計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

許容応力度計算 検定結果一覧表

住宅性能表示の目標等級	耐震等級	等級3
	耐風等級	等級2
	耐積雪等級	−

大項目	計算書No.	検定項目	検定結果
部材断面表	4	木材の寸法チェック	OK
	4	横架材接合金物と梁せいの対応チェック	OK
令46条関連の計算	6.1	壁量計算	OK
	6.2	壁配置の確認	OK
水平力に対する許容応力度計算	7.4	鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定	OK
	7.5	水平構面の地震力、風圧力に対する検定	OK
	7.6	横架材接合部の引抜力に対する検定	OK
	7.7	柱頭柱脚接合部の引抜力に対する検定	OK
	7.8	土台とアンカーボルトの検定	OK
	7.9	梁受け金物の逆せん断に対する検定	−
鉛直荷重に対する応力計算と断面検定	8.1	横架材の曲げとたわみに関する検定	OK
	8.3	横架材のせん断に対する検定	OK
	8.4	柱の座屈と面外風圧力に対する複合応力の検定	OK
	8.5	柱軸力による土台と梁のめり込みの検定	OK
	8.6	軒・けらばの負の風圧力に対する検定	OK
	8.7	耐風梁の曲げに対する断面検定	−
	−	−	−
	−	−	−
地盤と基礎の計算	9.1.2	基礎形式の選定	OK
	9.1.3	基礎仕様一覧表	OK
	9.1.4	床下換気口仕様一覧表	−
	9.1.5	人通口・開口部仕様一覧表	OK
	9.1.6	独立基礎仕様一覧表	−
	9.2	接地圧の検定	OK
	9.3	基礎梁の曲げとせん断の検定	OK
	9.4	底盤の検定	OK
屋根葺き材等の検定	10.1	屋根葺き材の検定	OK

耐震等級	等級3 OK
耐風等級	等級2 OK
耐積雪等級	−

検定結果	OK

※注意
検定結果が「NG」の場合は「OK」となるように、設計・仕様等の変更・調整を行ってください。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

ホームズ君 構造EX (公財)日本住宅・木材技術センター P04-03
電算プログラム認定有効期間:2020/10/1～2023/9/30

構造計算書

建物名 伏図次郎【2階】

建物コード 000003

資格： 一級建築士 国土交通大臣登録 第123456789号
氏名： 鈴木 太郎
建築士事務所： (株)インテグラル一級建築士事務所 茨城県知事登録 第A2773号
郵便番号： 305-0818
所在地： 茨城県つくば市学園南2丁目7番地
電話番号： 029-850-3331

注意事項

P04-03

ホームズ君「構造EX」のオプションである許容応力度オプション（以下、本ソフトウェア）は、公益財団法人日本住宅・木材技術センターが実施している「木造建築物電算プログラム認定」において、「木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2017年版)」に準拠しているとして、認定書（認定番号：P04-03）の交付を受けております。許容応力度計算の全ての検定結果がOKの場合においてのみ、認定対象の計算書・図面の用紙右上に「木造建築物電算プログラム認定」の認定番号が印字され、認定マークが表紙及び本注意事項のページに表記されます。また、検定結果に一つでもNGがある場合は、認定番号は印字されませんが、印刷を行うことは可能です。

【認定の範囲】

本ソフトウェアの認定範囲を下表に示します。本ソフトウェアの全ての検定項目が認定対象ではありませんのでご注意ください。本ソフトウェアの利用者、並びに本ソフトウェアの計算結果を確認する立場の方は、認定の範囲を十分理解の上、ご利用いただきますようお願いいたします。

【凡例】●：認定対象の検定
△：認定対象外の検定
—：検定不要

▼本ソフトウェアの全機能における認定の範囲

章	検定項目		許容応力度計算 ルート1	許容応力度計算 ルート2	令46条 第2項ルート
1	建築物の概要と構造設計方針		●	△	△
2	使用構造材料一覧表		●	△	△
3	略伏図と略軸組図		●	△	△
4	部材断面表		●	△	△
5	荷重・外力の算定		●	△	△
6	令46条関連の計算	壁量の検定	●	△	—
		壁配置の検定（四分割法）	●	—	—
		壁配置の検定（偏心率）	●	△	△
7	水平力に対する許容応力度計算		●	△	△
8	鉛直荷重と局部荷重に対する許容応力度計算		●	△	△
9	地盤と基礎の計算		●	△	△
	べた基礎：1階床荷重(固定荷重：相殺しない、積載荷重：相殺しない)		●	△	△
	べた基礎：1階床荷重(固定荷重：相殺する、 積載荷重：相殺しない)		●	△	△
	べた基礎：1階床荷重(固定荷重：相殺する、 積載荷重：相殺する)		△	△	△
10	屋根葺き材の検討		●	△	△
11	層間変形角の確認		—	△	△
	剛性率の確認		—	△	△
	偏心率の確認		—	△	△
	筋かいの負担水平力による応力割増し等		—	△	△
12	平面不整形建築物の構造安全性の検討		△	△	△
	スキップフロア建築物の構造安全性の検討		△	△	△

※「許容応力度計算ルート1」は四分割法または偏心率を選べる。

※ホームズ君「構造EX」のその他の関連オプションの計算内容と認定の範囲

その他の関連オプション	計算内容	認定
面材詳細計算法オプション	「木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2017年版)①」の第3章「特殊な仕様や形状に対する構造設計法」に示されている面材張りの耐力要素の詳細計算法	△
トラスオプション	JIS A 3301「木造校舎の構造設計基準」および一般社団法人中大規模木造プレカット技術協会の設計基準に準拠した「キングポストトラス」(JIS A 3301のTG2)の構造計算	△
wallstat連携オプション	国土交通省国土技術政策総合研究所の中川貴文氏が開発した倒壊解析ソフトウェア「wallstat」への許容応力度オプションからのデータ連携	△

【木造建築物電算プログラム認定とは】

公益財団法人日本住宅・木材技術センターが実施しているプログラム認定制度です。目的は、木造建築物電算プログラムに係る認定を行うことを通じて、木造建築物の品質性能および生産性の向上に寄与し、もって木造建築物の関連産業の発展と国民生活の向上に貢献すること、となっています。
認定にあたっては、学識経験者で構成する「木造建築物電算プログラム認定委員会」が設置され、電算プログラムの適切さ（根拠図書との準拠性、プログラム処理の妥当性、誤用防止策等）や運用の適切さ（メンテナンスや苦情処理体制等）について審査が行われます。

【注意点】

本ソフトウェアでは、「設計者が任意に部材や仕様を登録できる項目」や「設計者に判断を委ねる項目」があります。
本ソフトウェアの利用者ならびに本ソフトウェアの計算結果を確認する立場の方は、この点を十分理解の上、ご利用いただきますようお願いいたします。

▼設計者が任意に部材を登録できる項目

・耐力壁・準耐力壁(壁材種)
・柱頭注脚接合部金物
・筋かい端部金物
・水平構面仕様
・横架材接合部(継手、仕口)
・垂木等接合部

※登録の際は、部材名称や性能値の他、大臣認定番号や同等認定品であることも明記されます。適切に設定されているか確認してください。

【例:任意の耐力壁を追加した場合】

構造計算書(2.2 使用する材料の許容応力度等)

ここに認定番号が表記されます。

(4) 水平力に対する検定に使用する鉛直構面の倍率

記号	軸組の種類	令第46条及び昭和56年建設省告示第1100号、品確法技術基準告示、又は大臣認定の番号	せん断抵抗部材の仕様	接合部の仕様	壁倍率
M1	木住協外周壁(9mm合板、床勝ち)	FRM-0249			3.8

▼設計者に判断を委ねる、または設計者が判断した結果を入力する項目

・床面積(プログラムにより自動計算のほか、手入力可能)
・見付面積(プログラムにより自動計算のほか、手入力可能)
・固定荷重(プログラムに用意されている初期値・選択肢のほか、任意の荷重設定が可能)
・積載荷重(プログラムに用意されている初期値、任意の荷重設定が可能)
・横架材断面欠損低減率(プログラムにより自動計算された結果を任意の値に変更可能)
・耐風梁の認識(設計者が耐風梁であるかを判断し入力する。)
・柱の位置条件(設計者が開放型の建物部分か閉鎖型の建物部分かを判断し入力する。)

【例:固定荷重を設定する場合】

構造計算書(5.1.1 固定荷重)

5.1 仮定荷重

5.1.1 固定荷重

分類	仕様名	構成部材		荷重(N/m²)
屋根	屋根(スレート葺き)	スレート(下地、垂木含む)		340
		母屋(スパン2m以下)		50
			合計	390
軒天	軒天	鉄網モルタル仕上(アスファルトフェルト・下地を含む)		640
			合計	640
天井	天井(石膏ボード)	石膏ボード(吊木、受木、下地含む)		150
		梁・桁(スパン4m以下)		100
			合計	250
外壁	外壁(サイディング)	サイディング(下地含む)		100
		壁の軸組(柱、間柱、筋かい含む)		150
		石膏ボード(下地含む)		100
			合計	350
床(室内床)	床(畳・フローリング)	フローリング又は畳(床板、根太含む)		340
		梁・桁(スパン6m以下)		170
		天井石膏ボード(吊木、受木、下地含む)		150
			合計	660
間仕切壁	間仕切壁(石膏ボード)	石膏ボード(下地含む)		100
		壁の軸組(柱、間柱、筋かい含む)		150
		石膏ボード(下地含む)		100
			合計	350

▼本ソフトウェアで入力可能な設計条件と電算プログラム認定範囲が異なる項目

項目	入力可能な条件　※1	電算プログラム認定範囲
構造計算のルート	ルート 1 ルート2 令 46 条 2 項ルート	ルート 1
最高高さ	制限無し	13m以下
最高軒高さ	制限無し	9m以下
階高	1.4m～7m	【最上階】1.4～3m 【他の階】2.4～3m
屋根形状	・寄棟 ・切妻 ・片流れ ・母屋下がり ・大屋根 ・その他、任意の形状の屋根	・寄棟 ・切妻 ・片流れ ・母屋下がり
耐力壁の短期許容せん断耐力（壁倍率）　※2	通常：13.72kN/m 以下 （壁倍率 7 倍以下） ﾄﾗｽｵﾌﾟｼｮﾝ使用時：上限無し	13.72kN/m 以下 （壁倍率 7 倍以下）
耐力壁の幅　※2	60cm 以上	60cm 以上

※1：設定された条件が電算プログラム認定範囲外である場合、構造計算書に電算プログラム認定番号が表記されません。

※2：これらの項目が電算プログラム認定範囲外である場合、グレー本の適用範囲外となり、実験等による周辺部材を含めた構造安全性の確認を別途行う必要があります。

伏図次郎【2階】構造計算書 目次

1. 建築物の概要と構造設計方針 …… 1
- 1.1 建築物の概要 …… 1
- 1.2 平面図 …… 2
- 1.3 立面図 …… 5
- 1.4 構造設計方針 …… 6
- 1.5 仕様規定と構造計算の検討必要項目チェックリスト …… 7
- 1.6 構造計算チェックリスト …… 11

2. 使用構造材料一覧表 …… 12
- 2.1 使用構造材料一覧表 …… 12
- 2.2 使用する材料の許容応力度等 …… 13

3. 略伏図と略軸組図 …… 15
- 3.1 柱壁伏図 …… 15
- 3.2 基礎伏図、梁伏図 …… 17
- 3.3 略軸組図 …… 23

4. 部材断面表 …… 29

5. 荷重・外力計算 …… 30
- 5.1 仮定荷重 …… 30
- 5.2 風圧力の計算 …… 32
- 5.3 地震力の計算 …… 35
- 5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算 …… 45

6. 令46条関連の計算 …… 252
- 6.1 壁量計算 …… 252
- 6.2 壁配置の確認 …… 262

7. 水平力に対する許容応力度計算 …… 263
- 7.1 鉛直構面の剛性と許容せん断耐力の計算 …… 263
- 7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算 …… 280
- 7.3 壁配置の確認(偏心による割増係数の計算) …… 287
- 7.4 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定 …… 301
- 7.5 水平構面の地震力、風圧力に対する検定 …… 309
- 7.6 横架材接合部の引抜力に対する検定 …… 350
- 7.7 柱頭柱脚接合部の引抜力に対する検定 …… 371
- 7.8 水平力に対する土台の曲げとアンカーボルトの検定 …… 391
- 7.9 梁受け金物の逆せん断に対する検定 …… 398

8. 鉛直荷重に対する応力計算と断面検定 …… 399
- 8.1 横架材の曲げとたわみに関する検定 …… 399
- 8.2 梁上耐力壁による曲げモーメント計算 …… 492
- 8.3 横架材のせん断に対する検定 …… 500
- 8.4 柱の座屈と面外風圧力に対する複合応力の検定 …… 518
- 8.5 柱軸力による土台と梁のめり込みの検定 …… 541
- 8.6 軒・けらばの負の風圧に対する検定 …… 581
- 8.7 耐風梁の曲げに対する断面検定 …… 583

9 地盤と基礎の計算 …… 584
- 9.1 地盤の許容応力度の算定と基礎形式の選定 …… 584
- 9.2 接地圧の検定 …… 602
- 9.3 基礎梁の曲げとせん断の検定 …… 629
- 9.3.2.1 基礎梁の断面検定 …… 636
- 9.4 底盤の検定 …… 718

10. 屋根葺き材の検定 …… 720

10.1 屋根葺き材の検定 720

■本計算書における各章の計算項目の対応

本計算書において、各章の計算項目の対応は以下となっています。

計算書番号	計算書名	計算項目	本計算書の対応	グレー本該当ページ
5.2	風圧力の計算	風圧力の算定のための風力係数計算（鉛直面、勾配面の扱い）	勾配面と見なす範囲を設計者が指定（指定しない場合は全て鉛直面と扱う）	①47
		風圧力の算定のための風力係数計算（当該部分の高さzの扱い）	当該部分の高さz＝建物高さHとして計算	②34、168
		建築物の閉鎖型/開放型の区別	閉鎖型の建築物として計算	①47
		見付面積範囲	床高＋1.35mより上の見付面積の和を各階の見付面積とする。	①47
5.4	柱軸力、梁負担荷重の計算	各部材にかかる荷重（軸力）の計算	部材ごとの荷重伝達を精算（荷重分布図は使用しない）	①48
6.1	令46条壁量計算	壁量規定の適用	令第46条の壁量計算を行うか、または令第46条第2項ルートにより適用除外とするかを選択可能	①50、282
		多雪区域における壁量計算	積雪による必要壁量の割増は行わない	①51
6.2	四分割法による壁配置の確認 偏心率による壁配置の確認	壁配置の検定方法	四分割法による方法または偏心率による方法を選択可能(ルート1の場合)	①56
6.2	偏心率による壁配置の確認	重心の計算方法	柱軸力と柱位置を用いて計算	②187
7.1	鉛直構面の剛性と許容せん断耐力の計算	壁の許容せん断耐力計算方法	壁倍率をもとに計算 Pα＝壁倍率×壁長[m]×1.96[kN/m] （片筋かいについては圧縮、引張を区別）	①59、60、182～264
7.2	梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算	梁上耐力壁の適用範囲	3次梁の上に梁上耐力壁が存在する場合は、2次梁とみなして計算を行うか、計算を行わないかを選択可能	①130
		梁上耐力壁の剛性低減係数	常に詳細計算式を使用する。（略算式は使用しない）	①133
7.5	水平構面の地震力、風圧力に対する検定	水平構面の構造計算	連続梁モデルによる構造計算を行う。	①79
7.7	柱頭柱脚接合部の引抜力の計算と接合金物の算定	柱頭柱脚接合部の引抜力計算	「N値計算法に準拠した方法」のみに対応	①70、265～273
7.8	水平力に対する土台の曲げとアンカーボルトの検定	土台の曲げとアンカーボルトの引張の計算	常に計算を行う。（省略条件のチェックは行わない）	①96
8.1	横架材の曲げとたわみに関する検定	跳ね出し梁の計算方法	曲げ、たわみ共に片持ち梁モデルにより計算を行う	①103、106
		梁上耐力壁の短期曲げに対する検定	該当する梁について必ず検定を行う（省略条件のチェックは行わない）	①133
		梁上耐力壁の短期曲げに対する検定方法	長期荷重時モーメントと梁上耐力壁による短期曲げモーメントを合算して検定する方法	①132
8.3	横架材のせん断に対する検定	せん断に対する検定	必ず検定を行う。（省略条件のチェックは行わない）	①112
8.4	柱の座屈と面外風圧力に対する複合応力の検定	柱の座屈と面外風圧力に対する検定	柱ごとに開放型の建物部分の外壁柱であるか選択可能	①118
8.6	軒・けらばの負の風圧に対する検定	負の風圧に対する検定	建築物に存在する部位それぞれについて検定を行う。（省略条件のチェックは行わない）	①124
8.7	耐風梁の曲げに対する断面検定	耐風梁の検定	該当する梁について必ず検定を行う（省略条件のチェックは行わない）	①128
9.1	地盤の許容応力度の算定と基礎形式の選定	軟弱地盤の判断 圧密沈下に対する検討 液状化に対する検討	計算は行わない	①144～150
9.2	接地圧の検定	長期接地圧の検定	全ての布基礎・べた基礎について検定を行う	①155～158
		転倒モーメントによる短期接地圧の検定	検定を行う（設計者が選択可）	①158～159
9.3	基礎梁の長期および短期の曲げとせん断に対する検定	基礎梁の断面検定	全ての基礎梁について検定を行う	①164～167
9.4	底盤の検定	底盤の検定	全ての布基礎・べた基礎について検定を行う	①155～158

グレー本：公益財団法人日本住宅・木材技術センター発行「木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2017年版)」①および②

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

1. 建築物の概要と構造設計方針

1.1 建築物の概要

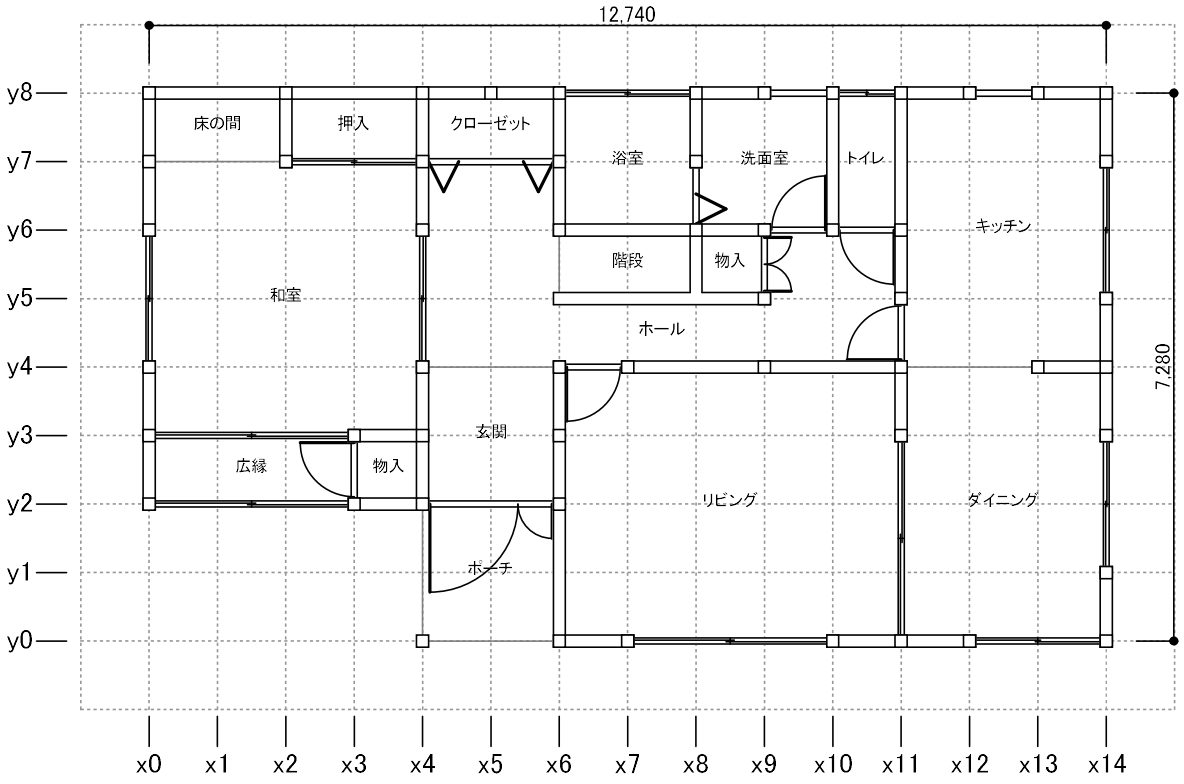
建築物の名称	伏図次郎【2階】					
建築地名	茨城県つくば市					
主要用途						
規模	延べ面積		142.44㎡	建築面積		82.81㎡
	構造		木造	階数		地上2階
	高さ		8.056m	軒の高さ		6.300m
	基礎の底盤の深さ		0.24m			
寸法情報	階高	3階	−	天井高	3階	−
		2階	2.800m		2階	2.400m
		1階	2.900m		1階	2.400m
	横架材間内法寸法	3階	−	横架材天端間高さ	3階	−
		2階	2.700m		2階	2.805m
		1階	2.800m		1階	2.905m
	1階床高		0.600m			
主要屋根情報	勾配		1階:4寸　2階:4寸			
	軒の出		0.600m			
	ケラバの出		−			
屋根重量(令46条計算用)			軽い屋根			
立地条件	地盤種別		第二種地盤	風力区分(令46条計算用)		一般区域
	地震地域係数 Z		1.00	標準せん断力係数 C0		0.20
	多雪地域区分(積雪深)		一般(積雪30cm)	基準風速 Vo		32m/sec
計算条件	計算ルート		ルート1（令82条各号及び令82条の4に定めるところによる構造計算）			
	令46条の壁量計算		行う			
	性能表示等級判定		行う(耐震等級3、耐風等級2)			
	準耐力壁等の考慮		準耐力壁等を考慮する			
	壁配置の検定方法		偏心率			
	平面不整形の検定		行わない			
	スキップフロア		存在しない			

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1.2 平面図

1階平面図

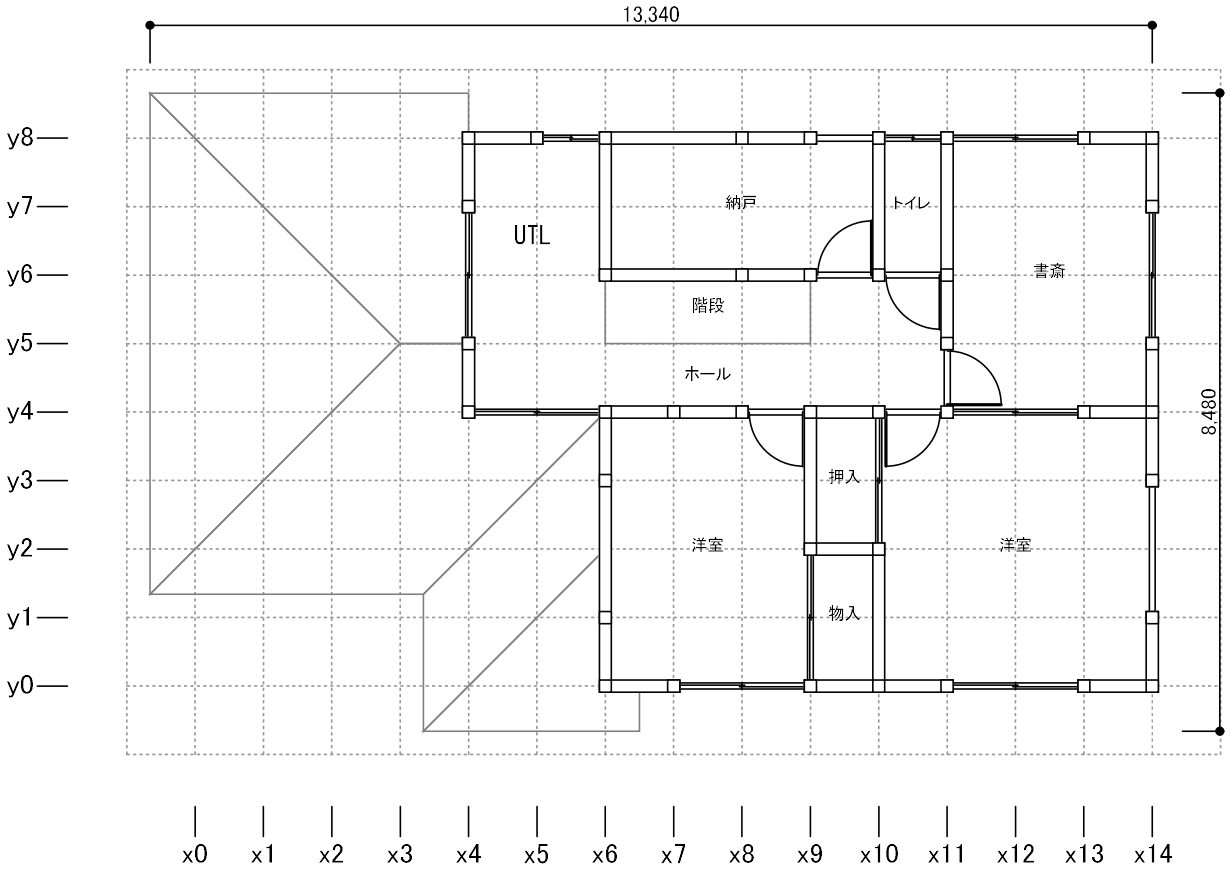


縮尺 1/100

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階平面図 兼 1階屋根伏図

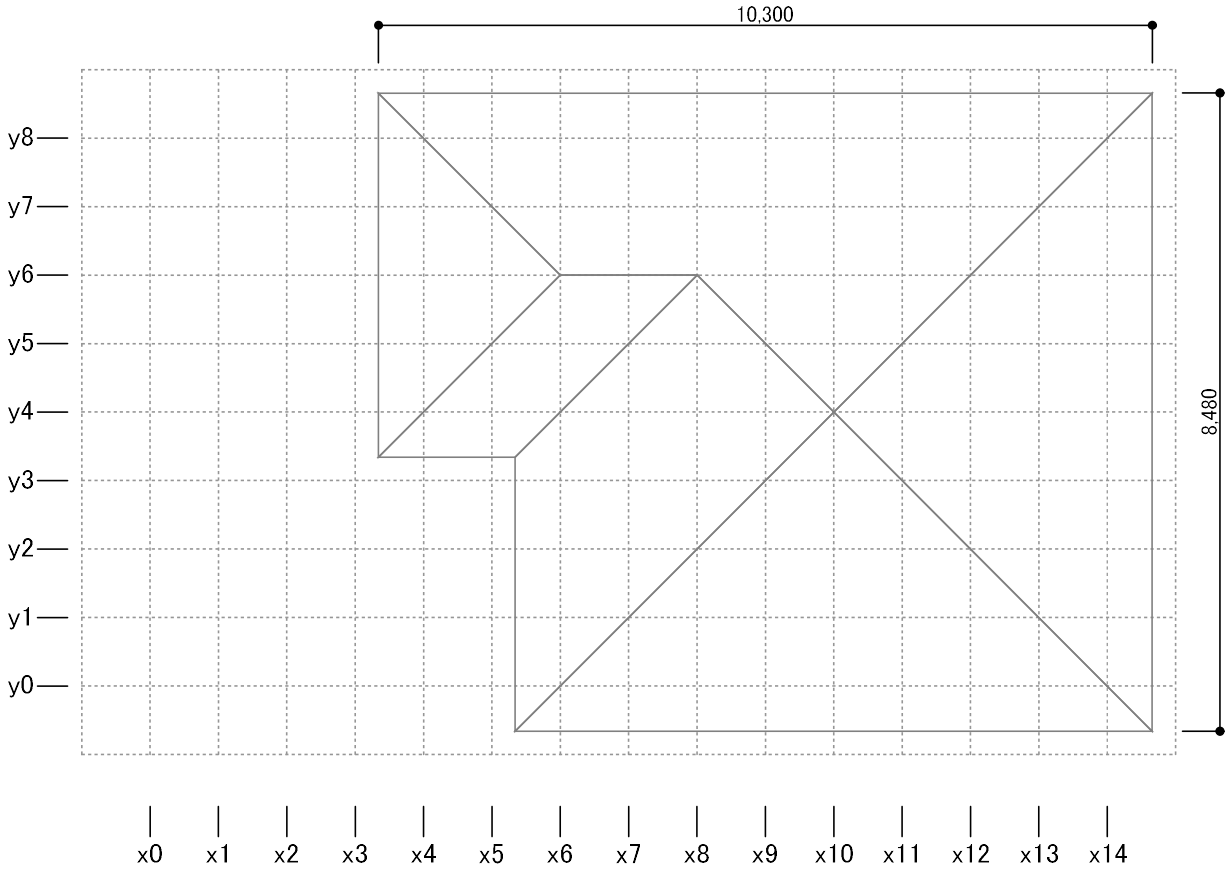


縮尺 1/100

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階屋根伏図



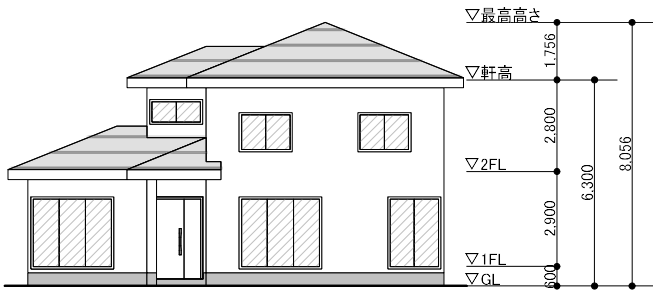
縮尺 1/100

計算書番号:20230731173521

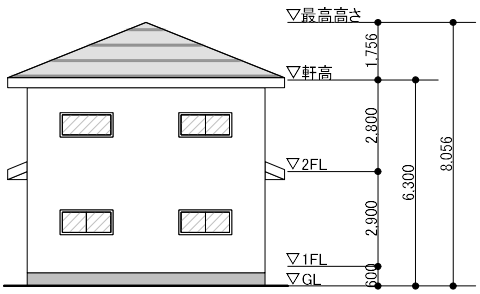
日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1.3 立面図

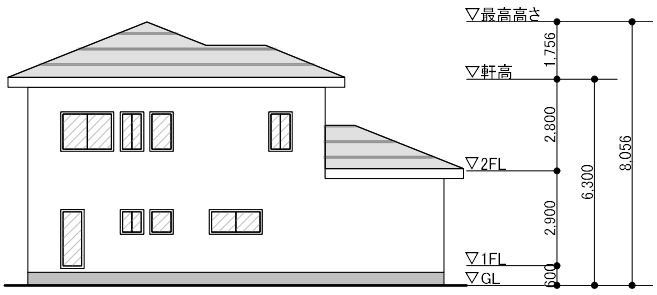
南立面図



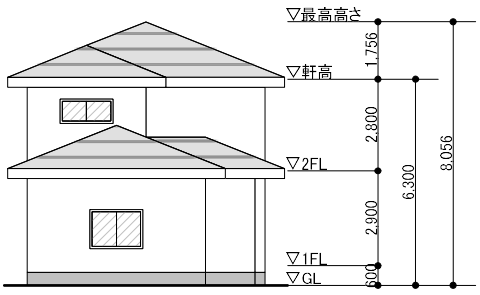
東立面図



北立面図



西立面図



縮尺:1/230

1.4 構造設計方針

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

1.5 仕様規定と構造計算の検討必要項目チェックリスト

令3章3節の仕様規定チェックリスト

基準法施行令3章3節の木造の仕様規定			ただし書き等の適用の有無
木材 令41条		□節、腐れ、繊維の傾斜、丸身等による耐力上の欠点がないものとする	
土台及び基礎 令42条	1項	□最下階の柱の下部には土台を設ける	□柱脚を基礎に緊結 □足固め平屋建(軟弱地盤指定区域以外) □柱と基礎を平成28年国交告第690号によるだぼ継ぎ等により接合
	2項	□土台は基礎に緊結	□50㎡以下の平屋建(軟弱地盤指定区域以外)
柱の小径 令43条	1項	□横架材間距離×表の数値以上 (1/20～1/33)	☑平成12年建告1349号の座屈の許容応力度計算
	2項	□3階建の1階柱　13.5cm以上	□平成12年建告1349号の座屈の許容応力度計算
	4項	□柱断面の1/3以上のかき取りはない □柱断面の1/3以上のかき取りは補強する	
	5項	2階建以上の隅柱は □通し柱 □通し柱と同等以上の耐力を有する補強	
	6項	☑柱の有効細長比は、150以下	
はり等の横架材 令44条		□中央部下側に耐力上支障のある欠込みなし	
筋かい 令45条	1項	☑引張筋かいは、厚さ1.5cm以上幅9cm以上の木材又は径9mm以上の鉄筋を使用	□面材耐力壁等を使用
	2項	☑圧縮筋かいは、厚さ3cm以上で幅9cm以上の木材を使用	
	3項	□端部を、柱と横架材との仕口に接近して、ボルト、くぎ等の金物で緊結(平成12年建告1460号第一号)	
	4項	□欠込みをしない。ただし、筋かいをたすき掛けで、必要な補強を行なったときは可	
構造耐力上必要な軸組等 令46条	1項 4項	☑下記の壁量計算をおこなう 表1(又は昭和56年建告1100号)に定める耐力壁の倍率に壁長を乗じた存在壁量の和が、その階の床面積(小屋裏に1/8以上の物置等を設ける場合は平成12年建告1351号で面積加算)に表2の数値を乗じた地震に対する必要壁量以上、かつその階のFL+1.35mより上の見付面積に表3の数値を乗じた風に対する必要壁量以上となるよう、耐力壁を釣合い良く設ける	令46条2項 □次に掲げる基準に適合 イ.昭和62年建告1898号に規定する集成材等(含水率20%以下の製材も可)を使用 ロ.柱脚が、土台又はRC基礎に緊結 ハ.昭和62年建告1899号に定める許容応力度計算、層間変形角の検討、及び、偏心率の検討を行う □方づえ、控柱又は控壁
	3項	□床組及び小屋梁組の隅角に火打(構造用合板張り等も含む)を設け、小屋組に振れ止めを設ける	□昭和62年建告1899号に定める許容応力度計算、層間変形角の検討、及び、偏心率の検討を行う
	4項	□四分割法による釣合良い配置の検討(平成12年建告1352号)	☑令82条の6第二号ロに定める偏心率を計算し、0.3以下を確認
継手又は仕口 令47条	1項	□国土交通大臣が定める構造方法(平成12年建告1460号第二号に定める柱頭柱脚)	☑構造耐力上主要な接合部は、令82条一号から三号の許容応力度計算を行う □柱頭柱脚はN値計算を行う
防腐措置等 令49条	1項	□ラスモルタル等の下地には、防水紙等を使用	
	2項	□地面から1m以内の主要軸組には有効な防腐防蟻措置を講ずる	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

水平力に対する構造計算と令46条関連計算チェックリスト

(1)令46条の壁量計算 (2.3.1および2.3.2)		□小屋裏、天井裏に当該階床面積の1/8を超える物置等があることにより、平12建告1351号に基づく床面積の割増を行う □耐力壁の仕様は表2.3.2.1の仕様規定を満たす □2つの耐力壁を併用した軸組は表2.3.2.2、3つの耐力壁を併用した軸組は表2.3.2.3の組合せに準拠し、壁倍率は5以下
(2)壁のつり合い良い配置の検定 (平12建告1352号) (2.3.3)		□四分割法を用いた検定 □両側端部の壁量充足率がいずれも1を超える □壁率比が0.5以上の確認 ☑偏心率≦0.3の確認 □令46条及び昭56建告1100号の耐力壁のみで計算 ☑準耐力壁等を含めた計算
(3)耐力壁の許容せん断耐力の計算 (2.4.1)		構造計算で使用する耐力壁の種類について ☑令46条及び昭56建告1100号の耐力壁を使用 ☑品確法で定める準耐力壁等を使用 □3.3または3.4の詳細計算法により許容せん断耐力を計算した面材耐力壁を使用 □4.3の面内せん断試験により許容せん断耐力を導いた耐力壁を使用
(4)地震力・風圧力に対する鉛直構面の検定 (2.4.2)		偏心によるねじれを考慮した割増係数Ceについて: □四分割法で両側端部の壁量充足率＞1によりCe=1 □四分割法によりCe=2−壁率比 ☑偏心率≦0.15によりCe=1 □Ce=各通りのねじれ補正係数α □Ce=0.5+偏心率/0.3(Fe割増)
(5)鉛直構面の柱頭柱脚接合部の引抜力の計算 (2.4.3)		☑2.4.3(2)のN値計算法に準拠した方法 □3.7.1ラーメン置換モデルによる方法 □3.7.2せん断パネル置換モデルによる方法 □その他の方法〔　　〕
(6)鉛直構面の柱頭柱脚接合部の許容引張耐力の検定 (2.4.4)		□2.4.4(1)の表2.4.4.1の接合仕様と短期許容引張耐力を使用 □4.4継手・仕口接合部の試験により短期許容引張耐力を導いた接合仕様を使用 □「木質構造設計規準・同解説」にもとづき許容耐力を算定した接合仕様(l/d≧8の接合具、縁端距離・間隔などの配置規定遵守、多本数の低減係数の考慮)
(7)水平力に対する水平構面の許容せん断耐力の検定 (2.4.5および2.4.6)		☑構造計算により水平構面の許容せん断耐力の検定を行う。その場合、使用する水平構面の種類について: □水平構面の許容せん断耐力は、2.4.5の表2.4.5.1の水平構面仕様と⊿Qaによる □詳細計算法により許容せん断耐力を計算した面材張り床水平構面(3.5)、又は面材張り勾配屋根水平構面(3.6)を使用 □4.3の面内せん断試験により許容せん断耐力を導いた水平構面を使用 □2.4.6解説(1)の方法により検定を行う。
(8)横架材接合部の許容引張耐力の検定 (2.4.7および2.4.8)		☑構造計算により横架材接合部の許容引張耐力の検定を行う。その場合、使用する横架材接合部の種類について: □表2.4.8.1の接合仕様と短期許容引張耐力を使用 □4.4の接合部試験により短期許容引張耐力を導いた接合仕様を使用 □「木質構造設計規準・同解説」にもとづき許容耐力を算定した接合仕様(l/d≧8の接合具、縁端距離・間隔などの配置規定遵守、多本数の低減係数の考慮)
(9)土台の曲げとアンカーボルトの引張および、せん断の検定 (2.4.9)	土台の曲げの検定	☑柱脚の引抜力による土台の曲げ応力の検定を構造計算(2.4.9(1)の方法等)により行う □2.4.9(3)の条件①、②のチェック(すべてを満足)により、土台の曲げ検定の計算省略
	アンカーボルトの引張の検定	☑アンカーボルトの引張耐力の検定を構造計算(2.4.9(2)の方法等)により行う □2.4.9(3)の条件①、③、④のチェック(すべてを満足)により、アンカーボルトの引張の検定の計算省略
	アンカーボルトのせん断の検定	☑アンカーボルトのせん断の検定を(2.4.9.6)式により行う □その他〔　　〕

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

鉛直荷重と局部荷重に対する構造計算チェックリスト

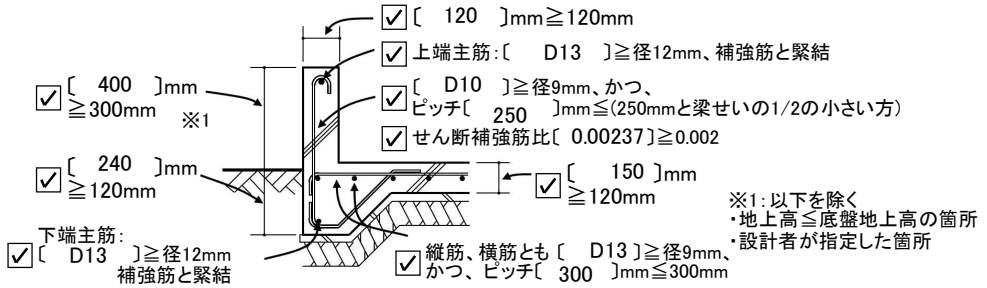
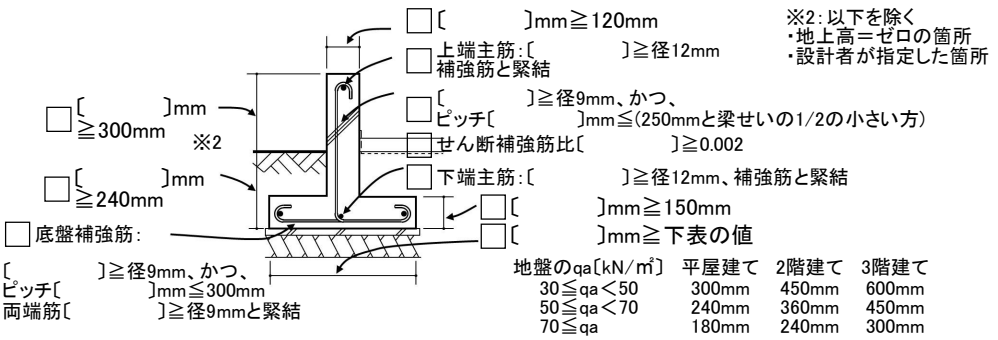
(1)鉛直荷重による横架材の曲げとたわみに対する断面検定 (2.5.1)	横架材の応力計算モデルについて: ☑表2.5.1.6の単純梁モデル等による計算 ☐連続梁等その他フレームモデルによる計算 曲げに対する断面検定について: ☑曲げに対する断面検定において仕口等による欠損を適切に考慮 たわみに対する断面検定について: ☑たわみ計算による断面検定において変形増大係数や仕口等の欠損を考慮 ☐梁せい＞スパン/12の場合は、床梁のたわみ計算を省略
(2)鉛直荷重による横架材のせん断に対する検定 (2.5.2)	せん断に対する断面検定について(端部を除く): ☑曲げ、たわみに加えてせん断による断面検定も実施 ☐2.5.2(2)の条件を満たすことにより、せん断による断面検定を省略 横架材端接合部のせん断に対する検定について: ☑継手・仕口のせん断力の検定を行う〔(2.5.2.2)式による検定〕 ☐梁受金物のせん断力の検定を行う〔(2.5.2.4)式による検定〕
(3)柱の座屈と面外風圧力に対する検定 (2.5.3)	☑負担荷重の大きい柱の座屈に対する検定を行う ☑外壁面の柱の面外曲げと座屈の複合応力に対する検定を行う
(4)土台のめり込みの検定 (2.5.4)	☑2.5.4(2)(3)の土台のめりこみの検定を実施 ☐柱を基礎に直接緊結しているため土台のめり込みの検定を省略
(5)屋根風圧力に対する垂木・母屋・および、接合部の検定 (2.5.5)	軒先の負の風圧力による短期曲げに対する垂木の断面検定について(該当する屋根形状の場合): ☑軒先の負の風圧力による短期曲げに対する垂木の断面検定を行う 軒先の負の風圧力による垂木-軒桁接合部の引張耐力の検定について(該当する屋根形状の場合): ☑軒先の負の風圧力による垂木-軒桁接合部の引張耐力の検定を行う。その場合、使用する垂木-軒桁接合部の種類について ☐表2.5.5.2の接合仕様と短期許容引張耐力による ☐4.4.2(5)垂木-軒桁接合部の引張試験により短期許容引張耐力を導いた接合仕様による ☐「木質構造設計規準・同解説」にもとづき短期許容引抜耐力を算定した接合具による 垂木-母屋接合部の引張耐力の検定について(該当する屋根構法の場合): ☐2.5.5解説の①～③の条件を満たすことにより、引張耐力の検定を省略 ☑垂木-母屋接合部の引張耐力の検定を行う けらばの母屋の曲げ検定について(該当する屋根形状・構法の場合): ☐2.5.5解説の①、②、④の条件を満たすことにより、検定を省略 ☐けらばの負の風圧力による短期曲げに対する母屋断面の検定を行う 母屋-小屋束接合部の引張の検定について(該当する屋根形状・構法の場合): ☐2.5.5解説の①、②、⑤の条件を満たすことにより、母屋-小屋束接合部の引張の検定を省略 ☐けらばの負の風圧力による母屋-小屋束接合部の引張耐力の検定を行う
(6)大きな吹抜に接する耐風梁の面外風圧力に対する検定 (2.5.6)	☐2.5.6(1)により面外曲げに対する耐風梁の断面検定を行う ☑外部に面する吹抜が無い、あるいは、2.5.6解説(2)の条件を満たすことにより、耐風梁の断面検定を省略 ☐その他〔　　〕
(7)梁上に載る耐力壁 (2.5.7)	☐梁上に載る耐力壁等は無い ☑梁上に載る耐力壁等が有る 耐力壁が載る横架材の断面検定について: ☐梁せいが(2.5.7.14)式を満たすことにより、断面検定を省略 ☑2.5.7(3)による横架材の短期曲げに対する断面検定を行う ☐その他〔　　〕 梁上耐力壁の剛性低減について: ☐耐力壁が載る横架材の両端が柱で直接支持されているため、剛性低減係数Ckは(2.5.7.15)式による ☑(2.5.7.1)式により剛性低減係数Ckを算定 ☐その他〔　　〕
(8)屋根葺き材の検討 (2.7)	☑平12建告1458号による屋根葺き材に作用する風圧力が屋根葺き材の短期許容引き上げ荷重以下であることを確認

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

地盤と基礎に対する構造計算と仕様規定チェックリスト

(1)事前調査と地盤調査 (2.6.1(1)および(2))	□地形図、土地条件図、地盤図などにより地形・地層概況を把握 □現地踏査により、敷地の造成形態、周辺の道路や崖・擁壁や河川などの状況、周辺家屋の地盤・基礎の不具合状況などを把握 地盤調査方法について: □スクリューウエイト貫入試験(以下SWS試験) □標準貫入試験 □その他の地盤調査方法〔 〕
(2)地盤の許容応力度qaの算定 (2.6.1(3))	□SWS試験結果より平13国交告1113号第2(3)式により算定 □標準貫入試験結果より平13国交告1113号第2(1)式により算定 □その他による〔 〕
(3)軟弱地盤の判定と対応 (2.6.1(4))	☑SWS試験において基礎底面から2m以内に1kN以下で自沈する層が無く、2m～5m以内に500N以下で自沈する層がない □SWS試験において基礎底面から2m以内に1kN以下で自沈する層が有る、あるいは、2m～5m以内に500N以下で自沈する層が有る(→以下の対応方法) □圧密沈下等の検討を行い、建物に有害な損傷、変形、沈下が生じないことを確認 □杭による補強を行う:〔 〕杭 □地盤改良を行う:〔 〕 □その他〔 〕
(4)基礎形式の選定 (平12建告1347号第1)	地盤の長期許容応力度(地盤改良の場合は改良後の値):qa=〔 20.00 〕kN/㎡ □qa＜20kN/㎡より、基礎杭を用いた構造とする ☑qa≧20kN/㎡より、べた基礎とする □qa≧30kN/㎡より、布基礎とする
(5)基礎の仕様規定の確認 (平12建告1347号第1第3項および第4項)	☑以下の仕様規定に従う □土台の下には連続した立上がり部分を設ける ☑換気口を設ける場合は、その周辺に9φ以上のせん断補強筋を配置する ☑べた基礎または布基礎の場合は下記の断面と配筋の仕様規定に従う(※下図は一般的な基礎断面を示す。フック、配筋形状等は例示)   □仕様規定によらず、建告1347号第二による(基礎の構造計算および建物に有害な損傷、変形、沈下が生じないことの確認)
(6)接地圧とフーチングの検定 (2.6.3)	☑底盤下の長期接地圧が地盤のqa以下であることの検定を行う ☑底盤に生じる曲げモーメントが許容曲げモーメント以下であることの検定を行う 転倒モーメントによる短期接地圧の検定について: □建物の塔状比≦2.5、かつ、地盤のqa≧30kN/㎡を満たすことにより転倒に対する短期接地圧の検定は省略 ☑構造計算により転倒モーメントに対する短期接地圧の検定を行う
(7)基礎ばりの検定 (2.6.4)	☑スパンが大きい基礎ばりに対する長期曲げ及びせん断の検定を行う ☑耐力壁下の基礎ばりに対する短期曲げ及びせん断の検定を行う 偏心布基礎がある場合: □偏心布基礎のねじりモーメントに対する検定を行う

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

1.6 構造計算チェックリスト

【建築物の概要】

建築物の名称	伏図次郎【2階】
建築地名	茨城県つくば市
主要用途	

	項目名	設定値	適用範囲
規模	延べ面積	142.44㎡	−
	建築面積	82.81㎡	−
	構造	木造	木造軸組工法
	階数	地上2階	1～3階
	高さ	8.056m	31m以下
	軒の高さ	6.300m	−
	基礎の底盤の深さ	0.24m	−
算定条件	許容応力度の計算方法	ルート1	ルート1およびルート2
	令46条の壁量計算	行う	行うかまたは令46条第2項ルートにより適用除外
	性能表示等級判定	行う(耐震等級3、耐風等級2)	−
	準耐力壁の考慮	準耐力壁等を考慮する	−
	壁配置の検定方法	偏心率	四分割法または偏心率
	平面不整形の検定	行わない	−
	スキップフロア	存在しない	−
	地表面粗度区分	Ⅲ	全国(Ⅰ～Ⅳ)
	地震地域係数Z	1.00	全国(Z=1.0～0.7)
	積雪単位荷重	20N/cm/㎡	100.00N/cm/㎡以下
	地盤の許容応力度	20.00kN/㎡	−
	基礎の種類	べた基礎	布基礎またはべた基礎
	コンクリートの種類	Fc21	Fc18～60
	鉄筋の種類	SD295	SD295A、SD295B、SD345、SD390
	屋根重量(令46条計算用)	軽い屋根	軽い屋根または重い屋根
立地条件	地盤種別	第二種地盤	第一種、第二種、第三種
	標準せん断力係数C0	0.20	C0=0.2～ (第三種地盤の場合C0=0.3～)
	風力区分(令46条計算用)	一般区域	一般地域または強風地域
	多雪地域区分(積雪深)	一般(積雪30cm)	一般または多雪区域
	基準風速	32m/sec	全国(Vo=30～46)

【構造計算者】

資格 : 一級建築士 国土交通大臣登録 第123456789号

氏名 : 鈴木 太郎

建築士事務所 : (株)インテグラル一級建築士事務所 茨城県知事登録 第A2773号

【使用プログラム】

プログラム名 : ホームズ君「構造EX」 Ver.4.03

【計算内容】

・令37条(構造部材の耐久)
・令38条(基礎)
・令41条(木材)
・令42条(土台及び基礎)
・令43条(柱の小径)
・令44条(はり等の横架材)
・令45条(筋かい)
・令46条(構造耐力上必要な軸組等) 第1項～第4項
・令47条(構造耐力上主要な部分である継手又は仕口)
・令49条(外壁内部等の防腐措置等)
・令82条(保有水平耐力計算)第一号～第三号に定める許容応力度計算
・令82条の2(層間変形角)
・令82条の4(屋根ふき材等の構造計算)
・令82条の6

・昭62建告1898号
・昭62建告1899号
・平12建告1347号 第1、第2
・平12建告1349号
・平12建告1352号
・平12建告1460号

※凡例
令:建築基準法施行令

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

2 使用構造材料一覧表

2.1 使用構造材料一覧表

(1) 木材以外の場合

材料	設計基準強度 又は品質	使用部位	認定 の 有無	備考
普通コンクリート	Fc21	基礎	無	
異形鉄筋	SD295A	基礎	無	
ボルト	基準強度295N/mm2	アンカーボルト	無	

(2) 木材の場合

材料	規格	等級	樹種	使用部位	備考
無等級製材	無し		すぎ	母屋・棟木、垂木、大引、土台、柱、甲乙梁、隅木・谷木	
無等級製材	無し		べいまつ	床梁、小屋梁、軒桁、胴差	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

2.2 使用する材料の許容応力度等

※設計者が任意に追加した材料の欄は網掛けで表示

(1) コンクリートの許容応力度

種類	長期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm²)				短期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm²)			備考
	圧縮	せん断	付着		圧縮	せん断	付着	
			上端筋	その他の鉄筋				
Fc21	7.00	0.70	1.40	2.10	長期の2倍	長期の1.5倍	長期の2倍	

(2) 鉄筋の許容応力度

種類	長期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm²)			短期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm²)			基準強度 (N/mm²)	備考
	圧縮	引張り	せん断	圧縮	引張り	せん断		
SD295	195.00	195.00	195.00	295.00	295.00	295.00	295.00	

(3) 木材の許容応力度(集成材、単板積層材等の木質材料を含む。)

樹種No	材料・樹種	等級	基準強度 (N/mm²)				長期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm²)				短期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm²)				ヤング係数 (N/mm²)	備 考
			圧縮	曲げ	せん断	めり込み	圧縮	曲げ	せん断	めり込み	圧縮	曲げ	せん断	めり込み		
1	無等級製材すぎ		17.70	22.20	1.80	6.00	基準強度の1.1/3 ただし、積雪時の構				基準強度の2/3 ただし、積雪時の構				7,000	
2	無等級製材べいまつ		22.20	28.20	2.40	9.00	造計算をするに当たっては、これに1.3を乗じて得た数値とする。また、めり込みについては、土台その他のこれに類する横架材(当該部材のめり込みによって他の部材の応力の変化が生じない場合に限る)については、基準強度の1.5/3				造計算をするにあたっては、これに0.8を乗じて得た数値とする。また、めり込みについては、土台その他のこれに類する横架材(当該部材のめり込みによって他の部材の応力の変化が生じない場合に限る)については、基準強度の2/3				10,000	

※並列材の曲げに対する基準強度は、目視等級区分構造用製材又は無等級材については、構造用合板又はこれと同等の面材をはる場合には1.25を、その他の場合には1.15を乗じた値とすることができる。
機械等級区分構造用製材については、構造用合板又はこれと同等の面材をはる場合には1.15を乗じた値とすることができる。

※構造用集成材の曲げに対する基準強度は、「集成材の日本農林規格」の第5条表3及び表4(対称異等級は表3、同一等級は表4)の左欄の区分(厚さの方向の辺長)に応じて右欄に掲げる数値を乗じた値とする。

(4) 水平力に対する検定に使用する鉛直構面の倍率

記号	軸組の種類	令第46条及び昭和56年建設省 告示第1100号、品確法技術基準告示、又は大臣認定の番号	せん断抵抗部材の仕様	接合部の仕様	壁倍率
M1	石膏ボード(大壁)				0.9
M2	木ずり				0.5
S1	筋かい(45×90)シングル				令46条:2.0 許容応力度計算: 圧縮側 2.5 引張側 1.5

(5) 水平力に対する検定に使用する水平構面の許容せん断耐力

床水平構面の仕様					単位長さあたりの許容せん断耐力 (kN/m)
記号	面材の種類	面材釘打ち仕様	根太の仕様と間隔	根太と梁組の接合仕様	
F7	構造用合板(24-30mm)又は構造用ﾊﾟﾈﾙ(1-2級)又はﾊﾟｰﾃｨｸﾙﾎﾞｰﾄﾞ	四周N75@150以下	根太なし 受材有り@1000以下	落し込み	7.84

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

勾配屋根水平構面の仕様						単位長さあたりの許容せん断耐力 (kN/m)
記号	面材の種類	面材釘打ち仕様	垂木の仕様と間隔	垂木と軒桁、母屋、棟木の接合仕様	勾配	
R3	構造用合板(9-15mm)又は構造用パネル(1-3級)	N50@150以下	垂木(45×45～90)@500以下	転ばし+転び止め材	勾配30度以下	1.96

火打ち水平構面の仕様				単位長さあたりの許容せん断耐力 (kN/m)
火打ち材の種類	火打ち材の接合仕様	火打ちの取り付く梁の断面	火打ち材1本あたりの平均負担面積	
火打金物HB		105mm×105mm以上	5㎡以下	0.29
		105mm×105mm以上	2.5㎡以下	0.98

(6) 接合部検定に使用する接合金物等の短期許容耐力

記号	使用部位	名称	備考	短期許容引張耐力 (kN)	短期許容せん断耐力 (kN)
C1	柱頭柱脚	短ほぞ差し		0.00	-
C2	柱頭柱脚、小屋束頭部脚部	かすがい打ち		1.08	-
C4	柱頭柱脚	L字型のかど金物　釘CN65×10本		3.38	-
C3	柱頭柱脚	長ほぞ差し込み栓打ち		3.81	-
C5	柱頭柱脚	T字型のかど金物　くぎCN65×10本		5.07	-
C6	柱頭柱脚	山形プレート金物　くぎCN90×8本		5.88	-
C7	柱頭柱脚	羽子板ボルトφ12mm又は短ざく金物		7.50	-
C8	柱頭柱脚	羽子板ボルトφ12mm又は短ざく金物に長さ50mm径4.5mmスクリュー釘×1本		8.50	-
C9	柱頭柱脚	引き寄せ金物　φ12mmのボルト×2本		10.00	-
C10	柱頭柱脚	引き寄せ金物　φ12mmのボルト×3本		15.00	-
C11	柱頭柱脚	引き寄せ金物　φ12mmのボルト×4本		20.00	-
T1	横架材(継手)	腰掛け蟻(鎌)継ぎ+厚さ3.2mmの短ざく金物で双方の横架材に対してそれぞれ径12mmのボルト締めしたもの。又は、これと同等の接合方法としたもの		10.10	-
J1	横架材(仕口)	大入れ蟻掛け＋羽子板ボルト		10.10	-
ST-9	垂木ー横架材	ひねり金物		1.40	-
	垂木ー横架材	釘N90打ち(1本)打込み深さ30mm以上		0.19	-
SS6	筋かい端部	筋かいプレート(BP-2)		-	-

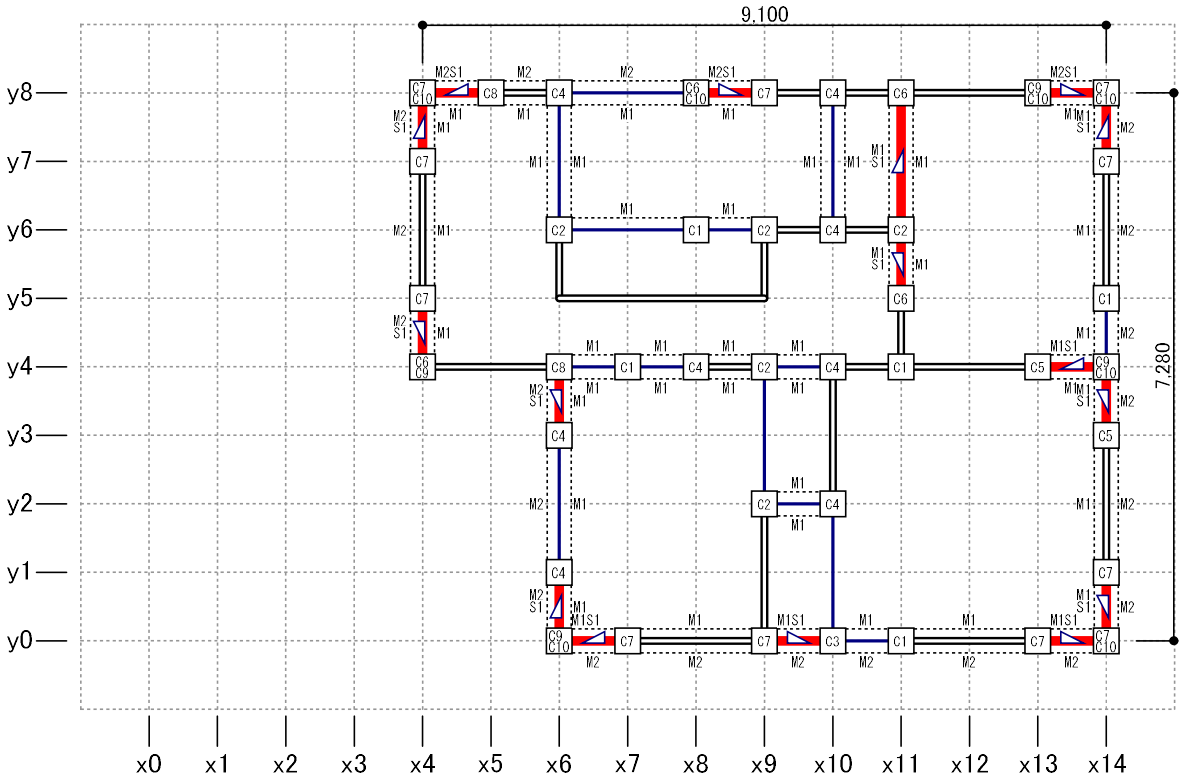
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

3. 略伏図と略軸組図

3. 1 柱壁伏図

2階



縮尺 1/100

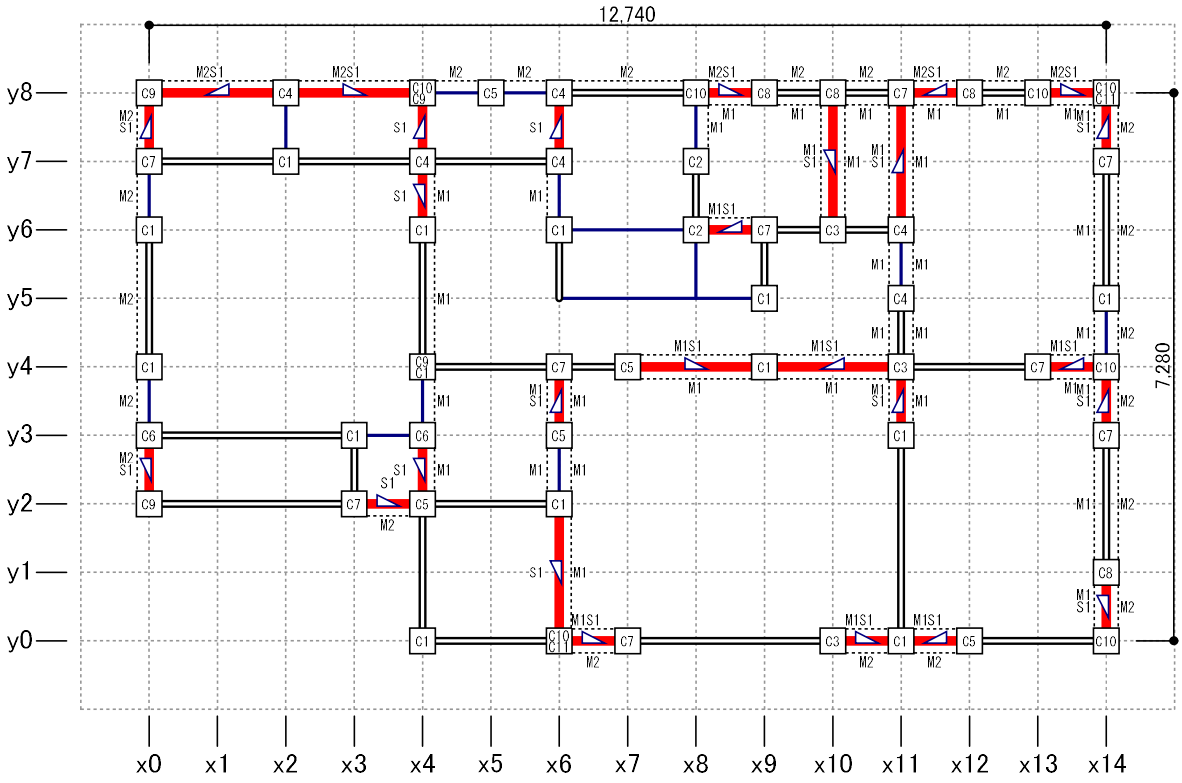
凡例
- 一般壁
- 開口部
- 準耐力壁
- M1 S1 M2 筋かい、面材(耐力壁・準耐力壁)仕様記号
- 面材耐力壁
- 筋かいダブル
- 柱頭 柱脚 筋かいシングル
- C1 柱(中は接合部仕様記号:柱頭、柱脚で異なる場合は2段に表示)
- C1 通し柱(1～2階)
- C1 通し柱(2～3階)
- C1 通し柱(1～3階)
- 120x120 樹10 柱寸法および樹種番号 (表記の無い柱は105x105、樹1)

※それぞれの仕様記号・樹種番号と仕様・樹種の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

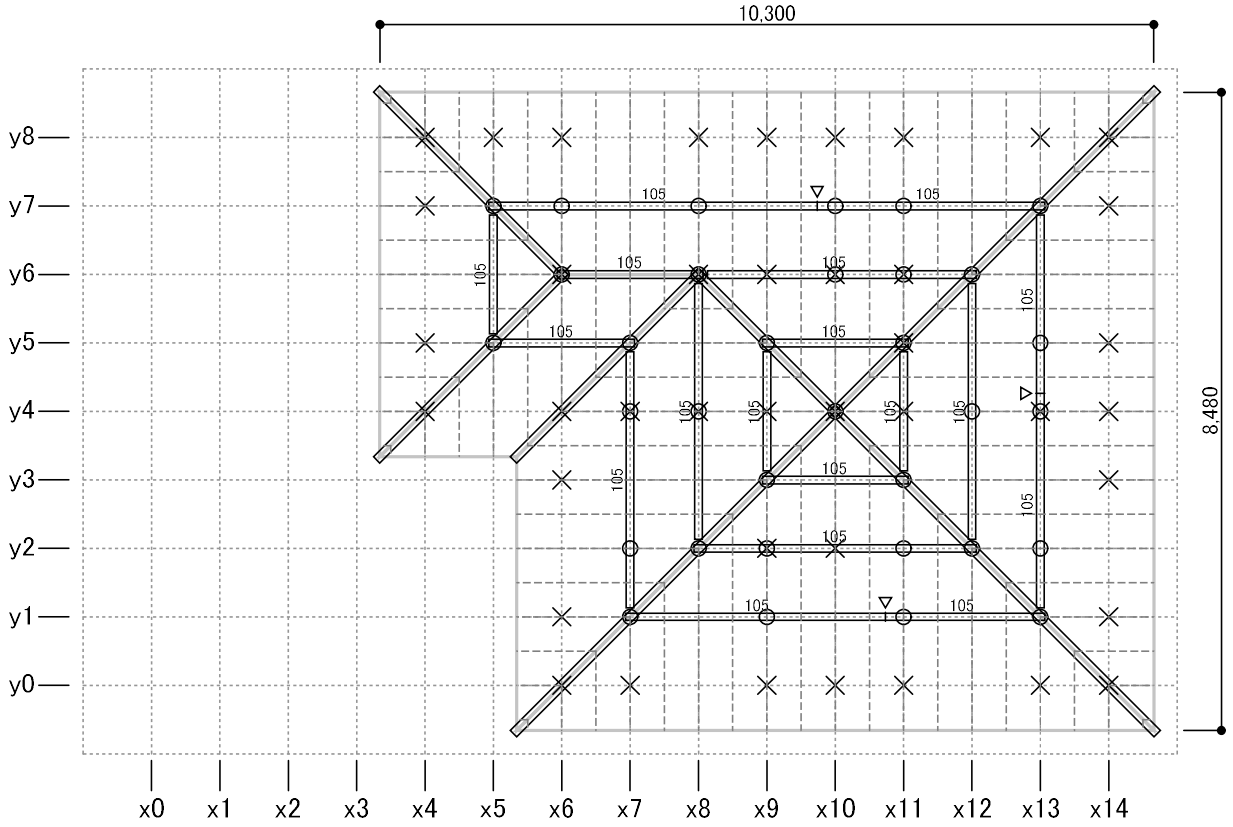
凡例
一般壁
開口部
準耐力壁
M1 S1 M2 筋かい、面材（耐力壁・準耐力壁）仕様記号
面材耐力壁
筋かいダブル
柱頭 柱脚 筋かいシングル
C1 柱（中は接合部仕様記号：柱頭、柱脚で異なる場合は2段に表示）
C1 通し柱(1～2階)
C1 通し柱(2～3階)
C1 通し柱(1～3階)
120x120 柱寸法および樹種番号
樹10 （表記の無い柱は105x105、樹1）
※それぞれの仕様記号・樹種番号と仕様・樹種の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

3.2 基礎伏図、梁伏図

2階母屋伏図



縮尺 1/100

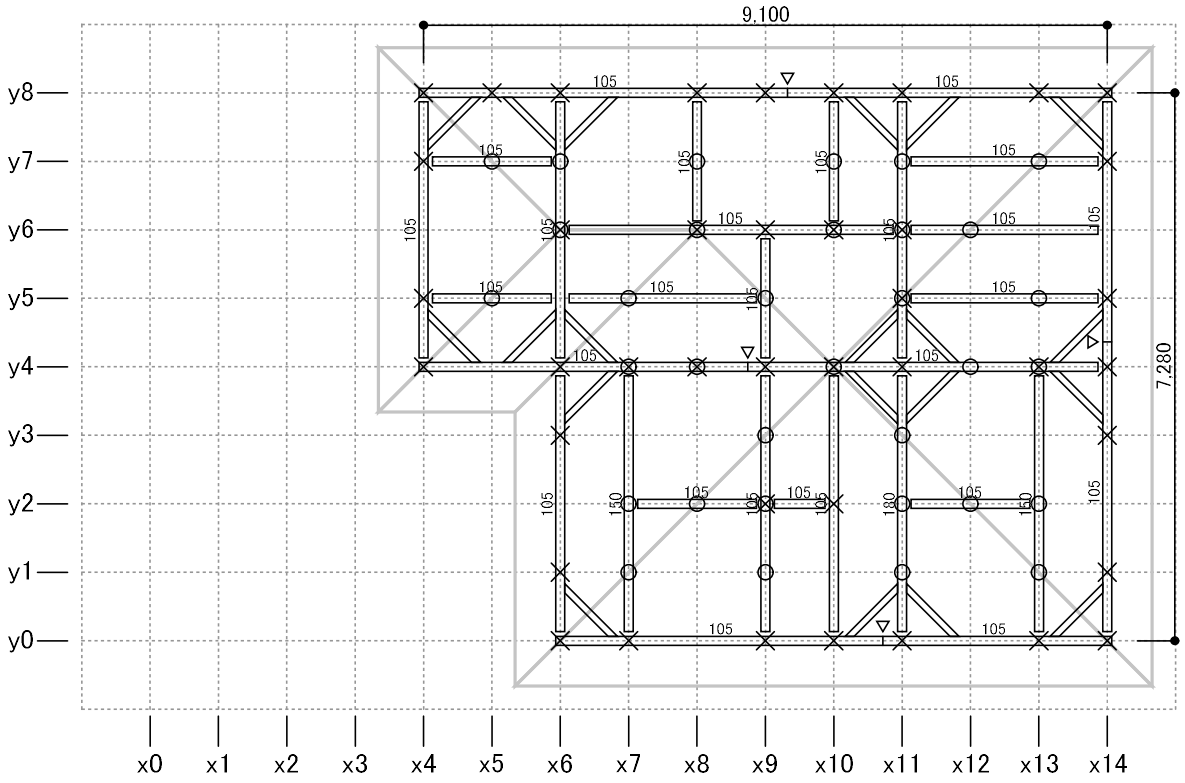
凡例
105 樹20 棟木/母屋/登り梁(寸法、樹種番号を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示)
継手
小屋束
通し柱(1～2階)
隅木・谷木(105×105 樹1)
上階柱
下階柱
母屋下がり
小屋裏収納等
垂木(45×60 樹1)

※樹種番号表記の無い横架材の樹種は樹1
※樹種番号(樹XX)と樹種仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階小屋伏図



縮尺 1/100

凡例 (-200) 105 梁・桁（寸法、樹種番号を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示 括弧付きの数値は地廻りを基準とした配置高さ）

甲乙梁(90×90)　継手　根太　火打梁　母屋下がり　小屋裏収納等

小屋束　束・梁交点　上階柱　下階柱

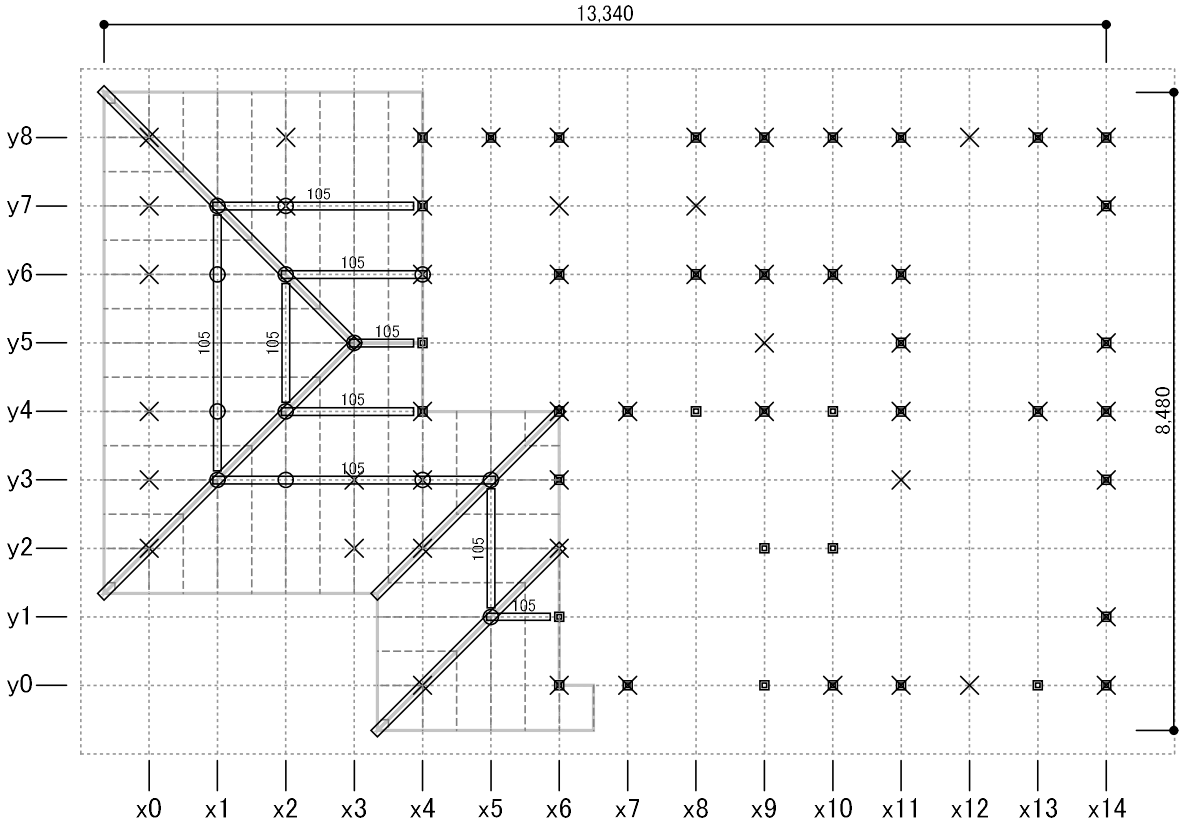
通し柱(1～2階)

※樹種番号表記の無い横架材の樹種は樹2
※樹種番号（樹XX）と樹種仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階母屋伏図



縮尺 1/100

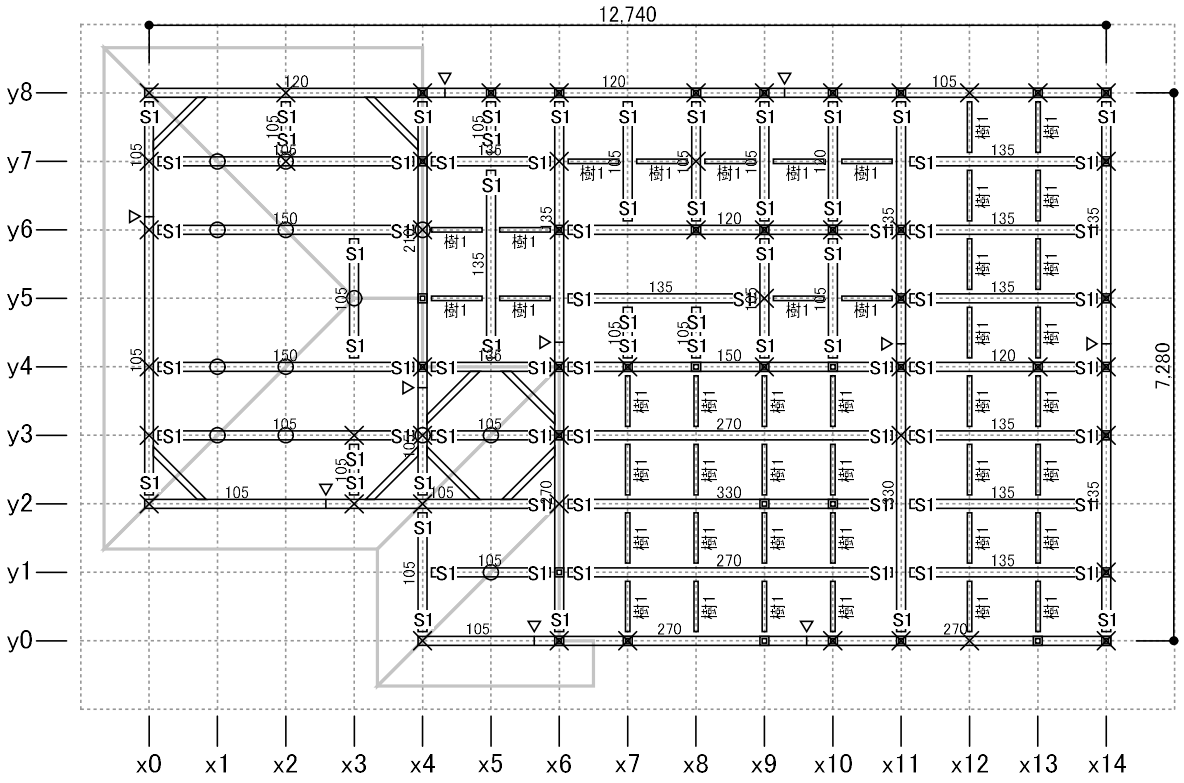
凡例
- 105 / 樹20 棟木/母屋/登り梁(寸法、樹種番号を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示)
- ----- 垂木(45×60 樹1)
- 継手
- 隅木・谷木(105×105 樹1)
- 母屋下がり
- 小屋裏収納等
- ○ 小屋束
- 回 上階柱
- × 下階柱
- ◯ 通し柱(1～2階)

※樹種番号表記の無い横架材の樹種は樹1
※樹種番号(樹XX)と樹種仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階床/1階小屋伏図



縮尺 1/100

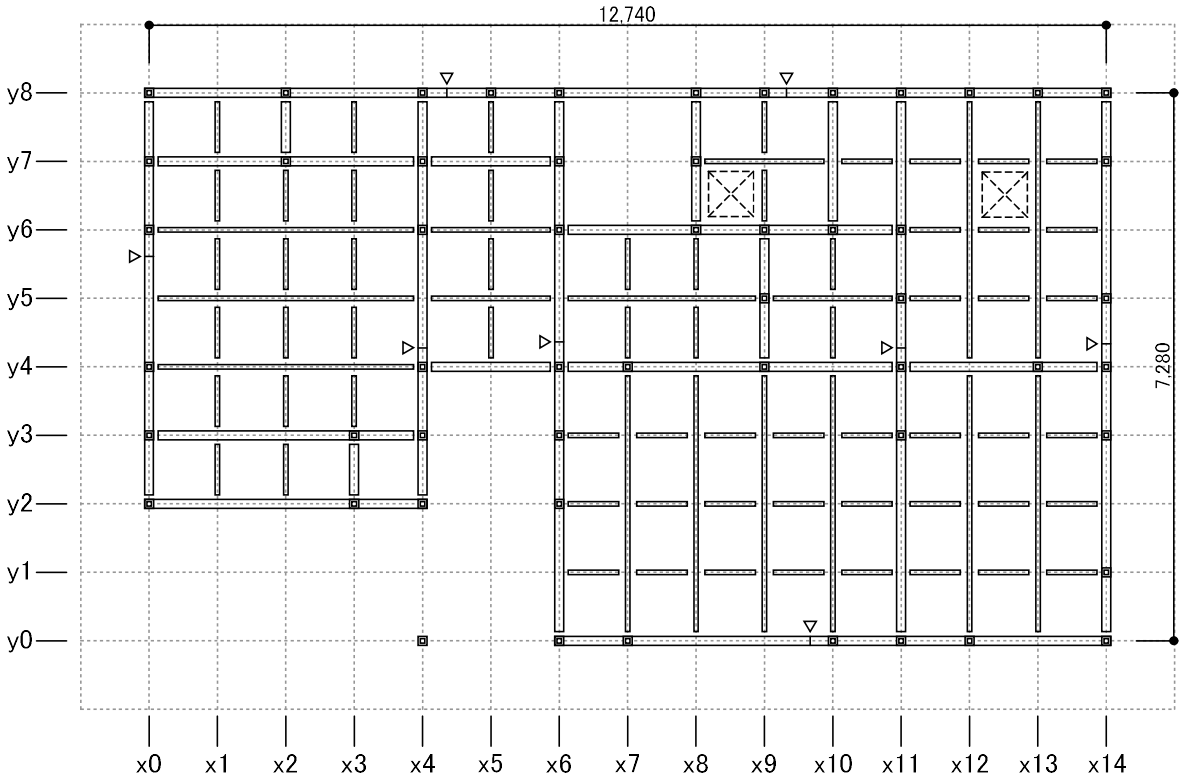
凡例
(-200)
105 梁・桁(寸法、樹種番号を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示 括弧付きの数値は地廻りを基準とした配置高さ)
甲乙梁(90×90)
継手
根太
火打梁
母屋下がり
小屋裏収納等
小屋束
束・梁交点
上階柱
下階柱
通し柱(1～2階)

※樹種番号表記の無い横架材の樹種は樹2
※樹種番号(樹XX)と樹種仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階床伏図



縮尺 1/100

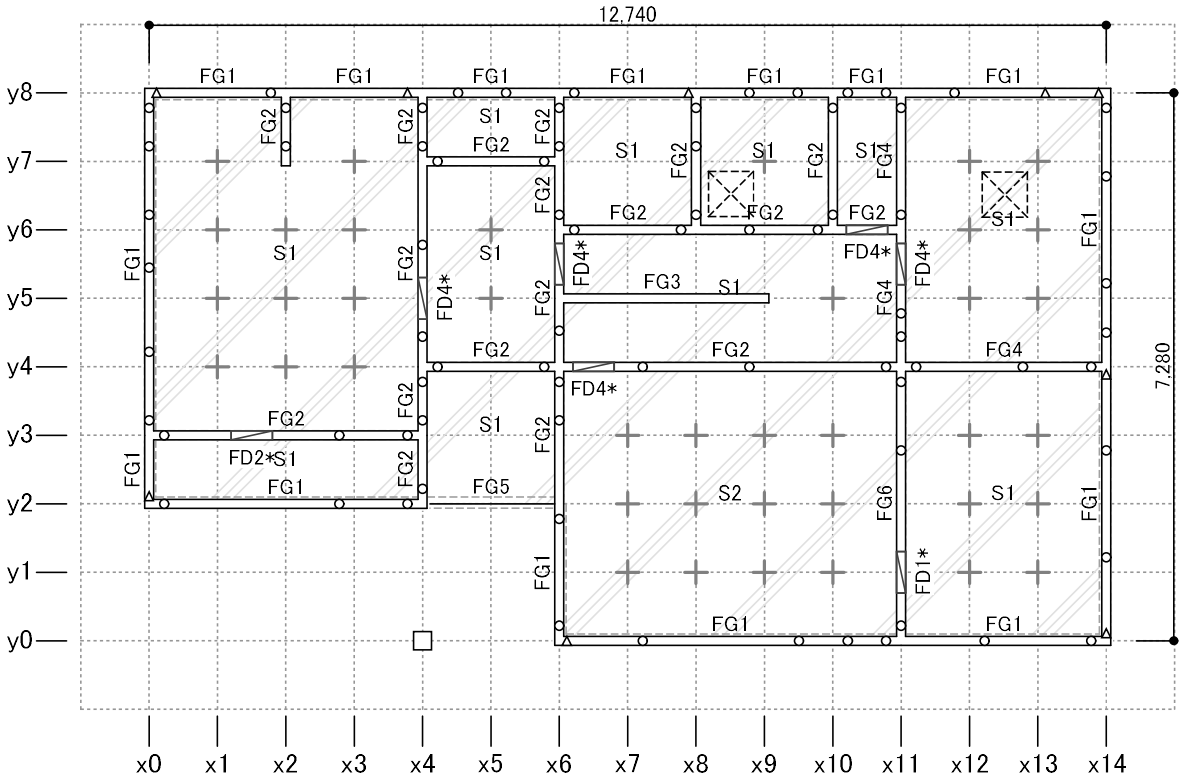
凡例
土台(105×105 樹1)
(-200) 大引(105×105 樹1)(括弧付きの数値は配置高さ)
根太
継手
火打土台
床下点検口
1階柱
通し柱(1～2階)

※樹種番号(樹XX)と樹種仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

基礎伏図



縮尺 1/100

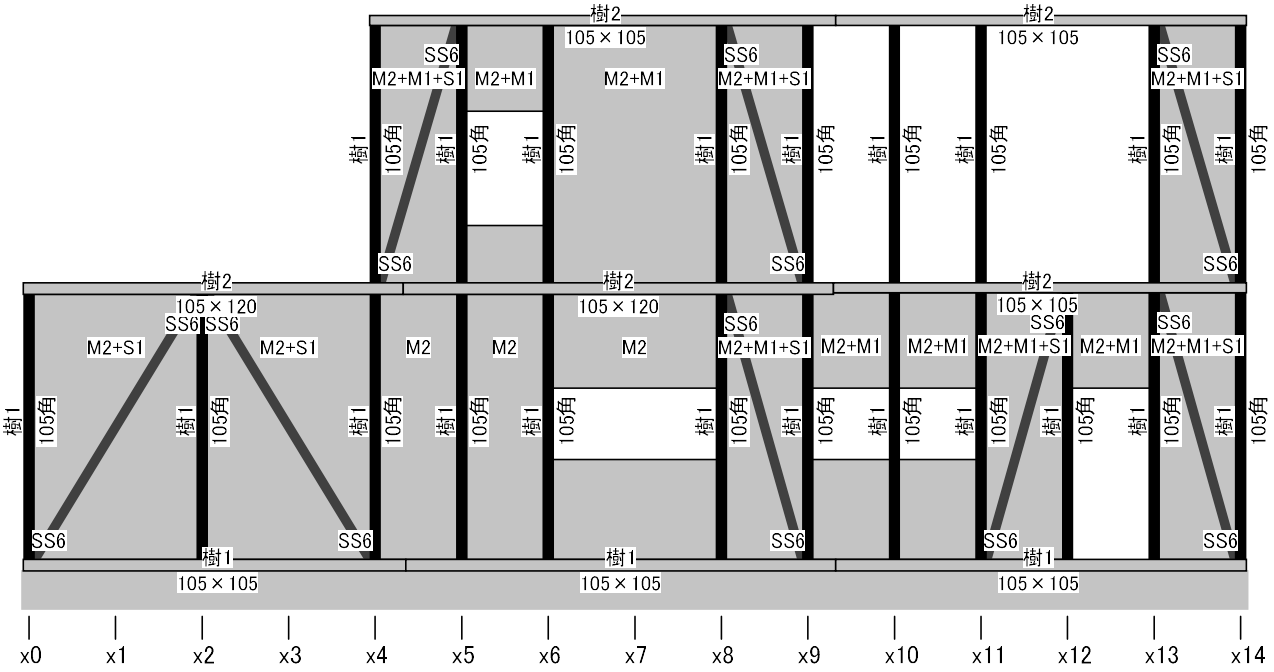
凡例
- FG2 基礎梁 (内側の線は地中梁、囲み枠は布基礎底盤) FG2:基礎梁の断面形状
- *印の箇所は編集値で検定 △印の箇所は検定NG
- 人通口・開口部
- 独立基礎
- 床束
- 床下換気口
- M12アンカーボルト
- M16アンカーボルト
- 床下点検口
- S2 底盤 S2:底盤の断面形状

計算書番号:20230731173521

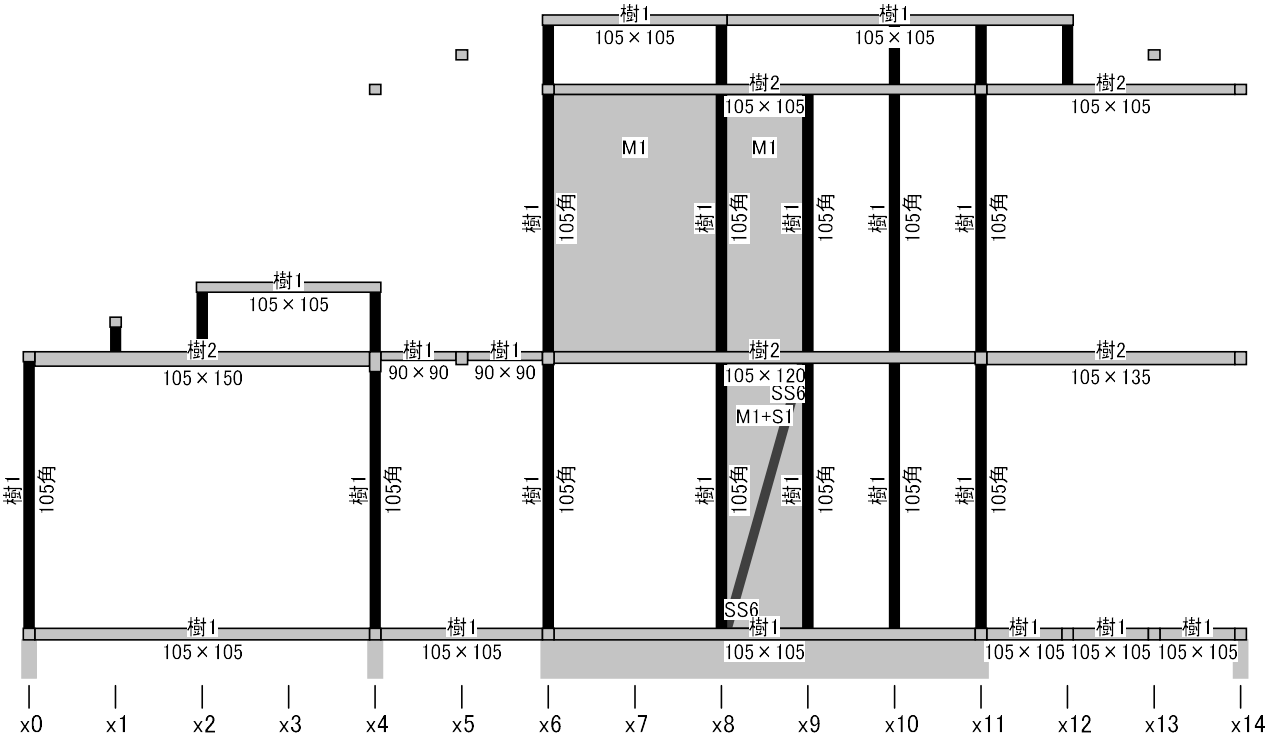
日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

3.3 略軸組図

■y8通り



■y6通り



凡例

樹種: 樹1 無等級製材すぎ　樹2 無等級製材べいまつ

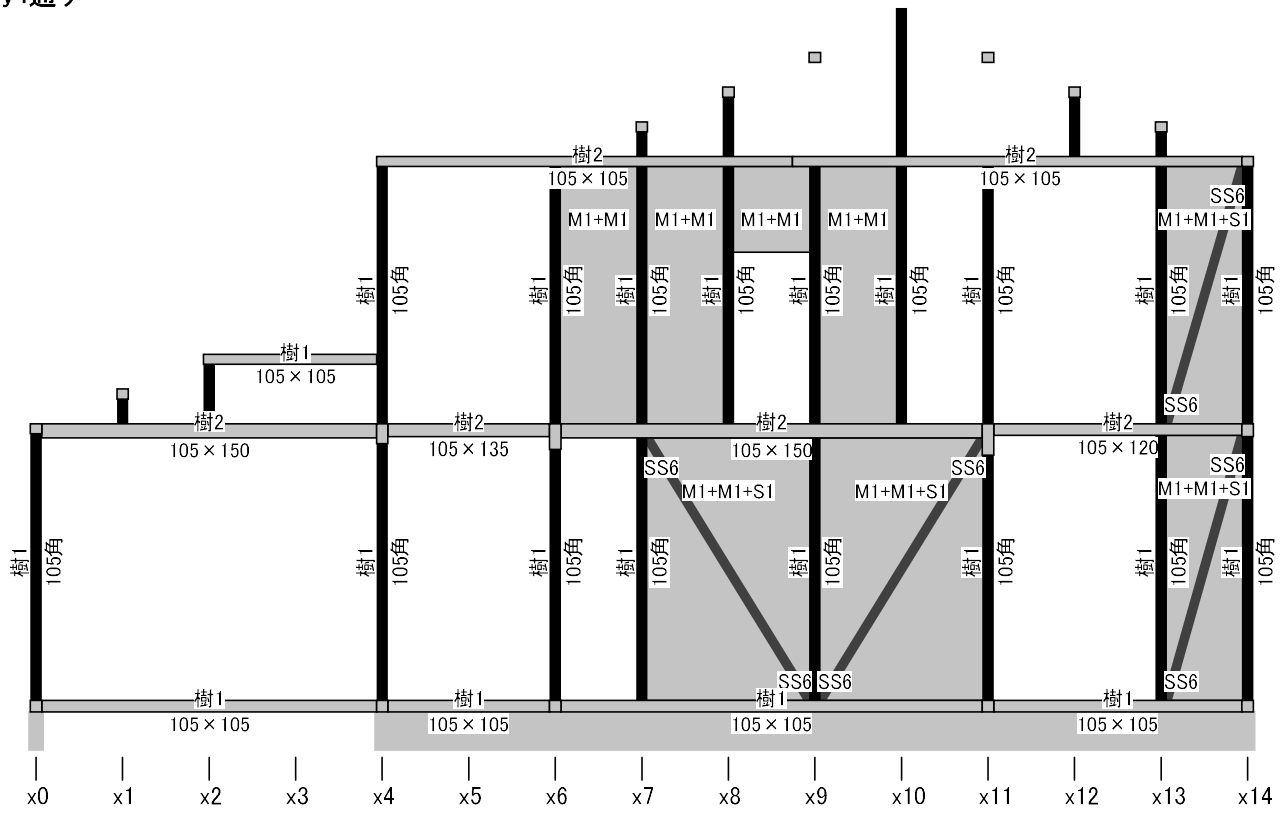
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

筋かい接合部仕様: SS6 筋かいプレート(BP-2)

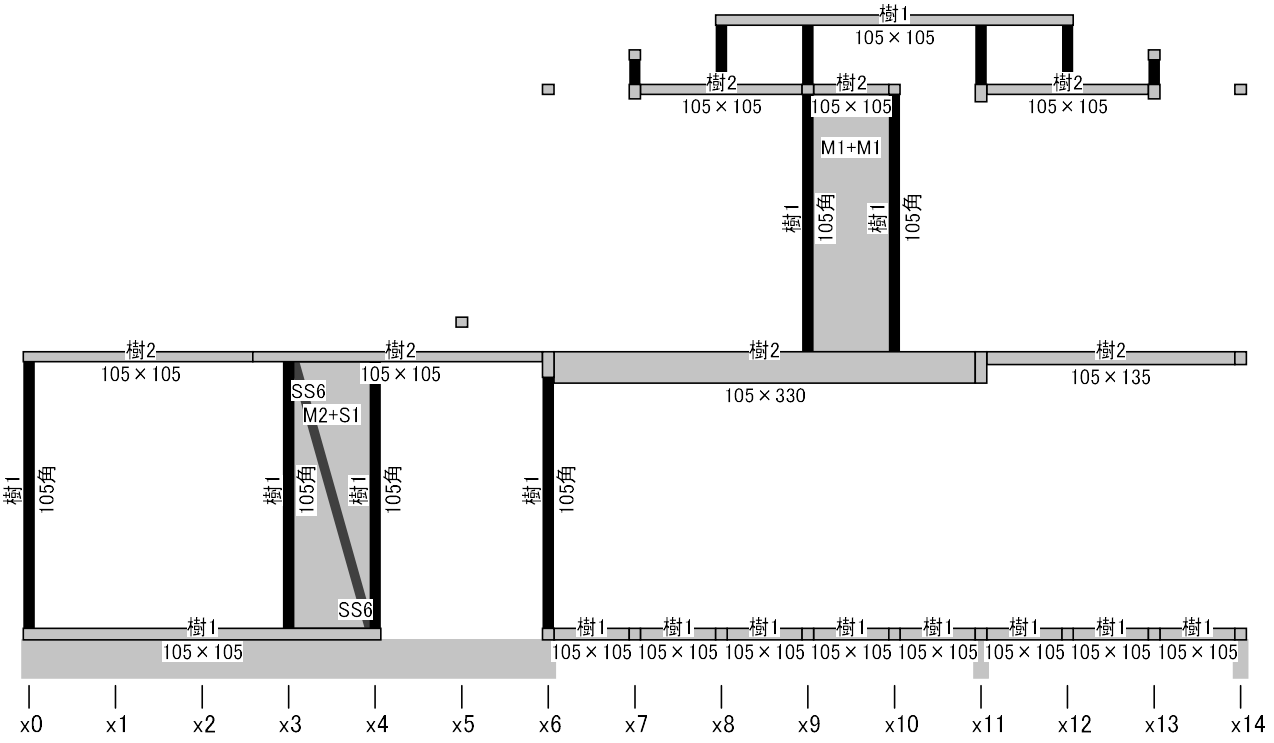
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y4通り



■y2通り



凡例

樹種: 樹1 無等級製材すぎ　樹2 無等級製材べいまつ

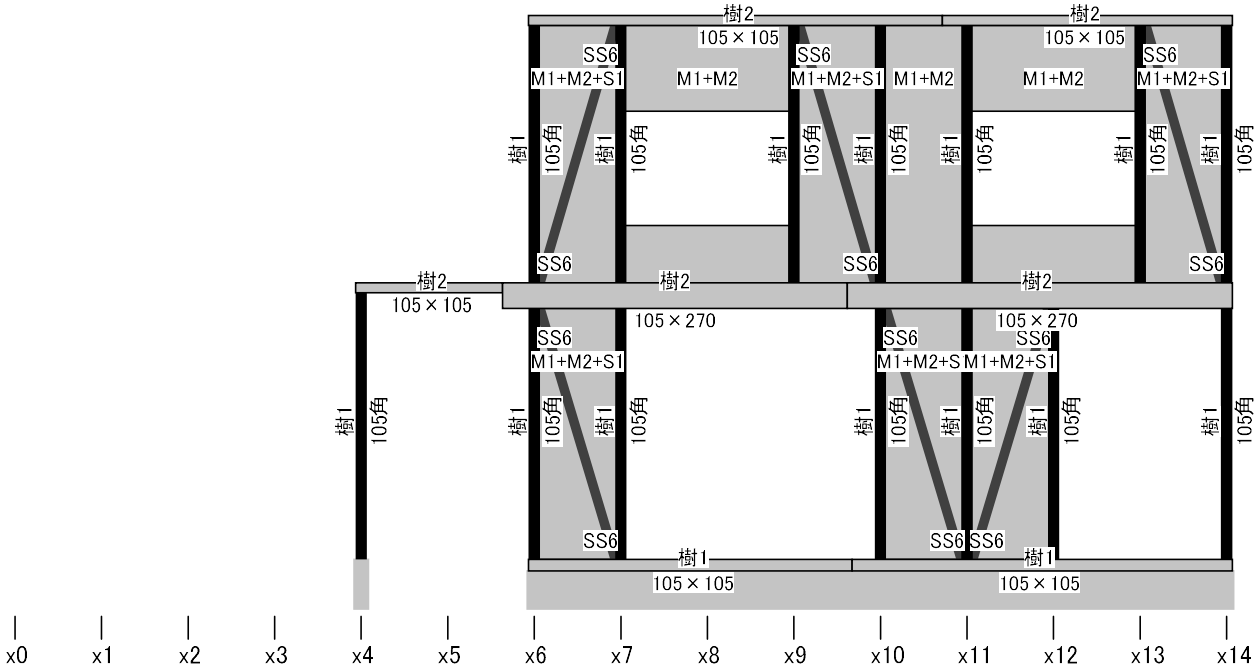
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

筋かい接合部仕様: SS6 筋かいプレート(BP-2)

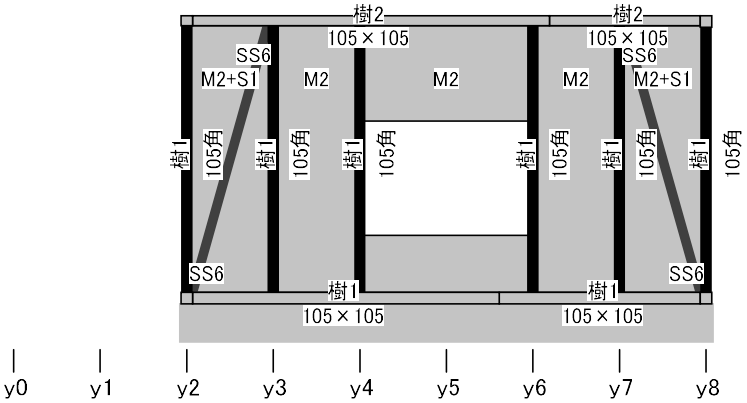
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y0通り



■x0通り



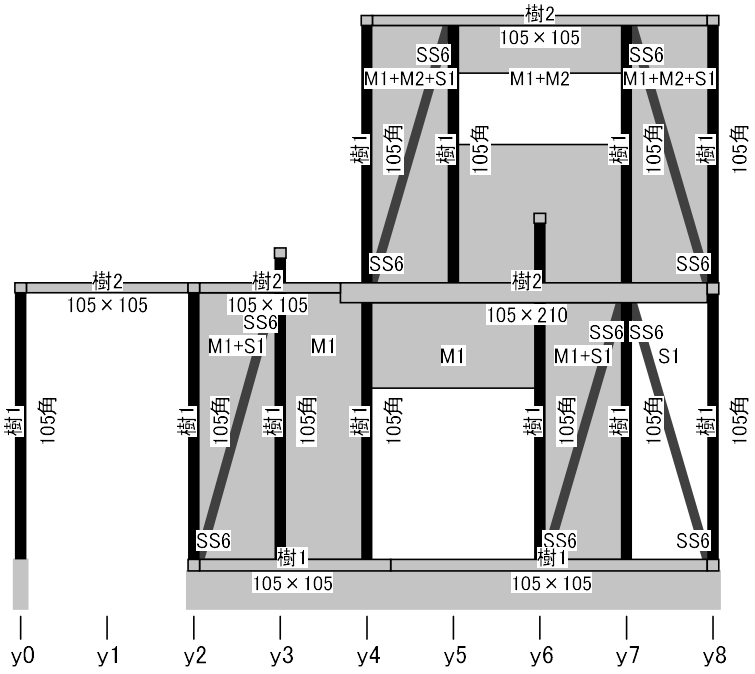
凡例

樹種: 樹1 無等級製材すぎ　樹2 無等級製材べいまつ

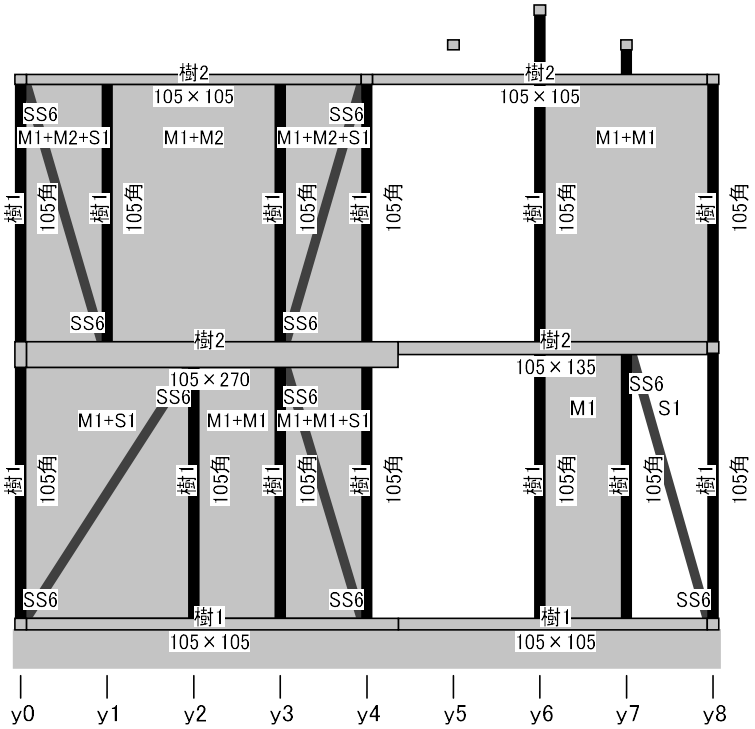
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

筋かい接合部仕様: SS6 筋かいプレート(BP-2)

■x4通り



■x6通り



凡例

樹種: 樹1 無等級製材すぎ　樹2 無等級製材べいまつ

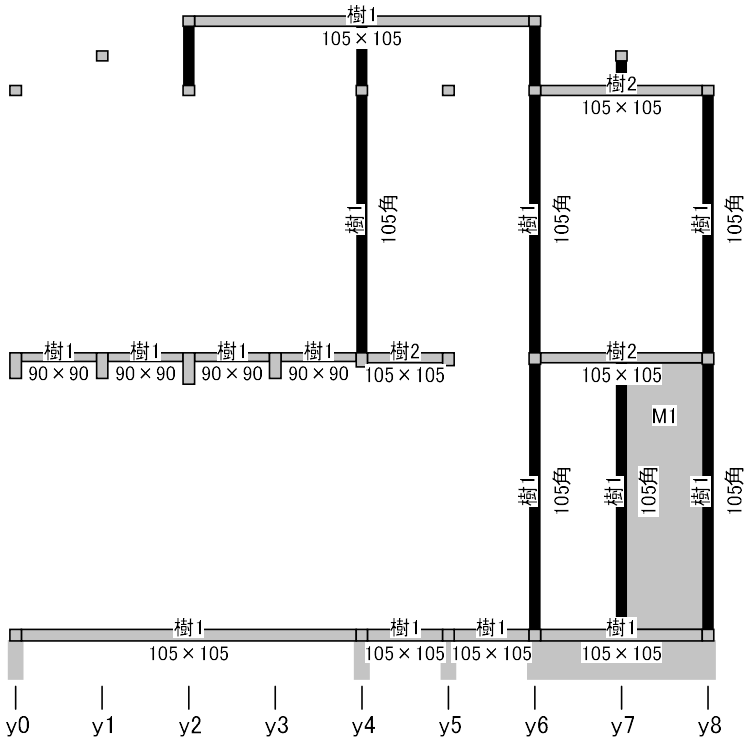
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

筋かい接合部仕様: SS6 筋かいプレート(BP-2)

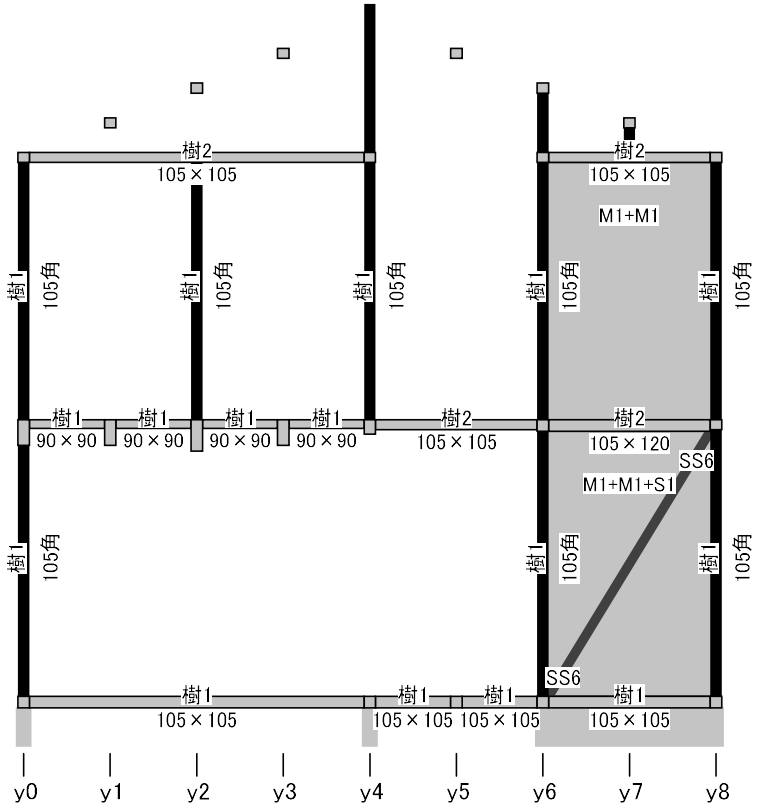
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x8通り



■x10通り



凡例

樹種: 樹1 無等級製材すぎ　樹2 無等級製材べいまつ

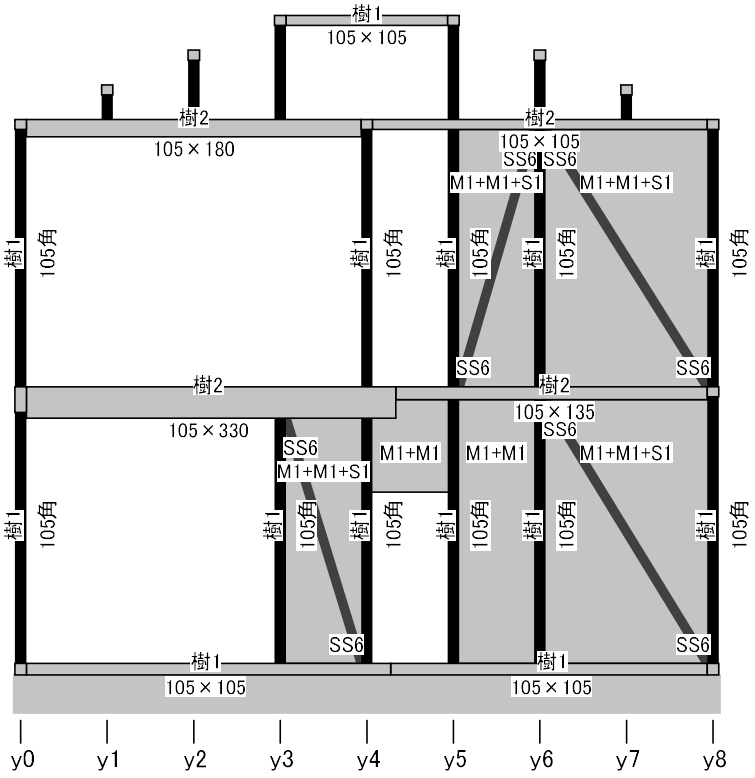
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

筋かい接合部仕様: SS6 筋かいプレート(BP-2)

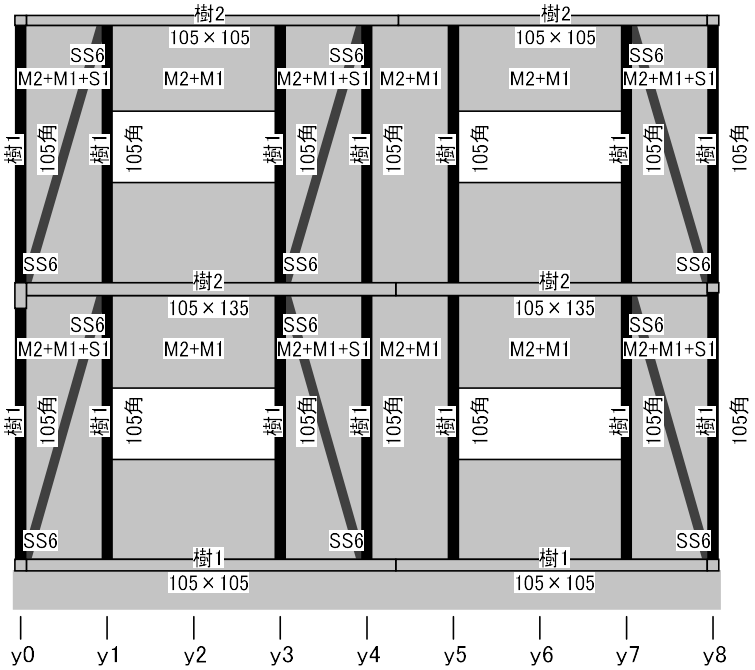
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x11通り



■x14通り



凡例

樹種: 樹1 無等級製材すぎ　樹2 無等級製材べいまつ

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

筋かい接合部仕様: SS6 筋かいプレート(BP-2)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

4 部材断面表

■木材の寸法チェック

使用部位	断面	材料・樹種	等級	備考
土台	105×105	無等級製材 すぎ		
柱	105×105	無等級製材 すぎ		
床梁	90×90	無等級製材 すぎ		
小屋梁	105×105			
軒桁	105×105	無等級製材 べいまつ		
胴差	105×120			
甲乙梁	105×135			
大引	105×150			
	105×180			
	105×210			
	105×270			
	105×330			
母屋・棟木	105×105	無等級製材 すぎ		
垂木	45×60	無等級製材 すぎ		
隅木・谷木	105×105	無等級製材 すぎ		

木材の寸法チェック	OK

※使用される木材（集成材以外）の断面寸法が日本農林規格で定められた範囲内であればOKとなります。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5. 荷重・外力計算

5. 1 仮定荷重

5. 1. 1 固定荷重(G)

分類	仕様名	構成部材		荷重(N/㎡)
屋根	屋根(スレート葺き)	スレート(下地、垂木含む)		340
		母屋(スパン2m以下)		50
			合計	390
軒天	軒天(ケイカル板)	ケイカル板		150
			合計	150
天井	天井(石膏ボード)	石膏ボード(吊木、受木、下地含む)		150
		梁・桁(スパン4m以下)		100
			合計	250
外壁	外壁(サイディング)	サイディング(下地含む)		100
		壁の軸組(柱、間柱、筋かい含む)		150
		石膏ボード(下地含む)		100
			合計	350
床(室内床)	床(畳・フローリング)	ﾌﾛｰﾘﾝｸﾞ又は畳(床板、根太含む)		340
			合計	340
間仕切壁	間仕切壁(石膏ボード)	石膏ボード(下地含む)		100
		壁の軸組(柱、間柱、筋かい含む)		150
		石膏ボード(下地含む)		100
			合計	350

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5. 1. 2 積載荷重(P)

分類		荷重(N/㎡)
床・小梁計算用	P床	1,800
大梁・柱又は基礎計算用	P	1,300
地震力・たわみ計算用	P地	600

5. 1. 3 積雪荷重(S)

地域区分	一般
雪止めの有無	雪止め無し

	屋根勾配 β	屋根形状係数 μb	垂直積雪量 hs (cm)	積雪の単位荷重 (N/cm/㎡)	積雪等級割増	積雪荷重割増	積雪荷重(N/㎡) 短期(積雪時) (N/㎡)	長期(積雪時) (N/㎡)	短期(暴風・地震時) (N/㎡)
勾配屋根面	4寸(21.80°)	0.918	30	20	1.0	1.000	551	−	−

屋根形状係数 μb : $\beta \leqq 60°$ のとき $\sqrt{(\cos(1.5\beta))}$ ただし雪止めがある場合は 1
$\beta > 60°$ のとき 0

積雪等級割増 :住宅性能表示積雪等級2の判定を行う場合 … 1.2 それ以外 … 1.0

積雪荷重 :短期(積雪時) = $\mu b \times hs \times$ 積雪の単位荷重 × 積雪等級割増 × 積雪荷重割増

長期(積雪時) = $\mu b \times hs \times$ 積雪の単位荷重 × 積雪等級割増 × 積雪荷重割増 × 0.7

短期(暴風・地震時) = $\mu b \times hs \times$ 積雪の単位荷重 × 積雪荷重割増 × 0.35

5. 1. 4 設計荷重

単位:(N/㎡)

部位	床計算用	梁・柱・基礎計算用				地震力計算用	たわみ量計算用		
		長期(常時)	短期(積雪時)	長期(積雪時)	短期(暴風・地震時)		長期(常時)	短期(積雪時)	長期(積雪時)
屋根(4寸勾配)(垂木まで)		340(G)	340＋551×cos21.8°＝852(G＋S)	−	−	340(G)	340(G)	852(G＋S)	−
屋根水平投影面(4寸勾配)		390÷cos21.8°＝421(G)	421＋551＝972(G＋S)	−	−	421(G)	421(G)	972(G＋S)	−
軒天(4寸勾配)		150÷cos21.8°＝162(G)	162(G)	−	−	162(G)	162(G)	162(G)	−
軒天(水平)		150(G)	150(G)	−	−	150(G)	150(G)	150(G)	−
水平天井		250(G)	250(G)	−	−	250(G)	250(G)	250(G)	−
床	340＋1800＝2140(G＋P床)	340＋1300＝1640(G＋P)	1640(G＋P)	−	−	340＋600＝940(G＋P地)	940(G＋P地)	940(G＋P地)	−
バルコニー床	550＋1800＝2350(G＋P床)	550＋1300＝1850(G＋P)	1850＋580＝2430(G＋P＋S)	−	−	550＋600＝1150(G＋P地)	1150(G＋P地)	1150＋580＝1730(G＋P地＋S)	−
外壁		350(G)	350(G)	−	−	350(G)	350(G)	350(G)	−
間仕切壁		350(G)	350(G)	−	−	350(G)	350(G)	350(G)	−

※長期(積雪時)および短期(暴風・地震時)は多雪区域のみ使用する。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5.2.1 各層(階)風圧力の計算

階	方向	部位	速度圧 q (kN/m²)	風力係数 Cf	風圧力割増 β	見付面積 Awi (m²)	風圧力 Qwi (kN)
2	X	2階壁面	0.849	1.24	1.2	18.79	23.74
	Y	2階壁面		1.24		23.33	29.48
1	X	2階壁面		1.24		18.79	48.50
		1階壁面		1.10		22.09	
	Y	2階壁面		1.24		23.33	70.09
		1階壁面		1.10		36.24	

Qwi = q × β × Σ(Cf × Awi)

β :住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合 … 1.2 それ以外 … 1.0

5.2.2 速度圧の計算

地表面粗度区分
Ⅲ

建築物の高さと軒高の平均 H (m)
7.14

【地表面粗度区分ごとのZb, Zg, α, Gfの値】

地表面粗度区分		Ⅰ	Ⅱ	Ⅲ	Ⅳ
Zb		5	5	5	10
ZG		250	350	450	550
α		0.10	0.15	0.20	0.27
Gf	H≦10	2.0	2.2	2.5	3.1
	10＜H≦40	直線補間した数値			
	40＜H	1.8	2.0	2.1	2.3

Zb	ZG	α	平均風速分布係数 Er	ガスト影響係数 Gf	E	風速 V0 (m/s)	速度圧 q (N/m²)
5	450	0.20	0.743	2.5	1.381	32	849

Er :H≦Zb のとき Er = 1.7 × (Zb/ZG)^α

H＞Zb のとき Er = 1.7 × (H/ZG)^α

E = Er^2 × Gf

q = 0.6 × E × V0^2

5.2.3 風力係数の計算

【風上面、風下面の外圧係数Cpeの表】

	壁面	屋根面 勾配＜10°	屋根面 勾配＝10°	屋根面 勾配＝30°	屋根面 勾配＝45°	屋根面 勾配＝90°
風上面Cpe	0.8kz	0.0	0.0	0.2	0.4	0.8
風下面Cpe	−0.4	−0.5				

※表にない勾配の屋根面の風上面Cpeは、表の数値をそれぞれ直線補間した値とする。

部位	勾配(°)	高さ Z (m)	kz	外圧係数Cpe		風力係数 Cf
				風上面	風下面	
2階壁面	−	8.056	1.05	0.84	−0.40	1.24
1階壁面	−	3.760	0.87	0.70	−0.40	1.10

高さZ:当該部分の地盤面からの高さ(安全側として見付面積計算範囲の上端高さを採用)

kz = 1.0 (H≦Zbの場合)

kz = (Zb / H)^2α (H＞Zb かつ Z≦Zbの場合)

kz = (Z / H)^2α (H＞Zb かつ Z＞Zbの場合)

Cf = 風上面Cpe − 風下面Cpe

※片側屋根面の場合は安全側として風上面Cpeは壁面、風下面Cpeは屋根面の値を適用する。

5.2.4 見付面積の計算

次頁参照

5.2.4 見付面積の計算

X方向の見付面積計算(Y方向の風圧力計算用)

区画	部位	計算式	面積 (㎡)
A	壁面	1.820 × 0.728 ÷ 2	0.6624800
B	壁面	3.740 × 1.496 ÷ 2	2.7975200
C	壁面	1.920 × 0.768 ÷ 2	0.7372800
D	壁面	1.820 × 2.478	4.5099600
E	壁面	1.820 × 2.478	4.5099600
F	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
G	壁面	1.920 × 1.710	3.2832000
H	壁面	3.740 × 1.710	6.3954000
I	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
J	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000
K	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000
L	壁面	0.105 × 0.042 ÷ 2	0.0022050
M	壁面	0.810 × 0.042	0.0340200
N	壁面	2.725 × 1.090 ÷ 2	1.4851250
O	壁面	10.215 × 2.900	29.6235000
P	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
Q	壁面	2.725 × 1.810	4.9322500
R	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000

○計算結果

階	部位	計算式	見付面積 Awi (㎡)
2	壁面	A+B+C+D+E+F+G+H+I+J+K+L+M	23.33
1	壁面	N+O+P+Q+R	36.24

Y方向の見付面積計算(X方向の風圧力計算用)

区画	部位	計算式	面積 (㎡)
A	壁面	3.740 × 1.496 ÷ 2	2.7975200
B	壁面	3.740 × 1.496 ÷ 2	2.7975200
C	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
D	壁面	3.740 × 1.710	6.3954000
E	壁面	3.740 × 1.710	6.3954000
F	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
G	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000
H	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000
I	壁面	7.480 × 2.900	21.6920000
J	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
K	壁面	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
L	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000
M	壁面	0.500 × 0.300	0.1500000

○計算結果

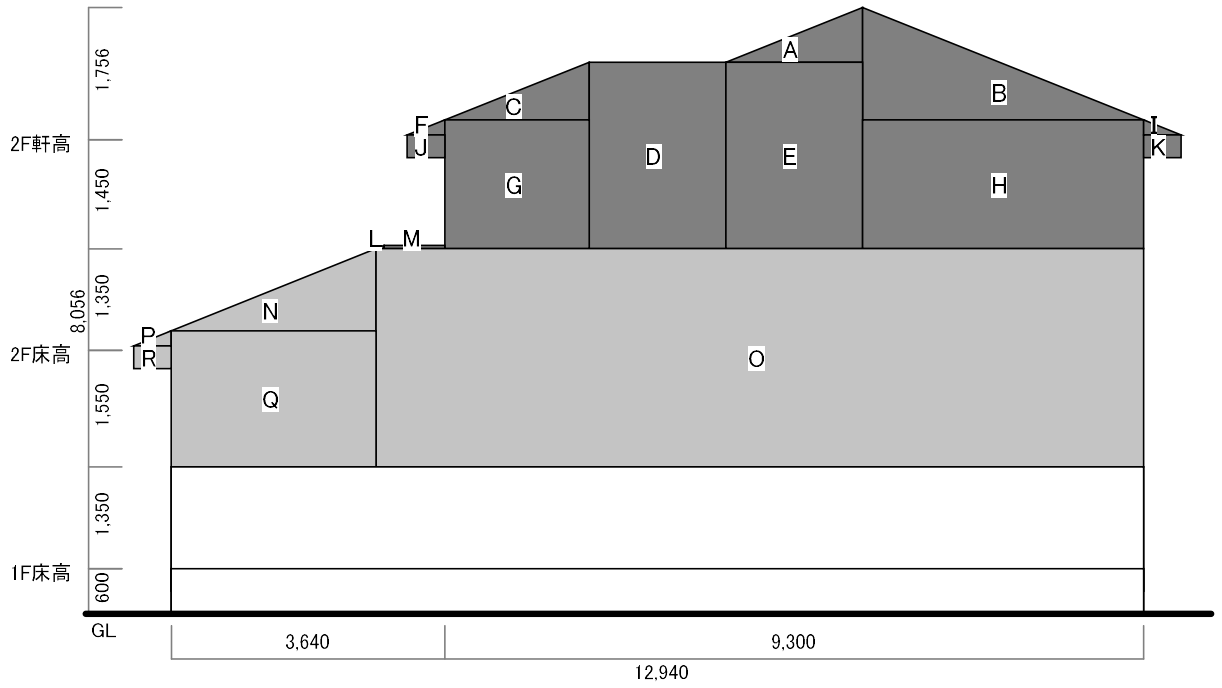
階	部位	計算式	見付面積 Awi (㎡)
2	壁面	A+B+C+D+E+F+G+H	18.79
1	壁面	I+J+K+L+M	22.09

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

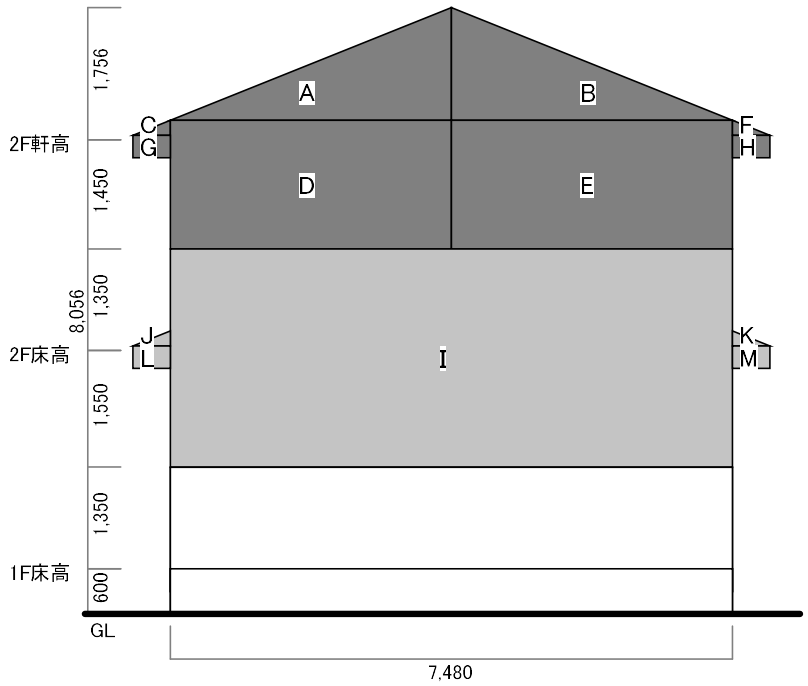
5.2.5 見付面積計算根拠図

■X方向見付面積(Y方向風圧力計算用)



縮尺 1/100

■Y方向見付面積(X方向風圧力計算用)



縮尺 1/100

凡例

1、2階見付面積加算範囲　1階見付面積加算範囲

壁厚さ:100mm　屋根厚さ:300mm

※表示されている建物形状は、壁芯より壁厚さ、屋根厚さ分外側に広げた形状です。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5.3 地震力の計算

5.3.1 面積の計算

【ブロック別面積計算表】

部位	区画	縦(m)	横(m)	面積(㎡)	備考	面積合計(㎡)
2階屋根(勾配4寸)	YnA	4.840	1.820	8.808800		80.72
	YnB	8.480	8.480	71.910400		
2階軒天(勾配4寸)	NtA	4.840	0.600	2.904000		21.10
	NtB	0.600	9.100	5.460000		
	NtC	0.600	1.220	0.732000		
	NtD	4.240	0.600	2.544000		
	NtE	0.600	7.280	4.368000		
	NtF	8.480	0.600	5.088000		
2階水平天井	TnA	3.640	1.820	6.624800		59.62
	TnB	7.280	7.280	52.998400		
2階床	YkA	3.640	1.820	6.624800		59.62
	YkB	7.280	7.280	52.998400		
1階屋根(勾配4寸)	YnC	6.660	3.640	24.242400		37.32
	YnD	8.480	0.600	5.088000		
	YnE	4.240	1.820	7.716800		
	YnF	0.600	0.455	0.273000		
1階軒天(水平)	NtG	6.660	0.600	3.996000		10.82
	NtH	0.600	3.640	2.184000		
	NtI	0.600	3.040	1.824000		
	NtJ	2.420	0.600	1.452000		
	NtK	0.600	2.275	1.365000		
1階軒天(勾配4寸)	NtL	1.820	1.820	3.312400		3.31
1階水平天井	TnC	5.460	5.460	29.811600		82.81
	TnD	7.280	7.280	52.998400		
1階床	YkC	5.460	5.460	29.811600		82.81
	YkD	7.280	7.280	52.998400		

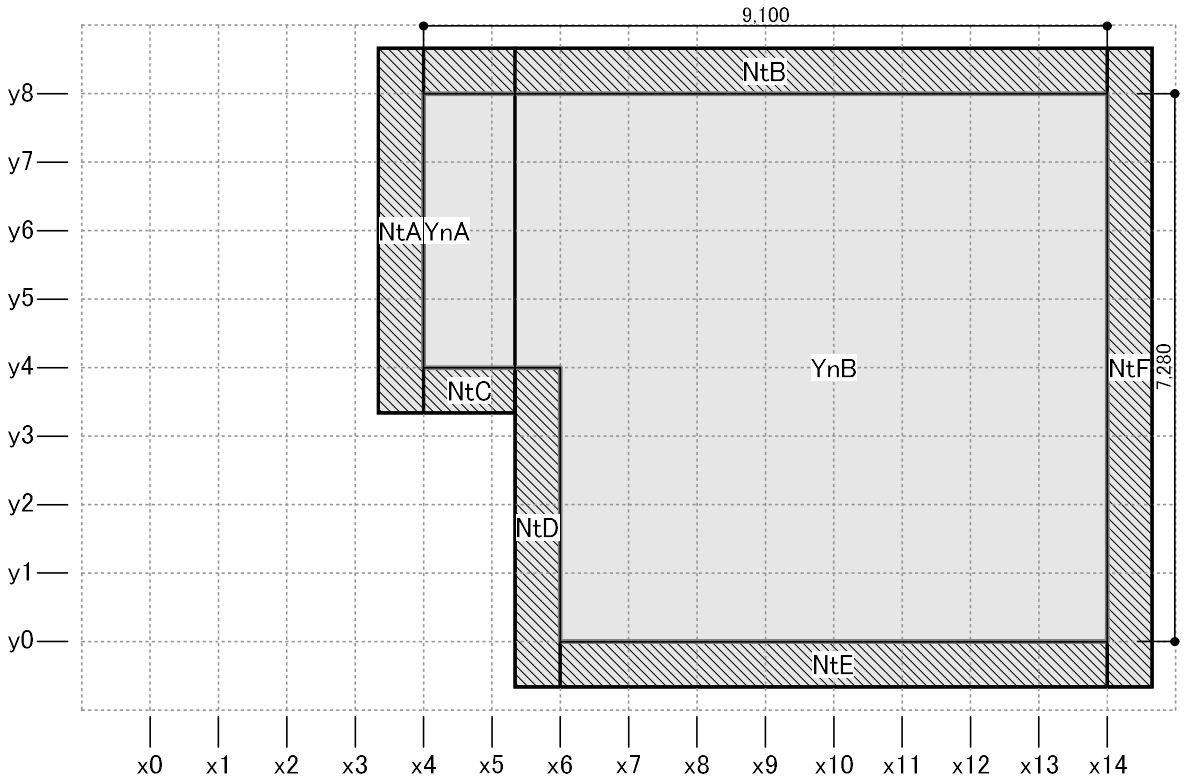
※「備考」: ▲ → 三角形区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

5.3.2 面積計算根拠図

2階屋根・軒天



縮尺 1/100

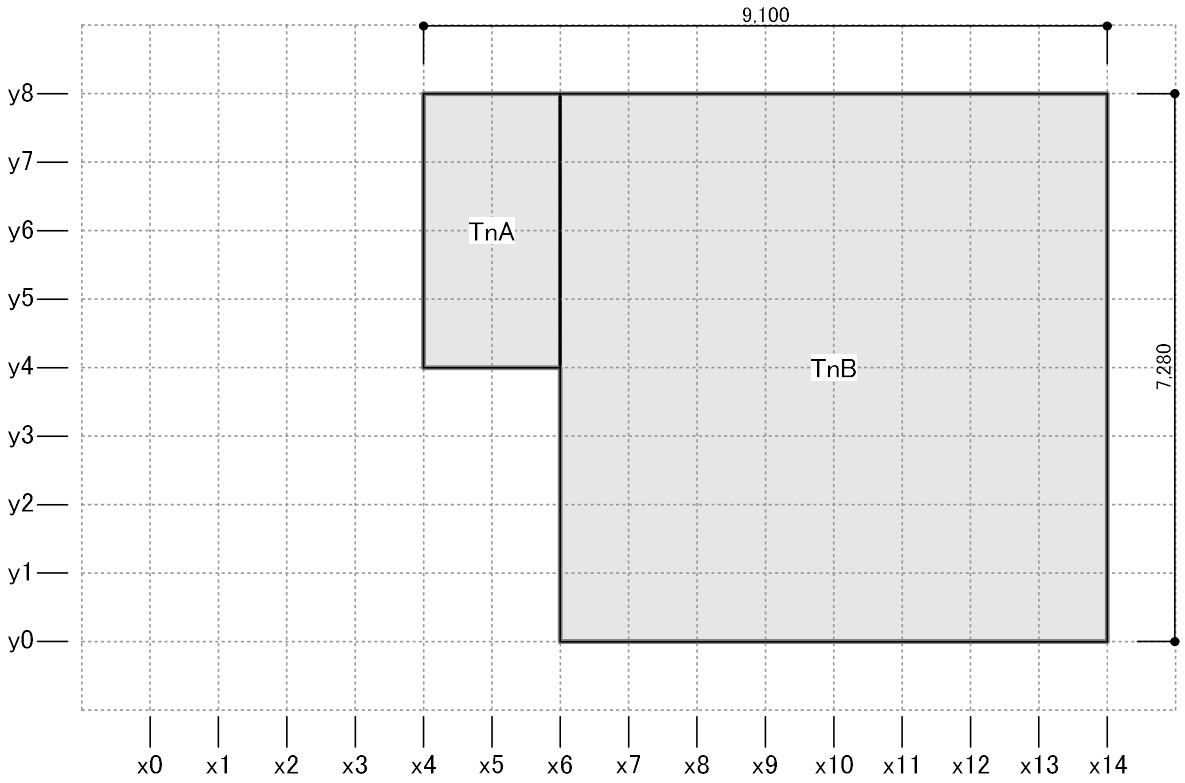
凡例

YnA	屋根区画	NtA	軒天区画	YsA	屋根積載区画
YkA	上階床区画	BlA	上階バルコニー区画	SsA	追加積載区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階天井



縮尺 1/100

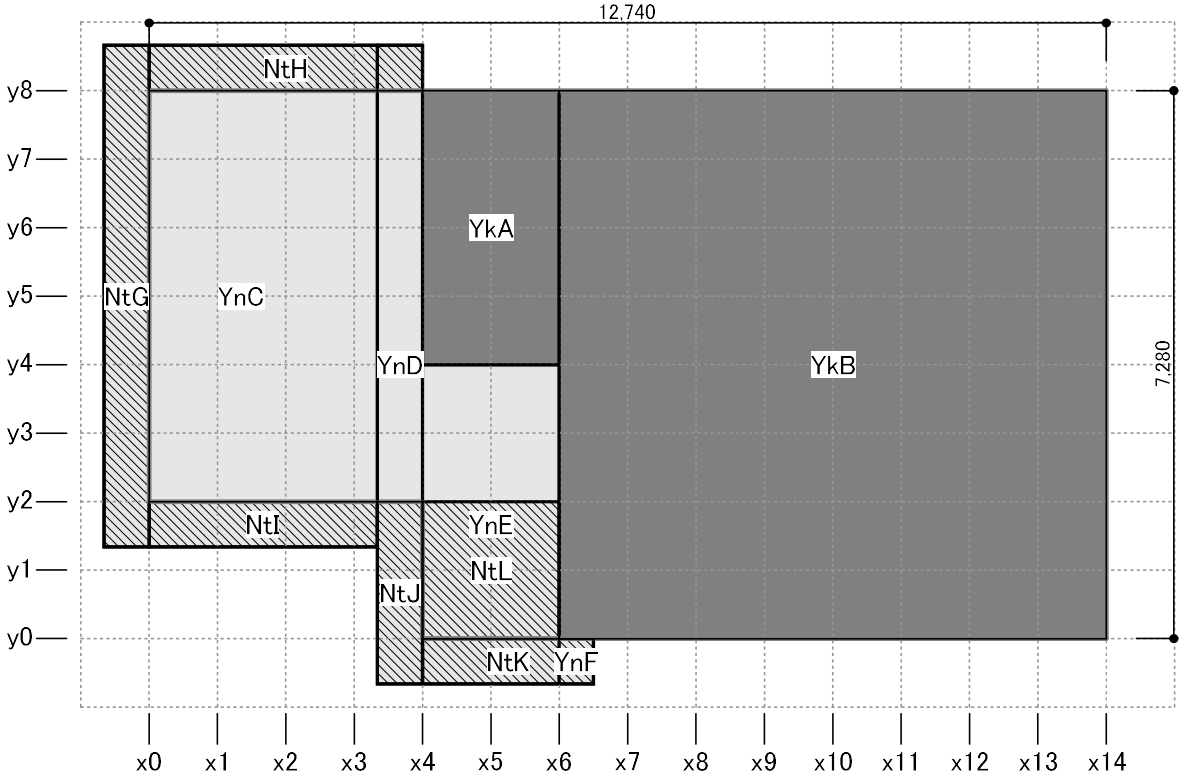
凡例

TnA 天井区画　　BnA バルコニー/オーバーハング軒天区画　　KsA 小屋裏収納区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階床・1階屋根・軒天



縮尺 1/100

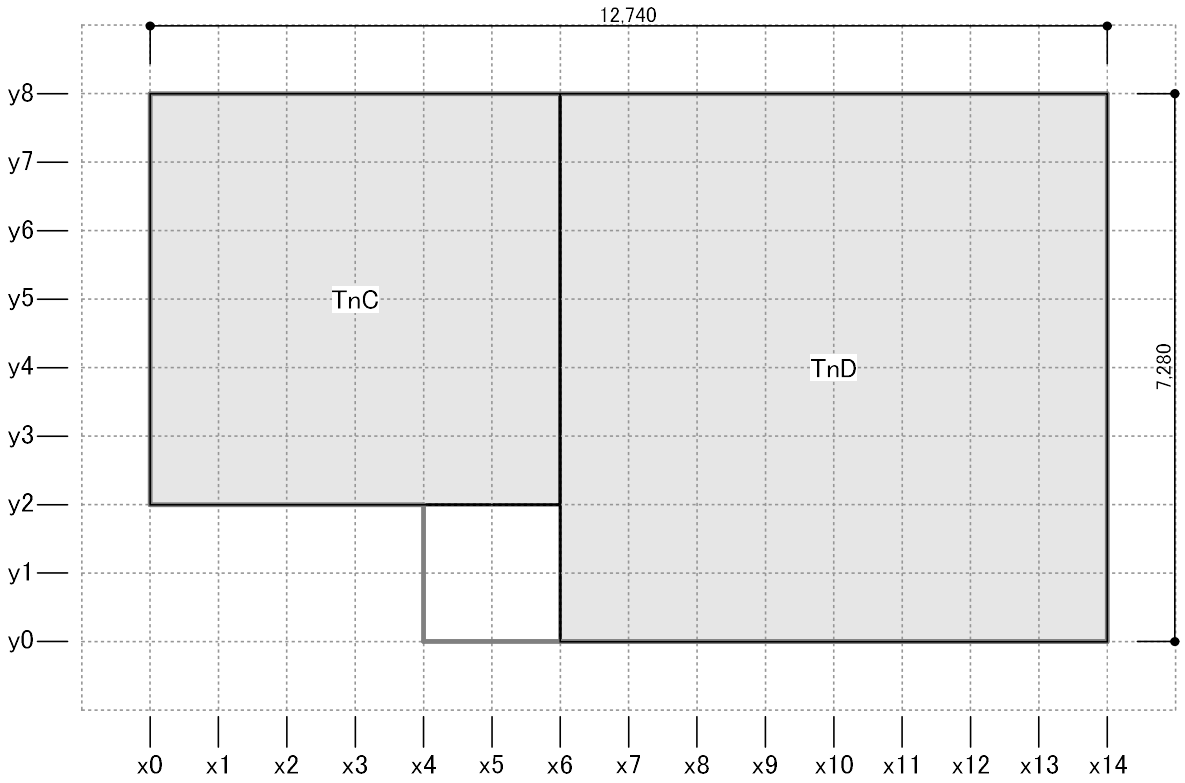
凡例

YnA	屋根区画	NtA	軒天区画	YsA	屋根積載区画
YkA	上階床区画	BlA	上階バルコニー区画	SsA	追加積載区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階天井



縮尺 1/100

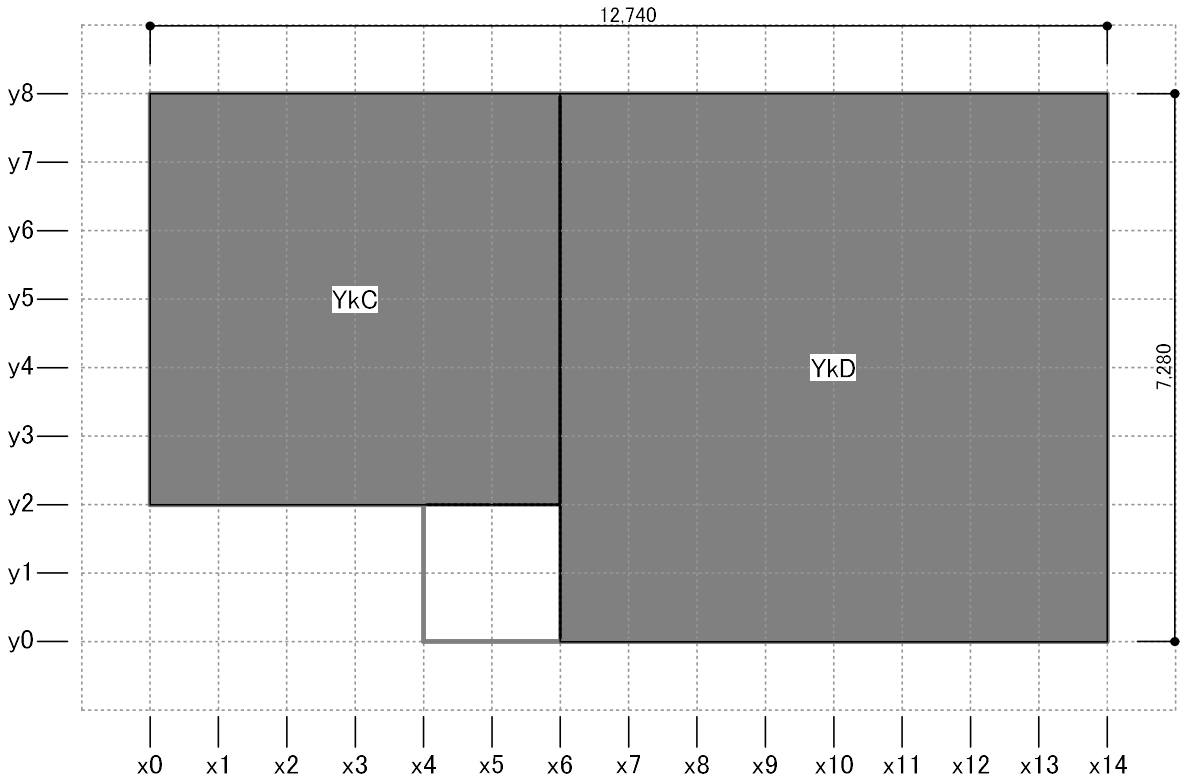
凡例

TnA 天井区画　　BnA バルコニー/オーバーハング軒天区画　　KsA 小屋裏収納区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階床



縮尺 1/100

凡例

YkA 1階床区画

SsA 追加積載区画

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5. 3. 3 壁長の計算

【部位別壁長計算表】

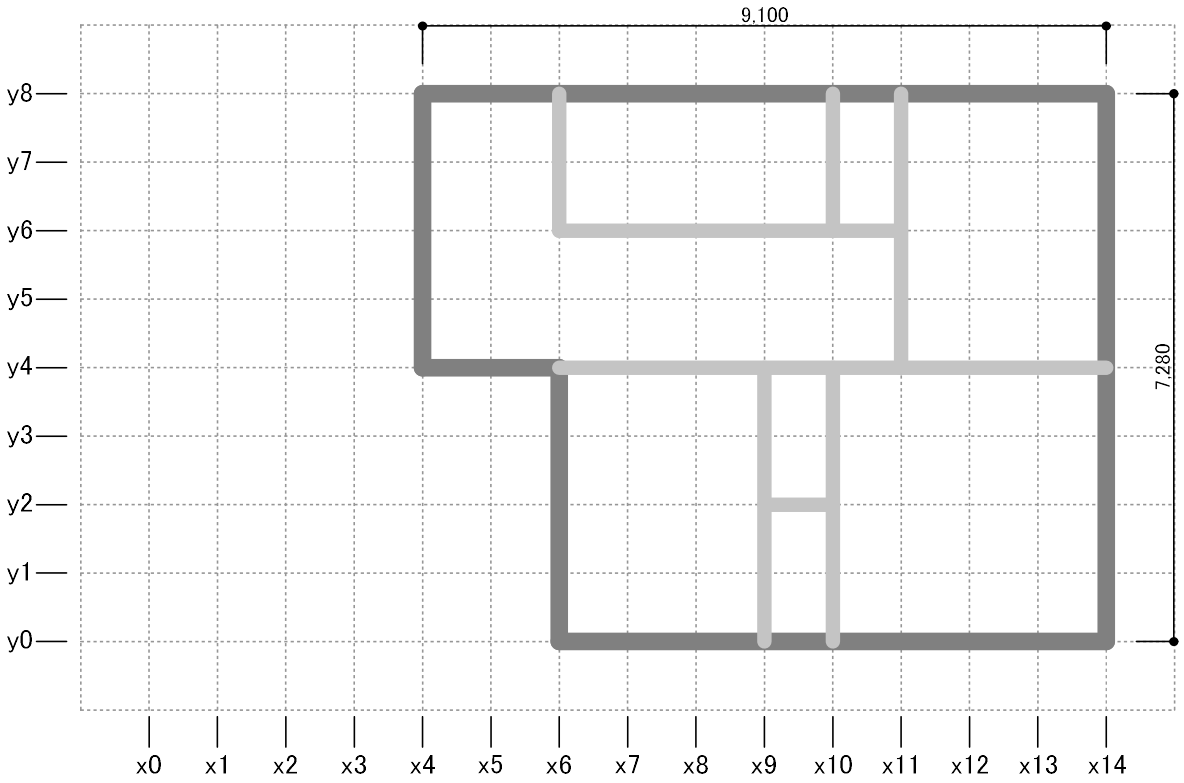
部位	方向	通り	壁長さ(m)	壁長さ合計(m)
2階外壁(壁高2.805m)	X方向	y8	9.100	32.760
		y4	1.820	
		y0	7.280	
	Y方向	x4	3.640	
		x6	3.640	
		x14	7.280	
2階内壁(壁高2.805m)	X方向	y6	4.550	27.300
		y4	7.280	
		y2	0.910	
	Y方向	x6	1.820	
		x9	3.640	
		x10	5.460	
		x11	3.640	
1階外壁(壁高2.905m)	X方向	y8	12.740	40.040
		y2	5.460	
		y0	7.280	
	Y方向	x0	5.460	
		x6	1.820	
		x14	7.280	
1階内壁(壁高2.905m)	X方向	y7	1.820	38.220
		y6	4.550	
		y5	2.730	
		y4	5.460	
		y3	3.640	
	Y方向	x2	0.910	
		x3	0.910	
		x4	5.460	
		x6	3.640	
		x8	2.730	
		x10	1.820	
		x11	4.550	

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

5.3.4 壁長計算根拠図

2階



縮尺 1/100

凡例

外壁　内壁　外部袖壁　パラペット

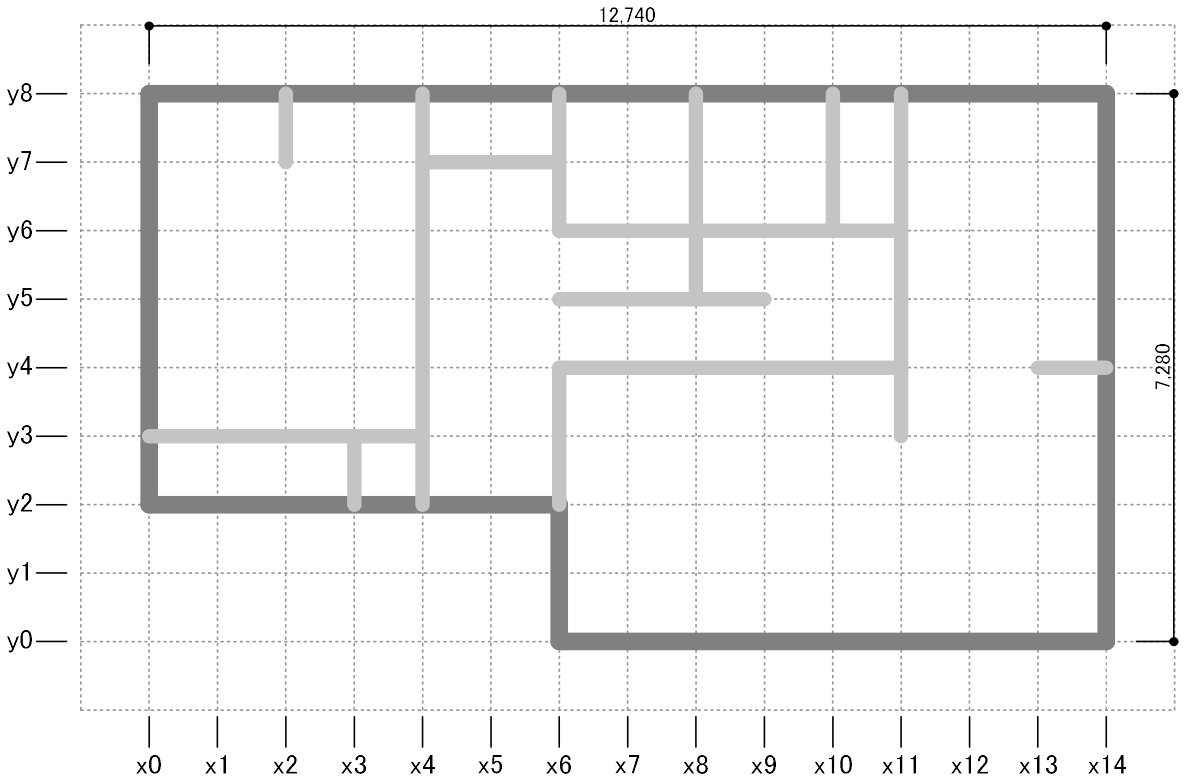
バルコニー腰壁　妻壁

※図面に表記の無い外壁、内壁、外部袖壁の壁高さ 1階:2.905m 2階:2.805m

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例

外壁　内壁　外部袖壁　パラペット

バルコニー腰壁　妻壁

※図面に表記の無い外壁、内壁、外部袖壁の壁高さ 1階:2.905m 2階:2.805m

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5.3.5 各層(階)の地震用荷重の計算

層	部位	壁長 (m)	壁高さ (m)	面積 (㎡)	単位荷重 (kN/㎡)	荷重 (kN)	層の荷重 Wi(kN)
2層	2階屋根(勾配4寸)	−	−	80.72	0.421	33.99	81.82
(2階上部)	2階軒天(勾配4寸)	−	−	21.10	0.162	3.42	
	2階水平天井	−	−	59.62	0.250	14.91	
	2階外壁(上半分)(壁高2.805m)	32.760	1.403	45.97	0.350	16.09	
	2階内壁(上半分)(壁高2.805m)	27.300	1.403	38.31	0.350	13.41	
1層	2階外壁(下半分)(壁高2.805m)	32.760	1.403	45.97	0.350	16.09	163.96
(2階下部+1階上部)	2階内壁(下半分)(壁高2.805m)	27.300	1.403	38.31	0.350	13.41	
	2階床	−	−	59.62	0.940	56.05	
	1階屋根(勾配4寸)	−	−	37.32	0.421	15.72	
	1階軒天(水平)	−	−	10.82	0.150	1.63	
	1階軒天(勾配4寸)	−	−	3.31	0.162	0.54	
	1階水平天井	−	−	82.81	0.250	20.71	
	1階外壁(上半分)(壁高2.905m)	40.040	1.453	58.18	0.350	20.37	
	1階内壁(上半分)(壁高2.905m)	38.220	1.453	55.54	0.350	19.44	

※外壁、内壁、外部袖壁の壁高さは横架材天端間高さ/2、バルコニー腰壁の壁高さはバルコニー高とする。
　妻壁の壁高さは軒高より上の立上り高さとし、妻壁形状が長方形でない場合は壁長で均した高さとする。
※妻壁には「外壁」の単位荷重を、パラペットには「外部袖壁」の単位荷重をそれぞれ適用する。

5.3.6 Ai分布と各層(階)地震力の計算

層 (階)	層の荷重 Wi (kN)	層の支持荷重 ΣWi (kN)	αi	高さと軒高の平均 h (m)	建築物の固有周期 T (s)	層せん断力分布係数 Ai	地震地域係数 Z	振動特性係数 Rt	標準せん断力係数 C0	層せん断力係数 Ci	地震力割増 β	地震力 QEi (kN)
3	−	−	−	7.14	0.215	−	1.00	1.0	0.20	−	1.5	−
2	81.82	81.82	0.333			1.366				0.274		33.63
1	163.96	245.78	1.000			1.000				0.200		73.74

αi = 最上部からi階までの重量の和 / 地上部の全重量 = ΣWi / ΣW1
T = h×(0.02+0.01α) （αは木造又は鉄骨造の階の高さのhに対する比で木造建物の場合は1.0）
Ai = 1 + ((1/√αi) − αi) × (2T / (1+3T))
Rt = 1.0 (高さ13m以下の木造住宅の場合)
C0 :通常の地盤 … 0.2　著しく軟弱な地盤 … 0.3
Ci = Z×Rt×Ai×C0
β :住宅性能表示耐震等級3の判定を行う場合 1.5
　住宅性能表示耐震等級2の判定を行う場合 1.25
　それ以外 1.0
QEi = Ci × ΣWi × β

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算

5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算

※以下の荷重の計算を表で示す。

- ・梁・柱・基礎計算用 長期(常時)
- ・梁・柱・基礎計算用 短期(積雪時)
- ・地震力計算用
- ・たわみ量計算用 長期(常時)
- ・たわみ量計算用 短期(積雪時)

※床計算用は直接床のみを受ける床小梁・大引・根太のみに使用するので、荷重伝達の計算は行われない。

計算に用いる荷重	梁・柱・基礎計算用 長期(常時)

【母屋、棟木の負担荷重、荷重伝達】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x5y7-x6y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	1	0.110	2階小屋束	2	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	2	x6y7-x8y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	2	0.175	2階小屋束	3	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	3	x8y7-x10y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	3	0.175	2階小屋束	4	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	4	x10y7-x11y7	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階小屋束	4	0.088	2階小屋束	5	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	5	x11y7-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393	2階小屋束	5	0.197	2階小屋束	6	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.699		合計	0.350		合計	0.350
	6	x6y6-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	7	0.175	2階小屋束	8	0.175
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393			0.197			0.197
									合計	0.743		合計	0.372		合計	0.372
	7	x8y6-x10y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	8	0.175	2階小屋束	9	0.175
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.656		合計	0.328		合計	0.328
	8	x10y6-x11y6	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階小屋束	9	0.088	2階小屋束	10	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	9	x11y6-x12y6	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	10	0.110	2階小屋束	11	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	10	x5y5-x7y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	12	0.175	2階小屋束	13	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	11	x9y5-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	2階小屋束	14	0.219	2階小屋束	15	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	12	x9y3-x11y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	22	0.175	2階小屋束	23	0.175
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437			0.219			0.219
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	13	x8y2-x9y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階小屋束	25	0.066	2階小屋束	26	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	14	x9y2-x11y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	26	0.175	2階小屋束	27	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	15	x11y2-x12y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階小屋束	27	0.066	2階小屋束	28	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	16	x7y1-x9y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306	2階小屋束	30	0.153	2階小屋束	31	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393			0.197			0.197
									合計	0.699		合計	0.350		合計	0.350
	17	x9y1-x11y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	31	0.175	2階小屋束	32	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	18	x11y1-x13y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306	2階小屋束	32	0.153	2階小屋束	33	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393			0.197			0.197
									合計	0.699		合計	0.350		合計	0.350
	19	x5y5-x5y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	2階小屋束	1	0.219	2階小屋束	12	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	20	x7y4-x7y5	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階小屋束	13	0.066	2階小屋束	17	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	21	x7y2-x7y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	17	0.175	2階小屋束	24	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	22	x7y1-x7y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	24	0.110	2階小屋束	30	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	23	x8y4-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306	2階小屋束	8	0.153	2階小屋束	18	0.153
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.612		合計	0.306		合計	0.306
	24	x8y2-x8y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393	2階小屋束	18	0.197	2階小屋束	25	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.699		合計	0.350		合計	0.350
	25	x9y3-x9y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	2階小屋束	14	0.219	2階小屋束	22	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	26	x11y3-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	15	0.175	2階小屋束	23	0.175
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437			0.219			0.219
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	27	x12y4-x12y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	11	0.153	2階小屋束	20	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	28	x12y2-x12y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	20	0.153	2階小屋束	28	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	29	x13y5-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	6	0.153	2階小屋束	16	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	30	x13y4-x13y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175		2階小屋束	16	0.088	2階小屋束	21	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175				0.088			0.088
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	31	x13y2-x13y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	21	0.175	2階小屋束	29	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	32	x13y1-x13y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階小屋束	29	0.066	2階小屋束	33	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
1	1	x1y7-x2y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		1階小屋束	1	0.110	1階小屋束	2	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	2	x2y7-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		1階小屋束	2	0.175	2階柱	10	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	3	x2y6-x4y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393		1階小屋束	4	0.197	1階小屋束	5	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	4	x3y5-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		1階小屋束	6	0.110	2階柱	17	0.110
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.438			合計	0.220		合計	0.220
	5	x2y4-x4y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		1階小屋束	8	0.153	2階柱	20	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	6	x1y3-x2y3	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		1階小屋束	9	0.066	1階小屋束	10	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	7	x2y3-x4y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		1階小屋束	10	0.175	1階小屋束	11	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	8	x4y3-x5y3	910	等	屋根(4寸)	1.365	1.243	0.421	0.575	0.524		1階小屋束	11	0.262	1階小屋束	12	0.262
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.655			合計	0.328		合計	0.328
	9	x5y1-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175		1階小屋束	13	0.088	2階柱	33	0.088
				等	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068				0.034			0.034
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
				等	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084				0.042			0.042
									合計	0.546			合計	0.274		合計	0.274

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	10	x1y6-x1y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	1階小屋束	1	0.110	1階小屋束	3	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	11	x1y4-x1y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	1階小屋束	3	0.175	1階小屋束	7	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	12	x1y3-x1y4	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	1階小屋束	7	0.110	1階小屋束	9	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	13	x2y4-x2y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	1階小屋束	4	0.219	1階小屋束	8	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	14	x5y1-x5y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	1階小屋束	12	0.175	1階小屋束	13	0.175
				部	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084			0.021			0.063
				等	屋根(4寸)	0.910	1.657	0.421	0.384	0.698			0.349			0.349
				部	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068			0.017			0.051
									合計	1.200		合計	0.562		合計	0.638

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【梁の負担荷重、荷重伝達】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x4y8-x5y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	1	0.153	2階柱	2	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317
	2	x5y8-x6y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	2	0.115	2階柱	3	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.572		合計	0.287		合計	0.287
	3	x6y8-x8y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	3	0.230	2階柱	4	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	4	x8y8-x9y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	4	0.115	2階柱	5	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	5	x9y8-x10y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	5	0.115	2階柱	6	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	6	x10y8-x11y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	6	0.115	2階柱	7	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	7	x11y8-x13y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	7	0.230	2階柱	8	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	1.169		合計	0.585		合計	0.585
	8	x13y8-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	8	0.153	2階柱	9	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317
	9	x4y7-x6y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	10	0.078	2階梁	39	0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			1		0.570			0.285			0.285
									合計	0.934		合計	0.467		合計	0.467

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号		荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	10	x11y7-x14y7	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	52	0.130	2階柱	11	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			6			0.700			0.234			0.467
									合計		1.218		合計	0.494		合計	0.727
	11	x6y6-x8y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	12	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
									合計		0.390		合計	0.195		合計	0.195
	12	x8y6-x9y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	13	0.052	2階柱	14	0.052
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	13	x9y6-x10y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	15	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	14	x10y6-x11y6	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052	2階柱	15	0.026	2階柱	16	0.026
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	15	x11y6-x14y6	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	16	0.130	2階梁	58	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			11			0.526			0.351			0.176
									合計		1.044		合計	0.611		合計	0.436
	16	x4y5-x6y5	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	17	0.104	2階梁	40	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			12			0.744			0.372			0.372
									合計		1.108		合計	0.554		合計	0.554
	17	x6y5-x9y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	40	0.130	2階梁	46	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			13			0.526			0.351			0.176
									合計		1.044		合計	0.611		合計	0.436
	18	x11y5-x14y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	18	0.130	2階柱	19	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			16			0.526			0.176			0.351
									合計		1.044		合計	0.436		合計	0.611
	19	x4y4-x6y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	2階柱	20	0.175	2階柱	21	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253		0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098		0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
									合計		1.143		合計	0.572		合計	0.572
	20	x6y4-x7y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	21	0.039	2階柱	22	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.130		合計	0.065		合計	0.065
	21	x7y4-x8y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	22	0.052	2階柱	23	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	22	x8y4-x9y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	23	0.039	2階柱	24	0.039
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	23	x9y4-x10y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	24	0.052	2階柱	25	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	24	x10y4-x11y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	25	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	25	x11y4-x13y4	1,820	等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182	2階柱	26	0.091	2階柱	27	0.091
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			20		0.700			0.350			0.350
									合計	1.090		合計	0.545		合計	0.545
	26	x13y4-x14y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	27	0.039	2階柱	28	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	27	x7y2-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	44	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			25		0.526			0.263			0.263
									合計	0.942		合計	0.471		合計	0.471
	28	x9y2-x10y2	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	31	0.026	2階柱	32	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	29	x11y2-x13y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	55	0.104	2階梁	56	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			28		0.526			0.263			0.263
									合計	0.942		合計	0.471		合計	0.471
	30	x6y0-x7y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	35	0.066	2階柱	36	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	31	x7y0-x9y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	36	0.175	2階柱	37	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	32	x9y0-x10y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	37	0.088	2階柱	38	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	33	x10y0-x11y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	38	0.088	2階柱	39	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	34	x11y0-x13y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	39	0.175	2階柱	40	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	35	x13y0-x14y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	40	0.066	2階柱	41	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	36	x4y7-x4y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	1	0.153	2階柱	10	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	37	x4y5-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	10	0.230	2階柱	17	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	38	x4y4-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	17	0.153	2階柱	20	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	39	x6y6-x6y8	1,820	部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	3	0.039	2階柱	12	0.013
				部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.026			0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			2		0.526			0.263			0.263
				集	2階梁			9		0.467			0.234			0.234
									合計	1.357		合計	0.666		合計	0.692
	40	x6y4-x6y6	1,820	部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	12	0.078	2階柱	21	0.026
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.013			0.039
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			16		0.554			0.277			0.277
				集	2階梁			17		0.611			0.306			0.306
									合計	1.425		合計	0.726		合計	0.700
	41	x6y3-x6y4	910	等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.421	0.170	0.155	2階柱	21	0.078	2階柱	29	0.078
				等	軒天(4寸)	0.403	0.366	0.162	0.066	0.060			0.030			0.030
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.512		合計	0.257		合計	0.257
	42	x6y1-x6y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	29	0.230	2階柱	33	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	43	x6y0-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	33	0.153	2階柱	35	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	44	x7y0-x7y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	22	0.182	2階柱	36	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			24		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			30		0.526			0.132			0.395
				集	2階梁			27		0.471			0.236			0.236
									合計	2.301		合計	1.021		合計	1.284
	45	x8y6-x8y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	4	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			3		0.700			0.350			0.350
									合計	1.116		合計	0.558		合計	0.558
	46	x9y4-x9y6	1,820	等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	24	0.052
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			14		0.788			0.394			0.394
				集	2階梁			17		0.436			0.218			0.218
									合計	1.536		合計	0.768		合計	0.768
	47	x9y2-x9y4	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	24	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			22		0.788			0.394			0.394
									合計	1.152		合計	0.576		合計	0.576
	48	x9y0-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	31	0.104	2階柱	37	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			31		0.700			0.350			0.350
									合計	1.064		合計	0.532		合計	0.532
	49	x10y6-x10y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	6	0.104	2階柱	15	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			4		0.526			0.263			0.263
									合計	0.890		合計	0.445		合計	0.445
	50	x10y2-x10y4	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	25	0.078	2階柱	32	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	51	x10y0-x10y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	32	0.078	2階柱	38	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	52	x11y6-x11y8	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	7	0.078	2階柱	16	0.078
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階小屋束			5		0.526			0.263			0.263
				集	2階梁			10		0.494			0.247			0.247
									合計	1.280		合計	0.640		合計	0.640
	53	x11y5-x11y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	16	0.052	2階柱	18	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	54	x11y4-x11y5	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	18	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	55	x11y0-x11y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	26	0.182	2階柱	39	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			23		0.788			0.591			0.197
				集	2階小屋束			27		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			32		0.700			0.175			0.525
				集	2階梁			29		0.471			0.236			0.236
									合計	3.263		合計	1.655		合計	1.611
	56	x13y0-x13y4	3,640	等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415	2階柱	27	0.208	2階柱	40	0.208
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363			0.182			0.182
				集	2階小屋束			29		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			33		0.526			0.132			0.395
				集	2階梁			29		0.471			0.236			0.236
									合計	2.301		合計	1.021		合計	1.284
	57	x14y7-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	9	0.066	2階柱	11	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	58	x14y5-x14y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	11	0.175	2階柱	19	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			15		0.436			0.218			0.218
									合計	1.527		合計	0.764		合計	0.764
	59	x14y4-x14y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	19	0.088	2階柱	28	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	60	x14y3-x14y4	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	28	0.088	2階柱	30	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.572		合計	0.287		合計	0.287
	61	x14y1-x14y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	30	0.175	2階柱	34	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	62	x14y0-x14y1	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	34	0.066	2階柱	41	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	1	x0y8-x2y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.421	0.295	0.536		1階柱	1	0.268	1階柱	2	0.268
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191				0.096			0.096
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	1.189			合計	0.595		合計	0.595
	2	x2y8-x4y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460		1階柱	2	0.230	1階柱	3	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164				0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	1.130			合計	0.565		合計	0.565
	3	x4y8-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	3	0.171	1階柱	4	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	4	x5y8-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	4	0.171	1階柱	5	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	5	x6y8-x8y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681		1階柱	5	0.341	1階柱	6	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			83		1.180				0.590			0.590
									合計	3.753			合計	1.877		合計	1.877
	6	x8y8-x9y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	6	0.171	1階柱	7	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	7	x9y8-x10y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	7	0.171	1階柱	8	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	8	x10y8-x11y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	8	0.171	1階柱	9	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	9	x11y8-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	9	0.171	1階柱	10	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	10	x12y8-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	10	0.171	1階柱	11	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	11	x13y8-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	11	0.171	1階柱	12	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	12	x0y7-x2y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	13	0.078	1階柱	14	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
				集	1階小屋束			1		0.352			0.176			0.176
									合計	0.690		合計	0.345		合計	0.345
	13	x2y7-x4y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	14	0.078	1階柱	15	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	14	x4y7-x6y7	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	15	0.341	1階柱	16	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			75		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			76		1.968			0.984			0.984
									合計	3.932		合計	1.967		合計	1.967
	15	x6y7-x7y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	16	0.171	1階梁	83	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	16	x7y7-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	83	0.171	1階柱	17	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	17	x8y7-x9y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	17	0.171	1階梁	96	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	18	x9y7-x10y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	96	0.171	1階梁	103	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	19	x10y7-x11y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	103	0.171	1階梁	109	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	20	x11y7-x14y7	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階梁	109	0.511	1階柱	18	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			114		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			115		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			122		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			123		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x0y6-x4y6	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100		0.363	1階柱	19	0.182	1階柱	20	0.182
				部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152		0.415			0.260			0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.007			0.046
				集	1階小屋束			3			0.526			0.395			0.132
				集	1階小屋束			4			0.744			0.372			0.372
				集	1階梁			67			0.292			0.073			0.219
									合計		2.392		合計	1.289		合計	1.107
	22	x4y6-x5y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	20	0.171	1階梁	76	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.788		合計	0.394		合計	0.394
	23	x5y6-x6y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階梁	76	0.171	1階柱	21	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.788		合計	0.394		合計	0.394
	24	x6y6-x8y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	21	0.341	1階柱	22	0.341
				等	床	0.399	0.725	1.640	0.655		1.189			0.595			0.595
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			83			1.180			0.590			0.590
									合計		5.124		合計	2.563		合計	2.563
	25	x8y6-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	22	0.171	1階柱	23	0.171
				等	床	0.342	0.311	1.640	0.561		0.511			0.256			0.256
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.877		合計	0.939		合計	0.939
	26	x9y6-x10y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	23	0.171	1階柱	24	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	27	x10y6-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	24	0.171	1階柱	25	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	28	x11y6-x14y6	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	25	0.511	1階梁	131	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			115		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			116		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			123		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			124		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	29	x4y5-x5y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	71	0.171	1階梁	76	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	30	x5y5-x6y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	76	0.171	1階梁	79	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	31	x6y5-x9y5	2,730	等	床	0.380	1.036	1.640	0.624	1.700	1階梁	79	0.850	1階柱	26	0.850
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			84		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			91		0.394			0.132			0.263
									合計	3.924		合計	1.964		合計	1.964
	32	x9y5-x10y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	26	0.171	1階梁	104	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	33	x10y5-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	104	0.171	1階柱	27	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	34	x11y5-x14y5	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	27	0.511	1階柱	28	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			116		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			117		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			124		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			125		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	35	x0y4-x4y4	3,640	部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152		0.415	1階柱	29	0.260	1階柱	30	0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.007			0.046
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100		0.363			0.182			0.182
				集	1階小屋束					7	0.526			0.395			0.132
				集	1階小屋束					8	0.744			0.372			0.372
				集	1階梁					67	0.292			0.073			0.219
									合計		2.392		合計	1.289		合計	1.107
	36	x4y4-x6y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	30	0.341	1階柱	31	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁					76	1.968			0.984			0.984
									合計		4.697		合計	2.349		合計	2.349
	37	x6y4-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	31	0.171	1階柱	32	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	38	x7y4-x9y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	32	0.341	1階柱	33	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	2階柱					23	0.851			0.426			0.426
				集	1階梁					91	0.394			0.197			0.197
				集	1階梁					92	0.394			0.197			0.197
									合計		4.997		合計	2.500		合計	2.500
	39	x9y4-x11y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	33	0.341	1階柱	34	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	2階柱					25	0.325			0.163			0.163
				集	1階梁					104	1.180			0.590			0.590
				集	1階梁					105	0.841			0.421			0.421
									合計		5.704		合計	2.854		合計	2.854
	40	x11y4-x13y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	34	0.341	1階柱	35	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁					117	0.394			0.197			0.197
				集	1階梁					118	0.394			0.197			0.197
									合計		4.146		合計	2.074		合計	2.074

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	41	x13y4-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	35	0.171	1階柱	36	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	42	x0y3-x3y3	2,730	等	天井	0.418	1.139	0.250	0.105	0.285	1階柱	37	0.143	1階柱	38	0.143
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	1階小屋束			9		0.352			0.235			0.118
				集	1階小屋束			10		0.526			0.176			0.351
									合計	1.422		合計	0.684		合計	0.742
	43	x3y3-x4y3	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	1階柱	38	0.039	1階柱	39	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	44	x4y3-x6y3	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	39	0.078	1階柱	40	0.078
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			12		0.890			0.445			0.445
									合計	1.202		合計	0.601		合計	0.601
	45	x6y3-x11y3	4,550	等	床	0.228	1.036	1.640	0.374	1.700	1階柱	40	0.850	1階柱	41	0.850
				等	床	0.228	1.036	1.640	0.374	1.700			0.850			0.850
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				集	1階梁			85		0.394			0.316			0.079
				集	1階梁			86		0.394			0.316			0.079
				集	1階梁			92		0.394			0.237			0.158
				集	1階梁			93		0.394			0.237			0.158
				集	1階梁			99		0.841			0.337			0.505
				集	1階梁			100		0.841			0.337			0.505
				集	1階梁			105		0.841			0.169			0.673
				集	1階梁			106		0.841			0.169			0.673
									合計	8.858		合計	4.078		合計	4.790
	46	x11y3-x14y3	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	41	0.511	1階柱	42	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			118		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			119		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			126		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			127		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	47	x0y2-x3y2	2,730	等	屋根(4寸)	0.418	1.139	0.421	0.176	0.480	1階柱	43	0.240	1階柱	44	0.240
				等	屋根(4寸)	0.666	1.818	0.421	0.281	0.766			0.383			0.383
				等	軒天(水平)	0.666	1.818	0.150	0.100	0.273			0.137			0.137
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
									合計	1.778		合計	0.890		合計	0.890
	48	x3y2-x4y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	1階柱	44	0.110	1階柱	45	0.110
				等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.421	0.170	0.155			0.078			0.078
				等	軒天(水平)	0.403	0.366	0.150	0.061	0.055			0.028			0.028
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.481		合計	0.242		合計	0.242

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	49	x4y2-x6y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156	1階柱	45	0.078	1階柱	46	0.078
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	50	x6y2-x11y2	4,550	等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700	1階柱	46	0.850	1階梁	113	0.850
				等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700			0.850			0.850
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				部	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.269			0.626
				集	2階柱					31	2.157			0.863			1.295
				集	2階柱					32	0.390			0.078			0.312
				集	1階梁					86	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					87	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					93	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					94	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					100	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					101	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					106	0.841			0.169			0.673
				集	1階梁					107	0.841			0.169			0.673
									合計		12.299		合計	5.288		合計	7.023
	51	x11y2-x14y2	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374		1.021	1階梁	113	0.511	1階梁	134	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374		1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				集	1階梁					119	0.394			0.263			0.132
				集	1階梁					120	0.394			0.263			0.132
				集	1階梁					127	0.394			0.132			0.263
				集	1階梁					128	0.394			0.132			0.263
									合計		3.930		合計	1.968		合計	1.968
	52	x4y1-x6y1	1,820	集	1階小屋束					13	0.912	1階梁	74	0.456	1階梁	82	0.456
									合計		0.912		合計	0.456		合計	0.456
	53	x6y1-x11y1	4,550	等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700	1階梁	82	0.850	1階梁	113	0.850
				等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700			0.850			0.850
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				集	1階梁					87	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					88	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					94	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					95	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					101	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					102	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					107	0.841			0.169			0.673
				集	1階梁					108	0.841			0.169			0.673
									合計		8.858		合計	4.078		合計	4.790

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	54	x11y1-x14y1	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階梁	113	0.511	1階柱	47	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			120		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			121		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			128		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			129		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	55	x4y0-x6y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306	1階柱	48	0.153	1階柱	49	0.153
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.421	0.295	0.536			0.268			0.268
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191			0.096			0.096
									合計	1.151		合計	0.576		合計	0.576
	56	x6y0-x7y0	910	部	屋根(4寸)	0.600	0.273	0.421	0.253	0.115	1階柱	49	0.087	1階柱	50	0.029
				部	軒天(水平)	0.600	0.273	0.150	0.090	0.041			0.031			0.011
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.444		合計	0.762		合計	0.684
	57	x7y0-x10y0	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	50	0.511	1階柱	51	0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	7.658	0.350	0.982	2.681			1.341			1.341
				集	2階柱			37		1.404			0.468			0.936
				集	1階梁			95		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			102		0.841			0.281			0.561
									合計	6.497		合計	2.942		合計	3.559
	58	x10y0-x11y0	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	51	0.171	1階柱	52	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	59	x11y0-x12y0	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	52	0.171	1階柱	53	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	60	x12y0-x14y0	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	53	0.341	1階柱	54	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			40		2.186			1.093			1.093
				集	1階梁			129		0.394			0.197			0.197
									合計	5.153		合計	2.577		合計	2.577
	61	x0y7-x0y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	1階柱	1	0.153	1階柱	13	0.153
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	62	x0y6-x0y7	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	1階柱	13	0.115	1階柱	19	0.115
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.539		合計	0.270		合計	0.270
	63	x0y4-x0y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	1階柱	19	0.230	1階柱	29	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.182		合計	0.591		合計	0.591
	64	x0y3-x0y4	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	1階柱	29	0.115	1階柱	37	0.115
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.539		合計	0.270		合計	0.270
	65	x0y2-x0y3	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	1階柱	37	0.153	1階柱	43	0.153
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	66	x2y7-x2y8	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	2	0.026	1階柱	14	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	67	x3y4-x3y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	1階梁	21	0.104	1階梁	35	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			6		0.220			0.110			0.110
									合計	0.584		合計	0.292		合計	0.292
	68	x3y2-x3y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	38	0.026	1階柱	44	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	69	x4y7-x4y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	3	0.171	1階柱	15	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670
	70	x4y6-x4y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	15	0.171	1階柱	20	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670
	71	x4y4-x4y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	20	0.341	1階柱	30	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			17		1.676			0.838			0.838
				集	1階梁			29		0.394			0.197			0.197
									合計	4.799		合計	2.400		合計	2.400
	72	x4y3-x4y4	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	30	0.026	1階柱	39	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	73	x4y2-x4y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	39	0.026	1階柱	45	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	74	x4y0-x4y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	1階柱	45	0.230	1階柱	48	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				集	1階梁			52		0.456			0.228			0.228
									合計	1.548		合計	0.774		合計	0.774
	75	x5y7-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	4	0.171	1階梁	14	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	76	x5y4-x5y7	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階梁	14	0.511	1階梁	36	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			22		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			23		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			29		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			30		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	77	x6y7-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	5	0.171	1階柱	16	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	78	x6y6-x6y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	16	0.171	1階柱	21	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	79	x6y4-x6y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	21	0.341	1階柱	31	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			30		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			31		1.964			0.982			0.982
									合計	3.928		合計	1.965		合計	1.965
	80	x6y3-x6y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	31	0.171	1階柱	40	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	81	x6y2-x6y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	40	0.171	1階柱	46	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670
	82	x6y0-x6y2	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	46	0.341	1階柱	49	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			33		1.189			0.595			0.595
				集	1階梁			52		0.456			0.228			0.228
				集	1階梁			53		4.078			2.039			2.039
									合計	8.296		合計	4.149		合計	4.149
	83	x7y6-x7y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階梁	5	0.341	1階梁	24	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			15		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			16		0.394			0.197			0.197
									合計	2.358		合計	1.180		合計	1.180
	84	x7y4-x7y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	31	0.171	1階柱	32	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	85	x7y3-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	32	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	86	x7y2-x7y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	87	x7y1-x7y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	88	x7y0-x7y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	53	0.171	1階柱	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	89	x8y7-x8y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	6	0.171	1階柱	17	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	90	x8y6-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	17	0.171	1階柱	22	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	91	x8y4-x8y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	31	0.171	1階梁	38	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	92	x8y3-x8y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	38	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	93	x8y2-x8y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	94	x8y1-x8y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	95	x8y0-x8y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	53	0.171	1階梁	57	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	96	x9y6-x9y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	7	0.341	1階柱	23	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			17		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			18		0.394			0.197			0.197
									合計	2.358		合計	1.180		合計	1.180
	97	x9y5-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	23	0.171	1階柱	26	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	98	x9y4-x9y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	26	0.171	1階柱	33	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	99	x9y3-x9y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	33	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	100	x9y2-x9y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	101	x9y1-x9y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	102	x9y0-x9y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	53	0.171	1階梁	57	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	103	x10y6-x10y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	8	0.341	1階柱	24	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			18		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			19		0.394			0.197			0.197
									合計	4.146		合計	2.074		合計	2.074
	104	x10y4-x10y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	24	0.341	1階梁	39	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			32		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			33		0.394			0.197			0.197
									合計	2.358		合計	1.180		合計	1.180
	105	x10y3-x10y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	39	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	106	x10y2-x10y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	107	x10y1-x10y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	108	x10y0-x10y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階梁	53	0.171	1階柱	51	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	109	x11y6-x11y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	9	0.341	1階柱	25	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁				19		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁				20		1.968			0.984			0.984
									合計		5.720		合計	2.861		合計	2.861
	110	x11y5-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	25	0.171	1階柱	27	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	111	x11y4-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	27	0.171	1階柱	34	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	112	x11y3-x11y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	34	0.171	1階柱	41	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	113	x11y0-x11y3	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	41	0.511	1階柱	52	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			50		7.023			4.682			2.341
				集	1階梁			51		1.968			1.312			0.656
				集	1階梁			53		4.790			1.597			3.194
				集	1階梁			54		1.968			0.656			1.312
									合計	18.103		合計	9.425		合計	8.681
	114	x12y7-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	10	0.171	1階梁	20	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	115	x12y6-x12y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	20	0.171	1階梁	28	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	116	x12y5-x12y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	28	0.171	1階梁	34	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	117	x12y4-x12y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	34	0.171	1階梁	40	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	118	x12y3-x12y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	40	0.171	1階梁	46	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	119	x12y2-x12y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	46	0.171	1階梁	51	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	120	x12y1-x12y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	51	0.171	1階梁	54	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	121	x12y0-x12y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	54	0.171	1階柱	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	122	x13y7-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	11	0.171	1階梁	20	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	123	x13y6-x13y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	20	0.171	1階梁	28	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	124	x13y5-x13y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	28	0.171	1階梁	34	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	125	x13y4-x13y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	34	0.171	1階柱	35	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	126	x13y3-x13y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	35	0.171	1階梁	46	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	127	x13y2-x13y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	46	0.171	1階梁	51	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	128	x13y1-x13y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	51	0.171	1階梁	54	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	129	x13y0-x13y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	54	0.171	1階梁	60	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	130	x14y7-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	12	0.171	1階柱	18	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	131	x14y5-x14y7	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	18	0.341	1階柱	28	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			28		1.968			0.984			0.984
									合計	4.541		合計	2.271		合計	2.271
	132	x14y4-x14y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	28	0.171	1階柱	36	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	133	x14y3-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	36	0.171	1階柱	42	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	134	x14y1-x14y3	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	42	0.341	1階柱	47	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			51		1.968			0.984			0.984
									合計	4.541		合計	2.271		合計	2.271
	135	x14y0-x14y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	47	0.171	1階柱	54	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※壁の面積は壁長×壁高さで求められた値です。

壁高さは以下の通り。

・外壁(妻壁以外)、間仕切壁、外部袖壁　:壁高さ=横架材天端間高さ

・外壁(妻壁)　:壁高さ=軒高より上の立上り高さ （妻壁形状が長方形でない場合は壁長で均した高さ）

・バルコニー腰壁　:壁高さ=バルコニー高

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【小屋束の荷重伝達】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x5y7	集	2階母屋棟木	1	0.176	2階梁	9	0.176
			集	2階母屋棟木	19	0.394			0.394
					合計	0.570		合計	0.570
	2	x6y7	集	2階母屋棟木	1	0.176	2階梁	39	0.176
			集	2階母屋棟木	2	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	3	x8y7	集	2階母屋棟木	2	0.350	2階梁	45	0.350
			集	2階母屋棟木	3	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	4	x10y7	集	2階母屋棟木	3	0.350	2階梁	49	0.350
			集	2階母屋棟木	4	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	5	x11y7	集	2階母屋棟木	4	0.176	2階梁	52	0.176
			集	2階母屋棟木	5	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	6	x13y7	集	2階母屋棟木	5	0.350	2階梁	10	0.350
			集	2階母屋棟木	29	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	7	x6y6	集	2階母屋棟木	6	0.372	2階柱	12	0.372
					合計	0.372		合計	0.372
	8	x8y6	集	2階母屋棟木	6	0.372	2階柱	13	0.372
			集	2階母屋棟木	7	0.328			0.328
			集	2階母屋棟木	23	0.306			0.306
					合計	1.006		合計	1.006
	9	x10y6	集	2階母屋棟木	7	0.328	2階柱	15	0.328
			集	2階母屋棟木	8	0.176			0.176
					合計	0.504		合計	0.504
	10	x11y6	集	2階母屋棟木	8	0.176	2階柱	16	0.176
			集	2階母屋棟木	9	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	11	x12y6	集	2階母屋棟木	9	0.176	2階梁	15	0.176
			集	2階母屋棟木	27	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	12	x5y5	集	2階母屋棟木	10	0.350	2階梁	16	0.350
			集	2階母屋棟木	19	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	13	x7y5	集	2階母屋棟木	10	0.350	2階梁	17	0.350
			集	2階母屋棟木	20	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	14	x9y5	集	2階母屋棟木	11	0.394	2階梁	46	0.394
			集	2階母屋棟木	25	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	15	x11y5	集	2階母屋棟木	11	0.394	2階柱	18	0.394
			集	2階母屋棟木	26	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	16	x13y5	集	2階母屋棟木	29	0.350	2階梁	18	0.350
			集	2階母屋棟木	30	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	17	x7y4	集	2階母屋棟木	20	0.176	2階柱	22	0.176
			集	2階母屋棟木	21	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	18	x8y4	集	2階母屋棟木	23	0.306	2階柱	23	0.306
			集	2階母屋棟木	24	0.350			0.350
					合計	0.656		合計	0.656
	20	x12y4	集	2階母屋棟木	27	0.350	2階梁	25	0.350
			集	2階母屋棟木	28	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	21	x13y4	集	2階母屋棟木	30	0.176	2階柱	27	0.176
			集	2階母屋棟木	31	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	22	x9y3	集	2階母屋棟木	12	0.394	2階梁	47	0.394
			集	2階母屋棟木	25	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	23	x11y3	集	2階母屋棟木	12	0.394	2階梁	55	0.394
			集	2階母屋棟木	26	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	24	x7y2	集	2階母屋棟木	21	0.350	2階梁	44	0.350
			集	2階母屋棟木	22	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	25	x8y2	集	2階母屋棟木	13	0.176	2階梁	27	0.176
			集	2階母屋棟木	24	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	26	x9y2	集	2階母屋棟木	13	0.176	2階柱	31	0.176
			集	2階母屋棟木	14	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	27	x11y2	集	2階母屋棟木	14	0.350	2階梁	55	0.350
			集	2階母屋棟木	15	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	28	x12y2	集	2階母屋棟木	15	0.176	2階梁	29	0.176
			集	2階母屋棟木	28	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	29	x13y2	集	2階母屋棟木	31	0.350	2階梁	56	0.350
			集	2階母屋棟木	32	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	30	x7y1	集	2階母屋棟木	16	0.350	2階梁	44	0.350
			集	2階母屋棟木	22	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	31	x9y1	集	2階母屋棟木	16	0.350	2階梁	48	0.350
			集	2階母屋棟木	17	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	32	x11y1	集	2階母屋棟木	17	0.350	2階梁	55	0.350
			集	2階母屋棟木	18	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	33	x13y1	集	2階母屋棟木	18	0.350	2階梁	56	0.350
			集	2階母屋棟木	32	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
1	1	x1y7	集	1階母屋棟木	1	0.176	1階梁	12	0.176
			集	1階母屋棟木	10	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	2	x2y7	集	1階母屋棟木	1	0.176	1階柱	14	0.176
			集	1階母屋棟木	2	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	3	x1y6	集	1階母屋棟木	10	0.176	1階梁	21	0.176
			集	1階母屋棟木	11	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	4	x2y6	集	1階母屋棟木	3	0.350	1階梁	21	0.350
			集	1階母屋棟木	13	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	5	x4y6	集	1階母屋棟木	3	0.350	1階柱	20	0.350
					合計	0.350		合計	0.350
	6	x3y5	集	1階母屋棟木	4	0.220	1階梁	67	0.220
					合計	0.220		合計	0.220
	7	x1y4	集	1階母屋棟木	11	0.350	1階梁	35	0.350
			集	1階母屋棟木	12	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	8	x2y4	集	1階母屋棟木	5	0.350	1階梁	35	0.350
			集	1階母屋棟木	13	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	9	x1y3	集	1階母屋棟木	6	0.176	1階梁	42	0.176
			集	1階母屋棟木	12	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	10	x2y3	集	1階母屋棟木	6	0.176	1階梁	42	0.176
			集	1階母屋棟木	7	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	11	x4y3	集	1階母屋棟木	7	0.350	1階柱	39	0.350
			集	1階母屋棟木	8	0.328			0.328
					合計	0.678		合計	0.678
	12	x5y3	集	1階母屋棟木	8	0.328	1階梁	44	0.328
			集	1階母屋棟木	14	0.562			0.562
					合計	0.890		合計	0.890
	13	x5y1	集	1階母屋棟木	9	0.274	1階梁	52	0.274
			集	1階母屋棟木	14	0.638			0.638
					合計	0.912		合計	0.912

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【柱軸力、柱の荷重伝達】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x4y8	集	2階梁	1	0.317	1階柱	3	0.317	-	-	-
			集	2階梁	36	0.304			0.304			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	2	x5y8	集	2階梁	1	0.317	1階柱	4	0.317	-	-	-
			集	2階梁	2	0.287			0.287			-
					合計	0.604		合計	0.604		合計	-
	3	x6y8	集	2階梁	2	0.287	1階柱	5	0.287	-	-	-
			集	2階梁	3	0.598			0.598			-
			集	2階梁	39	0.666			0.666			-
					合計	1.551		合計	1.551		合計	-
	4	x8y8	集	2階梁	3	0.598	1階柱	6	0.598	-	-	-
			集	2階梁	4	0.300			0.300			-
			集	2階梁	45	0.558			0.558			-
					合計	1.456		合計	1.456		合計	-
	5	x9y8	集	2階梁	4	0.300	1階柱	7	0.300	-	-	-
			集	2階梁	5	0.300			0.300			-
					合計	0.600		合計	0.600		合計	-
	6	x10y8	集	2階梁	5	0.300	1階柱	8	0.300	-	-	-
			集	2階梁	6	0.274			0.274			-
			集	2階梁	49	0.445			0.445			-
					合計	1.019		合計	1.019		合計	-
	7	x11y8	集	2階梁	6	0.274	1階柱	9	0.274	-	-	-
			集	2階梁	7	0.585			0.585			-
			集	2階梁	52	0.640			0.640			-
					合計	1.499		合計	1.499		合計	-
	8	x13y8	集	2階梁	7	0.585	1階柱	11	0.585	-	-	-
			集	2階梁	8	0.317			0.317			-
					合計	0.902		合計	0.902		合計	-
	9	x14y8	集	2階梁	8	0.317	1階柱	12	0.317	-	-	-
			集	2階梁	57	0.304			0.304			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	10	x4y7	集	2階梁	9	0.467	1階柱	15	0.467	-	-	-
			集	2階梁	36	0.304			0.304			-
			集	2階梁	37	0.598			0.598			-
			集	1階母屋棟木	2	0.350			0.350			-
					合計	1.719		合計	1.719		合計	-
	11	x14y7	集	2階梁	10	0.727	1階柱	18	0.727	-	-	-
			集	2階梁	57	0.304			0.304			-
			集	2階梁	58	0.764			0.764			-
					合計	1.795		合計	1.795		合計	-
	12	x6y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	21	0.195	-	-	-
			集	2階梁	39	0.692			0.692			-
			集	2階梁	40	0.726			0.726			-
			集	2階小屋束	7	0.372			0.372			-
					合計	1.985		合計	1.985		合計	-
	13	x8y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	22	0.195	-	-	-
			集	2階梁	12	0.091			0.091			-
			集	2階梁	45	0.558			0.558			-
			集	2階小屋束	8	1.006			1.006			-
					合計	1.850		合計	1.850		合計	-
	14	x9y6	集	2階梁	12	0.091	1階柱	23	0.091	-	-	-
			集	2階梁	13	0.104			0.104			-
			集	2階梁	46	0.768			0.768			-
					合計	0.963		合計	0.963		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	15	x10y6	集	2階梁	13	0.104	1階柱	24	0.104	-	-	-
			集	2階梁	14	0.078			0.078			-
			集	2階梁	49	0.445			0.445			-
			集	2階小屋束	9	0.504			0.504			-
					合計	1.131		合計	1.131		合計	-
	16	x11y6	集	2階梁	14	0.078	1階柱	25	0.078	-	-	-
			集	2階梁	15	0.611			0.611			-
			集	2階梁	52	0.640			0.640			-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	10	0.352			0.352			-
					合計	1.759		合計	1.759		合計	-
	17	x4y5	集	2階梁	16	0.554	1階梁	71	0.554	-	-	-
			集	2階梁	37	0.598			0.598			-
			集	2階梁	38	0.304			0.304			-
			集	1階母屋棟木	4	0.220			0.220			-
					合計	1.676		合計	1.676		合計	-
	18	x11y5	集	2階梁	18	0.436	1階柱	27	0.436	-	-	-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	15	0.788			0.788			-
					合計	1.380		合計	1.380		合計	-
	19	x14y5	集	2階梁	18	0.611	1階柱	28	0.611	-	-	-
			集	2階梁	58	0.764			0.764			-
			集	2階梁	59	0.274			0.274			-
					合計	1.649		合計	1.649		合計	-
	20	x4y4	集	2階梁	19	0.572	1階柱	30	0.572	-	-	-
			集	2階梁	38	0.304			0.304			-
			集	1階母屋棟木	5	0.350			0.350			-
					合計	1.226		合計	1.226		合計	-
	21	x6y4	集	2階梁	19	0.572	1階柱	31	0.572	-	-	-
			集	2階梁	20	0.065			0.065			-
			集	2階梁	40	0.700			0.700			-
			集	2階梁	41	0.257			0.257			-
					合計	1.594		合計	1.594		合計	-
	22	x7y4	集	2階梁	20	0.065	1階柱	32	0.065	-	-	-
			集	2階梁	21	0.104			0.104			-
			集	2階梁	44	1.021			1.021			-
			集	2階小屋束	17	0.526			0.526			-
					合計	1.716		合計	1.716		合計	-
	23	x8y4	集	2階梁	21	0.104	1階梁	38	0.104	-	-	-
			集	2階梁	22	0.091			0.091			-
			集	2階小屋束	18	0.656			0.656			-
					合計	0.851		合計	0.851		合計	-
	24	x9y4	集	2階梁	22	0.091	1階柱	33	0.091	-	-	-
			集	2階梁	23	0.078			0.078			-
			集	2階梁	46	0.768			0.768			-
			集	2階梁	47	0.576			0.576			-
					合計	1.513		合計	1.513		合計	-
	25	x10y4	集	2階梁	23	0.078	1階梁	39	0.078	-	-	-
			集	2階梁	24	0.078			0.078			-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
					合計	0.325		合計	0.325		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	26	x11y4	集	2階梁	24	0.078	1階柱	34	0.078	-	-	-
			集	2階梁	25	0.545			0.545			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階梁	55	1.655			1.655			-
					合計	2.356		合計	2.356		合計	-
	27	x13y4	集	2階梁	25	0.545	1階柱	35	0.545	-	-	-
			集	2階梁	26	0.065			0.065			-
			集	2階梁	56	1.021			1.021			-
			集	2階小屋束	21	0.526			0.526			-
					合計	2.157		合計	2.157		合計	-
	28	x14y4	集	2階梁	26	0.065	1階柱	36	0.065	-	-	-
			集	2階梁	59	0.274			0.274			-
			集	2階梁	60	0.287			0.287			-
					合計	0.626		合計	0.626		合計	-
	29	x6y3	集	2階梁	41	0.257	1階柱	40	0.257	-	-	-
			集	2階梁	42	0.598			0.598			-
					合計	0.855		合計	0.855		合計	-
	30	x14y3	集	2階梁	60	0.287	1階柱	42	0.287	-	-	-
			集	2階梁	61	0.598			0.598			-
					合計	0.885		合計	0.885		合計	-
	31	x9y2	集	2階梁	27	0.471	1階梁	50	0.471	-	-	-
			集	2階梁	28	0.052			0.052			-
			集	2階梁	47	0.576			0.576			-
			集	2階梁	48	0.532			0.532			-
			集	2階小屋束	26	0.526			0.526			-
					合計	2.157		合計	2.157		合計	-
	32	x10y2	集	2階梁	28	0.052	1階梁	50	0.052	-	-	-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.390		合計	0.390		合計	-
	33	x6y1	集	2階梁	42	0.598	1階梁	82	0.598	-	-	-
			集	2階梁	43	0.317			0.317			-
			集	1階母屋棟木	9	0.274			0.274			-
					合計	1.189		合計	1.189		合計	-
	34	x14y1	集	2階梁	61	0.598	1階柱	47	0.598	-	-	-
			集	2階梁	62	0.317			0.317			-
					合計	0.915		合計	0.915		合計	-
	35	x6y0	集	2階梁	30	0.304	1階柱	49	0.304	-	-	-
			集	2階梁	43	0.317			0.317			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	36	x7y0	集	2階梁	30	0.304	1階柱	50	0.304	-	-	-
			集	2階梁	31	0.598			0.598			-
			集	2階梁	44	1.284			1.284			-
					合計	2.186		合計	2.186		合計	-
	37	x9y0	集	2階梁	31	0.598	1階梁	57	0.598	-	-	-
			集	2階梁	32	0.274			0.274			-
			集	2階梁	48	0.532			0.532			-
					合計	1.404		合計	1.404		合計	-
	38	x10y0	集	2階梁	32	0.274	1階柱	51	0.274	-	-	-
			集	2階梁	33	0.274			0.274			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.717		合計	0.717		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	39	x11y0	集	2階梁	33	0.274	1階柱	52	0.274	–	–	–
			集	2階梁	34	0.598			0.598			–
			集	2階梁	55	1.611			1.611			–
					合計	2.483		合計	2.483		合計	–
	40	x13y0	集	2階梁	34	0.598	1階梁	60	0.598	–	–	–
			集	2階梁	35	0.304			0.304			–
			集	2階梁	56	1.284			1.284			–
					合計	2.186		合計	2.186		合計	–
	41	x14y0	集	2階梁	35	0.304	1階柱	54	0.304	–	–	–
			集	2階梁	62	0.317			0.317			–
					合計	0.621		合計	0.621		合計	–
1	1	x0y8	集	1階梁	1	0.595	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	61	0.300			–			–
					合計	0.895		合計	–		合計	–
	2	x2y8	集	1階梁	1	0.595	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	2	0.565			–			–
			集	1階梁	66	0.052			–			–
					合計	1.212		合計	–		合計	–
	3	x4y8	集	1階梁	2	0.565	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	3	0.644			–			–
			集	1階梁	69	0.670			–			–
			集	2階柱	1	0.621			–			–
					合計	2.500		合計	–		合計	–
	4	x5y8	集	1階梁	3	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	4	0.644			–			–
			集	1階梁	75	0.394			–			–
			集	2階柱	2	0.604			–			–
					合計	2.286		合計	–		合計	–
	5	x6y8	集	1階梁	4	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	5	1.877			–			–
			集	1階梁	77	0.841			–			–
			集	2階柱	3	1.551			–			–
					合計	4.913		合計	–		合計	–
	6	x8y8	集	1階梁	5	1.877	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	6	0.644			–			–
			集	1階梁	89	0.394			–			–
			集	2階柱	4	1.456			–			–
					合計	4.371		合計	–		合計	–
	7	x9y8	集	1階梁	6	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	7	0.644			–			–
			集	1階梁	96	1.180			–			–
			集	2階柱	5	0.600			–			–
					合計	3.068		合計	–		合計	–
	8	x10y8	集	1階梁	7	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	8	0.644			–			–
			集	1階梁	103	2.074			–			–
			集	2階柱	6	1.019			–			–
					合計	4.381		合計	–		合計	–
	9	x11y8	集	1階梁	8	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	9	0.644			–			–
			集	1階梁	109	2.861			–			–
			集	2階柱	7	1.499			–			–
					合計	5.648		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	10	x12y8	集	1階梁	9	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	10	0.644			-			-
			集	1階梁	114	0.394			-			-
					合計	1.682		合計	-		合計	-
	11	x13y8	集	1階梁	10	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	11	0.644			-			-
			集	1階梁	122	0.394			-			-
			集	2階柱	8	0.902			-			-
					合計	2.584		合計	-		合計	-
	12	x14y8	集	1階梁	11	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.644			-			-
			集	2階柱	9	0.621			-			-
					合計	1.909		合計	-		合計	-
	13	x0y7	集	1階梁	12	0.345	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	61	0.300			-			-
			集	1階梁	62	0.270			-			-
					合計	0.915		合計	-		合計	-
	14	x2y7	集	1階梁	12	0.345	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	13	0.169			-			-
			集	1階梁	66	0.052			-			-
			集	1階小屋束	2	0.526			-			-
					合計	1.092		合計	-		合計	-
	15	x4y7	集	1階梁	13	0.169	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	14	1.967			-			-
			集	1階梁	69	0.670			-			-
			集	1階梁	70	0.670			-			-
			集	2階柱	10	1.719			-			-
					合計	5.195		合計	-		合計	-
	16	x6y7	集	1階梁	14	1.967	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	15	0.394			-			-
			集	1階梁	77	0.841			-			-
			集	1階梁	78	0.841			-			-
					合計	4.043		合計	-		合計	-
	17	x8y7	集	1階梁	16	0.394	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	17	0.394			-			-
			集	1階梁	89	0.394			-			-
			集	1階梁	90	0.394			-			-
					合計	1.576		合計	-		合計	-
	18	x14y7	集	1階梁	20	1.968	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.644			-			-
			集	1階梁	131	2.271			-			-
			集	2階柱	11	1.795			-			-
					合計	6.678		合計	-		合計	-
	19	x0y6	集	1階梁	21	1.289	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	62	0.270			-			-
			集	1階梁	63	0.591			-			-
					合計	2.150		合計	-		合計	-
	20	x4y6	集	1階梁	21	1.107	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	22	0.394			-			-
			集	1階梁	70	0.670			-			-
			集	1階梁	71	2.400			-			-
			集	1階小屋束	5	0.350			-			-
					合計	4.921		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x6y6	集	1階梁	23	0.394	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	24	2.563			–			–
			集	1階梁	78	0.841			–			–
			集	1階梁	79	1.965			–			–
			集	2階柱	12	1.985			–			–
					合計	7.748		合計	–		合計	–
	22	x8y6	集	1階梁	24	2.563	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	25	0.939			–			–
			集	1階梁	90	0.394			–			–
			集	2階柱	13	1.850			–			–
					合計	5.746		合計	–		合計	–
	23	x9y6	集	1階梁	25	0.939	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	26	0.841			–			–
			集	1階梁	96	1.180			–			–
			集	1階梁	97	0.394			–			–
			集	2階柱	14	0.963			–			–
					合計	4.317		合計	–		合計	–
	24	x10y6	集	1階梁	26	0.841	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	27	0.841			–			–
			集	1階梁	103	2.074			–			–
			集	1階梁	104	1.180			–			–
			集	2階柱	15	1.131			–			–
					合計	6.067		合計	–		合計	–
	25	x11y6	集	1階梁	27	0.841	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	28	1.968			–			–
			集	1階梁	109	2.861			–			–
			集	1階梁	110	0.841			–			–
			集	2階柱	16	1.759			–			–
					合計	8.270		合計	–		合計	–
	26	x9y5	集	1階梁	31	1.964	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	32	0.394			–			–
			集	1階梁	97	0.394			–			–
			集	1階梁	98	0.394			–			–
					合計	3.146		合計	–		合計	–
	27	x11y5	集	1階梁	33	0.394	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	34	1.968			–			–
			集	1階梁	110	0.841			–			–
			集	1階梁	111	0.841			–			–
			集	2階柱	18	1.380			–			–
					合計	5.424		合計	–		合計	–
	28	x14y5	集	1階梁	34	1.968	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	131	2.271			–			–
			集	1階梁	132	0.644			–			–
			集	2階柱	19	1.649			–			–
					合計	6.532		合計	–		合計	–
	29	x0y4	集	1階梁	35	1.289	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	63	0.591			–			–
			集	1階梁	64	0.270			–			–
					合計	2.150		合計	–		合計	–
	30	x4y4	集	1階梁	35	1.107	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	36	2.349			–			–
			集	1階梁	71	2.400			–			–
			集	1階梁	72	0.052			–			–
			集	2階柱	20	1.226			–			–
					合計	7.134		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	31	x6y4	集	1階梁	36	2.349	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	37	0.841			-			-
			集	1階梁	79	1.965			-			-
			集	1階梁	80	0.670			-			-
			集	2階柱	21	1.594			-			-
					合計	7.419		合計	-		合計	-
	32	x7y4	集	1階梁	37	0.841	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	38	2.500			-			-
			集	1階梁	84	0.394			-			-
			集	1階梁	85	0.394			-			-
			集	2階柱	22	1.716			-			-
					合計	5.845		合計	-		合計	-
	33	x9y4	集	1階梁	38	2.500	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	39	2.854			-			-
			集	1階梁	98	0.394			-			-
			集	1階梁	99	0.841			-			-
			集	2階柱	24	1.513			-			-
					合計	8.102		合計	-		合計	-
	34	x11y4	集	1階梁	39	2.854	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	40	2.074			-			-
			集	1階梁	111	0.841			-			-
			集	1階梁	112	0.394			-			-
			集	2階柱	26	2.356			-			-
					合計	8.519		合計	-		合計	-
	35	x13y4	集	1階梁	40	2.074	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	41	0.841			-			-
			集	1階梁	125	0.394			-			-
			集	1階梁	126	0.394			-			-
			集	2階柱	27	2.157			-			-
					合計	5.860		合計	-		合計	-
	36	x14y4	集	1階梁	41	0.841	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	132	0.644			-			-
			集	1階梁	133	0.644			-			-
			集	2階柱	28	0.626			-			-
					合計	2.755		合計	-		合計	-
	37	x0y3	集	1階梁	42	0.684	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	64	0.270			-			-
			集	1階梁	65	0.300			-			-
					合計	1.254		合計	-		合計	-
	38	x3y3	集	1階梁	42	0.742	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	43	0.065			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	0.859		合計	-		合計	-
	39	x4y3	集	1階梁	43	0.065	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	44	0.601			-			-
			集	1階梁	72	0.052			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階小屋束	11	0.678			-			-
					合計	1.448		合計	-		合計	-
	40	x6y3	集	1階梁	44	0.601	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	45	4.078			-			-
			集	1階梁	80	0.670			-			-
			集	1階梁	81	0.670			-			-
			集	2階柱	29	0.855			-			-
					合計	6.874		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x11y3	集	1階梁	45	4.790	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	46	1.968			-			-
			集	1階梁	112	0.394			-			-
			集	1階梁	113	9.425			-			-
					合計	16.577		合計	-		合計	-
	42	x14y3	集	1階梁	46	1.968	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	133	0.644			-			-
			集	1階梁	134	2.271			-			-
			集	2階柱	30	0.885			-			-
					合計	5.768		合計	-		合計	-
	43	x0y2	集	1階梁	47	0.890	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	65	0.300			-			-
					合計	1.190		合計	-		合計	-
	44	x3y2	集	1階梁	47	0.890	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	48	0.242			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	1.184		合計	-		合計	-
	45	x4y2	集	1階梁	48	0.242	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	49	0.078			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階梁	74	0.774			-			-
					合計	1.146		合計	-		合計	-
	46	x6y2	集	1階梁	49	0.078	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	50	5.288			-			-
			集	1階梁	81	0.670			-			-
			集	1階梁	82	4.149			-			-
					合計	10.185		合計	-		合計	-
	47	x14y1	集	1階梁	54	1.968	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	134	2.271			-			-
			集	1階梁	135	0.644			-			-
			集	2階柱	34	0.915			-			-
					合計	5.798		合計	-		合計	-
	48	x4y0	集	1階梁	55	0.576	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	74	0.774			-			-
					合計	1.350		合計	-		合計	-
	49	x6y0	集	1階梁	55	0.576	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	56	0.762			-			-
			集	1階梁	82	4.149			-			-
			集	2階柱	35	0.621			-			-
					合計	6.108		合計	-		合計	-
	50	x7y0	集	1階梁	56	0.684	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	57	2.942			-			-
			集	1階梁	88	0.394			-			-
			集	2階柱	36	2.186			-			-
					合計	6.206		合計	-		合計	-
	51	x10y0	集	1階梁	57	3.559	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	58	0.644			-			-
			集	1階梁	108	0.841			-			-
			集	2階柱	38	0.717			-			-
					合計	5.761		合計	-		合計	-
	52	x11y0	集	1階梁	58	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	59	0.644			-			-
			集	1階梁	113	8.681			-			-
			集	2階柱	39	2.483			-			-
					合計	12.452		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	53	x12y0	集	1階梁	59	0.644	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	60	2.577			−			−
			集	1階梁	121	0.394			−			−
					合計	3.615		合計	−		合計	−
	54	x14y0	集	1階梁	60	2.577	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	135	0.644			−			−
			集	2階柱	41	0.621			−			−
					合計	3.842		合計	−		合計	−

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

計算に用いる荷重	梁・柱・基礎計算用 短期(積雪時)

【母屋、棟木の負担荷重、荷重伝達】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x5y7-x6y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	2階小屋束	1	0.252	2階小屋束	2	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404
	2	x6y7-x8y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋束	2	0.403	2階小屋束	3	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.612		合計	0.806		合計	0.806
	3	x8y7-x10y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋束	3	0.403	2階小屋束	4	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.612		合計	0.806		合計	0.806
	4	x10y7-x11y7	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階小屋束	4	0.202	2階小屋束	5	0.202
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
									合計	0.808		合計	0.404		合計	0.404
	5	x11y7-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906	2階小屋束	5	0.453	2階小屋束	6	0.453
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705			0.353			0.353
									合計	1.611		合計	0.806		合計	0.806
	6	x6y6-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋束	7	0.403	2階小屋束	8	0.403
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906			0.453			0.453
									合計	1.712		合計	0.856		合計	0.856
	7	x8y6-x10y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋束	8	0.403	2階小屋束	9	0.403
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705			0.353			0.353
									合計	1.511		合計	0.756		合計	0.756
	8	x10y6-x11y6	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階小屋束	9	0.202	2階小屋束	10	0.202
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
									合計	0.808		合計	0.404		合計	0.404
	9	x11y6-x12y6	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	2階小屋束	10	0.252	2階小屋束	11	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404
	10	x5y5-x7y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋束	12	0.403	2階小屋束	13	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.612		合計	0.806		合計	0.806
	11	x9y5-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007	2階小屋束	14	0.504	2階小屋束	15	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.813		合計	0.907		合計	0.907
	12	x9y3-x11y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋束	22	0.403	2階小屋束	23	0.403
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007			0.504			0.504
									合計	1.813		合計	0.907		合計	0.907
	13	x8y2-x9y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階小屋束	25	0.152	2階小屋束	26	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504			0.252			0.252
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	14	x9y2-x11y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	26	0.403	2階小屋束	27	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	15	x11y2-x12y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階小屋束	27	0.152	2階小屋束	28	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	16	x7y1-x9y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	30	0.353	2階小屋束	31	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	17	x9y1-x11y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	31	0.403	2階小屋束	32	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	18	x11y1-x13y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	32	0.353	2階小屋束	33	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	19	x5y5-x5y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007		2階小屋束	1	0.504	2階小屋束	12	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.813			合計	0.907		合計	0.907
	20	x7y4-x7y5	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階小屋束	13	0.152	2階小屋束	17	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	21	x7y2-x7y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	17	0.403	2階小屋束	24	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	22	x7y1-x7y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		2階小屋束	24	0.252	2階小屋束	30	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	23	x8y4-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	8	0.353	2階小屋束	18	0.353
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
									合計	1.410			合計	0.706		合計	0.706
	24	x8y2-x8y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906		2階小屋束	18	0.453	2階小屋束	25	0.453
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	25	x9y3-x9y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007		2階小屋束	14	0.504	2階小屋束	22	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.813			合計	0.907		合計	0.907
	26	x11y3-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	15	0.403	2階小屋束	23	0.403
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007				0.504			0.504
									合計	1.813			合計	0.907		合計	0.907
	27	x12y4-x12y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	11	0.353	2階小屋束	20	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	28	x12y2-x12y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	20	0.353	2階小屋束	28	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	29	x13y5-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	6	0.353	2階小屋束	16	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	30	x13y4-x13y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404		2階小屋束	16	0.202	2階小屋束	21	0.202
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404				0.202			0.202
									合計	0.808			合計	0.404		合計	0.404
	31	x13y2-x13y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	21	0.403	2階小屋束	29	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	32	x13y1-x13y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階小屋束	29	0.152	2階小屋束	33	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
1	1	x1y7-x2y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		1階小屋束	1	0.252	1階小屋束	2	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	2	x2y7-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		1階小屋束	2	0.403	2階柱	10	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	3	x2y6-x4y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906		1階小屋束	4	0.453	1階小屋束	5	0.453
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	4	x3y5-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		1階小屋束	6	0.252	2階柱	17	0.252
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	1.008			合計	0.504		合計	0.504
	5	x2y4-x4y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		1階小屋束	8	0.353	2階柱	20	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	6	x1y3-x2y3	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		1階小屋束	9	0.152	1階小屋束	10	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	7	x2y3-x4y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		1階小屋束	10	0.403	1階小屋束	11	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	8	x4y3-x5y3	910	等	屋根(4寸)	1.365	1.243	0.972	1.327	1.209		1階小屋束	11	0.605	1階小屋束	12	0.605
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	1.512			合計	0.757		合計	0.757
	9	x5y1-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404		1階小屋束	13	0.202	2階柱	33	0.202
				等	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068				0.034			0.034
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
				等	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084				0.042			0.042
									合計	1.060			合計	0.530		合計	0.530
	10	x1y6-x1y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		1階小屋束	1	0.252	1階小屋束	3	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	11	x1y4-x1y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		1階小屋束	3	0.403	1階小屋束	7	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	12	x1y3-x1y4	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	1階小屋束	7	0.252	1階小屋束	9	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404
	13	x2y4-x2y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007	1階小屋束	4	0.504	1階小屋束	8	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.813		合計	0.907		合計	0.907
	14	x5y1-x5y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	1階小屋束	12	0.403	1階小屋束	13	0.403
				部	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084			0.021			0.063
				等	屋根(4寸)	0.910	1.657	0.972	0.885	1.611			0.806			0.806
				部	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068			0.017			0.051
									合計	2.569		合計	1.247		合計	1.323

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【梁の負担荷重、荷重伝達】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x4y8-x5y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	1	0.353	2階柱	2	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603
	2	x5y8-x6y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	2	0.266	2階柱	3	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.102		合計	0.552		合計	0.552
	3	x6y8-x8y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	3	0.531	2階柱	4	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	4	x8y8-x9y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	4	0.266	2階柱	5	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	1.128		合計	0.565		合計	0.565
	5	x9y8-x10y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	5	0.266	2階柱	6	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	1.128		合計	0.565		合計	0.565
	6	x10y8-x11y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	6	0.266	2階柱	7	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	7	x11y8-x13y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	7	0.531	2階柱	8	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	2.227		合計	1.114		合計	1.114
	8	x13y8-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	8	0.353	2階柱	9	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603
	9	x4y7-x6y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	10	0.078	2階梁	39	0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			1		1.311			0.656			0.656
									合計	1.675		合計	0.838		合計	0.838

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	10	x11y7-x14y7	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	52	0.130	2階柱	11	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			6			1.612			0.538			1.075
									合計		2.130		合計	0.798		合計	1.335
	11	x6y6-x8y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	12	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
									合計		0.390		合計	0.195		合計	0.195
	12	x8y6-x9y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	13	0.052	2階柱	14	0.052
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	13	x9y6-x10y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	15	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	14	x10y6-x11y6	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052	2階柱	15	0.026	2階柱	16	0.026
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	15	x11y6-x14y6	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	16	0.130	2階梁	58	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			11			1.210			0.807			0.404
									合計		1.728		合計	1.067		合計	0.664
	16	x4y5-x6y5	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	17	0.104	2階梁	40	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			12			1.713			0.857			0.857
									合計		2.077		合計	1.039		合計	1.039
	17	x6y5-x9y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	40	0.130	2階梁	46	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			13			1.210			0.807			0.404
									合計		1.728		合計	1.067		合計	0.664
	18	x11y5-x14y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	18	0.130	2階柱	19	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			16			1.210			0.404			0.807
									合計		1.728		合計	0.664		合計	1.067
	19	x4y4-x6y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443		0.806	2階柱	20	0.403	2階柱	21	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584		1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098		0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
									合計		2.201		合計	1.101		合計	1.101
	20	x6y4-x7y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	21	0.039	2階柱	22	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.130		合計	0.065		合計	0.065
	21	x7y4-x8y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	22	0.052	2階柱	23	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	22	x8y4-x9y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	23	0.039	2階柱	24	0.039
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	23	x9y4-x10y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	24	0.052	2階柱	25	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	24	x10y4-x11y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	25	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	25	x11y4-x13y4	1,820	等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182	2階柱	26	0.091	2階柱	27	0.091
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			20		1.612			0.806			0.806
									合計	2.002		合計	1.001		合計	1.001
	26	x13y4-x14y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	27	0.039	2階柱	28	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	27	x7y2-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	44	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			25		1.210			0.605			0.605
									合計	1.626		合計	0.813		合計	0.813
	28	x9y2-x10y2	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	31	0.026	2階柱	32	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	29	x11y2-x13y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	55	0.104	2階梁	56	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			28		1.210			0.605			0.605
									合計	1.626		合計	0.813		合計	0.813
	30	x6y0-x7y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階柱	35	0.152	2階柱	36	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706			0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	31	x7y0-x9y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	36	0.403	2階柱	37	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	32	x9y0-x10y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階柱	37	0.202	2階柱	38	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531			0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	33	x10y0-x11y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階柱	38	0.202	2階柱	39	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531			0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	34	x11y0-x13y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	39	0.403	2階柱	40	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	35	x13y0-x14y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階柱	40	0.152	2階柱	41	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706			0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	36	x4y7-x4y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	1	0.353	2階柱	10	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	37	x4y5-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	10	0.531	2階柱	17	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	38	x4y4-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	17	0.353	2階柱	20	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	39	x6y6-x6y8	1,820	部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	3	0.039	2階柱	12	0.013
				部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.026			0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			2		1.210			0.605			0.605
				集	2階梁			9		0.838			0.419			0.419
									合計	2.412		合計	1.193		合計	1.219
	40	x6y4-x6y6	1,820	部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	12	0.078	2階柱	21	0.026
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.013			0.039
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			16		1.039			0.520			0.520
				集	2階梁			17		1.067			0.534			0.534
									合計	2.366		合計	1.197		合計	1.171
	41	x6y3-x6y4	910	等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.972	0.392	0.356	2階柱	21	0.178	2階柱	29	0.178
				等	軒天(4寸)	0.403	0.366	0.162	0.066	0.060			0.030			0.030
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504			0.252			0.252
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.998		合計	0.499		合計	0.499
	42	x6y1-x6y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	29	0.531	2階柱	33	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	43	x6y0-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	33	0.353	2階柱	35	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	44	x7y0-x7y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	22	0.182	2階柱	36	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			24		1.210			0.605			0.605
				集	2階小屋束			30		1.210			0.303			0.908
				集	2階梁			27		0.813			0.407			0.407
									合計	4.011		合計	1.705		合計	2.310
	45	x8y6-x8y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	4	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			3		1.612			0.806			0.806
									合計	2.028		合計	1.014		合計	1.014
	46	x9y4-x9y6	1,820	等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	24	0.052
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			14		1.814			0.907			0.907
				集	2階梁			17		0.664			0.332			0.332
									合計	2.790		合計	1.395		合計	1.395
	47	x9y2-x9y4	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	24	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			22		1.814			0.907			0.907
									合計	2.178		合計	1.089		合計	1.089
	48	x9y0-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	31	0.104	2階柱	37	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			31		1.612			0.806			0.806
									合計	1.976		合計	0.988		合計	0.988
	49	x10y6-x10y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	6	0.104	2階柱	15	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			4		1.210			0.605			0.605
									合計	1.574		合計	0.787		合計	0.787
	50	x10y2-x10y4	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	25	0.078	2階柱	32	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	51	x10y0-x10y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	32	0.078	2階柱	38	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	52	x11y6-x11y8	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	7	0.078	2階柱	16	0.078
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階小屋束			5		1.210			0.605			0.605
				集	2階梁			10		0.798			0.399			0.399
									合計	2.268		合計	1.134		合計	1.134
	53	x11y5-x11y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	16	0.052	2階柱	18	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	54	x11y4-x11y5	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	18	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	55	x11y0-x11y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	26	0.182	2階柱	39	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			23		1.814			1.361			0.454
				集	2階小屋束			27		1.210			0.605			0.605
				集	2階小屋束			32		1.612			0.403			1.209
				集	2階梁			29		0.813			0.407			0.407
									合計	6.227		合計	3.166		合計	3.065
	56	x13y0-x13y4	3,640	等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415	2階柱	27	0.208	2階柱	40	0.208
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363			0.182			0.182
				集	2階小屋束			29		1.210			0.605			0.605
				集	2階小屋束			33		1.210			0.303			0.908
				集	2階梁			29		0.813			0.407			0.407
									合計	4.011		合計	1.705		合計	2.310
	57	x14y7-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階柱	9	0.152	2階柱	11	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706			0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	58	x14y5-x14y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	11	0.403	2階柱	19	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			15		0.664			0.332			0.332
									合計	2.813		合計	1.407		合計	1.407
	59	x14y4-x14y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階柱	19	0.202	2階柱	28	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531			0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	60	x14y3-x14y4	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階柱	28	0.202	2階柱	30	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531			0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.102		合計	0.552		合計	0.552
	61	x14y1-x14y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	30	0.403	2階柱	34	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	62	x14y0-x14y1	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階柱	34	0.152	2階柱	41	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706			0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	1	x0y8-x2y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.972	0.680	1.237		1階柱	1	0.619	1階柱	2	0.619
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191				0.096			0.096
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	2.289			合計	1.146		合計	1.146
	2	x2y8-x4y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062		1階柱	2	0.531	1階柱	3	0.531
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164				0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	2.188			合計	1.094		合計	1.094
	3	x4y8-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	3	0.171	1階柱	4	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	4	x5y8-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	4	0.171	1階柱	5	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	5	x6y8-x8y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681		1階柱	5	0.341	1階柱	6	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			83		1.180				0.590			0.590
									合計	3.753			合計	1.877		合計	1.877
	6	x8y8-x9y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	6	0.171	1階柱	7	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	7	x9y8-x10y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	7	0.171	1階柱	8	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	8	x10y8-x11y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	8	0.171	1階柱	9	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	9	x11y8-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	9	0.171	1階柱	10	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	10	x12y8-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	10	0.171	1階柱	11	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644
	11	x13y8-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	11	0.171	1階柱	12	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.288			合計	0.644		合計	0.644

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	12	x0y7-x2y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	13	0.078	1階柱	14	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
				集	1階小屋束			1		0.808			0.404			0.404
									合計	1.146		合計	0.573		合計	0.573
	13	x2y7-x4y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	14	0.078	1階柱	15	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	14	x4y7-x6y7	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	15	0.341	1階柱	16	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			75		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			76		1.968			0.984			0.984
									合計	3.932		合計	1.967		合計	1.967
	15	x6y7-x7y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	16	0.171	1階梁	83	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	16	x7y7-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	83	0.171	1階柱	17	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	17	x8y7-x9y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	17	0.171	1階梁	96	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	18	x9y7-x10y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	96	0.171	1階梁	103	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	19	x10y7-x11y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	103	0.171	1階梁	109	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	20	x11y7-x14y7	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階梁	109	0.511	1階柱	18	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			114		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			115		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			122		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			123		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x0y6-x4y6	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100		0.363	1階柱	19	0.182	1階柱	20	0.182
				部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152		0.415			0.260			0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.007			0.046
				集	1階小屋束			3			1.210			0.908			0.303
				集	1階小屋束			4			1.713			0.857			0.857
				集	1階梁			67			0.434			0.109			0.326
									合計		4.187		合計	2.323		合計	1.870
	22	x4y6-x5y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	20	0.171	1階梁	76	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.788		合計	0.394		合計	0.394
	23	x5y6-x6y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階梁	76	0.171	1階柱	21	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.788		合計	0.394		合計	0.394
	24	x6y6-x8y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374		0.681	1階柱	21	0.341	1階柱	22	0.341
				等	床	0.399	0.725	1.640	0.655		1.189			0.595			0.595
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			83			1.180			0.590			0.590
									合計		5.124		合計	2.563		合計	2.563
	25	x8y6-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	22	0.171	1階柱	23	0.171
				等	床	0.342	0.311	1.640	0.561		0.511			0.256			0.256
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.877		合計	0.939		合計	0.939
	26	x9y6-x10y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	23	0.171	1階柱	24	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841
	27	x10y6-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342	1階柱	24	0.171	1階柱	25	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374		0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.682		合計	0.841		合計	0.841

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	28	x11y6-x14y6	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	25	0.511	1階梁	131	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			115		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			116		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			123		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			124		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	29	x4y5-x5y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	71	0.171	1階梁	76	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	30	x5y5-x6y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	76	0.171	1階梁	79	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	31	x6y5-x9y5	2,730	等	床	0.380	1.036	1.640	0.624	1.700	1階梁	79	0.850	1階柱	26	0.850
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			84		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			91		0.394			0.132			0.263
									合計	3.924		合計	1.964		合計	1.964
	32	x9y5-x10y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	26	0.171	1階梁	104	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	33	x10y5-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	104	0.171	1階柱	27	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	34	x11y5-x14y5	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	27	0.511	1階柱	28	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			116		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			117		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			124		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			125		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	35	x0y4-x4y4	3,640	部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152	0.415	1階柱	29	0.260	1階柱	30	0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.007			0.046
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363			0.182			0.182
				集	1階小屋束			7		1.210			0.908			0.303
				集	1階小屋束			8		1.713			0.857			0.857
				集	1階梁			67		0.434			0.109			0.326
									合計	4.187		合計	2.323		合計	1.870
	36	x4y4-x6y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	30	0.341	1階柱	31	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			76		1.968			0.984			0.984
									合計	4.697		合計	2.349		合計	2.349
	37	x6y4-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	31	0.171	1階柱	32	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	38	x7y4-x9y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	32	0.341	1階柱	33	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			23		1.707			0.854			0.854
				集	1階梁			91		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			92		0.394			0.197			0.197
									合計	5.853		合計	2.928		合計	2.928
	39	x9y4-x11y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	33	0.341	1階柱	34	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			25		0.325			0.163			0.163
				集	1階梁			104		1.180			0.590			0.590
				集	1階梁			105		0.841			0.421			0.421
									合計	5.704		合計	2.854		合計	2.854
	40	x11y4-x13y4	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	34	0.341	1階柱	35	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			117		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			118		0.394			0.197			0.197
									合計	4.146		合計	2.074		合計	2.074

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x13y4-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	35	0.171	1階柱	36	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	42	x0y3-x3y3	2,730	等	天井	0.418	1.139	0.250	0.105	0.285	1階柱	37	0.143	1階柱	38	0.143
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	1階小屋束			9		0.808			0.539			0.270
				集	1階小屋束			10		1.210			0.404			0.807
									合計	2.562		合計	1.216		合計	1.350
	43	x3y3-x4y3	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	1階柱	38	0.039	1階柱	39	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	44	x4y3-x6y3	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	39	0.078	1階柱	40	0.078
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			12		2.004			1.002			1.002
									合計	2.316		合計	1.158		合計	1.158
	45	x6y3-x11y3	4,550	等	床	0.228	1.036	1.640	0.374	1.700	1階柱	40	0.850	1階柱	41	0.850
				等	床	0.228	1.036	1.640	0.374	1.700			0.850			0.850
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				集	1階梁			85		0.394			0.316			0.079
				集	1階梁			86		0.394			0.316			0.079
				集	1階梁			92		0.394			0.237			0.158
				集	1階梁			93		0.394			0.237			0.158
				集	1階梁			99		0.841			0.337			0.505
				集	1階梁			100		0.841			0.337			0.505
				集	1階梁			105		0.841			0.169			0.673
				集	1階梁			106		0.841			0.169			0.673
									合計	8.858		合計	4.078		合計	4.790
	46	x11y3-x14y3	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	41	0.511	1階柱	42	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			118		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			119		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			126		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			127		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	47	x0y2-x3y2	2,730	等	屋根(4寸)	0.418	1.139	0.972	0.407	1.108	1階柱	43	0.554	1階柱	44	0.554
				等	屋根(4寸)	0.666	1.818	0.972	0.648	1.768			0.884			0.884
				等	軒天(水平)	0.666	1.818	0.150	0.100	0.273			0.137			0.137
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
									合計	3.408		合計	1.705		合計	1.705
	48	x3y2-x4y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	1階柱	44	0.252	1階柱	45	0.252
				等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.972	0.392	0.356			0.178			0.178
				等	軒天(水平)	0.403	0.366	0.150	0.061	0.055			0.028			0.028
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.967		合計	0.484		合計	0.484

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	49	x4y2-x6y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156	1階柱	45	0.078	1階柱	46	0.078
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	50	x6y2-x11y2	4,550	等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700	1階柱	46	0.850	1階梁	113	0.850
				等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700			0.850			0.850
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				部	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.269			0.626
				集	2階柱					31	4.152			1.661			2.492
				集	2階柱					32	0.390			0.078			0.312
				集	1階梁					86	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					87	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					93	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					94	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					100	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					101	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					106	0.841			0.169			0.673
				集	1階梁					107	0.841			0.169			0.673
									合計		14.294		合計	6.086		合計	8.220
	51	x11y2-x14y2	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374		1.021	1階梁	113	0.511	1階梁	134	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374		1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				集	1階梁					119	0.394			0.263			0.132
				集	1階梁					120	0.394			0.263			0.132
				集	1階梁					127	0.394			0.132			0.263
				集	1階梁					128	0.394			0.132			0.263
									合計		3.930		合計	1.968		合計	1.968
	52	x4y1-x6y1	1,820	集	1階小屋束					13	1.853	1階梁	74	0.927	1階梁	82	0.927
									合計		1.853		合計	0.927		合計	0.927
	53	x6y1-x11y1	4,550	等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700	1階梁	82	0.850	1階梁	113	0.850
				等	床	0.228	1.036	1.640	0.374		1.700			0.850			0.850
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				集	1階梁					87	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					88	0.394			0.316			0.079
				集	1階梁					94	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					95	0.394			0.237			0.158
				集	1階梁					101	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					102	0.841			0.337			0.505
				集	1階梁					107	0.841			0.169			0.673
				集	1階梁					108	0.841			0.169			0.673
									合計		8.858		合計	4.078		合計	4.790

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	54	x11y1-x14y1	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階梁	113	0.511	1階柱	47	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			120		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			121		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			128		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			129		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	55	x4y0-x6y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705	1階柱	48	0.353	1階柱	49	0.353
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.972	0.680	1.237			0.619			0.619
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191			0.096			0.096
									合計	2.251		合計	1.127		合計	1.127
	56	x6y0-x7y0	910	部	屋根(4寸)	0.600	0.273	0.972	0.584	0.266	1階柱	49	0.200	1階柱	50	0.067
				部	軒天(水平)	0.600	0.273	0.150	0.090	0.041			0.031			0.011
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.595		合計	0.875		合計	0.722
	57	x7y0-x10y0	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	50	0.511	1階柱	51	0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	7.658	0.350	0.982	2.681			1.341			1.341
				集	2階柱			37		2.654			0.885			1.770
				集	1階梁			95		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			102		0.841			0.281			0.561
									合計	7.747		合計	3.359		合計	4.393
	58	x10y0-x11y0	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	51	0.171	1階柱	52	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	59	x11y0-x12y0	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	52	0.171	1階柱	53	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	60	x12y0-x14y0	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	53	0.341	1階柱	54	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			40		4.027			2.014			2.014
				集	1階梁			129		0.394			0.197			0.197
									合計	6.994		合計	3.498		合計	3.498
	61	x0y7-x0y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	1階柱	1	0.353	1階柱	13	0.353
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.170		合計	0.586		合計	0.586

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	62	x0y6-x0y7	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	1階柱	13	0.266	1階柱	19	0.266
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.069		合計	0.535		合計	0.535
	63	x0y4-x0y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	1階柱	19	0.531	1階柱	29	0.531
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.240		合計	1.120		合計	1.120
	64	x0y3-x0y4	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	1階柱	29	0.266	1階柱	37	0.266
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.069		合計	0.535		合計	0.535
	65	x0y2-x0y3	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	1階柱	37	0.353	1階柱	43	0.353
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.170		合計	0.586		合計	0.586
	66	x2y7-x2y8	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	2	0.026	1階柱	14	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	67	x3y4-x3y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	1階梁	21	0.104	1階梁	35	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			6		0.504			0.252			0.252
									合計	0.868		合計	0.434		合計	0.434
	68	x3y2-x3y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	38	0.026	1階柱	44	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	69	x4y7-x4y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	3	0.171	1階柱	15	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670
	70	x4y6-x4y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	15	0.171	1階柱	20	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670
	71	x4y4-x4y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	20	0.341	1階柱	30	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			17		3.260			1.630			1.630
				集	1階梁			29		0.394			0.197			0.197
									合計	6.383		合計	3.192		合計	3.192
	72	x4y3-x4y4	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	30	0.026	1階柱	39	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	73	x4y2-x4y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	39	0.026	1階柱	45	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	74	x4y0-x4y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	1階柱	45	0.531	1階柱	48	0.531
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				集	1階梁			52		0.927			0.464			0.464
									合計	3.077		合計	1.539		合計	1.539
	75	x5y7-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	4	0.171	1階梁	14	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	76	x5y4-x5y7	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階梁	14	0.511	1階梁	36	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			22		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			23		0.394			0.263			0.132
				集	1階梁			29		0.394			0.132			0.263
				集	1階梁			30		0.394			0.132			0.263
									合計	3.930		合計	1.968		合計	1.968
	77	x6y7-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	5	0.171	1階柱	16	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	78	x6y6-x6y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	16	0.171	1階柱	21	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	79	x6y4-x6y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	21	0.341	1階柱	31	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			30		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			31		1.964			0.982			0.982
									合計	3.928		合計	1.965		合計	1.965
	80	x6y3-x6y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	31	0.171	1階柱	40	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	81	x6y2-x6y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	40	0.171	1階柱	46	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.340		合計	0.670		合計	0.670
	82	x6y0-x6y2	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	46	0.341	1階柱	49	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			33		2.260			1.130			1.130
				集	1階梁			52		0.927			0.464			0.464
				集	1階梁			53		4.078			2.039			2.039
									合計	9.838		合計	4.920		合計	4.920
	83	x7y6-x7y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階梁	5	0.341	1階梁	24	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			15		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			16		0.394			0.197			0.197
									合計	2.358		合計	1.180		合計	1.180
	84	x7y4-x7y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	31	0.171	1階柱	32	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	85	x7y3-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	32	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	86	x7y2-x7y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	87	x7y1-x7y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	88	x7y0-x7y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	53	0.171	1階柱	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	89	x8y7-x8y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	6	0.171	1階柱	17	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	90	x8y6-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	17	0.171	1階柱	22	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	91	x8y4-x8y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	31	0.171	1階梁	38	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	92	x8y3-x8y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	38	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	93	x8y2-x8y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	94	x8y1-x8y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	95	x8y0-x8y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	53	0.171	1階梁	57	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	96	x9y6-x9y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	7	0.341	1階柱	23	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			17		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			18		0.394			0.197			0.197
									合計	2.358		合計	1.180		合計	1.180
	97	x9y5-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	23	0.171	1階柱	26	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	98	x9y4-x9y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	26	0.171	1階柱	33	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	99	x9y3-x9y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	33	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	100	x9y2-x9y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	101	x9y1-x9y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	102	x9y0-x9y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	53	0.171	1階梁	57	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841
	103	x10y6-x10y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	8	0.341	1階柱	24	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			18		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			19		0.394			0.197			0.197
									合計	4.146		合計	2.074		合計	2.074
	104	x10y4-x10y6	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	24	0.341	1階梁	39	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			32		0.394			0.197			0.197
				集	1階梁			33		0.394			0.197			0.197
									合計	2.358		合計	1.180		合計	1.180
	105	x10y3-x10y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	39	0.171	1階梁	45	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.682		合計	0.841		合計	0.841

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	106	x10y2-x10y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階梁	45	0.171	1階梁	50	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342				0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.682			合計	0.841		合計	0.841
	107	x10y1-x10y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階梁	50	0.171	1階梁	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342				0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.682			合計	0.841		合計	0.841
	108	x10y0-x10y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階梁	53	0.171	1階柱	51	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342				0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.682			合計	0.841		合計	0.841
	109	x11y6-x11y8	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681		1階柱	9	0.341	1階柱	25	0.341
				等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681				0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			19		0.394				0.197			0.197
				集	1階梁			20		1.968				0.984			0.984
									合計	5.720			合計	2.861		合計	2.861
	110	x11y5-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	25	0.171	1階柱	27	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342				0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.682			合計	0.841		合計	0.841
	111	x11y4-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	27	0.171	1階柱	34	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342				0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.682			合計	0.841		合計	0.841
	112	x11y3-x11y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342		1階柱	34	0.171	1階柱	41	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342				0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.788			合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	113	x11y0-x11y3	2,730	等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021	1階柱	41	0.511	1階柱	52	0.511
				等	床	0.228	0.622	1.640	0.374	1.021			0.511			0.511
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			50		8.220			5.480			2.740
				集	1階梁			51		1.968			1.312			0.656
				集	1階梁			53		4.790			1.597			3.194
				集	1階梁			54		1.968			0.656			1.312
									合計	19.300		合計	10.223		合計	9.080
	114	x12y7-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	10	0.171	1階梁	20	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	115	x12y6-x12y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	20	0.171	1階梁	28	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	116	x12y5-x12y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	28	0.171	1階梁	34	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	117	x12y4-x12y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	34	0.171	1階梁	40	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	118	x12y3-x12y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	40	0.171	1階梁	46	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	119	x12y2-x12y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	46	0.171	1階梁	51	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	120	x12y1-x12y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	51	0.171	1階梁	54	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	121	x12y0-x12y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	54	0.171	1階柱	53	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	122	x13y7-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	11	0.171	1階梁	20	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	123	x13y6-x13y7	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	20	0.171	1階梁	28	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	124	x13y5-x13y6	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	28	0.171	1階梁	34	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	125	x13y4-x13y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	34	0.171	1階柱	35	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	126	x13y3-x13y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	35	0.171	1階梁	46	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	127	x13y2-x13y3	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	46	0.171	1階梁	51	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	128	x13y1-x13y2	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	51	0.171	1階梁	54	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394
	129	x13y0-x13y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階梁	54	0.171	1階梁	60	0.171
				等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342			0.171			0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.788		合計	0.394		合計	0.394

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	130	x14y7-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	12	0.171	1階柱	18	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	131	x14y5-x14y7	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	18	0.341	1階柱	28	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			28		1.968			0.984			0.984
									合計	4.541		合計	2.271		合計	2.271
	132	x14y4-x14y5	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	28	0.171	1階柱	36	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	133	x14y3-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	36	0.171	1階柱	42	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644
	134	x14y1-x14y3	1,820	等	床	0.228	0.415	1.640	0.374	0.681	1階柱	42	0.341	1階柱	47	0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			51		1.968			0.984			0.984
									合計	4.541		合計	2.271		合計	2.271
	135	x14y0-x14y1	910	等	床	0.228	0.208	1.640	0.374	0.342	1階柱	47	0.171	1階柱	54	0.171
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.288		合計	0.644		合計	0.644

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※壁の面積は壁長×壁高さで求められた値です。

壁高さは以下の通り。

・外壁(妻壁以外)、間仕切壁、外部袖壁　:壁高さ=横架材天端間高さ

・外壁(妻壁)　:壁高さ=軒高より上の立上り高さ （妻壁形状が長方形でない場合は壁長で均した高さ）

・バルコニー腰壁　:壁高さ=バルコニー高

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【小屋束の荷重伝達】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x5y7	集	2階母屋棟木	1	0.404	2階梁	9	0.404
			集	2階母屋棟木	19	0.907			0.907
					合計	1.311		合計	1.311
	2	x6y7	集	2階母屋棟木	1	0.404	2階梁	39	0.404
			集	2階母屋棟木	2	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	3	x8y7	集	2階母屋棟木	2	0.806	2階梁	45	0.806
			集	2階母屋棟木	3	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	4	x10y7	集	2階母屋棟木	3	0.806	2階梁	49	0.806
			集	2階母屋棟木	4	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	5	x11y7	集	2階母屋棟木	4	0.404	2階梁	52	0.404
			集	2階母屋棟木	5	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	6	x13y7	集	2階母屋棟木	5	0.806	2階梁	10	0.806
			集	2階母屋棟木	29	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	7	x6y6	集	2階母屋棟木	6	0.856	2階柱	12	0.856
					合計	0.856		合計	0.856
	8	x8y6	集	2階母屋棟木	6	0.856	2階柱	13	0.856
			集	2階母屋棟木	7	0.756			0.756
			集	2階母屋棟木	23	0.706			0.706
					合計	2.318		合計	2.318
	9	x10y6	集	2階母屋棟木	7	0.756	2階柱	15	0.756
			集	2階母屋棟木	8	0.404			0.404
					合計	1.160		合計	1.160
	10	x11y6	集	2階母屋棟木	8	0.404	2階柱	16	0.404
			集	2階母屋棟木	9	0.404			0.404
					合計	0.808		合計	0.808
	11	x12y6	集	2階母屋棟木	9	0.404	2階梁	15	0.404
			集	2階母屋棟木	27	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	12	x5y5	集	2階母屋棟木	10	0.806	2階梁	16	0.806
			集	2階母屋棟木	19	0.907			0.907
					合計	1.713		合計	1.713
	13	x7y5	集	2階母屋棟木	10	0.806	2階梁	17	0.806
			集	2階母屋棟木	20	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	14	x9y5	集	2階母屋棟木	11	0.907	2階梁	46	0.907
			集	2階母屋棟木	25	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	15	x11y5	集	2階母屋棟木	11	0.907	2階柱	18	0.907
			集	2階母屋棟木	26	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	16	x13y5	集	2階母屋棟木	29	0.806	2階梁	18	0.806
			集	2階母屋棟木	30	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	17	x7y4	集	2階母屋棟木	20	0.404	2階柱	22	0.404
			集	2階母屋棟木	21	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	18	x8y4	集	2階母屋棟木	23	0.706	2階柱	23	0.706
			集	2階母屋棟木	24	0.806			0.806
					合計	1.512		合計	1.512
	20	x12y4	集	2階母屋棟木	27	0.806	2階梁	25	0.806
			集	2階母屋棟木	28	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	21	x13y4	集	2階母屋棟木	30	0.404	2階柱	27	0.404
			集	2階母屋棟木	31	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	22	x9y3	集	2階母屋棟木	12	0.907	2階梁	47	0.907
			集	2階母屋棟木	25	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	23	x11y3	集	2階母屋棟木	12	0.907	2階梁	55	0.907
			集	2階母屋棟木	26	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	24	x7y2	集	2階母屋棟木	21	0.806	2階梁	44	0.806
			集	2階母屋棟木	22	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	25	x8y2	集	2階母屋棟木	13	0.404	2階梁	27	0.404
			集	2階母屋棟木	24	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	26	x9y2	集	2階母屋棟木	13	0.404	2階柱	31	0.404
			集	2階母屋棟木	14	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	27	x11y2	集	2階母屋棟木	14	0.806	2階梁	55	0.806
			集	2階母屋棟木	15	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	28	x12y2	集	2階母屋棟木	15	0.404	2階梁	29	0.404
			集	2階母屋棟木	28	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	29	x13y2	集	2階母屋棟木	31	0.806	2階梁	56	0.806
			集	2階母屋棟木	32	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	30	x7y1	集	2階母屋棟木	16	0.806	2階梁	44	0.806
			集	2階母屋棟木	22	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	31	x9y1	集	2階母屋棟木	16	0.806	2階梁	48	0.806
			集	2階母屋棟木	17	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	32	x11y1	集	2階母屋棟木	17	0.806	2階梁	55	0.806
			集	2階母屋棟木	18	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	33	x13y1	集	2階母屋棟木	18	0.806	2階梁	56	0.806
			集	2階母屋棟木	32	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
1	1	x1y7	集	1階母屋棟木	1	0.404	1階梁	12	0.404
			集	1階母屋棟木	10	0.404			0.404
					合計	0.808		合計	0.808
	2	x2y7	集	1階母屋棟木	1	0.404	1階柱	14	0.404
			集	1階母屋棟木	2	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	3	x1y6	集	1階母屋棟木	10	0.404	1階梁	21	0.404
			集	1階母屋棟木	11	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	4	x2y6	集	1階母屋棟木	3	0.806	1階梁	21	0.806
			集	1階母屋棟木	13	0.907			0.907
					合計	1.713		合計	1.713
	5	x4y6	集	1階母屋棟木	3	0.806	1階柱	20	0.806
					合計	0.806		合計	0.806
	6	x3y5	集	1階母屋棟木	4	0.504	1階梁	67	0.504
					合計	0.504		合計	0.504
	7	x1y4	集	1階母屋棟木	11	0.806	1階梁	35	0.806
			集	1階母屋棟木	12	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	8	x2y4	集	1階母屋棟木	5	0.806	1階梁	35	0.806
			集	1階母屋棟木	13	0.907			0.907
					合計	1.713		合計	1.713
	9	x1y3	集	1階母屋棟木	6	0.404	1階梁	42	0.404
			集	1階母屋棟木	12	0.404			0.404
					合計	0.808		合計	0.808
	10	x2y3	集	1階母屋棟木	6	0.404	1階梁	42	0.404
			集	1階母屋棟木	7	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	11	x4y3	集	1階母屋棟木	7	0.806	1階柱	39	0.806
			集	1階母屋棟木	8	0.757			0.757
					合計	1.563		合計	1.563
	12	x5y3	集	1階母屋棟木	8	0.757	1階梁	44	0.757
			集	1階母屋棟木	14	1.247			1.247
					合計	2.004		合計	2.004
	13	x5y1	集	1階母屋棟木	9	0.530	1階梁	52	0.530
			集	1階母屋棟木	14	1.323			1.323
					合計	1.853		合計	1.853

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【柱軸力、柱の荷重伝達】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x4y8	集	2階梁	1	0.603	1階柱	3	0.603	-	-	-
			集	2階梁	36	0.590			0.590			-
					合計	1.193		合計	1.193		合計	-
	2	x5y8	集	2階梁	1	0.603	1階柱	4	0.603	-	-	-
			集	2階梁	2	0.552			0.552			-
					合計	1.155		合計	1.155		合計	-
	3	x6y8	集	2階梁	2	0.552	1階柱	5	0.552	-	-	-
			集	2階梁	3	1.127			1.127			-
			集	2階梁	39	1.193			1.193			-
					合計	2.872		合計	2.872		合計	-
	4	x8y8	集	2階梁	3	1.127	1階柱	6	1.127	-	-	-
			集	2階梁	4	0.565			0.565			-
			集	2階梁	45	1.014			1.014			-
					合計	2.706		合計	2.706		合計	-
	5	x9y8	集	2階梁	4	0.565	1階柱	7	0.565	-	-	-
			集	2階梁	5	0.565			0.565			-
					合計	1.130		合計	1.130		合計	-
	6	x10y8	集	2階梁	5	0.565	1階柱	8	0.565	-	-	-
			集	2階梁	6	0.539			0.539			-
			集	2階梁	49	0.787			0.787			-
					合計	1.891		合計	1.891		合計	-
	7	x11y8	集	2階梁	6	0.539	1階柱	9	0.539	-	-	-
			集	2階梁	7	1.114			1.114			-
			集	2階梁	52	1.134			1.134			-
					合計	2.787		合計	2.787		合計	-
	8	x13y8	集	2階梁	7	1.114	1階柱	11	1.114	-	-	-
			集	2階梁	8	0.603			0.603			-
					合計	1.717		合計	1.717		合計	-
	9	x14y8	集	2階梁	8	0.603	1階柱	12	0.603	-	-	-
			集	2階梁	57	0.590			0.590			-
					合計	1.193		合計	1.193		合計	-
	10	x4y7	集	2階梁	9	0.838	1階柱	15	0.838	-	-	-
			集	2階梁	36	0.590			0.590			-
			集	2階梁	37	1.127			1.127			-
			集	1階母屋棟木	2	0.806			0.806			-
					合計	3.361		合計	3.361		合計	-
	11	x14y7	集	2階梁	10	1.335	1階柱	18	1.335	-	-	-
			集	2階梁	57	0.590			0.590			-
			集	2階梁	58	1.407			1.407			-
					合計	3.332		合計	3.332		合計	-
	12	x6y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	21	0.195	-	-	-
			集	2階梁	39	1.219			1.219			-
			集	2階梁	40	1.197			1.197			-
			集	2階小屋束	7	0.856			0.856			-
					合計	3.467		合計	3.467		合計	-
	13	x8y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	22	0.195	-	-	-
			集	2階梁	12	0.091			0.091			-
			集	2階梁	45	1.014			1.014			-
			集	2階小屋束	8	2.318			2.318			-
					合計	3.618		合計	3.618		合計	-
	14	x9y6	集	2階梁	12	0.091	1階柱	23	0.091	-	-	-
			集	2階梁	13	0.104			0.104			-
			集	2階梁	46	1.395			1.395			-
					合計	1.590		合計	1.590		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	15	x10y6	集	2階梁	13	0.104	1階柱	24	0.104	-	-	-
			集	2階梁	14	0.078			0.078			-
			集	2階梁	49	0.787			0.787			-
			集	2階小屋束	9	1.160			1.160			-
					合計	2.129		合計	2.129		合計	-
	16	x11y6	集	2階梁	14	0.078	1階柱	25	0.078	-	-	-
			集	2階梁	15	1.067			1.067			-
			集	2階梁	52	1.134			1.134			-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	10	0.808			0.808			-
					合計	3.165		合計	3.165		合計	-
	17	x4y5	集	2階梁	16	1.039	1階梁	71	1.039	-	-	-
			集	2階梁	37	1.127			1.127			-
			集	2階梁	38	0.590			0.590			-
			集	1階母屋棟木	4	0.504			0.504			-
					合計	3.260		合計	3.260		合計	-
	18	x11y5	集	2階梁	18	0.664	1階柱	27	0.664	-	-	-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	15	1.814			1.814			-
					合計	2.634		合計	2.634		合計	-
	19	x14y5	集	2階梁	18	1.067	1階柱	28	1.067	-	-	-
			集	2階梁	58	1.407			1.407			-
			集	2階梁	59	0.539			0.539			-
					合計	3.013		合計	3.013		合計	-
	20	x4y4	集	2階梁	19	1.101	1階柱	30	1.101	-	-	-
			集	2階梁	38	0.590			0.590			-
			集	1階母屋棟木	5	0.806			0.806			-
					合計	2.497		合計	2.497		合計	-
	21	x6y4	集	2階梁	19	1.101	1階柱	31	1.101	-	-	-
			集	2階梁	20	0.065			0.065			-
			集	2階梁	40	1.171			1.171			-
			集	2階梁	41	0.499			0.499			-
					合計	2.836		合計	2.836		合計	-
	22	x7y4	集	2階梁	20	0.065	1階柱	32	0.065	-	-	-
			集	2階梁	21	0.104			0.104			-
			集	2階梁	44	1.705			1.705			-
			集	2階小屋束	17	1.210			1.210			-
					合計	3.084		合計	3.084		合計	-
	23	x8y4	集	2階梁	21	0.104	1階梁	38	0.104	-	-	-
			集	2階梁	22	0.091			0.091			-
			集	2階小屋束	18	1.512			1.512			-
					合計	1.707		合計	1.707		合計	-
	24	x9y4	集	2階梁	22	0.091	1階柱	33	0.091	-	-	-
			集	2階梁	23	0.078			0.078			-
			集	2階梁	46	1.395			1.395			-
			集	2階梁	47	1.089			1.089			-
					合計	2.653		合計	2.653		合計	-
	25	x10y4	集	2階梁	23	0.078	1階梁	39	0.078	-	-	-
			集	2階梁	24	0.078			0.078			-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
					合計	0.325		合計	0.325		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	26	x11y4	集	2階梁	24	0.078	1階柱	34	0.078	-	-	-
			集	2階梁	25	1.001			1.001			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階梁	55	3.166			3.166			-
					合計	4.323		合計	4.323		合計	-
	27	x13y4	集	2階梁	25	1.001	1階柱	35	1.001	-	-	-
			集	2階梁	26	0.065			0.065			-
			集	2階梁	56	1.705			1.705			-
			集	2階小屋束	21	1.210			1.210			-
					合計	3.981		合計	3.981		合計	-
	28	x14y4	集	2階梁	26	0.065	1階柱	36	0.065	-	-	-
			集	2階梁	59	0.539			0.539			-
			集	2階梁	60	0.552			0.552			-
					合計	1.156		合計	1.156		合計	-
	29	x6y3	集	2階梁	41	0.499	1階柱	40	0.499	-	-	-
			集	2階梁	42	1.127			1.127			-
					合計	1.626		合計	1.626		合計	-
	30	x14y3	集	2階梁	60	0.552	1階柱	42	0.552	-	-	-
			集	2階梁	61	1.127			1.127			-
					合計	1.679		合計	1.679		合計	-
	31	x9y2	集	2階梁	27	0.813	1階梁	50	0.813	-	-	-
			集	2階梁	28	0.052			0.052			-
			集	2階梁	47	1.089			1.089			-
			集	2階梁	48	0.988			0.988			-
			集	2階小屋束	26	1.210			1.210			-
					合計	4.152		合計	4.152		合計	-
	32	x10y2	集	2階梁	28	0.052	1階梁	50	0.052	-	-	-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.390		合計	0.390		合計	-
	33	x6y1	集	2階梁	42	1.127	1階梁	82	1.127	-	-	-
			集	2階梁	43	0.603			0.603			-
			集	1階母屋棟木	9	0.530			0.530			-
					合計	2.260		合計	2.260		合計	-
	34	x14y1	集	2階梁	61	1.127	1階柱	47	1.127	-	-	-
			集	2階梁	62	0.603			0.603			-
					合計	1.730		合計	1.730		合計	-
	35	x6y0	集	2階梁	30	0.590	1階柱	49	0.590	-	-	-
			集	2階梁	43	0.603			0.603			-
					合計	1.193		合計	1.193		合計	-
	36	x7y0	集	2階梁	30	0.590	1階柱	50	0.590	-	-	-
			集	2階梁	31	1.127			1.127			-
			集	2階梁	44	2.310			2.310			-
					合計	4.027		合計	4.027		合計	-
	37	x9y0	集	2階梁	31	1.127	1階梁	57	1.127	-	-	-
			集	2階梁	32	0.539			0.539			-
			集	2階梁	48	0.988			0.988			-
					合計	2.654		合計	2.654		合計	-
	38	x10y0	集	2階梁	32	0.539	1階柱	51	0.539	-	-	-
			集	2階梁	33	0.539			0.539			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	1.247		合計	1.247		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	39	x11y0	集	2階梁	33	0.539	1階柱	52	0.539	–	–	–
			集	2階梁	34	1.127			1.127			–
			集	2階梁	55	3.065			3.065			–
					合計	4.731		合計	4.731		合計	–
	40	x13y0	集	2階梁	34	1.127	1階梁	60	1.127	–	–	–
			集	2階梁	35	0.590			0.590			–
			集	2階梁	56	2.310			2.310			–
					合計	4.027		合計	4.027		合計	–
	41	x14y0	集	2階梁	35	0.590	1階柱	54	0.590	–	–	–
			集	2階梁	62	0.603			0.603			–
					合計	1.193		合計	1.193		合計	–
1	1	x0y8	集	1階梁	1	1.146	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	61	0.586			–			–
					合計	1.732		合計	–		合計	–
	2	x2y8	集	1階梁	1	1.146	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	2	1.094			–			–
			集	1階梁	66	0.052			–			–
					合計	2.292		合計	–		合計	–
	3	x4y8	集	1階梁	2	1.094	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	3	0.644			–			–
			集	1階梁	69	0.670			–			–
			集	2階柱	1	1.193			–			–
					合計	3.601		合計	–		合計	–
	4	x5y8	集	1階梁	3	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	4	0.644			–			–
			集	1階梁	75	0.394			–			–
			集	2階柱	2	1.155			–			–
					合計	2.837		合計	–		合計	–
	5	x6y8	集	1階梁	4	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	5	1.877			–			–
			集	1階梁	77	0.841			–			–
			集	2階柱	3	2.872			–			–
					合計	6.234		合計	–		合計	–
	6	x8y8	集	1階梁	5	1.877	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	6	0.644			–			–
			集	1階梁	89	0.394			–			–
			集	2階柱	4	2.706			–			–
					合計	5.621		合計	–		合計	–
	7	x9y8	集	1階梁	6	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	7	0.644			–			–
			集	1階梁	96	1.180			–			–
			集	2階柱	5	1.130			–			–
					合計	3.598		合計	–		合計	–
	8	x10y8	集	1階梁	7	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	8	0.644			–			–
			集	1階梁	103	2.074			–			–
			集	2階柱	6	1.891			–			–
					合計	5.253		合計	–		合計	–
	9	x11y8	集	1階梁	8	0.644	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	9	0.644			–			–
			集	1階梁	109	2.861			–			–
			集	2階柱	7	2.787			–			–
					合計	6.936		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	10	x12y8	集	1階梁	9	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	10	0.644			-			-
			集	1階梁	114	0.394			-			-
					合計	1.682		合計	-		合計	-
	11	x13y8	集	1階梁	10	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	11	0.644			-			-
			集	1階梁	122	0.394			-			-
			集	2階柱	8	1.717			-			-
					合計	3.399		合計	-		合計	-
	12	x14y8	集	1階梁	11	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.644			-			-
			集	2階柱	9	1.193			-			-
					合計	2.481		合計	-		合計	-
	13	x0y7	集	1階梁	12	0.573	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	61	0.586			-			-
			集	1階梁	62	0.535			-			-
					合計	1.694		合計	-		合計	-
	14	x2y7	集	1階梁	12	0.573	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	13	0.169			-			-
			集	1階梁	66	0.052			-			-
			集	1階小屋束	2	1.210			-			-
					合計	2.004		合計	-		合計	-
	15	x4y7	集	1階梁	13	0.169	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	14	1.967			-			-
			集	1階梁	69	0.670			-			-
			集	1階梁	70	0.670			-			-
			集	2階柱	10	3.361			-			-
					合計	6.837		合計	-		合計	-
	16	x6y7	集	1階梁	14	1.967	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	15	0.394			-			-
			集	1階梁	77	0.841			-			-
			集	1階梁	78	0.841			-			-
					合計	4.043		合計	-		合計	-
	17	x8y7	集	1階梁	16	0.394	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	17	0.394			-			-
			集	1階梁	89	0.394			-			-
			集	1階梁	90	0.394			-			-
					合計	1.576		合計	-		合計	-
	18	x14y7	集	1階梁	20	1.968	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.644			-			-
			集	1階梁	131	2.271			-			-
			集	2階柱	11	3.332			-			-
					合計	8.215		合計	-		合計	-
	19	x0y6	集	1階梁	21	2.323	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	62	0.535			-			-
			集	1階梁	63	1.120			-			-
					合計	3.978		合計	-		合計	-
	20	x4y6	集	1階梁	21	1.870	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	22	0.394			-			-
			集	1階梁	70	0.670			-			-
			集	1階梁	71	3.192			-			-
			集	1階小屋束	5	0.806			-			-
					合計	6.932		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x6y6	集	1階梁	23	0.394	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	24	2.563			–			–
			集	1階梁	78	0.841			–			–
			集	1階梁	79	1.965			–			–
			集	2階柱	12	3.467			–			–
					合計	9.230		合計	–		合計	–
	22	x8y6	集	1階梁	24	2.563	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	25	0.939			–			–
			集	1階梁	90	0.394			–			–
			集	2階柱	13	3.618			–			–
					合計	7.514		合計	–		合計	–
	23	x9y6	集	1階梁	25	0.939	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	26	0.841			–			–
			集	1階梁	96	1.180			–			–
			集	1階梁	97	0.394			–			–
			集	2階柱	14	1.590			–			–
					合計	4.944		合計	–		合計	–
	24	x10y6	集	1階梁	26	0.841	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	27	0.841			–			–
			集	1階梁	103	2.074			–			–
			集	1階梁	104	1.180			–			–
			集	2階柱	15	2.129			–			–
					合計	7.065		合計	–		合計	–
	25	x11y6	集	1階梁	27	0.841	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	28	1.968			–			–
			集	1階梁	109	2.861			–			–
			集	1階梁	110	0.841			–			–
			集	2階柱	16	3.165			–			–
					合計	9.676		合計	–		合計	–
	26	x9y5	集	1階梁	31	1.964	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	32	0.394			–			–
			集	1階梁	97	0.394			–			–
			集	1階梁	98	0.394			–			–
					合計	3.146		合計	–		合計	–
	27	x11y5	集	1階梁	33	0.394	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	34	1.968			–			–
			集	1階梁	110	0.841			–			–
			集	1階梁	111	0.841			–			–
			集	2階柱	18	2.634			–			–
					合計	6.678		合計	–		合計	–
	28	x14y5	集	1階梁	34	1.968	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	131	2.271			–			–
			集	1階梁	132	0.644			–			–
			集	2階柱	19	3.013			–			–
					合計	7.896		合計	–		合計	–
	29	x0y4	集	1階梁	35	2.323	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	63	1.120			–			–
			集	1階梁	64	0.535			–			–
					合計	3.978		合計	–		合計	–
	30	x4y4	集	1階梁	35	1.870	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	36	2.349			–			–
			集	1階梁	71	3.192			–			–
			集	1階梁	72	0.052			–			–
			集	2階柱	20	2.497			–			–
					合計	9.960		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	31	x6y4	集	1階梁	36	2.349	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	37	0.841			-			-
			集	1階梁	79	1.965			-			-
			集	1階梁	80	0.670			-			-
			集	2階柱	21	2.836			-			-
					合計	8.661		合計	-		合計	-
	32	x7y4	集	1階梁	37	0.841	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	38	2.928			-			-
			集	1階梁	84	0.394			-			-
			集	1階梁	85	0.394			-			-
			集	2階柱	22	3.084			-			-
					合計	7.641		合計	-		合計	-
	33	x9y4	集	1階梁	38	2.928	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	39	2.854			-			-
			集	1階梁	98	0.394			-			-
			集	1階梁	99	0.841			-			-
			集	2階柱	24	2.653			-			-
					合計	9.670		合計	-		合計	-
	34	x11y4	集	1階梁	39	2.854	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	40	2.074			-			-
			集	1階梁	111	0.841			-			-
			集	1階梁	112	0.394			-			-
			集	2階柱	26	4.323			-			-
					合計	10.486		合計	-		合計	-
	35	x13y4	集	1階梁	40	2.074	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	41	0.841			-			-
			集	1階梁	125	0.394			-			-
			集	1階梁	126	0.394			-			-
			集	2階柱	27	3.981			-			-
					合計	7.684		合計	-		合計	-
	36	x14y4	集	1階梁	41	0.841	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	132	0.644			-			-
			集	1階梁	133	0.644			-			-
			集	2階柱	28	1.156			-			-
					合計	3.285		合計	-		合計	-
	37	x0y3	集	1階梁	42	1.216	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	64	0.535			-			-
			集	1階梁	65	0.586			-			-
					合計	2.337		合計	-		合計	-
	38	x3y3	集	1階梁	42	1.350	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	43	0.065			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	1.467		合計	-		合計	-
	39	x4y3	集	1階梁	43	0.065	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	44	1.158			-			-
			集	1階梁	72	0.052			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階小屋束	11	1.563			-			-
					合計	2.890		合計	-		合計	-
	40	x6y3	集	1階梁	44	1.158	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	45	4.078			-			-
			集	1階梁	80	0.670			-			-
			集	1階梁	81	0.670			-			-
			集	2階柱	29	1.626			-			-
					合計	8.202		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x11y3	集	1階梁	45	4.790	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	46	1.968			-			-
			集	1階梁	112	0.394			-			-
			集	1階梁	113	10.223			-			-
					合計	17.375		合計	-		合計	-
	42	x14y3	集	1階梁	46	1.968	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	133	0.644			-			-
			集	1階梁	134	2.271			-			-
			集	2階柱	30	1.679			-			-
					合計	6.562		合計	-		合計	-
	43	x0y2	集	1階梁	47	1.705	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	65	0.586			-			-
					合計	2.291		合計	-		合計	-
	44	x3y2	集	1階梁	47	1.705	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	48	0.484			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	2.241		合計	-		合計	-
	45	x4y2	集	1階梁	48	0.484	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	49	0.078			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階梁	74	1.539			-			-
					合計	2.153		合計	-		合計	-
	46	x6y2	集	1階梁	49	0.078	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	50	6.086			-			-
			集	1階梁	81	0.670			-			-
			集	1階梁	82	4.920			-			-
					合計	11.754		合計	-		合計	-
	47	x14y1	集	1階梁	54	1.968	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	134	2.271			-			-
			集	1階梁	135	0.644			-			-
			集	2階柱	34	1.730			-			-
					合計	6.613		合計	-		合計	-
	48	x4y0	集	1階梁	55	1.127	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	74	1.539			-			-
					合計	2.666		合計	-		合計	-
	49	x6y0	集	1階梁	55	1.127	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	56	0.875			-			-
			集	1階梁	82	4.920			-			-
			集	2階柱	35	1.193			-			-
					合計	8.115		合計	-		合計	-
	50	x7y0	集	1階梁	56	0.722	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	57	3.359			-			-
			集	1階梁	88	0.394			-			-
			集	2階柱	36	4.027			-			-
					合計	8.502		合計	-		合計	-
	51	x10y0	集	1階梁	57	4.393	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	58	0.644			-			-
			集	1階梁	108	0.841			-			-
			集	2階柱	38	1.247			-			-
					合計	7.125		合計	-		合計	-
	52	x11y0	集	1階梁	58	0.644	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	59	0.644			-			-
			集	1階梁	113	9.080			-			-
			集	2階柱	39	4.731			-			-
					合計	15.099		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	53	x12y0	集	1階梁	59	0.644	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	60	3.498			−			−
			集	1階梁	121	0.394			−			−
					合計	4.536		合計	−		合計	−
	54	x14y0	集	1階梁	60	3.498	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	135	0.644			−			−
			集	2階柱	41	1.193			−			−
					合計	5.335		合計	−		合計	−

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算に用いる荷重	地震力計算用

【母屋、棟木の負担荷重、荷重伝達】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x5y7-x6y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	1	0.110	2階小屋束	2	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	2	x6y7-x8y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	2	0.175	2階小屋束	3	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	3	x8y7-x10y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	3	0.175	2階小屋束	4	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	4	x10y7-x11y7	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階小屋束	4	0.088	2階小屋束	5	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	5	x11y7-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393	2階小屋束	5	0.197	2階小屋束	6	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.699		合計	0.350		合計	0.350
	6	x6y6-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	7	0.175	2階小屋束	8	0.175
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393			0.197			0.197
									合計	0.743		合計	0.372		合計	0.372
	7	x8y6-x10y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	8	0.175	2階小屋束	9	0.175
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.656		合計	0.328		合計	0.328
	8	x10y6-x11y6	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階小屋束	9	0.088	2階小屋束	10	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	9	x11y6-x12y6	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	10	0.110	2階小屋束	11	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	10	x5y5-x7y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	12	0.175	2階小屋束	13	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	11	x9y5-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	2階小屋束	14	0.219	2階小屋束	15	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	12	x9y3-x11y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	22	0.175	2階小屋束	23	0.175
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437			0.219			0.219
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	13	x8y2-x9y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階小屋束	25	0.066	2階小屋束	26	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	14	x9y2-x11y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	26	0.175	2階小屋束	27	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	15	x11y2-x12y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階小屋束	27	0.066	2階小屋束	28	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	16	x7y1-x9y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	30	0.153	2階小屋束	31	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	17	x9y1-x11y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	31	0.175	2階小屋束	32	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	18	x11y1-x13y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	32	0.153	2階小屋束	33	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	19	x5y5-x5y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437		2階小屋束	1	0.219	2階小屋束	12	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.787			合計	0.394		合計	0.394
	20	x7y4-x7y5	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階小屋束	13	0.066	2階小屋束	17	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	21	x7y2-x7y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	17	0.175	2階小屋束	24	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	22	x7y1-x7y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		2階小屋束	24	0.110	2階小屋束	30	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	23	x8y4-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	8	0.153	2階小屋束	18	0.153
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
									合計	0.612			合計	0.306		合計	0.306
	24	x8y2-x8y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393		2階小屋束	18	0.197	2階小屋束	25	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	25	x9y3-x9y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437		2階小屋束	14	0.219	2階小屋束	22	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.787			合計	0.394		合計	0.394
	26	x11y3-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	15	0.175	2階小屋束	23	0.175
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437				0.219			0.219
									合計	0.787			合計	0.394		合計	0.394
	27	x12y4-x12y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	11	0.153	2階小屋束	20	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	28	x12y2-x12y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	20	0.153	2階小屋束	28	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	29	x13y5-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	6	0.153	2階小屋束	16	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	30	x13y4-x13y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175		2階小屋束	16	0.088	2階小屋束	21	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175				0.088			0.088
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	31	x13y2-x13y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	21	0.175	2階小屋束	29	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	32	x13y1-x13y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階小屋束	29	0.066	2階小屋束	33	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
1	1	x1y7-x2y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		1階小屋束	1	0.110	1階小屋束	2	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	2	x2y7-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		1階小屋束	2	0.175	2階柱	10	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	3	x2y6-x4y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393		1階小屋束	4	0.197	1階小屋束	5	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	4	x3y5-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		1階小屋束	6	0.110	2階柱	17	0.110
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.438			合計	0.220		合計	0.220
	5	x2y4-x4y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		1階小屋束	8	0.153	2階柱	20	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	6	x1y3-x2y3	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		1階小屋束	9	0.066	1階小屋束	10	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	7	x2y3-x4y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		1階小屋束	10	0.175	1階小屋束	11	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	8	x4y3-x5y3	910	等	屋根(4寸)	1.365	1.243	0.421	0.575	0.524		1階小屋束	11	0.262	1階小屋束	12	0.262
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.655			合計	0.328		合計	0.328
	9	x5y1-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175		1階小屋束	13	0.088	2階柱	33	0.088
				等	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068				0.034			0.034
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
				等	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084				0.042			0.042
									合計	0.546			合計	0.274		合計	0.274
	10	x1y6-x1y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		1階小屋束	1	0.110	1階小屋束	3	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	11	x1y4-x1y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		1階小屋束	3	0.175	1階小屋束	7	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン (mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅 (m)	面積 (㎡)	単位荷重 (kN/㎡)	分布荷重 (kN/m)	荷重 (kN)	種類	番号	伝達荷重 (kN)	種類	番号	伝達荷重 (kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	12	x1y3-x1y4	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	1階小屋束	7	0.110	1階小屋束	9	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	13	x2y4-x2y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	1階小屋束	4	0.219	1階小屋束	8	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	14	x5y1-x5y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	1階小屋束	12	0.175	1階小屋束	13	0.175
				部	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084			0.021			0.063
				等	屋根(4寸)	0.910	1.657	0.421	0.384	0.698			0.349			0.349
				部	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068			0.017			0.051
									合計	1.200		合計	0.562		合計	0.638

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【梁の負担荷重、荷重伝達】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x4y8-x5y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	1	0.153	2階柱	2	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317
	2	x5y8-x6y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	2	0.115	2階柱	3	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.572		合計	0.287		合計	0.287
	3	x6y8-x8y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	3	0.230	2階柱	4	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	4	x8y8-x9y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	4	0.115	2階柱	5	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	5	x9y8-x10y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	5	0.115	2階柱	6	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	6	x10y8-x11y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	6	0.115	2階柱	7	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	7	x11y8-x13y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	7	0.230	2階柱	8	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	1.169		合計	0.585		合計	0.585
	8	x13y8-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	8	0.153	2階柱	9	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317
	9	x4y7-x6y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	10	0.078	2階梁	39	0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			1		0.570			0.285			0.285
									合計	0.934		合計	0.467		合計	0.467

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	10	x11y7-x14y7	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	52	0.130	2階柱	11	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			6			0.700			0.234			0.467
									合計		1.218		合計	0.494		合計	0.727
	11	x6y6-x8y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	12	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
									合計		0.390		合計	0.195		合計	0.195
	12	x8y6-x9y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	13	0.052	2階柱	14	0.052
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	13	x9y6-x10y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	15	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	14	x10y6-x11y6	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052	2階柱	15	0.026	2階柱	16	0.026
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	15	x11y6-x14y6	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	16	0.130	2階梁	58	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			11			0.526			0.351			0.176
									合計		1.044		合計	0.611		合計	0.436
	16	x4y5-x6y5	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	17	0.104	2階梁	40	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			12			0.744			0.372			0.372
									合計		1.108		合計	0.554		合計	0.554
	17	x6y5-x9y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	40	0.130	2階梁	46	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			13			0.526			0.351			0.176
									合計		1.044		合計	0.611		合計	0.436
	18	x11y5-x14y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	18	0.130	2階柱	19	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			16			0.526			0.176			0.351
									合計		1.044		合計	0.436		合計	0.611
	19	x4y4-x6y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	2階柱	20	0.175	2階柱	21	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253		0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098		0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
									合計		1.143		合計	0.572		合計	0.572
	20	x6y4-x7y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	21	0.039	2階柱	22	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.130		合計	0.065		合計	0.065
	21	x7y4-x8y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	22	0.052	2階柱	23	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	22	x8y4-x9y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	23	0.039	2階柱	24	0.039
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	23	x9y4-x10y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	24	0.052	2階柱	25	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	24	x10y4-x11y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	25	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	25	x11y4-x13y4	1,820	等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182	2階柱	26	0.091	2階柱	27	0.091
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			20		0.700			0.350			0.350
									合計	1.090		合計	0.545		合計	0.545
	26	x13y4-x14y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	27	0.039	2階柱	28	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	27	x7y2-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	44	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			25		0.526			0.263			0.263
									合計	0.942		合計	0.471		合計	0.471
	28	x9y2-x10y2	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	31	0.026	2階柱	32	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	29	x11y2-x13y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	55	0.104	2階梁	56	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			28		0.526			0.263			0.263
									合計	0.942		合計	0.471		合計	0.471
	30	x6y0-x7y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	35	0.066	2階柱	36	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	31	x7y0-x9y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	36	0.175	2階柱	37	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	32	x9y0-x10y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	37	0.088	2階柱	38	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	33	x10y0-x11y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	38	0.088	2階柱	39	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	34	x11y0-x13y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	39	0.175	2階柱	40	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	35	x13y0-x14y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	40	0.066	2階柱	41	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	36	x4y7-x4y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	1	0.153	2階柱	10	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	37	x4y5-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	10	0.230	2階柱	17	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	38	x4y4-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	17	0.153	2階柱	20	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	39	x6y6-x6y8	1,820	部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	3	0.039	2階柱	12	0.013
				部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.026			0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			2		0.526			0.263			0.263
				集	2階梁			9		0.467			0.234			0.234
									合計	1.357		合計	0.666		合計	0.692
	40	x6y4-x6y6	1,820	部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	12	0.078	2階柱	21	0.026
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.013			0.039
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			16		0.554			0.277			0.277
				集	2階梁			17		0.611			0.306			0.306
									合計	1.425		合計	0.726		合計	0.700
	41	x6y3-x6y4	910	等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.421	0.170	0.155	2階柱	21	0.078	2階柱	29	0.078
				等	軒天(4寸)	0.403	0.366	0.162	0.066	0.060			0.030			0.030
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.512		合計	0.257		合計	0.257
	42	x6y1-x6y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	29	0.230	2階柱	33	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	43	x6y0-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	33	0.153	2階柱	35	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	44	x7y0-x7y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	22	0.182	2階柱	36	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			24		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			30		0.526			0.132			0.395
				集	2階梁			27		0.471			0.236			0.236
									合計	2.301		合計	1.021		合計	1.284
	45	x8y6-x8y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	4	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			3		0.700			0.350			0.350
									合計	1.116		合計	0.558		合計	0.558
	46	x9y4-x9y6	1,820	等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	24	0.052
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			14		0.788			0.394			0.394
				集	2階梁			17		0.436			0.218			0.218
									合計	1.536		合計	0.768		合計	0.768
	47	x9y2-x9y4	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	24	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			22		0.788			0.394			0.394
									合計	1.152		合計	0.576		合計	0.576
	48	x9y0-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	31	0.104	2階柱	37	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			31		0.700			0.350			0.350
									合計	1.064		合計	0.532		合計	0.532
	49	x10y6-x10y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	6	0.104	2階柱	15	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			4		0.526			0.263			0.263
									合計	0.890		合計	0.445		合計	0.445
	50	x10y2-x10y4	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	25	0.078	2階柱	32	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	51	x10y0-x10y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	32	0.078	2階柱	38	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	52	x11y6-x11y8	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	7	0.078	2階柱	16	0.078
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階小屋束			5		0.526			0.263			0.263
				集	2階梁			10		0.494			0.247			0.247
									合計	1.280		合計	0.640		合計	0.640
	53	x11y5-x11y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	16	0.052	2階柱	18	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	54	x11y4-x11y5	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	18	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	55	x11y0-x11y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	26	0.182	2階柱	39	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			23		0.788			0.591			0.197
				集	2階小屋束			27		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			32		0.700			0.175			0.525
				集	2階梁			29		0.471			0.236			0.236
									合計	3.263		合計	1.655		合計	1.611
	56	x13y0-x13y4	3,640	等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415	2階柱	27	0.208	2階柱	40	0.208
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363			0.182			0.182
				集	2階小屋束			29		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			33		0.526			0.132			0.395
				集	2階梁			29		0.471			0.236			0.236
									合計	2.301		合計	1.021		合計	1.284
	57	x14y7-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	9	0.066	2階柱	11	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	58	x14y5-x14y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	11	0.175	2階柱	19	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			15		0.436			0.218			0.218
									合計	1.527		合計	0.764		合計	0.764
	59	x14y4-x14y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	19	0.088	2階柱	28	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	60	x14y3-x14y4	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	28	0.088	2階柱	30	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.572		合計	0.287		合計	0.287
	61	x14y1-x14y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	30	0.175	2階柱	34	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	62	x14y0-x14y1	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	34	0.066	2階柱	41	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	1	x0y8-x2y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.421	0.295	0.536		1階柱	1	0.268	1階柱	2	0.268
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191				0.096			0.096
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	1.189			合計	0.595		合計	0.595
	2	x2y8-x4y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460		1階柱	2	0.230	1階柱	3	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164				0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	1.130			合計	0.565		合計	0.565
	3	x4y8-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	3	0.098	1階柱	4	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	4	x5y8-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	4	0.098	1階柱	5	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	5	x6y8-x8y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	5	0.196	1階柱	6	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			83		0.744				0.372			0.372
									合計	3.027			合計	1.514		合計	1.514
	6	x8y8-x9y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	6	0.098	1階柱	7	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	7	x9y8-x10y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	7	0.098	1階柱	8	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	8	x10y8-x11y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	8	0.098	1階柱	9	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	9	x11y8-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	9	0.098	1階柱	10	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	10	x12y8-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	10	0.098	1階柱	11	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	11	x13y8-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	11	0.098	1階柱	12	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	12	x0y7-x2y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	13	0.078	1階柱	14	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
				集	1階小屋束			1		0.352			0.176			0.176
									合計	0.690		合計	0.345		合計	0.345
	13	x2y7-x4y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	14	0.078	1階柱	15	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	14	x4y7-x6y7	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	15	0.196	1階柱	16	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			75		0.248			0.124			0.124
				集	1階梁			76		1.240			0.620			0.620
									合計	2.478		合計	1.240		合計	1.240
	15	x6y7-x7y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	16	0.098	1階梁	83	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	16	x7y7-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	83	0.098	1階柱	17	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	17	x8y7-x9y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	17	0.098	1階梁	96	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	18	x9y7-x10y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	96	0.098	1階梁	103	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	19	x10y7-x11y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	103	0.098	1階梁	109	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	20	x11y7-x14y7	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	109	0.293	1階柱	18	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			114		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			115		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			122		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			123		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x0y6-x4y6	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100		0.363	1階柱	19	0.182	1階柱	20	0.182
				部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152		0.415			0.260			0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.007			0.046
				集	1階小屋束			3			0.526			0.395			0.132
				集	1階小屋束			4			0.744			0.372			0.372
				集	1階梁			67			0.292			0.073			0.219
									合計		2.392		合計	1.289		合計	1.107
	22	x4y6-x5y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	20	0.098	1階梁	76	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.496		合計	0.248		合計	0.248
	23	x5y6-x6y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階梁	76	0.098	1階柱	21	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.496		合計	0.248		合計	0.248
	24	x6y6-x8y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391	1階柱	21	0.196	1階柱	22	0.196
				等	床	0.399	0.725	0.940	0.376		0.682			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			83			0.744			0.372			0.372
									合計		3.891		合計	1.946		合計	1.946
	25	x8y6-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	22	0.098	1階柱	23	0.098
				等	床	0.342	0.311	0.940	0.322		0.293			0.147			0.147
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.513		合計	0.757		合計	0.757
	26	x9y6-x10y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	23	0.098	1階柱	24	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.390		合計	0.695		合計	0.695
	27	x10y6-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	24	0.098	1階柱	25	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.390		合計	0.695		合計	0.695

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	28	x11y6-x14y6	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	25	0.293	1階梁	131	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			115		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			116		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			123		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			124		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240
	29	x4y5-x5y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	71	0.098	1階梁	76	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	30	x5y5-x6y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	76	0.098	1階梁	79	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	31	x6y5-x9y5	2,730	等	床	0.380	1.036	0.940	0.358	0.974		1階梁	79	0.487	1階柱	26	0.487
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259				0.130			0.130
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			84		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			91		0.248				0.083			0.166
									合計	2.470			合計	1.237		合計	1.237
	32	x9y5-x10y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	26	0.098	1階梁	104	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	33	x10y5-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	104	0.098	1階柱	27	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	34	x11y5-x14y5	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	27	0.293	1階柱	28	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			116		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			117		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			124		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			125		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	35	x0y4-x4y4	3,640	部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152	0.415		1階柱	29	0.260	1階柱	30	0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.007			0.046
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363				0.182			0.182
				集	1階小屋束			7		0.526				0.395			0.132
				集	1階小屋束			8		0.744				0.372			0.372
				集	1階梁			67		0.292				0.073			0.219
									合計	2.392			合計	1.289		合計	1.107
	36	x4y4-x6y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	30	0.196	1階柱	31	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			76		1.240				0.620			0.620
									合計	3.679			合計	1.840		合計	1.840
	37	x6y4-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	31	0.098	1階柱	32	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	38	x7y4-x9y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	32	0.196	1階柱	33	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			23		0.851				0.426			0.426
				集	1階梁			91		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			92		0.248				0.124			0.124
									合計	4.125			合計	2.064		合計	2.064
	39	x9y4-x11y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	33	0.196	1階柱	34	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			25		0.325				0.163			0.163
				集	1階梁			104		0.744				0.372			0.372
				集	1階梁			105		0.695				0.348			0.348
									合計	4.542			合計	2.273		合計	2.273
	40	x11y4-x13y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	34	0.196	1階柱	35	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			117		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			118		0.248				0.124			0.124
									合計	3.274			合計	1.638		合計	1.638

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	41	x13y4-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	35	0.098	1階柱	36	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	42	x0y3-x3y3	2,730	等	天井	0.418	1.139	0.250	0.105	0.285	1階柱	37	0.143	1階柱	38	0.143
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	1階小屋束			9		0.352			0.235			0.118
				集	1階小屋束			10		0.526			0.176			0.351
									合計	1.422		合計	0.684		合計	0.742
	43	x3y3-x4y3	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	1階柱	38	0.039	1階柱	39	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	44	x4y3-x6y3	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	39	0.078	1階柱	40	0.078
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			12		0.890			0.445			0.445
									合計	1.202		合計	0.601		合計	0.601
	45	x6y3-x11y3	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974	1階柱	40	0.487	1階柱	41	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				集	1階梁			85		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			86		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			92		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			93		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			99		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			100		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			105		0.695			0.139			0.556
				集	1階梁			106		0.695			0.139			0.556
									合計	6.238		合計	2.764		合計	3.480
	46	x11y3-x14y3	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	41	0.293	1階柱	42	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			118		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			119		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			126		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			127		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	47	x0y2-x3y2	2,730	等	屋根(4寸)	0.418	1.139	0.421	0.176	0.480	1階柱	43	0.240	1階柱	44	0.240
				等	屋根(4寸)	0.666	1.818	0.421	0.281	0.766			0.383			0.383
				等	軒天(水平)	0.666	1.818	0.150	0.100	0.273			0.137			0.137
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
									合計	1.778		合計	0.890		合計	0.890
	48	x3y2-x4y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	1階柱	44	0.110	1階柱	45	0.110
				等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.421	0.170	0.155			0.078			0.078
				等	軒天(水平)	0.403	0.366	0.150	0.061	0.055			0.028			0.028
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.481		合計	0.242		合計	0.242

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	49	x4y2-x6y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	45	0.078	1階柱	46	0.078
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	50	x6y2-x11y2	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974	1階柱	46	0.487	1階梁	113	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				部	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.269			0.626
				集	2階柱			31		2.157			0.863			1.295
				集	2階柱			32		0.390			0.078			0.312
				集	1階梁			86		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			87		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			93		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			94		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			100		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			101		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			106		0.695			0.139			0.556
				集	1階梁			107		0.695			0.139			0.556
									合計	9.679		合計	3.974		合計	5.713
	51	x11y2-x14y2	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	113	0.293	1階梁	134	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			119		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			120		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			127		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			128		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	52	x4y1-x6y1	1,820	集	1階小屋束			13		0.912	1階梁	74	0.456	1階梁	82	0.456
									合計	0.912		合計	0.456		合計	0.456
	53	x6y1-x11y1	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974	1階梁	82	0.487	1階梁	113	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				集	1階梁			87		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			88		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			94		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			95		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			101		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			102		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			107		0.695			0.139			0.556
				集	1階梁			108		0.695			0.139			0.556
									合計	6.238		合計	2.764		合計	3.480

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	54	x11y1-x14y1	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	113	0.293	1階柱	47	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			120		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			121		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			128		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			129		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	55	x4y0-x6y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306	1階柱	48	0.153	1階柱	49	0.153
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.421	0.295	0.536			0.268			0.268
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191			0.096			0.096
									合計	1.151		合計	0.576		合計	0.576
	56	x6y0-x7y0	910	部	屋根(4寸)	0.600	0.273	0.421	0.253	0.115	1階柱	49	0.087	1階柱	50	0.029
				部	軒天(水平)	0.600	0.273	0.150	0.090	0.041			0.031			0.011
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.298		合計	0.689		合計	0.611
	57	x7y0-x10y0	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	50	0.293	1階柱	51	0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	7.658	0.350	0.982	2.681			1.341			1.341
				集	2階柱			37		1.404			0.468			0.936
				集	1階梁			95		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			102		0.695			0.232			0.464
									合計	5.769		合計	2.578		合計	3.195
	58	x10y0-x11y0	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	51	0.098	1階柱	52	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	59	x11y0-x12y0	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	52	0.098	1階柱	53	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	60	x12y0-x14y0	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	53	0.196	1階柱	54	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			40		2.186			1.093			1.093
				集	1階梁			129		0.248			0.124			0.124
									合計	4.717		合計	2.359		合計	2.359
	61	x0y7-x0y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	1階柱	1	0.153	1階柱	13	0.153
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	62	x0y6-x0y7	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	1階柱	13	0.115	1階柱	19	0.115
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.539		合計	0.270		合計	0.270
	63	x0y4-x0y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	1階柱	19	0.230	1階柱	29	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.182		合計	0.591		合計	0.591
	64	x0y3-x0y4	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	1階柱	29	0.115	1階柱	37	0.115
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.539		合計	0.270		合計	0.270
	65	x0y2-x0y3	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	1階柱	37	0.153	1階柱	43	0.153
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	66	x2y7-x2y8	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	2	0.026	1階柱	14	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	67	x3y4-x3y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	1階梁	21	0.104	1階梁	35	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			6		0.220			0.110			0.110
									合計	0.584		合計	0.292		合計	0.292
	68	x3y2-x3y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	38	0.026	1階柱	44	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	69	x4y7-x4y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	3	0.098	1階柱	15	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597
	70	x4y6-x4y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	15	0.098	1階柱	20	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597
	71	x4y4-x4y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	20	0.196	1階柱	30	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			17		1.676			0.838			0.838
				集	1階梁			29		0.248			0.124			0.124
									合計	4.363		合計	2.182		合計	2.182
	72	x4y3-x4y4	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	30	0.026	1階柱	39	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	73	x4y2-x4y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	39	0.026	1階柱	45	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	74	x4y0-x4y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	1階柱	45	0.230	1階柱	48	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				集	1階梁			52		0.456			0.228			0.228
									合計	1.548		合計	0.774		合計	0.774
	75	x5y7-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	4	0.098	1階梁	14	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	76	x5y4-x5y7	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	14	0.293	1階梁	36	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			22		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			23		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			29		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			30		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	77	x6y7-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	5	0.098	1階柱	16	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	78	x6y6-x6y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	16	0.098	1階柱	21	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	79	x6y4-x6y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	21	0.196	1階柱	31	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			30		0.248			0.124			0.124
				集	1階梁			31		1.237			0.619			0.619
									合計	2.475		合計	1.239		合計	1.239
	80	x6y3-x6y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	31	0.098	1階柱	40	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	81	x6y2-x6y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	40	0.098	1階柱	46	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.194			合計	0.597		合計	0.597
	82	x6y0-x6y2	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	46	0.196	1階柱	49	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			33		1.189				0.595			0.595
				集	1階梁			52		0.456				0.228			0.228
				集	1階梁			53		2.764				1.382			1.382
									合計	6.692			合計	3.347		合計	3.347
	83	x7y6-x7y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階梁	5	0.196	1階梁	24	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			15		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			16		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	84	x7y4-x7y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	31	0.098	1階柱	32	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	85	x7y3-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	32	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	86	x7y2-x7y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	87	x7y1-x7y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	88	x7y0-x7y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階柱	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	89	x8y7-x8y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	6	0.098	1階柱	17	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	90	x8y6-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	17	0.098	1階柱	22	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	91	x8y4-x8y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	31	0.098	1階梁	38	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	92	x8y3-x8y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	38	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	93	x8y2-x8y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	94	x8y1-x8y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	95	x8y0-x8y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階梁	57	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	96	x9y6-x9y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	7	0.196	1階柱	23	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			17		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			18		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	97	x9y5-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	23	0.098	1階柱	26	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	98	x9y4-x9y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	26	0.098	1階柱	33	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	99	x9y3-x9y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	33	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	100	x9y2-x9y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	101	x9y1-x9y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	102	x9y0-x9y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階梁	57	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	103	x10y6-x10y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	8	0.196	1階柱	24	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			18		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			19		0.248				0.124			0.124
									合計	3.274			合計	1.638		合計	1.638
	104	x10y4-x10y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	24	0.196	1階梁	39	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			32		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			33		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	105	x10y3-x10y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	39	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	106	x10y2-x10y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	107	x10y1-x10y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	108	x10y0-x10y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階柱	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	109	x11y6-x11y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	9	0.196	1階柱	25	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			19		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			20		1.240				0.620			0.620
									合計	4.266			合計	2.134		合計	2.134
	110	x11y5-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	25	0.098	1階柱	27	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	111	x11y4-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	27	0.098	1階柱	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	112	x11y3-x11y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	34	0.098	1階柱	41	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	113	x11y0-x11y3	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	41	0.293	1階柱	52	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			50		5.713			3.809			1.905
				集	1階梁			51		1.240			0.827			0.414
				集	1階梁			53		3.480			1.160			2.320
				集	1階梁			54		1.240			0.414			0.827
									合計	13.155		合計	6.952		合計	6.208
	114	x12y7-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	10	0.098	1階梁	20	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	115	x12y6-x12y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	20	0.098	1階梁	28	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	116	x12y5-x12y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	28	0.098	1階梁	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	117	x12y4-x12y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	34	0.098	1階梁	40	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	118	x12y3-x12y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	40	0.098	1階梁	46	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	119	x12y2-x12y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	46	0.098	1階梁	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	120	x12y1-x12y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	51	0.098	1階梁	54	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	121	x12y0-x12y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	54	0.098	1階柱	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	122	x13y7-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	11	0.098	1階梁	20	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	123	x13y6-x13y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	20	0.098	1階梁	28	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	124	x13y5-x13y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	28	0.098	1階梁	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	125	x13y4-x13y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	34	0.098	1階柱	35	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	126	x13y3-x13y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	35	0.098	1階梁	46	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	127	x13y2-x13y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	46	0.098	1階梁	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	128	x13y1-x13y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	51	0.098	1階梁	54	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	129	x13y0-x13y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	54	0.098	1階梁	60	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	130	x14y7-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	12	0.098	1階柱	18	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	131	x14y5-x14y7	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	18	0.196	1階柱	28	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			28		1.240				0.620			0.620
									合計	3.523			合計	1.762		合計	1.762
	132	x14y4-x14y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	28	0.098	1階柱	36	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	133	x14y3-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	36	0.098	1階柱	42	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	134	x14y1-x14y3	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	42	0.196	1階柱	47	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			51		1.240				0.620			0.620
									合計	3.523			合計	1.762		合計	1.762
	135	x14y0-x14y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	47	0.098	1階柱	54	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※壁の面積は壁長×壁高さで求められた値です。
　壁高さは以下の通り。
　・外壁(妻壁以外)、間仕切壁、外部袖壁　:壁高さ=横架材天端間高さ
　・外壁(妻壁)　:壁高さ=軒高より上の立上り高さ （妻壁形状が長方形でない場合は壁長で均した高さ）
　・バルコニー腰壁　:壁高さ=バルコニー高

※等分布荷重の場合
　分布荷重＝単位荷重×負担幅
　荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【小屋束の荷重伝達】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x5y7	集	2階母屋棟木	1	0.176	2階梁	9	0.176
			集	2階母屋棟木	19	0.394			0.394
					合計	0.570		合計	0.570
	2	x6y7	集	2階母屋棟木	1	0.176	2階梁	39	0.176
			集	2階母屋棟木	2	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	3	x8y7	集	2階母屋棟木	2	0.350	2階梁	45	0.350
			集	2階母屋棟木	3	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	4	x10y7	集	2階母屋棟木	3	0.350	2階梁	49	0.350
			集	2階母屋棟木	4	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	5	x11y7	集	2階母屋棟木	4	0.176	2階梁	52	0.176
			集	2階母屋棟木	5	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	6	x13y7	集	2階母屋棟木	5	0.350	2階梁	10	0.350
			集	2階母屋棟木	29	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	7	x6y6	集	2階母屋棟木	6	0.372	2階柱	12	0.372
					合計	0.372		合計	0.372
	8	x8y6	集	2階母屋棟木	6	0.372	2階柱	13	0.372
			集	2階母屋棟木	7	0.328			0.328
			集	2階母屋棟木	23	0.306			0.306
					合計	1.006		合計	1.006
	9	x10y6	集	2階母屋棟木	7	0.328	2階柱	15	0.328
			集	2階母屋棟木	8	0.176			0.176
					合計	0.504		合計	0.504
	10	x11y6	集	2階母屋棟木	8	0.176	2階柱	16	0.176
			集	2階母屋棟木	9	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	11	x12y6	集	2階母屋棟木	9	0.176	2階梁	15	0.176
			集	2階母屋棟木	27	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	12	x5y5	集	2階母屋棟木	10	0.350	2階梁	16	0.350
			集	2階母屋棟木	19	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	13	x7y5	集	2階母屋棟木	10	0.350	2階梁	17	0.350
			集	2階母屋棟木	20	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	14	x9y5	集	2階母屋棟木	11	0.394	2階梁	46	0.394
			集	2階母屋棟木	25	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	15	x11y5	集	2階母屋棟木	11	0.394	2階柱	18	0.394
			集	2階母屋棟木	26	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	16	x13y5	集	2階母屋棟木	29	0.350	2階梁	18	0.350
			集	2階母屋棟木	30	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	17	x7y4	集	2階母屋棟木	20	0.176	2階柱	22	0.176
			集	2階母屋棟木	21	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	18	x8y4	集	2階母屋棟木	23	0.306	2階柱	23	0.306
			集	2階母屋棟木	24	0.350			0.350
					合計	0.656		合計	0.656
	20	x12y4	集	2階母屋棟木	27	0.350	2階梁	25	0.350
			集	2階母屋棟木	28	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	21	x13y4	集	2階母屋棟木	30	0.176	2階柱	27	0.176
			集	2階母屋棟木	31	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	22	x9y3	集	2階母屋棟木	12	0.394	2階梁	47	0.394
			集	2階母屋棟木	25	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	23	x11y3	集	2階母屋棟木	12	0.394	2階梁	55	0.394
			集	2階母屋棟木	26	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	24	x7y2	集	2階母屋棟木	21	0.350	2階梁	44	0.350
			集	2階母屋棟木	22	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	25	x8y2	集	2階母屋棟木	13	0.176	2階梁	27	0.176
			集	2階母屋棟木	24	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	26	x9y2	集	2階母屋棟木	13	0.176	2階柱	31	0.176
			集	2階母屋棟木	14	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	27	x11y2	集	2階母屋棟木	14	0.350	2階梁	55	0.350
			集	2階母屋棟木	15	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	28	x12y2	集	2階母屋棟木	15	0.176	2階梁	29	0.176
			集	2階母屋棟木	28	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	29	x13y2	集	2階母屋棟木	31	0.350	2階梁	56	0.350
			集	2階母屋棟木	32	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	30	x7y1	集	2階母屋棟木	16	0.350	2階梁	44	0.350
			集	2階母屋棟木	22	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	31	x9y1	集	2階母屋棟木	16	0.350	2階梁	48	0.350
			集	2階母屋棟木	17	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	32	x11y1	集	2階母屋棟木	17	0.350	2階梁	55	0.350
			集	2階母屋棟木	18	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	33	x13y1	集	2階母屋棟木	18	0.350	2階梁	56	0.350
			集	2階母屋棟木	32	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
1	1	x1y7	集	1階母屋棟木	1	0.176	1階梁	12	0.176
			集	1階母屋棟木	10	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	2	x2y7	集	1階母屋棟木	1	0.176	1階柱	14	0.176
			集	1階母屋棟木	2	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	3	x1y6	集	1階母屋棟木	10	0.176	1階梁	21	0.176
			集	1階母屋棟木	11	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	4	x2y6	集	1階母屋棟木	3	0.350	1階梁	21	0.350
			集	1階母屋棟木	13	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	5	x4y6	集	1階母屋棟木	3	0.350	1階柱	20	0.350
					合計	0.350		合計	0.350
	6	x3y5	集	1階母屋棟木	4	0.220	1階梁	67	0.220
					合計	0.220		合計	0.220
	7	x1y4	集	1階母屋棟木	11	0.350	1階梁	35	0.350
			集	1階母屋棟木	12	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	8	x2y4	集	1階母屋棟木	5	0.350	1階梁	35	0.350
			集	1階母屋棟木	13	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	9	x1y3	集	1階母屋棟木	6	0.176	1階梁	42	0.176
			集	1階母屋棟木	12	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	10	x2y3	集	1階母屋棟木	6	0.176	1階梁	42	0.176
			集	1階母屋棟木	7	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	11	x4y3	集	1階母屋棟木	7	0.350	1階柱	39	0.350
			集	1階母屋棟木	8	0.328			0.328
					合計	0.678		合計	0.678
	12	x5y3	集	1階母屋棟木	8	0.328	1階梁	44	0.328
			集	1階母屋棟木	14	0.562			0.562
					合計	0.890		合計	0.890
	13	x5y1	集	1階母屋棟木	9	0.274	1階梁	52	0.274
			集	1階母屋棟木	14	0.638			0.638
					合計	0.912		合計	0.912

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【柱軸力、柱の荷重伝達】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x4y8	集	2階梁	1	0.317	1階柱	3	0.317	-	-	-
			集	2階梁	36	0.304			0.304			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	2	x5y8	集	2階梁	1	0.317	1階柱	4	0.317	-	-	-
			集	2階梁	2	0.287			0.287			-
					合計	0.604		合計	0.604		合計	-
	3	x6y8	集	2階梁	2	0.287	1階柱	5	0.287	-	-	-
			集	2階梁	3	0.598			0.598			-
			集	2階梁	39	0.666			0.666			-
					合計	1.551		合計	1.551		合計	-
	4	x8y8	集	2階梁	3	0.598	1階柱	6	0.598	-	-	-
			集	2階梁	4	0.300			0.300			-
			集	2階梁	45	0.558			0.558			-
					合計	1.456		合計	1.456		合計	-
	5	x9y8	集	2階梁	4	0.300	1階柱	7	0.300	-	-	-
			集	2階梁	5	0.300			0.300			-
					合計	0.600		合計	0.600		合計	-
	6	x10y8	集	2階梁	5	0.300	1階柱	8	0.300	-	-	-
			集	2階梁	6	0.274			0.274			-
			集	2階梁	49	0.445			0.445			-
					合計	1.019		合計	1.019		合計	-
	7	x11y8	集	2階梁	6	0.274	1階柱	9	0.274	-	-	-
			集	2階梁	7	0.585			0.585			-
			集	2階梁	52	0.640			0.640			-
					合計	1.499		合計	1.499		合計	-
	8	x13y8	集	2階梁	7	0.585	1階柱	11	0.585	-	-	-
			集	2階梁	8	0.317			0.317			-
					合計	0.902		合計	0.902		合計	-
	9	x14y8	集	2階梁	8	0.317	1階柱	12	0.317	-	-	-
			集	2階梁	57	0.304			0.304			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	10	x4y7	集	2階梁	9	0.467	1階柱	15	0.467	-	-	-
			集	2階梁	36	0.304			0.304			-
			集	2階梁	37	0.598			0.598			-
			集	1階母屋棟木	2	0.350			0.350			-
					合計	1.719		合計	1.719		合計	-
	11	x14y7	集	2階梁	10	0.727	1階柱	18	0.727	-	-	-
			集	2階梁	57	0.304			0.304			-
			集	2階梁	58	0.764			0.764			-
					合計	1.795		合計	1.795		合計	-
	12	x6y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	21	0.195	-	-	-
			集	2階梁	39	0.692			0.692			-
			集	2階梁	40	0.726			0.726			-
			集	2階小屋束	7	0.372			0.372			-
					合計	1.985		合計	1.985		合計	-
	13	x8y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	22	0.195	-	-	-
			集	2階梁	12	0.091			0.091			-
			集	2階梁	45	0.558			0.558			-
			集	2階小屋束	8	1.006			1.006			-
					合計	1.850		合計	1.850		合計	-
	14	x9y6	集	2階梁	12	0.091	1階柱	23	0.091	-	-	-
			集	2階梁	13	0.104			0.104			-
			集	2階梁	46	0.768			0.768			-
					合計	0.963		合計	0.963		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	15	x10y6	集	2階梁	13	0.104	1階柱	24	0.104	–	–	–
			集	2階梁	14	0.078			0.078			–
			集	2階梁	49	0.445			0.445			–
			集	2階小屋束	9	0.504			0.504			–
					合計	1.131		合計	1.131		合計	–
	16	x11y6	集	2階梁	14	0.078	1階柱	25	0.078	–	–	–
			集	2階梁	15	0.611			0.611			–
			集	2階梁	52	0.640			0.640			–
			集	2階梁	53	0.078			0.078			–
			集	2階小屋束	10	0.352			0.352			–
					合計	1.759		合計	1.759		合計	–
	17	x4y5	集	2階梁	16	0.554	1階梁	71	0.554	–	–	–
			集	2階梁	37	0.598			0.598			–
			集	2階梁	38	0.304			0.304			–
			集	1階母屋棟木	4	0.220			0.220			–
					合計	1.676		合計	1.676		合計	–
	18	x11y5	集	2階梁	18	0.436	1階柱	27	0.436	–	–	–
			集	2階梁	53	0.078			0.078			–
			集	2階梁	54	0.078			0.078			–
			集	2階小屋束	15	0.788			0.788			–
					合計	1.380		合計	1.380		合計	–
	19	x14y5	集	2階梁	18	0.611	1階柱	28	0.611	–	–	–
			集	2階梁	58	0.764			0.764			–
			集	2階梁	59	0.274			0.274			–
					合計	1.649		合計	1.649		合計	–
	20	x4y4	集	2階梁	19	0.572	1階柱	30	0.572	–	–	–
			集	2階梁	38	0.304			0.304			–
			集	1階母屋棟木	5	0.350			0.350			–
					合計	1.226		合計	1.226		合計	–
	21	x6y4	集	2階梁	19	0.572	1階柱	31	0.572	–	–	–
			集	2階梁	20	0.065			0.065			–
			集	2階梁	40	0.700			0.700			–
			集	2階梁	41	0.257			0.257			–
					合計	1.594		合計	1.594		合計	–
	22	x7y4	集	2階梁	20	0.065	1階柱	32	0.065	–	–	–
			集	2階梁	21	0.104			0.104			–
			集	2階梁	44	1.021			1.021			–
			集	2階小屋束	17	0.526			0.526			–
					合計	1.716		合計	1.716		合計	–
	23	x8y4	集	2階梁	21	0.104	1階梁	38	0.104	–	–	–
			集	2階梁	22	0.091			0.091			–
			集	2階小屋束	18	0.656			0.656			–
					合計	0.851		合計	0.851		合計	–
	24	x9y4	集	2階梁	22	0.091	1階柱	33	0.091	–	–	–
			集	2階梁	23	0.078			0.078			–
			集	2階梁	46	0.768			0.768			–
			集	2階梁	47	0.576			0.576			–
					合計	1.513		合計	1.513		合計	–
	25	x10y4	集	2階梁	23	0.078	1階梁	39	0.078	–	–	–
			集	2階梁	24	0.078			0.078			–
			集	2階梁	50	0.169			0.169			–
					合計	0.325		合計	0.325		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	26	x11y4	集	2階梁	24	0.078	1階柱	34	0.078	-	-	-
			集	2階梁	25	0.545			0.545			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階梁	55	1.655			1.655			-
					合計	2.356		合計	2.356		合計	-
	27	x13y4	集	2階梁	25	0.545	1階柱	35	0.545	-	-	-
			集	2階梁	26	0.065			0.065			-
			集	2階梁	56	1.021			1.021			-
			集	2階小屋束	21	0.526			0.526			-
					合計	2.157		合計	2.157		合計	-
	28	x14y4	集	2階梁	26	0.065	1階柱	36	0.065	-	-	-
			集	2階梁	59	0.274			0.274			-
			集	2階梁	60	0.287			0.287			-
					合計	0.626		合計	0.626		合計	-
	29	x6y3	集	2階梁	41	0.257	1階柱	40	0.257	-	-	-
			集	2階梁	42	0.598			0.598			-
					合計	0.855		合計	0.855		合計	-
	30	x14y3	集	2階梁	60	0.287	1階柱	42	0.287	-	-	-
			集	2階梁	61	0.598			0.598			-
					合計	0.885		合計	0.885		合計	-
	31	x9y2	集	2階梁	27	0.471	1階梁	50	0.471	-	-	-
			集	2階梁	28	0.052			0.052			-
			集	2階梁	47	0.576			0.576			-
			集	2階梁	48	0.532			0.532			-
			集	2階小屋束	26	0.526			0.526			-
					合計	2.157		合計	2.157		合計	-
	32	x10y2	集	2階梁	28	0.052	1階梁	50	0.052	-	-	-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.390		合計	0.390		合計	-
	33	x6y1	集	2階梁	42	0.598	1階梁	82	0.598	-	-	-
			集	2階梁	43	0.317			0.317			-
			集	1階母屋棟木	9	0.274			0.274			-
					合計	1.189		合計	1.189		合計	-
	34	x14y1	集	2階梁	61	0.598	1階柱	47	0.598	-	-	-
			集	2階梁	62	0.317			0.317			-
					合計	0.915		合計	0.915		合計	-
	35	x6y0	集	2階梁	30	0.304	1階柱	49	0.304	-	-	-
			集	2階梁	43	0.317			0.317			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	36	x7y0	集	2階梁	30	0.304	1階柱	50	0.304	-	-	-
			集	2階梁	31	0.598			0.598			-
			集	2階梁	44	1.284			1.284			-
					合計	2.186		合計	2.186		合計	-
	37	x9y0	集	2階梁	31	0.598	1階梁	57	0.598	-	-	-
			集	2階梁	32	0.274			0.274			-
			集	2階梁	48	0.532			0.532			-
					合計	1.404		合計	1.404		合計	-
	38	x10y0	集	2階梁	32	0.274	1階柱	51	0.274	-	-	-
			集	2階梁	33	0.274			0.274			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.717		合計	0.717		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	39	x11y0	集	2階梁	33	0.274	1階柱	52	0.274	–	–	–
			集	2階梁	34	0.598			0.598			–
			集	2階梁	55	1.611			1.611			–
					合計	2.483		合計	2.483		合計	–
	40	x13y0	集	2階梁	34	0.598	1階梁	60	0.598	–	–	–
			集	2階梁	35	0.304			0.304			–
			集	2階梁	56	1.284			1.284			–
					合計	2.186		合計	2.186		合計	–
	41	x14y0	集	2階梁	35	0.304	1階柱	54	0.304	–	–	–
			集	2階梁	62	0.317			0.317			–
					合計	0.621		合計	0.621		合計	–
1	1	x0y8	集	1階梁	1	0.595	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	61	0.300			–			–
					合計	0.895		合計	–		合計	–
	2	x2y8	集	1階梁	1	0.595	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	2	0.565			–			–
			集	1階梁	66	0.052			–			–
					合計	1.212		合計	–		合計	–
	3	x4y8	集	1階梁	2	0.565	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	3	0.571			–			–
			集	1階梁	69	0.597			–			–
			集	2階柱	1	0.621			–			–
					合計	2.354		合計	–		合計	–
	4	x5y8	集	1階梁	3	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	4	0.571			–			–
			集	1階梁	75	0.248			–			–
			集	2階柱	2	0.604			–			–
					合計	1.994		合計	–		合計	–
	5	x6y8	集	1階梁	4	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	5	1.514			–			–
			集	1階梁	77	0.695			–			–
			集	2階柱	3	1.551			–			–
					合計	4.331		合計	–		合計	–
	6	x8y8	集	1階梁	5	1.514	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	6	0.571			–			–
			集	1階梁	89	0.248			–			–
			集	2階柱	4	1.456			–			–
					合計	3.789		合計	–		合計	–
	7	x9y8	集	1階梁	6	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	7	0.571			–			–
			集	1階梁	96	0.744			–			–
			集	2階柱	5	0.600			–			–
					合計	2.486		合計	–		合計	–
	8	x10y8	集	1階梁	7	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	8	0.571			–			–
			集	1階梁	103	1.638			–			–
			集	2階柱	6	1.019			–			–
					合計	3.799		合計	–		合計	–
	9	x11y8	集	1階梁	8	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	9	0.571			–			–
			集	1階梁	109	2.134			–			–
			集	2階柱	7	1.499			–			–
					合計	4.775		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	10	x12y8	集	1階梁	9	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	10	0.571			-			-
			集	1階梁	114	0.248			-			-
					合計	1.390		合計	-		合計	-
	11	x13y8	集	1階梁	10	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	11	0.571			-			-
			集	1階梁	122	0.248			-			-
			集	2階柱	8	0.902			-			-
					合計	2.292		合計	-		合計	-
	12	x14y8	集	1階梁	11	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.571			-			-
			集	2階柱	9	0.621			-			-
					合計	1.763		合計	-		合計	-
	13	x0y7	集	1階梁	12	0.345	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	61	0.300			-			-
			集	1階梁	62	0.270			-			-
					合計	0.915		合計	-		合計	-
	14	x2y7	集	1階梁	12	0.345	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	13	0.169			-			-
			集	1階梁	66	0.052			-			-
			集	1階小屋束	2	0.526			-			-
					合計	1.092		合計	-		合計	-
	15	x4y7	集	1階梁	13	0.169	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	14	1.240			-			-
			集	1階梁	69	0.597			-			-
			集	1階梁	70	0.597			-			-
			集	2階柱	10	1.719			-			-
					合計	4.322		合計	-		合計	-
	16	x6y7	集	1階梁	14	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	15	0.248			-			-
			集	1階梁	77	0.695			-			-
			集	1階梁	78	0.695			-			-
					合計	2.878		合計	-		合計	-
	17	x8y7	集	1階梁	16	0.248	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	17	0.248			-			-
			集	1階梁	89	0.248			-			-
			集	1階梁	90	0.248			-			-
					合計	0.992		合計	-		合計	-
	18	x14y7	集	1階梁	20	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.571			-			-
			集	1階梁	131	1.762			-			-
			集	2階柱	11	1.795			-			-
					合計	5.368		合計	-		合計	-
	19	x0y6	集	1階梁	21	1.289	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	62	0.270			-			-
			集	1階梁	63	0.591			-			-
					合計	2.150		合計	-		合計	-
	20	x4y6	集	1階梁	21	1.107	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	22	0.248			-			-
			集	1階梁	70	0.597			-			-
			集	1階梁	71	2.182			-			-
			集	1階小屋束	5	0.350			-			-
					合計	4.484		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x6y6	集	1階梁	23	0.248	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	24	1.946			–			–
			集	1階梁	78	0.695			–			–
			集	1階梁	79	1.239			–			–
			集	2階柱	12	1.985			–			–
					合計	6.113		合計	–		合計	–
	22	x8y6	集	1階梁	24	1.946	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	25	0.757			–			–
			集	1階梁	90	0.248			–			–
			集	2階柱	13	1.850			–			–
					合計	4.801		合計	–		合計	–
	23	x9y6	集	1階梁	25	0.757	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	26	0.695			–			–
			集	1階梁	96	0.744			–			–
			集	1階梁	97	0.248			–			–
			集	2階柱	14	0.963			–			–
					合計	3.407		合計	–		合計	–
	24	x10y6	集	1階梁	26	0.695	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	27	0.695			–			–
			集	1階梁	103	1.638			–			–
			集	1階梁	104	0.744			–			–
			集	2階柱	15	1.131			–			–
					合計	4.903		合計	–		合計	–
	25	x11y6	集	1階梁	27	0.695	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	28	1.240			–			–
			集	1階梁	109	2.134			–			–
			集	1階梁	110	0.695			–			–
			集	2階柱	16	1.759			–			–
					合計	6.523		合計	–		合計	–
	26	x9y5	集	1階梁	31	1.237	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	32	0.248			–			–
			集	1階梁	97	0.248			–			–
			集	1階梁	98	0.248			–			–
					合計	1.981		合計	–		合計	–
	27	x11y5	集	1階梁	33	0.248	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	34	1.240			–			–
			集	1階梁	110	0.695			–			–
			集	1階梁	111	0.695			–			–
			集	2階柱	18	1.380			–			–
					合計	4.258		合計	–		合計	–
	28	x14y5	集	1階梁	34	1.240	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	131	1.762			–			–
			集	1階梁	132	0.571			–			–
			集	2階柱	19	1.649			–			–
					合計	5.222		合計	–		合計	–
	29	x0y4	集	1階梁	35	1.289	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	63	0.591			–			–
			集	1階梁	64	0.270			–			–
					合計	2.150		合計	–		合計	–
	30	x4y4	集	1階梁	35	1.107	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	36	1.840			–			–
			集	1階梁	71	2.182			–			–
			集	1階梁	72	0.052			–			–
			集	2階柱	20	1.226			–			–
					合計	6.407		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	31	x6y4	集	1階梁	36	1.840	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	37	0.695			-			-
			集	1階梁	79	1.239			-			-
			集	1階梁	80	0.597			-			-
			集	2階柱	21	1.594			-			-
					合計	5.965		合計	-		合計	-
	32	x7y4	集	1階梁	37	0.695	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	38	2.064			-			-
			集	1階梁	84	0.248			-			-
			集	1階梁	85	0.248			-			-
			集	2階柱	22	1.716			-			-
					合計	4.971		合計	-		合計	-
	33	x9y4	集	1階梁	38	2.064	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	39	2.273			-			-
			集	1階梁	98	0.248			-			-
			集	1階梁	99	0.695			-			-
			集	2階柱	24	1.513			-			-
					合計	6.793		合計	-		合計	-
	34	x11y4	集	1階梁	39	2.273	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	40	1.638			-			-
			集	1階梁	111	0.695			-			-
			集	1階梁	112	0.248			-			-
			集	2階柱	26	2.356			-			-
					合計	7.210		合計	-		合計	-
	35	x13y4	集	1階梁	40	1.638	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	41	0.695			-			-
			集	1階梁	125	0.248			-			-
			集	1階梁	126	0.248			-			-
			集	2階柱	27	2.157			-			-
					合計	4.986		合計	-		合計	-
	36	x14y4	集	1階梁	41	0.695	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	132	0.571			-			-
			集	1階梁	133	0.571			-			-
			集	2階柱	28	0.626			-			-
					合計	2.463		合計	-		合計	-
	37	x0y3	集	1階梁	42	0.684	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	64	0.270			-			-
			集	1階梁	65	0.300			-			-
					合計	1.254		合計	-		合計	-
	38	x3y3	集	1階梁	42	0.742	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	43	0.065			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	0.859		合計	-		合計	-
	39	x4y3	集	1階梁	43	0.065	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	44	0.601			-			-
			集	1階梁	72	0.052			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階小屋束	11	0.678			-			-
					合計	1.448		合計	-		合計	-
	40	x6y3	集	1階梁	44	0.601	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	45	2.764			-			-
			集	1階梁	80	0.597			-			-
			集	1階梁	81	0.597			-			-
			集	2階柱	29	0.855			-			-
					合計	5.414		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x11y3	集	1階梁	45	3.480	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	46	1.240			-			-
			集	1階梁	112	0.248			-			-
			集	1階梁	113	6.952			-			-
					合計	11.920		合計	-		合計	-
	42	x14y3	集	1階梁	46	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	133	0.571			-			-
			集	1階梁	134	1.762			-			-
			集	2階柱	30	0.885			-			-
					合計	4.458		合計	-		合計	-
	43	x0y2	集	1階梁	47	0.890	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	65	0.300			-			-
					合計	1.190		合計	-		合計	-
	44	x3y2	集	1階梁	47	0.890	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	48	0.242			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	1.184		合計	-		合計	-
	45	x4y2	集	1階梁	48	0.242	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	49	0.078			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階梁	74	0.774			-			-
					合計	1.146		合計	-		合計	-
	46	x6y2	集	1階梁	49	0.078	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	50	3.974			-			-
			集	1階梁	81	0.597			-			-
			集	1階梁	82	3.347			-			-
					合計	7.996		合計	-		合計	-
	47	x14y1	集	1階梁	54	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	134	1.762			-			-
			集	1階梁	135	0.571			-			-
			集	2階柱	34	0.915			-			-
					合計	4.488		合計	-		合計	-
	48	x4y0	集	1階梁	55	0.576	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	74	0.774			-			-
					合計	1.350		合計	-		合計	-
	49	x6y0	集	1階梁	55	0.576	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	56	0.689			-			-
			集	1階梁	82	3.347			-			-
			集	2階柱	35	0.621			-			-
					合計	5.233		合計	-		合計	-
	50	x7y0	集	1階梁	56	0.611	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	57	2.578			-			-
			集	1階梁	88	0.248			-			-
			集	2階柱	36	2.186			-			-
					合計	5.623		合計	-		合計	-
	51	x10y0	集	1階梁	57	3.195	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	58	0.571			-			-
			集	1階梁	108	0.695			-			-
			集	2階柱	38	0.717			-			-
					合計	5.178		合計	-		合計	-
	52	x11y0	集	1階梁	58	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	59	0.571			-			-
			集	1階梁	113	6.208			-			-
			集	2階柱	39	2.483			-			-
					合計	9.833		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	53	x12y0	集	1階梁	59	0.571	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	60	2.359			−			−
			集	1階梁	121	0.248			−			−
					合計	3.178		合計	−		合計	−
	54	x14y0	集	1階梁	60	2.359	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	135	0.571			−			−
			集	2階柱	41	0.621			−			−
					合計	3.551		合計	−		合計	−

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

計算に用いる荷重	たわみ量計算用 長期(常時)

【母屋、棟木の負担荷重、荷重伝達】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x5y7-x6y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	1	0.110	2階小屋束	2	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	2	x6y7-x8y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	2	0.175	2階小屋束	3	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	3	x8y7-x10y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	3	0.175	2階小屋束	4	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	4	x10y7-x11y7	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階小屋束	4	0.088	2階小屋束	5	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	5	x11y7-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393	2階小屋束	5	0.197	2階小屋束	6	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.699		合計	0.350		合計	0.350
	6	x6y6-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	7	0.175	2階小屋束	8	0.175
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393			0.197			0.197
									合計	0.743		合計	0.372		合計	0.372
	7	x8y6-x10y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	8	0.175	2階小屋束	9	0.175
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306			0.153			0.153
									合計	0.656		合計	0.328		合計	0.328
	8	x10y6-x11y6	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階小屋束	9	0.088	2階小屋束	10	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	9	x11y6-x12y6	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	2階小屋束	10	0.110	2階小屋束	11	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	10	x5y5-x7y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	12	0.175	2階小屋束	13	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.700		合計	0.350		合計	0.350
	11	x9y5-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	2階小屋束	14	0.219	2階小屋束	15	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	12	x9y3-x11y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階小屋束	22	0.175	2階小屋束	23	0.175
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437			0.219			0.219
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	13	x8y2-x9y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階小屋束	25	0.066	2階小屋束	26	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	14	x9y2-x11y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	26	0.175	2階小屋束	27	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	15	x11y2-x12y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階小屋束	27	0.066	2階小屋束	28	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	16	x7y1-x9y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	30	0.153	2階小屋束	31	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	17	x9y1-x11y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	31	0.175	2階小屋束	32	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	18	x11y1-x13y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	32	0.153	2階小屋束	33	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	19	x5y5-x5y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437		2階小屋束	1	0.219	2階小屋束	12	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.787			合計	0.394		合計	0.394
	20	x7y4-x7y5	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階小屋束	13	0.066	2階小屋束	17	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219				0.110			0.110
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	21	x7y2-x7y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	17	0.175	2階小屋束	24	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.700			合計	0.350		合計	0.350
	22	x7y1-x7y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		2階小屋束	24	0.110	2階小屋束	30	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131				0.066			0.066
									合計	0.350			合計	0.176		合計	0.176
	23	x8y4-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	8	0.153	2階小屋束	18	0.153
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
									合計	0.612			合計	0.306		合計	0.306
	24	x8y2-x8y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393		2階小屋束	18	0.197	2階小屋束	25	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	25	x9y3-x9y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437		2階小屋束	14	0.219	2階小屋束	22	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
									合計	0.787			合計	0.394		合計	0.394
	26	x11y3-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階小屋束	15	0.175	2階小屋束	23	0.175
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437				0.219			0.219
									合計	0.787			合計	0.394		合計	0.394
	27	x12y4-x12y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	11	0.153	2階小屋束	20	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350
	28	x12y2-x12y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306		2階小屋束	20	0.153	2階小屋束	28	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216	0.393				0.197			0.197
									合計	0.699			合計	0.350		合計	0.350

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	29	x13y5-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168		0.306	2階小屋束	6	0.153	2階小屋束	16	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216		0.393			0.197			0.197
									合計		0.699		合計	0.350		合計	0.350
	30	x13y4-x13y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192		0.175	2階小屋束	16	0.088	2階小屋束	21	0.088
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192		0.175			0.088			0.088
									合計		0.350		合計	0.176		合計	0.176
	31	x13y2-x13y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	2階小屋束	21	0.175	2階小屋束	29	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350			0.175			0.175
									合計		0.700		合計	0.350		合計	0.350
	32	x13y1-x13y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144		0.131	2階小屋束	29	0.066	2階小屋束	33	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219			0.110			0.110
									合計		0.350		合計	0.176		合計	0.176
1	1	x1y7-x2y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219	1階小屋束	1	0.110	1階小屋束	2	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144		0.131			0.066			0.066
									合計		0.350		合計	0.176		合計	0.176
	2	x2y7-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	1階小屋束	2	0.175	2階柱	10	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350			0.175			0.175
									合計		0.700		合計	0.350		合計	0.350
	3	x2y6-x4y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216		0.393	1階小屋束	4	0.197	1階小屋束	5	0.197
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168		0.306			0.153			0.153
									合計		0.699		合計	0.350		合計	0.350
	4	x3y5-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219	1階小屋束	6	0.110	2階柱	17	0.110
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219			0.110			0.110
									合計		0.438		合計	0.220		合計	0.220
	5	x2y4-x4y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168		0.306	1階小屋束	8	0.153	2階柱	20	0.153
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.421	0.216		0.393			0.197			0.197
									合計		0.699		合計	0.350		合計	0.350
	6	x1y3-x2y3	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144		0.131	1階小屋束	9	0.066	1階小屋束	10	0.066
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219			0.110			0.110
									合計		0.350		合計	0.176		合計	0.176
	7	x2y3-x4y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	1階小屋束	10	0.175	1階小屋束	11	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350			0.175			0.175
									合計		0.700		合計	0.350		合計	0.350
	8	x4y3-x5y3	910	等	屋根(4寸)	1.365	1.243	0.421	0.575		0.524	1階小屋束	11	0.262	1階小屋束	12	0.262
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144		0.131			0.066			0.066
									合計		0.655		合計	0.328		合計	0.328
	9	x5y1-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192		0.175	1階小屋束	13	0.088	2階柱	33	0.088
				等	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074		0.068			0.034			0.034
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219			0.110			0.110
				等	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093		0.084			0.042			0.042
									合計		0.546		合計	0.274		合計	0.274
	10	x1y6-x1y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240		0.219	1階小屋束	1	0.110	1階小屋束	3	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144		0.131			0.066			0.066
									合計		0.350		合計	0.176		合計	0.176
	11	x1y4-x1y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	1階小屋束	3	0.175	1階小屋束	7	0.175
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350			0.175			0.175
									合計		0.700		合計	0.350		合計	0.350

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	12	x1y3-x1y4	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219	1階小屋束	7	0.110	1階小屋束	9	0.110
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
									合計	0.350		合計	0.176		合計	0.176
	13	x2y4-x2y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.421	0.240	0.437	1階小屋束	4	0.219	1階小屋束	8	0.219
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
									合計	0.787		合計	0.394		合計	0.394
	14	x5y1-x5y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	1階小屋束	12	0.175	1階小屋束	13	0.175
				部	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084			0.021			0.063
				等	屋根(4寸)	0.910	1.657	0.421	0.384	0.698			0.349			0.349
				部	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068			0.017			0.051
									合計	1.200		合計	0.562		合計	0.638

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【梁の負担荷重、荷重伝達】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x4y8-x5y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	1	0.153	2階柱	2	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317
	2	x5y8-x6y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	2	0.115	2階柱	3	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.572		合計	0.287		合計	0.287
	3	x6y8-x8y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	3	0.230	2階柱	4	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	4	x8y8-x9y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	4	0.115	2階柱	5	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	5	x9y8-x10y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	5	0.115	2階柱	6	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	6	x10y8-x11y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	2階柱	6	0.115	2階柱	7	0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	7	x11y8-x13y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	7	0.230	2階柱	8	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	1.169		合計	0.585		合計	0.585
	8	x13y8-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	8	0.153	2階柱	9	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317
	9	x4y7-x6y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	10	0.078	2階梁	39	0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			1		0.570			0.285			0.285
									合計	0.934		合計	0.467		合計	0.467

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号		荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	10	x11y7-x14y7	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	52	0.130	2階柱	11	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			6			0.700			0.234			0.467
									合計		1.218		合計	0.494		合計	0.727
	11	x6y6-x8y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	12	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
									合計		0.390		合計	0.195		合計	0.195
	12	x8y6-x9y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	13	0.052	2階柱	14	0.052
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	13	x9y6-x10y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	15	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	14	x10y6-x11y6	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052	2階柱	15	0.026	2階柱	16	0.026
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	15	x11y6-x14y6	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	16	0.130	2階梁	58	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			11			0.526			0.351			0.176
									合計		1.044		合計	0.611		合計	0.436
	16	x4y5-x6y5	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114		0.208	2階柱	17	0.104	2階梁	40	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			12			0.744			0.372			0.372
									合計		1.108		合計	0.554		合計	0.554
	17	x6y5-x9y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階梁	40	0.130	2階梁	46	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			13			0.526			0.351			0.176
									合計		1.044		合計	0.611		合計	0.436
	18	x11y5-x14y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259	2階柱	18	0.130	2階柱	19	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095		0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			16			0.526			0.176			0.351
									合計		1.044		合計	0.436		合計	0.611
	19	x4y4-x6y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192		0.350	2階柱	20	0.175	2階柱	21	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253		0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098		0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
									合計		1.143		合計	0.572		合計	0.572
	20	x6y4-x7y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	21	0.039	2階柱	22	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.130		合計	0.065		合計	0.065
	21	x7y4-x8y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	22	0.052	2階柱	23	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.208		合計	0.104		合計	0.104
	22	x8y4-x9y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078	2階柱	23	0.039	2階柱	24	0.039
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104			0.052			0.052
									合計		0.182		合計	0.091		合計	0.091
	23	x9y4-x10y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114		0.104	2階柱	24	0.052	2階柱	25	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	24	x10y4-x11y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	25	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	25	x11y4-x13y4	1,820	等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182	2階柱	26	0.091	2階柱	27	0.091
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			20		0.700			0.350			0.350
									合計	1.090		合計	0.545		合計	0.545
	26	x13y4-x14y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	27	0.039	2階柱	28	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	27	x7y2-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	44	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			25		0.526			0.263			0.263
									合計	0.942		合計	0.471		合計	0.471
	28	x9y2-x10y2	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	31	0.026	2階柱	32	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	29	x11y2-x13y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	55	0.104	2階梁	56	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			28		0.526			0.263			0.263
									合計	0.942		合計	0.471		合計	0.471
	30	x6y0-x7y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	35	0.066	2階柱	36	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	31	x7y0-x9y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	36	0.175	2階柱	37	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	32	x9y0-x10y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	37	0.088	2階柱	38	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	33	x10y0-x11y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175	2階柱	38	0.088	2階柱	39	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230			0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.546		合計	0.274		合計	0.274
	34	x11y0-x13y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350	2階柱	39	0.175	2階柱	40	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460			0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	35	x13y0-x14y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131	2階柱	40	0.066	2階柱	41	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306			0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	36	x4y7-x4y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	1	0.153	2階柱	10	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	37	x4y5-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	10	0.230	2階柱	17	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	38	x4y4-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	17	0.153	2階柱	20	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.607		合計	0.304		合計	0.304
	39	x6y6-x6y8	1,820	部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	3	0.039	2階柱	12	0.013
				部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.026			0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			2		0.526			0.263			0.263
				集	2階梁			9		0.467			0.234			0.234
									合計	1.357		合計	0.666		合計	0.692
	40	x6y4-x6y6	1,820	部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	12	0.078	2階柱	21	0.026
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.013			0.039
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			16		0.554			0.277			0.277
				集	2階梁			17		0.611			0.306			0.306
									合計	1.425		合計	0.726		合計	0.700
	41	x6y3-x6y4	910	等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.421	0.170	0.155	2階柱	21	0.078	2階柱	29	0.078
				等	軒天(4寸)	0.403	0.366	0.162	0.066	0.060			0.030			0.030
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219			0.110			0.110
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.512		合計	0.257		合計	0.257
	42	x6y1-x6y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	2階柱	29	0.230	2階柱	33	0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.195		合計	0.598		合計	0.598
	43	x6y0-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	2階柱	33	0.153	2階柱	35	0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.633		合計	0.317		合計	0.317

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	44	x7y0-x7y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	22	0.182	2階柱	36	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			24		0.526			0.263			0.263
				集	2階小屋束			30		0.526			0.132			0.395
				集	2階梁			27		0.471			0.236			0.236
									合計	2.301		合計	1.021		合計	1.284
	45	x8y6-x8y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	4	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			3		0.700			0.350			0.350
									合計	1.116		合計	0.558		合計	0.558
	46	x9y4-x9y6	1,820	等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	24	0.052
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			14		0.788			0.394			0.394
				集	2階梁			17		0.436			0.218			0.218
									合計	1.536		合計	0.768		合計	0.768
	47	x9y2-x9y4	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	24	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			22		0.788			0.394			0.394
									合計	1.152		合計	0.576		合計	0.576
	48	x9y0-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	31	0.104	2階柱	37	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			31		0.700			0.350			0.350
									合計	1.064		合計	0.532		合計	0.532
	49	x10y6-x10y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	6	0.104	2階柱	15	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			4		0.526			0.263			0.263
									合計	0.890		合計	0.445		合計	0.445
	50	x10y2-x10y4	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	25	0.078	2階柱	32	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	51	x10y0-x10y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	32	0.078	2階柱	38	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	52	x11y6-x11y8	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	7	0.078	2階柱	16	0.078
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階小屋束			5		0.526			0.263			0.263
				集	2階梁			10		0.494			0.247			0.247
									合計	1.280		合計	0.640		合計	0.640
	53	x11y5-x11y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	16	0.052	2階柱	18	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	54	x11y4-x11y5	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	18	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
2	55	x11y0-x11y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363		2階柱	26	0.182	2階柱	39	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415				0.208			0.208
				集	2階小屋束			23		0.788				0.591			0.197
				集	2階小屋束			27		0.526				0.263			0.263
				集	2階小屋束			32		0.700				0.175			0.525
				集	2階梁			29		0.471				0.236			0.236
									合計	3.263			合計	1.655		合計	1.611
	56	x13y0-x13y4	3,640	等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415		2階柱	27	0.208	2階柱	40	0.208
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363				0.182			0.182
				集	2階小屋束			29		0.526				0.263			0.263
				集	2階小屋束			33		0.526				0.132			0.395
				集	2階梁			29		0.471				0.236			0.236
									合計	2.301			合計	1.021		合計	1.284
	57	x14y7-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階柱	9	0.066	2階柱	11	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306				0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118				0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.607			合計	0.304		合計	0.304
	58	x14y5-x14y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階柱	11	0.175	2階柱	19	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460				0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177				0.089			0.089
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	2階梁			15		0.436				0.218			0.218
									合計	1.527			合計	0.764		合計	0.764
	59	x14y4-x14y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175		2階柱	19	0.088	2階柱	28	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230				0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089				0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.546			合計	0.274		合計	0.274
	60	x14y3-x14y4	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175		2階柱	28	0.088	2階柱	30	0.088
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230				0.115			0.115
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089				0.045			0.045
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078				0.039			0.039
									合計	0.572			合計	0.287		合計	0.287
	61	x14y1-x14y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350		2階柱	30	0.175	2階柱	34	0.175
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460				0.230			0.230
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177				0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208				0.104			0.104
									合計	1.195			合計	0.598		合計	0.598
	62	x14y0-x14y1	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131		2階柱	34	0.066	2階柱	41	0.066
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306				0.153			0.153
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118				0.059			0.059
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078				0.039			0.039
									合計	0.633			合計	0.317		合計	0.317

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	1	x0y8-x2y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.421	0.295	0.536		1階柱	1	0.268	1階柱	2	0.268
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191				0.096			0.096
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306				0.153			0.153
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	1.189			合計	0.595		合計	0.595
	2	x2y8-x4y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460		1階柱	2	0.230	1階柱	3	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164				0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350				0.175			0.175
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	1.130			合計	0.565		合計	0.565
	3	x4y8-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	3	0.098	1階柱	4	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	4	x5y8-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	4	0.098	1階柱	5	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	5	x6y8-x8y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	5	0.196	1階柱	6	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			83		0.744				0.372			0.372
									合計	3.027			合計	1.514		合計	1.514
	6	x8y8-x9y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	6	0.098	1階柱	7	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	7	x9y8-x10y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	7	0.098	1階柱	8	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	8	x10y8-x11y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	8	0.098	1階柱	9	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	9	x11y8-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	9	0.098	1階柱	10	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	10	x12y8-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	10	0.098	1階柱	11	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	11	x13y8-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	11	0.098	1階柱	12	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	12	x0y7-x2y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	13	0.078	1階柱	14	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
				集	1階小屋束			1		0.352			0.176			0.176
									合計	0.690		合計	0.345		合計	0.345
	13	x2y7-x4y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	14	0.078	1階柱	15	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	14	x4y7-x6y7	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	15	0.196	1階柱	16	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			75		0.248			0.124			0.124
				集	1階梁			76		1.240			0.620			0.620
									合計	2.478		合計	1.240		合計	1.240
	15	x6y7-x7y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	16	0.098	1階梁	83	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	16	x7y7-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	83	0.098	1階柱	17	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	17	x8y7-x9y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	17	0.098	1階梁	96	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	18	x9y7-x10y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	96	0.098	1階梁	103	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	19	x10y7-x11y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	103	0.098	1階梁	109	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	20	x11y7-x14y7	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	109	0.293	1階柱	18	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			114		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			115		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			122		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			123		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x0y6-x4y6	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100		0.363	1階柱	19	0.182	1階柱	20	0.182
				部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152		0.415			0.260			0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.007			0.046
				集	1階小屋束			3			0.526			0.395			0.132
				集	1階小屋束			4			0.744			0.372			0.372
				集	1階梁			67			0.292			0.073			0.219
									合計		2.392		合計	1.289		合計	1.107
	22	x4y6-x5y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	20	0.098	1階梁	76	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.496		合計	0.248		合計	0.248
	23	x5y6-x6y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階梁	76	0.098	1階柱	21	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
									合計		0.496		合計	0.248		合計	0.248
	24	x6y6-x8y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391	1階柱	21	0.196	1階柱	22	0.196
				等	床	0.399	0.725	0.940	0.376		0.682			0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100		0.182			0.091			0.091
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			83			0.744			0.372			0.372
									合計		3.891		合計	1.946		合計	1.946
	25	x8y6-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	22	0.098	1階柱	23	0.098
				等	床	0.342	0.311	0.940	0.322		0.293			0.147			0.147
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086		0.078			0.039			0.039
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.513		合計	0.757		合計	0.757
	26	x9y6-x10y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	23	0.098	1階柱	24	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.390		合計	0.695		合計	0.695
	27	x10y6-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	24	0.098	1階柱	25	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.390		合計	0.695		合計	0.695

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	28	x11y6-x14y6	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	25	0.293	1階梁	131	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			115		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			116		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			123		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			124		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240
	29	x4y5-x5y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	71	0.098	1階梁	76	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	30	x5y5-x6y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	76	0.098	1階梁	79	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	31	x6y5-x9y5	2,730	等	床	0.380	1.036	0.940	0.358	0.974		1階梁	79	0.487	1階柱	26	0.487
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259				0.130			0.130
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			84		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			91		0.248				0.083			0.166
									合計	2.470			合計	1.237		合計	1.237
	32	x9y5-x10y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	26	0.098	1階梁	104	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	33	x10y5-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	104	0.098	1階柱	27	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	34	x11y5-x14y5	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	27	0.293	1階柱	28	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			116		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			117		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			124		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			125		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	35	x0y4-x4y4	3,640	部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152		0.415	1階柱	29	0.260	1階柱	30	0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.007			0.046
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100		0.363			0.182			0.182
				集	1階小屋束					7	0.526			0.395			0.132
				集	1階小屋束					8	0.744			0.372			0.372
				集	1階梁					67	0.292			0.073			0.219
									合計		2.392		合計	1.289		合計	1.107
	36	x4y4-x6y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391	1階柱	30	0.196	1階柱	31	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁					76	1.240			0.620			0.620
									合計		3.679		合計	1.840		合計	1.840
	37	x6y4-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196	1階柱	31	0.098	1階柱	32	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215		0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057		0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.447			0.447
									合計		1.390		合計	0.695		合計	0.695
	38	x7y4-x9y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391	1階柱	32	0.196	1階柱	33	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	2階柱					23	0.851			0.426			0.426
				集	1階梁					91	0.248			0.124			0.124
				集	1階梁					92	0.248			0.124			0.124
									合計		4.125		合計	2.064		合計	2.064
	39	x9y4-x11y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391	1階柱	33	0.196	1階柱	34	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	2階柱					25	0.325			0.163			0.163
				集	1階梁					104	0.744			0.372			0.372
				集	1階梁					105	0.695			0.348			0.348
									合計		4.542		合計	2.273		合計	2.273
	40	x11y4-x13y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391	1階柱	34	0.196	1階柱	35	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215		0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057		0.104			0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982		1.788			0.894			0.894
				集	1階梁					117	0.248			0.124			0.124
				集	1階梁					118	0.248			0.124			0.124
									合計		3.274		合計	1.638		合計	1.638

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	41	x13y4-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	35	0.098	1階柱	36	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	42	x0y3-x3y3	2,730	等	天井	0.418	1.139	0.250	0.105	0.285		1階柱	37	0.143	1階柱	38	0.143
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259				0.130			0.130
				集	1階小屋束			9		0.352				0.235			0.118
				集	1階小屋束			10		0.526				0.176			0.351
									合計	1.422			合計	0.684		合計	0.742
	43	x3y3-x4y3	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078		1階柱	38	0.039	1階柱	39	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.130			合計	0.065		合計	0.065
	44	x4y3-x6y3	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156		1階柱	39	0.078	1階柱	40	0.078
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
				集	1階小屋束			12		0.890				0.445			0.445
									合計	1.202			合計	0.601		合計	0.601
	45	x6y3-x11y3	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974		1階柱	40	0.487	1階柱	41	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974				0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259				0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259				0.130			0.130
				集	1階梁			85		0.248				0.199			0.050
				集	1階梁			86		0.248				0.199			0.050
				集	1階梁			92		0.248				0.149			0.100
				集	1階梁			93		0.248				0.149			0.100
				集	1階梁			99		0.695				0.278			0.417
				集	1階梁			100		0.695				0.278			0.417
				集	1階梁			105		0.695				0.139			0.556
				集	1階梁			106		0.695				0.139			0.556
									合計	6.238			合計	2.764		合計	3.480
	46	x11y3-x14y3	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	41	0.293	1階柱	42	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			118		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			119		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			126		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			127		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240
	47	x0y2-x3y2	2,730	等	屋根(4寸)	0.418	1.139	0.421	0.176	0.480		1階柱	43	0.240	1階柱	44	0.240
				等	屋根(4寸)	0.666	1.818	0.421	0.281	0.766				0.383			0.383
				等	軒天(水平)	0.666	1.818	0.150	0.100	0.273				0.137			0.137
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259				0.130			0.130
									合計	1.778			合計	0.890		合計	0.890
	48	x3y2-x4y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.421	0.240	0.219		1階柱	44	0.110	1階柱	45	0.110
				等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.421	0.170	0.155				0.078			0.078
				等	軒天(水平)	0.403	0.366	0.150	0.061	0.055				0.028			0.028
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.481			合計	0.242		合計	0.242

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	49	x4y2-x6y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156	1階柱	45	0.078	1階柱	46	0.078
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	50	x6y2-x11y2	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974	1階柱	46	0.487	1階梁	113	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				部	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.269			0.626
				集	2階柱					31	2.157			0.863			1.295
				集	2階柱					32	0.390			0.078			0.312
				集	1階梁					86	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					87	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					93	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					94	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					100	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					101	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					106	0.695			0.139			0.556
				集	1階梁					107	0.695			0.139			0.556
									合計		9.679		合計	3.974		合計	5.713
	51	x11y2-x14y2	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215		0.585	1階梁	113	0.293	1階梁	134	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215		0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				集	1階梁					119	0.248			0.166			0.083
				集	1階梁					120	0.248			0.166			0.083
				集	1階梁					127	0.248			0.083			0.166
				集	1階梁					128	0.248			0.083			0.166
									合計		2.474		合計	1.240		合計	1.240
	52	x4y1-x6y1	1,820	集	1階小屋束					13	0.912	1階梁	74	0.456	1階梁	82	0.456
									合計		0.912		合計	0.456		合計	0.456
	53	x6y1-x11y1	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974	1階梁	82	0.487	1階梁	113	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				集	1階梁					87	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					88	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					94	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					95	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					101	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					102	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					107	0.695			0.139			0.556
				集	1階梁					108	0.695			0.139			0.556
									合計		6.238		合計	2.764		合計	3.480

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	54	x11y1-x14y1	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	113	0.293	1階柱	47	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			120		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			121		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			128		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			129		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	55	x4y0-x6y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.421	0.168	0.306	1階柱	48	0.153	1階柱	49	0.153
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.421	0.295	0.536			0.268			0.268
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191			0.096			0.096
									合計	1.151		合計	0.576		合計	0.576
	56	x6y0-x7y0	910	部	屋根(4寸)	0.600	0.273	0.421	0.253	0.115	1階柱	49	0.087	1階柱	50	0.029
				部	軒天(水平)	0.600	0.273	0.150	0.090	0.041			0.031			0.011
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.298		合計	0.689		合計	0.611
	57	x7y0-x10y0	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	50	0.293	1階柱	51	0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	7.658	0.350	0.982	2.681			1.341			1.341
				集	2階柱			37		1.404			0.468			0.936
				集	1階梁			95		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			102		0.695			0.232			0.464
									合計	5.769		合計	2.578		合計	3.195
	58	x10y0-x11y0	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	51	0.098	1階柱	52	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	59	x11y0-x12y0	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	52	0.098	1階柱	53	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	60	x12y0-x14y0	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	53	0.196	1階柱	54	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			40		2.186			1.093			1.093
				集	1階梁			129		0.248			0.124			0.124
									合計	4.717		合計	2.359		合計	2.359
	61	x0y7-x0y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	1階柱	1	0.153	1階柱	13	0.153
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	62	x0y6-x0y7	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	1階柱	13	0.115	1階柱	19	0.115
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.539		合計	0.270		合計	0.270
	63	x0y4-x0y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	1階柱	19	0.230	1階柱	29	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	1.182		合計	0.591		合計	0.591
	64	x0y3-x0y4	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.421	0.253	0.230	1階柱	29	0.115	1階柱	37	0.115
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082			0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.421	0.192	0.175			0.088			0.088
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.539		合計	0.270		合計	0.270
	65	x0y2-x0y3	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.421	0.336	0.306	1階柱	37	0.153	1階柱	43	0.153
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.421	0.144	0.131			0.066			0.066
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.598		合計	0.300		合計	0.300
	66	x2y7-x2y8	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	2	0.026	1階柱	14	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	67	x3y4-x3y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	1階梁	21	0.104	1階梁	35	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			6		0.220			0.110			0.110
									合計	0.584		合計	0.292		合計	0.292
	68	x3y2-x3y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	38	0.026	1階柱	44	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	69	x4y7-x4y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	3	0.098	1階柱	15	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597
	70	x4y6-x4y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	15	0.098	1階柱	20	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597
	71	x4y4-x4y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	20	0.196	1階柱	30	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			17		1.676			0.838			0.838
				集	1階梁			29		0.248			0.124			0.124
									合計	4.363		合計	2.182		合計	2.182
	72	x4y3-x4y4	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	30	0.026	1階柱	39	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	73	x4y2-x4y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	39	0.026	1階柱	45	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	74	x4y0-x4y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.421	0.253	0.460	1階柱	45	0.230	1階柱	48	0.230
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.421	0.192	0.350			0.175			0.175
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				集	1階梁			52		0.456			0.228			0.228
									合計	1.548		合計	0.774		合計	0.774
	75	x5y7-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	4	0.098	1階梁	14	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	76	x5y4-x5y7	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	14	0.293	1階梁	36	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			22		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			23		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			29		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			30		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	77	x6y7-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	5	0.098	1階柱	16	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	78	x6y6-x6y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	16	0.098	1階柱	21	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	79	x6y4-x6y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	21	0.196	1階柱	31	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			30		0.248			0.124			0.124
				集	1階梁			31		1.237			0.619			0.619
									合計	2.475		合計	1.239		合計	1.239
	80	x6y3-x6y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	31	0.098	1階柱	40	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	81	x6y2-x6y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	40	0.098	1階柱	46	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.194			合計	0.597		合計	0.597
	82	x6y0-x6y2	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	46	0.196	1階柱	49	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			33		1.189				0.595			0.595
				集	1階梁			52		0.456				0.228			0.228
				集	1階梁			53		2.764				1.382			1.382
									合計	6.692			合計	3.347		合計	3.347
	83	x7y6-x7y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階梁	5	0.196	1階梁	24	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			15		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			16		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	84	x7y4-x7y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	31	0.098	1階柱	32	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	85	x7y3-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	32	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	86	x7y2-x7y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	87	x7y1-x7y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	88	x7y0-x7y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階柱	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	89	x8y7-x8y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	6	0.098	1階柱	17	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	90	x8y6-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	17	0.098	1階柱	22	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	91	x8y4-x8y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	31	0.098	1階梁	38	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	92	x8y3-x8y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	38	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	93	x8y2-x8y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	94	x8y1-x8y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	95	x8y0-x8y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階梁	57	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	96	x9y6-x9y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	7	0.196	1階柱	23	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			17		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			18		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	97	x9y5-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	23	0.098	1階柱	26	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	98	x9y4-x9y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	26	0.098	1階柱	33	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	99	x9y3-x9y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	33	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	100	x9y2-x9y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	101	x9y1-x9y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	102	x9y0-x9y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階梁	57	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	103	x10y6-x10y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	8	0.196	1階柱	24	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			18		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			19		0.248				0.124			0.124
									合計	3.274			合計	1.638		合計	1.638
	104	x10y4-x10y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	24	0.196	1階梁	39	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			32		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			33		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	105	x10y3-x10y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	39	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	106	x10y2-x10y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	107	x10y1-x10y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	108	x10y0-x10y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階柱	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	109	x11y6-x11y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	9	0.196	1階柱	25	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁				19	0.248				0.124			0.124
				集	1階梁				20	1.240				0.620			0.620
									合計	4.266			合計	2.134		合計	2.134
	110	x11y5-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	25	0.098	1階柱	27	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	111	x11y4-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	27	0.098	1階柱	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	112	x11y3-x11y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	34	0.098	1階柱	41	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	113	x11y0-x11y3	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	41	0.293	1階柱	52	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			50		5.713			3.809			1.905
				集	1階梁			51		1.240			0.827			0.414
				集	1階梁			53		3.480			1.160			2.320
				集	1階梁			54		1.240			0.414			0.827
									合計	13.155		合計	6.952		合計	6.208
	114	x12y7-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	10	0.098	1階梁	20	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	115	x12y6-x12y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	20	0.098	1階梁	28	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	116	x12y5-x12y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	28	0.098	1階梁	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	117	x12y4-x12y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	34	0.098	1階梁	40	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	118	x12y3-x12y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	40	0.098	1階梁	46	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	119	x12y2-x12y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	46	0.098	1階梁	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	120	x12y1-x12y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	51	0.098	1階梁	54	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
1	121	x12y0-x12y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	54	0.098	1階柱	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	122	x13y7-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	11	0.098	1階梁	20	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	123	x13y6-x13y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	20	0.098	1階梁	28	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	124	x13y5-x13y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	28	0.098	1階梁	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	125	x13y4-x13y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	34	0.098	1階柱	35	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	126	x13y3-x13y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	35	0.098	1階梁	46	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	127	x13y2-x13y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	46	0.098	1階梁	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	128	x13y1-x13y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	51	0.098	1階梁	54	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	129	x13y0-x13y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	54	0.098	1階梁	60	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	130	x14y7-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	12	0.098	1階柱	18	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	131	x14y5-x14y7	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	18	0.196	1階柱	28	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			28		1.240				0.620			0.620
									合計	3.523			合計	1.762		合計	1.762
	132	x14y4-x14y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	28	0.098	1階柱	36	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	133	x14y3-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	36	0.098	1階柱	42	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	134	x14y1-x14y3	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	42	0.196	1階柱	47	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			51		1.240				0.620			0.620
									合計	3.523			合計	1.762		合計	1.762
	135	x14y0-x14y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	47	0.098	1階柱	54	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※壁の面積は壁長×壁高さで求められた値です。
　壁高さは以下の通り。
　・外壁(妻壁以外)、間仕切壁、外部袖壁　:壁高さ=横架材天端間高さ
　・外壁(妻壁)　:壁高さ=軒高より上の立上り高さ （妻壁形状が長方形でない場合は壁長で均した高さ）
　・バルコニー腰壁　:壁高さ=バルコニー高

※等分布荷重の場合
　分布荷重＝単位荷重×負担幅
　荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【小屋束の荷重伝達】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x5y7	集	2階母屋棟木	1	0.176	2階梁	9	0.176
			集	2階母屋棟木	19	0.394			0.394
					合計	0.570		合計	0.570
	2	x6y7	集	2階母屋棟木	1	0.176	2階梁	39	0.176
			集	2階母屋棟木	2	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	3	x8y7	集	2階母屋棟木	2	0.350	2階梁	45	0.350
			集	2階母屋棟木	3	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	4	x10y7	集	2階母屋棟木	3	0.350	2階梁	49	0.350
			集	2階母屋棟木	4	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	5	x11y7	集	2階母屋棟木	4	0.176	2階梁	52	0.176
			集	2階母屋棟木	5	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	6	x13y7	集	2階母屋棟木	5	0.350	2階梁	10	0.350
			集	2階母屋棟木	29	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	7	x6y6	集	2階母屋棟木	6	0.372	2階柱	12	0.372
					合計	0.372		合計	0.372
	8	x8y6	集	2階母屋棟木	6	0.372	2階柱	13	0.372
			集	2階母屋棟木	7	0.328			0.328
			集	2階母屋棟木	23	0.306			0.306
					合計	1.006		合計	1.006
	9	x10y6	集	2階母屋棟木	7	0.328	2階柱	15	0.328
			集	2階母屋棟木	8	0.176			0.176
					合計	0.504		合計	0.504
	10	x11y6	集	2階母屋棟木	8	0.176	2階柱	16	0.176
			集	2階母屋棟木	9	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	11	x12y6	集	2階母屋棟木	9	0.176	2階梁	15	0.176
			集	2階母屋棟木	27	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	12	x5y5	集	2階母屋棟木	10	0.350	2階梁	16	0.350
			集	2階母屋棟木	19	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	13	x7y5	集	2階母屋棟木	10	0.350	2階梁	17	0.350
			集	2階母屋棟木	20	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	14	x9y5	集	2階母屋棟木	11	0.394	2階梁	46	0.394
			集	2階母屋棟木	25	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	15	x11y5	集	2階母屋棟木	11	0.394	2階柱	18	0.394
			集	2階母屋棟木	26	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	16	x13y5	集	2階母屋棟木	29	0.350	2階梁	18	0.350
			集	2階母屋棟木	30	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	17	x7y4	集	2階母屋棟木	20	0.176	2階柱	22	0.176
			集	2階母屋棟木	21	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	18	x8y4	集	2階母屋棟木	23	0.306	2階柱	23	0.306
			集	2階母屋棟木	24	0.350			0.350
					合計	0.656		合計	0.656
	20	x12y4	集	2階母屋棟木	27	0.350	2階梁	25	0.350
			集	2階母屋棟木	28	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	21	x13y4	集	2階母屋棟木	30	0.176	2階柱	27	0.176
			集	2階母屋棟木	31	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	22	x9y3	集	2階母屋棟木	12	0.394	2階梁	47	0.394
			集	2階母屋棟木	25	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	23	x11y3	集	2階母屋棟木	12	0.394	2階梁	55	0.394
			集	2階母屋棟木	26	0.394			0.394
					合計	0.788		合計	0.788
	24	x7y2	集	2階母屋棟木	21	0.350	2階梁	44	0.350
			集	2階母屋棟木	22	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	25	x8y2	集	2階母屋棟木	13	0.176	2階梁	27	0.176
			集	2階母屋棟木	24	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	26	x9y2	集	2階母屋棟木	13	0.176	2階柱	31	0.176
			集	2階母屋棟木	14	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	27	x11y2	集	2階母屋棟木	14	0.350	2階梁	55	0.350
			集	2階母屋棟木	15	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	28	x12y2	集	2階母屋棟木	15	0.176	2階梁	29	0.176
			集	2階母屋棟木	28	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	29	x13y2	集	2階母屋棟木	31	0.350	2階梁	56	0.350
			集	2階母屋棟木	32	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	30	x7y1	集	2階母屋棟木	16	0.350	2階梁	44	0.350
			集	2階母屋棟木	22	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	31	x9y1	集	2階母屋棟木	16	0.350	2階梁	48	0.350
			集	2階母屋棟木	17	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	32	x11y1	集	2階母屋棟木	17	0.350	2階梁	55	0.350
			集	2階母屋棟木	18	0.350			0.350
					合計	0.700		合計	0.700
	33	x13y1	集	2階母屋棟木	18	0.350	2階梁	56	0.350
			集	2階母屋棟木	32	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
1	1	x1y7	集	1階母屋棟木	1	0.176	1階梁	12	0.176
			集	1階母屋棟木	10	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	2	x2y7	集	1階母屋棟木	1	0.176	1階柱	14	0.176
			集	1階母屋棟木	2	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	3	x1y6	集	1階母屋棟木	10	0.176	1階梁	21	0.176
			集	1階母屋棟木	11	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	4	x2y6	集	1階母屋棟木	3	0.350	1階梁	21	0.350
			集	1階母屋棟木	13	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	5	x4y6	集	1階母屋棟木	3	0.350	1階柱	20	0.350
					合計	0.350		合計	0.350
	6	x3y5	集	1階母屋棟木	4	0.220	1階梁	67	0.220
					合計	0.220		合計	0.220
	7	x1y4	集	1階母屋棟木	11	0.350	1階梁	35	0.350
			集	1階母屋棟木	12	0.176			0.176
					合計	0.526		合計	0.526
	8	x2y4	集	1階母屋棟木	5	0.350	1階梁	35	0.350
			集	1階母屋棟木	13	0.394			0.394
					合計	0.744		合計	0.744
	9	x1y3	集	1階母屋棟木	6	0.176	1階梁	42	0.176
			集	1階母屋棟木	12	0.176			0.176
					合計	0.352		合計	0.352
	10	x2y3	集	1階母屋棟木	6	0.176	1階梁	42	0.176
			集	1階母屋棟木	7	0.350			0.350
					合計	0.526		合計	0.526
	11	x4y3	集	1階母屋棟木	7	0.350	1階柱	39	0.350
			集	1階母屋棟木	8	0.328			0.328
					合計	0.678		合計	0.678
	12	x5y3	集	1階母屋棟木	8	0.328	1階梁	44	0.328
			集	1階母屋棟木	14	0.562			0.562
					合計	0.890		合計	0.890
	13	x5y1	集	1階母屋棟木	9	0.274	1階梁	52	0.274
			集	1階母屋棟木	14	0.638			0.638
					合計	0.912		合計	0.912

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【柱軸力、柱の荷重伝達】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x4y8	集	2階梁	1	0.317	1階柱	3	0.317	-	-	-
			集	2階梁	36	0.304			0.304			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	2	x5y8	集	2階梁	1	0.317	1階柱	4	0.317	-	-	-
			集	2階梁	2	0.287			0.287			-
					合計	0.604		合計	0.604		合計	-
	3	x6y8	集	2階梁	2	0.287	1階柱	5	0.287	-	-	-
			集	2階梁	3	0.598			0.598			-
			集	2階梁	39	0.666			0.666			-
					合計	1.551		合計	1.551		合計	-
	4	x8y8	集	2階梁	3	0.598	1階柱	6	0.598	-	-	-
			集	2階梁	4	0.300			0.300			-
			集	2階梁	45	0.558			0.558			-
					合計	1.456		合計	1.456		合計	-
	5	x9y8	集	2階梁	4	0.300	1階柱	7	0.300	-	-	-
			集	2階梁	5	0.300			0.300			-
					合計	0.600		合計	0.600		合計	-
	6	x10y8	集	2階梁	5	0.300	1階柱	8	0.300	-	-	-
			集	2階梁	6	0.274			0.274			-
			集	2階梁	49	0.445			0.445			-
					合計	1.019		合計	1.019		合計	-
	7	x11y8	集	2階梁	6	0.274	1階柱	9	0.274	-	-	-
			集	2階梁	7	0.585			0.585			-
			集	2階梁	52	0.640			0.640			-
					合計	1.499		合計	1.499		合計	-
	8	x13y8	集	2階梁	7	0.585	1階柱	11	0.585	-	-	-
			集	2階梁	8	0.317			0.317			-
					合計	0.902		合計	0.902		合計	-
	9	x14y8	集	2階梁	8	0.317	1階柱	12	0.317	-	-	-
			集	2階梁	57	0.304			0.304			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	10	x4y7	集	2階梁	9	0.467	1階柱	15	0.467	-	-	-
			集	2階梁	36	0.304			0.304			-
			集	2階梁	37	0.598			0.598			-
			集	1階母屋棟木	2	0.350			0.350			-
					合計	1.719		合計	1.719		合計	-
	11	x14y7	集	2階梁	10	0.727	1階柱	18	0.727	-	-	-
			集	2階梁	57	0.304			0.304			-
			集	2階梁	58	0.764			0.764			-
					合計	1.795		合計	1.795		合計	-
	12	x6y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	21	0.195	-	-	-
			集	2階梁	39	0.692			0.692			-
			集	2階梁	40	0.726			0.726			-
			集	2階小屋束	7	0.372			0.372			-
					合計	1.985		合計	1.985		合計	-
	13	x8y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	22	0.195	-	-	-
			集	2階梁	12	0.091			0.091			-
			集	2階梁	45	0.558			0.558			-
			集	2階小屋束	8	1.006			1.006			-
					合計	1.850		合計	1.850		合計	-
	14	x9y6	集	2階梁	12	0.091	1階柱	23	0.091	-	-	-
			集	2階梁	13	0.104			0.104			-
			集	2階梁	46	0.768			0.768			-
					合計	0.963		合計	0.963		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	15	x10y6	集	2階梁	13	0.104	1階柱	24	0.104	-	-	-
			集	2階梁	14	0.078			0.078			-
			集	2階梁	49	0.445			0.445			-
			集	2階小屋束	9	0.504			0.504			-
					合計	1.131		合計	1.131		合計	-
	16	x11y6	集	2階梁	14	0.078	1階柱	25	0.078	-	-	-
			集	2階梁	15	0.611			0.611			-
			集	2階梁	52	0.640			0.640			-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	10	0.352			0.352			-
					合計	1.759		合計	1.759		合計	-
	17	x4y5	集	2階梁	16	0.554	1階梁	71	0.554	-	-	-
			集	2階梁	37	0.598			0.598			-
			集	2階梁	38	0.304			0.304			-
			集	1階母屋棟木	4	0.220			0.220			-
					合計	1.676		合計	1.676		合計	-
	18	x11y5	集	2階梁	18	0.436	1階柱	27	0.436	-	-	-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	15	0.788			0.788			-
					合計	1.380		合計	1.380		合計	-
	19	x14y5	集	2階梁	18	0.611	1階柱	28	0.611	-	-	-
			集	2階梁	58	0.764			0.764			-
			集	2階梁	59	0.274			0.274			-
					合計	1.649		合計	1.649		合計	-
	20	x4y4	集	2階梁	19	0.572	1階柱	30	0.572	-	-	-
			集	2階梁	38	0.304			0.304			-
			集	1階母屋棟木	5	0.350			0.350			-
					合計	1.226		合計	1.226		合計	-
	21	x6y4	集	2階梁	19	0.572	1階柱	31	0.572	-	-	-
			集	2階梁	20	0.065			0.065			-
			集	2階梁	40	0.700			0.700			-
			集	2階梁	41	0.257			0.257			-
					合計	1.594		合計	1.594		合計	-
	22	x7y4	集	2階梁	20	0.065	1階柱	32	0.065	-	-	-
			集	2階梁	21	0.104			0.104			-
			集	2階梁	44	1.021			1.021			-
			集	2階小屋束	17	0.526			0.526			-
					合計	1.716		合計	1.716		合計	-
	23	x8y4	集	2階梁	21	0.104	1階梁	38	0.104	-	-	-
			集	2階梁	22	0.091			0.091			-
			集	2階小屋束	18	0.656			0.656			-
					合計	0.851		合計	0.851		合計	-
	24	x9y4	集	2階梁	22	0.091	1階柱	33	0.091	-	-	-
			集	2階梁	23	0.078			0.078			-
			集	2階梁	46	0.768			0.768			-
			集	2階梁	47	0.576			0.576			-
					合計	1.513		合計	1.513		合計	-
	25	x10y4	集	2階梁	23	0.078	1階梁	39	0.078	-	-	-
			集	2階梁	24	0.078			0.078			-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
					合計	0.325		合計	0.325		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	26	x11y4	集	2階梁	24	0.078	1階柱	34	0.078	-	-	-
			集	2階梁	25	0.545			0.545			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階梁	55	1.655			1.655			-
					合計	2.356		合計	2.356		合計	-
	27	x13y4	集	2階梁	25	0.545	1階柱	35	0.545	-	-	-
			集	2階梁	26	0.065			0.065			-
			集	2階梁	56	1.021			1.021			-
			集	2階小屋束	21	0.526			0.526			-
					合計	2.157		合計	2.157		合計	-
	28	x14y4	集	2階梁	26	0.065	1階柱	36	0.065	-	-	-
			集	2階梁	59	0.274			0.274			-
			集	2階梁	60	0.287			0.287			-
					合計	0.626		合計	0.626		合計	-
	29	x6y3	集	2階梁	41	0.257	1階柱	40	0.257	-	-	-
			集	2階梁	42	0.598			0.598			-
					合計	0.855		合計	0.855		合計	-
	30	x14y3	集	2階梁	60	0.287	1階柱	42	0.287	-	-	-
			集	2階梁	61	0.598			0.598			-
					合計	0.885		合計	0.885		合計	-
	31	x9y2	集	2階梁	27	0.471	1階梁	50	0.471	-	-	-
			集	2階梁	28	0.052			0.052			-
			集	2階梁	47	0.576			0.576			-
			集	2階梁	48	0.532			0.532			-
			集	2階小屋束	26	0.526			0.526			-
					合計	2.157		合計	2.157		合計	-
	32	x10y2	集	2階梁	28	0.052	1階梁	50	0.052	-	-	-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.390		合計	0.390		合計	-
	33	x6y1	集	2階梁	42	0.598	1階梁	82	0.598	-	-	-
			集	2階梁	43	0.317			0.317			-
			集	1階母屋棟木	9	0.274			0.274			-
					合計	1.189		合計	1.189		合計	-
	34	x14y1	集	2階梁	61	0.598	1階柱	47	0.598	-	-	-
			集	2階梁	62	0.317			0.317			-
					合計	0.915		合計	0.915		合計	-
	35	x6y0	集	2階梁	30	0.304	1階柱	49	0.304	-	-	-
			集	2階梁	43	0.317			0.317			-
					合計	0.621		合計	0.621		合計	-
	36	x7y0	集	2階梁	30	0.304	1階柱	50	0.304	-	-	-
			集	2階梁	31	0.598			0.598			-
			集	2階梁	44	1.284			1.284			-
					合計	2.186		合計	2.186		合計	-
	37	x9y0	集	2階梁	31	0.598	1階梁	57	0.598	-	-	-
			集	2階梁	32	0.274			0.274			-
			集	2階梁	48	0.532			0.532			-
					合計	1.404		合計	1.404		合計	-
	38	x10y0	集	2階梁	32	0.274	1階柱	51	0.274	-	-	-
			集	2階梁	33	0.274			0.274			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.717		合計	0.717		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	39	x11y0	集	2階梁	33	0.274	1階柱	52	0.274	–	–	–
			集	2階梁	34	0.598			0.598			–
			集	2階梁	55	1.611			1.611			–
					合計	2.483		合計	2.483		合計	–
	40	x13y0	集	2階梁	34	0.598	1階梁	60	0.598	–	–	–
			集	2階梁	35	0.304			0.304			–
			集	2階梁	56	1.284			1.284			–
					合計	2.186		合計	2.186		合計	–
	41	x14y0	集	2階梁	35	0.304	1階柱	54	0.304	–	–	–
			集	2階梁	62	0.317			0.317			–
					合計	0.621		合計	0.621		合計	–
1	1	x0y8	集	1階梁	1	0.595	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	61	0.300			–			–
					合計	0.895		合計	–		合計	–
	2	x2y8	集	1階梁	1	0.595	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	2	0.565			–			–
			集	1階梁	66	0.052			–			–
					合計	1.212		合計	–		合計	–
	3	x4y8	集	1階梁	2	0.565	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	3	0.571			–			–
			集	1階梁	69	0.597			–			–
			集	2階柱	1	0.621			–			–
					合計	2.354		合計	–		合計	–
	4	x5y8	集	1階梁	3	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	4	0.571			–			–
			集	1階梁	75	0.248			–			–
			集	2階柱	2	0.604			–			–
					合計	1.994		合計	–		合計	–
	5	x6y8	集	1階梁	4	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	5	1.514			–			–
			集	1階梁	77	0.695			–			–
			集	2階柱	3	1.551			–			–
					合計	4.331		合計	–		合計	–
	6	x8y8	集	1階梁	5	1.514	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	6	0.571			–			–
			集	1階梁	89	0.248			–			–
			集	2階柱	4	1.456			–			–
					合計	3.789		合計	–		合計	–
	7	x9y8	集	1階梁	6	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	7	0.571			–			–
			集	1階梁	96	0.744			–			–
			集	2階柱	5	0.600			–			–
					合計	2.486		合計	–		合計	–
	8	x10y8	集	1階梁	7	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	8	0.571			–			–
			集	1階梁	103	1.638			–			–
			集	2階柱	6	1.019			–			–
					合計	3.799		合計	–		合計	–
	9	x11y8	集	1階梁	8	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	9	0.571			–			–
			集	1階梁	109	2.134			–			–
			集	2階柱	7	1.499			–			–
					合計	4.775		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	10	x12y8	集	1階梁	9	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	10	0.571			-			-
			集	1階梁	114	0.248			-			-
					合計	1.390		合計	-		合計	-
	11	x13y8	集	1階梁	10	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	11	0.571			-			-
			集	1階梁	122	0.248			-			-
			集	2階柱	8	0.902			-			-
					合計	2.292		合計	-		合計	-
	12	x14y8	集	1階梁	11	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.571			-			-
			集	2階柱	9	0.621			-			-
					合計	1.763		合計	-		合計	-
	13	x0y7	集	1階梁	12	0.345	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	61	0.300			-			-
			集	1階梁	62	0.270			-			-
					合計	0.915		合計	-		合計	-
	14	x2y7	集	1階梁	12	0.345	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	13	0.169			-			-
			集	1階梁	66	0.052			-			-
			集	1階小屋束	2	0.526			-			-
					合計	1.092		合計	-		合計	-
	15	x4y7	集	1階梁	13	0.169	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	14	1.240			-			-
			集	1階梁	69	0.597			-			-
			集	1階梁	70	0.597			-			-
			集	2階柱	10	1.719			-			-
					合計	4.322		合計	-		合計	-
	16	x6y7	集	1階梁	14	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	15	0.248			-			-
			集	1階梁	77	0.695			-			-
			集	1階梁	78	0.695			-			-
					合計	2.878		合計	-		合計	-
	17	x8y7	集	1階梁	16	0.248	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	17	0.248			-			-
			集	1階梁	89	0.248			-			-
			集	1階梁	90	0.248			-			-
					合計	0.992		合計	-		合計	-
	18	x14y7	集	1階梁	20	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.571			-			-
			集	1階梁	131	1.762			-			-
			集	2階柱	11	1.795			-			-
					合計	5.368		合計	-		合計	-
	19	x0y6	集	1階梁	21	1.289	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	62	0.270			-			-
			集	1階梁	63	0.591			-			-
					合計	2.150		合計	-		合計	-
	20	x4y6	集	1階梁	21	1.107	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	22	0.248			-			-
			集	1階梁	70	0.597			-			-
			集	1階梁	71	2.182			-			-
			集	1階小屋束	5	0.350			-			-
					合計	4.484		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x6y6	集	1階梁	23	0.248	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	24	1.946			–			–
			集	1階梁	78	0.695			–			–
			集	1階梁	79	1.239			–			–
			集	2階柱	12	1.985			–			–
					合計	6.113		合計	–		合計	–
	22	x8y6	集	1階梁	24	1.946	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	25	0.757			–			–
			集	1階梁	90	0.248			–			–
			集	2階柱	13	1.850			–			–
					合計	4.801		合計	–		合計	–
	23	x9y6	集	1階梁	25	0.757	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	26	0.695			–			–
			集	1階梁	96	0.744			–			–
			集	1階梁	97	0.248			–			–
			集	2階柱	14	0.963			–			–
					合計	3.407		合計	–		合計	–
	24	x10y6	集	1階梁	26	0.695	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	27	0.695			–			–
			集	1階梁	103	1.638			–			–
			集	1階梁	104	0.744			–			–
			集	2階柱	15	1.131			–			–
					合計	4.903		合計	–		合計	–
	25	x11y6	集	1階梁	27	0.695	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	28	1.240			–			–
			集	1階梁	109	2.134			–			–
			集	1階梁	110	0.695			–			–
			集	2階柱	16	1.759			–			–
					合計	6.523		合計	–		合計	–
	26	x9y5	集	1階梁	31	1.237	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	32	0.248			–			–
			集	1階梁	97	0.248			–			–
			集	1階梁	98	0.248			–			–
					合計	1.981		合計	–		合計	–
	27	x11y5	集	1階梁	33	0.248	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	34	1.240			–			–
			集	1階梁	110	0.695			–			–
			集	1階梁	111	0.695			–			–
			集	2階柱	18	1.380			–			–
					合計	4.258		合計	–		合計	–
	28	x14y5	集	1階梁	34	1.240	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	131	1.762			–			–
			集	1階梁	132	0.571			–			–
			集	2階柱	19	1.649			–			–
					合計	5.222		合計	–		合計	–
	29	x0y4	集	1階梁	35	1.289	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	63	0.591			–			–
			集	1階梁	64	0.270			–			–
					合計	2.150		合計	–		合計	–
	30	x4y4	集	1階梁	35	1.107	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	36	1.840			–			–
			集	1階梁	71	2.182			–			–
			集	1階梁	72	0.052			–			–
			集	2階柱	20	1.226			–			–
					合計	6.407		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	31	x6y4	集	1階梁	36	1.840	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	37	0.695			-			-
			集	1階梁	79	1.239			-			-
			集	1階梁	80	0.597			-			-
			集	2階柱	21	1.594			-			-
					合計	5.965		合計	-		合計	-
	32	x7y4	集	1階梁	37	0.695	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	38	2.064			-			-
			集	1階梁	84	0.248			-			-
			集	1階梁	85	0.248			-			-
			集	2階柱	22	1.716			-			-
					合計	4.971		合計	-		合計	-
	33	x9y4	集	1階梁	38	2.064	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	39	2.273			-			-
			集	1階梁	98	0.248			-			-
			集	1階梁	99	0.695			-			-
			集	2階柱	24	1.513			-			-
					合計	6.793		合計	-		合計	-
	34	x11y4	集	1階梁	39	2.273	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	40	1.638			-			-
			集	1階梁	111	0.695			-			-
			集	1階梁	112	0.248			-			-
			集	2階柱	26	2.356			-			-
					合計	7.210		合計	-		合計	-
	35	x13y4	集	1階梁	40	1.638	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	41	0.695			-			-
			集	1階梁	125	0.248			-			-
			集	1階梁	126	0.248			-			-
			集	2階柱	27	2.157			-			-
					合計	4.986		合計	-		合計	-
	36	x14y4	集	1階梁	41	0.695	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	132	0.571			-			-
			集	1階梁	133	0.571			-			-
			集	2階柱	28	0.626			-			-
					合計	2.463		合計	-		合計	-
	37	x0y3	集	1階梁	42	0.684	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	64	0.270			-			-
			集	1階梁	65	0.300			-			-
					合計	1.254		合計	-		合計	-
	38	x3y3	集	1階梁	42	0.742	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	43	0.065			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	0.859		合計	-		合計	-
	39	x4y3	集	1階梁	43	0.065	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	44	0.601			-			-
			集	1階梁	72	0.052			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階小屋束	11	0.678			-			-
					合計	1.448		合計	-		合計	-
	40	x6y3	集	1階梁	44	0.601	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	45	2.764			-			-
			集	1階梁	80	0.597			-			-
			集	1階梁	81	0.597			-			-
			集	2階柱	29	0.855			-			-
					合計	5.414		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x11y3	集	1階梁	45	3.480	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	46	1.240			-			-
			集	1階梁	112	0.248			-			-
			集	1階梁	113	6.952			-			-
					合計	11.920		合計	-		合計	-
	42	x14y3	集	1階梁	46	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	133	0.571			-			-
			集	1階梁	134	1.762			-			-
			集	2階柱	30	0.885			-			-
					合計	4.458		合計	-		合計	-
	43	x0y2	集	1階梁	47	0.890	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	65	0.300			-			-
					合計	1.190		合計	-		合計	-
	44	x3y2	集	1階梁	47	0.890	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	48	0.242			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	1.184		合計	-		合計	-
	45	x4y2	集	1階梁	48	0.242	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	49	0.078			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階梁	74	0.774			-			-
					合計	1.146		合計	-		合計	-
	46	x6y2	集	1階梁	49	0.078	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	50	3.974			-			-
			集	1階梁	81	0.597			-			-
			集	1階梁	82	3.347			-			-
					合計	7.996		合計	-		合計	-
	47	x14y1	集	1階梁	54	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	134	1.762			-			-
			集	1階梁	135	0.571			-			-
			集	2階柱	34	0.915			-			-
					合計	4.488		合計	-		合計	-
	48	x4y0	集	1階梁	55	0.576	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	74	0.774			-			-
					合計	1.350		合計	-		合計	-
	49	x6y0	集	1階梁	55	0.576	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	56	0.689			-			-
			集	1階梁	82	3.347			-			-
			集	2階柱	35	0.621			-			-
					合計	5.233		合計	-		合計	-
	50	x7y0	集	1階梁	56	0.611	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	57	2.578			-			-
			集	1階梁	88	0.248			-			-
			集	2階柱	36	2.186			-			-
					合計	5.623		合計	-		合計	-
	51	x10y0	集	1階梁	57	3.195	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	58	0.571			-			-
			集	1階梁	108	0.695			-			-
			集	2階柱	38	0.717			-			-
					合計	5.178		合計	-		合計	-
	52	x11y0	集	1階梁	58	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	59	0.571			-			-
			集	1階梁	113	6.208			-			-
			集	2階柱	39	2.483			-			-
					合計	9.833		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	53	x12y0	集	1階梁	59	0.571	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	60	2.359			−			−
			集	1階梁	121	0.248			−			−
					合計	3.178		合計	−		合計	−
	54	x14y0	集	1階梁	60	2.359	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	135	0.571			−			−
			集	2階柱	41	0.621			−			−
					合計	3.551		合計	−		合計	−

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

計算に用いる荷重	たわみ量計算用 短期(積雪時)

【母屋、棟木の負担荷重、荷重伝達】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x5y7-x6y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	2階小屋東	1	0.252	2階小屋東	2	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404
	2	x6y7-x8y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋東	2	0.403	2階小屋東	3	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.612		合計	0.806		合計	0.806
	3	x8y7-x10y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋東	3	0.403	2階小屋東	4	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.612		合計	0.806		合計	0.806
	4	x10y7-x11y7	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階小屋東	4	0.202	2階小屋東	5	0.202
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
									合計	0.808		合計	0.404		合計	0.404
	5	x11y7-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906	2階小屋東	5	0.453	2階小屋東	6	0.453
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705			0.353			0.353
									合計	1.611		合計	0.806		合計	0.806
	6	x6y6-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋東	7	0.403	2階小屋東	8	0.403
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906			0.453			0.453
									合計	1.712		合計	0.856		合計	0.856
	7	x8y6-x10y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋東	8	0.403	2階小屋東	9	0.403
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705			0.353			0.353
									合計	1.511		合計	0.756		合計	0.756
	8	x10y6-x11y6	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階小屋東	9	0.202	2階小屋東	10	0.202
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
									合計	0.808		合計	0.404		合計	0.404
	9	x11y6-x12y6	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	2階小屋東	10	0.252	2階小屋東	11	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404
	10	x5y5-x7y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋東	12	0.403	2階小屋東	13	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.612		合計	0.806		合計	0.806
	11	x9y5-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007	2階小屋東	14	0.504	2階小屋東	15	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.813		合計	0.907		合計	0.907
	12	x9y3-x11y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階小屋東	22	0.403	2階小屋東	23	0.403
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007			0.504			0.504
									合計	1.813		合計	0.907		合計	0.907
	13	x8y2-x9y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階小屋東	25	0.152	2階小屋東	26	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504			0.252			0.252
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	14	x9y2-x11y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	26	0.403	2階小屋束	27	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	15	x11y2-x12y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階小屋束	27	0.152	2階小屋束	28	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	16	x7y1-x9y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	30	0.353	2階小屋束	31	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	17	x9y1-x11y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	31	0.403	2階小屋束	32	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	18	x11y1-x13y1	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	32	0.353	2階小屋束	33	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	19	x5y5-x5y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007		2階小屋束	1	0.504	2階小屋束	12	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.813			合計	0.907		合計	0.907
	20	x7y4-x7y5	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階小屋束	13	0.152	2階小屋束	17	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	21	x7y2-x7y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	17	0.403	2階小屋束	24	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	22	x7y1-x7y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		2階小屋束	24	0.252	2階小屋束	30	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	23	x8y4-x8y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	8	0.353	2階小屋束	18	0.353
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
									合計	1.410			合計	0.706		合計	0.706
	24	x8y2-x8y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906		2階小屋束	18	0.453	2階小屋束	25	0.453
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	25	x9y3-x9y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007		2階小屋束	14	0.504	2階小屋束	22	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.813			合計	0.907		合計	0.907
	26	x11y3-x11y5	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	15	0.403	2階小屋束	23	0.403
				等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007				0.504			0.504
									合計	1.813			合計	0.907		合計	0.907
	27	x12y4-x12y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	11	0.353	2階小屋束	20	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	28	x12y2-x12y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	20	0.353	2階小屋束	28	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
2	29	x13y5-x13y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		2階小屋束	6	0.353	2階小屋束	16	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	30	x13y4-x13y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404		2階小屋束	16	0.202	2階小屋束	21	0.202
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404				0.202			0.202
									合計	0.808			合計	0.404		合計	0.404
	31	x13y2-x13y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階小屋束	21	0.403	2階小屋束	29	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	32	x13y1-x13y2	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階小屋束	29	0.152	2階小屋束	33	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
1	1	x1y7-x2y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		1階小屋束	1	0.252	1階小屋束	2	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	2	x2y7-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		1階小屋束	2	0.403	2階柱	10	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	3	x2y6-x4y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906		1階小屋束	4	0.453	1階小屋束	5	0.453
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	4	x3y5-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		1階小屋束	6	0.252	2階柱	17	0.252
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	1.008			合計	0.504		合計	0.504
	5	x2y4-x4y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705		1階小屋束	8	0.353	2階柱	20	0.353
				等	屋根(4寸)	0.512	0.932	0.972	0.498	0.906				0.453			0.453
									合計	1.611			合計	0.806		合計	0.806
	6	x1y3-x2y3	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		1階小屋束	9	0.152	1階小屋束	10	0.152
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	7	x2y3-x4y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		1階小屋束	10	0.403	1階小屋束	11	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806
	8	x4y3-x5y3	910	等	屋根(4寸)	1.365	1.243	0.972	1.327	1.209		1階小屋束	11	0.605	1階小屋束	12	0.605
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	1.512			合計	0.757		合計	0.757
	9	x5y1-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404		1階小屋束	13	0.202	2階柱	33	0.202
				等	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068				0.034			0.034
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504				0.252			0.252
				等	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084				0.042			0.042
									合計	1.060			合計	0.530		合計	0.530
	10	x1y6-x1y7	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504		1階小屋束	1	0.252	1階小屋束	3	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
									合計	0.807			合計	0.404		合計	0.404
	11	x1y4-x1y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		1階小屋束	3	0.403	1階小屋束	7	0.403
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
									合計	1.612			合計	0.806		合計	0.806

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

母屋・棟木				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン (mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅 (m)	面積 (㎡)	単位荷重 (kN/㎡)	分布荷重 (kN/m)	荷重 (kN)	種類	番号	伝達荷重 (kN)	種類	番号	伝達荷重 (kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号							
1	12	x1y3-x1y4	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	1階小屋束	7	0.252	1階小屋束	9	0.252
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
									合計	0.807		合計	0.404		合計	0.404
	13	x2y4-x2y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.569	1.036	0.972	0.554	1.007	1階小屋束	4	0.504	1階小屋束	8	0.504
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
									合計	1.813		合計	0.907		合計	0.907
	14	x5y1-x5y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	1階小屋束	12	0.403	1階小屋束	13	0.403
				部	軒天(4寸)	0.569	0.518	0.162	0.093	0.084			0.021			0.063
				等	屋根(4寸)	0.910	1.657	0.972	0.885	1.611			0.806			0.806
				部	軒天(4寸)	0.455	0.415	0.162	0.074	0.068			0.017			0.051
									合計	2.569		合計	1.247		合計	1.323

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※等分布荷重の場合

分布荷重＝単位荷重×負担幅

荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【梁の負担荷重、荷重伝達】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	1	x4y8-x5y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	1	0.353	2階柱	2	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603
	2	x5y8-x6y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	2	0.266	2階柱	3	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.102		合計	0.552		合計	0.552
	3	x6y8-x8y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	3	0.531	2階柱	4	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	4	x8y8-x9y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	4	0.266	2階柱	5	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	1.128		合計	0.565		合計	0.565
	5	x9y8-x10y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	5	0.266	2階柱	6	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	1.128		合計	0.565		合計	0.565
	6	x10y8-x11y8	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531	2階柱	6	0.266	2階柱	7	0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404			0.202			0.202
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	7	x11y8-x13y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	7	0.531	2階柱	8	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	2.227		合計	1.114		合計	1.114
	8	x13y8-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	8	0.353	2階柱	9	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603
	9	x4y7-x6y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	10	0.078	2階梁	39	0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			1		1.311			0.656			0.656
									合計	1.675		合計	0.838		合計	0.838

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	10	x11y7-x14y7	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259	2階梁	52	0.130	2階柱	11	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			6		1.612			0.538			1.075
									合計	2.130		合計	0.798		合計	1.335
	11	x6y6-x8y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	12	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.390		合計	0.195		合計	0.195
	12	x8y6-x9y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	13	0.052	2階柱	14	0.052
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.182		合計	0.091		合計	0.091
	13	x9y6-x10y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	15	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.208		合計	0.104		合計	0.104
	14	x10y6-x11y6	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	15	0.026	2階柱	16	0.026
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	15	x11y6-x14y6	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259	2階柱	16	0.130	2階梁	58	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			11		1.210			0.807			0.404
									合計	1.728		合計	1.067		合計	0.664
	16	x4y5-x6y5	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	17	0.104	2階梁	40	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			12		1.713			0.857			0.857
									合計	2.077		合計	1.039		合計	1.039
	17	x6y5-x9y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259	2階梁	40	0.130	2階梁	46	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			13		1.210			0.807			0.404
									合計	1.728		合計	1.067		合計	0.664
	18	x11y5-x14y5	2,730	等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259	2階柱	18	0.130	2階柱	19	0.130
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	2階小屋束			16		1.210			0.404			0.807
									合計	1.728		合計	0.664		合計	1.067
	19	x4y4-x6y4	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	20	0.403	2階柱	21	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
									合計	2.201		合計	1.101		合計	1.101
	20	x6y4-x7y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	21	0.039	2階柱	22	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	21	x7y4-x8y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	22	0.052	2階柱	23	0.052
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.208		合計	0.104		合計	0.104
	22	x8y4-x9y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	23	0.039	2階柱	24	0.039
				等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.052			0.052
									合計	0.182		合計	0.091		合計	0.091
	23	x9y4-x10y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	24	0.052	2階柱	25	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	24	x10y4-x11y4	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	25	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	25	x11y4-x13y4	1,820	等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182	2階柱	26	0.091	2階柱	27	0.091
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			20		1.612			0.806			0.806
									合計	2.002		合計	1.001		合計	1.001
	26	x13y4-x14y4	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	2階柱	27	0.039	2階柱	28	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	27	x7y2-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	44	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			25		1.210			0.605			0.605
									合計	1.626		合計	0.813		合計	0.813
	28	x9y2-x10y2	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	31	0.026	2階柱	32	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	29	x11y2-x13y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階梁	55	0.104	2階梁	56	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			28		1.210			0.605			0.605
									合計	1.626		合計	0.813		合計	0.813
	30	x6y0-x7y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階柱	35	0.152	2階柱	36	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706			0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	31	x7y0-x9y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	36	0.403	2階柱	37	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	32	x9y0-x10y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階柱	37	0.202	2階柱	38	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531			0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	33	x10y0-x11y0	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404	2階柱	38	0.202	2階柱	39	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531			0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089			0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.076		合計	0.539		合計	0.539
	34	x11y0-x13y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806	2階柱	39	0.403	2階柱	40	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062			0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	35	x13y0-x14y0	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303	2階柱	40	0.152	2階柱	41	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706			0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	36	x4y7-x4y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	1	0.353	2階柱	10	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	37	x4y5-x4y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	10	0.531	2階柱	17	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	38	x4y4-x4y5	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	17	0.353	2階柱	20	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.179		合計	0.590		合計	0.590
	39	x6y6-x6y8	1,820	部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	2階柱	3	0.039	2階柱	12	0.013
				部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104			0.026			0.078
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			2		1.210			0.605			0.605
				集	2階梁			9		0.838			0.419			0.419
									合計	2.412		合計	1.193		合計	1.219
	40	x6y4-x6y6	1,820	部	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	12	0.078	2階柱	21	0.026
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.013			0.039
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階梁			16		1.039			0.520			0.520
				集	2階梁			17		1.067			0.534			0.534
									合計	2.366		合計	1.197		合計	1.171
	41	x6y3-x6y4	910	等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.972	0.392	0.356	2階柱	21	0.178	2階柱	29	0.178
				等	軒天(4寸)	0.403	0.366	0.162	0.066	0.060			0.030			0.030
				等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504			0.252			0.252
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	0.998		合計	0.499		合計	0.499
	42	x6y1-x6y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	2階柱	29	0.531	2階柱	33	0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177			0.089			0.089
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
									合計	2.253		合計	1.127		合計	1.127
	43	x6y0-x6y1	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	2階柱	33	0.353	2階柱	35	0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078			0.039			0.039
									合計	1.205		合計	0.603		合計	0.603

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
2	44	x7y0-x7y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363	2階柱	22	0.182	2階柱	36	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415			0.208			0.208
				集	2階小屋束			24		1.210			0.605			0.605
				集	2階小屋束			30		1.210			0.303			0.908
				集	2階梁			27		0.813			0.407			0.407
									合計	4.011		合計	1.705		合計	2.310
	45	x8y6-x8y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	4	0.104	2階柱	13	0.104
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			3		1.612			0.806			0.806
									合計	2.028		合計	1.014		合計	1.014
	46	x9y4-x9y6	1,820	等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104	2階柱	14	0.052	2階柱	24	0.052
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208			0.104			0.104
				集	2階小屋束			14		1.814			0.907			0.907
				集	2階梁			17		0.664			0.332			0.332
									合計	2.790		合計	1.395		合計	1.395
	47	x9y2-x9y4	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	24	0.104	2階柱	31	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			22		1.814			0.907			0.907
									合計	2.178		合計	1.089		合計	1.089
	48	x9y0-x9y2	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	31	0.104	2階柱	37	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			31		1.612			0.806			0.806
									合計	1.976		合計	0.988		合計	0.988
	49	x10y6-x10y8	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208	2階柱	6	0.104	2階柱	15	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	2階小屋束			4		1.210			0.605			0.605
									合計	1.574		合計	0.787		合計	0.787
	50	x10y2-x10y4	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	25	0.078	2階柱	32	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	51	x10y0-x10y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	32	0.078	2階柱	38	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	52	x11y6-x11y8	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	2階柱	7	0.078	2階柱	16	0.078
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	2階小屋束			5		1.210			0.605			0.605
				集	2階梁			10		0.798			0.399			0.399
									合計	2.268		合計	1.134		合計	1.134
	53	x11y5-x11y6	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	16	0.052	2階柱	18	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078
	54	x11y4-x11y5	910	等	天井	0.455	0.415	0.250	0.114	0.104	2階柱	18	0.052	2階柱	26	0.052
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.156		合計	0.078		合計	0.078

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
2	55	x11y0-x11y4	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363		2階柱	26	0.182	2階柱	39	0.182
				等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415				0.208			0.208
				集	2階小屋束			23		1.814				1.361			0.454
				集	2階小屋束			27		1.210				0.605			0.605
				集	2階小屋束			32		1.612				0.403			1.209
				集	2階梁			29		0.813				0.407			0.407
									合計	6.227			合計	3.166		合計	3.065
	56	x13y0-x13y4	3,640	等	天井	0.455	1.657	0.250	0.114	0.415		2階柱	27	0.208	2階柱	40	0.208
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363				0.182			0.182
				集	2階小屋束			29		1.210				0.605			0.605
				集	2階小屋束			33		1.210				0.303			0.908
				集	2階梁			29		0.813				0.407			0.407
									合計	4.011			合計	1.705		合計	2.310
	57	x14y7-x14y8	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階柱	9	0.152	2階柱	11	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706				0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118				0.059			0.059
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	1.179			合計	0.590		合計	0.590
	58	x14y5-x14y7	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階柱	11	0.403	2階柱	19	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062				0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177				0.089			0.089
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	2階梁			15		0.664				0.332			0.332
									合計	2.813			合計	1.407		合計	1.407
	59	x14y4-x14y5	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404		2階柱	19	0.202	2階柱	28	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531				0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089				0.045			0.045
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	1.076			合計	0.539		合計	0.539
	60	x14y3-x14y4	910	等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404		2階柱	28	0.202	2階柱	30	0.202
				等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531				0.266			0.266
				等	軒天(4寸)	0.600	0.546	0.162	0.098	0.089				0.045			0.045
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078				0.039			0.039
									合計	1.102			合計	0.552		合計	0.552
	61	x14y1-x14y3	1,820	等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806		2階柱	30	0.403	2階柱	34	0.403
				等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062				0.531			0.531
				等	軒天(4寸)	0.600	1.092	0.162	0.098	0.177				0.089			0.089
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208				0.104			0.104
									合計	2.253			合計	1.127		合計	1.127
	62	x14y0-x14y1	910	等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303		2階柱	34	0.152	2階柱	41	0.152
				等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706				0.353			0.353
				等	軒天(4寸)	0.798	0.726	0.162	0.130	0.118				0.059			0.059
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078				0.039			0.039
									合計	1.205			合計	0.603		合計	0.603

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	1	x0y8-x2y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.972	0.680	1.237		1階柱	1	0.619	1階柱	2	0.619
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191				0.096			0.096
				等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705				0.353			0.353
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	2.289			合計	1.146		合計	1.146
	2	x2y8-x4y8	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062		1階柱	2	0.531	1階柱	3	0.531
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164				0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
									合計	2.188			合計	1.094		合計	1.094
	3	x4y8-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	3	0.098	1階柱	4	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	4	x5y8-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	4	0.098	1階柱	5	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	5	x6y8-x8y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	5	0.196	1階柱	6	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			83		0.744				0.372			0.372
									合計	3.027			合計	1.514		合計	1.514
	6	x8y8-x9y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	6	0.098	1階柱	7	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	7	x9y8-x10y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	7	0.098	1階柱	8	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	8	x10y8-x11y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	8	0.098	1階柱	9	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	9	x11y8-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	9	0.098	1階柱	10	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	10	x12y8-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	10	0.098	1階柱	11	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571
	11	x13y8-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	11	0.098	1階柱	12	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.142			合計	0.571		合計	0.571

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	12	x0y7-x2y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	13	0.078	1階柱	14	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
				集	1階小屋束			1		0.808			0.404			0.404
									合計	1.146		合計	0.573		合計	0.573
	13	x2y7-x4y7	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	14	0.078	1階柱	15	0.078
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182			0.091			0.091
									合計	0.338		合計	0.169		合計	0.169
	14	x4y7-x6y7	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	15	0.196	1階柱	16	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			75		0.248			0.124			0.124
				集	1階梁			76		1.240			0.620			0.620
									合計	2.478		合計	1.240		合計	1.240
	15	x6y7-x7y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	16	0.098	1階梁	83	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	16	x7y7-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	83	0.098	1階柱	17	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	17	x8y7-x9y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	17	0.098	1階梁	96	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	18	x9y7-x10y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	96	0.098	1階梁	103	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	19	x10y7-x11y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階梁	103	0.098	1階梁	109	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	20	x11y7-x14y7	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	109	0.293	1階柱	18	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			114		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			115		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			122		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			123		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	21	x0y6-x4y6	3,640	等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363		1階柱	19	0.182	1階柱	20	0.182
				部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152	0.415				0.260			0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.007			0.046
				集	1階小屋束			3		1.210				0.908			0.303
				集	1階小屋束			4		1.713				0.857			0.857
				集	1階梁			67		0.434				0.109			0.326
									合計	4.187			合計	2.323		合計	1.870
	22	x4y6-x5y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	20	0.098	1階梁	76	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	23	x5y6-x6y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	76	0.098	1階柱	21	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	24	x6y6-x8y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	21	0.196	1階柱	22	0.196
				等	床	0.399	0.725	0.940	0.376	0.682				0.341			0.341
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.399	0.725	0.250	0.100	0.182				0.091			0.091
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			83		0.744				0.372			0.372
									合計	3.891			合計	1.946		合計	1.946
	25	x8y6-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	22	0.098	1階柱	23	0.098
				等	床	0.342	0.311	0.940	0.322	0.293				0.147			0.147
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078				0.039			0.039
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.513			合計	0.757		合計	0.757
	26	x9y6-x10y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	23	0.098	1階柱	24	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	27	x10y6-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	24	0.098	1階柱	25	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	28	x11y6-x14y6	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	25	0.293	1階梁	131	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			115		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			116		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			123		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			124		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240
	29	x4y5-x5y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	71	0.098	1階梁	76	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	30	x5y5-x6y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	76	0.098	1階梁	79	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	31	x6y5-x9y5	2,730	等	床	0.380	1.036	0.940	0.358	0.974		1階梁	79	0.487	1階柱	26	0.487
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259				0.130			0.130
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			84		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			91		0.248				0.083			0.166
									合計	2.470			合計	1.237		合計	1.237
	32	x9y5-x10y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	26	0.098	1階梁	104	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	33	x10y5-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	104	0.098	1階柱	27	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	34	x11y5-x14y5	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	27	0.293	1階柱	28	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			116		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			117		0.248				0.166			0.083
				集	1階梁			124		0.248				0.083			0.166
				集	1階梁			125		0.248				0.083			0.166
									合計	2.474			合計	1.240		合計	1.240

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	35	x0y4-x4y4	3,640	部	天井	0.607	1.657	0.250	0.152	0.415		1階柱	29	0.260	1階柱	30	0.156
				部	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.007			0.046
				等	天井	0.399	1.450	0.250	0.100	0.363				0.182			0.182
				集	1階小屋束			7		1.210				0.908			0.303
				集	1階小屋束			8		1.713				0.857			0.857
				集	1階梁			67		0.434				0.109			0.326
									合計	4.187			合計	2.323		合計	1.870
	36	x4y4-x6y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	30	0.196	1階柱	31	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			76		1.240				0.620			0.620
									合計	3.679			合計	1.840		合計	1.840
	37	x6y4-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	31	0.098	1階柱	32	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	38	x7y4-x9y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	32	0.196	1階柱	33	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			23		1.707				0.854			0.854
				集	1階梁			91		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			92		0.248				0.124			0.124
									合計	4.981			合計	2.492		合計	2.492
	39	x9y4-x11y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	33	0.196	1階柱	34	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			25		0.325				0.163			0.163
				集	1階梁			104		0.744				0.372			0.372
				集	1階梁			105		0.695				0.348			0.348
									合計	4.542			合計	2.273		合計	2.273
	40	x11y4-x13y4	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	34	0.196	1階柱	35	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			117		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			118		0.248				0.124			0.124
									合計	3.274			合計	1.638		合計	1.638

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x13y4-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	35	0.098	1階柱	36	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	42	x0y3-x3y3	2,730	等	天井	0.418	1.139	0.250	0.105	0.285	1階柱	37	0.143	1階柱	38	0.143
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
				集	1階小屋束			9		0.808			0.539			0.270
				集	1階小屋束			10		1.210			0.404			0.807
									合計	2.562		合計	1.216		合計	1.350
	43	x3y3-x4y3	910	等	天井	0.342	0.311	0.250	0.086	0.078	1階柱	38	0.039	1階柱	39	0.039
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.130		合計	0.065		合計	0.065
	44	x4y3-x6y3	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156	1階柱	39	0.078	1階柱	40	0.078
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156			0.078			0.078
				集	1階小屋束			12		2.004			1.002			1.002
									合計	2.316		合計	1.158		合計	1.158
	45	x6y3-x11y3	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974	1階柱	40	0.487	1階柱	41	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215	0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057	0.259			0.130			0.130
				集	1階梁			85		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			86		0.248			0.199			0.050
				集	1階梁			92		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			93		0.248			0.149			0.100
				集	1階梁			99		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			100		0.695			0.278			0.417
				集	1階梁			105		0.695			0.139			0.556
				集	1階梁			106		0.695			0.139			0.556
									合計	6.238		合計	2.764		合計	3.480
	46	x11y3-x14y3	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	41	0.293	1階柱	42	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			118		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			119		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			126		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			127		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	47	x0y2-x3y2	2,730	等	屋根(4寸)	0.418	1.139	0.972	0.407	1.108	1階柱	43	0.554	1階柱	44	0.554
				等	屋根(4寸)	0.666	1.818	0.972	0.648	1.768			0.884			0.884
				等	軒天(水平)	0.666	1.818	0.150	0.100	0.273			0.137			0.137
				等	天井	0.380	1.036	0.250	0.095	0.259			0.130			0.130
									合計	3.408		合計	1.705		合計	1.705
	48	x3y2-x4y2	910	等	屋根(4寸)	0.569	0.518	0.972	0.554	0.504	1階柱	44	0.252	1階柱	45	0.252
				等	屋根(4寸)	0.403	0.366	0.972	0.392	0.356			0.178			0.178
				等	軒天(水平)	0.403	0.366	0.150	0.061	0.055			0.028			0.028
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.967		合計	0.484		合計	0.484

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	49	x4y2-x6y2	1,820	等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086		0.156	1階柱	45	0.078	1階柱	46	0.078
									合計		0.156		合計	0.078		合計	0.078
	50	x6y2-x11y2	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974	1階柱	46	0.487	1階梁	113	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				部	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982		0.894			0.269			0.626
				集	2階柱					31	4.152			1.661			2.492
				集	2階柱					32	0.390			0.078			0.312
				集	1階梁					86	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					87	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					93	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					94	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					100	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					101	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					106	0.695			0.139			0.556
				集	1階梁					107	0.695			0.139			0.556
									合計		11.674		合計	4.772		合計	6.910
	51	x11y2-x14y2	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215		0.585	1階梁	113	0.293	1階梁	134	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215		0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057		0.156			0.078			0.078
				集	1階梁					119	0.248			0.166			0.083
				集	1階梁					120	0.248			0.166			0.083
				集	1階梁					127	0.248			0.083			0.166
				集	1階梁					128	0.248			0.083			0.166
									合計		2.474		合計	1.240		合計	1.240
	52	x4y1-x6y1	1,820	集	1階小屋束					13	1.853	1階梁	74	0.927	1階梁	82	0.927
									合計		1.853		合計	0.927		合計	0.927
	53	x6y1-x11y1	4,550	等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974	1階梁	82	0.487	1階梁	113	0.487
				等	床	0.228	1.036	0.940	0.215		0.974			0.487			0.487
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				等	天井	0.228	1.036	0.250	0.057		0.259			0.130			0.130
				集	1階梁					87	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					88	0.248			0.199			0.050
				集	1階梁					94	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					95	0.248			0.149			0.100
				集	1階梁					101	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					102	0.695			0.278			0.417
				集	1階梁					107	0.695			0.139			0.556
				集	1階梁					108	0.695			0.139			0.556
									合計		6.238		合計	2.764		合計	3.480

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	54	x11y1-x14y1	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	113	0.293	1階柱	47	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			120		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			121		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			128		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			129		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	55	x4y0-x6y0	1,820	等	屋根(4寸)	0.399	0.725	0.972	0.388	0.705	1階柱	48	0.353	1階柱	49	0.353
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				等	屋根(4寸)	0.699	1.272	0.972	0.680	1.237			0.619			0.619
				等	軒天(水平)	0.699	1.272	0.150	0.105	0.191			0.096			0.096
									合計	2.251		合計	1.127		合計	1.127
	56	x6y0-x7y0	910	部	屋根(4寸)	0.600	0.273	0.972	0.584	0.266	1階柱	49	0.200	1階柱	50	0.067
				部	軒天(水平)	0.600	0.273	0.150	0.090	0.041			0.031			0.011
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.449		合計	0.802		合計	0.649
	57	x7y0-x10y0	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階柱	50	0.293	1階柱	51	0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	外壁	2.805	7.658	0.350	0.982	2.681			1.341			1.341
				集	2階柱			37		2.654			0.885			1.770
				集	1階梁			95		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			102		0.695			0.232			0.464
									合計	7.019		合計	2.995		合計	4.029
	58	x10y0-x11y0	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	51	0.098	1階柱	52	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	59	x11y0-x12y0	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	52	0.098	1階柱	53	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	60	x12y0-x14y0	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	53	0.196	1階柱	54	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	2階柱			40		4.027			2.014			2.014
				集	1階梁			129		0.248			0.124			0.124
									合計	6.558		合計	3.280		合計	3.280
	61	x0y7-x0y8	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706	1階柱	1	0.353	1階柱	13	0.353
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109			0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303			0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	1.170		合計	0.586		合計	0.586

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	62	x0y6-x0y7	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531		1階柱	13	0.266	1階柱	19	0.266
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082				0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404				0.202			0.202
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	1.069			合計	0.535		合計	0.535
	63	x0y4-x0y6	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062		1階柱	19	0.531	1階柱	29	0.531
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164				0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806				0.403			0.403
				等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208				0.104			0.104
									合計	2.240			合計	1.120		合計	1.120
	64	x0y3-x0y4	910	等	屋根(4寸)	0.600	0.546	0.972	0.584	0.531		1階柱	29	0.266	1階柱	37	0.266
				等	軒天(水平)	0.600	0.546	0.150	0.090	0.082				0.041			0.041
				等	屋根(4寸)	0.455	0.415	0.972	0.443	0.404				0.202			0.202
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	1.069			合計	0.535		合計	0.535
	65	x0y2-x0y3	910	等	屋根(4寸)	0.798	0.726	0.972	0.776	0.706		1階柱	37	0.353	1階柱	43	0.353
				等	軒天(水平)	0.798	0.726	0.150	0.120	0.109				0.055			0.055
				等	屋根(4寸)	0.342	0.311	0.972	0.333	0.303				0.152			0.152
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	1.170			合計	0.586		合計	0.586
	66	x2y7-x2y8	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052		1階柱	2	0.026	1階柱	14	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.104			合計	0.052		合計	0.052
	67	x3y4-x3y6	1,820	等	天井	0.455	0.829	0.250	0.114	0.208		1階梁	21	0.104	1階梁	35	0.104
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
				集	1階小屋束			6		0.504				0.252			0.252
									合計	0.868			合計	0.434		合計	0.434
	68	x3y2-x3y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052		1階柱	38	0.026	1階柱	44	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.104			合計	0.052		合計	0.052
	69	x4y7-x4y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	3	0.098	1階柱	15	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.194			合計	0.597		合計	0.597
	70	x4y6-x4y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	15	0.098	1階柱	20	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.194			合計	0.597		合計	0.597
	71	x4y4-x4y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	20	0.196	1階柱	30	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.342	0.622	0.250	0.086	0.156				0.078			0.078
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			17		3.260				1.630			1.630
				集	1階梁			29		0.248				0.124			0.124
									合計	5.947			合計	2.974		合計	2.974
	72	x4y3-x4y4	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052		1階柱	30	0.026	1階柱	39	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.104			合計	0.052		合計	0.052

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	73	x4y2-x4y3	910	等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052	1階柱	39	0.026	1階柱	45	0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.104		合計	0.052		合計	0.052
	74	x4y0-x4y2	1,820	等	屋根(4寸)	0.600	1.092	0.972	0.584	1.062	1階柱	45	0.531	1階柱	48	0.531
				等	軒天(水平)	0.600	1.092	0.150	0.090	0.164			0.082			0.082
				等	屋根(4寸)	0.455	0.829	0.972	0.443	0.806			0.403			0.403
				等	軒天(4寸)	0.399	0.725	0.162	0.065	0.118			0.059			0.059
				集	1階梁			52		0.927			0.464			0.464
									合計	3.077		合計	1.539		合計	1.539
	75	x5y7-x5y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	4	0.098	1階梁	14	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
									合計	0.496		合計	0.248		合計	0.248
	76	x5y4-x5y7	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585	1階梁	14	0.293	1階梁	36	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585			0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156			0.078			0.078
				集	1階梁			22		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			23		0.248			0.166			0.083
				集	1階梁			29		0.248			0.083			0.166
				集	1階梁			30		0.248			0.083			0.166
									合計	2.474		合計	1.240		合計	1.240
	77	x6y7-x6y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	5	0.098	1階柱	16	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	78	x6y6-x6y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	16	0.098	1階柱	21	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196			0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.390		合計	0.695		合計	0.695
	79	x6y4-x6y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	21	0.196	1階柱	31	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391			0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				集	1階梁			30		0.248			0.124			0.124
				集	1階梁			31		1.237			0.619			0.619
									合計	2.475		合計	1.239		合計	1.239
	80	x6y3-x6y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	31	0.098	1階柱	40	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.194		合計	0.597		合計	0.597

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	81	x6y2-x6y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	40	0.098	1階柱	46	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.194			合計	0.597		合計	0.597
	82	x6y0-x6y2	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	46	0.196	1階柱	49	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	2階柱			33		2.260				1.130			1.130
				集	1階梁			52		0.927				0.464			0.464
				集	1階梁			53		2.764				1.382			1.382
									合計	8.234			合計	4.118		合計	4.118
	83	x7y6-x7y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階梁	5	0.196	1階梁	24	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			15		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			16		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	84	x7y4-x7y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	31	0.098	1階柱	32	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	85	x7y3-x7y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	32	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	86	x7y2-x7y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	87	x7y1-x7y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	88	x7y0-x7y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階柱	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	89	x8y7-x8y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	6	0.098	1階柱	17	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	90	x8y6-x8y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	17	0.098	1階柱	22	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	91	x8y4-x8y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	31	0.098	1階梁	38	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	92	x8y3-x8y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	38	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	93	x8y2-x8y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	94	x8y1-x8y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	95	x8y0-x8y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階梁	57	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	96	x9y6-x9y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	7	0.196	1階柱	23	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			17		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			18		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	97	x9y5-x9y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	23	0.098	1階柱	26	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	98	x9y4-x9y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	26	0.098	1階柱	33	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	99	x9y3-x9y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	33	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	100	x9y2-x9y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	101	x9y1-x9y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	102	x9y0-x9y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階梁	57	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	103	x10y6-x10y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	8	0.196	1階柱	24	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			18		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			19		0.248				0.124			0.124
									合計	3.274			合計	1.638		合計	1.638
	104	x10y4-x10y6	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	24	0.196	1階梁	39	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				集	1階梁			32		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			33		0.248				0.124			0.124
									合計	1.486			合計	0.744		合計	0.744
	105	x10y3-x10y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	39	0.098	1階梁	45	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目 / 集中の場合 荷重伝達要素	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m) / 番号	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	106	x10y2-x10y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	45	0.098	1階梁	50	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	107	x10y1-x10y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	50	0.098	1階梁	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	108	x10y0-x10y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	53	0.098	1階柱	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	109	x11y6-x11y8	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391		1階柱	9	0.196	1階柱	25	0.196
				等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391				0.196			0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104				0.052			0.052
				等	間仕切壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788				0.894			0.894
				集	1階梁			19		0.248				0.124			0.124
				集	1階梁			20		1.240				0.620			0.620
									合計	4.266			合計	2.134		合計	2.134
	110	x11y5-x11y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	25	0.098	1階柱	27	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	111	x11y4-x11y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	27	0.098	1階柱	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	間仕切壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894				0.447			0.447
									合計	1.390			合計	0.695		合計	0.695
	112	x11y3-x11y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	34	0.098	1階柱	41	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号									
1	113	x11y0-x11y3	2,730	等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585		1階柱	41	0.293	1階柱	52	0.293
				等	床	0.228	0.622	0.940	0.215	0.585				0.293			0.293
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				等	天井	0.228	0.622	0.250	0.057	0.156				0.078			0.078
				集	1階梁			50		6.910				4.607			2.304
				集	1階梁			51		1.240				0.827			0.414
				集	1階梁			53		3.480				1.160			2.320
				集	1階梁			54		1.240				0.414			0.827
									合計	14.352			合計	7.750		合計	6.607
	114	x12y7-x12y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	10	0.098	1階梁	20	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	115	x12y6-x12y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	20	0.098	1階梁	28	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	116	x12y5-x12y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	28	0.098	1階梁	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	117	x12y4-x12y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	34	0.098	1階梁	40	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	118	x12y3-x12y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	40	0.098	1階梁	46	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	119	x12y2-x12y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	46	0.098	1階梁	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	120	x12y1-x12y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	51	0.098	1階梁	54	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目								荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)		種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素				番号								
1	121	x12y0-x12y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	54	0.098	1階柱	53	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	122	x13y7-x13y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	11	0.098	1階梁	20	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	123	x13y6-x13y7	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	20	0.098	1階梁	28	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	124	x13y5-x13y6	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	28	0.098	1階梁	34	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	125	x13y4-x13y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	34	0.098	1階柱	35	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	126	x13y3-x13y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階柱	35	0.098	1階梁	46	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	127	x13y2-x13y3	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	46	0.098	1階梁	51	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	128	x13y1-x13y2	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	51	0.098	1階梁	54	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248
	129	x13y0-x13y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196		1階梁	54	0.098	1階梁	60	0.098
				等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196				0.098			0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052				0.026			0.026
									合計	0.496			合計	0.248		合計	0.248

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

梁				荷重項目							荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	スパン(mm)	荷重分類	(部分)等分布の場合 項目	負担幅(m)	面積(㎡)	単位荷重(kN/㎡)	分布荷重(kN/m)	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
					集中の場合 荷重伝達要素			番号								
1	130	x14y7-x14y8	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	12	0.098	1階柱	18	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	131	x14y5-x14y7	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	18	0.196	1階柱	28	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			28		1.240			0.620			0.620
									合計	3.523		合計	1.762		合計	1.762
	132	x14y4-x14y5	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	28	0.098	1階柱	36	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	133	x14y3-x14y4	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	36	0.098	1階柱	42	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571
	134	x14y1-x14y3	1,820	等	床	0.228	0.415	0.940	0.215	0.391	1階柱	42	0.196	1階柱	47	0.196
				等	天井	0.228	0.415	0.250	0.057	0.104			0.052			0.052
				等	外壁	2.805	5.106	0.350	0.982	1.788			0.894			0.894
				集	1階梁			51		1.240			0.620			0.620
									合計	3.523		合計	1.762		合計	1.762
	135	x14y0-x14y1	910	等	床	0.228	0.208	0.940	0.215	0.196	1階柱	47	0.098	1階柱	54	0.098
				等	天井	0.228	0.208	0.250	0.057	0.052			0.026			0.026
				等	外壁	2.805	2.553	0.350	0.982	0.894			0.447			0.447
									合計	1.142		合計	0.571		合計	0.571

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

※壁の面積は壁長×壁高さで求められた値です。
　壁高さは以下の通り。
　・外壁(妻壁以外)、間仕切壁、外部袖壁　:壁高さ=横架材天端間高さ
　・外壁(妻壁)　:壁高さ=軒高より上の立上り高さ （妻壁形状が長方形でない場合は壁長で均した高さ）
　・バルコニー腰壁　:壁高さ=バルコニー高

※等分布荷重の場合
　分布荷重＝単位荷重×負担幅
　荷重＝単位荷重×面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【小屋束の荷重伝達】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x5y7	集	2階母屋棟木	1	0.404	2階梁	9	0.404
			集	2階母屋棟木	19	0.907			0.907
					合計	1.311		合計	1.311
	2	x6y7	集	2階母屋棟木	1	0.404	2階梁	39	0.404
			集	2階母屋棟木	2	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	3	x8y7	集	2階母屋棟木	2	0.806	2階梁	45	0.806
			集	2階母屋棟木	3	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	4	x10y7	集	2階母屋棟木	3	0.806	2階梁	49	0.806
			集	2階母屋棟木	4	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	5	x11y7	集	2階母屋棟木	4	0.404	2階梁	52	0.404
			集	2階母屋棟木	5	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	6	x13y7	集	2階母屋棟木	5	0.806	2階梁	10	0.806
			集	2階母屋棟木	29	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	7	x6y6	集	2階母屋棟木	6	0.856	2階柱	12	0.856
					合計	0.856		合計	0.856
	8	x8y6	集	2階母屋棟木	6	0.856	2階柱	13	0.856
			集	2階母屋棟木	7	0.756			0.756
			集	2階母屋棟木	23	0.706			0.706
					合計	2.318		合計	2.318
	9	x10y6	集	2階母屋棟木	7	0.756	2階柱	15	0.756
			集	2階母屋棟木	8	0.404			0.404
					合計	1.160		合計	1.160
	10	x11y6	集	2階母屋棟木	8	0.404	2階柱	16	0.404
			集	2階母屋棟木	9	0.404			0.404
					合計	0.808		合計	0.808
	11	x12y6	集	2階母屋棟木	9	0.404	2階梁	15	0.404
			集	2階母屋棟木	27	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	12	x5y5	集	2階母屋棟木	10	0.806	2階梁	16	0.806
			集	2階母屋棟木	19	0.907			0.907
					合計	1.713		合計	1.713
	13	x7y5	集	2階母屋棟木	10	0.806	2階梁	17	0.806
			集	2階母屋棟木	20	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	14	x9y5	集	2階母屋棟木	11	0.907	2階梁	46	0.907
			集	2階母屋棟木	25	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	15	x11y5	集	2階母屋棟木	11	0.907	2階柱	18	0.907
			集	2階母屋棟木	26	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	16	x13y5	集	2階母屋棟木	29	0.806	2階梁	18	0.806
			集	2階母屋棟木	30	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	17	x7y4	集	2階母屋棟木	20	0.404	2階柱	22	0.404
			集	2階母屋棟木	21	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	18	x8y4	集	2階母屋棟木	23	0.706	2階柱	23	0.706
			集	2階母屋棟木	24	0.806			0.806
					合計	1.512		合計	1.512
	20	x12y4	集	2階母屋棟木	27	0.806	2階梁	25	0.806
			集	2階母屋棟木	28	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	21	x13y4	集	2階母屋棟木	30	0.404	2階柱	27	0.404
			集	2階母屋棟木	31	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	22	x9y3	集	2階母屋棟木	12	0.907	2階梁	47	0.907
			集	2階母屋棟木	25	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	23	x11y3	集	2階母屋棟木	12	0.907	2階梁	55	0.907
			集	2階母屋棟木	26	0.907			0.907
					合計	1.814		合計	1.814
	24	x7y2	集	2階母屋棟木	21	0.806	2階梁	44	0.806
			集	2階母屋棟木	22	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	25	x8y2	集	2階母屋棟木	13	0.404	2階梁	27	0.404
			集	2階母屋棟木	24	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	26	x9y2	集	2階母屋棟木	13	0.404	2階柱	31	0.404
			集	2階母屋棟木	14	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	27	x11y2	集	2階母屋棟木	14	0.806	2階梁	55	0.806
			集	2階母屋棟木	15	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	28	x12y2	集	2階母屋棟木	15	0.404	2階梁	29	0.404
			集	2階母屋棟木	28	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	29	x13y2	集	2階母屋棟木	31	0.806	2階梁	56	0.806
			集	2階母屋棟木	32	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	30	x7y1	集	2階母屋棟木	16	0.806	2階梁	44	0.806
			集	2階母屋棟木	22	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	31	x9y1	集	2階母屋棟木	16	0.806	2階梁	48	0.806
			集	2階母屋棟木	17	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	32	x11y1	集	2階母屋棟木	17	0.806	2階梁	55	0.806
			集	2階母屋棟木	18	0.806			0.806
					合計	1.612		合計	1.612
	33	x13y1	集	2階母屋棟木	18	0.806	2階梁	56	0.806
			集	2階母屋棟木	32	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
1	1	x1y7	集	1階母屋棟木	1	0.404	1階梁	12	0.404
			集	1階母屋棟木	10	0.404			0.404
					合計	0.808		合計	0.808
	2	x2y7	集	1階母屋棟木	1	0.404	1階柱	14	0.404
			集	1階母屋棟木	2	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	3	x1y6	集	1階母屋棟木	10	0.404	1階梁	21	0.404
			集	1階母屋棟木	11	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

小屋束			荷重項目				荷重伝達先		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	4	x2y6	集	1階母屋棟木	3	0.806	1階梁	21	0.806
			集	1階母屋棟木	13	0.907			0.907
					合計	1.713		合計	1.713
	5	x4y6	集	1階母屋棟木	3	0.806	1階柱	20	0.806
					合計	0.806		合計	0.806
	6	x3y5	集	1階母屋棟木	4	0.504	1階梁	67	0.504
					合計	0.504		合計	0.504
	7	x1y4	集	1階母屋棟木	11	0.806	1階梁	35	0.806
			集	1階母屋棟木	12	0.404			0.404
					合計	1.210		合計	1.210
	8	x2y4	集	1階母屋棟木	5	0.806	1階梁	35	0.806
			集	1階母屋棟木	13	0.907			0.907
					合計	1.713		合計	1.713
	9	x1y3	集	1階母屋棟木	6	0.404	1階梁	42	0.404
			集	1階母屋棟木	12	0.404			0.404
					合計	0.808		合計	0.808
	10	x2y3	集	1階母屋棟木	6	0.404	1階梁	42	0.404
			集	1階母屋棟木	7	0.806			0.806
					合計	1.210		合計	1.210
	11	x4y3	集	1階母屋棟木	7	0.806	1階柱	39	0.806
			集	1階母屋棟木	8	0.757			0.757
					合計	1.563		合計	1.563
	12	x5y3	集	1階母屋棟木	8	0.757	1階梁	44	0.757
			集	1階母屋棟木	14	1.247			1.247
					合計	2.004		合計	2.004
	13	x5y1	集	1階母屋棟木	9	0.530	1階梁	52	0.530
			集	1階母屋棟木	14	1.323			1.323
					合計	1.853		合計	1.853

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【柱軸力、柱の荷重伝達】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	1	x4y8	集	2階梁	1	0.603	1階柱	3	0.603	-	-	-
			集	2階梁	36	0.590			0.590			-
					合計	1.193		合計	1.193		合計	-
	2	x5y8	集	2階梁	1	0.603	1階柱	4	0.603	-	-	-
			集	2階梁	2	0.552			0.552			-
					合計	1.155		合計	1.155		合計	-
	3	x6y8	集	2階梁	2	0.552	1階柱	5	0.552	-	-	-
			集	2階梁	3	1.127			1.127			-
			集	2階梁	39	1.193			1.193			-
					合計	2.872		合計	2.872		合計	-
	4	x8y8	集	2階梁	3	1.127	1階柱	6	1.127	-	-	-
			集	2階梁	4	0.565			0.565			-
			集	2階梁	45	1.014			1.014			-
					合計	2.706		合計	2.706		合計	-
	5	x9y8	集	2階梁	4	0.565	1階柱	7	0.565	-	-	-
			集	2階梁	5	0.565			0.565			-
					合計	1.130		合計	1.130		合計	-
	6	x10y8	集	2階梁	5	0.565	1階柱	8	0.565	-	-	-
			集	2階梁	6	0.539			0.539			-
			集	2階梁	49	0.787			0.787			-
					合計	1.891		合計	1.891		合計	-
	7	x11y8	集	2階梁	6	0.539	1階柱	9	0.539	-	-	-
			集	2階梁	7	1.114			1.114			-
			集	2階梁	52	1.134			1.134			-
					合計	2.787		合計	2.787		合計	-
	8	x13y8	集	2階梁	7	1.114	1階柱	11	1.114	-	-	-
			集	2階梁	8	0.603			0.603			-
					合計	1.717		合計	1.717		合計	-
	9	x14y8	集	2階梁	8	0.603	1階柱	12	0.603	-	-	-
			集	2階梁	57	0.590			0.590			-
					合計	1.193		合計	1.193		合計	-
	10	x4y7	集	2階梁	9	0.838	1階柱	15	0.838	-	-	-
			集	2階梁	36	0.590			0.590			-
			集	2階梁	37	1.127			1.127			-
			集	1階母屋棟木	2	0.806			0.806			-
					合計	3.361		合計	3.361		合計	-
	11	x14y7	集	2階梁	10	1.335	1階柱	18	1.335	-	-	-
			集	2階梁	57	0.590			0.590			-
			集	2階梁	58	1.407			1.407			-
					合計	3.332		合計	3.332		合計	-
	12	x6y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	21	0.195	-	-	-
			集	2階梁	39	1.219			1.219			-
			集	2階梁	40	1.197			1.197			-
			集	2階小屋束	7	0.856			0.856			-
					合計	3.467		合計	3.467		合計	-
	13	x8y6	集	2階梁	11	0.195	1階柱	22	0.195	-	-	-
			集	2階梁	12	0.091			0.091			-
			集	2階梁	45	1.014			1.014			-
			集	2階小屋束	8	2.318			2.318			-
					合計	3.618		合計	3.618		合計	-
	14	x9y6	集	2階梁	12	0.091	1階柱	23	0.091	-	-	-
			集	2階梁	13	0.104			0.104			-
			集	2階梁	46	1.395			1.395			-
					合計	1.590		合計	1.590		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	15	x10y6	集	2階梁	13	0.104	1階柱	24	0.104	-	-	-
			集	2階梁	14	0.078			0.078			-
			集	2階梁	49	0.787			0.787			-
			集	2階小屋束	9	1.160			1.160			-
					合計	2.129		合計	2.129		合計	-
	16	x11y6	集	2階梁	14	0.078	1階柱	25	0.078	-	-	-
			集	2階梁	15	1.067			1.067			-
			集	2階梁	52	1.134			1.134			-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	10	0.808			0.808			-
					合計	3.165		合計	3.165		合計	-
	17	x4y5	集	2階梁	16	1.039	1階梁	71	1.039	-	-	-
			集	2階梁	37	1.127			1.127			-
			集	2階梁	38	0.590			0.590			-
			集	1階母屋棟木	4	0.504			0.504			-
					合計	3.260		合計	3.260		合計	-
	18	x11y5	集	2階梁	18	0.664	1階柱	27	0.664	-	-	-
			集	2階梁	53	0.078			0.078			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階小屋束	15	1.814			1.814			-
					合計	2.634		合計	2.634		合計	-
	19	x14y5	集	2階梁	18	1.067	1階柱	28	1.067	-	-	-
			集	2階梁	58	1.407			1.407			-
			集	2階梁	59	0.539			0.539			-
					合計	3.013		合計	3.013		合計	-
	20	x4y4	集	2階梁	19	1.101	1階柱	30	1.101	-	-	-
			集	2階梁	38	0.590			0.590			-
			集	1階母屋棟木	5	0.806			0.806			-
					合計	2.497		合計	2.497		合計	-
	21	x6y4	集	2階梁	19	1.101	1階柱	31	1.101	-	-	-
			集	2階梁	20	0.065			0.065			-
			集	2階梁	40	1.171			1.171			-
			集	2階梁	41	0.499			0.499			-
					合計	2.836		合計	2.836		合計	-
	22	x7y4	集	2階梁	20	0.065	1階柱	32	0.065	-	-	-
			集	2階梁	21	0.104			0.104			-
			集	2階梁	44	1.705			1.705			-
			集	2階小屋束	17	1.210			1.210			-
					合計	3.084		合計	3.084		合計	-
	23	x8y4	集	2階梁	21	0.104	1階梁	38	0.104	-	-	-
			集	2階梁	22	0.091			0.091			-
			集	2階小屋束	18	1.512			1.512			-
					合計	1.707		合計	1.707		合計	-
	24	x9y4	集	2階梁	22	0.091	1階柱	33	0.091	-	-	-
			集	2階梁	23	0.078			0.078			-
			集	2階梁	46	1.395			1.395			-
			集	2階梁	47	1.089			1.089			-
					合計	2.653		合計	2.653		合計	-
	25	x10y4	集	2階梁	23	0.078	1階梁	39	0.078	-	-	-
			集	2階梁	24	0.078			0.078			-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
					合計	0.325		合計	0.325		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	26	x11y4	集	2階梁	24	0.078	1階柱	34	0.078	-	-	-
			集	2階梁	25	1.001			1.001			-
			集	2階梁	54	0.078			0.078			-
			集	2階梁	55	3.166			3.166			-
					合計	4.323		合計	4.323		合計	-
	27	x13y4	集	2階梁	25	1.001	1階柱	35	1.001	-	-	-
			集	2階梁	26	0.065			0.065			-
			集	2階梁	56	1.705			1.705			-
			集	2階小屋束	21	1.210			1.210			-
					合計	3.981		合計	3.981		合計	-
	28	x14y4	集	2階梁	26	0.065	1階柱	36	0.065	-	-	-
			集	2階梁	59	0.539			0.539			-
			集	2階梁	60	0.552			0.552			-
					合計	1.156		合計	1.156		合計	-
	29	x6y3	集	2階梁	41	0.499	1階柱	40	0.499	-	-	-
			集	2階梁	42	1.127			1.127			-
					合計	1.626		合計	1.626		合計	-
	30	x14y3	集	2階梁	60	0.552	1階柱	42	0.552	-	-	-
			集	2階梁	61	1.127			1.127			-
					合計	1.679		合計	1.679		合計	-
	31	x9y2	集	2階梁	27	0.813	1階梁	50	0.813	-	-	-
			集	2階梁	28	0.052			0.052			-
			集	2階梁	47	1.089			1.089			-
			集	2階梁	48	0.988			0.988			-
			集	2階小屋束	26	1.210			1.210			-
					合計	4.152		合計	4.152		合計	-
	32	x10y2	集	2階梁	28	0.052	1階梁	50	0.052	-	-	-
			集	2階梁	50	0.169			0.169			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	0.390		合計	0.390		合計	-
	33	x6y1	集	2階梁	42	1.127	1階梁	82	1.127	-	-	-
			集	2階梁	43	0.603			0.603			-
			集	1階母屋棟木	9	0.530			0.530			-
					合計	2.260		合計	2.260		合計	-
	34	x14y1	集	2階梁	61	1.127	1階柱	47	1.127	-	-	-
			集	2階梁	62	0.603			0.603			-
					合計	1.730		合計	1.730		合計	-
	35	x6y0	集	2階梁	30	0.590	1階柱	49	0.590	-	-	-
			集	2階梁	43	0.603			0.603			-
					合計	1.193		合計	1.193		合計	-
	36	x7y0	集	2階梁	30	0.590	1階柱	50	0.590	-	-	-
			集	2階梁	31	1.127			1.127			-
			集	2階梁	44	2.310			2.310			-
					合計	4.027		合計	4.027		合計	-
	37	x9y0	集	2階梁	31	1.127	1階梁	57	1.127	-	-	-
			集	2階梁	32	0.539			0.539			-
			集	2階梁	48	0.988			0.988			-
					合計	2.654		合計	2.654		合計	-
	38	x10y0	集	2階梁	32	0.539	1階柱	51	0.539	-	-	-
			集	2階梁	33	0.539			0.539			-
			集	2階梁	51	0.169			0.169			-
					合計	1.247		合計	1.247		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
2	39	x11y0	集	2階梁	33	0.539	1階柱	52	0.539	–	–	–
			集	2階梁	34	1.127			1.127			–
			集	2階梁	55	3.065			3.065			–
					合計	4.731		合計	4.731		合計	–
	40	x13y0	集	2階梁	34	1.127	1階梁	60	1.127	–	–	–
			集	2階梁	35	0.590			0.590			–
			集	2階梁	56	2.310			2.310			–
					合計	4.027		合計	4.027		合計	–
	41	x14y0	集	2階梁	35	0.590	1階柱	54	0.590	–	–	–
			集	2階梁	62	0.603			0.603			–
					合計	1.193		合計	1.193		合計	–
1	1	x0y8	集	1階梁	1	1.146	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	61	0.586			–			–
					合計	1.732		合計	–		合計	–
	2	x2y8	集	1階梁	1	1.146	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	2	1.094			–			–
			集	1階梁	66	0.052			–			–
					合計	2.292		合計	–		合計	–
	3	x4y8	集	1階梁	2	1.094	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	3	0.571			–			–
			集	1階梁	69	0.597			–			–
			集	2階柱	1	1.193			–			–
					合計	3.455		合計	–		合計	–
	4	x5y8	集	1階梁	3	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	4	0.571			–			–
			集	1階梁	75	0.248			–			–
			集	2階柱	2	1.155			–			–
					合計	2.545		合計	–		合計	–
	5	x6y8	集	1階梁	4	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	5	1.514			–			–
			集	1階梁	77	0.695			–			–
			集	2階柱	3	2.872			–			–
					合計	5.652		合計	–		合計	–
	6	x8y8	集	1階梁	5	1.514	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	6	0.571			–			–
			集	1階梁	89	0.248			–			–
			集	2階柱	4	2.706			–			–
					合計	5.039		合計	–		合計	–
	7	x9y8	集	1階梁	6	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	7	0.571			–			–
			集	1階梁	96	0.744			–			–
			集	2階柱	5	1.130			–			–
					合計	3.016		合計	–		合計	–
	8	x10y8	集	1階梁	7	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	8	0.571			–			–
			集	1階梁	103	1.638			–			–
			集	2階柱	6	1.891			–			–
					合計	4.671		合計	–		合計	–
	9	x11y8	集	1階梁	8	0.571	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	9	0.571			–			–
			集	1階梁	109	2.134			–			–
			集	2階柱	7	2.787			–			–
					合計	6.063		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	10	x12y8	集	1階梁	9	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	10	0.571			-			-
			集	1階梁	114	0.248			-			-
					合計	1.390		合計	-		合計	-
	11	x13y8	集	1階梁	10	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	11	0.571			-			-
			集	1階梁	122	0.248			-			-
			集	2階柱	8	1.717			-			-
					合計	3.107		合計	-		合計	-
	12	x14y8	集	1階梁	11	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.571			-			-
			集	2階柱	9	1.193			-			-
					合計	2.335		合計	-		合計	-
	13	x0y7	集	1階梁	12	0.573	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	61	0.586			-			-
			集	1階梁	62	0.535			-			-
					合計	1.694		合計	-		合計	-
	14	x2y7	集	1階梁	12	0.573	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	13	0.169			-			-
			集	1階梁	66	0.052			-			-
			集	1階小屋束	2	1.210			-			-
					合計	2.004		合計	-		合計	-
	15	x4y7	集	1階梁	13	0.169	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	14	1.240			-			-
			集	1階梁	69	0.597			-			-
			集	1階梁	70	0.597			-			-
			集	2階柱	10	3.361			-			-
					合計	5.964		合計	-		合計	-
	16	x6y7	集	1階梁	14	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	15	0.248			-			-
			集	1階梁	77	0.695			-			-
			集	1階梁	78	0.695			-			-
					合計	2.878		合計	-		合計	-
	17	x8y7	集	1階梁	16	0.248	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	17	0.248			-			-
			集	1階梁	89	0.248			-			-
			集	1階梁	90	0.248			-			-
					合計	0.992		合計	-		合計	-
	18	x14y7	集	1階梁	20	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	130	0.571			-			-
			集	1階梁	131	1.762			-			-
			集	2階柱	11	3.332			-			-
					合計	6.905		合計	-		合計	-
	19	x0y6	集	1階梁	21	2.323	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	62	0.535			-			-
			集	1階梁	63	1.120			-			-
					合計	3.978		合計	-		合計	-
	20	x4y6	集	1階梁	21	1.870	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	22	0.248			-			-
			集	1階梁	70	0.597			-			-
			集	1階梁	71	2.974			-			-
			集	1階小屋束	5	0.806			-			-
					合計	6.495		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	21	x6y6	集	1階梁	23	0.248	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	24	1.946			–			–
			集	1階梁	78	0.695			–			–
			集	1階梁	79	1.239			–			–
			集	2階柱	12	3.467			–			–
					合計	7.595		合計	–		合計	–
	22	x8y6	集	1階梁	24	1.946	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	25	0.757			–			–
			集	1階梁	90	0.248			–			–
			集	2階柱	13	3.618			–			–
					合計	6.569		合計	–		合計	–
	23	x9y6	集	1階梁	25	0.757	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	26	0.695			–			–
			集	1階梁	96	0.744			–			–
			集	1階梁	97	0.248			–			–
			集	2階柱	14	1.590			–			–
					合計	4.034		合計	–		合計	–
	24	x10y6	集	1階梁	26	0.695	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	27	0.695			–			–
			集	1階梁	103	1.638			–			–
			集	1階梁	104	0.744			–			–
			集	2階柱	15	2.129			–			–
					合計	5.901		合計	–		合計	–
	25	x11y6	集	1階梁	27	0.695	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	28	1.240			–			–
			集	1階梁	109	2.134			–			–
			集	1階梁	110	0.695			–			–
			集	2階柱	16	3.165			–			–
					合計	7.929		合計	–		合計	–
	26	x9y5	集	1階梁	31	1.237	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	32	0.248			–			–
			集	1階梁	97	0.248			–			–
			集	1階梁	98	0.248			–			–
					合計	1.981		合計	–		合計	–
	27	x11y5	集	1階梁	33	0.248	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	34	1.240			–			–
			集	1階梁	110	0.695			–			–
			集	1階梁	111	0.695			–			–
			集	2階柱	18	2.634			–			–
					合計	5.512		合計	–		合計	–
	28	x14y5	集	1階梁	34	1.240	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	131	1.762			–			–
			集	1階梁	132	0.571			–			–
			集	2階柱	19	3.013			–			–
					合計	6.586		合計	–		合計	–
	29	x0y4	集	1階梁	35	2.323	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	63	1.120			–			–
			集	1階梁	64	0.535			–			–
					合計	3.978		合計	–		合計	–
	30	x4y4	集	1階梁	35	1.870	–	–	–	–	–	–
			集	1階梁	36	1.840			–			–
			集	1階梁	71	2.974			–			–
			集	1階梁	72	0.052			–			–
			集	2階柱	20	2.497			–			–
					合計	9.233		合計	–		合計	–

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	31	x6y4	集	1階梁	36	1.840	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	37	0.695			-			-
			集	1階梁	79	1.239			-			-
			集	1階梁	80	0.597			-			-
			集	2階柱	21	2.836			-			-
					合計	7.207		合計	-		合計	-
	32	x7y4	集	1階梁	37	0.695	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	38	2.492			-			-
			集	1階梁	84	0.248			-			-
			集	1階梁	85	0.248			-			-
			集	2階柱	22	3.084			-			-
					合計	6.767		合計	-		合計	-
	33	x9y4	集	1階梁	38	2.492	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	39	2.273			-			-
			集	1階梁	98	0.248			-			-
			集	1階梁	99	0.695			-			-
			集	2階柱	24	2.653			-			-
					合計	8.361		合計	-		合計	-
	34	x11y4	集	1階梁	39	2.273	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	40	1.638			-			-
			集	1階梁	111	0.695			-			-
			集	1階梁	112	0.248			-			-
			集	2階柱	26	4.323			-			-
					合計	9.177		合計	-		合計	-
	35	x13y4	集	1階梁	40	1.638	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	41	0.695			-			-
			集	1階梁	125	0.248			-			-
			集	1階梁	126	0.248			-			-
			集	2階柱	27	3.981			-			-
					合計	6.810		合計	-		合計	-
	36	x14y4	集	1階梁	41	0.695	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	132	0.571			-			-
			集	1階梁	133	0.571			-			-
			集	2階柱	28	1.156			-			-
					合計	2.993		合計	-		合計	-
	37	x0y3	集	1階梁	42	1.216	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	64	0.535			-			-
			集	1階梁	65	0.586			-			-
					合計	2.337		合計	-		合計	-
	38	x3y3	集	1階梁	42	1.350	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	43	0.065			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	1.467		合計	-		合計	-
	39	x4y3	集	1階梁	43	0.065	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	44	1.158			-			-
			集	1階梁	72	0.052			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階小屋束	11	1.563			-			-
					合計	2.890		合計	-		合計	-
	40	x6y3	集	1階梁	44	1.158	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	45	2.764			-			-
			集	1階梁	80	0.597			-			-
			集	1階梁	81	0.597			-			-
			集	2階柱	29	1.626			-			-
					合計	6.742		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	41	x11y3	集	1階梁	45	3.480	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	46	1.240			-			-
			集	1階梁	112	0.248			-			-
			集	1階梁	113	7.750			-			-
					合計	12.718		合計	-		合計	-
	42	x14y3	集	1階梁	46	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	133	0.571			-			-
			集	1階梁	134	1.762			-			-
			集	2階柱	30	1.679			-			-
					合計	5.252		合計	-		合計	-
	43	x0y2	集	1階梁	47	1.705	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	65	0.586			-			-
					合計	2.291		合計	-		合計	-
	44	x3y2	集	1階梁	47	1.705	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	48	0.484			-			-
			集	1階梁	68	0.052			-			-
					合計	2.241		合計	-		合計	-
	45	x4y2	集	1階梁	48	0.484	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	49	0.078			-			-
			集	1階梁	73	0.052			-			-
			集	1階梁	74	1.539			-			-
					合計	2.153		合計	-		合計	-
	46	x6y2	集	1階梁	49	0.078	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	50	4.772			-			-
			集	1階梁	81	0.597			-			-
			集	1階梁	82	4.118			-			-
					合計	9.565		合計	-		合計	-
	47	x14y1	集	1階梁	54	1.240	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	134	1.762			-			-
			集	1階梁	135	0.571			-			-
			集	2階柱	34	1.730			-			-
					合計	5.303		合計	-		合計	-
	48	x4y0	集	1階梁	55	1.127	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	74	1.539			-			-
					合計	2.666		合計	-		合計	-
	49	x6y0	集	1階梁	55	1.127	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	56	0.802			-			-
			集	1階梁	82	4.118			-			-
			集	2階柱	35	1.193			-			-
					合計	7.240		合計	-		合計	-
	50	x7y0	集	1階梁	56	0.649	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	57	2.995			-			-
			集	1階梁	88	0.248			-			-
			集	2階柱	36	4.027			-			-
					合計	7.919		合計	-		合計	-
	51	x10y0	集	1階梁	57	4.029	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	58	0.571			-			-
			集	1階梁	108	0.695			-			-
			集	2階柱	38	1.247			-			-
					合計	6.542		合計	-		合計	-
	52	x11y0	集	1階梁	58	0.571	-	-	-	-	-	-
			集	1階梁	59	0.571			-			-
			集	1階梁	113	6.607			-			-
			集	2階柱	39	4.731			-			-
					合計	12.480		合計	-		合計	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

柱			荷重項目				荷重伝達先1			荷重伝達先2		
階	番号	位置	荷重分類	荷重伝達要素	番号	荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)	種類	番号	伝達荷重(kN)
1	53	x12y0	集	1階梁	59	0.571	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	60	3.280			−			−
			集	1階梁	121	0.248			−			−
					合計	4.099		合計	−		合計	−
	54	x14y0	集	1階梁	60	3.280	−	−	−	−	−	−
			集	1階梁	135	0.571			−			−
			集	2階柱	41	1.193			−			−
					合計	5.044		合計	−		合計	−

荷重分類　等:等分布荷重　部:部分等分布荷重　集:集中荷重

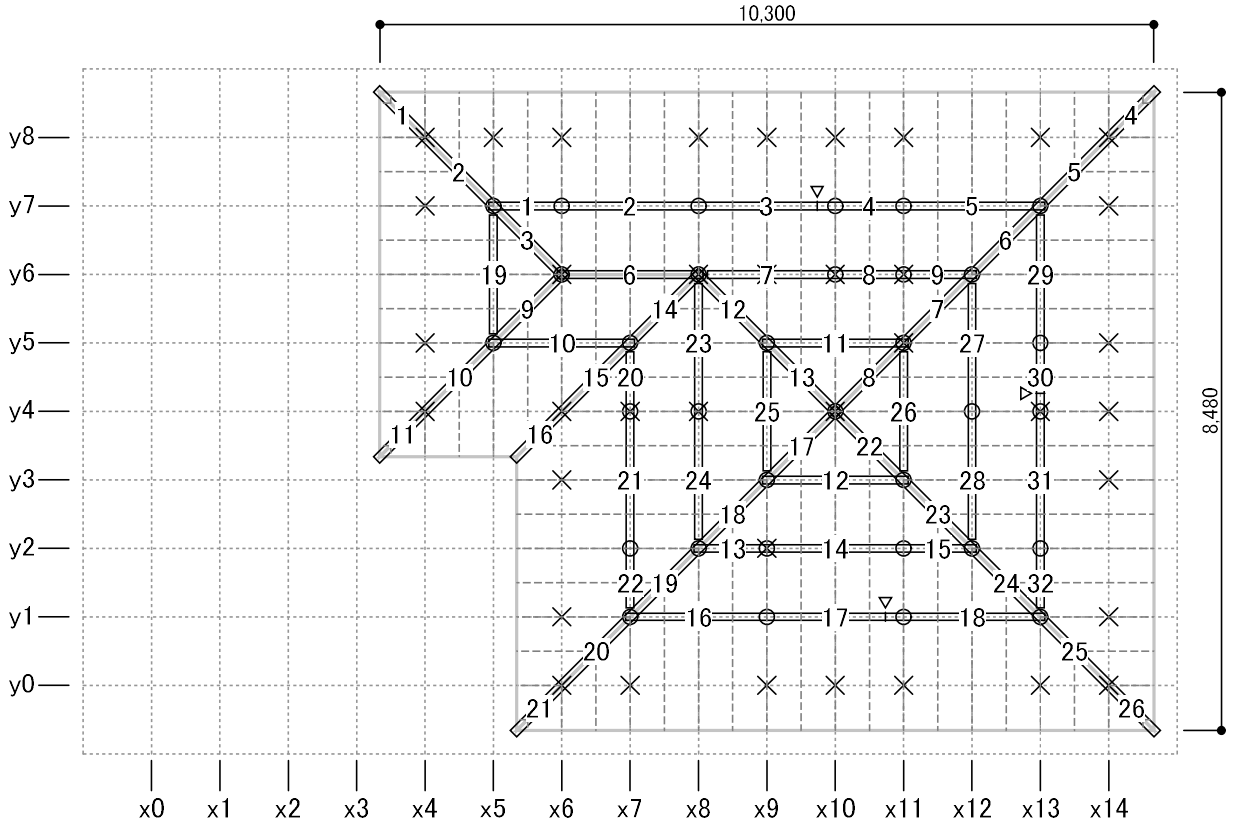
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

5.4.2 部材番号図

部材番号図

2階



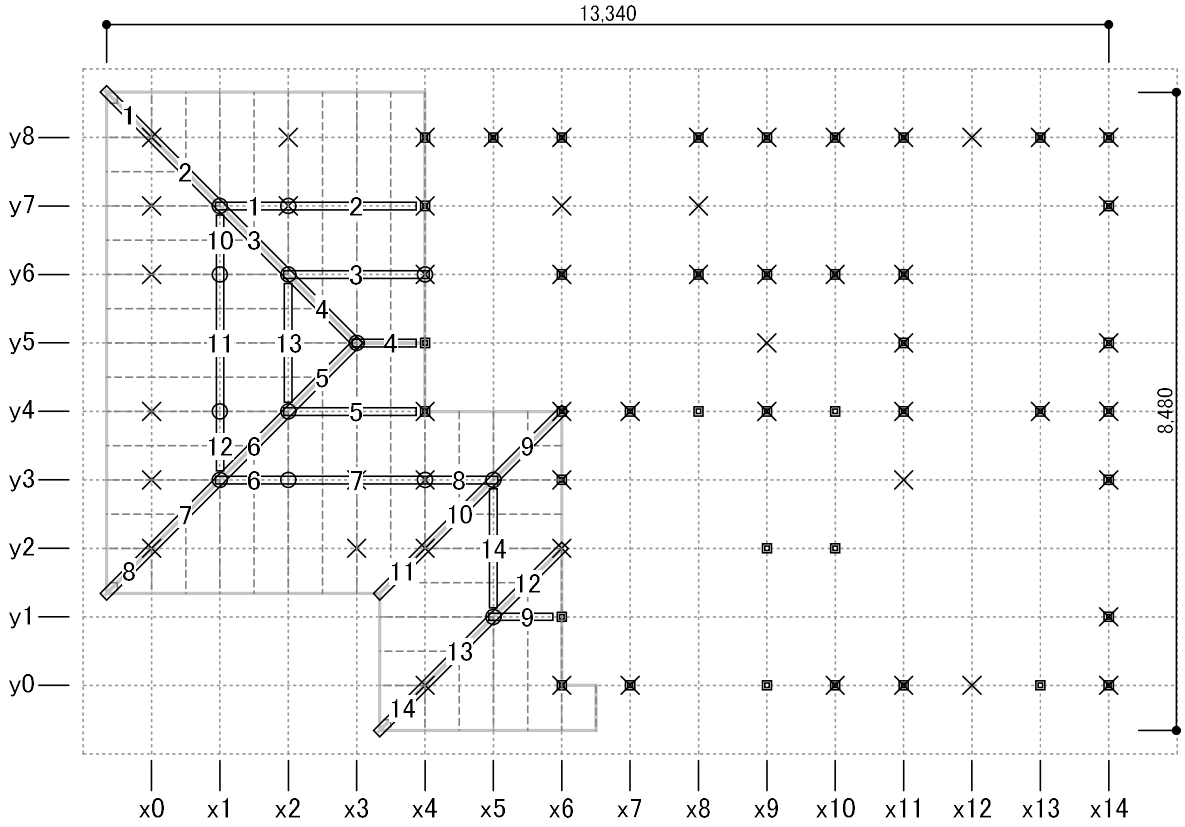
縮尺 1/100

凡例
105 棟木/母屋/登り梁(寸法を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示)
垂木(45×60)
継手
隅木・谷木(105×105)
母屋下がり
小屋裏収納等
小屋束
上階柱
下階柱
通し柱(1～2階)
※接合部記号表記の無い仕口の仕様はSI、継手の仕様はTI

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

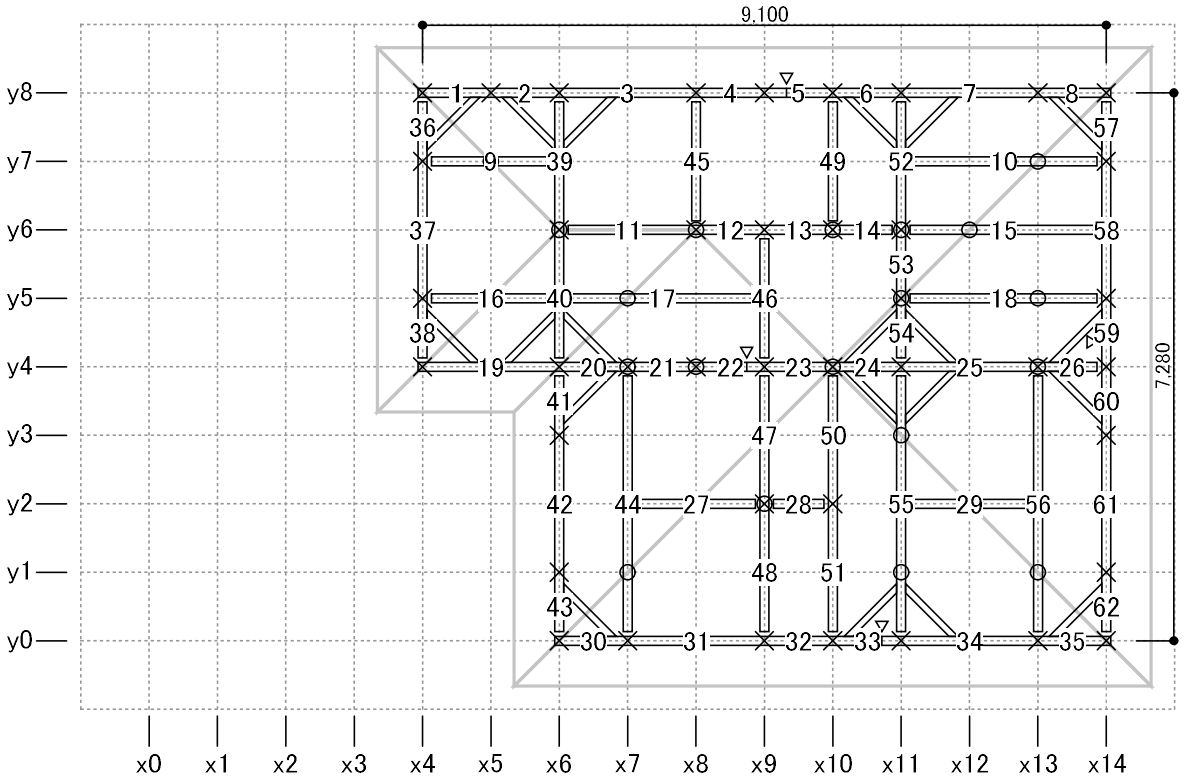
凡例
105 棟木/母屋/登り梁(寸法を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示)
垂木(45×60)
継手
隅木・谷木(105×105)
母屋下がり
小屋裏収納等
小屋束
上階柱
下階柱
通し柱(1～2階)
※接合部記号表記の無い仕口の仕様はSI、継手の仕様はTI

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

部材番号図

2階



縮尺 1/100

凡例

(-200) 梁・桁（括弧付きの数値は地廻りからの寸法）　甲乙梁(90×90)　継手　根太

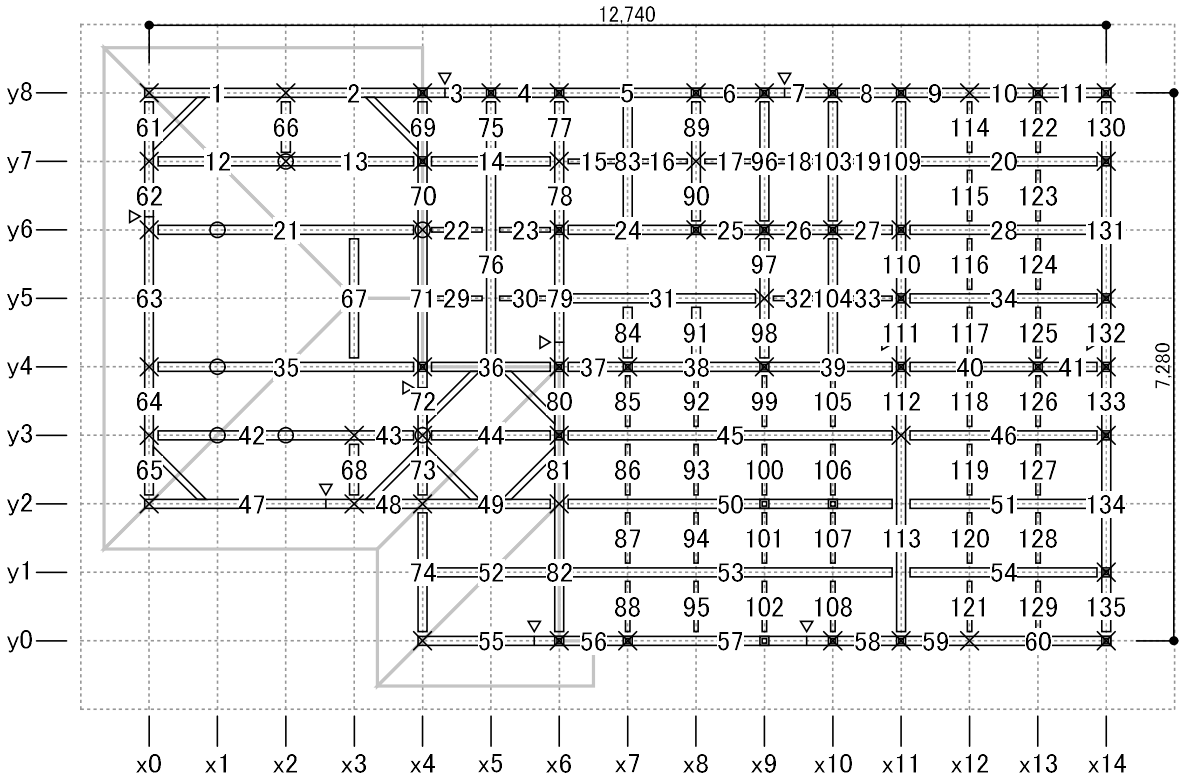
火打梁　小屋束　束・梁交点　母屋下がり　小屋裏収納等　水平構面 個別設定

下階柱　上階柱　通し柱(1～2階)　通し柱(2～3階)　通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例

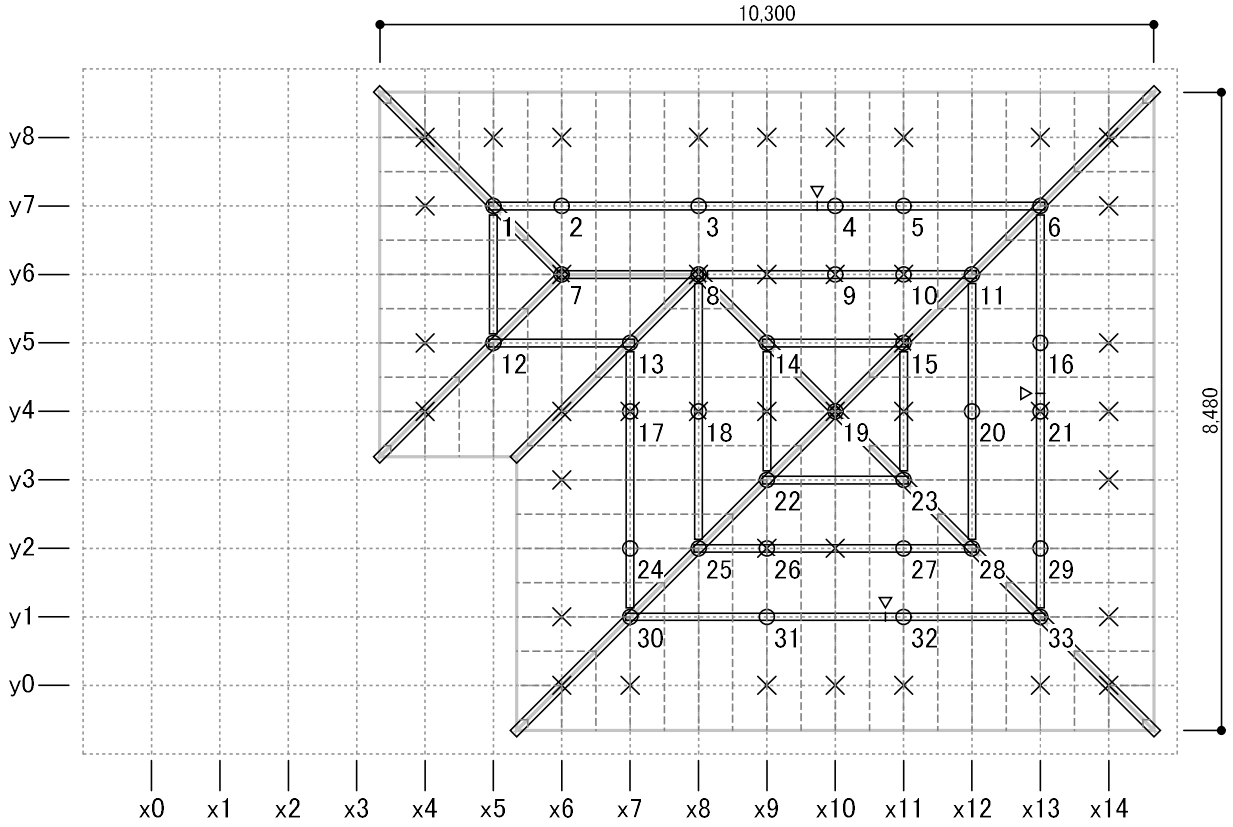
(-200)
梁・桁（括弧付きの数値は地廻りからの寸法）
甲乙梁(90×90)
継手
根太
火打梁
小屋束
束・梁交点
母屋下がり
小屋裏収納等
水平構面 個別設定
下階柱
上階柱
通し柱(1～2階)
通し柱(2～3階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

部材番号図

2階



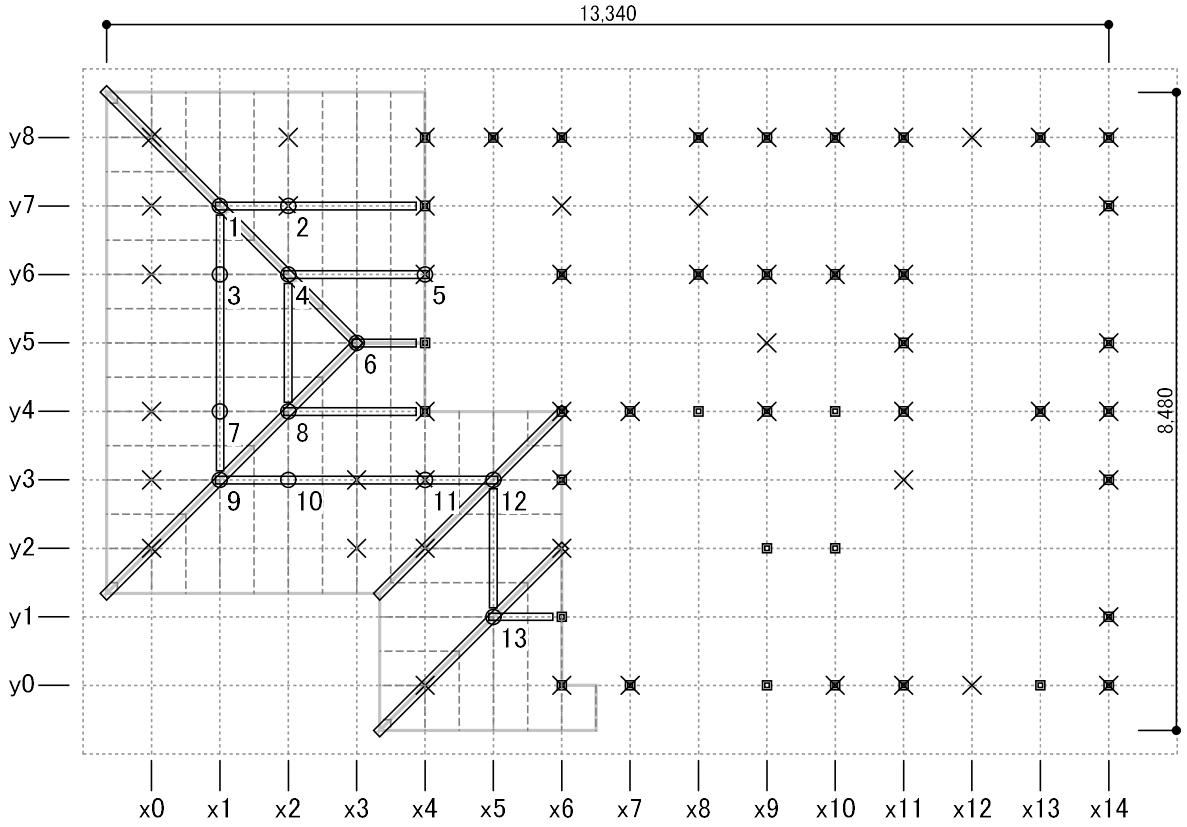
縮尺 1/100

凡例
105 棟木/母屋/登り梁(寸法を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示)
垂木(45×60)
継手
隅木・谷木(105×105)
母屋下がり
小屋裏収納等
小屋束
上階柱
下階柱
通し柱(1～2階)
※接合部記号表記の無い仕口の仕様はSI、継手の仕様はTI

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

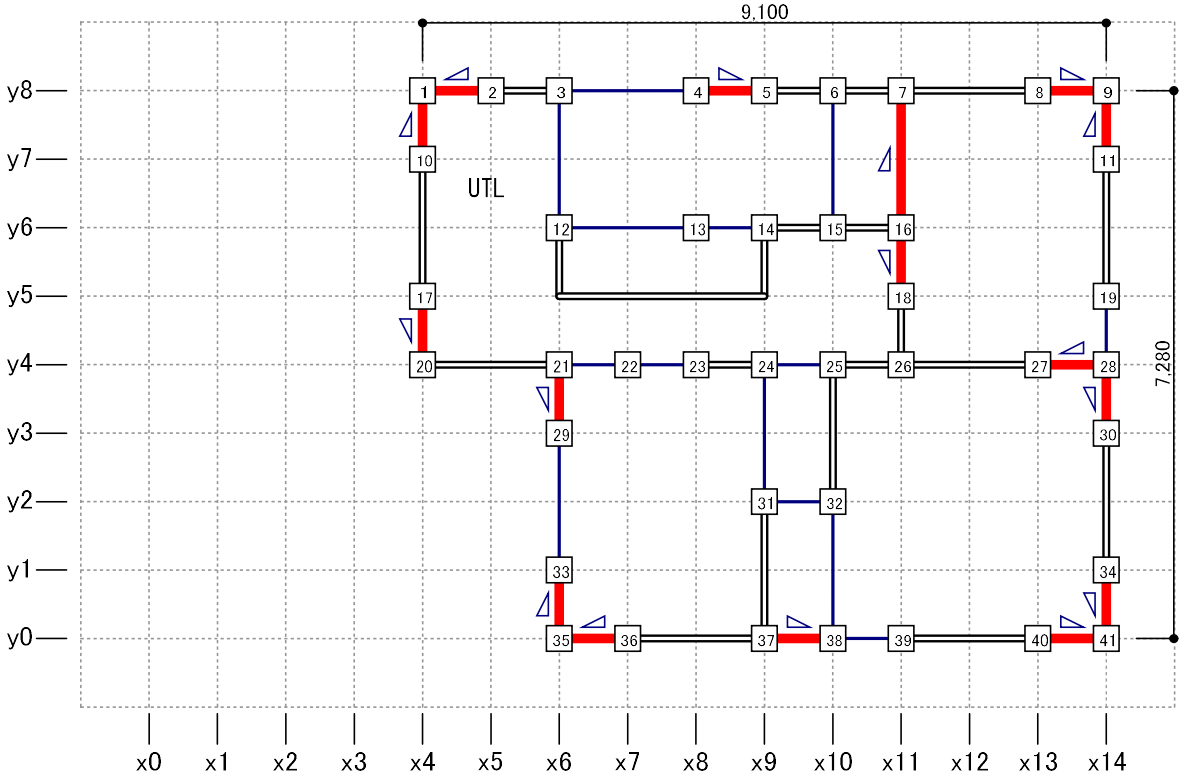
凡例
105 棟木/母屋/登り梁(寸法を表示 寸法は幅105のものについては梁せいのみ表示)
垂木(45×60)
継手
隅木・谷木(105×105)
母屋下がり
小屋裏収納等
小屋束
上階柱
下階柱
通し柱(1～2階)
※接合部記号表記の無い仕口の仕様はSI、継手の仕様はTI

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

部材番号図

2階



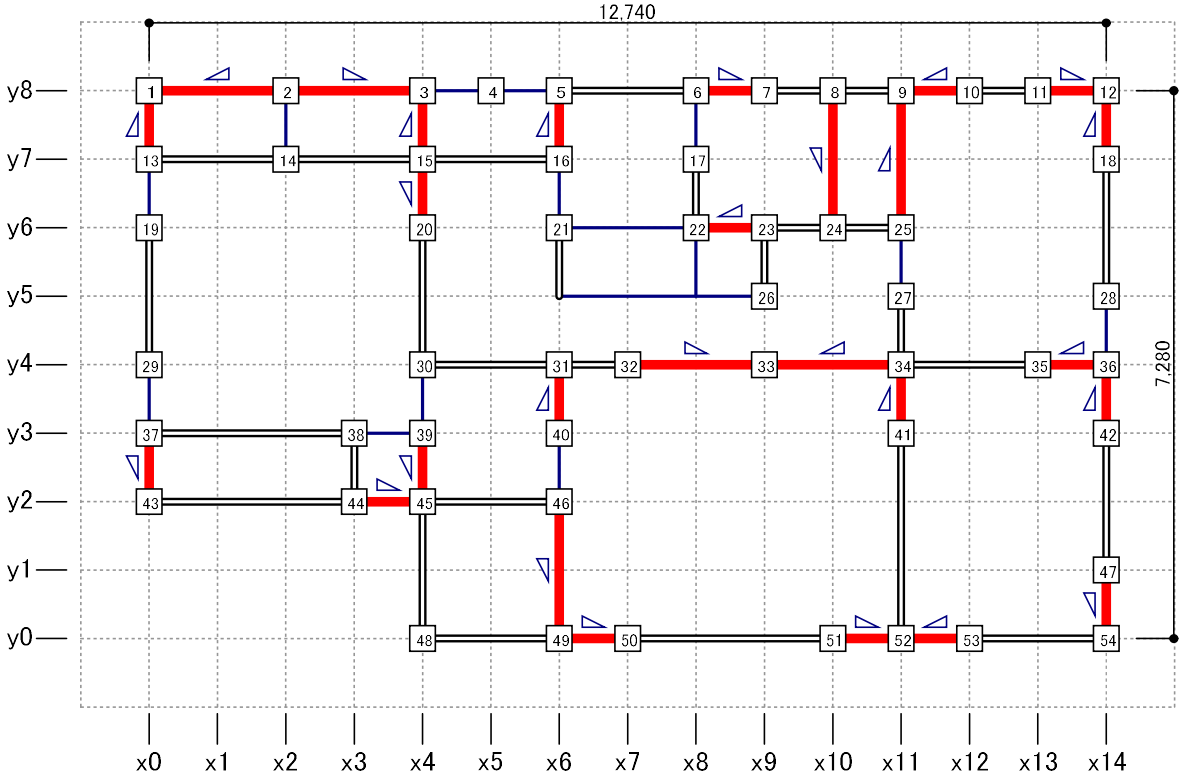
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

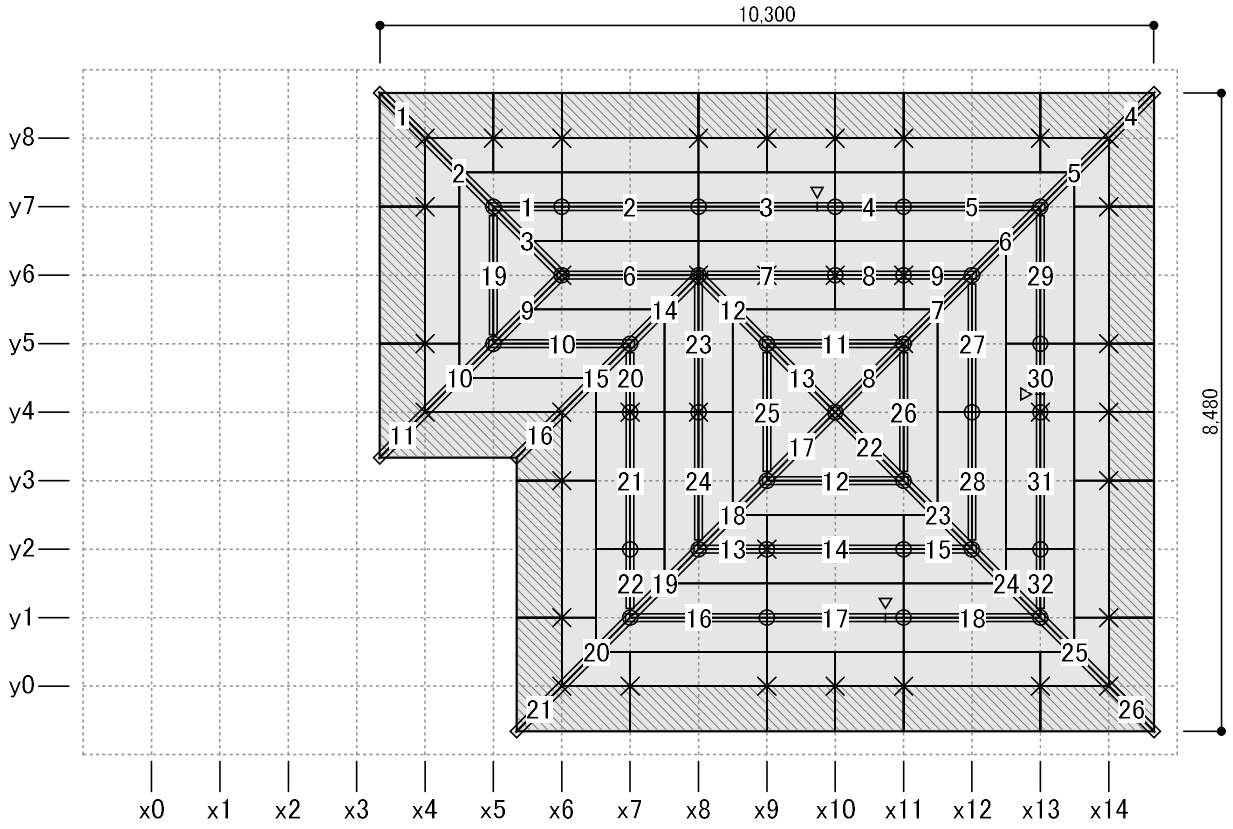
凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
柱頭 柱脚 筋かいシングル
準耐力壁
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

5.4.3 荷重分割図

母屋・棟木および軒桁にかかる2階屋根・軒天荷重



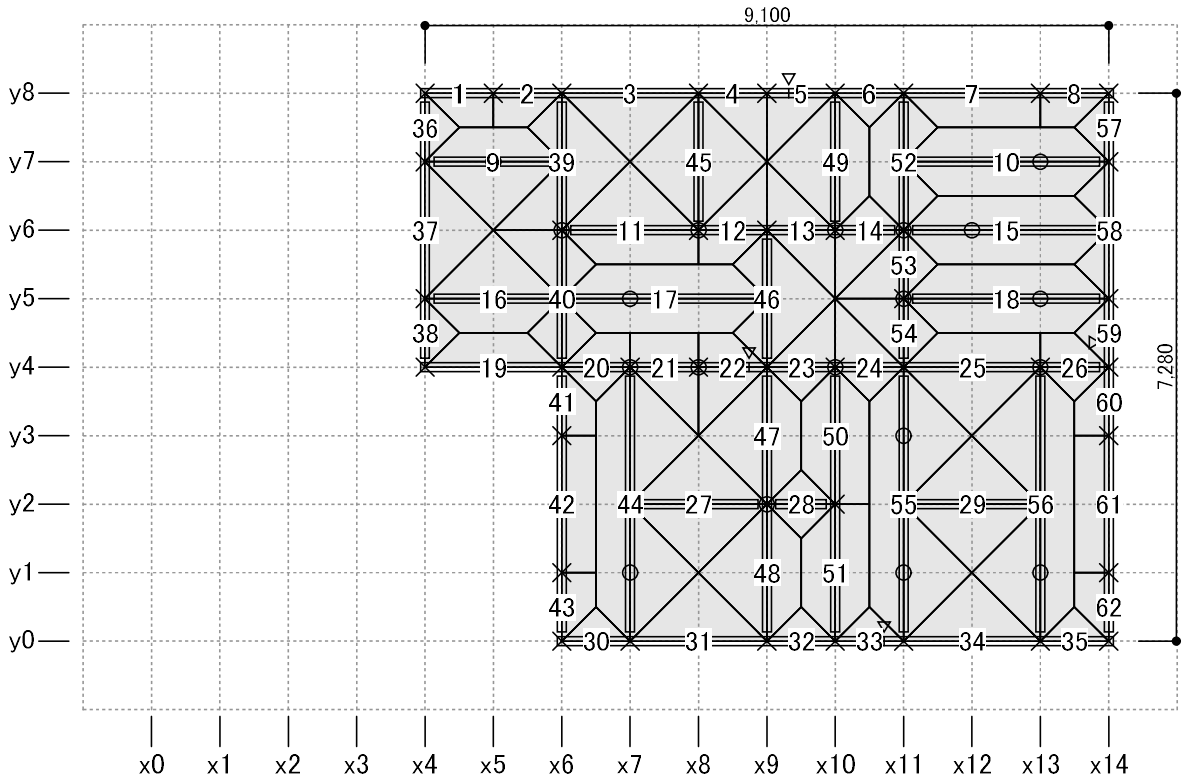
縮尺 1/100

凡例 棟木/母屋/登り梁 継手 小屋束 上階柱 下階柱
屋根区画 軒天区画 通し柱(1～2階) 通し柱(2～3階) 通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

梁にかかる2階天井荷重



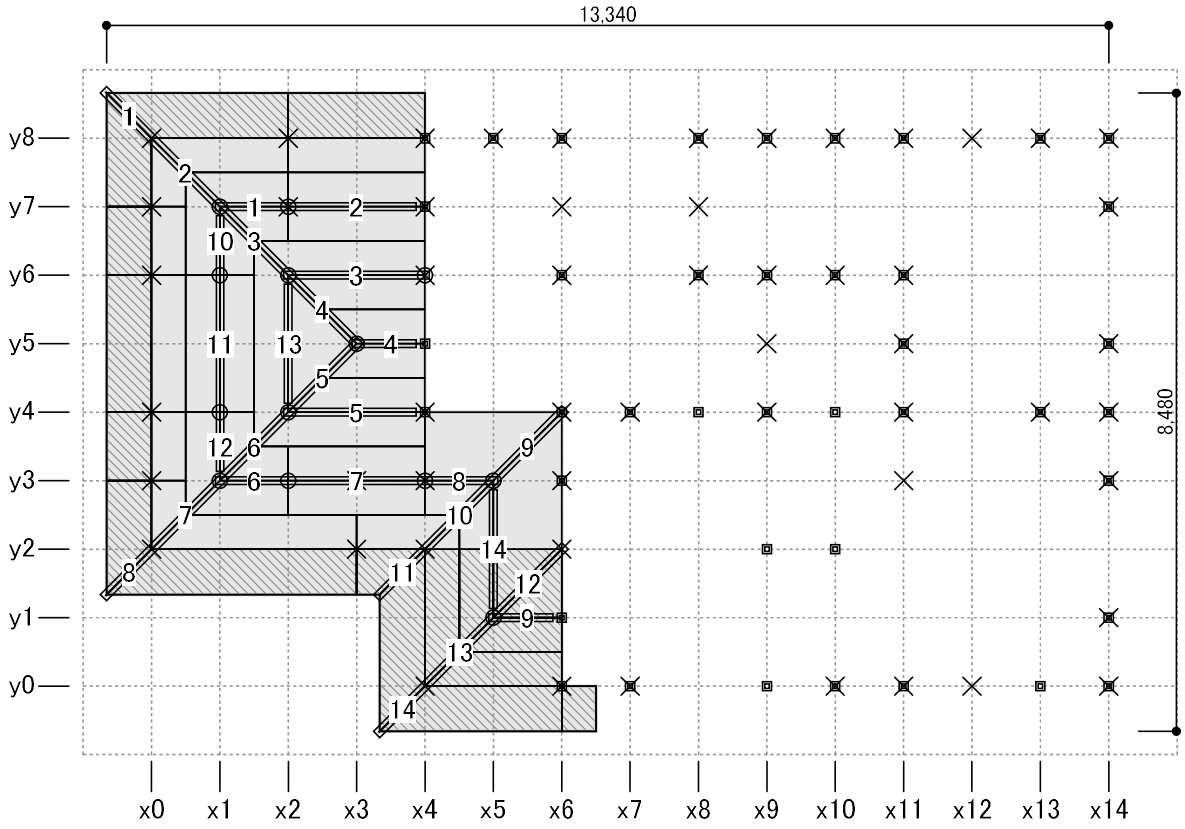
縮尺 1/100

凡例 梁・桁 継手 小屋束 束・梁交点 上階柱 下階柱
天井区画 小屋裏収納区画 通し柱(1～2階) 通し柱(2～3階) 通し柱(1～3階)
上階床区画(天井区画を含む) 上階バルコニー区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

母屋・棟木および軒桁にかかる1階屋根・軒天荷重



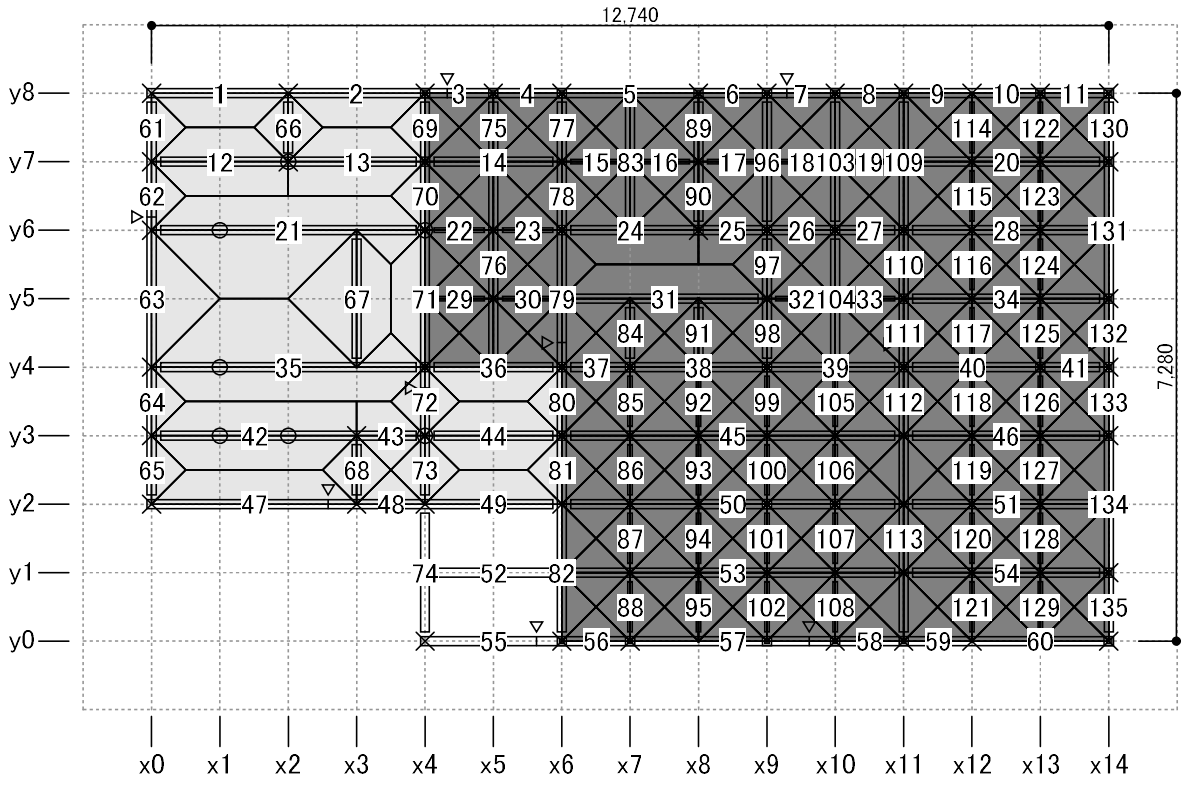
縮尺 1/100

凡例 棟木/母屋/登り梁　継手　小屋束　上階柱　下階柱
屋根区画　軒天区画　通し柱(1～2階)　通し柱(2～3階)　通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

梁にかかる2階床・1階天井荷重



縮尺 1/100

凡例 梁・桁 継手 小屋束 束・梁交点 上階柱 下階柱
天井区画 小屋裏収納区画 通し柱(1～2階) 通し柱(2～3階) 通し柱(1～3階)
上階床区画(天井区画を含む) 上階バルコニー区画

6 施行令46条関連の計算

6.1 壁量計算

6.1.1 地震力に対する必要壁量の計算

■地震力による必要壁量計算

階	床面積 (㎡)	地震力用係数 (cm/㎡)		地盤割増	必要壁量割増	必要壁量 (cm)
3	－	軽い屋根	－	1.00	1.00	－
2	59.63		15			894.45
1	82.81		29			2,401.49

床面積　　:1階に「オーバーハング」「ポーチ」および「バルコニー」の面積は含みません。
「小屋裏収納等」は各階面積に含みます。
「＊」が付いている数値は面積編集により変更された面積
地震力用係数 :地震力に対する床面積あたりの必要壁量(cm/㎡)
下表「地震力に対する必要壁率」参照

○地震力に対する必要壁率

建築物の種類	平屋	2階建		3階建		
		1階	2階	1階	2階	3階
重い屋根	15	33	21	50	39	24
軽い屋根	11	29	15	46	34	18

地盤割増　　:特定行政庁が建築基準法施行令第88条第2項の規定によって指定した区域内における場合は1.5とします。
（建築基準法施行令46条）
必要壁量割増 :壁量の割増係数(任意設定)。1.00以上1.50以下の範囲で設定を行うことができます。
必要壁量　　=床面積×地震力用係数×地盤割増×必要壁量割増

6.1.2 風圧力に対する必要壁量の計算

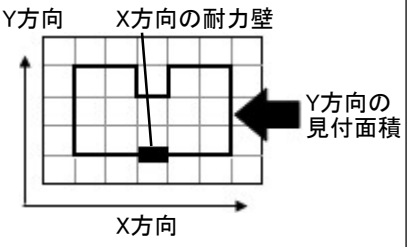
■風圧力による必要壁量計算

階	方向	見付面積 (㎡)	風圧力用係数 (cm/㎡)	必要壁量 (cm)
3	X	－	－	－
	Y	－	－	－
2	X	18.79	50	939.50
	Y	23.33	50	1,166.50
1	X	40.88	50	2,044.00
	Y	59.57	50	2,978.50

見付面積　　:「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」を参照
「＊」が付いている数値は面積編集により変更された面積
風圧力用係数 :風圧力に対する見付面積あたりの必要壁量
・特定行政庁が特に強い風が吹くと定めた地域 : 51～75(cm/㎡)
・その他の地域 : 50(cm/㎡)
必要壁量　　=見付面積×風圧力用係数

見付面積の方向について

X方向の必要壁量を求める際は
Y方向の見付面積を用います。



6.1.3 壁量の検定

■壁量判定表（壁量充足率）

階	方向	必要壁量		存在壁量 (cm)	壁量充足率		検定
		地震力 (cm)	風圧力 (cm)		地震力	風圧力	
3	X	－	－	－	－	－	－
	Y	－	－	－	－	－	－
2	X	894.45	939.50	1,274.00	1.42	1.35	OK
	Y	894.45	1,166.50	1,820.00	2.03	1.56	OK
1	X	2,401.49	2,044.00	3,094.00	1.28	1.51	OK
	Y	2,401.49	2,978.50	3,094.00	1.28	1.03	OK

存在壁量　　= 壁倍率×壁長　「6.1.4 存在壁量の計算」を参照
壁量充足率 = 存在壁量/必要壁量
検定　　: 壁量充足率(地震力、風圧力)がともに1.00以上の場合　→ OK
壁量充足率(地震力、風圧力)が一方でも1.00未満の場合　→ NG

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

6.1.4 存在壁量の計算

【2階X方向】

柱1	柱2	部位名	材種名	注意事項	壁倍率	壁長(cm)	存在壁量(cm)	備考
1	2	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
4	5	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
8	9	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
27	28	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
35	36	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
37	38	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
40	41	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
					存在壁量合計		1,274.00	

【2階Y方向】

柱1	柱2	部位名	材種名	注意事項	壁倍率	壁長(cm)	存在壁量(cm)	備考
1	10	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
17	20	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
21	29	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
33	35	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
7	16	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
16	18	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
9	11	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
28	30	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
34	41	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
					存在壁量合計		1,820.00	

【1階X方向】

柱1	柱2	部位名	材種名	注意事項	壁倍率	壁長(cm)	存在壁量(cm)	備考
1	2	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
2	3	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
6	7	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
9	10	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
11	12	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
22	23	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
32	33	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
33	34	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
35	36	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
44	45	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
49	50	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
51	52	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
52	53	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
					存在壁量合計		3,094.00	

壁倍率　:「#」記号　同位置に複数の耐力壁が存在する場合、壁倍率の合計が上限値の5.0倍となるように低減
存在壁量 =壁倍率×壁長
備考　　:「※」記号　斜め壁の直交成分を表示
※網掛け :設計者が任意に追加した材種の行は網掛けで表示されます。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

6.1.4 存在壁量の計算

【1階Y方向】

柱1	柱2	部位名	材種名	注意事項	壁倍率	壁長(cm)	存在壁量(cm)	備考
1	13	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
37	43	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
3	15	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
15	20	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
39	45	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
5	16	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
31	40	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
46	49	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
8	24	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
9	25	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	182.00	364.00	
34	41	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
12	18	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
36	42	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
47	54	(筋かい)	筋かい(45×90) シングル		2.00	91.00	182.00	
					存在壁量合計		3,094.00	

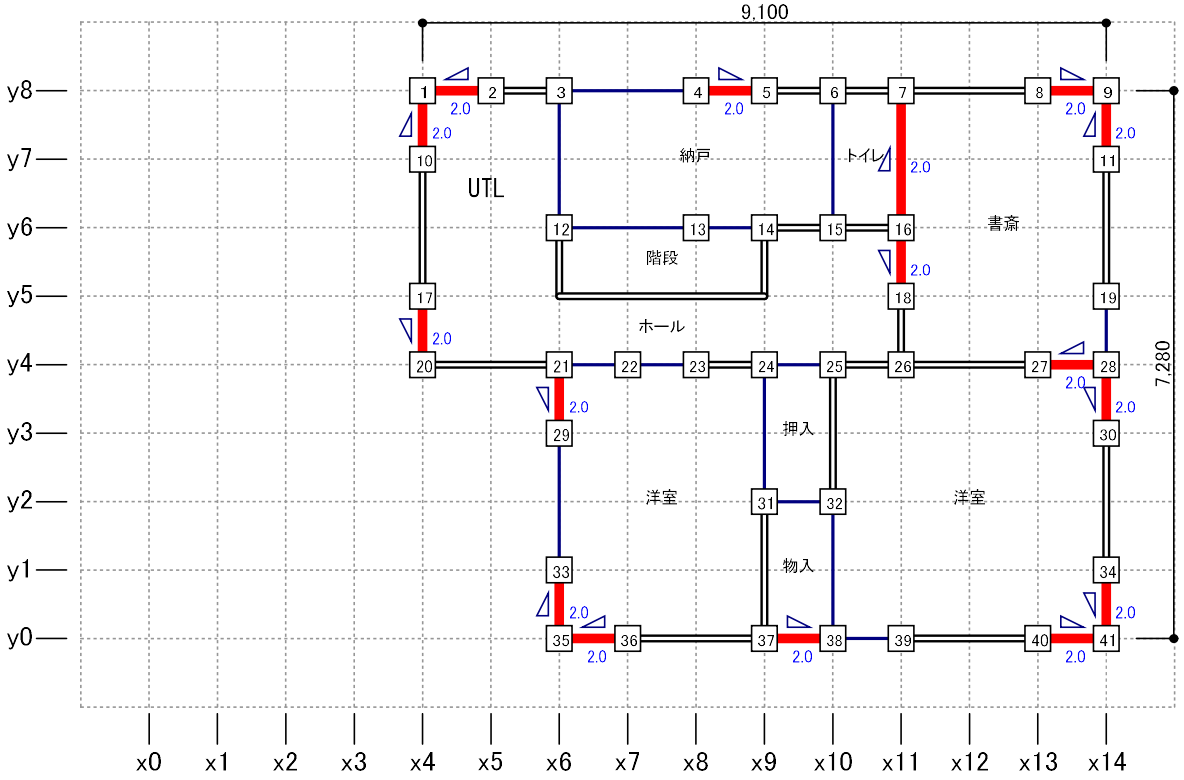
壁倍率　:「＃」記号　同位置に複数の耐力壁が存在する場合、壁倍率の合計が上限値の5.0倍となるように低減
存在壁量 =壁倍率×壁長
備考　　:「※」記号　斜め壁の直交成分を表示
※網掛け :設計者が任意に追加した材種の行は網掛けで表示されます。

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

6.1.5 壁量計算平面図

2階



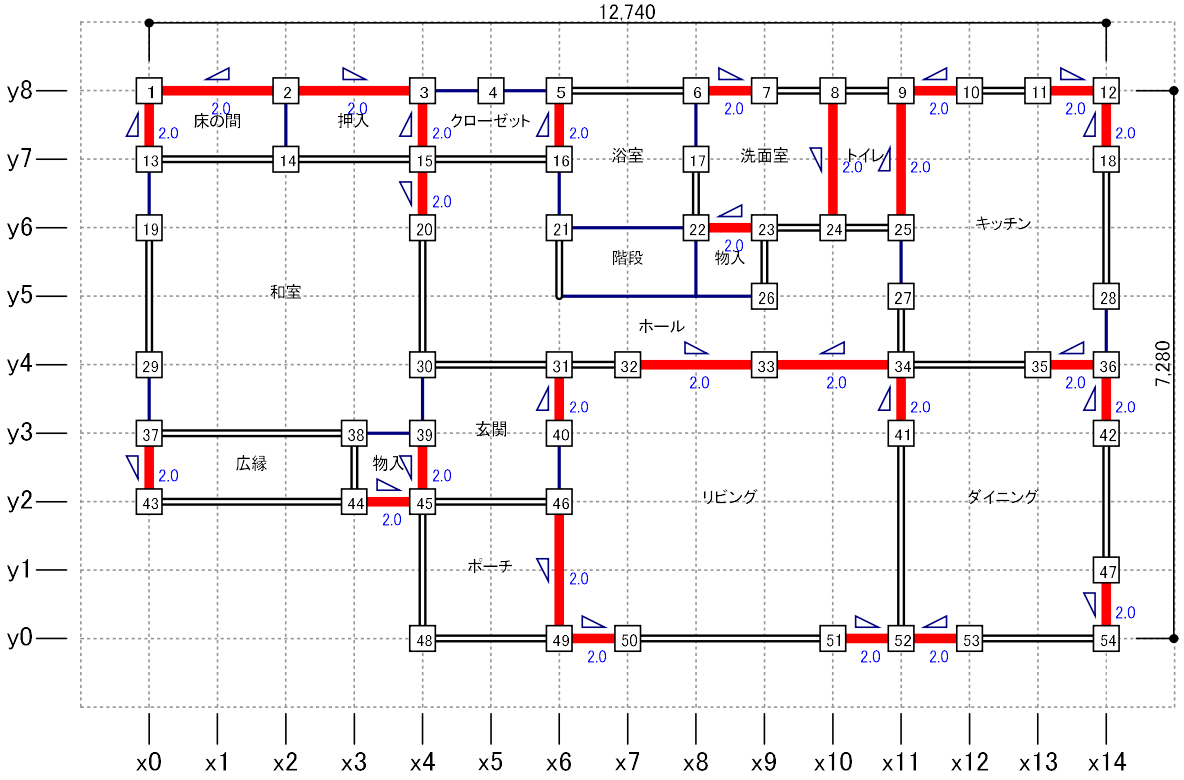
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
小屋裏収納等
開口部
筋かいダブル
柱頭 柱脚 筋かいシングル
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
小屋裏収納等
開口部
筋かいダブル
柱頭 柱脚 筋かいシングル
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

6.1.6 床面積の計算

■区画別床面積計算表

○3階

区画	縦 (m)	横 (m)	床面積 (㎡)	備考

○2階

区画	縦 (m)	横 (m)	床面積 (㎡)	備考
c	3.640	1.820	6.6248000	
d	7.280	7.280	52.9984000	

○1階

区画	縦 (m)	横 (m)	床面積 (㎡)	備考
a	5.460	5.460	29.8116000	
b	7.280	7.280	52.9984000	

■壁量計算用床面積

階	部位	計算式	壁量計算用床面積 (㎡)
3	床	−	−
	小屋裏収納等	−	−
	合計	−	−
2	床	c+d	59.63
	小屋裏収納等		0.00
	合計	(2階床)＋(2階小屋裏収納等)×1.4÷2.1	59.63
1	床	a+b	82.81
	小屋裏収納等		0.00
	合計	(1階床)＋(1階小屋裏収納等)×1.4÷2.1	82.81

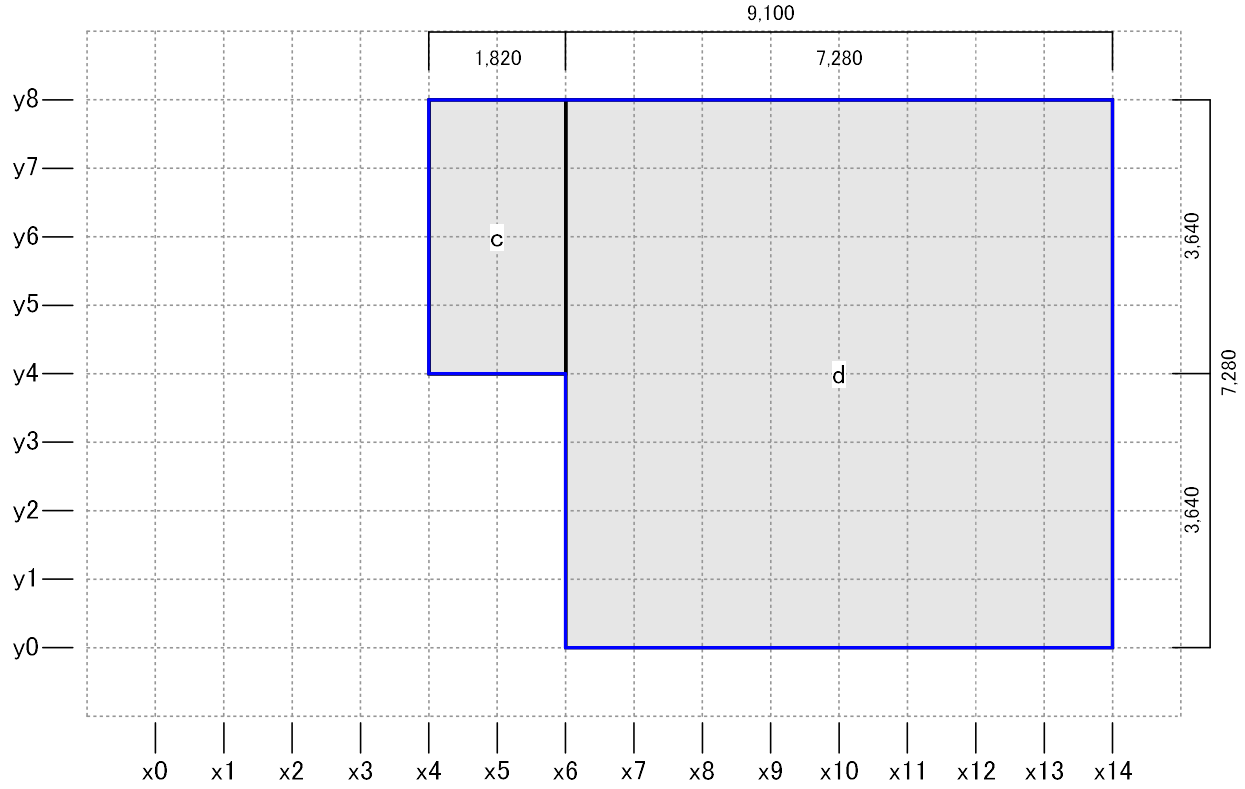
備考: ◇:小屋裏収納等範囲(小屋裏収納等の水平投影面積×1.4/2.1)
◆:小屋裏収納等重複範囲(小屋裏収納等の水平投影面積×1.4/2.1×2)
▲:三角形区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

6.1.7 床面積計算根拠図

2階



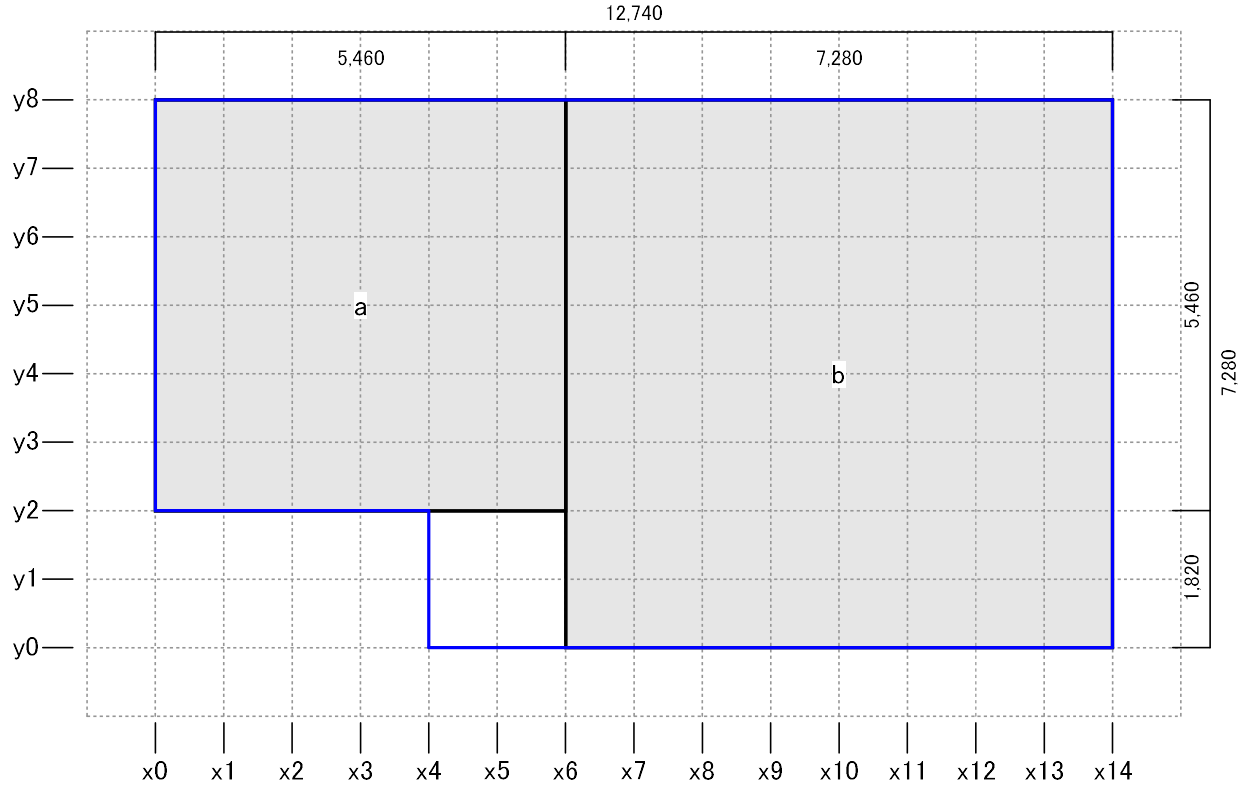
縮尺 1/100

凡例
床面積区画
a b c …… 床面積区画名

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例
床面積区画
a b c …… 床面積区画名

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

6.1.8 見付面積の計算

■X方向の見付面積計算表(Y方向の必要壁量計算用)

区画	計算式	面積 (㎡)
A	1.820 × 0.728 ÷ 2	0.6624800
B	3.740 × 1.496 ÷ 2	2.7975200
C	1.920 × 0.768 ÷ 2	0.7372800
D	1.820 × 2.478	4.5099600
E	1.820 × 2.478	4.5099600
F	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
G	1.920 × 1.710	3.2832000
H	3.740 × 1.710	6.3954000
I	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
J	0.500 × 0.300	0.1500000
K	0.500 × 0.300	0.1500000
L	0.105 × 0.042 ÷ 2	0.0022050
M	0.810 × 0.042	0.0340200
N	2.725 × 1.090 ÷ 2	1.4851250
O	10.215 × 2.900	29.6235000
P	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
Q	2.725 × 1.810	4.9322500
R	0.500 × 0.300	0.1500000

■壁量計算用見付面積

階	計算式	見付面積 Awi (㎡)
3階	ー	0.00
2階	A＋B＋C＋D＋E＋F＋G＋H＋I＋J＋K＋L＋M	23.33
1階	A＋B＋C＋D＋E＋F＋G＋H＋I＋J＋K＋L＋M＋N＋O＋P＋Q＋R	59.57

■Y方向の見付面積計算表(X方向の必要壁量計算用)

区画	計算式	面積 (㎡)
A	3.740 × 1.496 ÷ 2	2.7975200
B	3.740 × 1.496 ÷ 2	2.7975200
C	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
D	3.740 × 1.710	6.3954000
E	3.740 × 1.710	6.3954000
F	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
G	0.500 × 0.300	0.1500000
H	0.500 × 0.300	0.1500000
I	7.480 × 2.900	21.6920000
J	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
K	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
L	0.500 × 0.300	0.1500000
M	0.500 × 0.300	0.1500000

■壁量計算用見付面積

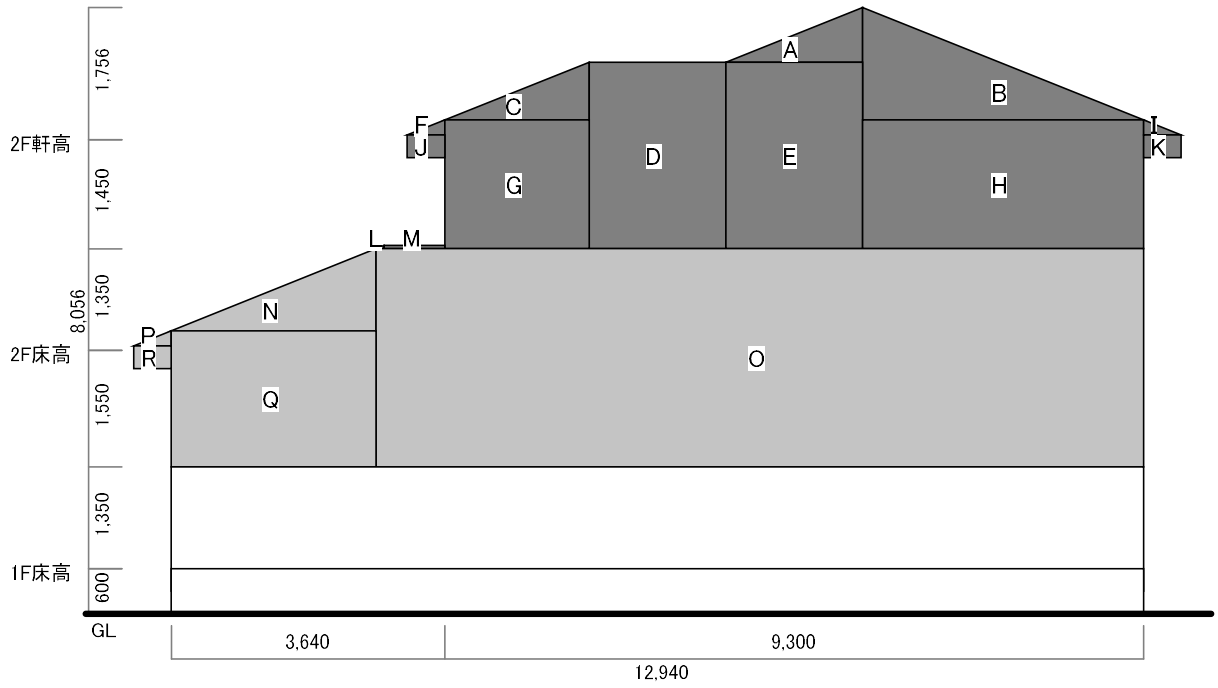
階	計算式	見付面積 Awi (㎡)
3階	ー	0.00
2階	A＋B＋C＋D＋E＋F＋G＋H	18.79
1階	A＋B＋C＋D＋E＋F＋G＋H＋I＋J＋K＋L＋M	40.88

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

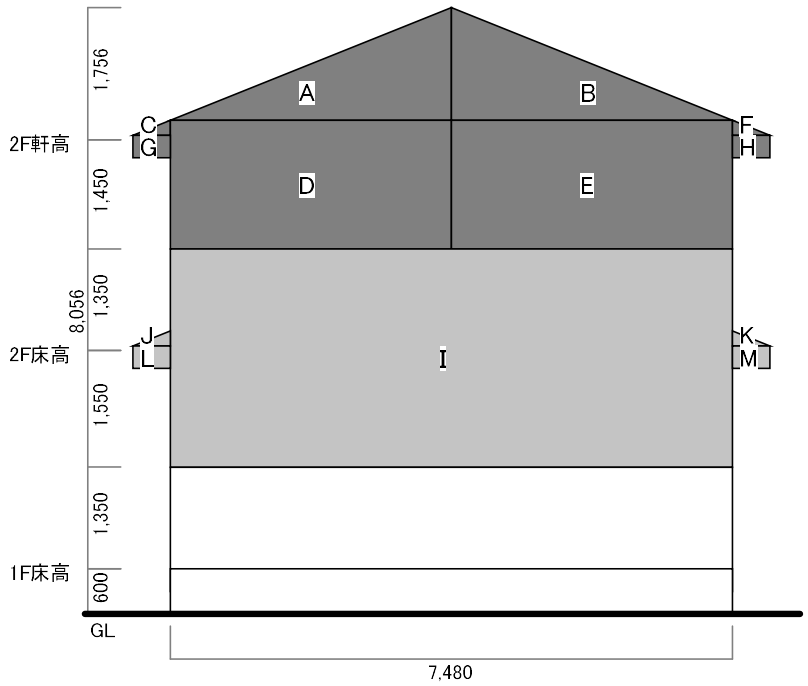
6.1.9 見付面積計算根拠図

■X方向見付面積(Y方向壁量計算用)



縮尺 1/100

■Y方向見付面積(X方向壁量計算用)



縮尺 1/100

凡例

1、2階見付面積加算範囲　1階見付面積加算範囲

壁厚さ:100mm　屋根厚さ:300mm

※表示されている建物形状は、壁芯より壁厚さ、屋根厚さ分外側に広げた形状です。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

6.2 壁配置の確認

6.2.1 偏心率の計算

階	方向	計算式	偏心率		検定
3	X方向	偏心距離[3階Y方向]/弾力半径[3階X方向]	−	−	−
	Y方向	偏心距離[3階X方向]/弾力半径[3階Y方向]	−	−	−
2	X方向	偏心距離[2階Y方向]/弾力半径[2階X方向]	0.002	0.012	OK
	Y方向	偏心距離[2階X方向]/弾力半径[2階Y方向]	0.044	0.070	OK
1	X方向	偏心距離[1階Y方向]/弾力半径[1階X方向]	0.129	0.150	OK
	Y方向	偏心距離[1階X方向]/弾力半径[1階Y方向]	0.046	0.100	OK

※計算式の詳細は、「7.3.1 偏心率の計算」を参照

検定条件:検定値≦0.30

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 水平力に対する許容応力度計算

7. 1 鉛直構面の剛性と許容せん断耐力の計算

7. 1. 1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算

【2階X方向の計算】

■準耐力壁の有効壁倍率の算出

壁No	部屋No	部材記号	基準倍率	α	開口種類	開口高さ h1 (mm)	下地材貼付実高さ h2 (mm)	横架材間内法寸法 h3 (mm)	有効壁倍率	備考
1	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	1	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
2	(外部)	M2	0.50	1.0	中	1,200	1,500	2,700	0.27	
	1	M1	0.90	0.6		1,200	1,200	2,700	0.24	
3	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	2	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
4	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	2	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
5	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	4	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
6	2	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
7	2	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
8	1	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	6	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
9	1	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	6	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
10	1	M1	0.90	0.6	戸	1,800	600	2,700	0.12	
	6	M1	0.90	0.6		1,800	600	2,700	0.12	
11	1	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	7	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
12	4	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	8	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
13	7	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	9	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
14	6	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
15	6	M1	0.90	0.6	中	1,200	1,200	2,700	0.24	
	(外部)	M2	0.50	1.0		1,200	1,500	2,700	0.27	
16	9	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
17	8	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
18	8	M1	0.90	0.6	中	1,200	1,200	2,700	0.24	
	(外部)	M2	0.50	1.0		1,200	1,500	2,700	0.27	
19	8	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階X方向の計算】

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
α:木ずりは1.0、面材は0.6
h2=天井高さ－h1 （内壁側の場合）
横架材間内法寸法－h1 （外壁側の場合）
ただし、垂壁高さ、腰壁高さはそれぞれ36cm未満の場合はh2から除かれる
有効壁倍率= 基準倍率 × α × h2 / h3
開口種類:# のついている壁は隣接する開口の高さ情報を使用
無 : 無開口 戸 :ドア、掃きだし開口等 大中小 : 窓型開口(開口サイズ) 他 : その他の開口
備考 :※の行は斜め壁
#の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力 [低減前] Pa (kN)		剛性 [低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力 [低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性 [低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\cos^2\theta$	壁の許容せん断耐力 [低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性 [低減後] ΣK' (kN/m)		備考
1	1	2	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	－	0.89	0.89	38	38	4.41	6.19	225	320	1.00	1.00	4.41	6.19	225	320	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
2	2	3	(外部)	M2	準耐	0.27	0.27	2,805	0.910	－	0.48	0.48	20	20	0.90	0.90	42	42	1.00	1.00	0.90	0.90	42	42	
			1	M1	準耐	0.24	0.24	2,805		－	0.42	0.42	22	22											
3	3	4	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	1.820	－	1.78	1.78	76	76	3.49	3.49	167	167	1.00	1.00	3.49	3.49	167	167	
			2	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	1.71	1.71	91	91											
4	4	5	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	－	0.89	0.89	38	38	6.19	4.41	320	225	1.00	1.00	6.19	4.41	320	225	
			－	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			2	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
5	8	9	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	－	0.89	0.89	38	38	6.19	4.41	320	225	1.00	1.00	6.19	4.41	320	225	
			－	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			4	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
6	12	13	2	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	1.820	－	1.71	1.71	91	91	1.71	1.71	91	91	1.00	1.00	1.71	1.71	91	91	
7	13	14	2	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	0.85	0.85	45	45	1.00	1.00	0.85	0.85	45	45	
8	21	22	1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	1.70	1.70	90	90	1.00	1.00	1.70	1.70	90	90	
			6	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
9	22	23	1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	1.70	1.70	90	90	1.00	1.00	1.70	1.70	90	90	
			6	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
10	23	24	1	M1	準耐	0.12	0.12	2,805	0.910	－	0.21	0.21	11	11	0.42	0.42	22	22	1.00	1.00	0.42	0.42	22	22	
			6	M1	準耐	0.12	0.12	2,805		－	0.21	0.21	11	11											
11	24	25	1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	1.70	1.70	90	90	1.00	1.00	1.70	1.70	90	90	
			7	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
12	27	28	4	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	4.37	6.15	232	327	1.00	1.00	4.37	6.15	232	327	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			8	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
13	31	32	7	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	1.70	1.70	90	90	0.88	1.00	1.49	1.49	79	79	
			9	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		－	0.85	0.85	45	45											
14	35	36	6	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	4.41	6.19	225	320	1.00	1.00	4.41	6.19	225	320	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		－	0.89	0.89	38	38											
15	36	37	6	M1	準耐	0.24	0.24	2,805	1.820	－	0.85	0.85	45	45	1.81	1.81	86	86	1.00	1.00	1.81	1.81	86	86	
			(外部)	M2	準耐	0.27	0.27	2,805		－	0.96	0.96	41	41											
16	37	38	9	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	6.19	4.41	320	225	0.63	1.00	3.89	2.77	201	141	
			－	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		－	0.89	0.89	38	38											
17	38	39	8	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	1.74	1.74	83	83	1.00	1.00	1.74	1.74	83	83	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階X方向の計算】

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力[低減前] Pa (kN)		剛性[低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力[低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性[低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\cos^2\theta$	壁の許容せん断耐力[低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性[低減後] ΣK' (kN/m)		備考
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	0.89	0.89	38	38											
18	39	40	8	M1	準耐	0.24	0.24	2,805	1.820	−	0.85	0.85	45	45	1.81	1.81	86	86	1.00	1.00	1.81	1.81	86	86	
			(外部)	M2	準耐	0.27	0.27	2,805		−	0.96	0.96	41	41											
19	40	41	8	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	−	0.85	0.85	45	45	6.19	4.41	320	225	0.82	1.00	5.07	3.61	262	184	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	0.89	0.89	38	38											

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減 = 3.5 × 壁長 / 横架材天端間高さ (1.0を超える場合は1.0とする)

Pa :筋かいの場合 Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96 × 筋かい高さによる低減
その他の場合 Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96
K :筋かい、面材の場合 K = Pa × 150 / H
木ずり、土壁、落とし込み板壁、面格子壁の場合 K = Pa × 120 / H
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
斜め壁補正 :水平、垂直の壁の場合 1.00 斜め壁の場合 X軸方向から角度 θ のとき $\cos^2\theta$
ΣPa'= ΣPa × Ck × 斜め壁補正
ΣK' = ΣK × Ck × 斜め壁補正
備考 :※ の行は斜め壁
の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減
Sの行はスキップフロアの壁のため、h1,h2,h3の高さはスキップフロア高さを考慮した値

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

■準耐力壁の有効壁倍率の算出

壁No	部屋No	部材記号	基準倍率	α	開口種類	開口高さ h1 (mm)	下地材貼付実高さ h2 (mm)	横架材間内法寸法 h3 (mm)	有効壁倍率	備考
20	1	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
21	1	M1	0.90	0.6	他	750	1,450	2,700	0.29	
	(外部)	M2	0.50	1.0		750	1,950	2,700	0.36	
22	1	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
23	2	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	1	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
24	6	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
25	6	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
26	6	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,700	2,700	0.50	
27	3	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	2	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
28	4	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	3	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
29	4	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,700	0.48	
	1	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
30	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	4	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
31	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	1,950	2,700	0.36	
	4	M1	0.90	0.6		750	1,650	2,700	0.33	
32	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	4	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
33	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	8	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	
34	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	1,950	2,700	0.36	
	8	M1	0.90	0.6		750	1,650	2,700	0.33	
35	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,700	2,700	0.50	
	8	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,700	0.48	

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
α:木ずりは1.0、面材は0.6
h2=天井高さ－h1 （内壁側の場合）
横架材間内法寸法－h1 （外壁側の場合）
ただし、垂壁高さ、腰壁高さはそれぞれ36cm未満の場合はh2から除かれる
有効壁倍率= 基準倍率 × α × h2 / h3
開口種類:# のついている壁は隣接する開口の高さ情報を使用
無 : 無開口 戸 :ドア、掃きだし開口等 大中小 : 窓型開口(開口サイズ) 他 : その他の開口
備考 :※の行は斜め壁
#の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力 [低減前] Pa (kN)		剛性 [低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力 [低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性 [低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\sin^2\theta$	壁の許容せん断耐力 [低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性 [低減後] ΣK' (kN/m)		備考
20	1	10	1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	－	0.85	0.85	45	45	6.19	4.41	320	225	1.00	1.00	6.19	4.41	320	225	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力[低減前] Pa (kN)		剛性[低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力[低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性[低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\sin^2\theta$	壁の許容せん断耐力[低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性[低減後] ΣK' (kN/m)		備考
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	0.89	0.89	38	38											
21	10	17	1	M1	準耐	0.29	0.29	2,805	1.820	−	1.03	1.03	55	55	2.31	2.31	109	109	1.00	1.00	2.31	2.31	109	109	
			(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,805		−	1.28	1.28	54	54											
22	17	20	1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	−	0.85	0.85	45	45	4.41	6.19	225	320	0.69	1.00	3.04	4.27	155	220	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	0.89	0.89	38	38											
23	3	12	2	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	1.820	−	1.71	1.71	91	91	3.42	3.42	182	182	1.00	1.00	3.42	3.42	182	182	
			1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	1.71	1.71	91	91											
24	21	29	6	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	−	0.85	0.85	45	45	4.41	6.19	225	320	1.00	1.00	4.41	6.19	225	320	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	0.89	0.89	38	38											
25	29	33	6	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	1.820	−	1.71	1.71	91	91	3.49	3.49	167	167	1.00	1.00	3.49	3.49	167	167	
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	1.78	1.78	76	76											
26	33	35	6	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	−	0.85	0.85	45	45	6.19	4.41	320	225	1.00	1.00	6.19	4.41	320	225	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805		−	0.89	0.89	38	38											
27	6	15	3	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	1.820	−	1.71	1.71	91	91	3.42	3.42	182	182	1.00	1.00	3.42	3.42	182	182	
			2	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	1.71	1.71	91	91											
28	7	16	4	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	1.820	−	1.71	1.71	91	91	12.33	8.77	658	468	1.00	1.00	12.33	8.77	658	468	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	8.91	5.35	476	286											
			3	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	1.71	1.71	91	91											
29	16	18	4	M1	準耐	0.48	0.48	2,805	0.910	−	0.85	0.85	45	45	4.37	6.15	232	327	1.00	1.00	4.37	6.15	232	327	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			1	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	0.85	0.85	45	45											
30	9	11	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	−	0.89	0.89	38	38	6.19	4.41	320	225	1.00	1.00	6.19	4.41	320	225	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,805		1.000	4.45	2.67	237	142											
			4	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	0.85	0.85	45	45											
31	11	19	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,805	1.820	−	1.28	1.28	54	54	2.45	2.45	116	116	1.00	1.00	2.45	2.45	116	116	
			4	M1	準耐	0.33	0.33	2,805		−	1.17	1.17	62	62											
32	19	28	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	−	0.89	0.89	38	38	1.74	1.74	83	83	1.00	1.00	1.74	1.74	83	83	
			4	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	0.85	0.85	45	45											
33	28	30	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	−	0.89	0.89	38	38	4.41	6.19	225	320	1.00	1.00	4.41	6.19	225	320	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			8	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	0.85	0.85	45	45											
34	30	34	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,805	1.820	−	1.28	1.28	54	54	2.45	2.45	116	116	1.00	1.00	2.45	2.45	116	116	
			8	M1	準耐	0.33	0.33	2,805		−	1.17	1.17	62	62											
35	34	41	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,805	0.910	−	0.89	0.89	38	38	4.41	6.19	225	320	1.00	1.00	4.41	6.19	225	320	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,805		1.000	2.67	4.45	142	237											
			8	M1	準耐	0.48	0.48	2,805		−	0.85	0.85	45	45											

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減 = 3.5 × 壁長 / 横架材天端間高さ (1.0を超える場合は1.0とする)

Pa :筋かいの場合 Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96 × 筋かい高さによる低減
その他の場合 Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96
K :筋かい、面材の場合 K = Pa × 150 / H
木ずり、土壁、落とし込み板壁、面格子壁の場合 K = Pa × 120 / H
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
斜め壁補正 :水平、垂直の壁の場合 1.00 斜め壁の場合 X軸方向から角度 θ のとき $\sin^2\theta$
∑Pa'= ∑Pa × Ck × 斜め壁補正
∑K' = ∑K × Ck × 斜め壁補正
備考 :※ の行は斜め壁
の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減
Sの行はスキップフロアの壁のため、h1,h2,h3の高さはスキップフロア高さを考慮した値

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

■準耐力壁の有効壁倍率の算出

壁No	部屋No	部材記号	基準倍率	α	開口種類	開口高さ h1 (mm)	下地材貼付実高さ h2 (mm)	横架材間内法寸法 h3 (mm)	有効壁倍率	備考
1	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
2	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
3	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
4	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
5	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	2,050	2,800	0.36	
6	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	5	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
7	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	2,050	2,800	0.36	
	5	M1	0.90	0.6		750	1,650	2,800	0.31	
8	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	2,050	2,800	0.36	
	6	M1	0.90	0.6		750	1,650	2,800	0.31	
9	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	7	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
10	(外部)	M2	0.50	1.0	戸	1,800	1,000	2,800	0.17	
	7	M1	0.90	0.6		1,800	600	2,800	0.11	
11	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	7	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
12	5	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
13	9	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	13	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
14	9	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	13	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
15	7	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	14	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
16	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
17	13	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,800	2,800	0.50	
18	13	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,800	2,800	0.50	
19	14	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	(外部)	M2	0.50	1.0		0	2,800	2,800	0.50	

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
α:木ずりは1.0、面材は0.6
h2=天井高さ－h1 (内壁側の場合)
横架材間内法寸法－h1 (外壁側の場合)
ただし、垂壁高さ、腰壁高さはそれぞれ36cm未満の場合はh2から除かれる
有効壁倍率= 基準倍率 × α × h2 / h3
開口種類:# のついている壁は隣接する開口の高さ情報を使用
無 : 無開口 戸 : ドア、掃きだし開口等 大中小 : 窓型開口(開口サイズ) 他 : その他の開口
備考 :※の行は斜め壁
#の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力 [低減前] Pa (kN)		剛性 [低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力 [低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性 [低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\cos^2\theta$	壁の許容せん断耐力 [低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性 [低減後] ΣK' (kN/m)		備考
1	1	2	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	1.820	－	1.78	1.78	73	73	7.13	10.69	349	533	1.00	1.00	7.13	10.69	349	533	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	5.35	8.91	276	460											

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ(mm)	壁長(m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力[低減前]Pa(kN)		剛性[低減前]K(kN/m)		壁の許容せん断耐力[低減前]ΣPa(kN)		壁の剛性[低減前]ΣK(kN/m)		剛性低減係数Ck	斜め壁補正 $\cos^2\theta$	壁の許容せん断耐力[低減後]ΣPa'(kN)		壁の剛性[低減後]ΣK'(kN/m)		備考
2	2	3	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	1.820	−	1.78	1.78	73	73	10.69	7.13	533	349	1.00	1.00	10.69	7.13	533	349	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	8.91	5.35	460	276											
3	3	4	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	0.89	0.89	36	36	1.00	1.00	0.89	0.89	36	36	
4	4	5	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	0.89	0.89	36	36	1.00	1.00	0.89	0.89	36	36	
5	5	6	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,905	1.820	−	1.28	1.28	52	52	1.28	1.28	52	52	1.00	1.00	1.28	1.28	52	52	
6	6	7	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	6.16	4.38	307	215	1.00	1.00	6.16	4.38	307	215	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			5	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
7	7	8	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,905	0.910	−	0.64	0.64	26	26	1.19	1.19	54	54	1.00	1.00	1.19	1.19	54	54	
			5	M1	準耐	0.31	0.31	2,905		−	0.55	0.55	28	28											
8	8	9	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,905	0.910	−	0.64	0.64	26	26	1.19	1.19	54	54	1.00	1.00	1.19	1.19	54	54	
			6	M1	準耐	0.31	0.31	2,905		−	0.55	0.55	28	28											
9	9	10	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	4.38	6.16	215	307	1.00	1.00	4.38	6.16	215	307	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
			7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
10	10	11	(外部)	M2	準耐	0.17	0.17	2,905	0.910	−	0.30	0.30	12	12	0.49	0.49	21	21	1.00	1.00	0.49	0.49	21	21	
			7	M1	準耐	0.11	0.11	2,905		−	0.19	0.19	9	9											
11	11	12	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	6.16	4.38	307	215	1.00	1.00	6.16	4.38	307	215	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
12	22	23	5	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	−	0.82	0.82	42	42	3.49	5.27	179	271	1.00	1.00	3.49	5.27	179	271	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
13	32	33	9	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	1.820	−	1.64	1.64	84	84	12.19	8.63	628	444	1.00	1.00	12.19	8.63	628	444	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	8.91	5.35	460	276											
			13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	1.64	1.64	84	84											
14	33	34	9	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	1.820	−	1.64	1.64	84	84	8.63	12.19	444	628	1.00	1.00	8.63	12.19	444	628	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	5.35	8.91	276	460											
			13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	1.64	1.64	84	84											
15	35	36	7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	−	0.82	0.82	42	42	4.31	6.09	221	313	1.00	1.00	4.31	6.09	221	313	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
			14	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
16	44	45	−	S1	耐	2.50	1.50	2,905	0.910	1.000	4.45	2.67	229	137	5.34	3.56	265	173	1.00	1.00	5.34	3.56	265	173	
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905		−	0.89	0.89	36	36											
17	49	50	13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	−	0.82	0.82	42	42	6.16	4.38	307	215	1.00	1.00	6.16	4.38	307	215	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905		−	0.89	0.89	36	36											
18	51	52	13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	−	0.82	0.82	42	42	6.16	4.38	307	215	1.00	1.00	6.16	4.38	307	215	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905		−	0.89	0.89	36	36											
19	52	53	14	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	−	0.82	0.82	42	42	4.38	6.16	215	307	1.00	1.00	4.38	6.16	215	307	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905		−	0.89	0.89	36	36											

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減 = 3.5 × 壁長 / 横架材天端間高さ (1.0を超える場合は1.0とする)

Pa :筋かいの場合 Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96 × 筋かい高さによる低減
その他の場合 Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96
K :筋かい、面材の場合 K = Pa × 150 / H
木ずり、土壁、落とし込み板壁、面格子壁の場合 K = Pa × 120 / H
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
斜め壁補正 :水平、垂直の壁の場合 1.00 斜め壁の場合 X軸方向から角度θのとき $\cos^2\theta$
ΣPa'= ΣPa × Ck × 斜め壁補正
ΣK' = ΣK × Ck × 斜め壁補正
備考 :※ の行は斜め壁
の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減
Sの行はスキップフロアの壁のため、h1,h2,h3の高さはスキップフロア高さを考慮した値

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

■準耐力壁の有効壁倍率の算出

壁 No	部屋 No	部材 記号	基準 倍率	α	開口 種類	開口高さ h1 (mm)	下地材 貼付実高さ h2 (mm)	横架材間 内法寸法 h3 (mm)	有効 壁倍率	備考
20	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
21	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
22	(外部)	M2	0.50	1.0	中	1,200	1,600	2,800	0.28	
23	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
24	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
26	9	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
27	9	M1	0.90	0.6	戸	1,800	600	2,800	0.11	
28	12	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
29	12	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
31	9	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
32	13	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	12	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
33	13	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	12	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
34	13	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
35	5	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
36	6	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	5	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
37	7	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	6	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
38	7	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	9	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
39	7	M1	0.90	0.6	戸	1,800	600	2,800	0.11	
	9	M1	0.90	0.6		1,800	600	2,800	0.11	
40	14	M1	0.90	0.6	無	0	2,400	2,800	0.46	
	13	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
41	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	7	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
42	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	2,050	2,800	0.36	
	7	M1	0.90	0.6		750	1,650	2,800	0.31	
43	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	7	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
44	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	14	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	
45	(外部)	M2	0.50	1.0	小	750	2,050	2,800	0.36	
	14	M1	0.90	0.6		750	1,650	2,800	0.31	
46	(外部)	M2	0.50	1.0	無	0	2,800	2,800	0.50	
	14	M1	0.90	0.6		0	2,400	2,800	0.46	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
α:木ずりは1.0、面材は0.6
h2=天井高さ－h1 (内壁側の場合)
横架材間内法寸法－h1 (外壁側の場合)
ただし、垂壁高さ、腰壁高さはそれぞれ36cm未満の場合はh2から除かれる
有効壁倍率= 基準倍率 × α × h2 / h3
開口種類:# のついている壁は隣接する開口の高さ情報を使用
無 : 無開口 戸 : ドア、掃きだし開口等 大中小 : 窓型開口(開口サイズ) 他 : その他の開口
備考 :※の行は斜め壁
#の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力 [低減前] Pa (kN)		剛性 [低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力 [低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性 [低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\sin^2\theta$	壁の許容せん断耐力 [低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性 [低減後] ΣK' (kN/m)		備考
20	1	13	－	S1	耐	2.50	1.50	2,905	0.910	1.000	4.45	2.67	229	137	5.34	3.56	265	173	1.00	1.00	5.34	3.56	265	173	
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905		－	0.89	0.89	36	36											
21	13	19	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	－	0.89	0.89	36	36	0.89	0.89	36	36	1.00	1.00	0.89	0.89	36	36	
22	19	29	(外部)	M2	準耐	0.28	0.28	2,905	1.820	－	0.99	0.99	40	40	0.99	0.99	40	40	1.00	1.00	0.99	0.99	40	40	
23	29	37	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	－	0.89	0.89	36	36	0.89	0.89	36	36	1.00	1.00	0.89	0.89	36	36	
24	37	43	－	S1	耐	1.50	2.50	2,905	0.910	1.000	2.67	4.45	137	229	3.56	5.34	173	265	1.00	1.00	3.56	5.34	173	265	
			(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905		－	0.89	0.89	36	36											
25	3	15	－	S1	耐	2.50	1.50	2,905	0.910	1.000	4.45	2.67	229	137	4.45	2.67	229	137	1.00	1.00	4.45	2.67	229	137	
26	15	20	9	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	3.49	5.27	179	271	1.00	1.00	3.49	5.27	179	271	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
27	20	30	9	M1	準耐	0.11	0.11	2,905	1.820	－	0.39	0.39	20	20	0.39	0.39	20	20	1.00	1.00	0.39	0.39	20	20	
28	30	39	12	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	0.82	0.82	42	42	1.00	1.00	0.82	0.82	42	42	
29	39	45	12	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	3.49	5.27	179	271	1.00	1.00	3.49	5.27	179	271	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
30	5	16	－	S1	耐	2.50	1.50	2,905	0.910	1.000	4.45	2.67	229	137	4.45	2.67	229	137	1.00	1.00	4.45	2.67	229	137	
31	16	21	9	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	0.82	0.82	42	42	1.00	1.00	0.82	0.82	42	42	
32	31	40	13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	6.09	4.31	313	221	1.00	1.00	6.09	4.31	313	221	
			－	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			12	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		－	0.82	0.82	42	42											
33	40	46	13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	1.64	1.64	84	84	1.00	1.00	1.64	1.64	84	84	
			12	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		－	0.82	0.82	42	42											
34	46	49	13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	1.820	－	1.64	1.64	84	84	6.99	10.55	360	544	1.00	1.00	6.99	10.55	360	544	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	5.35	8.91	276	460											
35	6	17	5	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	0.82	0.82	42	42	1.00	1.00	0.82	0.82	42	42	
36	8	24	6	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	1.820	－	1.64	1.64	84	84	8.63	12.19	444	628	1.00	1.00	8.63	12.19	444	628	
			－	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	5.35	8.91	276	460											
			5	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		－	1.64	1.64	84	84											
37	9	25	7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	1.820	－	1.64	1.64	84	84	12.19	8.63	628	444	1.00	1.00	12.19	8.63	628	444	
			－	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	8.91	5.35	460	276											
			6	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		－	1.64	1.64	84	84											
38	25	27	7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	1.64	1.64	84	84	1.00	1.00	1.64	1.64	84	84	
			9	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		－	0.82	0.82	42	42											
39	27	34	7	M1	準耐	0.11	0.11	2,905	0.910	－	0.19	0.19	9	9	0.38	0.38	18	18	1.00	1.00	0.38	0.38	18	18	
			9	M1	準耐	0.11	0.11	2,905		－	0.19	0.19	9	9											
40	34	41	14	M1	準耐	0.46	0.46	2,905	0.910	－	0.82	0.82	42	42	6.09	4.31	313	221	1.00	1.00	6.09	4.31	313	221	
			－	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			13	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		－	0.82	0.82	42	42											

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

■耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性

壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		横架材天端間高さ (mm)	壁長 (m)	筋かい高さによる低減	許容せん断耐力[低減前] Pa (kN)		剛性[低減前] K (kN/m)		壁の許容せん断耐力[低減前] ΣPa (kN)		壁の剛性[低減前] ΣK (kN/m)		剛性低減係数 Ck	斜め壁補正 $\sin^2\theta$	壁の許容せん断耐力[低減後] ΣPa' (kN)		壁の剛性[低減後] ΣK' (kN/m)		備考
41	12	18	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	6.16	4.38	307	215	1.00	1.00	6.16	4.38	307	215	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
42	18	28	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,905	1.820	−	1.28	1.28	52	52	2.38	2.38	108	108	1.00	1.00	2.38	2.38	108	108	
			7	M1	準耐	0.31	0.31	2,905		−	1.10	1.10	56	56											
43	28	36	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	1.71	1.71	78	78	1.00	1.00	1.71	1.71	78	78	
			7	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
44	36	42	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	6.16	4.38	307	215	1.00	1.00	6.16	4.38	307	215	
			−	S1	耐	2.50	1.50	2,905		1.000	4.45	2.67	229	137											
			14	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											
45	42	47	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	2,905	1.820	−	1.28	1.28	52	52	2.38	2.38	108	108	1.00	1.00	2.38	2.38	108	108	
			14	M1	準耐	0.31	0.31	2,905		−	1.10	1.10	56	56											
46	47	54	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	2,905	0.910	−	0.89	0.89	36	36	4.38	6.16	215	307	1.00	1.00	4.38	6.16	215	307	
			−	S1	耐	1.50	2.50	2,905		1.000	2.67	4.45	137	229											
			14	M1	準耐	0.46	0.46	2,905		−	0.82	0.82	42	42											

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減 = 3.5 × 壁長 / 横架材天端間高さ （1.0を超える場合は1.0とする）

Pa :筋かいの場合　Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96 × 筋かい高さによる低減
　その他の場合　Pa = 有効壁倍率 × 壁長 ×1.96
K :筋かい、面材の場合　K = Pa × 150 / H
　木ずり、土壁、落とし込み板壁、面格子壁の場合 K = Pa × 120 / H
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
斜め壁補正 :水平、垂直の壁の場合 1.00　斜め壁の場合 X軸方向から角度 θ のとき $\sin^2\theta$
ΣPa'= ΣPa × Ck × 斜め壁補正
ΣK' = ΣK × Ck × 斜め壁補正
備考 :※ の行は斜め壁
　# の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減
　Sの行はスキップフロアの壁のため、h1,h2,h3の高さはスキップフロア高さを考慮した値

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.1.2 部屋名一覧

階	部屋No	部屋名
1	1	床の間
	2	押入
	3	クローゼット
	4	浴室
	5	洗面室
	6	トイレ
	7	キッチン
	8	和室
	9	ホール
	10	階段
	11	物入
	12	玄関
	13	リビング
	14	ダイニング
	15	広縁
	16	物入
	17	ポーチ
2	1	ホール
	2	納戸
	3	トイレ
	4	書斎
	5	階段
	6	洋室
	7	押入
	8	洋室
	9	物入

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 1. 3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算

【2階X方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	許容せん断耐力 (kN)		剛性 (kN/m)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj(kN)		鉛直構面 剛性 Dj(kN/m)	
y8	1	1	2	4.41	6.19	225	320	21.18	19.40	1,074	979
	2	2	3	0.90	0.90	42	42				
	3	3	4	3.49	3.49	167	167				
	4	4	5	6.19	4.41	320	225				
	5	8	9	6.19	4.41	320	225				
y6	6	12	13	1.71	1.71	91	91	2.56	2.56	136	136
	7	13	14	0.85	0.85	45	45				
y4	8	21	22	1.70	1.70	90	90	9.89	11.67	524	619
	9	22	23	1.70	1.70	90	90				
	10	23	24	0.42	0.42	22	22				
	11	24	25	1.70	1.70	90	90				
	12	27	28	4.37	6.15	232	327				
y2	13	31	32	1.49	1.49	79	79	1.49	1.49	79	79
y0	14	35	36	4.41	6.19	225	320	18.73	17.93	943	900
	15	36	37	1.81	1.81	86	86				
	16	37	38	3.89	2.77	201	141				
	17	38	39	1.74	1.74	83	83				
	18	39	40	1.81	1.81	86	86				
	19	40	41	5.07	3.61	262	184				
						合計		53.85	53.05	2,756	2,713

【2階Y方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	許容せん断耐力 (kN)		剛性 (kN/m)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj(kN)		鉛直構面 剛性 Dj(kN/m)	
x4	20	1	10	6.19	4.41	320	225	11.54	10.99	584	554
	21	10	17	2.31	2.31	109	109				
	22	17	20	3.04	4.27	155	220				
x6	23	3	12	3.42	3.42	182	182	17.51	17.51	894	894
	24	21	29	4.41	6.19	225	320				
	25	29	33	3.49	3.49	167	167				
	26	33	35	6.19	4.41	320	225				
x10	27	6	15	3.42	3.42	182	182	3.42	3.42	182	182
x11	28	7	16	12.33	8.77	658	468	16.70	14.92	890	795
	29	16	18	4.37	6.15	232	327				
x14	30	9	11	6.19	4.41	320	225	21.65	23.43	1,085	1,180
	31	11	19	2.45	2.45	116	116				
	32	19	28	1.74	1.74	83	83				
	33	28	30	4.41	6.19	225	320				
	34	30	34	2.45	2.45	116	116				
	35	34	41	4.41	6.19	225	320				
						合計		70.82	70.27	3,635	3,605

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	許容せん断耐力 (kN)		剛性 (kN/m)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj(kN)		鉛直構面 剛性 Dj(kN/m)	
y8	1	1	2	7.13	10.69	349	533	40.45	38.67	1,964	1,872
	2	2	3	10.69	7.13	533	349				
	3	3	4	0.89	0.89	36	36				
	4	4	5	0.89	0.89	36	36				
	5	5	6	1.28	1.28	52	52				
	6	6	7	6.16	4.38	307	215				
	7	7	8	1.19	1.19	54	54				
	8	8	9	1.19	1.19	54	54				
	9	9	10	4.38	6.16	215	307				
	10	10	11	0.49	0.49	21	21				
	11	11	12	6.16	4.38	307	215				
y6	12	22	23	3.49	5.27	179	271	3.49	5.27	179	271
y4	13	32	33	12.19	8.63	628	444	25.13	26.91	1,293	1,385
	14	33	34	8.63	12.19	444	628				
	15	35	36	4.31	6.09	221	313				
y2	16	44	45	5.34	3.56	265	173	5.34	3.56	265	173
y0	17	49	50	6.16	4.38	307	215	16.70	14.92	829	737
	18	51	52	6.16	4.38	307	215				
	19	52	53	4.38	6.16	215	307				
						合計		91.11	89.33	4,530	4,438

【1階Y方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	許容せん断耐力 (kN)		剛性 (kN/m)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj(kN)		鉛直構面 剛性 Dj(kN/m)	
x0	20	1	13	5.34	3.56	265	173	11.67	11.67	550	550
	21	13	19	0.89	0.89	36	36				
	22	19	29	0.99	0.99	40	40				
	23	29	37	0.89	0.89	36	36				
	24	37	43	3.56	5.34	173	265				
x4	25	3	15	4.45	2.67	229	137	12.64	14.42	649	741
	26	15	20	3.49	5.27	179	271				
	27	20	30	0.39	0.39	20	20				
	28	30	39	0.82	0.82	42	42				
	29	39	45	3.49	5.27	179	271				
x6	30	5	16	4.45	2.67	229	137	19.99	19.99	1,028	1,028
	31	16	21	0.82	0.82	42	42				
	32	31	40	6.09	4.31	313	221				
	33	40	46	1.64	1.64	84	84				
	34	46	49	6.99	10.55	360	544				
x8	35	6	17	0.82	0.82	42	42	0.82	0.82	42	42
x10	36	8	24	8.63	12.19	444	628	8.63	12.19	444	628
x11	37	9	25	12.19	8.63	628	444	20.30	14.96	1,043	767
	38	25	27	1.64	1.64	84	84				
	39	27	34	0.38	0.38	18	18				
	40	34	41	6.09	4.31	313	221				
x14	41	12	18	6.16	4.38	307	215	23.17	21.39	1,123	1,031
	42	18	28	2.38	2.38	108	108				
	43	28	36	1.71	1.71	78	78				
	44	36	42	6.16	4.38	307	215				
	45	42	47	2.38	2.38	108	108				
	46	47	54	4.38	6.16	215	307				
						合計		97.22	95.44	4,879	4,787

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」

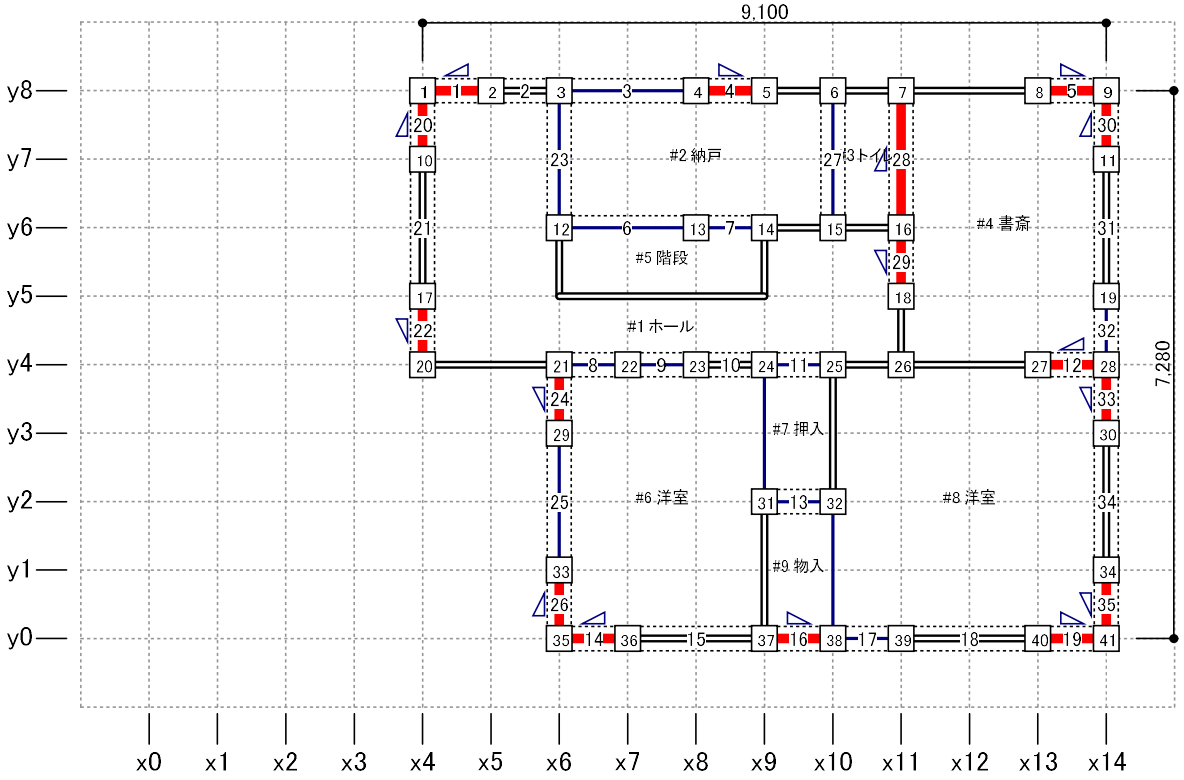


計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.1.4 壁の番号図

2階



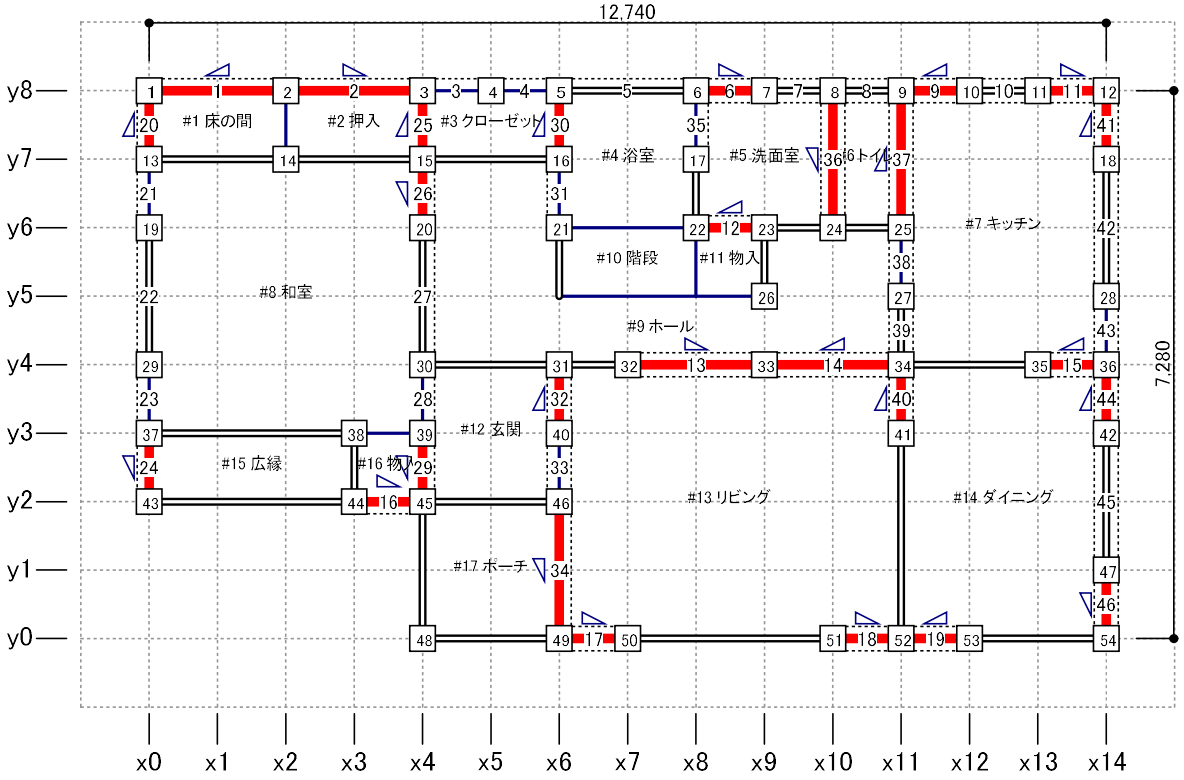
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算

低減対象となる壁	2階 13	加力方向	X方向

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	−	273.0	0.00	0.0000	13	91.0	0.90	0.0099	−	91.0	0.00	0.0000	280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K　: 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性　⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「−」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x6y2−x11y2	1,000.0	10.5	33.0	0.8	25,155	Ⅲ	273.0	91.0	91.0	455.0	0.90

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性　　ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
x11y0−x11y3	1,000.0	10.5	33.0	0.9	28,300	2	91.0	182.0

■2次梁2の情報

樹種	−

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
−	−	−	−	−	−	−	−	−

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a(b+c)^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)+\frac{H^2\cdot c(L^2-a^2-c^2)}{6EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_3}{c'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\left(2c^2+bc-2ac-2ab\right)}{6EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)-\frac{H^2\cdot c\left(2a^2+ab-2ac-2bc\right)}{6EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_3}{c'}\right)$	= 0.120
壁3	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot c(a+b)^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_3}{c'}-\frac{K_2}{b'}\right)+\frac{H^2\cdot a(L^2-a^2-c^2)}{6EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.112

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}=\frac{H^2\cdot a_1^2 b_1^2}{3E_1I_1(a_1+b_1)L^2}\sum K$ = 0.005

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

	壁No	剛性低減係数 Ck
壁1:	−	0.99
壁2:	13	0.88
壁3:	−	0.89

※1＋C_{R1} ＋$C_{R支点A}$＋$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

低減対象となる壁	2階 15,16	加力方向	X方向(正方向)

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	15	182.0	0.86	0.0047	16	91.0	3.20	0.0352					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K : 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性 ⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x7y0-x10y0	1,000.0	10.5	27.0	0.9	15,500	Ⅱ	182.0	91.0	0.0	273.0	4.06

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性 ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■2次梁2の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\cdot b^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a^2\cdot b}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.569
壁3		= -

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}$ = 0.000

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

壁No	剛性低減係数 Ck
壁1: 15	1.00
壁2: 16	0.63
壁3:	

※1+C_{R1}+$C_{R支点A}$+$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

低減対象となる壁	2階 15,16	加力方向	X方向(負方向)

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	15	182.0	0.86	0.0047	16	91.0	2.25	0.0247					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K　: 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性　⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x7y0-x10y0	1,000.0	10.5	27.0	0.9	15,500	Ⅱ	182.0	91.0	0.0	273.0	3.11

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性　　ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■2次梁2の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\cdot b^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a^2\cdot b}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.374
壁3		= -

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}$ = 0.000

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

壁No	剛性低減係数 Ck
壁1: 15	1.00
壁2: 16	0.72
壁3:	

※1＋C_{R1} ＋$C_{R支点A}$＋$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

低減対象となる壁	2階 18,19	加力方向	X方向(正方向)

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	18	182.0	0.86	0.0047	19	91.0	3.20	0.0352					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K　: 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性　⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x12y0-x14y0	1,000.0	10.5	27.0	0.9	15,500	Ⅱ	91.0	91.0	0.0	182.0	3.63

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性　　ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■2次梁2の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\cdot b^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a^2\cdot b}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.214
壁3		= -

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}$ = 0.000

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

壁No	剛性低減係数 Ck
壁1: 18	1.00
壁2: 19	0.82
壁3:	

※1＋C_{R1} ＋$C_{R支点A}$＋$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

低減対象となる壁	2階 18,19	加力方向	X方向(負方向)

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	18	182.0	0.86	0.0047	19	91.0	2.25	0.0247					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K : 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性 ⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x12y0-x14y0	1,000.0	10.5	27.0	0.9	15,500	Ⅱ	91.0	91.0	0.0	182.0	2.68

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性 ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■2次梁2の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\cdot b^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a^2\cdot b}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.141
壁3		= -

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}$ = 0.000

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

壁No	剛性低減係数 Ck
壁1: 18	1.00
壁2: 19	0.87
壁3:	

※1+C_{R1}+$C_{R支点A}$+$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

低減対象となる壁	2階 21,22	加力方向	Y方向(正方向)

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	21	182.0	1.09	0.0060	22	91.0	2.25	0.0247					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K　: 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性　⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x4y4-x4y6	1,000.0	10.5	21.0	0.9	7,293	Ⅱ	91.0	91.0	0.0	182.0	2.80

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性　　ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■2次梁2の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\cdot b^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a^2\cdot b}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.279
壁3		= -

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}$ = 0.000

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

壁No	剛性低減係数 Ck
壁1: 21	1.00
壁2: 22	0.78
壁3:	

※1＋C_{R1} ＋$C_{R支点A}$ ＋$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

低減対象となる壁	2階 21,22	加力方向	Y方向(負方向)

■1次梁上の壁情報

階数	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No	壁長 a'(cm)	K1 (kN/cm)	⊿K1 (kN/cm²)	No	壁長 b'(cm)	K2 (kN/cm)	⊿K2 (kN/cm²)	No	壁長 c'(cm)	K3 (kN/cm)	⊿K3 (kN/cm²)	
2	21	182.0	1.09	0.0060	22	91.0	3.20	0.0352					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
K　: 剛性[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿K : 単位長さあたり剛性　⊿K = K / 壁長
※柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、剛性は合計値
※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁1の情報

樹種	無等級製材べいまつ

位置 (通り)	ヤング係数E (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I (cm⁴)	タイプ	壁1の載る長さ a(cm)	壁2の載る長さ b(cm)	壁3の載る長さ c(cm)	合計長さ L(cm)	合計剛性 ΣK (kN/cm)
x4y4-x4y6	1,000.0	10.5	21.0	0.9	7,293	Ⅱ	91.0	91.0	0.0	182.0	3.75

ΣK : 1次梁に載る部分の壁の剛性　　ΣK = ⊿K1×a + ⊿K2×b + ⊿K3×c
仕口断面欠損 :「8.1横架材の曲げとたわみに関する検定」の断面欠損低減係数(たわみ用)を用いる
I = 梁幅 × 梁せい^3 × 仕口断面欠損 / 12

■2次梁1の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E1 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I1(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a1(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b1(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■2次梁2の情報

樹種	-

位置 (通り)	ヤング係数E2 (kN/cm²)	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	仕口断面欠損	断面2次モーメント I2(cm⁴)	タイプ	端部から1次梁支点までの長さ a2(cm)	端部から1次梁支点までの長さ b2(cm)
-	-	-	-	-	-	-	-	-

■ 1次梁による変形増大係数

壁1	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a\cdot b^2}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_1}{a'}-\frac{K_2}{b'}\right)$	= 0.000
壁2	$C_{R1}=\frac{H^2\cdot a^2\cdot b}{3EI\cdot L}\left(\frac{K_2}{b'}-\frac{K_1}{a'}\right)$	= 0.435
壁3		= -

■2次梁1による変形増大係数

$C_{R支点A}$ = 0.000

■2次梁2による変形増大係数

$C_{R支点B}$ = 0.000

■耐力壁の剛性低減係数

$C_k=1/\left(1+C_{R1}+C_{R支点A}+C_{R支点B}\right)$ =

	壁No	剛性低減係数 Ck
壁1:	21	1.00
壁2:	22	0.69
壁3:		

※1＋C_{R1} ＋$C_{R支点A}$ ＋$C_{R支点B}$ が1より小さくなる場合はCk=1とする。
※加力方向によりCkが異なる場合は、壁ごとにより小さい側のCkを採用。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 3 壁配置の確認(偏心による割増係数の計算)

7. 3. 1 偏心率の計算

要素名	階	方向	計算式	計算値		備考
重心 (m)	3	X座標	「7.3.2 重心の計算」を参照		−	7.3.2 参照
		Y座標	「7.3.2 重心の計算」を参照		−	
	2	X座標	「7.3.2 重心の計算」を参照		8.446	
		Y座標	「7.3.2 重心の計算」を参照		3.845	
	1	X座標	「7.3.2 重心の計算」を参照		7.824	
		Y座標	「7.3.2 重心の計算」を参照		3.858	
剛性総和 (kN/m)	3	X方向	Σ(3階X方向壁剛性)	−	−	7.3.4 参照
		Y方向	Σ(3階Y方向壁剛性)	−	−	
	2	X方向	Σ(2階X方向壁剛性)	2,756	2,713	
		Y方向	Σ(2階Y方向壁剛性)	3,635	3,605	
	1	X方向	Σ(1階X方向壁剛性)	4,530	4,438	
		Y方向	Σ(1階Y方向壁剛性)	4,879	4,787	
剛性1次モーメント (kN)	3	X方向	Σ(3階X方向壁剛性×壁のY座標)	−	−	7.3.4 参照
		Y方向	Σ(3階Y方向壁剛性×壁のX座標)	−	−	
	2	X方向	Σ(2階X方向壁剛性×壁のY座標)	10,615	10,269	
		Y方向	Σ(2階Y方向壁剛性×壁のX座標)	31,397	31,547	
	1	X方向	Σ(1階X方向壁剛性×壁のY座標)	20,463	20,464	
		Y方向	Σ(1階Y方向壁剛性×壁のX座標)	37,070	35,143	
剛心 (m)	3	X座標	剛性1次モーメント[3階Y方向]/剛性総和[3階Y方向]	−	−	
		Y座標	剛性1次モーメント[3階X方向]/剛性総和[3階X方向]	−	−	
	2	X座標	剛性1次モーメント[2階Y方向]/剛性総和[2階Y方向]	8.637	8.751	
		Y座標	剛性1次モーメント[2階X方向]/剛性総和[2階X方向]	3.852	3.785	
	1	X座標	剛性1次モーメント[1階Y方向]/剛性総和[1階Y方向]	7.598	7.341	
		Y座標	剛性1次モーメント[1階X方向]/剛性総和[1階X方向]	4.517	4.611	
偏心距離 (m)	3	X方向	絶対値(剛心[3階X座標]−重心[3階X座標])	−	−	
		Y方向	絶対値(剛心[3階Y座標]−重心[3階Y座標])	−	−	
	2	X方向	絶対値(剛心[2階X座標]−重心[2階X座標])	0.191	0.305	
		Y方向	絶対値(剛心[2階Y座標]−重心[2階Y座標])	0.007	0.060	
	1	X方向	絶対値(剛心[1階X座標]−重心[1階X座標])	0.226	0.483	
		Y方向	絶対値(剛心[1階Y座標]−重心[1階Y座標])	0.659	0.753	
剛性2次モーメント (kN・m)	3	X方向	3階X方向各壁の剛性2次モーメントの合計	−	−	7.3.4 参照
		Y方向	3階Y方向各壁の剛性2次モーメントの合計	−	−	
	2	X方向	2階X方向各壁の剛性2次モーメントの合計	27,308	25,543	
		Y方向	2階Y方向各壁の剛性2次モーメントの合計	43,579	44,203	
	1	X方向	1階X方向各壁の剛性2次モーメントの合計	34,979	31,845	
		Y方向	1階Y方向各壁の剛性2次モーメントの合計	83,370	80,874	
ねじり剛性 (kN・m)	3	−	剛性2次モーメント[3階X方向]＋剛性2次モーメント[3階Y方向]	−	−	
	2	−	剛性2次モーメント[2階X方向]＋剛性2次モーメント[2階Y方向]	70,887	69,746	
	1	−	剛性2次モーメント[1階X方向]＋剛性2次モーメント[1階Y方向]	118,349	112,719	
弾力半径 (m)	3	X方向	√(ねじり剛性[3階合計]/剛性総和[3階X方向])	−	−	
		Y方向	√(ねじり剛性[3階合計]/剛性総和[3階Y方向])	−	−	
	2	X方向	√(ねじり剛性[2階合計]/剛性総和[2階X方向])	5.071	5.070	
		Y方向	√(ねじり剛性[2階合計]/剛性総和[2階Y方向])	4.416	4.398	
	1	X方向	√(ねじり剛性[1階合計]/剛性総和[1階X方向])	5.111	5.039	
		Y方向	√(ねじり剛性[1階合計]/剛性総和[1階Y方向])	4.925	4.852	

■偏心率の検定

階	方向	計算式	偏心率		検定
3	X方向	偏心距離[3階Y方向]/弾力半径[3階X方向]	−	−	−
	Y方向	偏心距離[3階X方向]/弾力半径[3階Y方向]	−	−	−
2	X方向	偏心距離[2階Y方向]/弾力半径[2階X方向]	0.002	0.012	OK
	Y方向	偏心距離[2階X方向]/弾力半径[2階Y方向]	0.044	0.070	OK
1	X方向	偏心距離[1階Y方向]/弾力半径[1階X方向]	0.129	0.150	OK
	Y方向	偏心距離[1階X方向]/弾力半径[1階Y方向]	0.046	0.100	OK

検定条件:検定値≦0.30

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7 .3 .2 重心の計算

【2階】

通り	柱No	X座標 (m)	Y座標 (m)	柱軸力 (kN)	X座標×柱軸力 (kN・m)	Y座標×柱軸力 (kN・m)
x4-y8	1	3.640	7.280	0.621	2.260	4.521
x5-y8	2	4.550	7.280	0.604	2.748	4.397
x6-y8	3	5.460	7.280	1.551	8.468	11.291
x8-y8	4	7.280	7.280	1.456	10.600	10.600
x9-y8	5	8.190	7.280	0.600	4.914	4.368
x10-y8	6	9.100	7.280	1.019	9.273	7.418
x11-y8	7	10.010	7.280	1.499	15.005	10.913
x13-y8	8	11.830	7.280	0.902	10.671	6.567
x14-y8	9	12.740	7.280	0.621	7.912	4.521
x4-y7	10	3.640	6.370	1.719	6.257	10.950
x14-y7	11	12.740	6.370	1.795	22.868	11.434
x6-y6	12	5.460	5.460	1.985	10.838	10.838
x8-y6	13	7.280	5.460	1.850	13.468	10.101
x9-y6	14	8.190	5.460	0.963	7.887	5.258
x10-y6	15	9.100	5.460	1.131	10.292	6.175
x11-y6	16	10.010	5.460	1.759	17.608	9.604
x4-y5	17	3.640	4.550	1.676	6.101	7.626
x11-y5	18	10.010	4.550	1.380	13.814	6.279
x14-y5	19	12.740	4.550	1.649	21.008	7.503
x4-y4	20	3.640	3.640	1.226	4.463	4.463
x6-y4	21	5.460	3.640	1.594	8.703	5.802
x7-y4	22	6.370	3.640	1.716	10.931	6.246
x8-y4	23	7.280	3.640	0.851	6.195	3.098
x9-y4	24	8.190	3.640	1.513	12.391	5.507
x10-y4	25	9.100	3.640	0.325	2.958	1.183
x11-y4	26	10.010	3.640	2.356	23.584	8.576
x13-y4	27	11.830	3.640	2.157	25.517	7.851
x14-y4	28	12.740	3.640	0.626	7.975	2.279
x6-y3	29	5.460	2.730	0.855	4.668	2.334
x14-y3	30	12.740	2.730	0.885	11.275	2.416
x9-y2	31	8.190	1.820	2.157	17.666	3.926
x10-y2	32	9.100	1.820	0.390	3.549	0.710
x6-y1	33	5.460	0.910	1.189	6.492	1.082
x14-y1	34	12.740	0.910	0.915	11.657	0.833
x6-y0	35	5.460	0.000	0.621	3.391	0.000
x7-y0	36	6.370	0.000	2.186	13.925	0.000
x9-y0	37	8.190	0.000	1.404	11.499	0.000
x10-y0	38	9.100	0.000	0.717	6.525	0.000
x11-y0	39	10.010	0.000	2.483	24.855	0.000
x13-y0	40	11.830	0.000	2.186	25.860	0.000
x14-y0	41	12.740	0.000	0.621	7.912	0.000
		合 計		53.753	453.983	206.670

	柱軸力合計 (kN)	座標×柱軸力 合計(kN・m)	重心座標 (m)
X座標	53.753	453.983	8.446
Y座標		206.670	3.845

※重心座標 = (座標×柱軸力 の合計)/(柱軸力合計)

柱軸力 : 「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」を参照
ここでは「地震力計算用」の計算結果を用いる

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

通り	柱No	X座標 (m)	Y座標 (m)	柱軸力 (kN)	X座標×柱軸力 (kN・m)	Y座標×柱軸力 (kN・m)
x0-y8	1	0.000	7.280	0.895	0.000	6.516
x2-y8	2	1.820	7.280	1.212	2.206	8.823
x4-y8	3	3.640	7.280	2.354	8.569	17.137
x5-y8	4	4.550	7.280	1.994	9.073	14.516
x6-y8	5	5.460	7.280	4.331	23.647	31.530
x8-y8	6	7.280	7.280	3.789	27.584	27.584
x9-y8	7	8.190	7.280	2.486	20.360	18.098
x10-y8	8	9.100	7.280	3.799	34.571	27.657
x11-y8	9	10.010	7.280	4.775	47.798	34.762
x12-y8	10	10.920	7.280	1.390	15.179	10.119
x13-y8	11	11.830	7.280	2.292	27.114	16.686
x14-y8	12	12.740	7.280	1.763	22.461	12.835
x0-y7	13	0.000	6.370	0.915	0.000	5.829
x2-y7	14	1.820	6.370	1.092	1.987	6.956
x4-y7	15	3.640	6.370	4.322	15.732	27.531
x6-y7	16	5.460	6.370	2.878	15.714	18.333
x8-y7	17	7.280	6.370	0.992	7.222	6.319
x14-y7	18	12.740	6.370	5.368	68.388	34.194
x0-y6	19	0.000	5.460	2.150	0.000	11.739
x4-y6	20	3.640	5.460	4.484	16.322	24.483
x6-y6	21	5.460	5.460	6.113	33.377	33.377
x8-y6	22	7.280	5.460	4.801	34.951	26.213
x9-y6	23	8.190	5.460	3.407	27.903	18.602
x10-y6	24	9.100	5.460	4.903	44.617	26.770
x11-y6	25	10.010	5.460	6.523	65.295	35.616
x9-y5	26	8.190	4.550	1.981	16.224	9.014
x11-y5	27	10.010	4.550	4.258	42.623	19.374
x14-y5	28	12.740	4.550	5.222	66.528	23.760
x0-y4	29	0.000	3.640	2.150	0.000	7.826
x4-y4	30	3.640	3.640	6.407	23.321	23.321
x6-y4	31	5.460	3.640	5.965	32.569	21.713
x7-y4	32	6.370	3.640	4.971	31.665	18.094
x9-y4	33	8.190	3.640	6.793	55.635	24.727
x11-y4	34	10.010	3.640	7.210	72.172	26.244
x13-y4	35	11.830	3.640	4.986	58.984	18.149
x14-y4	36	12.740	3.640	2.463	31.379	8.965
x0-y3	37	0.000	2.730	1.254	0.000	3.423
x3-y3	38	2.730	2.730	0.859	2.345	2.345
x4-y3	39	3.640	2.730	1.448	5.271	3.953
x6-y3	40	5.460	2.730	5.414	29.560	14.780
x11-y3	41	10.010	2.730	11.920	119.319	32.542
x14-y3	42	12.740	2.730	4.458	56.795	12.170
x0-y2	43	0.000	1.820	1.190	0.000	2.166
x3-y2	44	2.730	1.820	1.184	3.232	2.155
x4-y2	45	3.640	1.820	1.146	4.171	2.086
x6-y2	46	5.460	1.820	7.996	43.658	14.553
x14-y1	47	12.740	0.910	4.488	57.177	4.084
x4-y0	48	3.640	0.000	1.350	4.914	0.000
x6-y0	49	5.460	0.000	5.233	28.572	0.000
x7-y0	50	6.370	0.000	5.623	35.819	0.000
x10-y0	51	9.100	0.000	5.178	47.120	0.000
x11-y0	52	10.010	0.000	9.833	98.428	0.000
x12-y0	53	10.920	0.000	3.178	34.704	0.000
x14-y0	54	12.740	0.000	3.551	45.240	0.000
		合 計		206.737	1617.495	797.669

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

	柱軸力合計 (kN)	座標×柱軸力 合計(kN・m)	重心座標 (m)
X座標	206.737	1617.495	7.824
Y座標		797.669	3.858

※重心座標 = (座標×柱軸力 の合計)/(柱軸力合計)

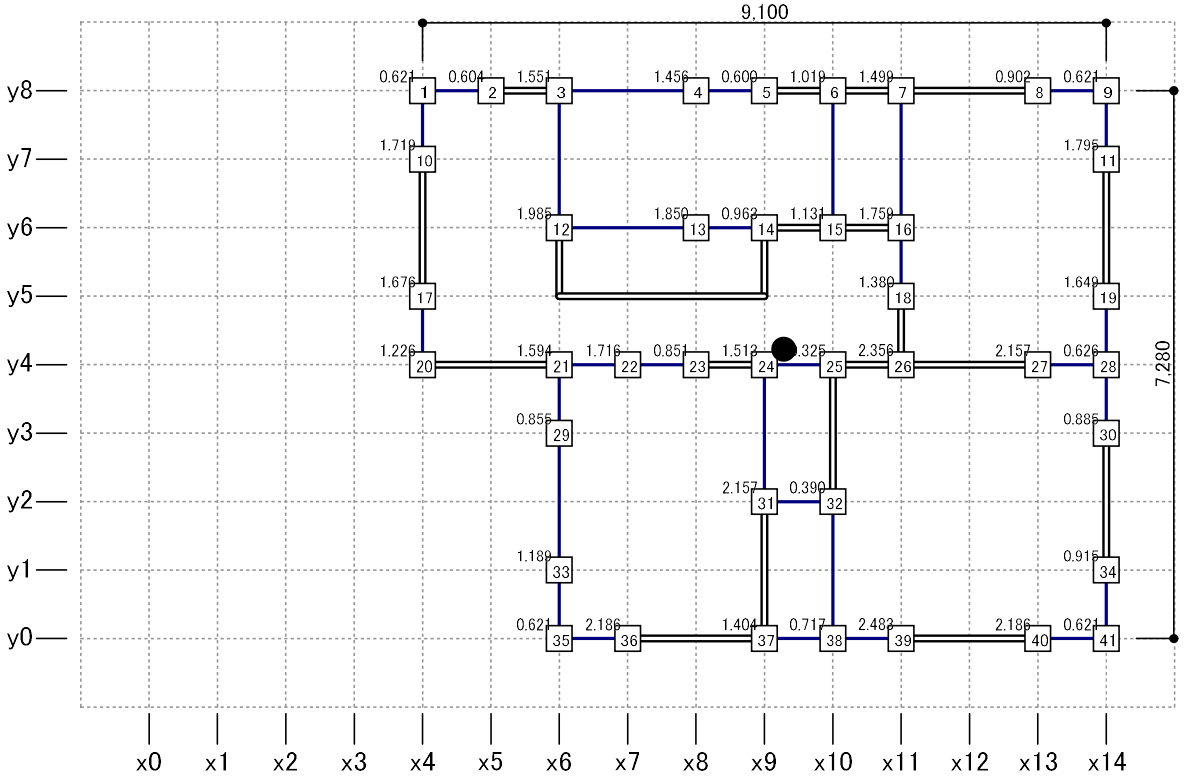
柱軸力 : 「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」を参照
ここでは「地震力計算用」の計算結果を用いる

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.3.3 重心計算用柱軸力図

2階



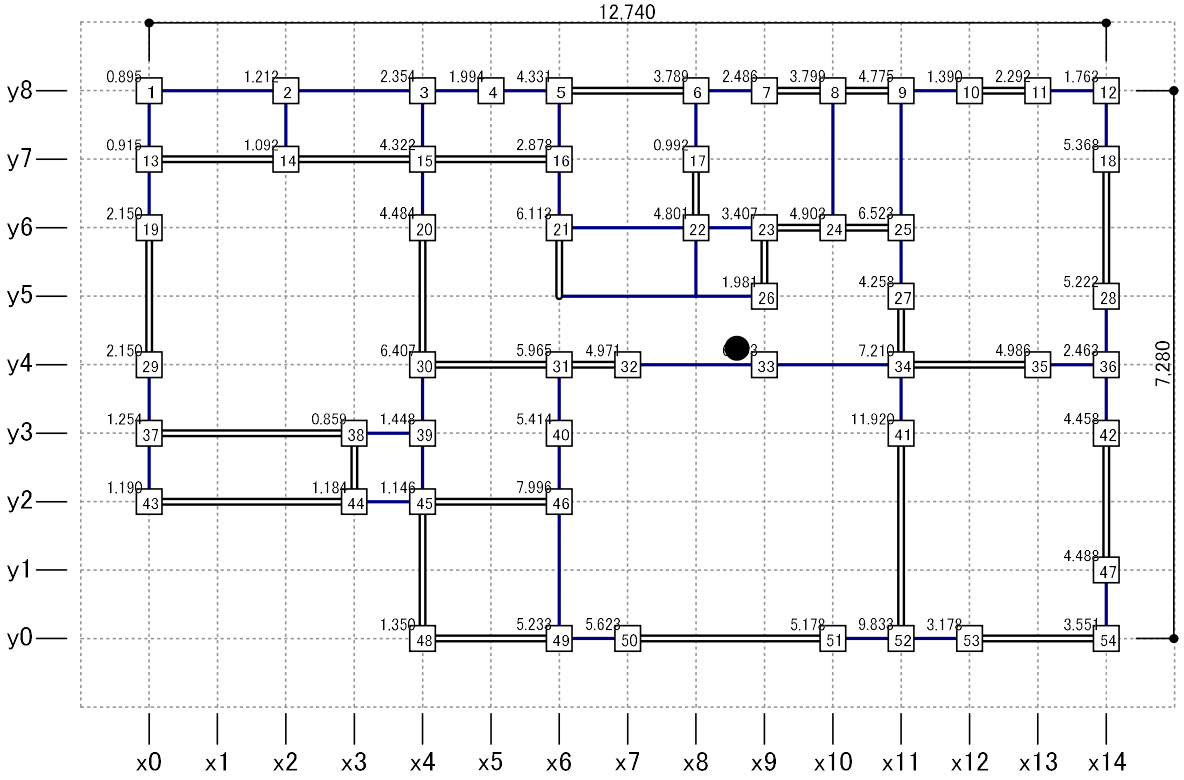
縮尺 1/100

凡例 ― 一般壁　開口部　[n] 柱　(n) 通し柱(1～2階)　(n) 通し柱(2～3階)　(n) 通し柱(1～3階)
● 重心　1.283 柱軸力

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例 ― 一般壁　開口部　n 柱　(n) 通し柱(1～2階)　(n) 通し柱(2～3階)　(n) 通し柱(1～3階)
● 重心　1.283 柱軸力

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 3. 4 各階方向の剛性等の計算

【2階X方向】

通り	壁No	Y座標 y (m)	剛性[低減後] Dx (kN/m)		剛性1次モーメント Dx×y (kN/m)		剛心Y座標 Gy (m)		剛性2次モーメント Jx (kN・m)	
y8	1	7.280	225	320	1,638	2,330	3.852	3.785	2,644	3,908
y8	2	7.280	42	42	306	306	3.852	3.785	493	513
y8	3	7.280	167	167	1,216	1,216	3.852	3.785	1,962	2,039
y8	4	7.280	320	225	2,330	1,638	3.852	3.785	3,760	2,748
y8	5	7.280	320	225	2,330	1,638	3.852	3.785	3,760	2,748
y6	6	5.460	91	91	497	497	3.852	3.785	235	255
y6	7	5.460	45	45	246	246	3.852	3.785	116	126
y4	8	3.640	90	90	328	328	3.852	3.785	4	1
y4	9	3.640	90	90	328	328	3.852	3.785	4	1
y4	10	3.640	22	22	80	80	3.852	3.785	0	0
y4	11	3.640	90	90	328	328	3.852	3.785	4	1
y4	12	3.640	232	327	844	1,190	3.852	3.785	10	6
y2	13	1.820	79	79	144	144	3.852	3.785	326	305
y0	14	0.000	225	320	0	0	3.852	3.785	3,338	4,584
y0	15	0.000	86	86	0	0	3.852	3.785	1,276	1,232
y0	16	0.000	201	141	0	0	3.852	3.785	2,982	2,019
y0	17	0.000	83	83	0	0	3.852	3.785	1,231	1,189
y0	18	0.000	86	86	0	0	3.852	3.785	1,276	1,232
y0	19	0.000	262	184	0	0	3.852	3.785	3,887	2,636
合 計			2,756	2,713	10,615	10,269			27,308	25,543

Dx ：低減後の壁の剛性(「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照)

Gy = Σ(Dx×y) / ΣDx　　Jx = Dx × (y-Gy)^2

【2階Y方向】

通り	壁No	X座標 x(m)	剛性[低減後] Dy (kN/m)		剛性1次モーメント Dy×x (kN/m)		剛心X座標 Gx (m)		剛性2次モーメント Jy (kN・m)	
x4	20	3.640	320	225	1,165	819	8.637	8.751	7,990	5,877
x4	21	3.640	109	109	397	397	8.637	8.751	2,721	2,847
x4	22	3.640	155	220	564	801	8.637	8.751	3,870	5,746
x6	23	5.460	182	182	994	994	8.637	8.751	1,836	1,971
x6	24	5.460	225	320	1,229	1,747	8.637	8.751	2,270	3,465
x6	25	5.460	167	167	912	912	8.637	8.751	1,685	1,808
x6	26	5.460	320	225	1,747	1,229	8.637	8.751	3,229	2,436
x10	27	9.100	182	182	1,656	1,656	8.637	8.751	39	22
x11	28	10.010	658	468	6,587	4,685	8.637	8.751	1,240	741
x11	29	10.010	232	327	2,322	3,273	8.637	8.751	437	518
x14	30	12.740	320	225	4,077	2,867	8.637	8.751	5,387	3,580
x14	31	12.740	116	116	1,478	1,478	8.637	8.751	1,952	1,845
x14	32	12.740	83	83	1,057	1,057	8.637	8.751	1,397	1,320
x14	33	12.740	225	320	2,867	4,077	8.637	8.751	3,787	5,091
x14	34	12.740	116	116	1,478	1,478	8.637	8.751	1,952	1,845
x14	35	12.740	225	320	2,867	4,077	8.637	8.751	3,787	5,091
合 計			3,635	3,605	31,397	31,547			43,579	44,203

Dy ：低減後の壁の剛性(「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照)

Gx = Σ(Dy×x) / ΣDy　　Jy = Dy × (x-Gx)^2

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向】

通り	壁No	Y座標 y (m)	剛性[低減後] Dx (kN/m)		剛性1次モーメント Dx×y (kN/m)		剛心Y座標 Gy (m)		剛性2次モーメント Jx (kN・m)	
y8	1	7.280	349	533	2,541	3,880	4.517	4.611	2,664	3,796
y8	2	7.280	533	349	3,880	2,541	4.517	4.611	4,069	2,486
y8	3	7.280	36	36	262	262	4.517	4.611	274	256
y8	4	7.280	36	36	262	262	4.517	4.611	274	256
y8	5	7.280	52	52	379	379	4.517	4.611	396	370
y8	6	7.280	307	215	2,235	1,565	4.517	4.611	2,343	1,531
y8	7	7.280	54	54	393	393	4.517	4.611	412	384
y8	8	7.280	54	54	393	393	4.517	4.611	412	384
y8	9	7.280	215	307	1,565	2,235	4.517	4.611	1,641	2,186
y8	10	7.280	21	21	153	153	4.517	4.611	160	149
y8	11	7.280	307	215	2,235	1,565	4.517	4.611	2,343	1,531
y6	12	5.460	179	271	977	1,480	4.517	4.611	159	195
y4	13	3.640	628	444	2,286	1,616	4.517	4.611	483	418
y4	14	3.640	444	628	1,616	2,286	4.517	4.611	341	592
y4	15	3.640	221	313	804	1,139	4.517	4.611	169	295
y2	16	1.820	265	173	482	315	4.517	4.611	1,927	1,347
y0	17	0.000	307	215	0	0	4.517	4.611	6,263	4,571
y0	18	0.000	307	215	0	0	4.517	4.611	6,263	4,571
y0	19	0.000	215	307	0	0	4.517	4.611	4,386	6,527
合 計			4,530	4,438	20,463	20,464			34,979	31,845

Dx :低減後の壁の剛性(「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照)

Gy = Σ(Dx×y) / ΣDx　　Jx = Dx × (y−Gy)^2

【1階Y方向】

通り	壁No	X座標 x(m)	剛性[低減後] Dy (kN/m)		剛性1次モーメント Dy×x (kN/m)		剛心X座標 Gx (m)		剛性2次モーメント Jy (kN・m)	
x0	20	0.000	265	173	0	0	7.598	7.341	15,298	9,323
x0	21	0.000	36	36	0	0	7.598	7.341	2,078	1,940
x0	22	0.000	40	40	0	0	7.598	7.341	2,309	2,155
x0	23	0.000	36	36	0	0	7.598	7.341	2,078	1,940
x0	24	0.000	173	265	0	0	7.598	7.341	9,987	14,280
x4	25	3.640	229	137	834	499	7.598	7.341	3,587	1,876
x4	26	3.640	179	271	652	986	7.598	7.341	2,804	3,711
x4	27	3.640	20	20	73	73	7.598	7.341	313	273
x4	28	3.640	42	42	153	153	7.598	7.341	657	575
x4	29	3.640	179	271	652	986	7.598	7.341	2,804	3,711
x6	30	5.460	229	137	1,250	748	7.598	7.341	1,046	484
x6	31	5.460	42	42	229	229	7.598	7.341	191	148
x6	32	5.460	313	221	1,709	1,207	7.598	7.341	1,430	781
x6	33	5.460	84	84	459	459	7.598	7.341	383	297
x6	34	5.460	360	544	1,966	2,970	7.598	7.341	1,645	1,924
x8	35	7.280	42	42	306	306	7.598	7.341	4	0
x10	36	9.100	444	628	4,040	5,715	7.598	7.341	1,001	1,943
x11	37	10.010	628	444	6,286	4,444	7.598	7.341	3,653	3,162
x11	38	10.010	84	84	841	841	7.598	7.341	488	598
x11	39	10.010	18	18	180	180	7.598	7.341	104	128
x11	40	10.010	313	221	3,133	2,212	7.598	7.341	1,820	1,574
x14	41	12.740	307	215	3,911	2,739	7.598	7.341	8,117	6,267
x14	42	12.740	108	108	1,376	1,376	7.598	7.341	2,855	3,148
x14	43	12.740	78	78	994	994	7.598	7.341	2,062	2,273
x14	44	12.740	307	215	3,911	2,739	7.598	7.341	8,117	6,267
x14	45	12.740	108	108	1,376	1,376	7.598	7.341	2,855	3,148
x14	46	12.740	215	307	2,739	3,911	7.598	7.341	5,684	8,948
合 計			4,879	4,787	37,070	35,143			83,370	80,874

Dy :低減後の壁の剛性(「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照)

Gx = Σ(Dy×x) / ΣDy　　Jy = Dy × (x−Gx)^2

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.3.5 偏心による割増係数の計算

【2階X方向の計算】

通り	Y座標 y (m)	剛心Y座標 Gy (m)		X方向剛性総和 ΣDx (kN/m)		Y方向偏心距離 ey (m)		ねじり剛性 KT (kN・m)		ねじれ補正係数 α		偏心による割増係数 Ce	
y8	7.280	3.852	3.785	2,756	2,713	0.007	0.060	70,887	69,746	1.000	1.009	1.000	1.009
y6	5.460									1.000	1.004	1.000	1.004
y4	3.640									1.001	1.000	1.001	1.000
y2	1.820									1.001	0.996	1.001	1.000
y0	0.000									1.002	0.992	1.002	1.000

【2階Y方向の計算】

通り	X座標 x (m)	剛心X座標 Gx (m)		Y方向剛性総和 ΣDy (kN/m)		X方向偏心距離 ex (m)		ねじり剛性 KT (kN・m)		ねじれ補正係数 α		偏心による割増係数 Ce	
x4	3.640	8.637	8.751	3,635	3,605	0.191	0.305	70,887	69,746	1.049	1.081	1.049	1.081
x6	5.460									1.032	1.052	1.032	1.052
x10	9.100									0.996	0.995	1.000	1.000
x11	10.010									0.987	0.981	1.000	1.000
x14	12.740									0.960	0.938	1.000	1.000

【1階X方向の計算】

通り	Y座標 y (m)	剛心Y座標 Gy (m)		X方向剛性総和 ΣDx (kN/m)		Y方向偏心距離 ey (m)		ねじり剛性 KT (kN・m)		ねじれ補正係数 α		偏心による割増係数 Ce	
y8	7.280	4.517	4.611	4,530	4,438	0.659	0.753	118,349	112,719	0.931	0.921	1.000	1.000
y6	5.460									0.977	0.975	1.000	1.000
y4	3.640									1.023	1.029	1.023	1.029
y2	1.820									1.069	1.083	1.069	1.083
y0	0.000									1.114	1.137	1.114	1.137

【1階Y方向の計算】

通り	X座標 x (m)	剛心X座標 Gx (m)		Y方向剛性総和 ΣDy (kN/m)		X方向偏心距離 ex (m)		ねじり剛性 KT (kN・m)		ねじれ補正係数 α		偏心による割増係数 Ce	
x0	0.000	7.598	7.341	4,879	4,787	0.226	0.483	118,349	112,719	0.930	0.850	1.000	1.000
x4	3.640									0.964	0.925	1.000	1.000
x6	5.460									0.981	0.962	1.000	1.000
x8	7.280									0.998	0.999	1.000	1.000
x10	9.100									1.014	1.037	1.014	1.037
x11	10.010									1.023	1.055	1.023	1.055
x14	12.740									1.048	1.111	1.048	1.111

Qaj:「剛心座標、剛性総和、偏心距離 :「7.3.1 偏心率の計算」参照

α :	剛心から見て重心側の通りの場合	剛心から見て重心と逆側の通りの場合
X方向	$\alpha = 1+(\Sigma Dx \times ey \times \lvert y-Gy \rvert / KT)$	$\alpha = 1-(\Sigma Dx \times ey \times \lvert y-Gy \rvert / KT)$
Y方向	$\alpha = 1+(\Sigma Dy \times ex \times \lvert x-Gx \rvert / KT)$	$\alpha = 1-(\Sigma Dy \times ex \times \lvert x-Gx \rvert / KT)$

Ce : 各通りにおけるαの値。ただしα＜1の場合は1とする
※偏心率0.15以下の場合でも安全側として割増を行う。

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」

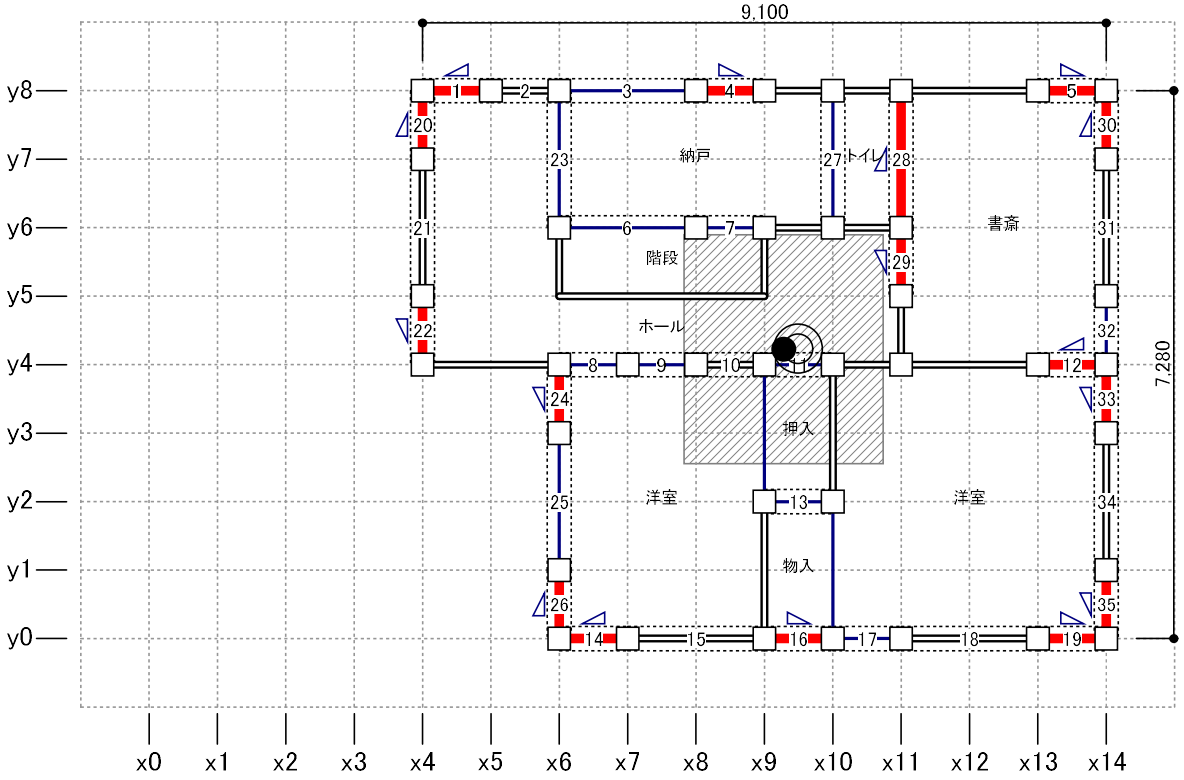


計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.3.6 偏心率平面図(加力正方向の場合)

2階



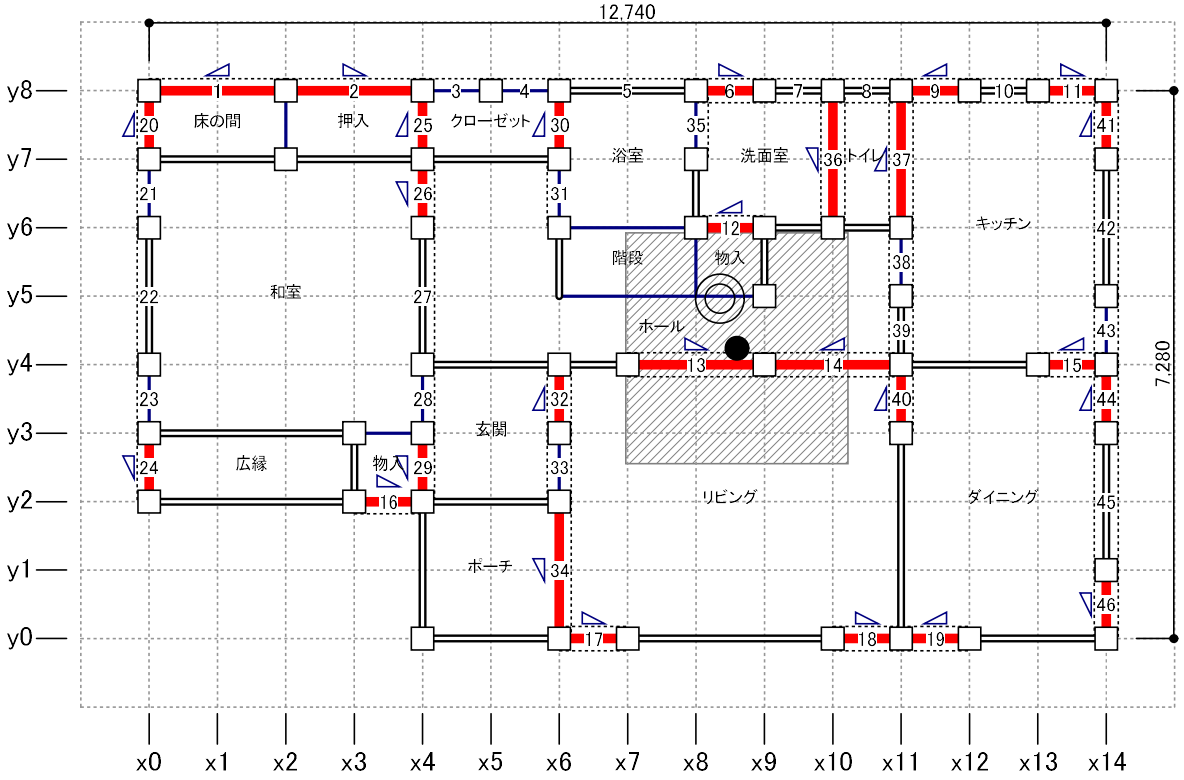
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
重心
開口部
筋かいダブル
剛心
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
偏心率0.3境界
(剛心がこの内側にあれば偏心率0.3以下)
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

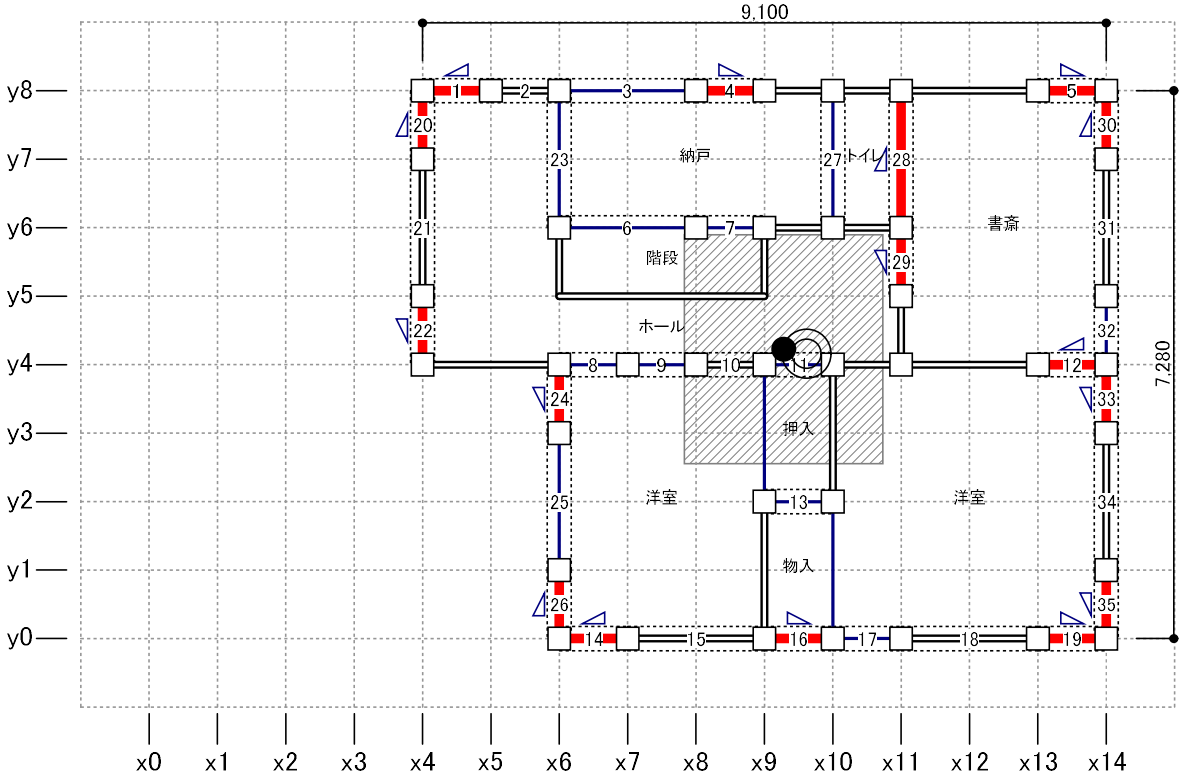
凡例
一般壁
面材耐力壁
重心
開口部
筋かいダブル
剛心
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
偏心率0.3境界
(剛心がこの内側にあれば偏心率0.3以下)
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.3.6 偏心率平面図(加力負方向の場合)

2階



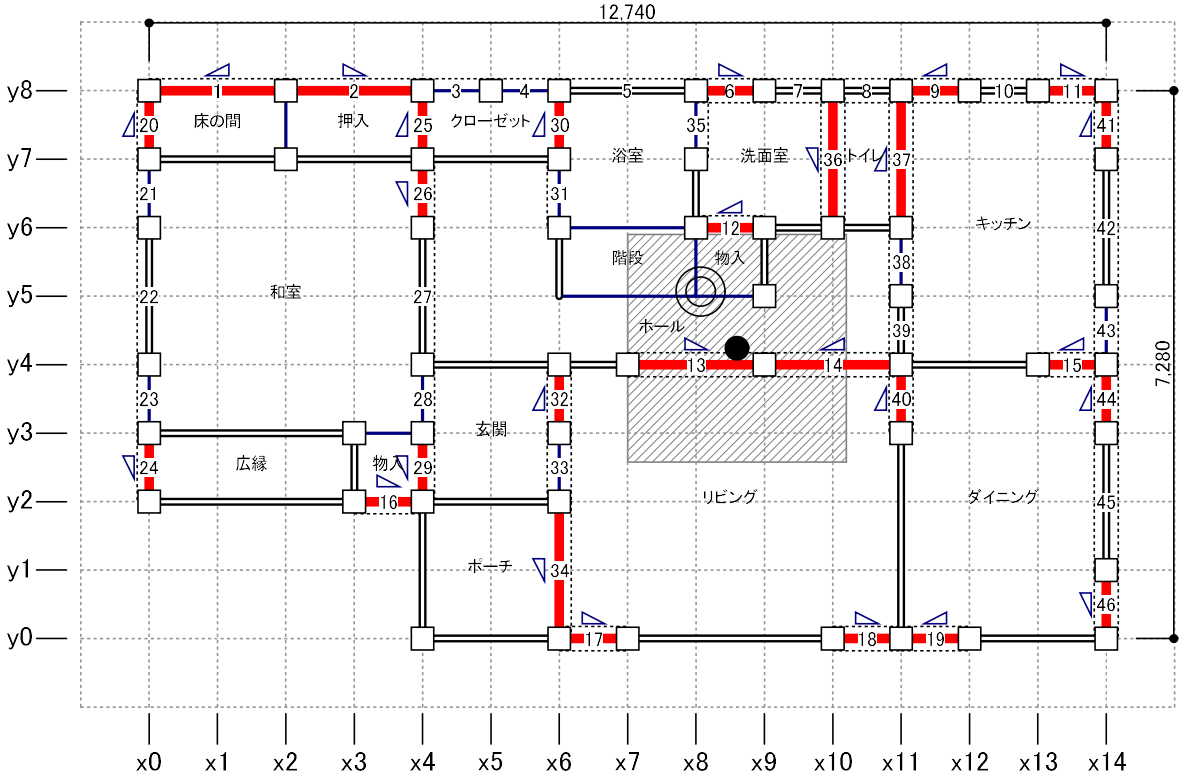
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
重心
開口部
筋かいダブル
剛心
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
偏心率0.3境界
(剛心がこの内側にあれば偏心率0.3以下)
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
重心
開口部
筋かいダブル
剛心
準耐力壁
柱頭 柱脚 筋かいシングル
偏心率0.3境界
(剛心がこの内側にあれば偏心率0.3以下)
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 4 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定

7. 4. 1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定

【2階X方向の計算】

■当該階・方向全体の情報

鉛直構面剛性合計	ΣD(kN/m)	2,756	2,713	「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照
当該階の地震力	QE(kN)		33.63	「5.3.6 Ai分布と各層(階)地震力の計算」参照
当該階、方向の風圧力	QW(kN)		23.74	「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

■各鉛直構面の負担地震力・風圧力および許容せん断耐力

通り	鉛直構面剛性 Dj (kN/m)		偏心による割増係数 Ce		鉛直構面 負担地震力 QEj (kN)		鉛直構面 負担風圧力 QWj (kN)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj (kN)	
y8	1,074	979	1.000	1.009	13.11	12.25	9.26	8.57	21.18	19.40
y6	136	136	1.000	1.004	1.66	1.70	1.18	1.20	2.56	2.56
y4	524	619	1.001	1.000	6.41	7.68	4.52	5.42	9.89	11.67
y2	79	79	1.001	1.000	0.97	0.98	0.69	0.70	1.49	1.49
y0	943	900	1.002	1.000	11.53	11.16	8.13	7.88	18.73	17.93
			合計		33.66	33.75	23.74	23.74	53.85	53.05

Ce:「7.3.5 偏心による割増係数の計算」参照

$QEj = (Dj / \Sigma D) \times Ce \times QE$

$QWj = (Dj / \Sigma D) \times QW$

Qaj:「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照

■各鉛直構面の検定

通り	地震力			風圧力			検定条件 : 検定比≦1.00
	検定比	$\frac{QEj}{Qaj}$	検定	検定比	$\frac{QWj}{Qaj}$	検定	
y8	0.62	0.64	OK	0.44	0.45	OK	
y6	0.65	0.67	OK	0.46	0.47	OK	
y4	0.65	0.66	OK	0.46	0.47	OK	
y2	0.65	0.66	OK	0.46	0.47	OK	
y0	0.62	0.63	OK	0.44	0.44	OK	

■階全体の検定

地震力			風圧力			検定条件 : 検定比≦1.00
検定比	$\frac{\Sigma QEj}{\Sigma Qaj}$	検定	検定比	$\frac{\Sigma QWj}{\Sigma Qaj}$	検定	
0.63	0.64	OK	0.45	0.45	OK	

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

■当該階・方向全体の情報

鉛直構面剛性合計	ΣD(kN/m)	3,635	3,605	「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照
当該階の地震力	QE(kN)		33.63	「5.3.6 Ai分布と各層(階)地震力の計算」参照
当該階、方向の風圧力	QW(kN)		29.48	「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

■各鉛直構面の負担地震力・風圧力および許容せん断耐力

通り	鉛直構面剛性 Dj (kN/m)		偏心による割増係数 Ce		鉛直構面 負担地震力 QEj (kN)		鉛直構面 負担風圧力 QWj (kN)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj (kN)	
x4	584	554	1.049	1.081	5.67	5.59	4.74	4.54	11.54	10.99
x6	894	894	1.032	1.052	8.54	8.78	7.26	7.32	17.51	17.51
x10	182	182	1.000	1.000	1.69	1.70	1.48	1.49	3.42	3.42
x11	890	795	1.000	1.000	8.24	7.42	7.22	6.51	16.70	14.92
x14	1,085	1,180	1.000	1.000	10.04	11.01	8.80	9.65	21.65	23.43
			合計		34.16	34.48	29.48	29.48	70.82	70.27

Ce:「7.3.5 偏心による割増係数の計算」参照

$QEj = (Dj / \Sigma D) \times Ce \times QE$

$QWj = (Dj / \Sigma D) \times QW$

Qaj:「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照

■各鉛直構面の検定

通り	地震力			風圧力			検定条件 : 検定比≦1.00
	検定比	QEj / Qaj	検定	検定比	QWj / Qaj	検定	
x4	0.50	0.51	OK	0.42	0.42	OK	
x6	0.49	0.51	OK	0.42	0.42	OK	
x10	0.50	0.50	OK	0.44	0.44	OK	
x11	0.50	0.50	OK	0.44	0.44	OK	
x14	0.47	0.47	OK	0.41	0.42	OK	

■階全体の検定

地震力			風圧力			検定条件 : 検定比≦1.00
検定比	ΣQEj / ΣQaj	検定	検定比	ΣQWj / ΣQaj	検定	
0.49	0.50	OK	0.42	0.42	OK	

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

■当該階・方向全体の情報

鉛直構面剛性合計	ΣD(kN/m)	4,530	4,438	「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照
当該階の地震力	QE(kN)		73.74	「5.3.6 Ai分布と各層(階)地震力の計算」参照
当該階、方向の風圧力	QW(kN)		48.50	「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

■各鉛直構面の負担地震力・風圧力および許容せん断耐力

通り	鉛直構面剛性 Dj (kN/m)		偏心による割増係数 Ce		鉛直構面 負担地震力 QEj (kN)		鉛直構面 負担風圧力 QWj (kN)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj (kN)	
y8	1,964	1,872	1.000	1.000	31.98	31.11	21.03	20.46	40.45	38.67
y6	179	271	1.000	1.000	2.92	4.51	1.92	2.97	3.49	5.27
y4	1,293	1,385	1.023	1.029	21.54	23.68	13.85	15.14	25.13	26.91
y2	265	173	1.069	1.083	4.62	3.12	2.84	1.90	5.34	3.56
y0	829	737	1.114	1.137	15.04	13.93	8.88	8.06	16.70	14.92
			合計		76.06	76.32	48.50	48.50	91.11	89.33

Ce:「7.3.5 偏心による割増係数の計算」参照

$QEj = (Dj / \Sigma D) \times Ce \times QE$

$QWj = (Dj / \Sigma D) \times QW$

Qaj:「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照

■各鉛直構面の検定

検定条件 : 検定比≦1.00

通り	地震力			風圧力		
	検定比	QEj / Qaj	検定	検定比	QWj / Qaj	検定
y8	0.80	0.81	OK	0.52	0.53	OK
y6	0.84	0.86	OK	0.55	0.57	OK
y4	0.86	0.88	OK	0.56	0.57	OK
y2	0.87	0.88	OK	0.54	0.54	OK
y0	0.91	0.94	OK	0.54	0.54	OK

■階全体の検定

検定条件 : 検定比≦1.00

地震力			風圧力		
検定比	ΣQEj / ΣQaj	検定	検定比	ΣQWj / ΣQaj	検定
0.84	0.86	OK	0.54	0.55	OK

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

■当該階・方向全体の情報

鉛直構面剛性合計	ΣD(kN/m)	4,879	4,787	「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照
当該階の地震力	QE(kN)		73.74	「5.3.6 Ai分布と各層(階)地震力の計算」参照
当該階、方向の風圧力	QW(kN)		70.09	「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

■各鉛直構面の負担地震力・風圧力および許容せん断耐力

通り	鉛直構面剛性 Dj (kN/m)		偏心による割増係数 Ce		鉛直構面 負担地震力 QEj (kN)		鉛直構面 負担風圧力 QWj (kN)		鉛直構面 許容せん断耐力 Qaj (kN)	
x0	550	550	1.000	1.000	8.32	8.48	7.91	8.06	11.67	11.67
x4	649	741	1.000	1.000	9.81	11.42	9.33	10.85	12.64	14.42
x6	1,028	1,028	1.000	1.000	15.54	15.84	14.77	15.06	19.99	19.99
x8	42	42	1.000	1.000	0.64	0.65	0.61	0.62	0.82	0.82
x10	444	628	1.014	1.037	6.81	10.04	6.38	9.20	8.63	12.19
x11	1,043	767	1.023	1.055	16.13	12.47	14.99	11.24	20.30	14.96
x14	1,123	1,031	1.048	1.111	17.79	17.65	16.14	15.10	23.17	21.39
			合計		75.01	76.51	70.09	70.09	97.22	95.44

Ce:「7.3.5 偏心による割増係数の計算」参照

QEj = (Dj / ΣD) × Ce × QE

QWj = (Dj / ΣD) ×QW

Qaj:「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力、剛性計算」参照

■各鉛直構面の検定

通り	地震力			風圧力		
	検定比	QEj / Qaj	検定	検定比	QWj / Qaj	検定
x0	0.72	0.73	OK	0.68	0.70	OK
x4	0.78	0.80	OK	0.74	0.76	OK
x6	0.78	0.80	OK	0.74	0.76	OK
x8	0.78	0.79	OK	0.74	0.75	OK
x10	0.79	0.83	OK	0.74	0.76	OK
x11	0.80	0.84	OK	0.74	0.76	OK
x14	0.77	0.83	OK	0.70	0.71	OK

検定条件 : 検定比≦1.00

■階全体の検定

地震力			風圧力		
検定比	ΣQEj / ΣQaj	検定	検定比	ΣQWj / ΣQaj	検定
0.78	0.81	OK	0.73	0.74	OK

検定条件 : 検定比≦1.00

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」

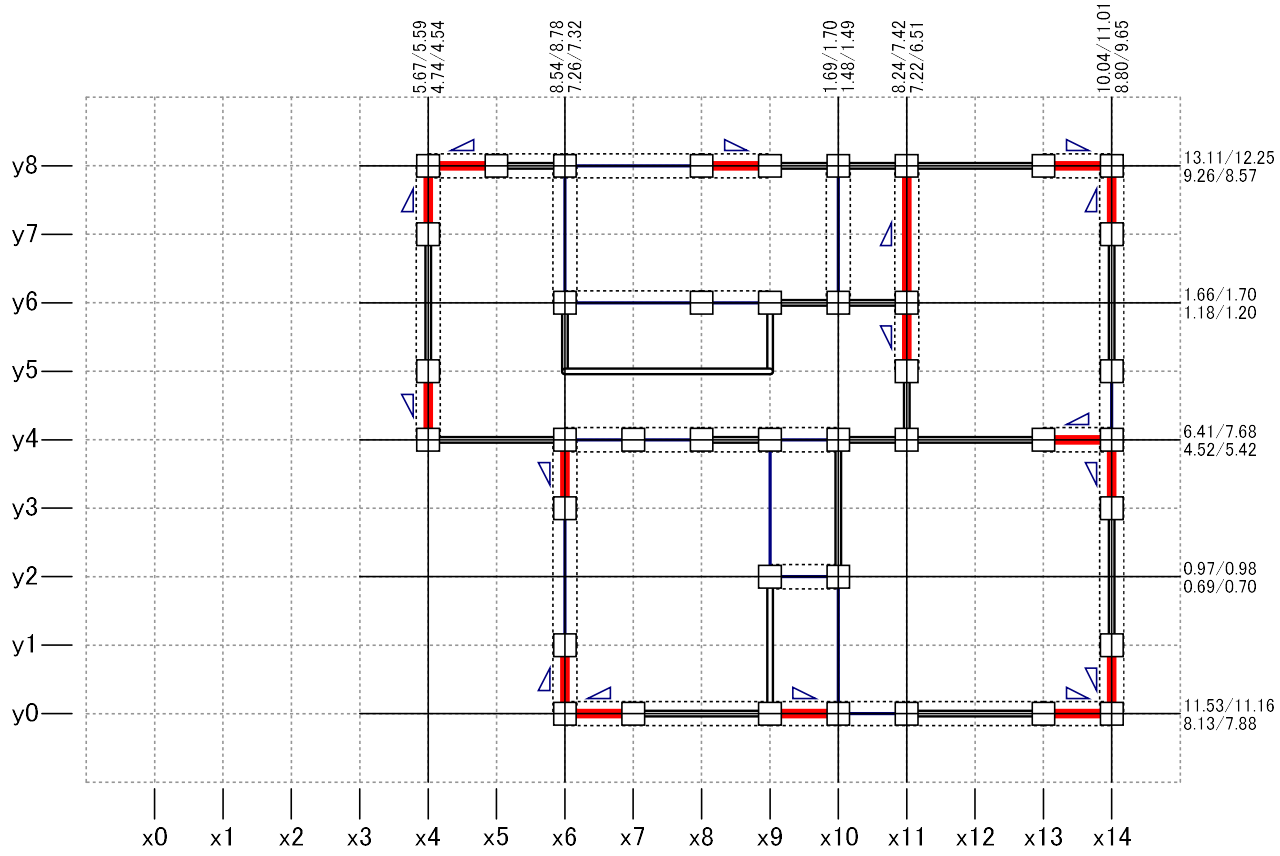


計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.4.2 鉛直構面の短期荷重時応力図

2階



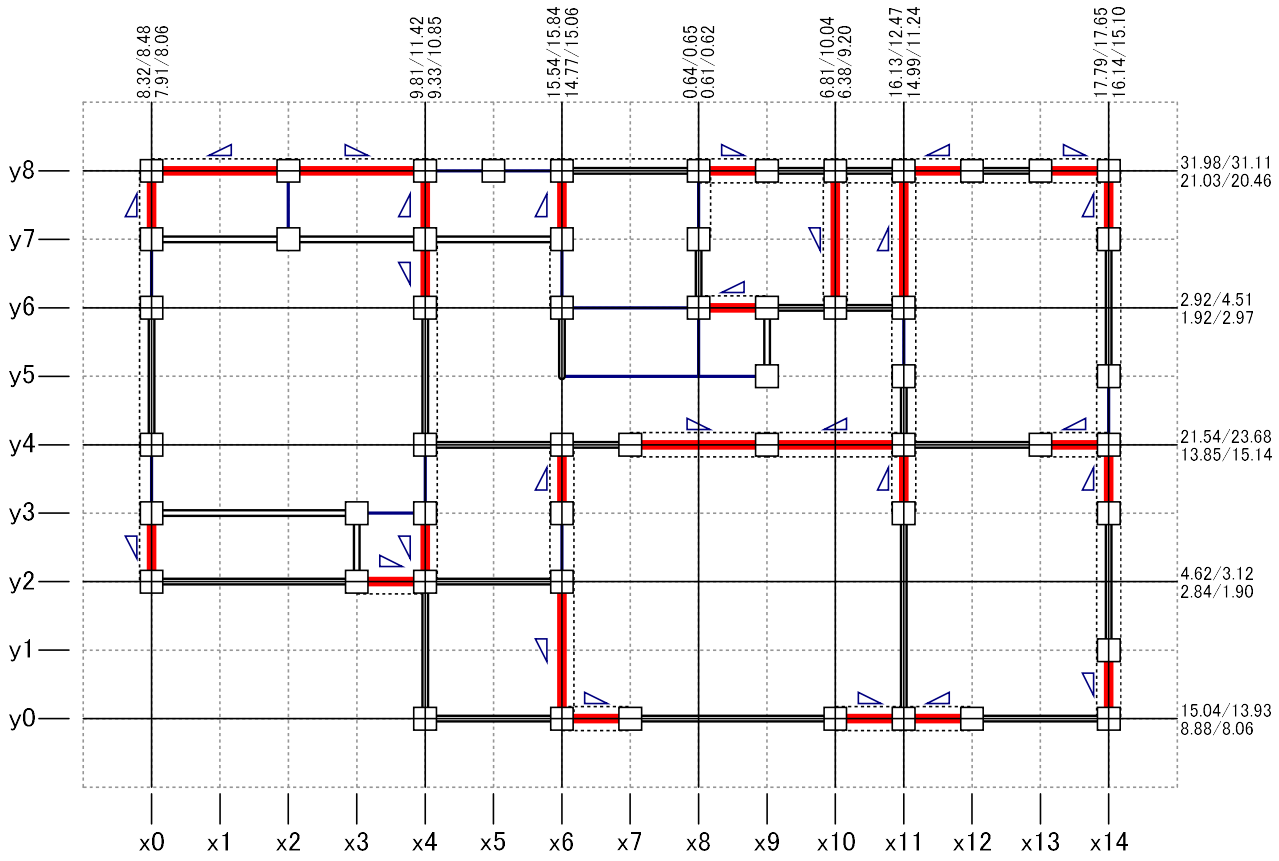
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
柱頭 柱脚
筋かいシングル
準耐力壁
15.20/13.15
16.14/14.42
上段:構面の負担地震力
下段:構面の負担風圧力
柱
通し柱(1～2階)
通し柱(2～3階)
通し柱(1～3階)
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

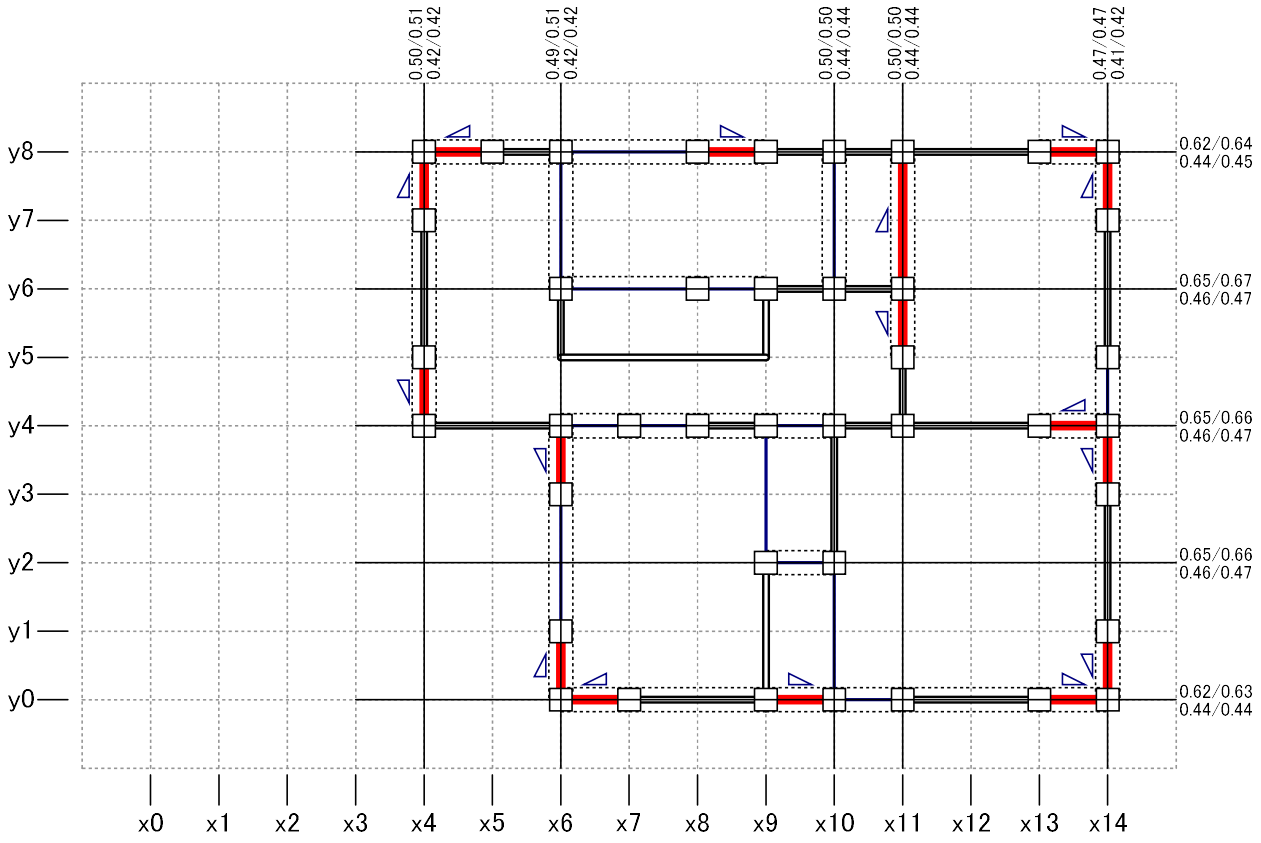
凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
柱頭 柱脚
筋かいシングル
15.20/13.15
16.14/14.42
上段:構面の負担地震力
下段:構面の負担風圧力
準耐力壁
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合
および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.4.3 鉛直構面の短期荷重時断面検定比図

2階



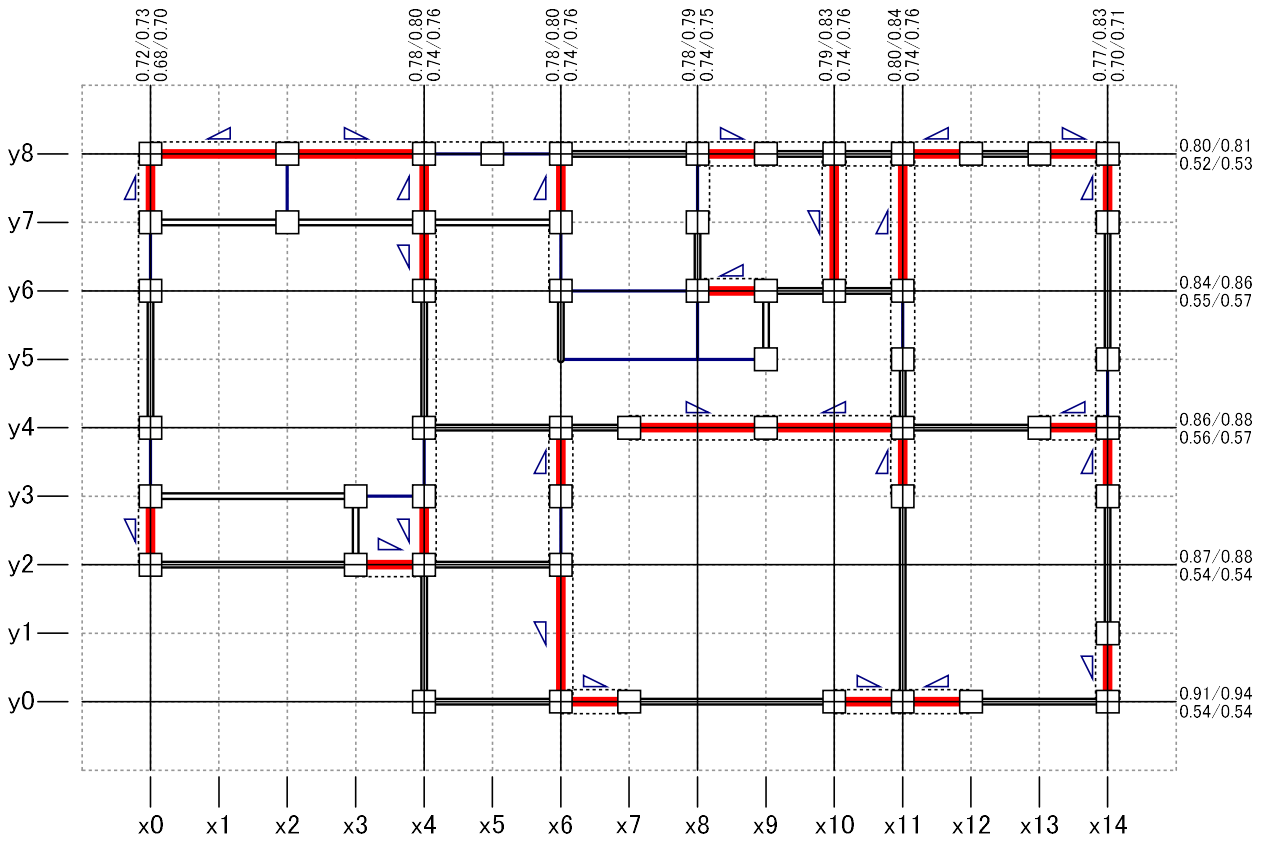
縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
柱頭 柱脚
0.78/0.85
0.89/0.96
準耐力壁
筋かいシングル
上段:構面の地震力に対する検定比
下段:構面の風圧力に対する検定比
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例
一般壁
面材耐力壁
バルコニー
開口部
筋かいダブル
小屋裏収納等
柱頭 柱脚
0.78/0.85
0.89/0.96
準耐力壁
筋かいシングル
上段:構面の地震力に対する検定比
下段:構面の風圧力に対する検定比
柱
通し柱(2～3階)
通し柱(1～2階)
通し柱(1～3階)
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5 水平構面の地震力、風圧力に対する検定

7.5.1 水平構面仕様一覧表

【3階部屋の水平構面】

階	記号	部位	仕様	⊿Qa (kN/m)	合計
3		床面			

【2階部屋の水平構面】

階	記号	部位	仕様	⊿Qa (kN/m)	合計
2	F7	床面	構造用合板(24-30mm)又は構造用ﾊﾟﾈﾙ(1-2級)又はﾊﾟｰﾃｨｸﾙﾎﾞｰﾄﾞ 四周N75@150以下 根太なし 受材有り@1000以下 落し込み	7.84	7.84

【バルコニーの水平構面】

	記号	部位	仕様	⊿Qa (kN/m)	合計
	F7	床面	構造用合板(24-30mm)又は構造用ﾊﾟﾈﾙ(1-2級)又はﾊﾟｰﾃｨｸﾙﾎﾞｰﾄﾞ 四周N75@150以下 根太なし 受材有り@1000以下 落し込み	7.84	7.84

【小屋裏収納等の水平構面】

	記号	部位	仕様	⊿Qa (kN/m)	合計
		屋根面			
		床面			

【屋根の水平構面】

階	記号	部位	仕様	⊿Qa (kN/m)	合計
3		屋根面			
		床面			
2	R3	屋根面	構造用合板(9-15mm)又は構造用ﾊﾟﾈﾙ(1-3級) N50@150以下 垂木(45×45～90)@500以下 転ばし+転び止め材 勾配30度以下	1.96	1.96
		床面		0.00	
1	R3	屋根面	構造用合板(9-15mm)又は構造用ﾊﾟﾈﾙ(1-3級) N50@150以下 垂木(45×45～90)@500以下 転ばし+転び止め材 勾配30度以下	1.96	1.96
		床面		0.00	

【特殊区画の水平構面】

区画	記号	部位	仕様	⊿Qa (kN/m)	合計
A		屋根面		0.00	0.00
		床面		0.00	
B		屋根面		0.00	0.00
		床面		0.00	
C		屋根面		0.00	0.00
		床面		0.00	
D		屋根面		0.00	0.00
		床面		0.00	
E		屋根面		0.00	0.00
		床面		0.00	
F		屋根面		0.00	0.00
		床面		0.00	

⊿Qa:単位長さあたりの許容せん断耐力。「2.2 使用する材料の許容応力度等」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5.2 火打構面仕様一覧表

階	火打構面番号	火打構面面積(㎡)	火打本数(本)	火打負担面積(㎡/本)	火打取付梁せい(mm)	水平構面仕様	単位長さあたりの許容せん断耐力 ⊿Qa(kN/m)
2	1	6.63	4	1.66	105	火打金物HB、平均負担面積2.5㎡以下、梁せい105mm以上	0.98
	2	16.57	4	4.15	105	火打金物HB、平均負担面積5㎡以下、梁せい105mm以上	0.29
	3	9.94	4	2.49	105	火打金物HB、平均負担面積2.5㎡以下、梁せい105mm以上	0.98
	4	16.57	4	4.15	105	火打金物HB、平均負担面積5㎡以下、梁せい105mm以上	0.29
	5	9.94	4	2.49	105	火打金物HB、平均負担面積2.5㎡以下、梁せい105mm以上	0.98
1	1	19.88	4	4.97	105	火打金物HB、平均負担面積5㎡以下、梁せい105mm以上	0.29
	2	6.63	0	−	−	考慮不可(平均負担面積5㎡超)	0.00
	3	16.57	0	−	−	考慮不可(平均負担面積5㎡超)	0.00
	4	9.94	0	−	−	考慮不可(平均負担面積5㎡超)	0.00
	5	3.32	4	0.83	105	火打金物HB、平均負担面積2.5㎡以下、梁せい105mm以上	0.98
	6	16.57	0	−	−	考慮不可(平均負担面積5㎡超)	0.00
	7	9.94	0	−	−	考慮不可(平均負担面積5㎡超)	0.00

⊿Qa:単位長さあたりの許容せん断耐力。「2.2 使用する材料の許容応力度等」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算

【2階X方向の計算】

通り	水平構面仕様				全体奥行 (m)	許容せん断耐力合計 ΣQa (kN)
	分類	単位長さあたりの許容せん断耐力 ⊿Qa (kN/m)	奥行 (m)	許容せん断耐力 Qa (kN)		
y8-y6	2階屋根	1.96	9.100	17.83	9.100	23.59
	火打構面1	0.98	1.820	1.78		
	火打構面2	0.29	4.550	1.31		
	火打構面3	0.98	2.730	2.67		
y6-y4	2階屋根	1.96	9.100	17.83	9.100	23.59
	火打構面1	0.98	1.820	1.78		
	火打構面2	0.29	4.550	1.31		
	火打構面3	0.98	2.730	2.67		
y4-y2	2階屋根	1.96	7.280	14.26	7.280	18.24
	火打構面4	0.29	4.550	1.31		
	火打構面5	0.98	2.730	2.67		
y2-y0	2階屋根	1.96	7.280	14.26	7.280	18.24
	火打構面4	0.29	4.550	1.31		
	火打構面5	0.98	2.730	2.67		

【2階Y方向の計算】

通り	水平構面仕様				全体奥行 (m)	許容せん断耐力合計 ΣQa (kN)
	分類	単位長さあたりの許容せん断耐力 ⊿Qa (kN/m)	奥行 (m)	許容せん断耐力 Qa (kN)		
x4-x6	2階屋根	1.96	3.640	7.13	3.640	10.69
	火打構面1	0.98	3.640	3.56		
x6-x10	2階屋根	1.96	7.280	14.26	7.280	16.36
	火打構面2	0.29	3.640	1.05		
	火打構面4	0.29	3.640	1.05		
x10-x11	2階屋根	1.96	7.280	14.26	7.280	16.36
	火打構面2	0.29	3.640	1.05		
	火打構面4	0.29	3.640	1.05		
x11-x14	2階屋根	1.96	7.280	14.26	7.280	21.38
	火打構面3	0.98	3.640	3.56		
	火打構面5	0.98	3.640	3.56		

【1階X方向の計算】

通り	水平構面仕様				全体奥行 (m)	許容せん断耐力合計 ΣQa (kN)
	分類	単位長さあたりの許容せん断耐力 ⊿Qa (kN/m)	奥行 (m)	許容せん断耐力 Qa (kN)		
y8-y6	1階屋根	1.96	3.640	7.13	12.740	79.52
	2階床	7.84	9.100	71.34		
	火打構面1	0.29	3.640	1.05		
y6-y4	1階屋根	1.96	3.640	7.13	10.010	58.12
	2階床	7.84	6.370	49.94		
	火打構面1	0.29	3.640	1.05		
y4-y2	1階屋根	1.96	5.460	10.70	12.740	70.60
	2階床	7.84	7.280	57.07		
	火打構面1	0.29	3.640	1.05		
	火打構面5	0.98	1.820	1.78		
y2-y0	1階屋根	1.96	1.820	3.56	9.100	60.63
	2階床	7.84	7.280	57.07		

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

通り	水平構面仕様				全体奥行 (m)	許容せん断耐力合計 Σ Qa (kN)
	分類	単位長さあたりの許容せん断耐力 ⊿Qa (kN/m)	奥行 (m)	許容せん断耐力 Qa (kN)		
x0-x4	1階屋根	1.96	5.460	10.70	5.460	12.28
	火打構面1	0.29	5.460	1.58		
x4-x6	1階屋根	1.96	3.640	7.13	7.280	37.44
	2階床	7.84	3.640	28.53		
	火打構面5	0.98	1.820	1.78		
x6-x8	2階床	7.84	6.370	49.94	6.370	49.94
x8-x10	2階床	7.84	6.370	49.94	6.370	49.94
x10-x11	2階床	7.84	7.280	57.07	7.280	57.07
x11-x14	2階床	7.84	7.280	57.07	7.280	57.07

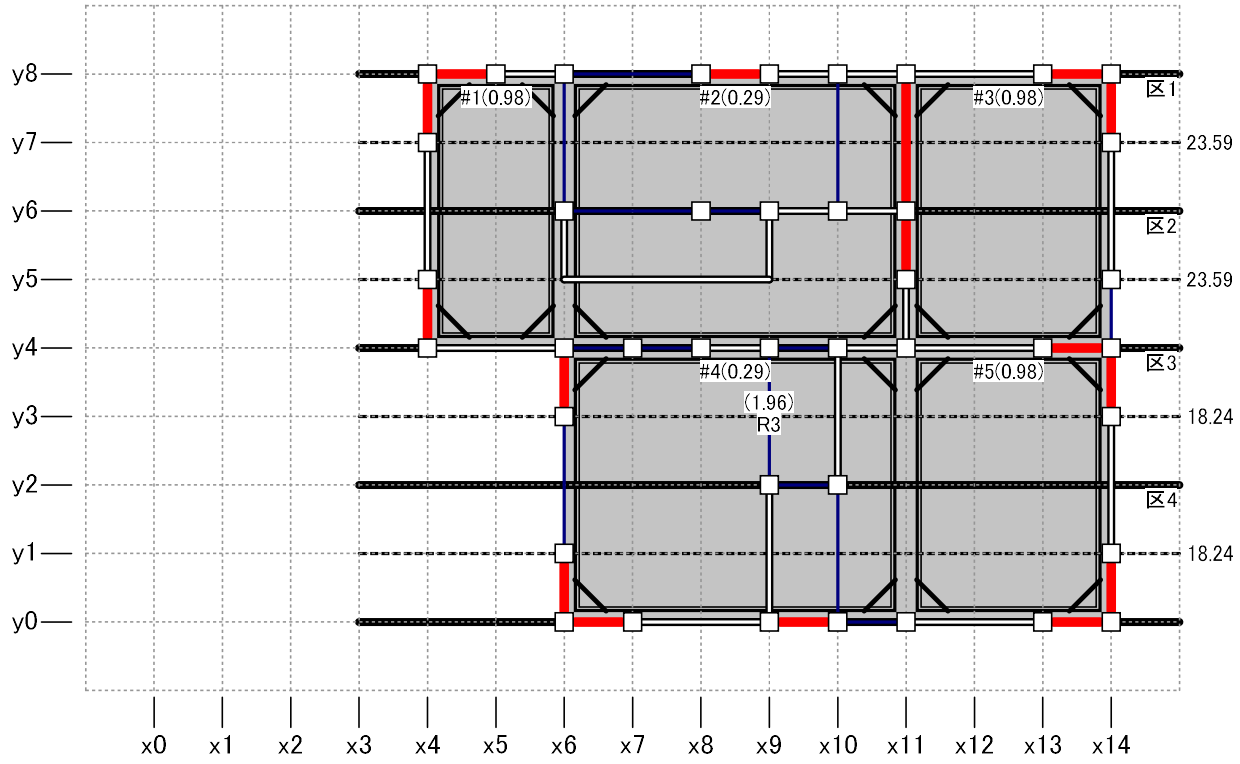
⊿Qa :「7.5.1 水平構面仕様一覧表」および「7.5.2 火打構面仕様一覧表」参照
奥行 :許容せん断耐力算定位置におけるその仕様の奥行き長さ
Qa =⊿Qa × 奥行
全体奥行 :許容せん断耐力算定位置における水平構面奥行き(吹抜、階段を除く)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.5.4 水平構面図

2階X方向



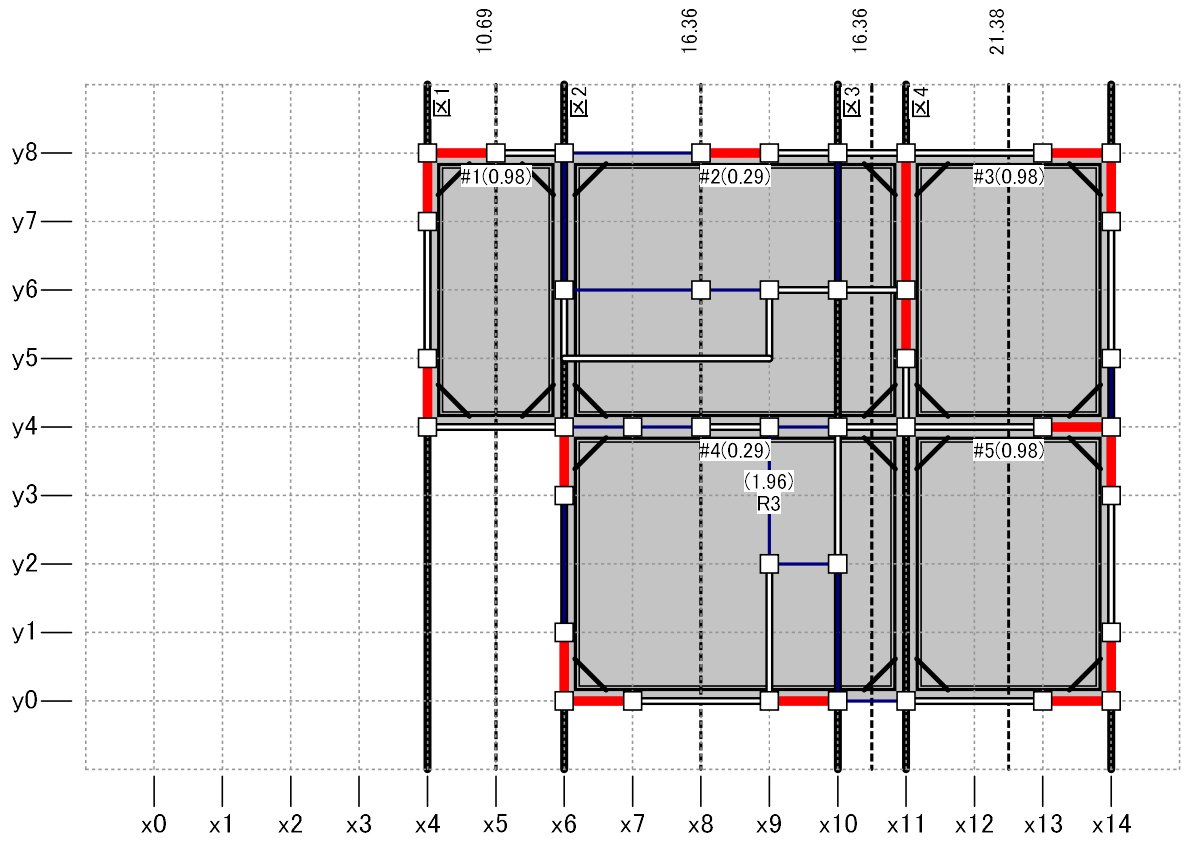
縮尺 1/100

凡例
一般壁
開口部
耐力壁
柱
通し柱
火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け)
A 編集区画
階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面)
区1 区間番号
火打ち構面
#1(0.29) 火打ち構面番号(許容せん断耐力)
5.98 計算位置(許容せん断耐力)
(0.20) R6 上段:屋根・床許容せん断耐力 下段:屋根・床仕様記号

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階Y方向



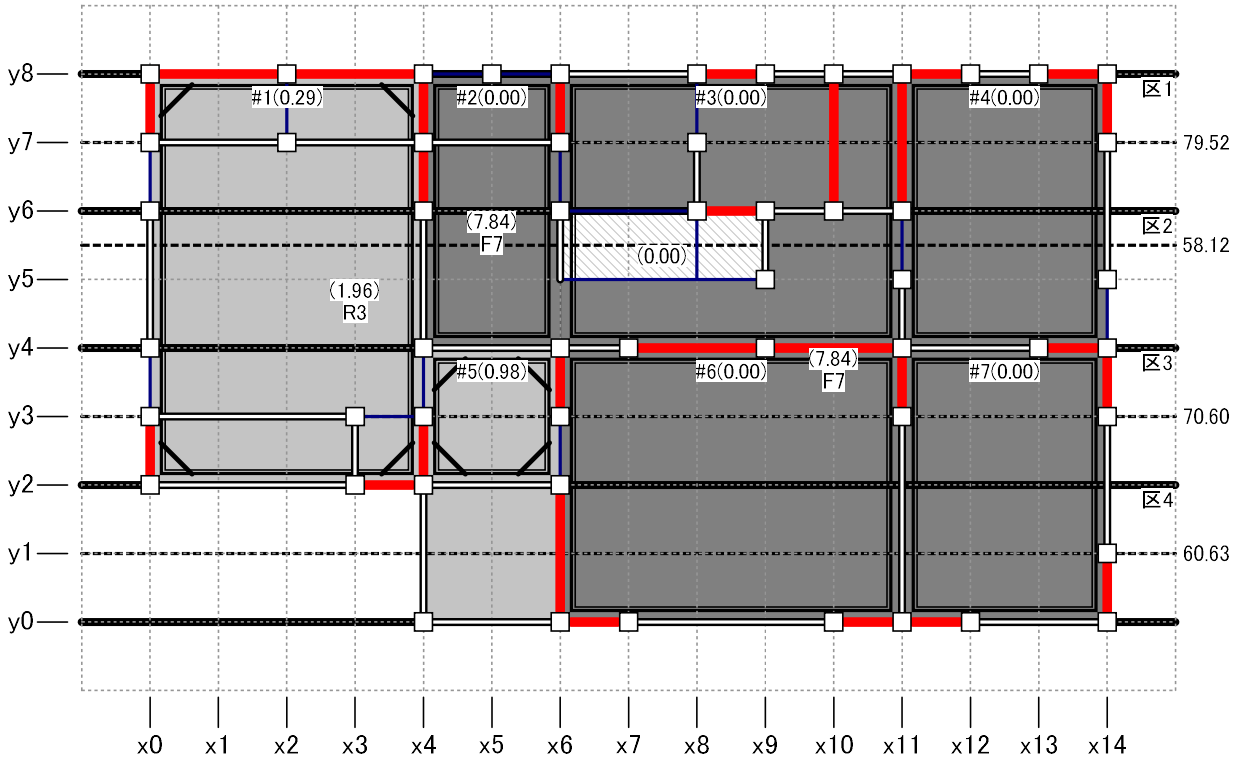
縮尺 1/100

凡例
一般壁　開口部　耐力壁　柱　通し柱　火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け)　A 編集区画　階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面)　区1 区間番号　火打ち構面　#1(0.29) 火打ち構面番号(許容せん断耐力)
5.98 計算位置(許容せん断耐力)　(0.20) R6 上段:屋根・床許容せん断耐力 下段:屋根・床仕様記号

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階X方向



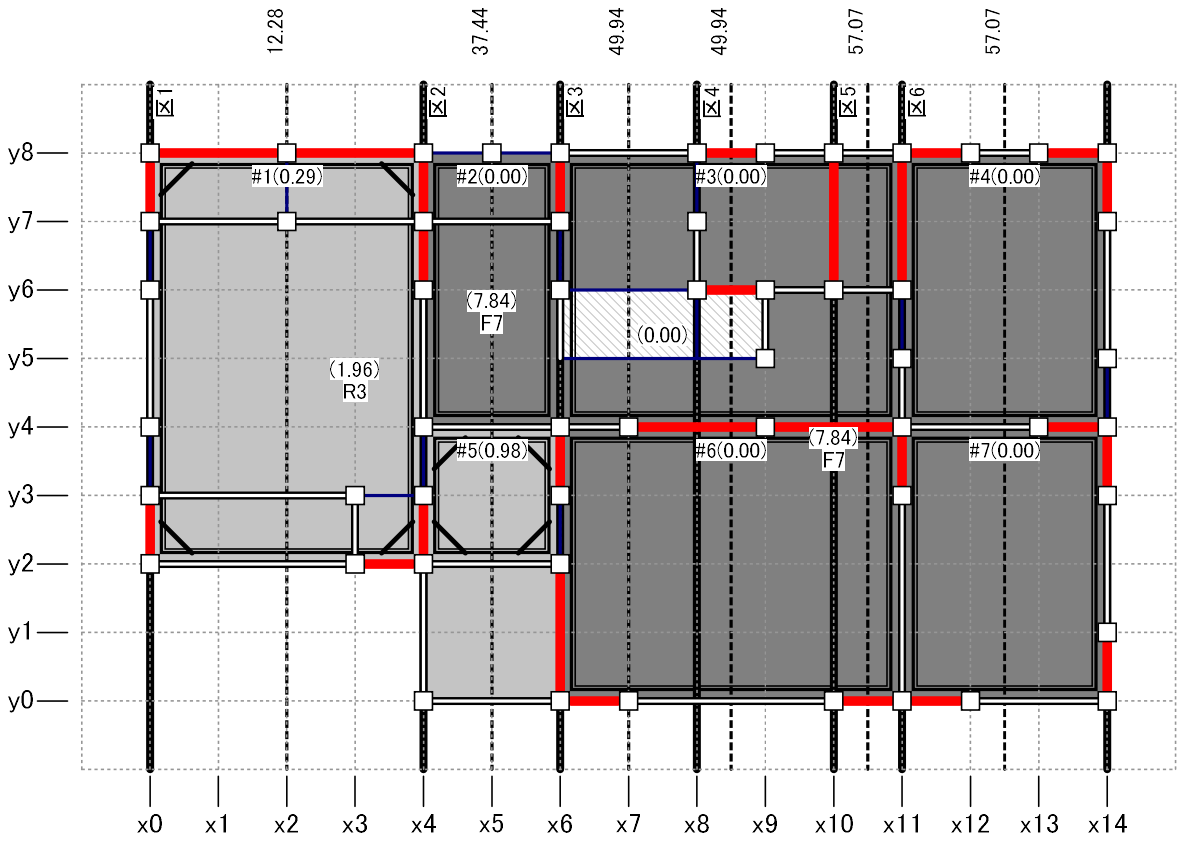
縮尺 1/100

凡例
一般壁　開口部　耐力壁　柱　通し柱　火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け)　A 編集区画　階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面)　区1 区間番号　火打ち構面　#1(0.29) 火打ち構面番号(許容せん断耐力)
5.98 計算位置(許容せん断耐力)　(0.20) R6 上段:屋根・床許容せん断耐力 下段:屋根・床仕様記号

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階Y方向



縮尺 1/100

凡例 ― 一般壁 ═ 開口部 ■ 耐力壁 □ 柱 ◎ 通し柱 ／ 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号 火打ち構面 #1(0.29) 火打ち構面番号(許容せん断耐力)
5.98 計算位置(許容せん断耐力) (0.20) R6 上段:屋根・床許容せん断耐力 下段:屋根・床仕様記号

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算

階	方向	区間	通り	吹抜・階段位置	吹抜・階段幅 lo (m)	水平構面幅 L (m)	吹抜・階段を除く幅 l1＋l2 (m)	吹抜・階段奥行 do (m)	水平構面奥行 D (m)	吹抜・階段を除く奥行 d1＋d2 (m)	水平構面せん断力割増係数 Cvoid
1	X	2	y6-y4	x6,y6-x9,y5	0.910	1.820	0.910	2.730	12.740	10.010	2.00
	Y	3	x6-x8	x6,y6-x8,y5	1.820	1.820	0.000	0.910	7.280	6.370	1.15
		4	x8-x10	x8,y6-x9,y5	0.910	1.820	0.910	0.910	7.280	6.370	2.00

l1＋l2 = L − lo

d1＋d2 = D − do

Cvoid = max(1＋lo / (l1＋l2), 1＋do / (d1＋d2))　(l1＋l2＞0かつd1＋d2＞0の場合)

= 1＋lo / (l1＋l2)　(l1＋l2＞0かつd1＋d2＝0の場合)

= 1＋do / (d1＋d2)　(l1＋l2＝0かつd1＋d2＞0の場合)

= 1.0　(l1＋l2＝0かつd1＋d2＝0の場合)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5.6 水平構面の検定(地震時)

【2階X方向の計算】

下階地震時層せん断力QE下(kN)	33.66	33.75	「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の鉛直構面負担地震力QEj の合計
上階地震時層せん断力QE上(kN)	−	−	
床面積合計 Σ Af(㎡)		59.62	「7.5.9 通り間床面積計算表」参照

■負担せん断力(地震力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 床面積 Afj,j+1 (㎡)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	y8−y6	13.11	12.25	−	−	16.56	13.11	12.25	3.76	2.88	23.59
2	y6−y4	1.66	1.70	−	−	16.56	5.42	4.57	−3.94	−4.81	23.59
3	y4−y2	6.41	7.68	−	−	13.25	2.47	2.87	−5.02	−4.64	18.24
4	y2−y0	0.97	0.98	−	−	13.25	−4.05	−3.66	−11.53	−11.16	18.24

P下j, P上j:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担地震力QEj
Afj,j+1:「7.5.9 通り間床面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j − P上j (区間1の場合はP下j−P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 −(QE下−QE上)×Afj,j+1 / Σ Af
Qaj:「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(地震力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 $\frac{\lvert Qj,j+1\cdot Cvoid\rvert}{Qaj}$		検定	検定比 $\frac{\lvert Qj+1,j\cdot Cvoid\rvert}{Qaj}$		検定
1	y8−y6	1.00	0.56	0.52	OK	0.16	0.13	OK
2	y6−y4	1.00	0.23	0.20	OK	0.17	0.21	OK
3	y4−y2	1.00	0.14	0.16	OK	0.28	0.26	OK
4	y2−y0	1.00	0.23	0.21	OK	0.64	0.62	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



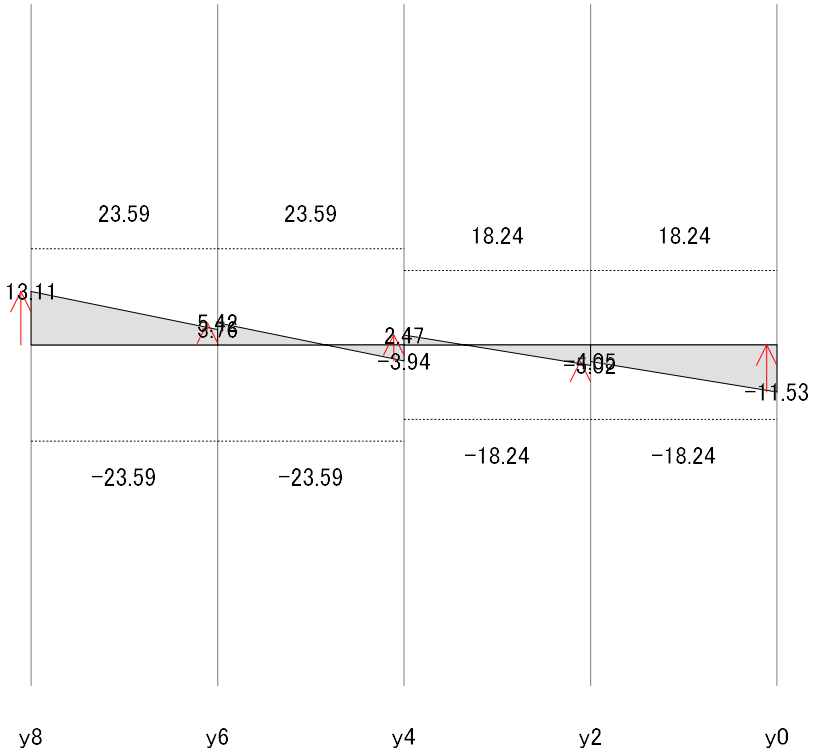
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

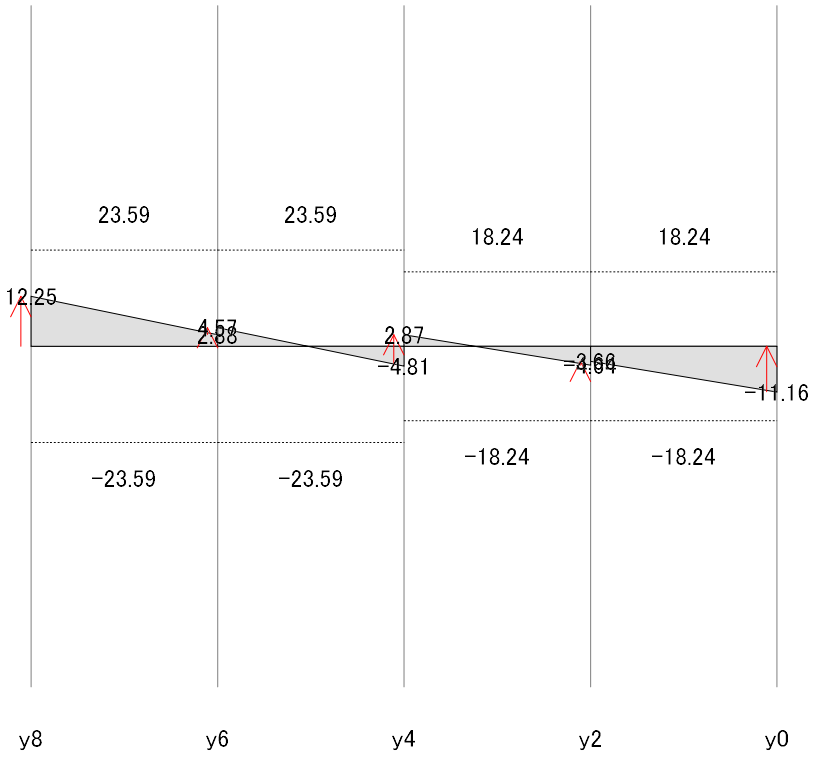
建物名:伏図次郎【2階】

【2階X方向水平構面地震時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力
下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力
点線　　:水平構面許容せん断耐力
（数値の単位はkN）

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

下階地震時層せん断力QE下(kN)	34.16	34.48	「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の鉛直構面負担地震力QEj の合計
上階地震時層せん断力QE上(kN)	−	−	
床面積合計 Σ Af(㎡)		59.61	「7.5.9 通り間床面積計算表」参照

■負担せん断力(地震力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 床面積 Afj,j+1 (㎡)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	x4−x6	5.67	5.59	−	−	6.62	5.67	5.59	1.88	1.76	10.69
2	x6−x10	8.54	8.78	−	−	26.50	10.41	10.54	−4.78	−4.80	16.36
3	x10−x11	1.69	1.70	−	−	6.62	−3.10	−3.11	−6.89	−6.94	16.36
4	x11−x14	8.24	7.42	−	−	19.87	1.35	0.49	−10.04	−11.01	21.38

P下j, P上j:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担地震力QEj
Afj,j+1:「7.5.9 通り間床面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j − P上j (区間1の場合はP下j−P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 −(QE下−QE上)×Afj,j+1 / Σ Af
Qaj:「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(地震力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 |Qj,j+1・Cvoid| / Qaj		検定	検定比 |Qj+1,j・Cvoid| / Qaj		検定
1	x4−x6	1.00	0.54	0.53	OK	0.18	0.17	OK
2	x6−x10	1.00	0.64	0.65	OK	0.30	0.30	OK
3	x10−x11	1.00	0.19	0.20	OK	0.43	0.43	OK
4	x11−x14	1.00	0.07	0.03	OK	0.47	0.52	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



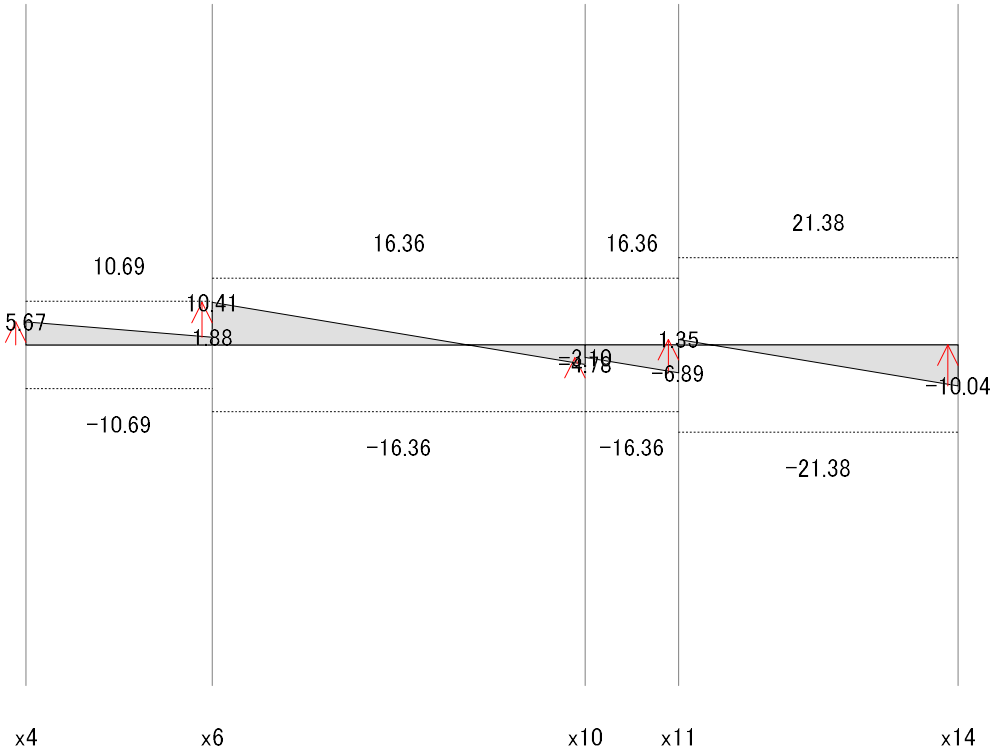
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

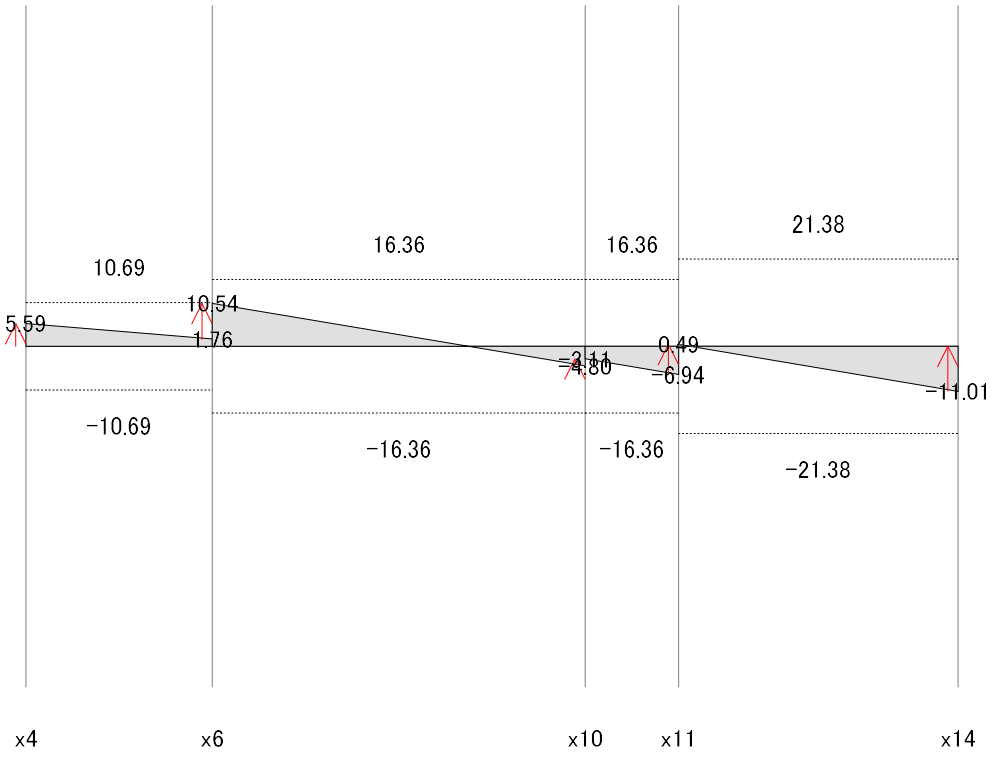
建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向水平構面地震時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力
下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力
点線　　:水平構面許容せん断耐力
（数値の単位はkN）

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

下階地震時層せん断力QE下(kN)	76.06	76.32	「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の鉛直構面負担地震力QEj の合計
上階地震時層せん断力QE上(kN)	33.66	33.75	
床面積合計 Σ Af(㎡)		86.13	「7.5.9 通り間床面積計算表」参照

■負担せん断力(地震力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 床面積 Afj,j+1 (㎡)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	y8-y6	31.98	31.11	13.11	12.25	23.19	18.87	18.86	7.45	7.40	79.52
2	y6-y4	2.92	4.51	1.66	1.70	23.19	8.71	10.21	-2.72	-1.26	58.12
3	y4-y2	21.54	23.68	6.41	7.68	23.19	12.42	14.75	1.01	3.29	70.60
4	y2-y0	4.62	3.12	0.97	0.98	16.56	4.65	5.42	-3.51	-2.77	60.63

P下j, P上j:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担地震力QEj
Afj,j+1:「7.5.9 通り間床面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j - P上j (区間1の場合はP下j-P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 -(QE下-QE上)×Afj,j+1 / Σ Af
Qaj:「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(地震力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 |Qj,j+1・Cvoid| / Qaj		検定	検定比 |Qj+1,j・Cvoid| / Qaj		検定
1	y8-y6	1.00	0.24	0.24	OK	0.10	0.10	OK
2	y6-y4	2.00	0.30	0.36	OK	0.10	0.05	OK
3	y4-y2	1.00	0.18	0.21	OK	0.02	0.05	OK
4	y2-y0	1.00	0.08	0.09	OK	0.06	0.05	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(-)の向き」



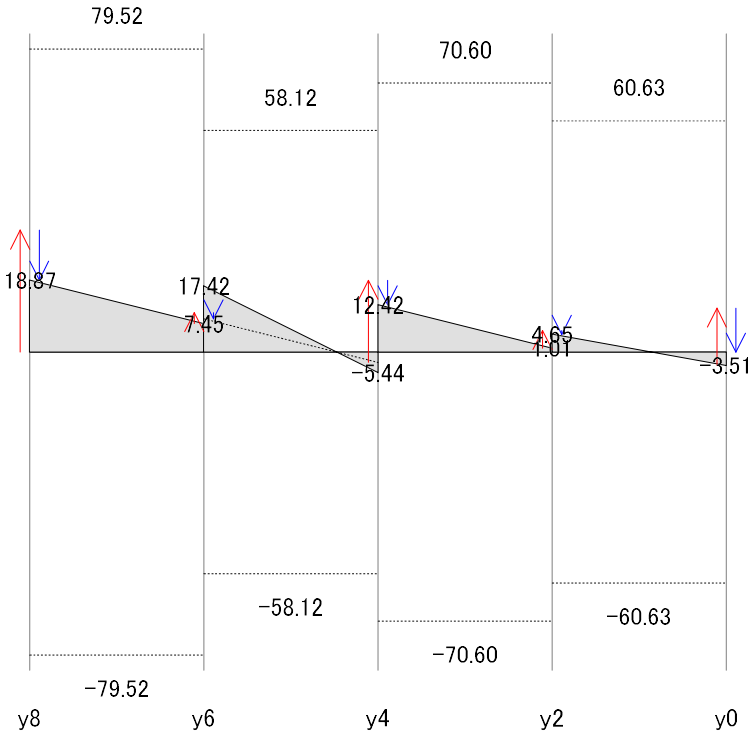
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

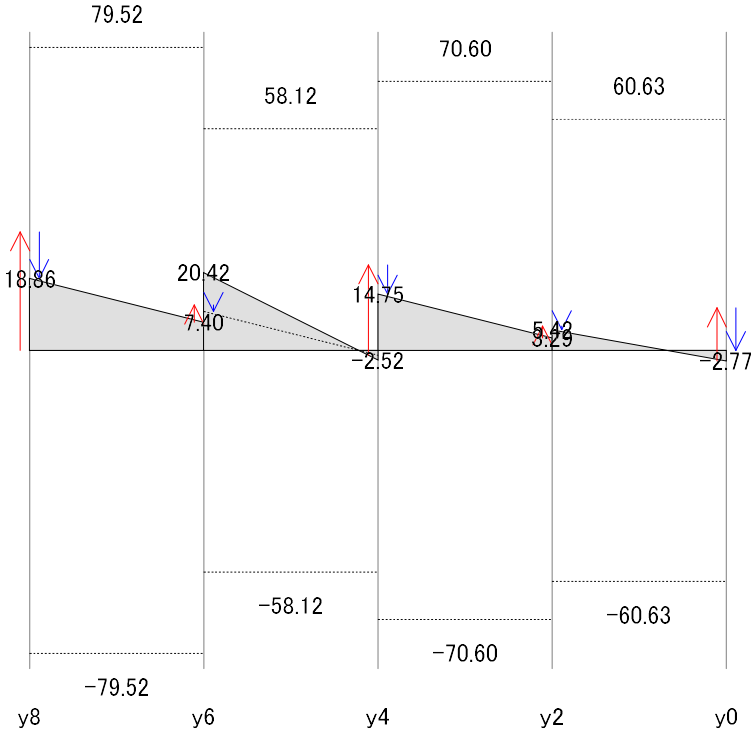
建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向水平構面地震時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力
下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力
点線　　:水平構面許容せん断耐力
（数値の単位はkN）

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

下階地震時層せん断力QE下(kN)	75.01	76.51	「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の鉛直構面負担地震力QEj の合計
上階地震時層せん断力QE上(kN)	34.16	34.48	
床面積合計 Σ Af(㎡)		86.11	「7.5.9 通り間床面積計算表」参照

■負担せん断力(地震力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 床面積 Afj,j+1 (㎡)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	x0−x4	8.32	8.48	0.00	0.00	19.87	8.32	8.48	−1.12	−1.23	12.28
2	x4−x6	9.81	11.42	5.67	5.59	13.25	3.03	4.61	−3.26	−1.87	37.44
3	x6−x8	15.54	15.84	8.54	8.78	13.25	3.75	5.20	−2.55	−1.28	49.94
4	x8−x10	0.64	0.65	0.00	0.00	13.25	−1.91	−0.63	−8.20	−7.10	49.94
5	x10−x11	6.81	10.04	1.69	1.70	6.62	−3.08	1.25	−6.22	−1.99	57.07
6	x11−x14	16.13	12.47	8.24	7.42	19.87	1.68	3.07	−7.75	−6.64	57.07

P下j, P上j:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担地震力QEj
Afj,j+1:「7.5.9 通り間床面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j − P上j (区間1の場合はP下j−P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 −(QE下−QE上)×Afj,j+1 / Σ Af
Qaj:「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(地震力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 |Qj,j+1・Cvoid| / Qaj		検定	検定比 |Qj+1,j・Cvoid| / Qaj		検定
1	x0−x4	1.00	0.68	0.70	OK	0.10	0.11	OK
2	x4−x6	1.00	0.09	0.13	OK	0.09	0.05	OK
3	x6−x8	1.15	0.09	0.12	OK	0.06	0.03	OK
4	x8−x10	2.00	0.08	0.03	OK	0.33	0.29	OK
5	x10−x11	1.00	0.06	0.03	OK	0.11	0.04	OK
6	x11−x14	1.00	0.03	0.06	OK	0.14	0.12	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



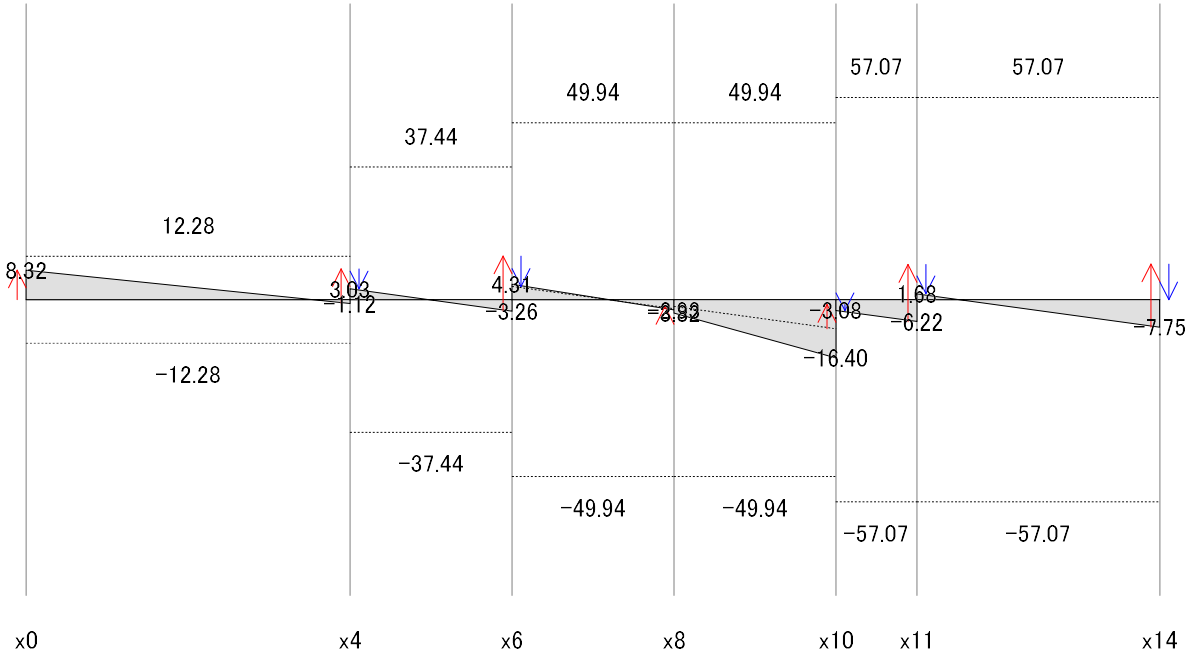
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

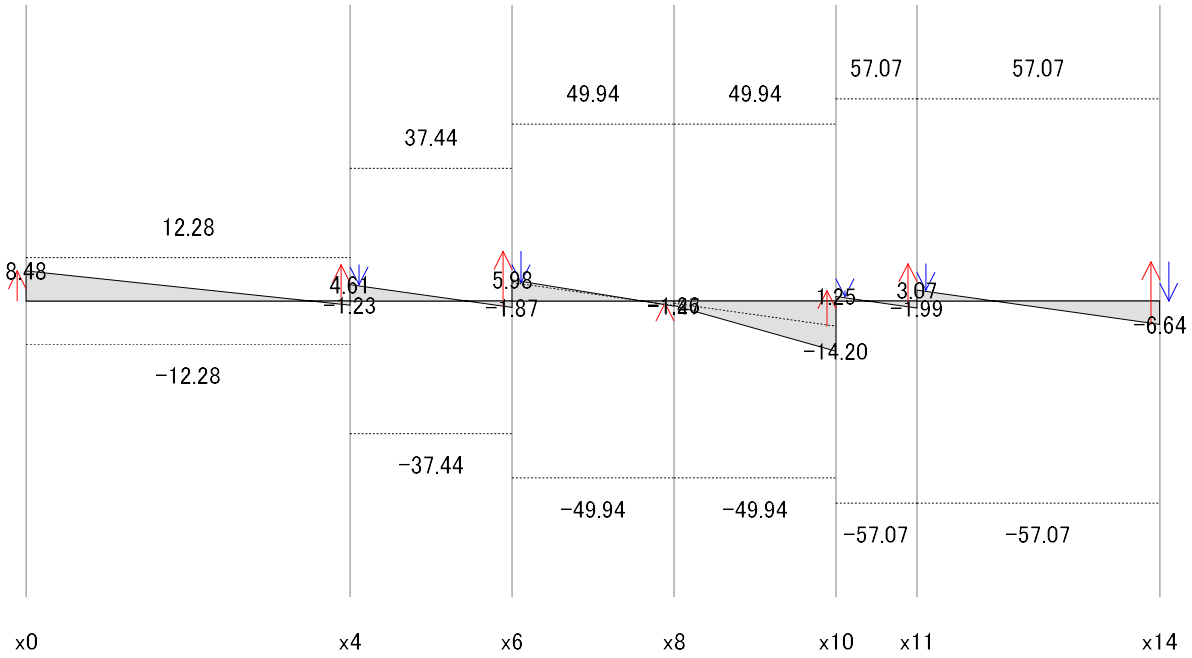
建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向水平構面地震時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



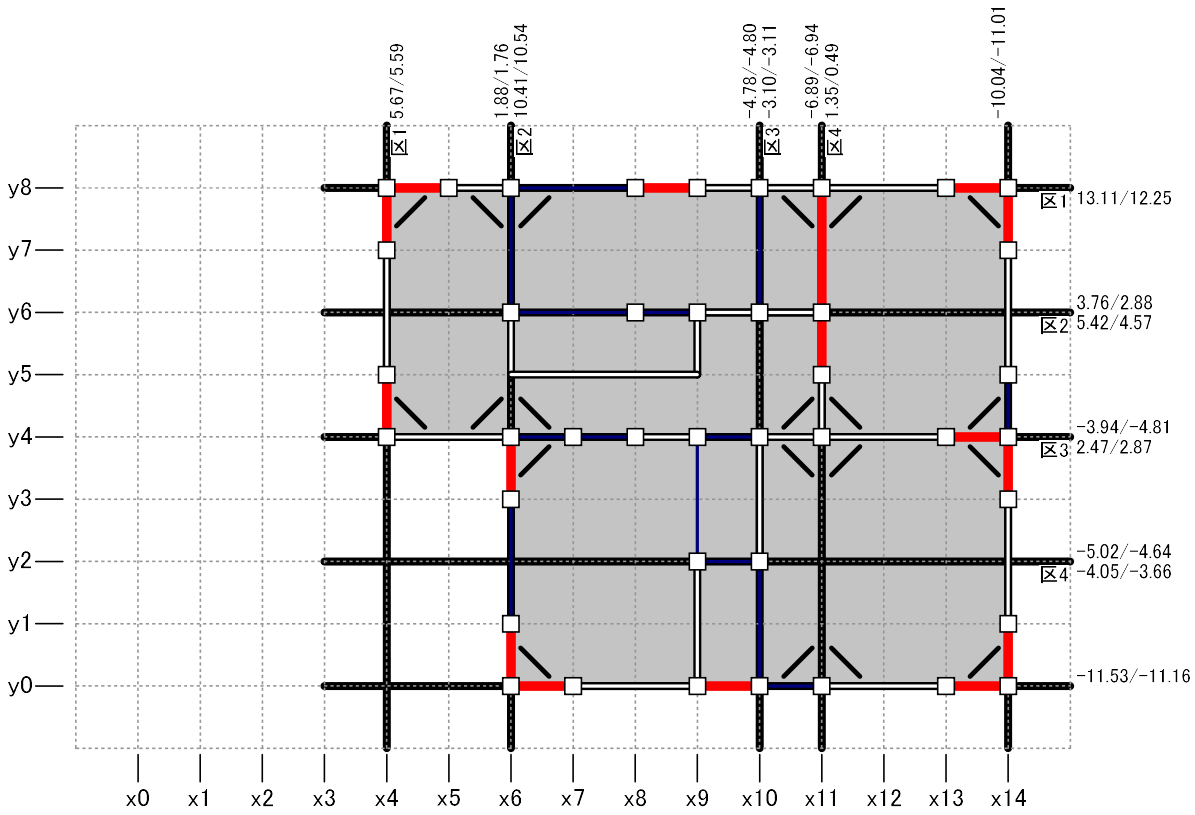
上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力
下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力
点線　　:水平構面許容せん断耐力
（数値の単位はkN）

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.5.7 水平構面応力図(地震時)

2階



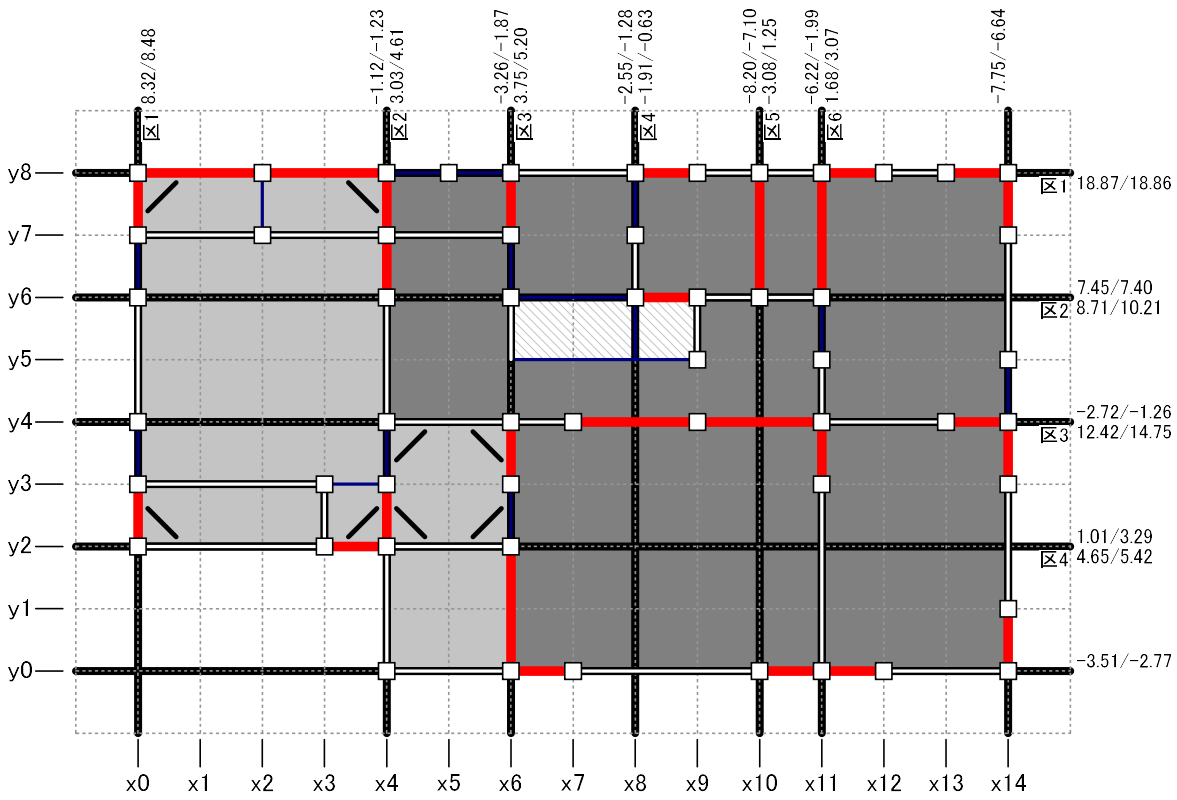
縮尺 1/110

凡例
一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
2.52/4.82 上段:通り上側の負担せん断力
7.13/9.68 下段:通り下側の負担せん断力
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/110

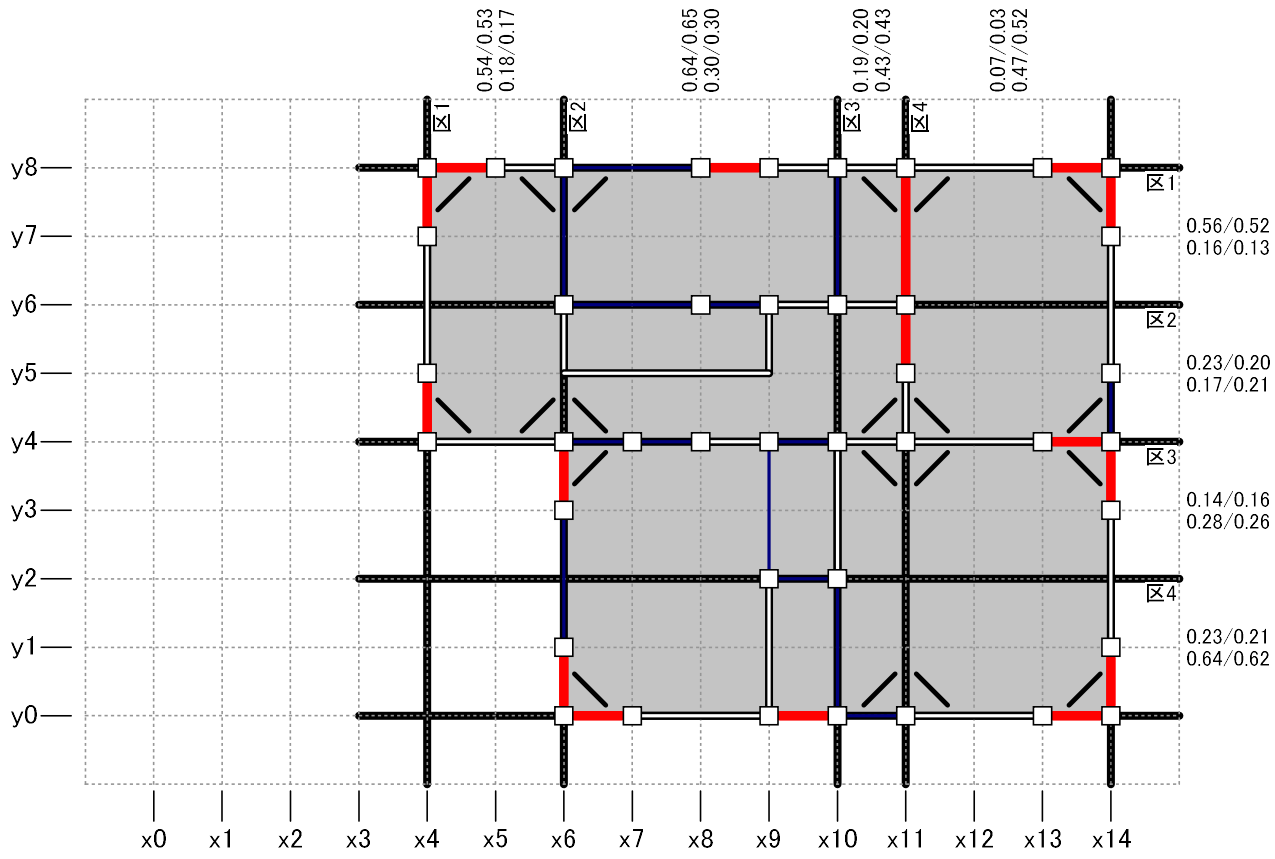
凡例
一般壁　開口部　耐力壁　柱　通し柱　火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け)　A 編集区画　階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面)　区1 区間番号
2.52/4.82 上段:通り上側の負担せん断力
7.13/9.68 下段:通り下側の負担せん断力
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.5.8 水平構面検定比図(地震時)

2階



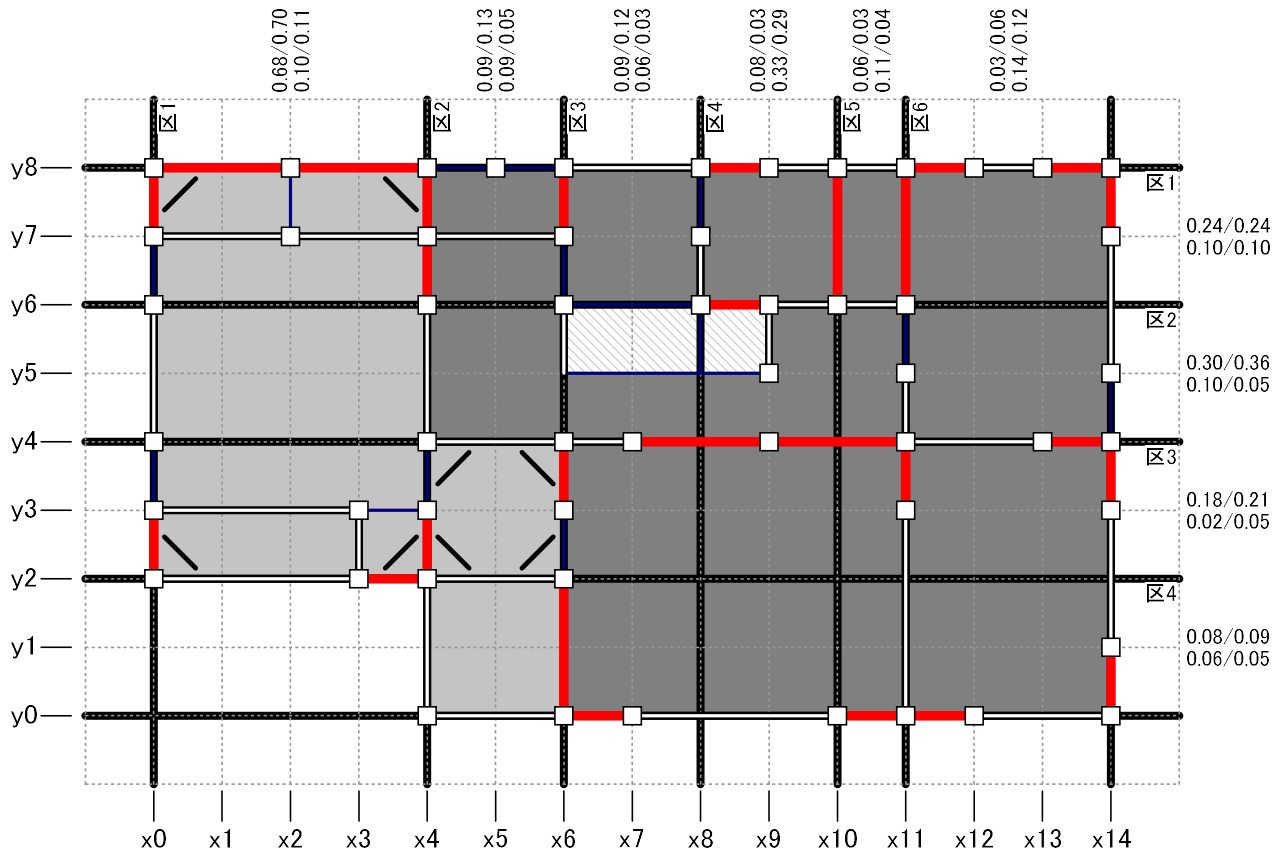
縮尺 1/100

凡例 一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
0.96/0.92 上段:構面上端のせん断力検定比
0.83/0.77 下段:構面下端のせん断力検定比
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例 一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
0.96/0.92 上段:構面上端のせん断力検定比
0.83/0.77 下段:構面下端のせん断力検定比
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5.9 通り間床面積計算表

【X通り間面積計算表】

階	区間	通り	区画	縦(m)	横(m)	面積(㎡)	備考	合計(㎡)	階合計(㎡)
2	1	y8-y6	A	1.820	9.100	16.5620000		16.56	59.62
	2	y6-y4	B	1.820	9.100	16.5620000		16.56	
	3	y4-y2	C	1.820	7.280	13.2496000		13.25	
	4	y2-y0	D	1.820	7.280	13.2496000		13.25	
1	1	y8-y6	E	1.820	12.740	23.1868000		23.19	86.13
	2	y6-y4	F	1.820	12.740	23.1868000		23.19	
	3	y4-y2	G	1.820	12.740	23.1868000		23.19	
	4	y2-y0	H	1.820	9.100	16.5620000		16.56	

【Y通り間面積計算表】

階	区間	通り	区画	縦(m)	横(m)	面積(㎡)	備考	合計(㎡)	階合計(㎡)
2	1	x4-x6	A	3.640	1.820	6.6248000		6.62	59.61
	2	x6-x10	B	7.280	3.640	26.4992000		26.50	
	3	x10-x11	C	7.280	0.910	6.6248000		6.62	
	4	x11-x14	D	7.280	2.730	19.8744000		19.87	
1	1	x0-x4	E	5.460	3.640	19.8744000		19.87	86.11
	2	x4-x6	F	7.280	1.820	13.2496000		13.25	
	3	x6-x8	G	7.280	1.820	13.2496000		13.25	
	4	x8-x10	H	7.280	1.820	13.2496000		13.25	
	5	x10-x11	I	7.280	0.910	6.6248000		6.62	
	6	x11-x14	J	7.280	2.730	19.8744000		19.87	

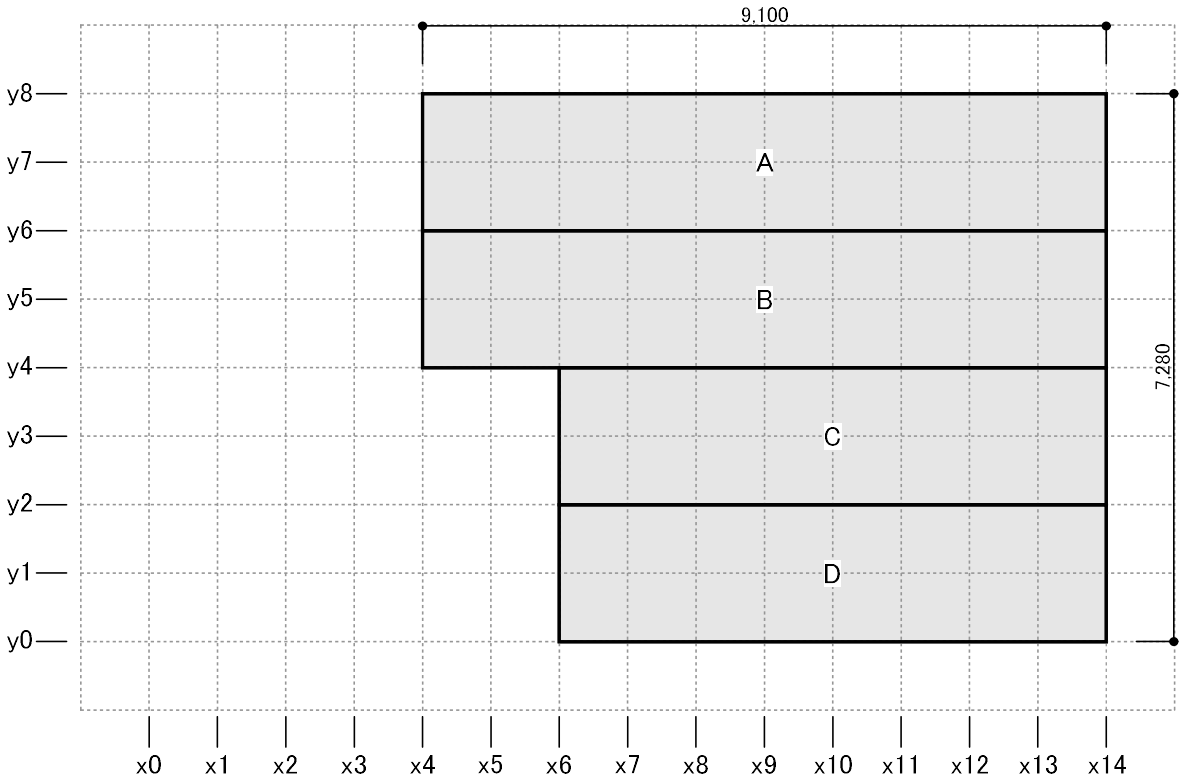
備考:三角形区画の場合「▲」を表示

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.5.10 通り間床面積計算根拠図

2階X方向



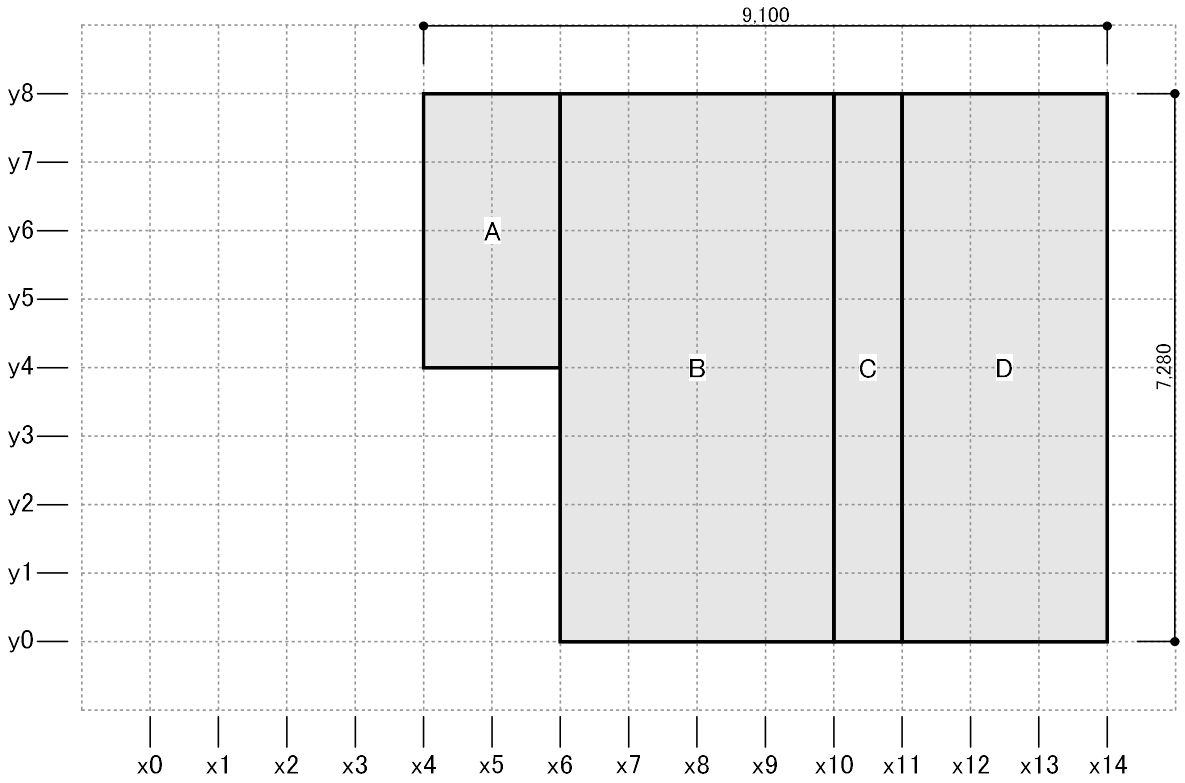
縮尺 1/100

凡例
床面積区画
ＡＢＣ……床面積区画名
※通り間床面積には屋根の軒、ケラバ部分の面積は含めません

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階Y方向



縮尺 1/100

凡例 床面積区画

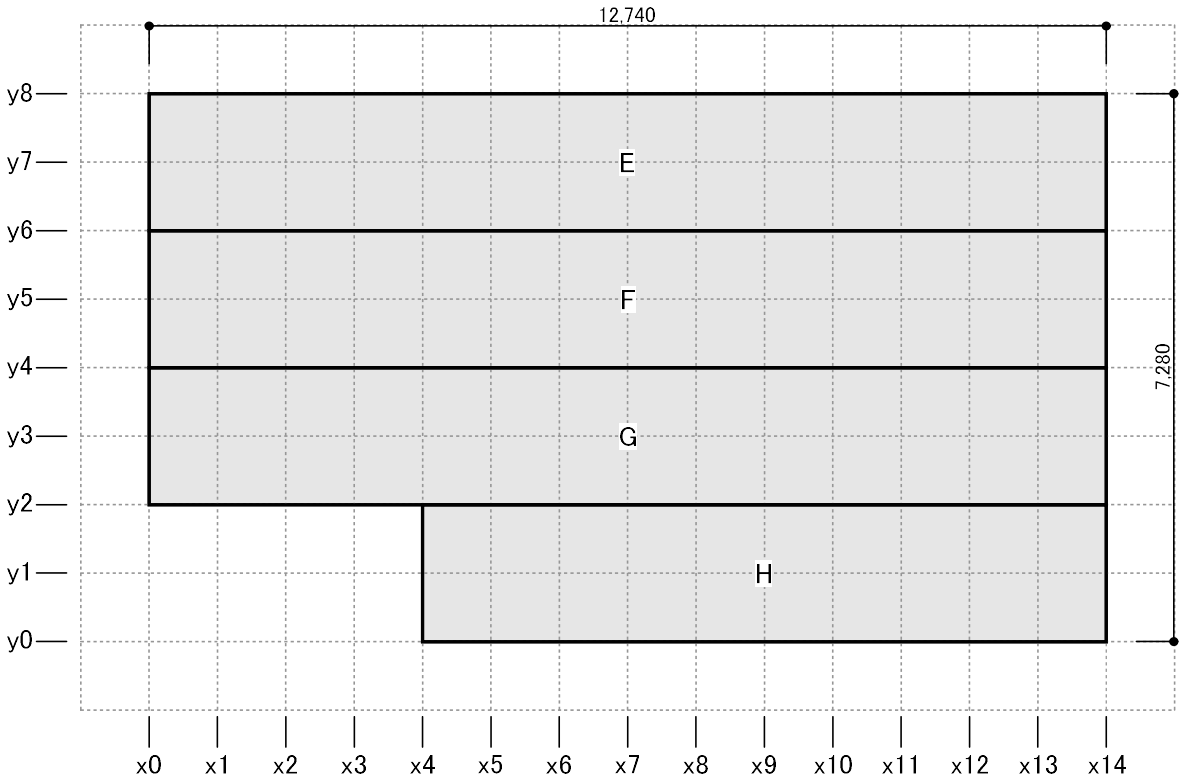
ＡＢＣ……床面積区画名

※通り間床面積には屋根の軒、ケラバ部分の面積は含めません

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階X方向



縮尺 1/100

凡例 床面積区画

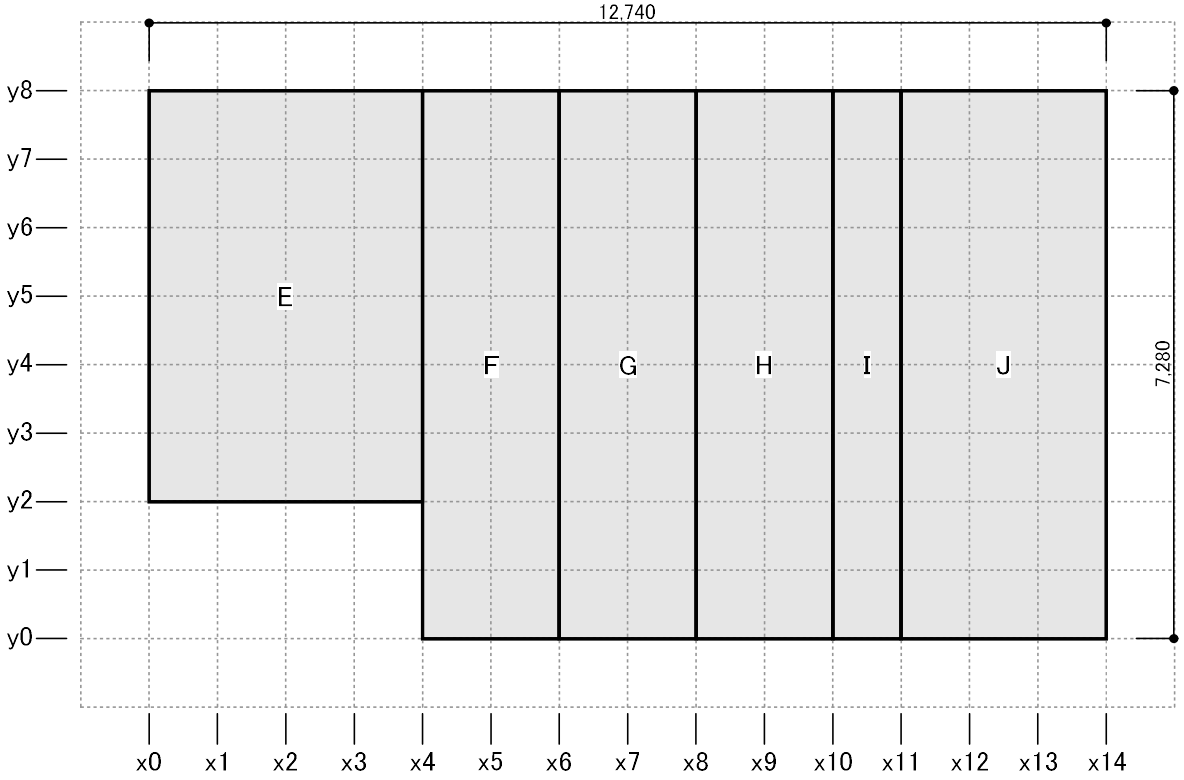
ＡＢＣ……床面積区画名

※通り間床面積には屋根の軒、ケラバ部分の面積は含めません

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階Y方向



縮尺 1/100

凡例 床面積区画

ＡＢＣ……床面積区画名

※通り間床面積には屋根の軒、ケラバ部分の面積は含めません

7. 5. 11 水平構面の検定(風圧時)

【2階X方向の計算】

下階風圧時層せん断力QW下(kN)	23.74
上階風圧時層せん断力QW上(kN)	–
見付面積合計 ΣAw (m2)	18.78

「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照

■負担せん断力(風圧力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 見付面積 Awj,j+1 (m)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	y8-y6	9.26	8.57	–	–	4.22	9.26	8.57	3.92	3.24	23.59
2	y6-y4	1.18	1.20	–	–	5.17	5.09	4.43	-1.45	-2.12	23.59
3	y4-y2	4.52	5.42	–	–	5.17	3.07	3.31	-3.47	-3.24	18.24
4	y2-y0	0.69	0.70	–	–	4.22	-2.79	-2.55	-8.13	-7.88	18.24

P下j, P上j :「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担風圧力QWj
Awj,j+1 :「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j − P上j (区間1の場合はP下j−P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 −(QW下−QW上)×Awj,j+1 / ΣAw
Qaj :「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(風圧力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 |Qj,j+1・Cvoid| / Qaj		検定	検定比 |Qj+1,j・Cvoid| / Qaj		検定
1	y8-y6	1.00	0.40	0.37	OK	0.17	0.14	OK
2	y6-y4	1.00	0.22	0.19	OK	0.07	0.09	OK
3	y4-y2	1.00	0.17	0.19	OK	0.20	0.18	OK
4	y2-y0	1.00	0.16	0.14	OK	0.45	0.44	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



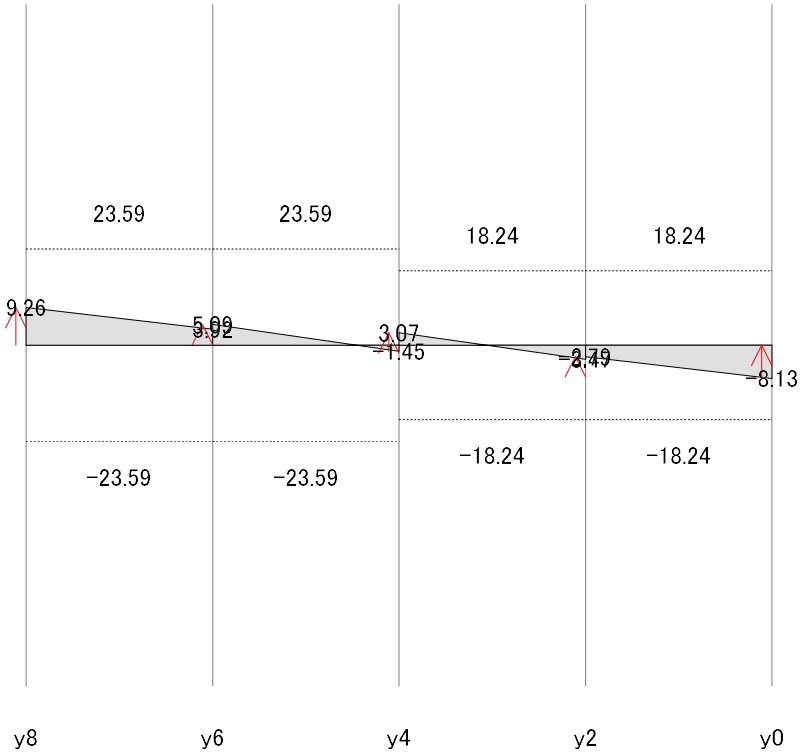
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

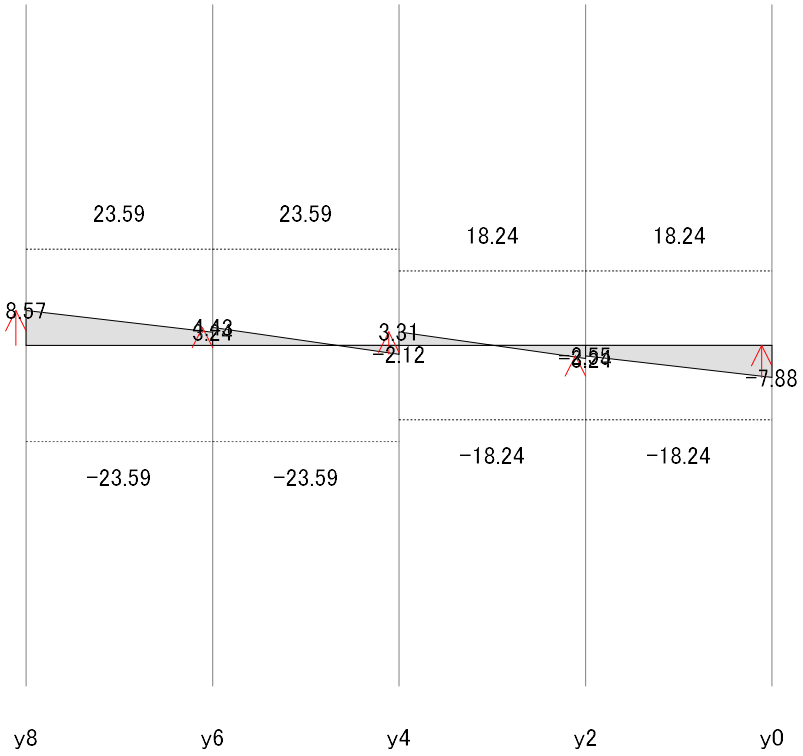
建物名:伏図次郎【2階】

【2階X方向水平構面風圧時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力
下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力
点線　　:水平構面許容せん断耐力

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

下階風圧時層せん断力QW下(kN)	29.48
上階風圧時層せん断力QW上(kN)	–
見付面積合計 ΣAw (m2)	23.33

「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照

■負担せん断力(風圧力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 見付面積 Awj,j+1 (m²)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	x4-x6	4.74	4.54	–	–	4.26	4.74	4.54	-0.65	-0.86	10.69
2	x6-x10	7.26	7.32	–	–	9.68	6.61	6.46	-5.63	-5.78	16.36
3	x10-x11	1.48	1.49	–	–	2.75	-4.16	-4.29	-7.63	-7.77	16.36
4	x11-x14	7.22	6.51	–	–	6.64	-0.41	-1.26	-8.80	-9.65	21.38

P下j, P上j :「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担風圧力QWj

Awj,j+1 :「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照

j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j - P上j (区間1の場合はP下j-P上j)

j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 -(QW下-QW上)×Awj,j+1 / ΣAw

Qaj :「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(風圧力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端 検定比 |Qj,j+1・Cvoid| / Qaj		j端 検定	j+1端 検定比 |Qj+1,j・Cvoid| / Qaj		j+1端 検定
1	x4-x6	1.00	0.45	0.43	OK	0.07	0.09	OK
2	x6-x10	1.00	0.41	0.40	OK	0.35	0.36	OK
3	x10-x11	1.00	0.26	0.27	OK	0.47	0.48	OK
4	x11-x14	1.00	0.02	0.06	OK	0.42	0.46	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照

検定条件 : 検定比≦1.00

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(-)の向き」



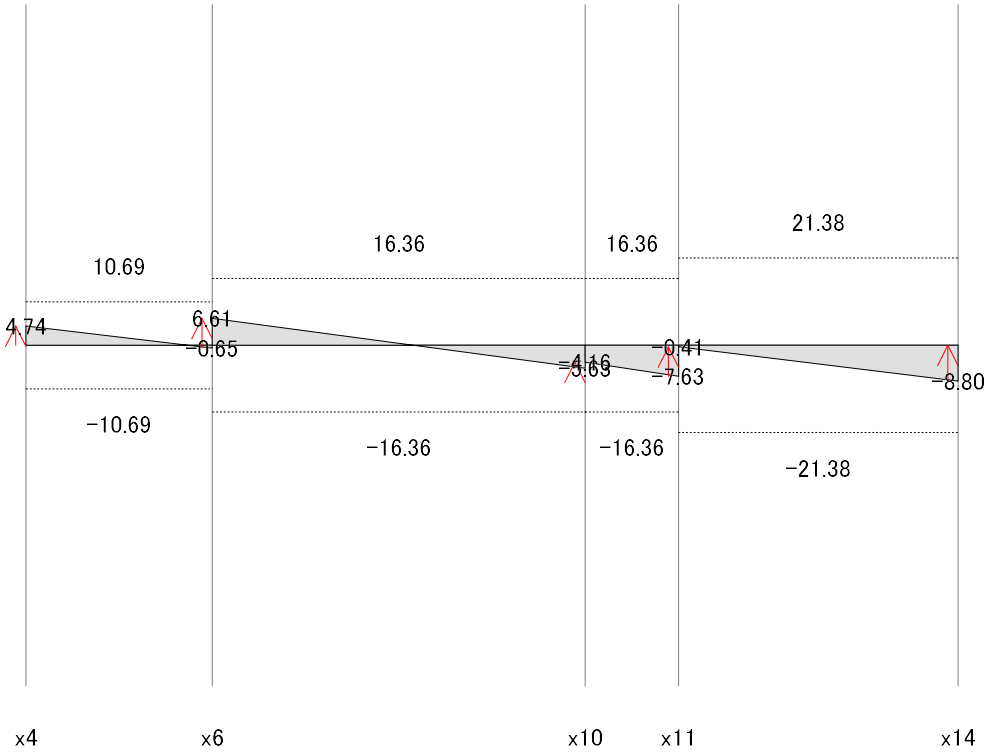
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

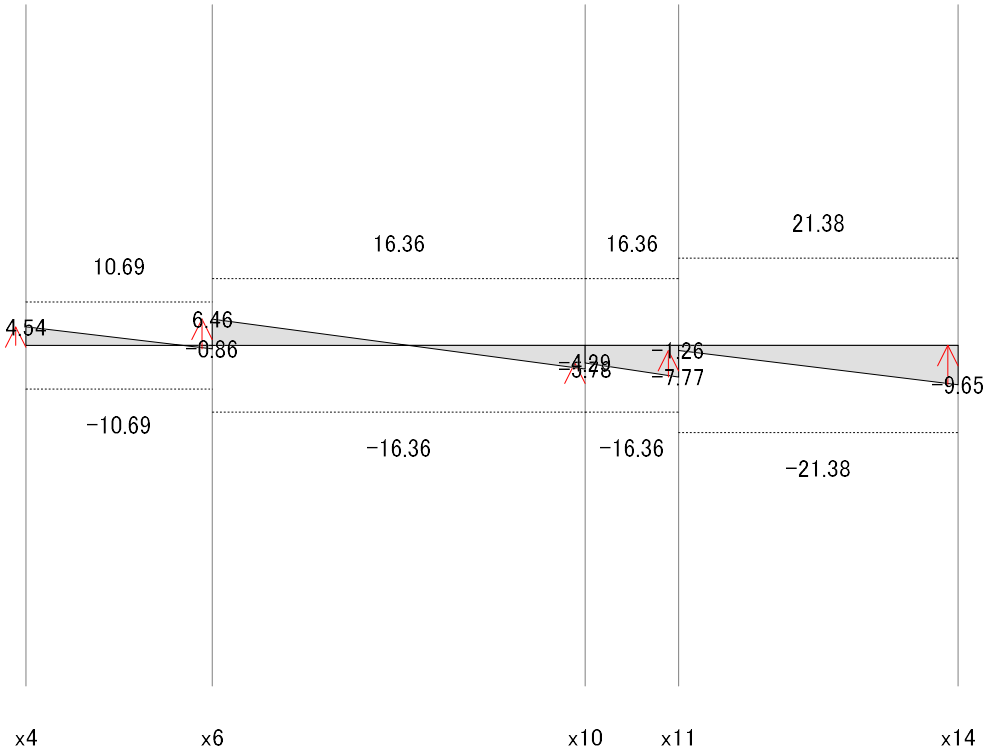
建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向水平構面風圧時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力
下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力
点線　　:水平構面許容せん断耐力

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

下階風圧時層せん断力QW下(kN)	48.50
上階風圧時層せん断力QW上(kN)	23.74
見付面積合計 ΣAw (m2)	22.10

「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照

「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照

■負担せん断力(風圧力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 見付面積 Awjj+1 (m²)	j端 負担 せん断力 Qjj+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	y8-y6	21.03	20.46	9.26	8.57	5.77	11.78	11.90	5.32	5.43	79.52
2	y6-y4	1.92	2.97	1.18	1.20	5.28	6.06	7.20	0.15	1.29	58.12
3	y4-y2	13.85	15.14	4.52	5.42	5.28	9.48	11.01	3.56	5.09	70.60
4	y2-y0	2.84	1.90	0.69	0.70	5.77	5.72	6.29	-0.76	-0.18	60.63

P下j, P上j :「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担風圧力QWj
Awjj+1 :「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j - P上j (区間1の場合はP下j-P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 -(QW下-QW上)×Awjj+1 / ΣAw
Qaj :「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(風圧力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 |Qjj+1・Cvoid| / Qaj		検定	検定比 |Qj+1j・Cvoid| / Qaj		検定
1	y8-y6	1.00	0.15	0.15	OK	0.07	0.07	OK
2	y6-y4	2.00	0.21	0.25	OK	0.01	0.05	OK
3	y4-y2	1.00	0.14	0.16	OK	0.06	0.08	OK
4	y2-y0	1.00	0.10	0.11	OK	0.02	0.01	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(-)の向き」



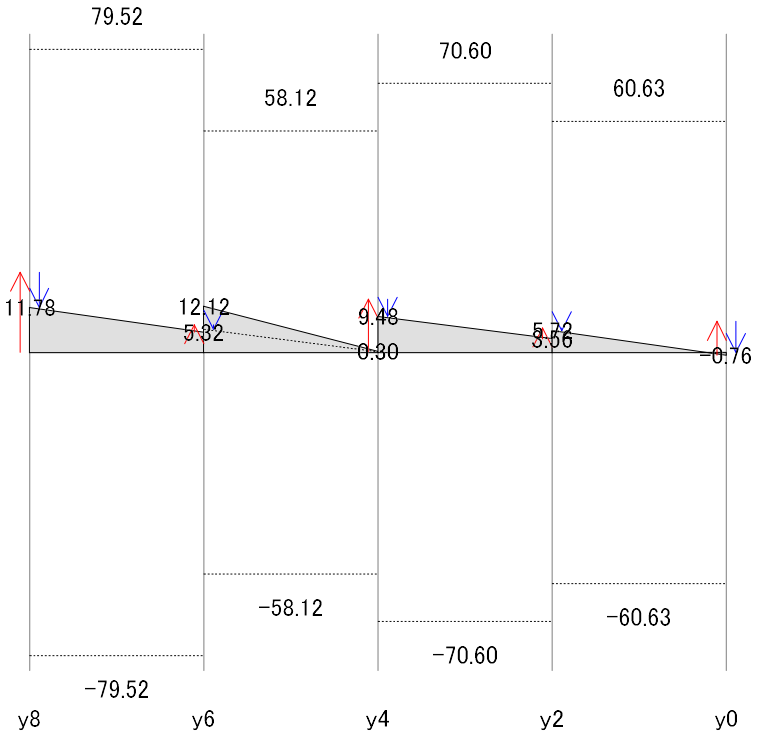
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

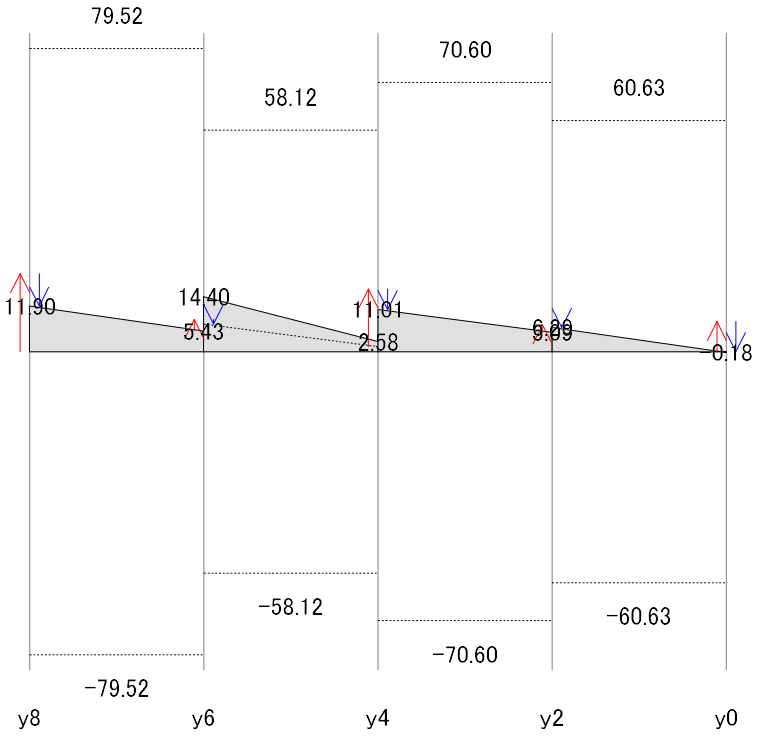
建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向水平構面風圧時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力

下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力

点線　　:水平構面許容せん断耐力

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

下階風圧時層せん断力QW下(kN)	70.09	「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照
上階風圧時層せん断力QW上(kN)	29.48	
見付面積合計 ΣAw (m2)	36.25	「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照

■負担せん断力(風圧力)

区間	通り	下階鉛直構面 負担 せん断力 P下j(kN)		上階鉛直構面 負担 せん断力 P上j(kN)		通り間 見付面積 Awj,j+1 (m²)	j端 負担 せん断力 Qj,j+1(kN)		j+1端 負担 せん断力 Qj+1,j(kN)		許容 せん断耐力 Qa(kN)
1	x0-x4	7.91	8.06	0.00	0.00	9.56	7.91	8.06	-2.81	-2.66	12.28
2	x4-x6	9.33	10.85	4.74	4.54	5.28	1.78	3.67	-4.14	-2.26	37.44
3	x6-x8	14.77	15.06	7.26	7.32	5.28	3.39	5.49	-2.54	-0.43	49.94
4	x8-x10	0.61	0.62	0.00	0.00	5.28	-1.94	0.19	-7.85	-5.73	49.94
5	x10-x11	6.38	9.20	1.48	1.49	2.64	-2.95	1.98	-5.91	-0.98	57.07
6	x11-x14	14.99	11.24	7.22	6.51	8.21	1.87	3.76	-7.34	-5.45	57.07

P下j, P上j :「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」の 鉛直構面負担風圧力QWj
Awj,j+1 :「7.5.14 通り間見付面積計算表」参照
j端負担せん断力 = 前区間のj+1端負担せん断力 + P下j - P上j (区間1の場合はP下j-P上j)
j+1端負担せん断力 = j端負担せん断力 - (QW下-QW上) × Awj,j+1 / ΣAw
Qaj :「7.5.3 水平構面の通り間許容せん断耐力の計算」参照

■各水平構面の検定(風圧力)

区間	通り	水平構面 せん断力 割増係数 Cvoid	j端			j+1端		
			検定比 |Qj,j+1・Cvoid| / Qaj		検定	検定比 |Qj+1,j・Cvoid| / Qaj		検定
1	x0-x4	1.00	0.65	0.66	OK	0.23	0.22	OK
2	x4-x6	1.00	0.05	0.10	OK	0.12	0.07	OK
3	x6-x8	1.15	0.08	0.13	OK	0.06	0.01	OK
4	x8-x10	2.00	0.08	0.01	OK	0.32	0.23	OK
5	x10-x11	1.00	0.06	0.04	OK	0.11	0.02	OK
6	x11-x14	1.00	0.04	0.07	OK	0.13	0.10	OK

Cvoid:「7.5.5 吹抜・階段による負担せん断力割増の計算」参照
検定条件 : 検定比≦1.00
※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(-)の向き」



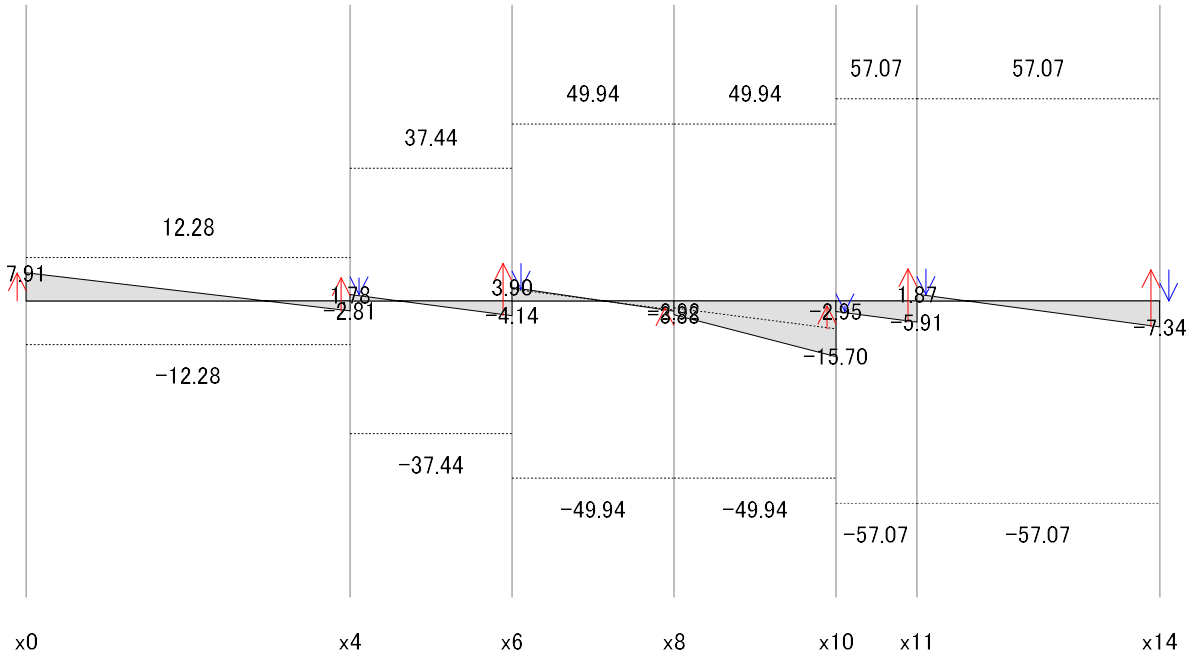
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

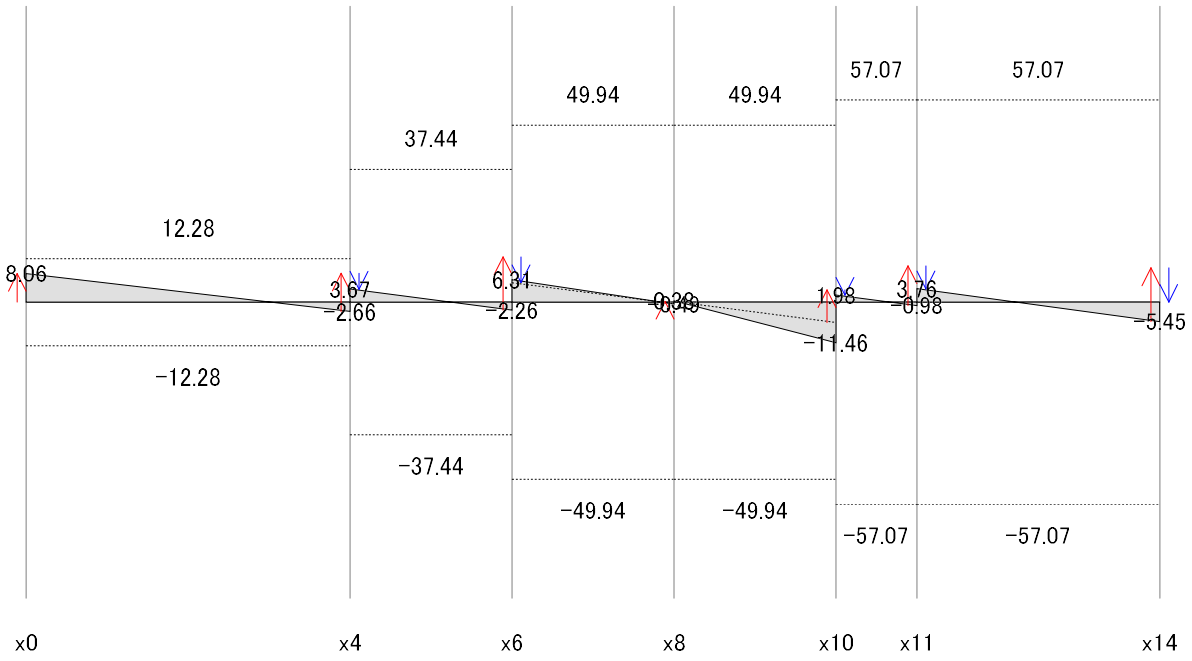
建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向水平構面風圧時Q図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



上向きの矢印:下階鉛直構面負担せん断力

下向きの矢印:上階鉛直構面負担せん断力

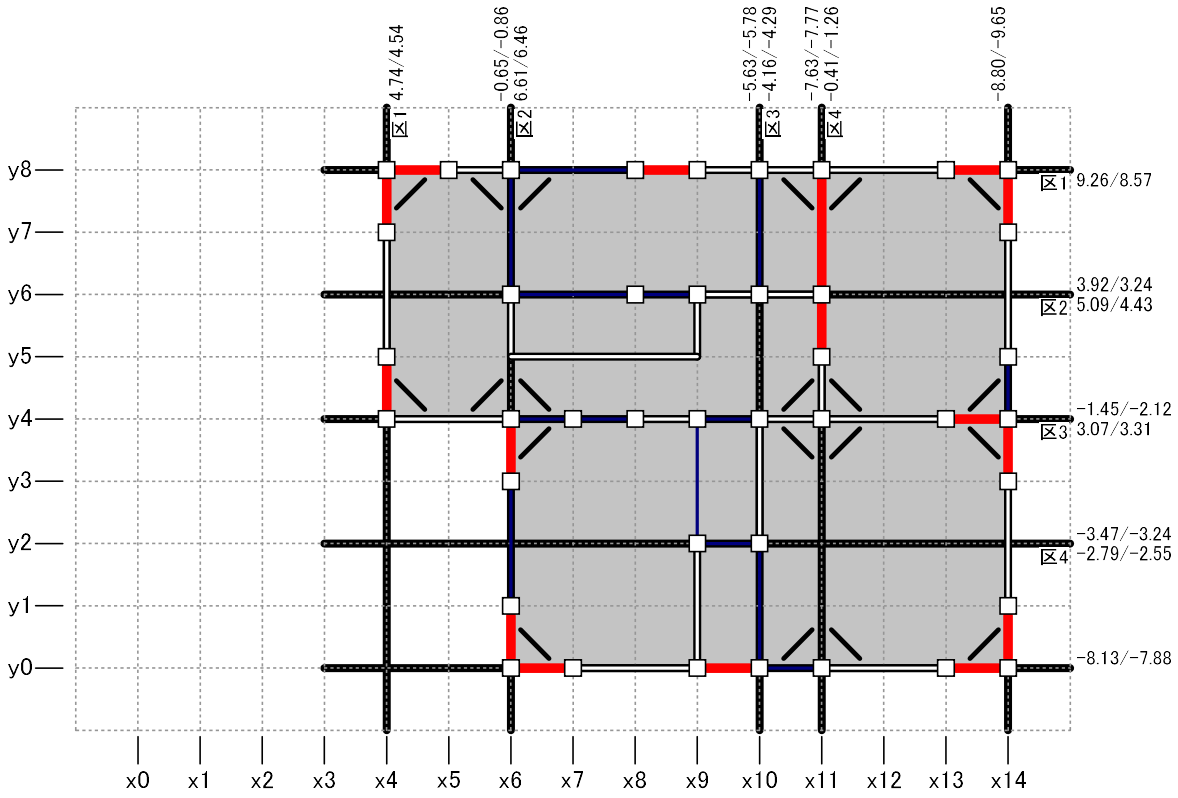
点線　　:水平構面許容せん断耐力

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.5.12 水平構面応力図(風圧時)

2階



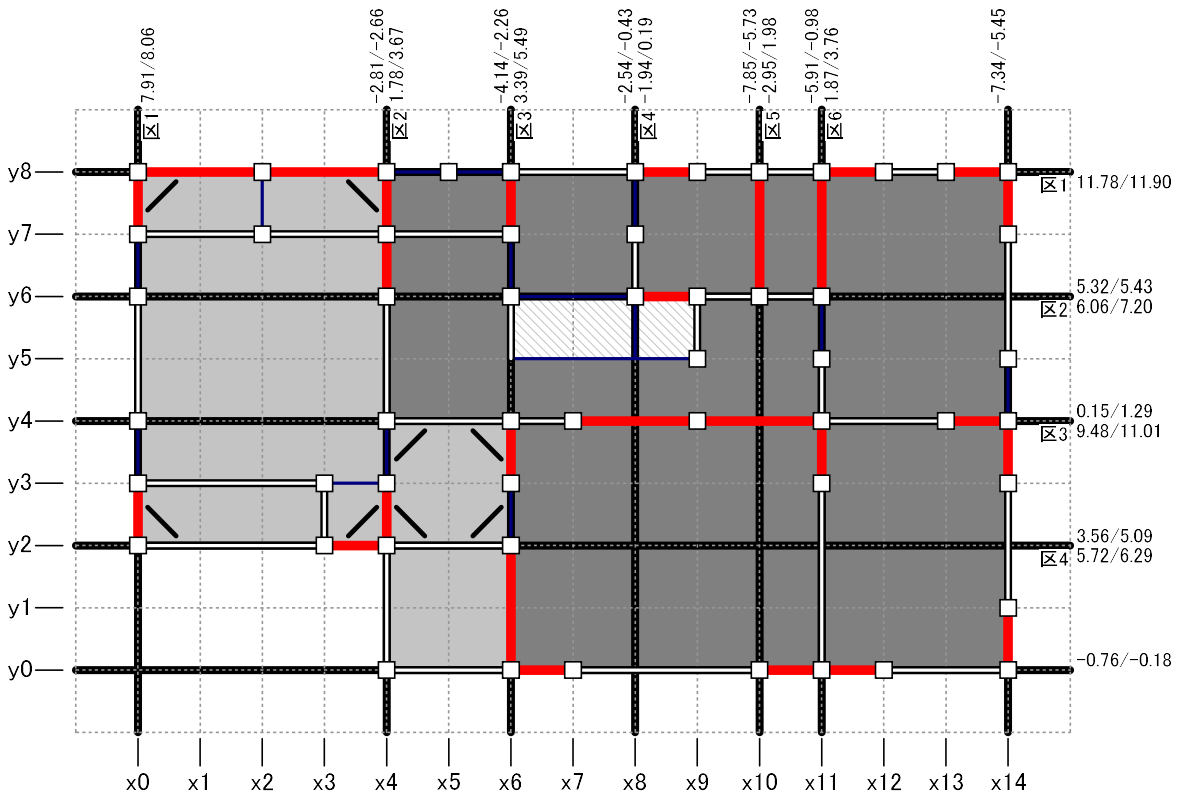
縮尺 1/110

凡例
一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
2.52/4.82 上段:通り上側の負担せん断力
7.13/9.68 下段:通り下側の負担せん断力
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/110

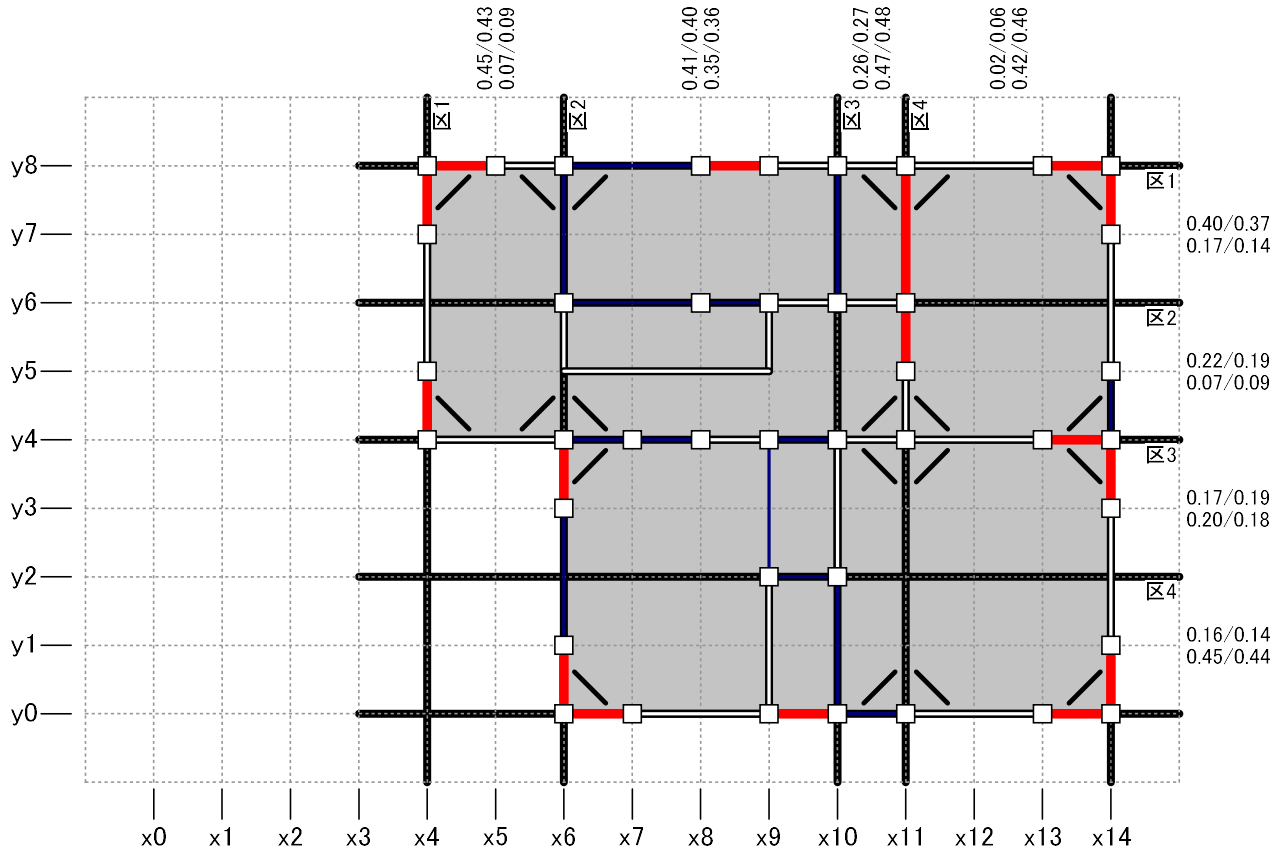
凡例
一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
2.52/4.82 上段:通り上側の負担せん断力
7.13/9.68 下段:通り下側の負担せん断力
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.5.13 水平構面検定比図(風圧時)

2階



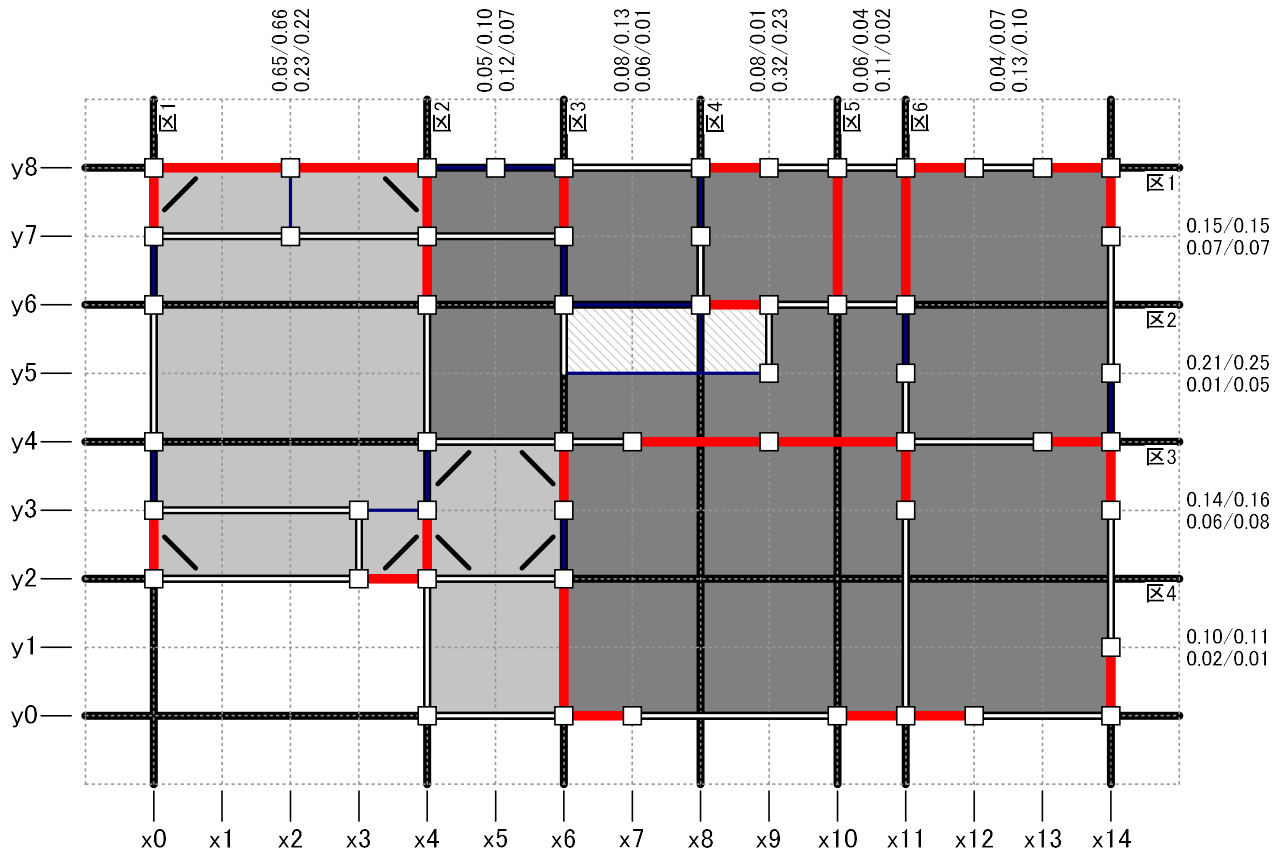
縮尺 1/100

凡例 一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
0.96/0.92 上段:構面上端のせん断力検定比
0.83/0.77 下段:構面下端のせん断力検定比
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例 一般壁 開口部 耐力壁 柱 通し柱 火打梁
水平構面(異なる仕様の範囲を異なるパターンで塗り分け) A 編集区画 階段・吹抜・天窓
水平構面境界線(上下階鉛直構面) 区1 区間番号
0.96/0.92 上段:構面上端のせん断力検定比
0.83/0.77 下段:構面下端のせん断力検定比
※「/」の前後はそれぞれ加力正方向の場合および負方向の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.5.14 通り間見付面積計算表

【X方向の見付面積計算】(Y方向の計算用)

区画	計算式	面積(㎡)
A	1.920 × 0.768 ÷ 2	0.7372800
B	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
C	1.920 × 1.710	3.2832000
D	0.500 × 0.300	0.1500000
E	0.105 × 0.042 ÷ 2	0.0022050
F	0.810 × 0.042	0.0340200
G	1.820 × 0.728 ÷ 2	0.6624800
H	1.820 × 2.478	4.5099600
I	1.820 × 2.478	4.5099600
J	0.910 × 0.364 ÷ 2	0.1656200
K	0.910 × 2.842	2.5862200
L	2.830 × 1.132 ÷ 2	1.6017800
M	2.830 × 1.710	4.8393000
N	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
O	0.500 × 0.300	0.1500000
P	2.725 × 1.090 ÷ 2	1.4851250
Q	1.015 × 2.900	2.9435000
R	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
S	2.725 × 1.810	4.9322500
T	0.500 × 0.300	0.1500000
U	1.820 × 2.900	5.2780000
V	1.820 × 2.900	5.2780000
W	1.820 × 2.900	5.2780000
X	0.910 × 2.900	2.6390000
Y	2.830 × 2.900	8.2070000

【計算結果】

階	区画	通り	計算式	見付面積 (㎡)	見付面積 階合計 (㎡)
2	1	x4-x6	A＋B＋C＋D＋E＋F	4.26	23.33
	2	x6-x10	G＋H＋I	9.68	
	3	x10-x11	J＋K	2.75	
	4	x11-x14	L＋M＋N＋O	6.64	
1	1	x0-x4	P＋Q＋R＋S＋T	9.56	36.25
	2	x4-x6	U	5.28	
	3	x6-x8	V	5.28	
	4	x8-x10	W	5.28	
	5	x10-x11	X	2.64	
	6	x11-x14	Y	8.21	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向の見付面積計算】(X方向の計算用)

区画	計算式	面積(㎡)
A	1.920 × 0.768 ÷ 2	0.7372800
B	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
C	1.920 × 1.710	3.2832000
D	0.500 × 0.300	0.1500000
E	1.820 × 0.728 ÷ 2	0.6624800
F	1.820 × 2.478	4.5099600
G	1.820 × 0.728 ÷ 2	0.6624800
H	1.820 × 2.478	4.5099600
I	1.920 × 0.768 ÷ 2	0.7372800
J	1.920 × 1.710	3.2832000
K	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
L	0.500 × 0.300	0.1500000
M	1.920 × 2.900	5.5680000
N	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
O	0.500 × 0.300	0.1500000
P	1.820 × 2.900	5.2780000
Q	1.820 × 2.900	5.2780000
R	1.920 × 2.900	5.5680000
S	0.500 × 0.200 ÷ 2	0.0500000
T	0.500 × 0.300	0.1500000

【計算結果】

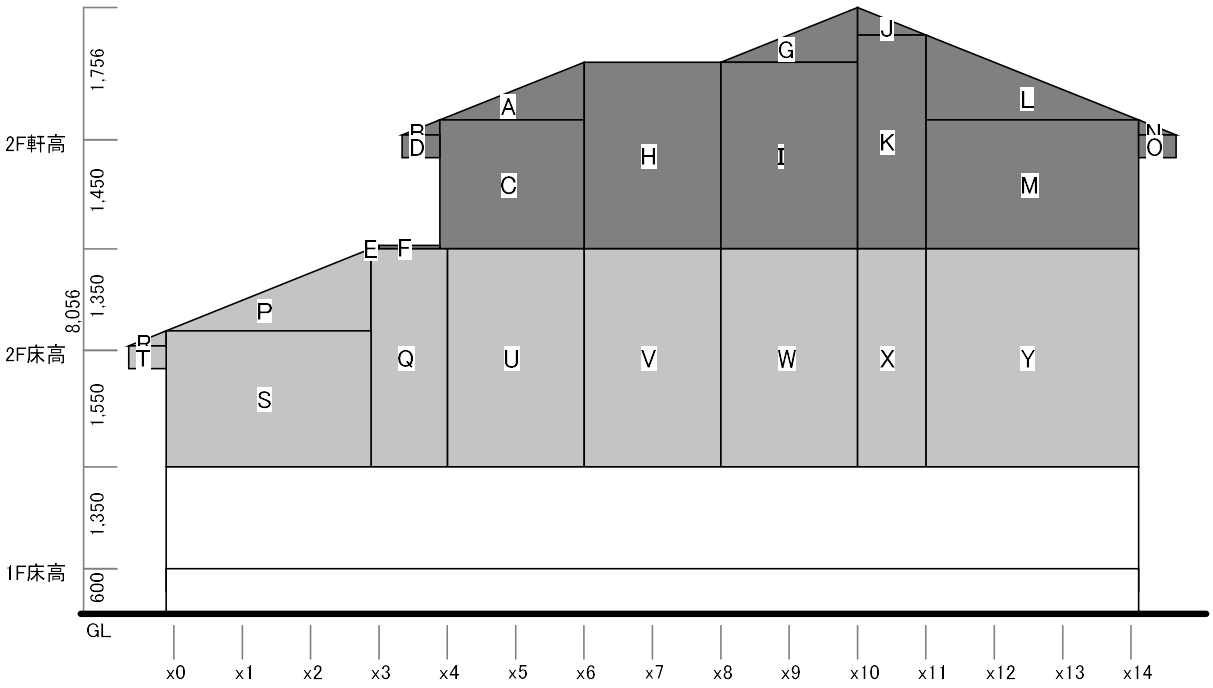
階	区画	通り	計算式	見付面積 (㎡)	見付面積 階合計 (㎡)
2	1	y8-y6	A＋B＋C＋D	4.22	18.78
	2	y6-y4	E＋F	5.17	
	3	y4-y2	G＋H	5.17	
	4	y2-y0	I＋J＋K＋L	4.22	
1	1	y8-y6	M＋N＋O	5.77	22.10
	2	y6-y4	P	5.28	
	3	y4-y2	Q	5.28	
	4	y2-y0	R＋S＋T	5.77	

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

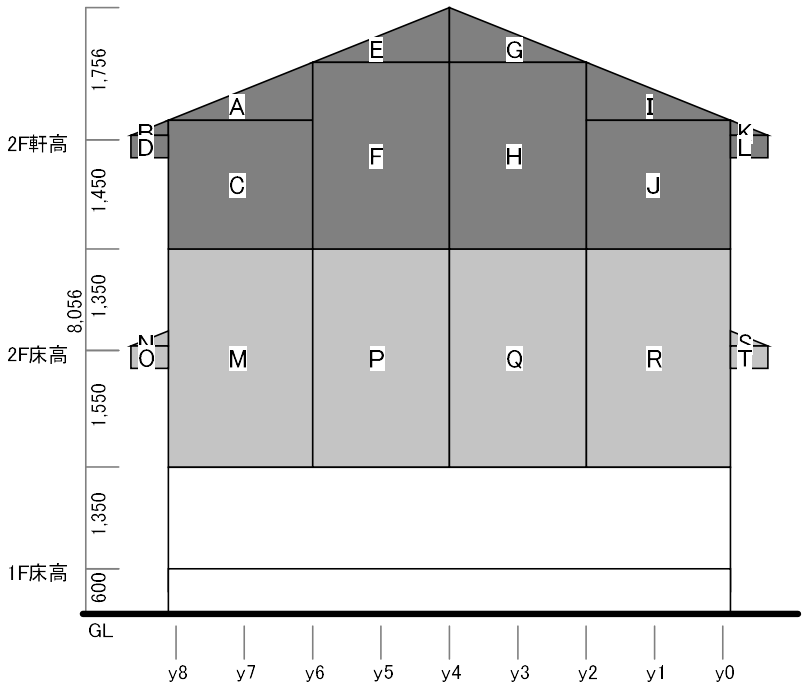
7.5.15 通り間見付面積計算根拠図

■X方向



縮尺 1/100

■Y方向



縮尺 1/100

凡例

2階部分見付面積　　1階部分見付面積

壁厚さ:100mm　屋根厚さ:300mm

※表示されている建物形状は、壁芯より壁厚さ、屋根厚さ分外側に広げた形状です。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.6 横架材接合部の引抜力に対する検定

7.6.1 横架材接合部の引抜力計算(地震時)

【2階X方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 地震時負担せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 地震時負担せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間距離 d (m)	通り負担モーメント [ねじりモーメント補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の通りからの距離] (m)	通り負担モーメント [ねじりモーメント補正後] Mfj(kN・m)	
1	y8	13.11	12.25	3.76	2.88	1.820	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	y6						15.35	13.77	1.820	15.30	14.16
2		5.42	4.57	−3.94	−4.81	1.820					
	y4						16.70	13.55	3.640	16.60	14.32
3		2.47	2.87	−5.02	−4.64	1.820					
	y2						14.38	11.94	5.460	14.23	13.10
4		−4.05	−3.66	−11.53	−11.16	1.820					
	y0						0.20	−1.55	7.280	0.00	0.00
	通り間距離合計 (m)					7.280	↓				
	ねじりモーメント(kN・m)						0.20	−1.55			

地震時負担せん断力:「7.5.5 水平構面の検定(地震時)」参照
Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}
ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント
Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 地震時負担せん断力 [ねじりモーメント補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 地震時負担せん断力 [ねじりモーメント補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間距離 d (m)	接合部位置 [通り表記]	接合部位置 d(x) [区間端からの距離] (m)	接合部位置地震時負担せん断力 [ねじりモーメント補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置負担モーメント [ねじりモーメント補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部引抜力 T(x) (kN)
1	13.08	12.46	3.73	3.09	1.820	x4,y8	0.000	13.08	12.46	0.00	0.00	0.00
						x14,y8	0.000	13.08	12.46	0.00	0.00	0.00
2	5.39	4.78	−3.97	−4.60	1.820	x14,y4'	1.490	−2.27	−2.90	17.63	15.56	1.94
						x4,y4	1.820	−3.97	−4.60	16.60	14.32	1.83
3	2.44	3.08	−5.05	−4.43	1.820	x6,y4	0.000	2.44	3.08	16.60	14.32	2.28
4	−4.08	−3.45	−11.56	−10.95	1.820	x6,y0	1.820	−11.56	−10.95	0.00	0.00	0.00
						x14,y0	1.820	−11.56	−10.95	0.00	0.00	0.00

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

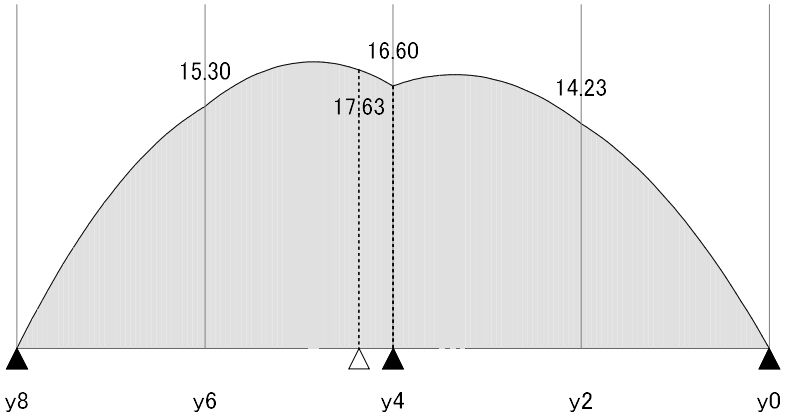
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

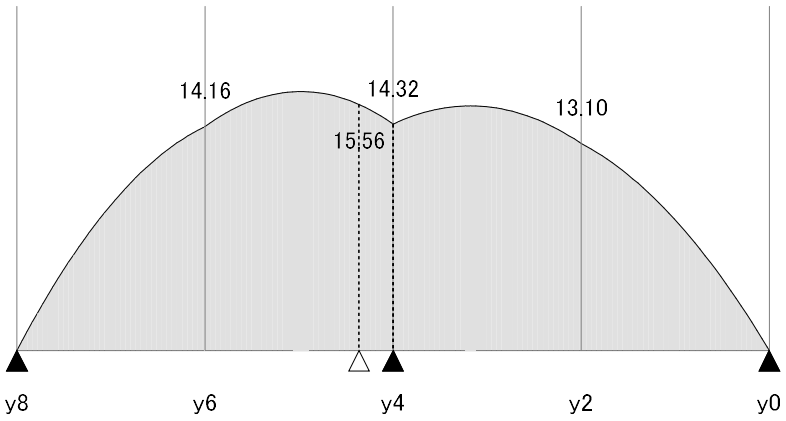
建物名:伏図次郎【2階】

【2階X方向水平構面地震時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲　:仕口存在位置

△　:継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 地震時負担 せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 地震時負担 せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	x4	5.67	5.59	1.88	1.76	1.820	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	x6						6.87	6.69	1.820	6.73	7.05
2		10.41	10.54	−4.78	−4.80	3.640					
	x10						17.12	17.14	5.460	16.69	18.21
3		−3.10	−3.11	−6.89	−6.94	0.910					
	x11						12.57	12.56	6.370	12.07	13.82
4		1.35	0.49	−10.04	−11.01	2.730					
	x14						0.71	−1.80	9.100	0.00	0.00
				通り間距離合計 (m)		9.100	↓				
				ねじりモーメント(kN・m)			0.71	−1.80			

地震時負担せん断力:「7.5.5 水平構面の検定(地震時)」参照

Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}

ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント

Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
2	10.33	10.74	−4.86	−4.60	3.640	x9',y8	3.020	−2.27	−1.99	18.90	20.26	2.79
3	−3.18	−2.91	−6.97	−6.74	0.910	x10',y0	0.650	−5.89	−5.65	13.75	15.43	2.12

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

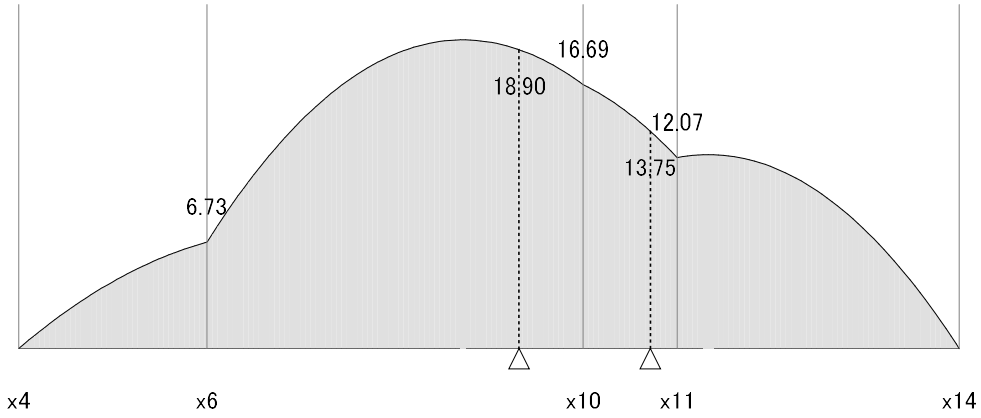
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

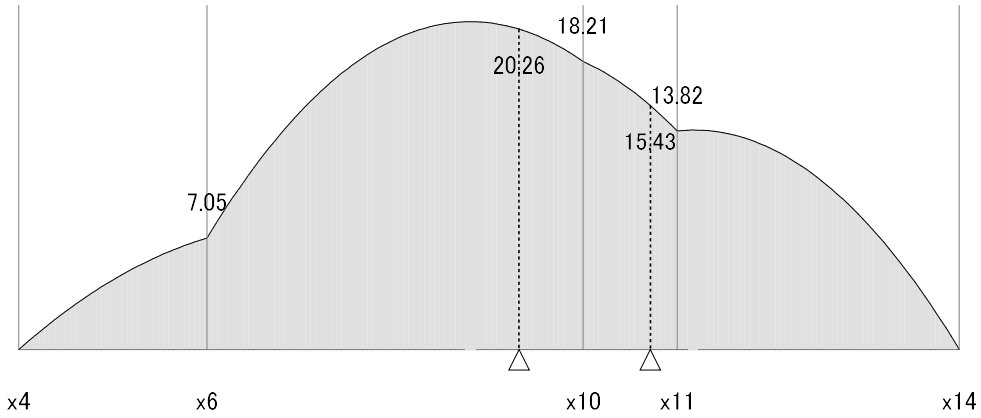
建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向水平構面地震時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲　:仕口存在位置

△　:継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 地震時負担 せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 地震時負担 せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	y8	18.87	18.86	7.45	7.40	1.820	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	y6						23.95	23.90	1.820	13.29	11.18
2		8.71	10.21	−2.72	−1.26	1.820					
	y4						29.40	32.04	3.640	8.07	6.61
3		12.42	14.75	1.01	3.29	1.820					
	y2						41.62	48.46	5.460	9.63	10.31
4		4.65	5.42	−3.51	−2.77	1.820					
	y0						42.66	50.87	7.280	0.00	0.00
				通り間距離合計 (m)		7.280	↓				
				ねじりモーメント(kN・m)			42.66	50.87			

地震時負担せん断力:「7.5.5 水平構面の検定(地震時)」参照
Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}
ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント
Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
1	13.01	11.87	1.59	0.41	1.820	x0,y8	0.000	13.01	11.87	0.00	0.00	0.00
						x14,y8	0.000	13.01	11.87	0.00	0.00	0.00
						x0,y6'	1.640	2.72	1.55	12.90	11.00	1.02
2	2.85	3.22	−8.58	−8.25	1.820	x14,y4'	1.520	−6.70	−6.36	10.36	8.80	1.04
3	6.56	7.76	−4.85	−3.70	1.820	x0,y2	1.820	−4.85	−3.70	9.63	10.31	0.81
4	−1.21	−1.57	−9.37	−9.76	1.820	x4,y2	0.000	−1.21	−1.57	9.63	10.31	1.14
						x4,y0	1.820	−9.37	−9.76	0.00	0.00	0.00
						x14,y0	1.820	−9.37	−9.76	0.00	0.00	0.00

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

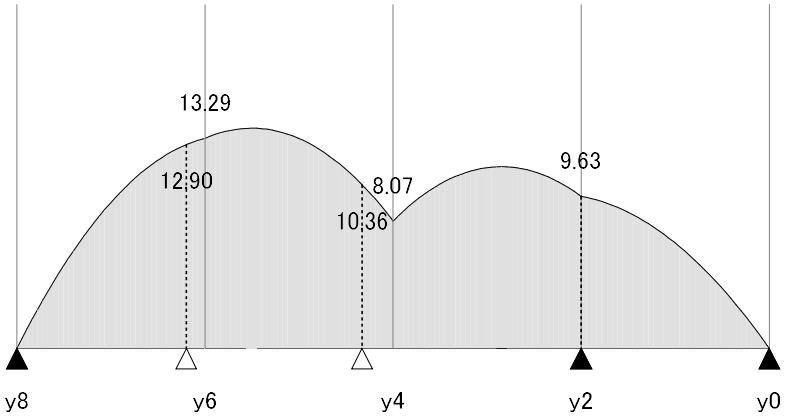
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

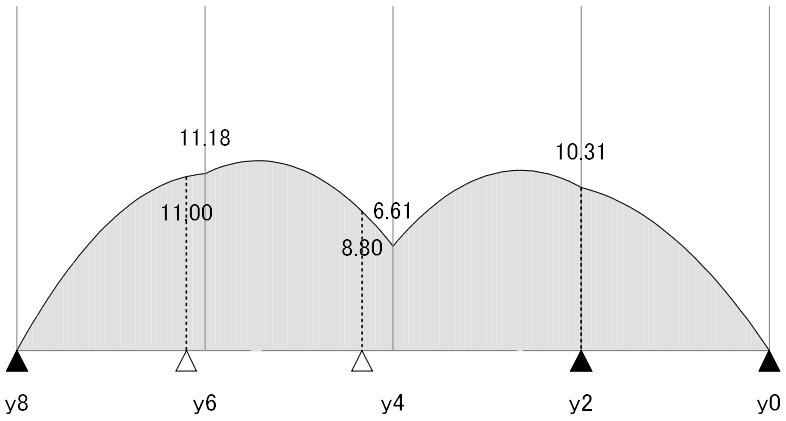
建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向水平構面地震時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲ :仕口存在位置

△ :継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 地震時負担 せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 地震時負担 せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	x0	8.32	8.48	−1.12	−1.23	3.640	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	x4						13.10	13.20	3.640	15.31	11.19
2		3.03	4.61	−3.26	−1.87	1.820					
	x6						12.89	15.69	5.460	16.21	12.68
3		3.75	5.20	−2.55	−1.28	1.820					
	x8						13.99	19.26	7.280	18.40	15.25
4		−1.91	−0.63	−8.20	−7.10	1.820					
	x10						4.79	12.22	9.100	10.31	7.21
5		−3.08	1.25	−6.22	−1.99	0.910					
	x11						0.56	11.88	10.010	6.63	6.38
6		1.68	3.07	−7.75	−6.64	2.730					
	x14						−7.73	7.01	12.740	0.00	0.00
					通り間距離合計 (m)	12.740	↓				
					ねじりモーメント(kN・m)		−7.73	7.01			

地震時負担せん断力:「7.5.5 水平構面の検定(地震時)」参照
Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}
ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント
Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 地震時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
1	8.93	7.93	−0.51	−1.78	3.640	x2',y2	2.350	2.83	1.66	13.82	11.27	2.54
2	3.64	4.06	−2.65	−2.42	1.820	x4',y8	0.300	2.60	2.99	16.25	12.25	2.24
						x5',y0	1.490	−1.51	−1.25	16.90	13.29	2.33
4	−1.30	−1.18	−7.59	−7.65	1.820	x9',y8	1.180	−5.38	−5.38	14.46	11.38	2.28
						x9',y0	1.470	−6.38	−6.41	12.75	9.67	2.01

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

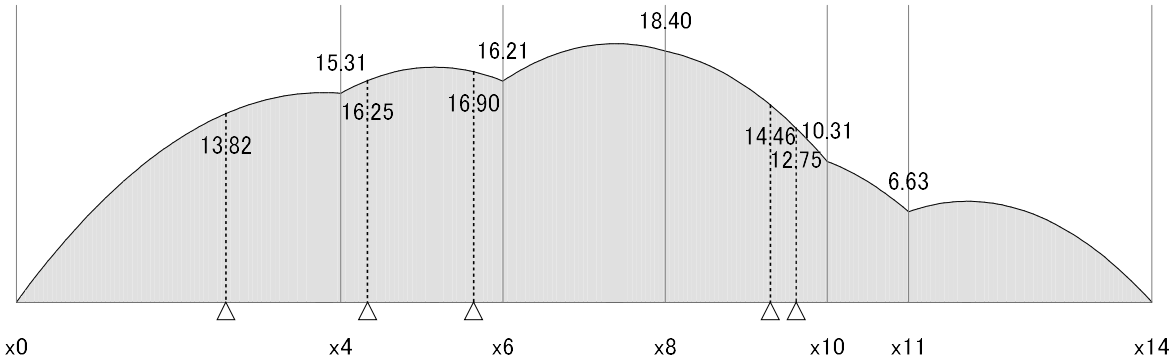
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

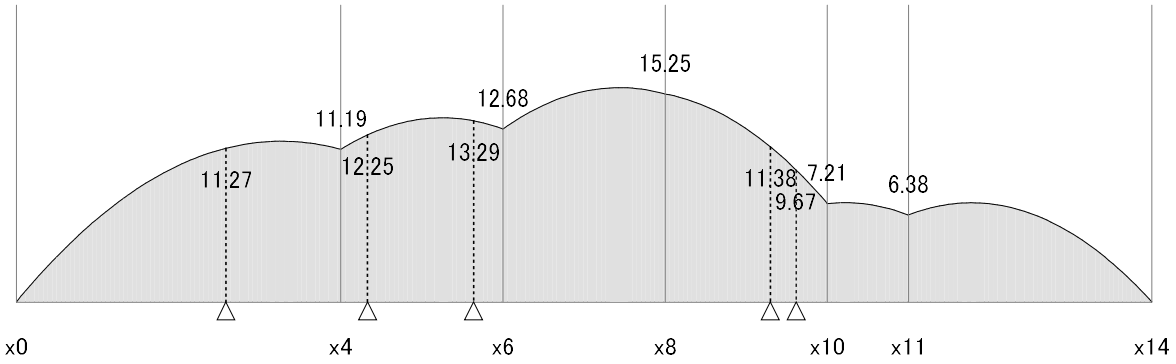
建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向水平構面地震時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲　:仕口存在位置

△　:継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.6.2 横架材接合部の引抜力計算(風圧時)

【2階X方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 風圧時負担 せん断力 Qjj+1 (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 Qj+1j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	y8	9.26	8.57	3.92	3.24	1.820	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	y6						11.99	10.75	1.820	10.74	9.89
2		5.09	4.43	−1.45	−2.12	1.820					
	y4						15.31	12.85	3.640	12.80	11.14
3		3.07	3.31	−3.47	−3.24	1.820					
	y2						14.94	12.91	5.460	11.19	10.35
4		−2.79	−2.55	−8.13	−7.88	1.820					
	y0						5.01	3.42	7.280	0.00	0.00
				通り間距離合計 (m)		7.280	↓				
				ねじりモーメント(kN・m)			5.01	3.42			

風圧時負担せん断力:「7.5.10 水平構面の検定(風圧時)」参照
Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qjj+1+Qj+1j)×d/2}
ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント
Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qjj+1' (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
1	8.57	8.10	3.23	2.77	1.820	x4,y8	0.000	8.57	8.10	0.00	0.00	0.00
						x14,y8	0.000	8.57	8.10	0.00	0.00	0.00
2	4.40	3.96	−2.14	−2.59	1.820	x14,y4'	1.490	−0.95	−1.40	13.31	11.80	1.47
						x4,y4	1.820	−2.14	−2.59	12.80	11.14	1.41
3	2.38	2.84	−4.16	−3.71	1.820	x6,y4	0.000	2.38	2.84	12.80	11.14	1.76
4	−3.48	−3.02	−8.82	−8.35	1.820	x6,y0	1.820	−8.82	−8.35	0.00	0.00	0.00
						x14,y0	1.820	−8.82	−8.35	0.00	0.00	0.00

Qjj+1' = Qjj+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1j' = Qj+1j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qjj+1' × (d − d(x)) + Qj+1j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qjj+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

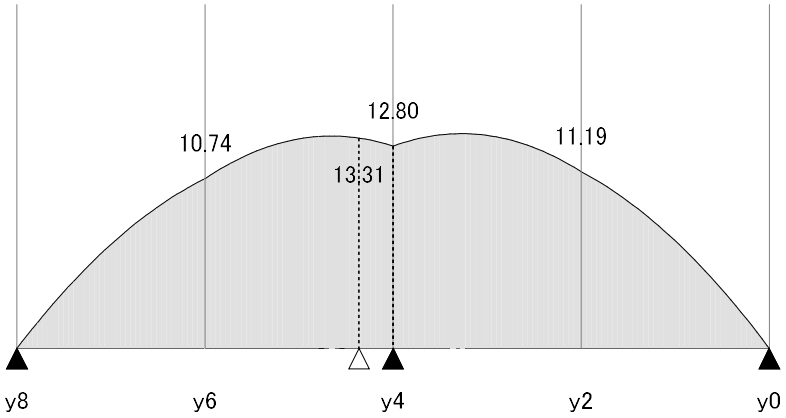
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

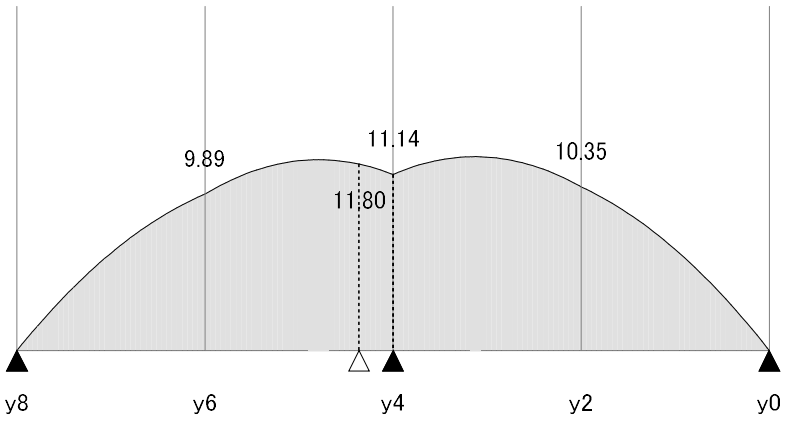
建物名:伏図次郎【2階】

【2階X方向水平構面風圧時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲　:仕口存在位置

△　:継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 風圧時負担 せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	x4	4.74	4.54	−0.65	−0.86	1.820	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	x6						3.72	3.35	1.820	6.21	6.51
2		6.61	6.46	−5.63	−5.78	3.640					
	x10						5.51	4.59	5.460	12.96	14.06
3		−4.16	−4.29	−7.63	−7.77	0.910					
	x11						0.14	−0.90	6.370	8.84	10.15
4		−0.41	−1.26	−8.80	−9.65	2.730					
	x14						−12.43	−15.79	9.100	0.00	0.00
				通り間距離合計 (m)		9.100	↓				
				ねじりモーメント(kN・m)			−12.43	−15.79			

風圧時負担せん断力:「7.5.10 水平構面の検定(風圧時)」参照
Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}
ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント
Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
2	7.98	8.20	−4.26	−4.04	3.640	x9',y8	3.020	−2.18	−1.96	14.96	15.92	2.19
3	−2.79	−2.55	−6.26	−6.03	0.910	x10',y0	0.650	−5.27	−5.04	10.34	11.59	1.60

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

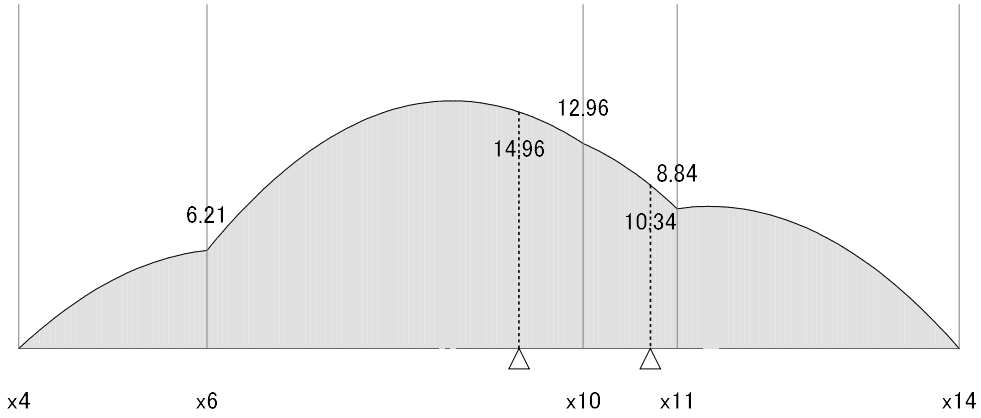
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

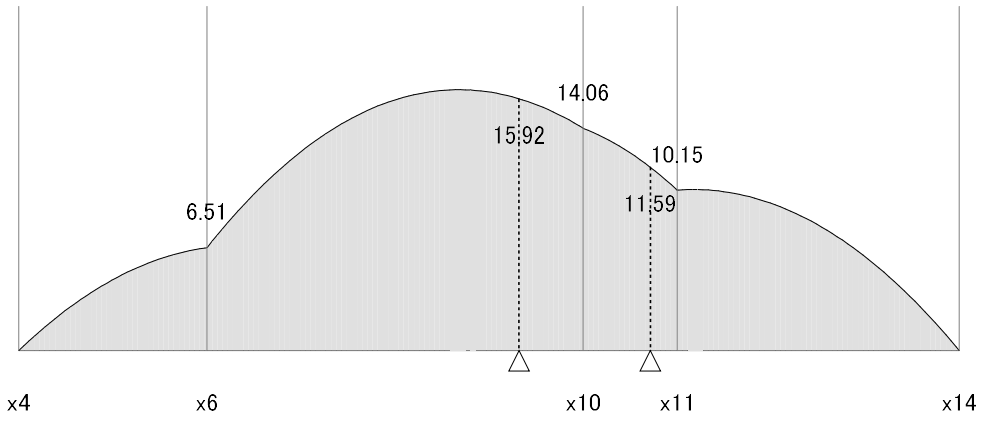
建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向水平構面風圧時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲ :仕口存在位置

△ :継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 風圧時負担 せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	y8	11.78	11.90	5.32	5.43	1.820	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	y6						15.56	15.77	1.820	6.16	4.84
2		6.06	7.20	0.15	1.29	1.820					
	y4						21.21	23.50	3.640	2.42	1.64
3		9.48	11.01	3.56	5.09	1.820					
	y2						33.08	38.15	5.460	4.88	5.37
4		5.72	6.29	−0.76	−0.18	1.820					
	y0						37.59	43.71	7.280	0.00	0.00
	通り間距離合計 (m)					7.280	↓				
	ねじりモーメント(kN・m)						37.59	43.71			

風圧時負担せん断力:「7.5.10 水平構面の検定(風圧時)」参照
Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}
ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント
Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
1	6.62	5.90	0.16	−0.57	1.820	x0,y8	0.000	6.62	5.90	0.00	0.00	0.00
						x14,y8	0.000	6.62	5.90	0.00	0.00	0.00
						x0,y6'	1.640	0.80	0.07	6.08	4.89	0.48
2	0.90	1.20	−5.01	−4.71	1.820	x14,y4'	1.520	−4.04	−3.74	3.77	2.91	0.38
3	4.32	5.01	−1.60	−0.91	1.820	x0,y2	1.820	−1.60	−0.91	4.88	5.37	0.43
4	0.56	0.29	−5.92	−6.18	1.820	x4,y2	0.000	0.56	0.29	4.88	5.37	0.59
						x4,y0	1.820	−5.92	−6.18	0.00	0.00	0.00
						x14,y0	1.820	−5.92	−6.18	0.00	0.00	0.00

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd
Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d
Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2
T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

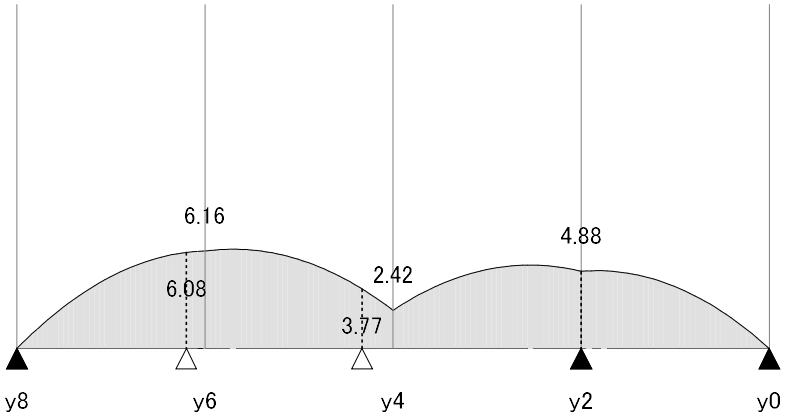
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

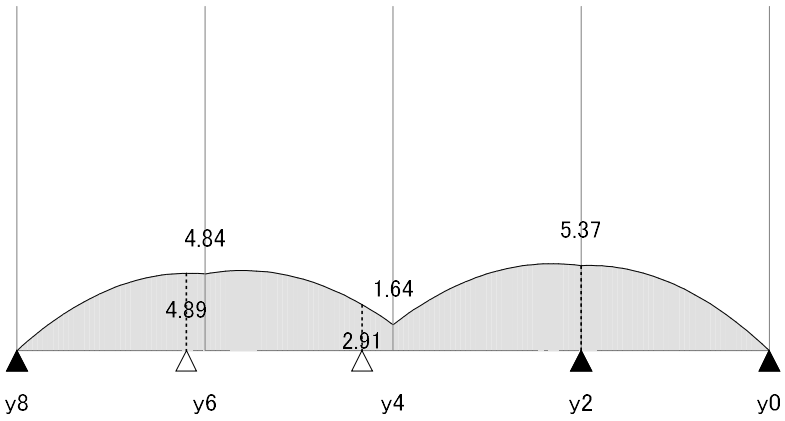
建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向水平構面風圧時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲ :仕口存在位置

△ :継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

■水平構面の両端における負担モーメントの計算

区間	通り	j端 風圧時負担 せん断力 Qj,j+1 (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 Qj+1,j (kN)		通り間 距離 d (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正前] Mj(kN・m)		通り位置 [最初の 通りから の距離] (m)	通り負担 モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mfj(kN・m)	
1	x0	7.91	8.06	−2.81	−2.66	3.640	0.00	0.00	0.000	0.00	0.00
	x4						9.28	9.83	3.640	12.85	7.31
2		1.78	3.67	−4.14	−2.26	1.820					
	x6						7.13	11.11	5.460	12.49	7.33
3		3.39	5.49	−2.54	−0.43	1.820					
	x8						7.91	15.72	7.280	15.05	10.67
4		−1.94	0.19	−7.85	−5.73	1.820					
	x10						−1.00	10.67	9.100	7.93	4.37
5		−2.95	1.98	−5.91	−0.98	0.910					
	x11						−5.03	11.13	10.010	4.79	4.20
6		1.87	3.76	−7.34	−5.45	2.730					
	x14						−12.50	8.82	12.740	0.00	0.00
	通り間距離合計 (m)					12.740	↓				
	ねじりモーメント(kN・m)						−12.50	8.82			

風圧時負担せん断力:「7.5.10 水平構面の検定(風圧時)」参照

Mj = (手前の通りのMj) + {手前の区間の(Qj,j+1+Qj+1,j)×d/2}

ねじりモーメント = 最後の通りの通り負担モーメント

Mfj = Mj − ねじりモーメント × 通り位置 / Σd

■水平構面内の外周横架材接合部の引抜力の計算

区間	j端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj,j+1' (kN)		j+1端 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Qj+1,j' (kN)		通り間 距離 d (m)	接合部 位置 [通り 表記]	接合部 位置 d(x) [区間端 からの 距離] (m)	接合部位置 風圧時負担 せん断力 [ねじりモーメント 補正後] Q'(x) (kN)		接合部位置 負担モーメント [ねじりモーメント 補正後] Mf(x) (kN・m)		接合部 引抜力 T(x) (kN)
1	8.89	7.37	−1.83	−3.35	3.640	x2',y2	2.350	1.97	0.45	12.76	9.18	2.34
2	2.76	2.98	−3.16	−2.95	1.820	x4',y8	0.300	1.79	2.00	13.54	8.05	1.86
						x5',y0	1.490	−2.09	−1.88	13.36	8.13	1.84
4	−0.96	−0.50	−6.87	−6.42	1.820	x9',y8	1.180	−4.79	−4.34	11.66	7.82	1.84
						x9',y0	1.470	−5.73	−5.28	10.13	6.42	1.60

Qj,j+1' = Qj,j+1 − ねじりモーメント / Σd　　Qj+1,j' = Qj+1,j − ねじりモーメント / Σd

Q'(x) = (Qj,j+1' × (d − d(x)) + Qj+1,j' × d(x)) / d

Mf(x) = (手前の通りのMfj) + (Qj,j+1' + Q'(x)) × d(x) / 2

T(x) = Mf(x) / h　　ただし、hは接合部が存在する水平構面の全体奥行(水平構面の通り間許容せん断耐力の計算を参照)

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



TjとT(x)の値は、両加力向きのうち値の大きい側を用いる

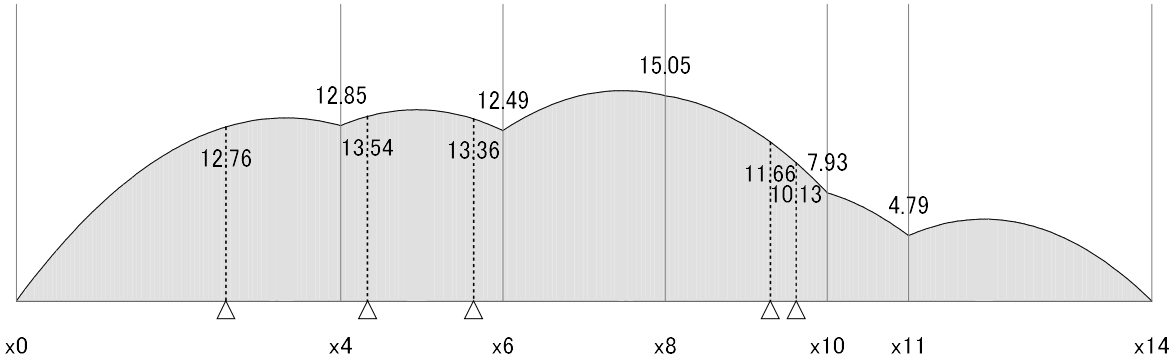
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

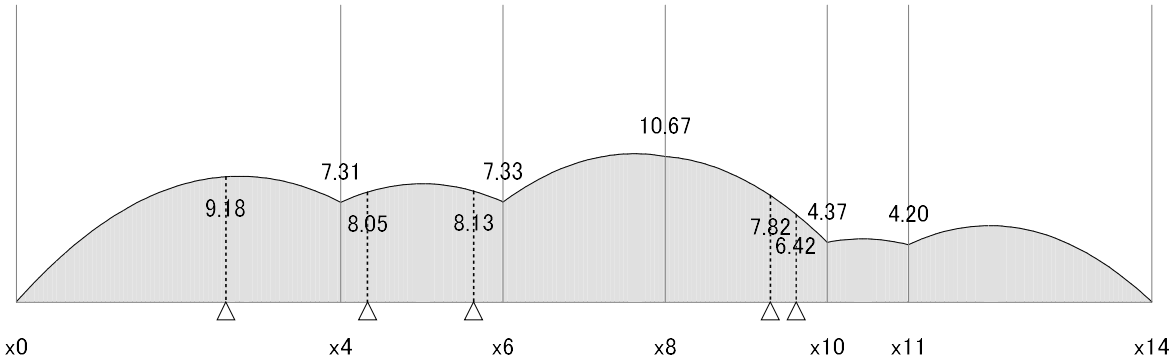
建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向水平構面風圧時MF図】

加力正方向の場合



加力負方向の場合



▲　:仕口存在位置

△　:継手存在位置

数値 :その位置の負担モーメント(kN・m)

7. 6. 3 横架材接合部の引抜力計算(筋かい上端が取り付く横架材の仕口)

※本建築物には対象となる箇所は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.6.4 横架材接合部の引抜力の検定(せん断力と引張力の伝達が独立な接合部)

階	種別	位置	接合方向	区間番号	外周横架材接合部 引抜力 T(x) (kN)	筋かい上端取り付き 横架材接合部 引抜力 T(kN)	横架材接合部 仕様記号	短期許容引張耐力 Ta (kN)	検定比・検定			
									外周横架材接合部 T(x) / Ta		筋かい上端取り付き横架材接合部 T / Ta	
2	仕口	x4,y8	上下	X-1	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
	継手	x9',y8	左右	Y-2	2.79	-	T1	10.10	0.28	OK	-	-
	仕口	x14,y8	上下	X-1	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
	継手	x14,y4'	上下	X-2	1.94	-	T1	10.10	0.20	OK	-	-
	仕口	x4,y4	上下	X-2	1.83	-	S1	10.10	0.19	OK	-	-
	仕口	x6,y4	上下	X-3	2.28	-	S1	10.10	0.23	OK	-	-
	仕口	x6,y0	上下	X-4	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
	継手	x10',y0	左右	Y-3	2.12	-	T1	10.10	0.21	OK	-	-
	仕口	x14,y0	上下	X-4	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
1	仕口	x0,y8	上下	X-1	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
	継手	x4',y8	左右	Y-2	2.24	-	T1	10.10	0.23	OK	-	-
	継手	x9',y8	左右	Y-4	2.28	-	T1	10.10	0.23	OK	-	-
	仕口	x14,y8	上下	X-1	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
	継手	x0,y6'	上下	X-1	1.02	-	T1	10.10	0.11	OK	-	-
	継手	x14,y4'	上下	X-2	1.04	-	T1	10.10	0.11	OK	-	-
	仕口	x0,y2	上下	X-3	0.81	-	S1	10.10	0.09	OK	-	-
	継手	x2',y2	左右	Y-1	2.54	-	T1	10.10	0.26	OK	-	-
	仕口	x4,y2	上下	X-4	1.14	-	S1	10.10	0.12	OK	-	-
	仕口	x4,y0	上下	X-4	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-
	継手	x5',y0	左右	Y-2	2.33	-	T1	10.10	0.24	OK	-	-
	継手	x9',y0	左右	Y-4	2.01	-	T1	10.10	0.20	OK	-	-
	仕口	x14,y0	上下	X-4	0.00	-	S1	10.10	0.00	OK	-	-

T(x) :「7.6.1 横架材接合部の引抜力計算(地震時)」および「7.6.2 横架材接合部の引抜力計算(風圧時)」で求められた値のうち大きい側

T :「7.6.3 横架材接合部の引抜力計算(筋かい上端が取り付く横架材の仕口)」参照

横架材接合部仕様記号, Ta:「2.2 使用する材料の許容応力度等」参照

7.6.5 横架材接合部の引抜力の検定(せん断力と引張力の伝達が独立でない接合部)

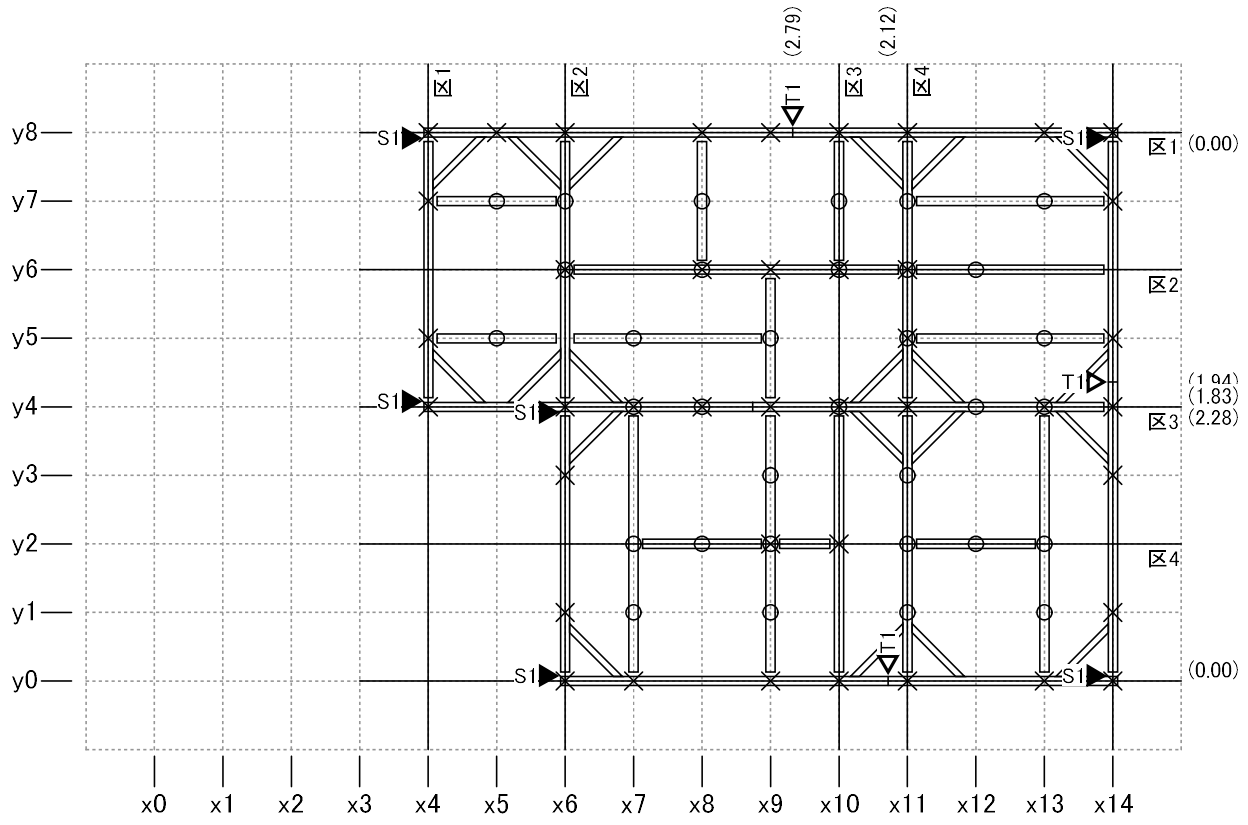
※本建築物には対象となる箇所は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.6.6 横架材接合部引抜力検定図

2階



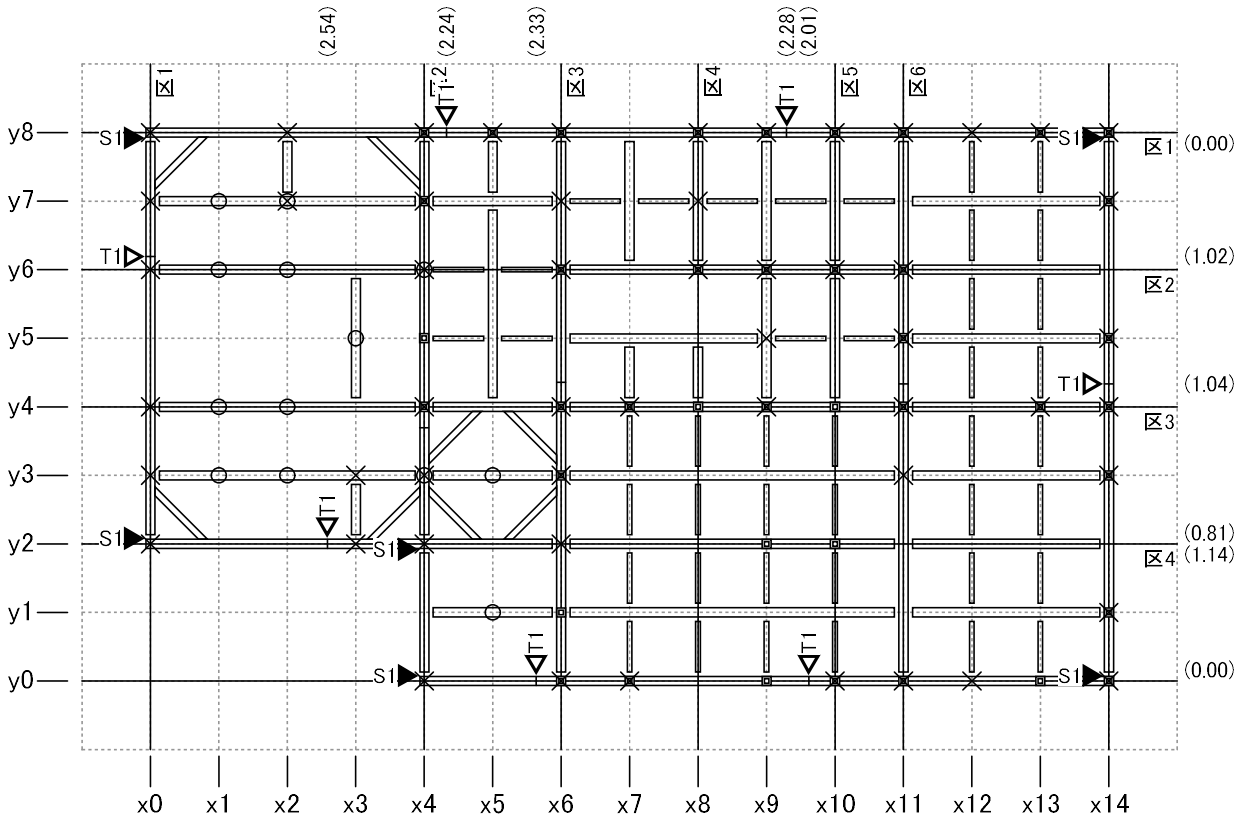
縮尺 1/100

凡例 梁・桁 甲乙梁 小屋束 束・梁交点 上階柱 下階柱 通し柱
検定対象継手(仕様記号) 検定対象仕口(仕様記号) 区1 (1.00) 水平構面区間番号、外周横架材接合部引抜力
柱のみ緊結の筋かいダブル、シングル(柱頭取付横架材の接合部引抜力)

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例 梁・桁 甲乙梁 小屋束 束・梁交点 上階柱 下階柱 通し柱
検定対象継手(仕様記号) 検定対象仕口(仕様記号) 区1 (1.00) 水平構面区間番号、外周横架材接合部引抜力
1.00 1.00 柱のみ緊結の筋かいダブル、シングル(柱頭取付横架材の接合部引抜力)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 7 柱頭柱脚接合部の引抜力に対する検定

7 .7 .1 柱頭柱脚接合部の引抜力の計算

【2階柱の計算】

	2階		3階	
	X	Y	X	Y
上階柱の負担せん断力低減率 α	−	−	−	−

柱No	位置	方向	加力	当該柱						上階柱								圧縮力[柱軸力] Nw(kN)	引抜力 T(kN)	
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B 柱頭	B 柱脚	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	引抜力配分 β		柱頭	柱脚
1	x4y8	X	→	出	0.00 | ／ 4.86	4.86	2.81	0.5	0.8									0.62	6.21	10.31
			←		0.00 | ／ 6.82	−6.82													−10.21	−15.96
		Y	↑		6.82 ＼| 0.00	−6.82													−10.21	−15.96
			↓		4.86 ＼| 0.00	4.86													6.21	10.31
2	x5y8	X	→	他	4.86 ／|□ 0.99	−3.87	2.81	0.5	0.5									0.60	−6.05	−6.05
			←		6.82 ／|□ 0.99	5.83													7.59	7.59
3	x6y8	X	→	他	0.99 □|□ 1.92	0.93	2.81	0.5	0.5									1.55	−0.25	−0.25
			←		0.99 □|□ 1.92	−0.93													−2.86	−2.86
		Y	↑		1.88 □| 0.00	−1.88													−4.20	−4.20
			↓		1.88 □| 0.00	1.88													1.10	1.10
4	x8y8	X	→	他	1.92 □|＼ 6.82	4.90	2.81	0.5	0.5									1.46	5.43	5.43
			←		1.92 □|＼ 4.86	−2.94													−5.59	−5.59
5	x9y8	X	→	他	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.5	0.5									0.60	−10.19	−10.19
			←		4.86 ＼| 0.00	4.86													6.23	6.23
6	x10y8	Y	↑	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.5									1.02	−3.67	−3.67
			↓		1.88 □| 0.00	1.88													1.63	1.63
7	x11y8	Y	↑	他	6.78 ＼| 0.00	−6.78	2.81	0.5	0.5									1.50	−11.03	−11.03
			↓		4.82 ＼| 0.00	4.82													5.28	5.28
8	x13y8	X	→	他	0.00 |＼ 6.82	6.82	2.81	0.5	0.5									0.90	8.69	8.69
			←		0.00 |＼ 4.86	−4.86													−7.74	−7.74
9	x14y8	X	→	出	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.5	0.8									0.62	−10.21	−15.96
			←		4.86 ＼| 0.00	4.86													6.21	10.31
		Y	↑		6.82 ＼| 0.00	−6.82													−10.21	−15.96
			↓		4.86 ＼| 0.00	4.86													6.21	10.31
10	x4y7	Y	↑	他	1.26 □|＼ 6.82	5.56	2.81	0.5	0.5									1.72	6.10	6.10
			↓		1.26 □|＼ 4.86	−3.60													−6.78	−6.78
11	x14y7	Y	↑	他	1.34 □|＼ 6.82	5.48	2.81	0.5	0.5									1.80	5.91	5.91
			↓		1.34 □|＼ 4.86	−3.52													−6.75	−6.75
12	x6y6	X	→	他	0.00 |□ 0.94	0.94	2.81	0.5	0.5									1.99	−0.67	−0.67
			←		0.00 |□ 0.94	−0.94													−3.31	−3.31
		Y	↑		0.00 |□ 1.88	1.88													0.66	0.66
			↓		0.00 |□ 1.88	−1.88													−4.63	−4.63
13	x8y6	X	→	他	0.94 □|□ 0.94	0.00	2.81	0.5	0.5									1.85	−1.85	−1.85
			←		0.94 □|□ 0.94	0.00													−1.85	−1.85
14	x9y6	X	→	他	0.94 □| 0.00	−0.94	2.81	0.5	0.5									0.96	−2.29	−2.29
			←		0.94 □| 0.00	0.94													0.36	0.36
15	x10y6	Y	↑	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.5									1.13	1.52	1.52
			↓		0.00 |□ 1.88	−1.88													−3.78	−3.78
16	x11y6	Y	↑	他	4.82 ／|＼ 6.78	1.96	2.81	0.5	0.5									1.76	1.00	1.00
			↓		6.78 ／|＼ 4.82	1.96													1.00	1.00
17	x4y5	Y	↑	他	4.86 ／|□ 1.26	−3.60	2.81	0.5	0.5									1.68	−6.74	−6.74
			↓		6.82 ／|□ 1.26	5.56													6.14	6.14
18	x11y5	Y	↑	他	0.00 |／ 4.82	4.82	2.81	0.5	0.5									1.38	5.40	5.40
			↓		0.00 |／ 6.78	−6.78													−10.91	−10.91
19	x14y5	Y	↑	他	1.92 □|□ 1.34	−0.58	2.81	0.5	0.5									1.65	−2.47	−2.47
			↓		1.92 □|□ 1.34	0.58													−0.84	−0.84
20	x4y4	Y	↑	出	0.00 |／ 4.86	4.86	2.81	0.5	0.8									1.23	5.61	9.70
			↓		0.00 |／ 6.82	−6.82													−10.81	−16.56

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階柱の計算】

	2階		3階	
	X	Y	X	Y
上階柱の負担せん断力低減率 α	−	−	−	−

柱No	位置	方向	加力	当該柱 柱状況	当該柱 パターン	当該柱 ⊿Qa (kN/m)	当該柱 H (m)	当該柱 B 柱頭	当該柱 B 柱脚	上階柱 階	上階柱 柱No	上階柱 柱状況	上階柱 パターン	上階柱 ⊿Qa (kN/m)	上階柱 H (m)	上階柱 B	上階柱 引抜力配分 β	圧縮力[柱軸力] Nw(kN)	引抜力 T(kN) 柱頭	引抜力 T(kN) 柱脚
21	x6y4	X	→	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.5									1.59	1.05	1.05
			←		0.00 |□ 1.88	−1.88													−4.24	−4.24
		Y	↑		4.86 ／| 0.00	−4.86													−8.43	−8.43
			↓		6.82 ／| 0.00	6.82													7.99	7.99
22	x7y4	X	→	他	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.81	0.5	0.5									1.72	−1.72	−1.72
			←		1.88 □|□ 1.88	0.00													−1.72	−1.72
23	x8y4	X	→	他	1.88 □|□ 0.46	−1.42	2.81	0.5	0.5									0.85	−2.85	−2.85
			←		1.88 □|□ 0.46	1.42													1.15	1.15
24	x9y4	X	→	他	0.46 □|□ 1.88	1.42	2.81	0.5	0.5									1.51	0.49	0.49
			←		0.46 □|□ 1.88	−1.42													−3.51	−3.51
25	x10y4	X	→	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.5									0.33	−2.97	−2.97
			←		1.88 □| 0.00	1.88													2.32	2.32
27	x13y4	X	→	他	0.00 |／ 4.82	4.82	2.81	0.5	0.5									2.16	4.62	4.62
			←		0.00 |／ 6.78	−6.78													−11.69	−11.69
28	x14y4	X	→	他	4.82 ／| 0.00	−4.82	2.81	0.5	0.5									0.63	−7.40	−7.40
			←		6.78 ／| 0.00	6.78													8.90	8.90
		Y	↑		4.86 ／|□ 1.92	−2.94													−4.76	−4.76
			↓		6.82 ／|□ 1.92	4.90													6.26	6.26
29	x6y3	Y	↑	他	1.92 □|／ 4.86	2.94	2.81	0.5	0.5									0.86	3.28	3.28
			↓		1.92 □|／ 6.82	−4.90													−7.74	−7.74
30	x14y3	Y	↑	他	1.34 □|／ 4.86	3.52	2.81	0.5	0.5									0.89	4.07	4.07
			↓		1.34 □|／ 6.82	−5.48													−8.59	−8.59
31	x9y2	X	→	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.5									2.16	0.49	0.49
			←		0.00 |□ 1.88	−1.88													−4.80	−4.80
32	x10y2	X	→	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.5									0.39	−3.04	−3.04
			←		1.88 □| 0.00	1.88													2.26	2.26
33	x6y1	Y	↑	他	6.82 ＼|□ 1.92	−4.90	2.81	0.5	0.5									1.19	−8.08	−8.08
			↓		4.86 ＼|□ 1.92	2.94													2.95	2.95
34	x14y1	Y	↑	他	4.86 ／|□ 1.34	−3.52	2.81	0.5	0.5									0.92	−5.87	−5.87
			↓		6.82 ／|□ 1.34	5.48													6.79	6.79
35	x6y0	X	→	出	0.00 |／ 4.86	4.86	2.81	0.5	0.8									0.62	6.21	10.31
			←		0.00 |／ 6.82	−6.82													−10.21	−15.96
		Y	↑		0.00 |＼ 6.82	6.82													8.97	14.72
			↓		0.00 |＼ 4.86	−4.86													−7.45	−11.55
36	x7y0	X	→	他	4.86 ／|□ 0.99	−3.87	2.81	0.5	0.5									2.19	−7.63	−7.63
			←		6.82 ／|□ 0.99	5.83													6.01	6.01
37	x9y0	X	→	他	0.99 □|＼ 6.82	5.83	2.81	0.5	0.5									1.40	6.79	6.79
			←		0.99 □|＼ 4.86	−3.87													−6.85	−6.85
38	x10y0	X	→	他	6.82 ＼|□ 1.92	−4.90	2.81	0.5	0.5									0.72	−7.61	−7.61
			←		4.86 ＼|□ 1.92	2.94													3.42	3.42
39	x11y0	X	→	他	1.92 □|□ 0.99	−0.93	2.81	0.5	0.5									2.48	−3.79	−3.79
			←		1.92 □|□ 0.99	0.93													−1.18	−1.18
40	x13y0	X	→	他	0.99 □|＼ 6.82	5.83	2.81	0.5	0.5									2.19	6.01	6.01
			←		0.99 □|＼ 4.86	−3.87													−7.63	−7.63
41	x14y0	X	→	出	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.5	0.8									0.62	−10.21	−15.96
			←		4.86 ＼| 0.00	4.86													6.21	10.31
		Y	↑		0.00 |／ 4.86	4.86													6.21	10.31
			↓		0.00 |／ 6.82	−6.82													−10.21	−15.96

柱状況　出:出隅　他:その他の柱

α　:上階の階全体地震力または風圧力検定比の最大値÷当該階の階全体地震力または風圧力検定比の最大値
ただし1.00を超える場合は1.00とする。(「7.4 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」を参照)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期許容せん断耐力[低減前]
(「7.1.1 各階各方向の耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性」を参照。各加力方向の有効壁倍率の和×1.96)

⊿Qa :柱両側の短期許容せん断耐力の差

H :横架材天端間高さ

B :上階柱が出隅柱、または当該柱が出隅柱で柱脚ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる

β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に引抜力を伝える)ならばスパン逆比となる。

Nw :「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」を参照
ここでは「たわみ量計算用 長期(常時)」の計算結果を用いる

$$T = \underbrace{\Delta Qa \times H \times B}_{\text{当該柱}} + \Sigma(\underbrace{\Delta Qa \times H \times B \times \beta \times \alpha}_{\text{上階柱}}) - Nw$$

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱の計算】

	2階		3階	
	X	Y	X	Y
上階柱の負担せん断力低減率 α	0.75	0.62	−	−

柱No	位置	方向	加力	当該柱						上階柱								圧縮力[柱軸力] Nw(kN)	引抜力 T(kN)	
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B 柱頭	B 柱脚	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	引抜力配分 β		柱頭	柱脚
1	x0y8	X	→	出	0.00 |／ 3.92	3.92	2.91	0.5	0.8									0.90	4.81	8.24
			←		0.00 |／ 5.88	−5.88													−9.46	−14.59
		Y	↑		5.88 ＼	0.00	−5.88												−9.46	−14.59
			↓		3.92 ＼	0.00	3.92												4.81	8.24
2	x2y8	X	→	他	3.92 ／|＼ 5.88	1.96	2.91	0.5	0.5									1.21	1.64	1.64
			←		5.88 ／|＼ 3.92	1.96													1.64	1.64
3	x4y8	X	→	他	5.88 ＼|□ 0.98	−4.90	2.91	0.5	0.5	2	1	出	0.00 |／ 4.86	4.86	2.81	0.8	1.00	2.35	−1.29	−1.29
			←		3.92 ＼|□ 0.98	2.94				2	1	出	0.00 |／ 6.82	−6.82	2.81	0.8	1.00		−9.58	−9.58
		Y	↑		4.90 ＼| 0.00	−4.90				2	1	出	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.8	1.00		−18.99	−18.99
			↓		2.94 ＼| 0.00	2.94				2	1	出	4.86 ＼| 0.00	4.86	2.81	0.8	1.00		8.70	8.70
4	x5y8	X	→	他	0.98 □|□ 0.98	0.00	2.91	0.5	0.5	2	2	他	4.86 ／|□ 0.99	−3.87	2.81	0.5	1.00	1.99	−6.08	−6.08
			←		0.98 □|□ 0.98	0.00				2	2	他	6.82 ／|□ 0.99	5.83	2.81	0.5	1.00		4.15	4.15
5	x6y8	X	→	他	0.98 □|□ 0.70	−0.28	2.91	0.5	0.5	2	3	他	0.99 □|□ 1.92	0.93	2.81	0.5	1.00	4.33	−3.76	−3.76
			←		0.98 □|□ 0.70	0.28				2	3	他	0.99 □|□ 1.92	−0.93	2.81	0.5	1.00		−4.91	−4.91
		Y	↑		4.90 ＼| 0.00	−4.90				2	3	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	1.00		−13.10	−13.10
			↓		2.94 ＼| 0.00	2.94				2	3	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	1.00		1.59	1.59
6	x8y8	X	→	他	0.70 □|＼ 6.78	6.08	2.91	0.5	0.5	2	4	他	1.92 □|＼ 6.82	4.90	2.81	0.5	1.00	3.79	10.23	10.23
			←		0.70 □|＼ 4.82	−4.12				2	4	他	1.92 □|＼ 4.86	−2.94	2.81	0.5	1.00		−12.89	−12.89
		Y	↑		0.90 □| 0.00	−0.90													−5.10	−5.10
			↓		0.90 □| 0.00	0.90													−2.48	−2.48
7	x9y8	X	→	他	6.78 ＼|□ 1.30	−5.48	2.91	0.5	0.5	2	5	他	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.5	1.00	2.49	−17.65	−17.65
			←		4.82 ＼|□ 1.30	3.52				2	5	他	4.86 ＼| 0.00	4.86	2.81	0.5	1.00		7.76	7.76
8	x10y8	X	→	他	1.30 □|□ 1.30	0.00	2.91	0.5	0.5									3.80	−3.80	−3.80
			←		1.30 □|□ 1.30	0.00													−3.80	−3.80
		Y	↑		4.74 ／| 0.00	−4.74				2	6	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	1.00		−12.34	−12.34
			↓		6.70 ／| 0.00	6.70				2	6	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	1.00		7.59	7.59
9	x11y8	X	→	他	1.30 □|／ 4.82	3.52	2.91	0.5	0.5									4.78	0.35	0.35
			←		1.30 □|／ 6.78	−5.48													−12.75	−12.75
		Y	↑		6.70 ＼| 0.00	−6.70				2	7	他	6.78 ＼| 0.00	−6.78	2.81	0.5	1.00		−20.43	−20.43
			↓		4.74 ＼| 0.00	4.74				2	7	他	4.82 ＼| 0.00	4.82	2.81	0.5	1.00		6.33	6.33
10	x12y8	X	→	他	4.82 ／|□ 0.54	−4.28	2.91	0.5	0.5									1.39	−7.62	−7.62
			←		6.78 ／|□ 0.54	6.24													7.69	7.69
11	x13y8	X	→	他	0.54 □|＼ 6.78	6.24	2.91	0.5	0.5	2	8	他	0.00 |＼ 6.82	6.82	2.81	0.5	1.00	2.29	13.98	13.98
			←		0.54 □|＼ 4.82	−4.28				2	8	他	0.00 |＼ 4.86	−4.86	2.81	0.5	1.00		−13.65	−13.65
12	x14y8	X	→	出	6.78 ＼| 0.00	−6.78	2.91	0.5	0.8	2	9	出	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.8	1.00	1.76	−23.13	−29.05
			←		4.82 ＼| 0.00	4.82				2	9	出	4.86 ＼| 0.00	4.86	2.81	0.8	1.00		13.45	17.66
		Y	↑		6.78 ＼| 0.00	−6.78				2	9	出	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.8	1.00		−21.14	−27.06
			↓		4.82 ＼| 0.00	4.82				2	9	出	4.86 ＼| 0.00	4.86	2.81	0.8	1.00		12.03	16.24
13	x0y7	Y	↑	他	0.98 □|＼ 5.88	4.90	2.91	0.5	0.5									0.92	6.22	6.22
			↓		0.98 □|＼ 3.92	−2.94													−5.20	−5.20
15	x4y7	Y	↑	他	3.84 ／|＼ 4.90	1.06	2.91	0.5	0.5	2	10	他	1.26 □|＼ 6.82	5.56	2.81	0.5	1.00	4.32	2.07	2.07
			↓		5.80 ／|＼ 2.94	2.86				2	10	他	1.26 □|＼ 4.86	−3.60	2.81	0.5	1.00		−3.30	−3.30
16	x6y7	Y	↑	他	0.90 □|＼ 4.90	4.00	2.91	0.5	0.5									2.88	2.95	2.95
			↓		0.90 □|＼ 2.94	−2.04													−5.85	−5.85
17	x8y7	Y	↑	他	0.00 |□ 0.90	0.90	2.91	0.5	0.5									0.99	0.32	0.32
			↓		0.00 |□ 0.90	−0.90													−2.31	−2.31
18	x14y7	Y	↑	他	1.30 □|＼ 6.78	5.48	2.91	0.5	0.5	2	11	他	1.34 □|＼ 6.82	5.48	2.81	0.5	1.00	5.37	7.38	7.38
			↓		1.30 □|＼ 4.82	−3.52				2	11	他	1.34 □|＼ 4.86	−3.52	2.81	0.5	1.00		−13.56	−13.56
19	x0y6	Y	↑	他	0.54 □|□ 0.98	0.44	2.91	0.5	0.5									2.15	−1.51	−1.51
			↓		0.54 □|□ 0.98	−0.44													−2.80	−2.80

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱の計算】

	2階		3階	
	X	Y	X	Y
上階柱の負担せん断力低減率 α	0.75	0.62	−	−

柱No	位置	方向	加力	当該柱					上階柱								圧縮力[柱軸力] Nw(kN)	引抜力 T(kN)	
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B 柱頭	B 柱脚	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	引抜力配分 β		柱頭	柱脚
20	x4y6	Y	↑	他	0.21 □|／ 3.84	3.63	2.91	0.5	0.5	2	17	他	4.86 ／|□ 1.26	−3.60	2.81	0.5	0.50	4.48	−0.78	−0.78
			↓		0.21 □|／ 5.80	−5.59				2	17	他	6.82 ／|□ 1.26	5.56	2.81	0.5	0.50		−10.20	−10.20
21	x6y6	X	→	他		0.00	2.91	0.5	0.5	2	12	他	0.00 |□ 0.94	0.94	2.81	0.5	1.00	6.11	−5.13	−5.13
			←			0.00				2	12	他	0.00 |□ 0.94	−0.94	2.81	0.5	1.00		−7.11	−7.11
		Y	↑		0.00 |□ 0.90	0.90				2	12	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	1.00		−3.17	−3.17
			↓		0.00 |□ 0.90	−0.90				2	12	他	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	1.00		−9.07	−9.07
22	x8y6	X	→	他	0.00 |／ 3.84	3.84	2.91	0.5	0.5	2	13	他	0.94 □|□ 0.94	0.00	2.81	0.5	1.00	4.80	0.79	0.79
			←		0.00 |／ 5.80	−5.80				2	13	他	0.94 □|□ 0.94	0.00	2.81	0.5	1.00		−13.24	−13.24
23	x9y6	X	→	他	3.84 ／| 0.00	−3.84	2.91	0.5	0.5	2	14	他	0.94 □| 0.00	−0.94	2.81	0.5	1.00	3.41	−9.99	−9.99
			←		5.80 ／| 0.00	5.80			2	14	他	0.94 □| 0.00	0.94	2.81	0.5	1.00		6.03	6.03
24	x10y6	Y	↑	他	0.00 |／ 4.74	4.74	2.91	0.5	0.5	2	15	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	1.00	4.90	3.64	3.64
			↓		0.00 |／ 6.70	−6.70				2	15	他	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	1.00		−16.29	−16.29
25	x11y6	Y	↑	他	1.80 □|＼ 6.70	4.90	2.91	0.5	0.5	2	16	他	4.82 ／|＼ 6.78	1.96	2.81	0.5	1.00	6.52	2.32	2.32
			↓		1.80 □|＼ 4.74	−2.94				2	16	他	6.78 ／|＼ 4.82	1.96	2.81	0.5	1.00		−9.10	−9.10
27	x11y5	Y	↑	他	0.42 □|□ 1.80	1.38	2.91	0.5	0.5	2	18	他	0.00 |／ 4.82	4.82	2.81	0.5	1.00	4.26	1.95	1.95
			↓		0.42 □|□ 1.80	−1.38				2	18	他	0.00 |／ 6.78	−6.78	2.81	0.5	1.00		−12.18	−12.18
28	x14y5	Y	↑	他	1.88 □|□ 1.30	−0.58	2.91	0.5	0.5	2	19	他	1.92 □|□ 1.34	−0.58	2.81	0.5	1.00	5.22	−6.58	−6.58
			↓		1.88 □|□ 1.30	0.58				2	19	他	1.92 □|□ 1.34	0.58	2.81	0.5	1.00		−3.88	−3.88
29	x0y4	Y	↑	他	0.98 □|□ 0.54	−0.44	2.91	0.5	0.5									2.15	−2.80	−2.80
			↓		0.98 □|□ 0.54	0.44													−1.51	−1.51
30	x4y4	Y	↑	他	0.90 □|□ 0.21	−0.69	2.91	0.5	0.5	2	17	他	4.86 ／|□ 1.26	−3.60	2.81	0.5	0.50	6.41	−2.21	−2.21
										2	20	出	0.00 |／ 4.86	4.86	2.81	0.8	1.00			−2.21
			↓		0.90 □|□ 0.21	0.69				2	17	他	6.82 ／|□ 1.26	5.56	2.81	0.5	0.50		−12.49	−12.49
										2	20	出	0.00 |／ 6.82	−6.82	2.81	0.8	1.00			−12.49
31	x6y4	X	→	他		0.00	2.91	0.5	0.5	2	21	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	1.00	5.97	−3.99	−3.99
			←			0.00				2	21	他	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	1.00		−7.95	−7.95
		Y	↑		6.70 ＼| 0.00	−6.70			2	21	他	4.86 ／| 0.00	−4.86	2.81	0.5	1.00		−19.95	−19.95
			↓		4.74 ＼| 0.00	4.74			2	21	他	6.82 ／| 0.00	6.82	2.81	0.5	1.00		6.88	6.88
32	x7y4	X	→	他	0.00 |＼ 6.70	6.70	2.91	0.5	0.5	2	22	他	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.81	0.5	1.00	4.97	4.03	4.03
										2	23	他	1.88 □|□ 0.46	−1.42	2.81	0.5	0.50			4.03
			←		0.00 |＼ 4.74	−4.74				2	22	他	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.81	0.5	1.00		−11.12	−11.12
										2	23	他	1.88 □|□ 0.46	1.42	2.81	0.5	0.50			−11.12
33	x9y4	X	→	他	6.70 ＼|／ 4.74	−1.96	2.91	0.5	0.5	2	23	他	1.88 □|□ 0.46	−1.42	2.81	0.5	0.50	6.79	−9.89	−9.89
										2	24	他	0.46 □|□ 1.88	1.42	2.81	0.5	1.00			−9.89
										2	25	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.50			−9.89
			←		4.74 ＼|／ 6.70	−1.96				2	23	他	1.88 □|□ 0.46	1.42	2.81	0.5	0.50		−9.41	−9.41
										2	24	他	0.46 □|□ 1.88	−1.42	2.81	0.5	1.00			−9.41
										2	25	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.50			−9.41
34	x11y4	X	→	他	4.74 ／| 0.00	−4.74	2.91	0.5	0.5	2	25	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.50	7.21	−15.10	−15.10
			←		6.70 ／| 0.00	6.70			2	25	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.50		3.53	3.53
		Y	↑		6.70 ＼|□ 0.42	−6.28													−16.35	−16.35
			↓		4.74 ＼|□ 0.42	4.32													−0.93	−0.93
35	x13y4	X	→	他	0.00 |／ 4.74	4.74	2.91	0.5	0.5	2	27	他	0.00 |／ 4.82	4.82	2.81	0.5	1.00	4.99	6.99	6.99
			←		0.00 |／ 6.70	−6.70				2	27	他	0.00 |／ 6.78	−6.78	2.81	0.5	1.00		−21.88	−21.88
36	x14y4	X	→	他	4.74 ／| 0.00	−4.74	2.91	0.5	0.5	2	28	他	4.82 ／| 0.00	−4.82	2.81	0.5	1.00	2.46	−14.44	−14.44
			←		6.70 ／| 0.00	6.70			2	28	他	6.78 ／| 0.00	6.78	2.81	0.5	1.00		14.43	14.43
		Y	↑		6.78 ＼|□ 1.88	−4.90			2	28	他	4.86 ／|□ 1.92	−2.94	2.81	0.5	1.00		−12.16	−12.16
			↓		4.82 ＼|□ 1.88	2.94			2	28	他	6.82 ／|□ 1.92	4.90	2.81	0.5	1.00		6.09	6.09
37	x0y3	Y	↑	他	3.92 ／|□ 0.98	−2.94	2.91	0.5	0.5									1.25	−5.54	−5.54
			↓		5.88 ／|□ 0.98	4.90													5.88	5.88

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱の計算】

	2階		3階	
	X	Y	X	Y
上階柱の負担せん断力低減率 α	0.75	0.62	−	−

柱No	位置	方向	加力	当該柱						上階柱								圧縮力[柱軸力] Nw(kN)	引抜力 T(kN)	
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B 柱頭	B 柱脚	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	引抜力配分 β		柱頭	柱脚
39	x4y3	Y	↑	他	3.84 ／|□ 0.90	−2.94	2.91	0.5	0.5									1.45	−5.73	−5.73
			↓		5.80 ／|□ 0.90	4.90													5.69	5.69
40	x6y3	Y	↑	他	1.80 □|＼ 6.70	4.90	2.91	0.5	0.5	2	29	他	1.92 □|／ 4.86	2.94	2.81	0.5	1.00	5.41	4.28	4.28
			↓		1.80 □|＼ 4.74	−2.94				2	29	他	1.92 □|／ 6.82	−4.90	2.81	0.5	1.00		−13.97	−13.97
41	x11y3	X	→	他		0.00	2.91	0.5	0.5	2	31	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.40	11.92	−12.19	−12.19
										2	32	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.53			−12.19
			←			0.00				2	31	他	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	0.40		−11.66	−11.66
										2	32	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.53			−11.66
		Y	↑		0.00 |＼ 6.70	6.70													−2.18	−2.18
			↓		0.00 |＼ 4.74	−4.74													−18.82	−18.82
42	x14y3	Y	↑	他	1.30 □|＼ 6.78	5.48	2.91	0.5	0.5	2	30	他	1.34 □|／ 4.86	3.52	2.81	0.5	1.00	4.46	6.59	6.59
			↓		1.30 □|＼ 4.82	−3.52				2	30	他	1.34 □|／ 6.82	−5.48	2.81	0.5	1.00		−14.36	−14.36
43	x0y2	Y	↑	出	0.00 |／ 3.92	3.92	2.91	0.5	0.8									1.19	4.52	7.94
			↓		0.00 |／ 5.88	−5.88													−9.75	−14.88
44	x3y2	X	→	他	0.00 |＼ 5.88	5.88	2.91	0.5	0.5									1.18	7.38	7.38
			←		0.00 |＼ 3.92	−3.92													−6.89	−6.89
45	x4y2	X	→	他	5.88 ＼| 0.00	−5.88	2.91	0.5	0.5									1.15	−9.71	−9.71
			←		3.92 ＼| 0.00	3.92												4.56	4.56
		Y	↑		0.00 |／ 3.84	3.84													4.45	4.45
			↓		0.00 |／ 5.80	−5.80													−9.59	−9.59
46	x6y2	X	→	他		0.00	2.91	0.5	0.5	2	31	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.40	8.00	−7.60	−7.60
										2	32	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.20			−7.60
			←			0.00				2	31	他	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	0.40		−8.40	−8.40
										2	32	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.20			−8.40
		Y	↑		3.84 ／|□ 1.80	−2.04				2	33	他	6.82 ＼|□ 1.92	−4.90	2.81	0.5	0.50		−13.10	−13.10
			↓		5.80 ／|□ 1.80	4.00				2	33	他	4.86 ＼|□ 1.92	2.94	2.81	0.5	0.50		−0.90	−0.90
47	x14y1	Y	↑	他	4.82 ／|□ 1.30	−3.52	2.91	0.5	0.5	2	34	他	4.86 ／|□ 1.34	−3.52	2.81	0.5	1.00	4.49	−12.68	−12.68
			↓		6.78 ／|□ 1.30	5.48				2	34	他	6.82 ／|□ 1.34	5.48	2.81	0.5	1.00		8.26	8.26
49	x6y0	X	→	出	0.00 |＼ 6.78	6.78	2.91	0.5	0.8	2	35	出	0.00 |／ 4.86	4.86	2.81	0.8	1.00	5.23	12.83	18.75
			←		0.00 |＼ 4.82	−4.82				2	35	出	0.00 |／ 6.82	−6.82	2.81	0.8	1.00		−23.75	−27.96
		Y	↑		0.00 |／ 3.84	3.84				2	33	他	6.82 ＼|□ 1.92	−4.90	2.81	0.5	0.50		7.73	11.08
										2	35	出	0.00 |＼ 6.82	6.82	2.81	0.8	1.00			11.08
			↓		0.00 |／ 5.80	−5.80				2	33	他	4.86 ＼|□ 1.92	2.94	2.81	0.5	0.50		−19.17	−24.23
										2	35	出	0.00 |＼ 4.86	−4.86	2.81	0.8	1.00			−24.23
50	x7y0	X	→	他	6.78 ＼| 0.00	−6.78	2.91	0.5	0.5	2	36	他	4.86 ／|□ 0.99	−3.87	2.81	0.5	1.00	5.62	−17.52	−17.52
										2	37	他	0.99 □|＼ 6.82	5.83	2.81	0.5	0.33			−17.52
			←		4.82 ＼| 0.00	4.82			2	36	他	6.82 ／|□ 0.99	5.83	2.81	0.5	1.00		6.18	6.18
										2	37	他	0.99 □|＼ 4.86	−3.87	2.81	0.5	0.33			6.18
51	x10y0	X	→	他	0.00 |＼ 6.78	6.78	2.91	0.5	0.5	2	37	他	0.99 □|＼ 6.82	5.83	2.81	0.5	0.67	5.18	3.62	3.62
										2	38	他	6.82 ＼|□ 1.92	−4.90	2.81	0.5	1.00			3.62
			←		0.00 |＼ 4.82	−4.82				2	37	他	0.99 □|＼ 4.86	−3.87	2.81	0.5	0.67		−11.82	−11.82
										2	38	他	4.86 ＼|□ 1.92	2.94	2.81	0.5	1.00			−11.82
52	x11y0	X	→	他	6.78 ＼|／ 4.82	−1.96	2.91	0.5	0.5	2	31	他	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.20	9.83	−13.80	−13.80
										2	32	他	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.27			−13.80
										2	39	他	1.92 □|□ 0.99	−0.93	2.81	0.5	1.00			−13.80
			←		4.82 ＼|／ 6.78	−1.96				2	31	他	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	0.20		−11.58	−11.58
										2	32	他	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.27			−11.58
										2	39	他	1.92 □|□ 0.99	0.93	2.81	0.5	1.00			−11.58
53	x12y0	X	→	他	4.82 ／| 0.00	−4.82	2.91	0.5	0.5	2	40	他	0.99 □|＼ 6.82	5.83	2.81	0.5	0.50	3.18	−7.12	−7.12
			←		6.78 ／| 0.00	6.78			2	40	他	0.99 □|＼ 4.86	−3.87	2.81	0.5	0.50		4.65	4.65

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱の計算】

	2階		3階	
	X	Y	X	Y
上階柱の負担せん断力低減率 α	0.75	0.62	−	−

柱No	位置	方向	加力	当該柱						上階柱								圧縮力[柱軸力] Nw(kN)	引抜力 T(kN)	
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B 柱頭	B 柱脚	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	引抜力配分 β		柱頭	柱脚
54	x14y0	X	→	出		0.00	2.91	0.5	0.8	2	40	他	0.99 □| ＼ 6.82	5.83	2.81	0.5	0.50	3.55	−11.98	−11.98
										2	41	出	6.82 ＼| 0.00	−6.82	2.81	0.8	1.00			−11.98
			←			0.00				2	40	他	0.99 □| ＼ 4.86	−3.87	2.81	0.5	0.50		2.61	2.61
										2	41	出	4.86 ＼| 0.00	4.86	2.81	0.8	1.00			2.61
		Y	↑		0.00 |／ 4.82	4.82				2	41	出	0.00 |／ 4.86	4.86	2.81	0.8	1.00		10.24	14.45
			↓		0.00 |／ 6.78	−6.78				2	41	出	0.00 |／ 6.82	−6.82	2.81	0.8	1.00		−22.93	−28.85

柱状況　出:出隅　他:その他の柱

α　:上階の階全体地震力または風圧力検定比の最大値÷当該階の階全体地震力または風圧力検定比の最大値
ただし1.00を超える場合は1.00とする。(「7.4 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」を参照)

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期許容せん断耐力[低減前]
(「7.1.1 各階各方向の耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性」を参照。各加力方向の有効壁倍率の和×1.96)

⊿Qa :柱両側の短期許容せん断耐力の差

H　:横架材天端間高さ

B　:上階柱が出隅柱、または当該柱が出隅柱で柱脚ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる

β　:上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に引抜力を伝える)ならばスパン逆比となる。

Nw　:「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」を参照
ここでは「たわみ量計算用 長期(常時)」の計算結果を用いる

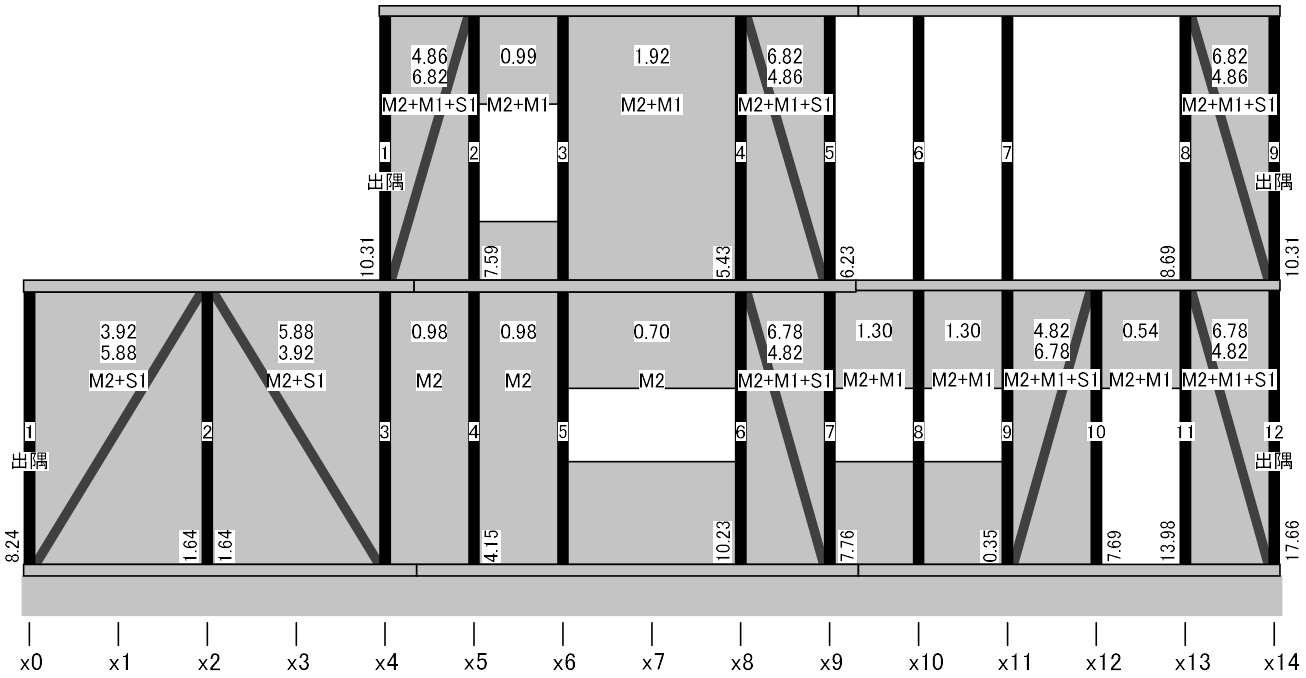
$$T = \underbrace{\Delta Qa \times H \times B}_{\text{当該柱}} + \underbrace{\Sigma(\Delta Qa \times H \times B \times \beta \times \alpha)}_{\text{上階柱}} - Nw$$

計算書番号:20230731173521

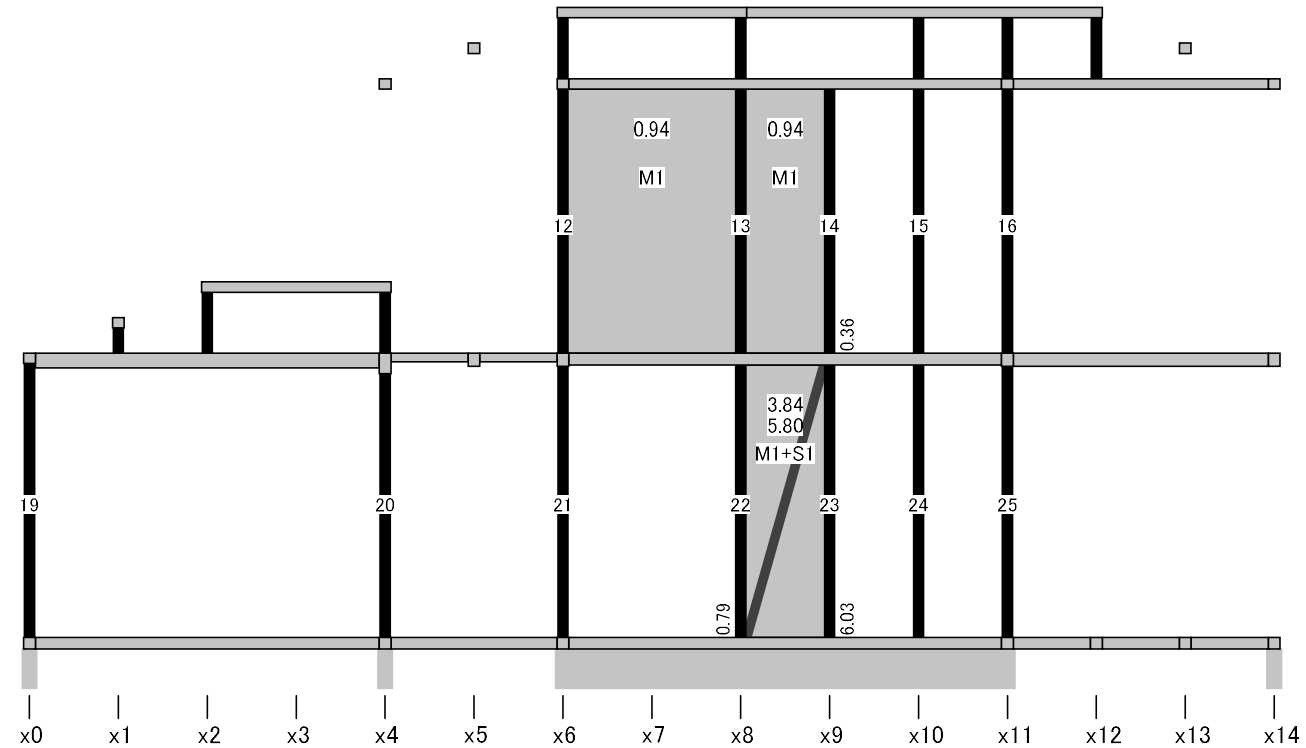
日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.7.2 柱頭柱脚接合部検定略軸組図

■y8通り



■y6通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの許容せん断耐力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

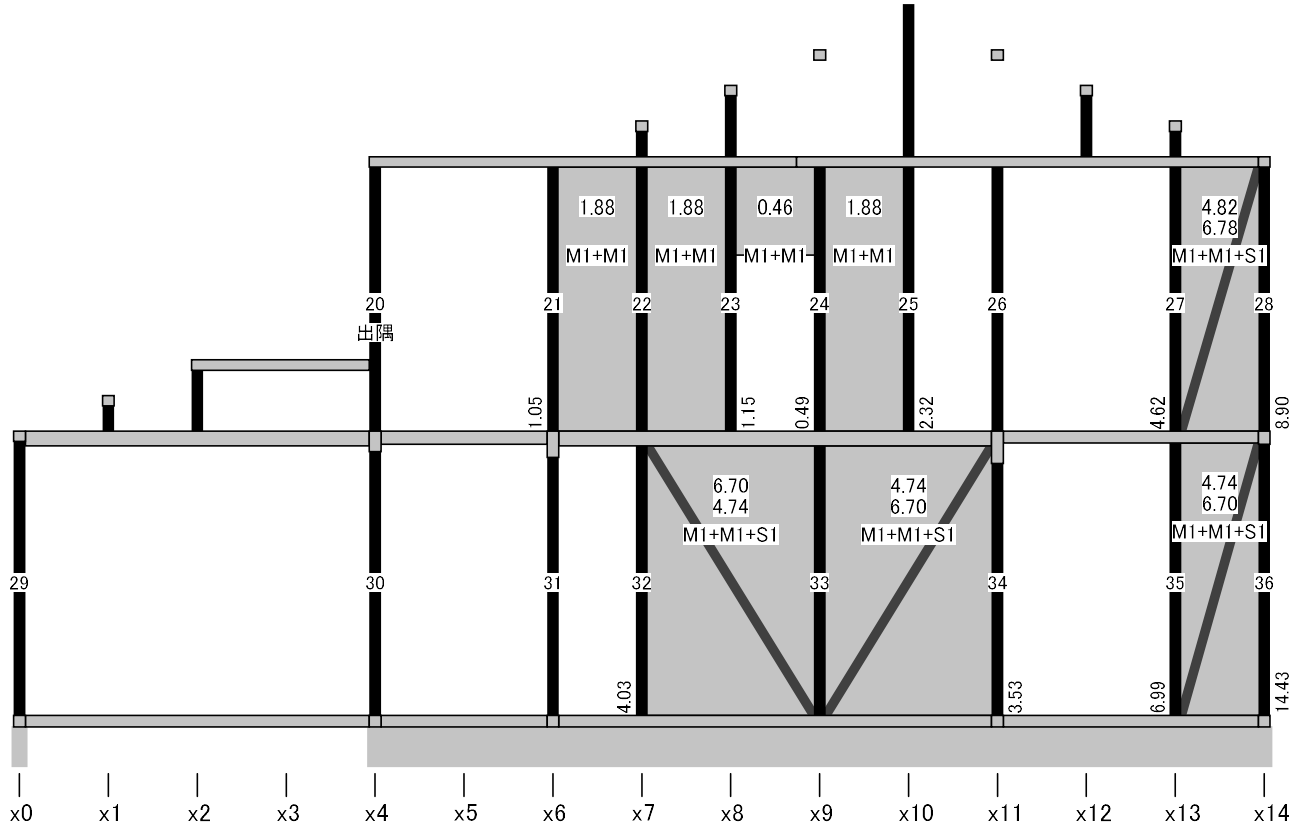
12.88 / 4.39 柱脚引抜力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※柱脚引抜力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

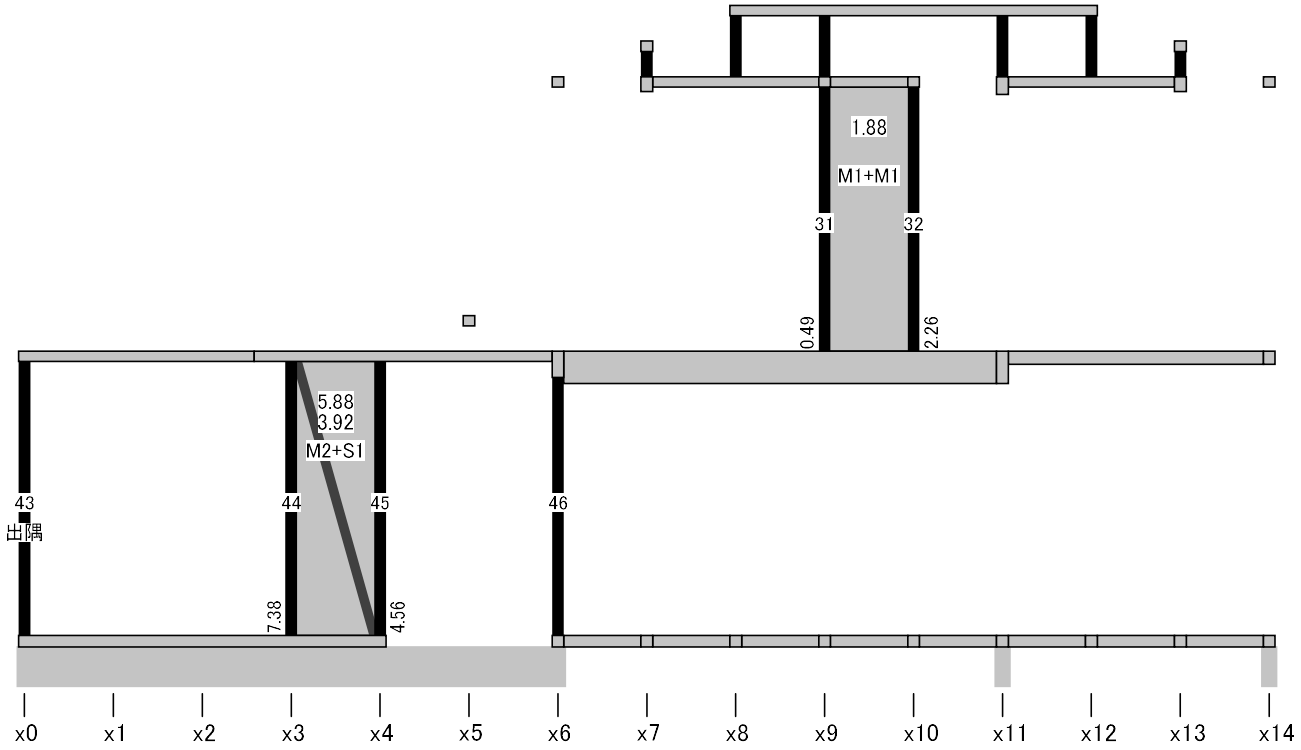
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y4通り



■y2通り



凡例

6.82
4.86
単位長さあたりの許容せん断耐力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

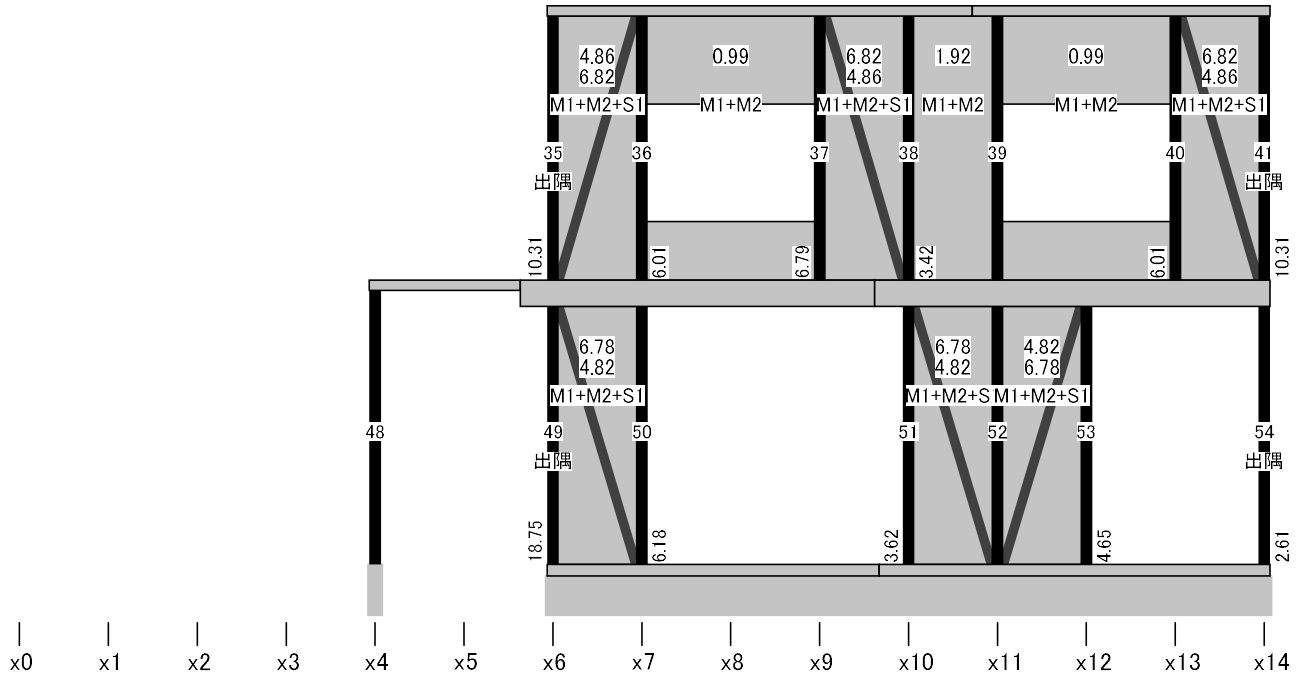
12.88
4.39
柱脚引抜力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※柱脚引抜力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁) M2 木ずり S1 筋かい(45×90)シングル

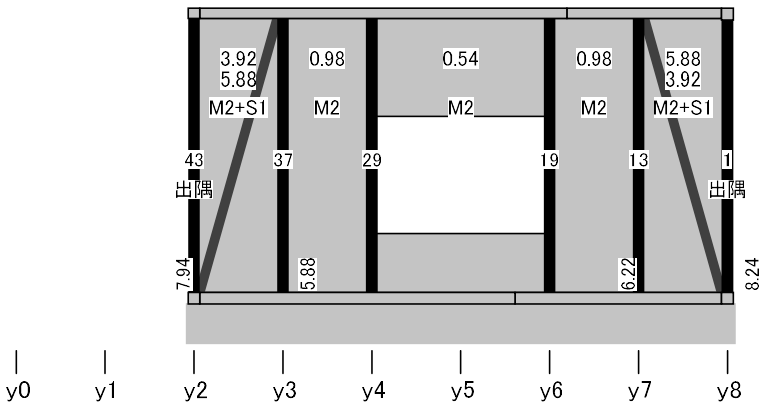
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y0通り



■x0通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの許容せん断耐力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

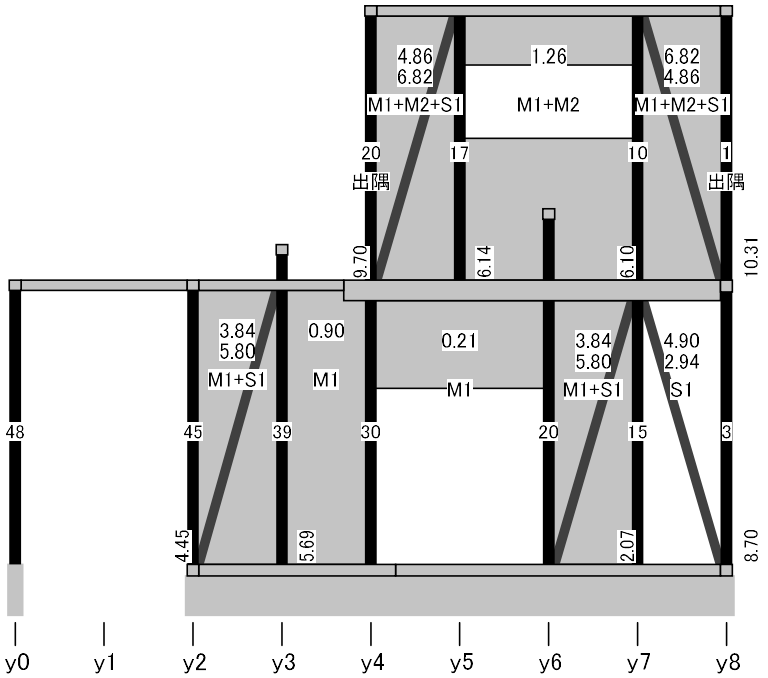
12.88 / 4.39 柱脚引抜力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※柱脚引抜力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

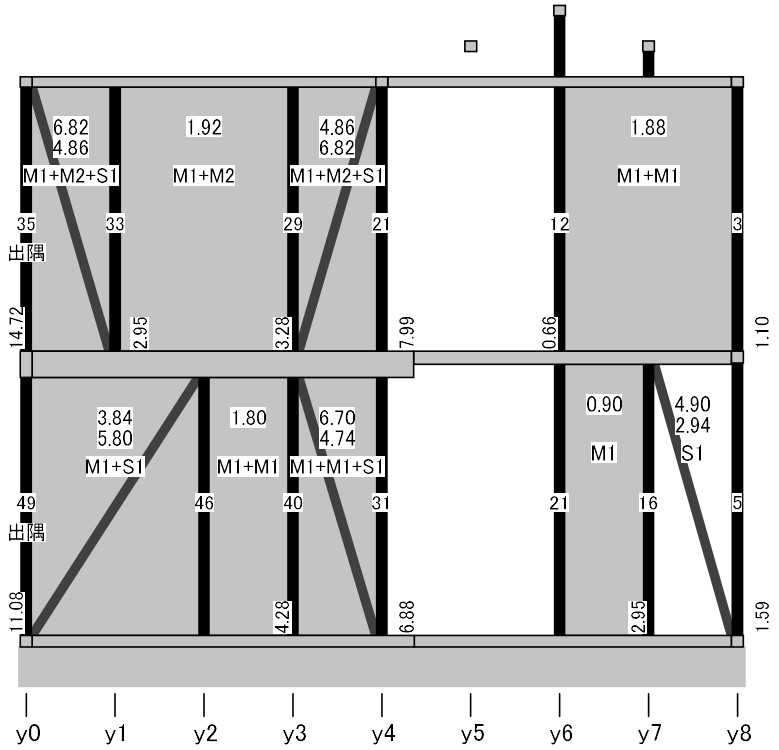
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x4通り



■x6通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの許容せん断耐力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

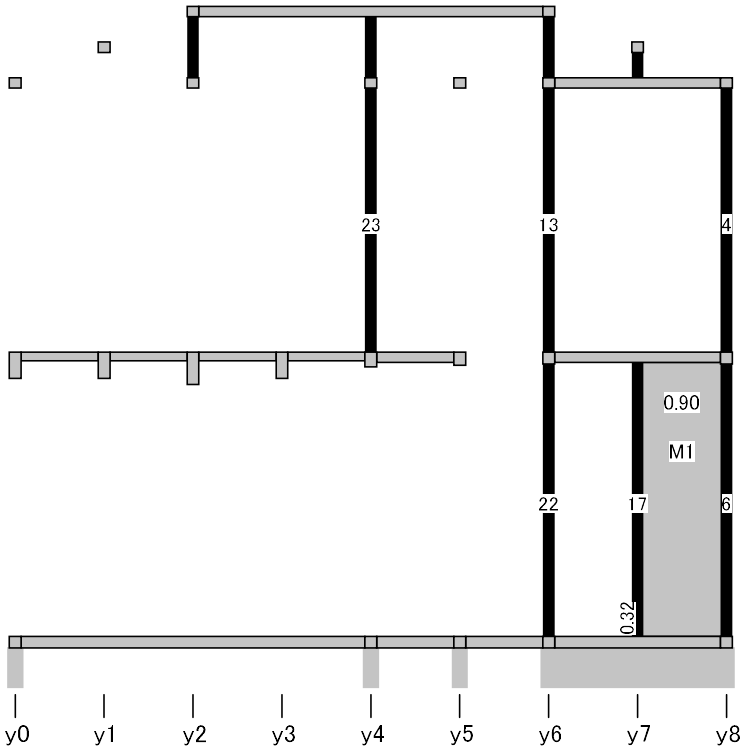
12.88 / 4.39 柱脚引抜力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※柱脚引抜力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

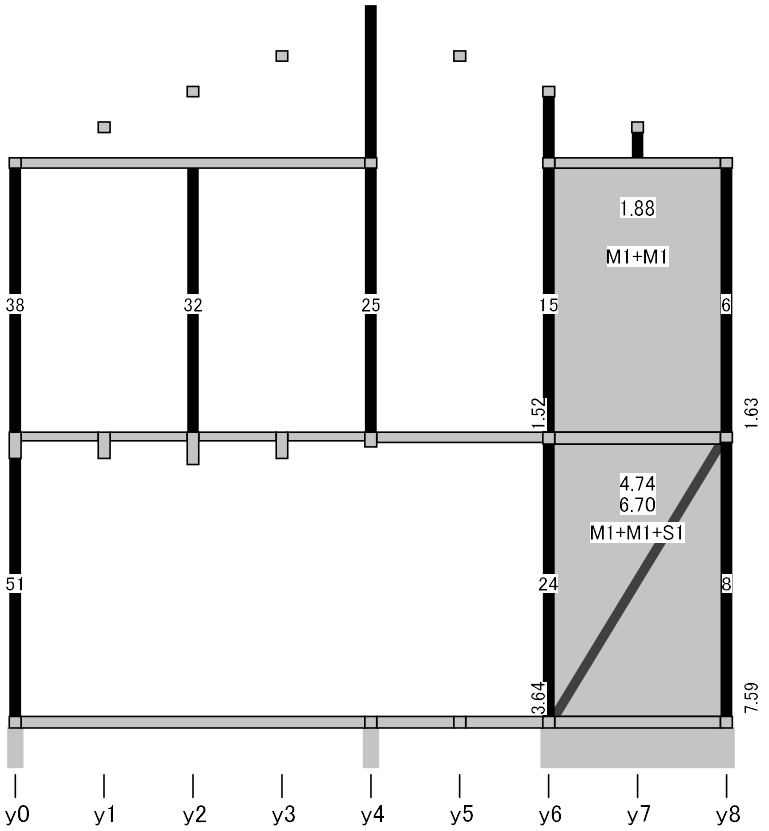
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x8通り



■x10通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの許容せん断耐力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

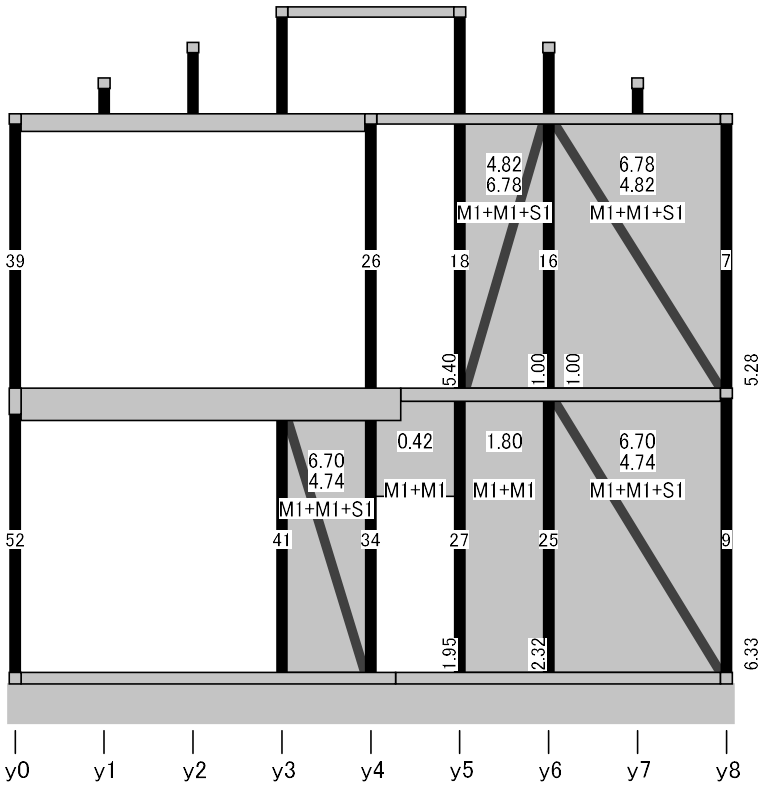
12.88 / 4.39 柱脚引抜力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※柱脚引抜力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

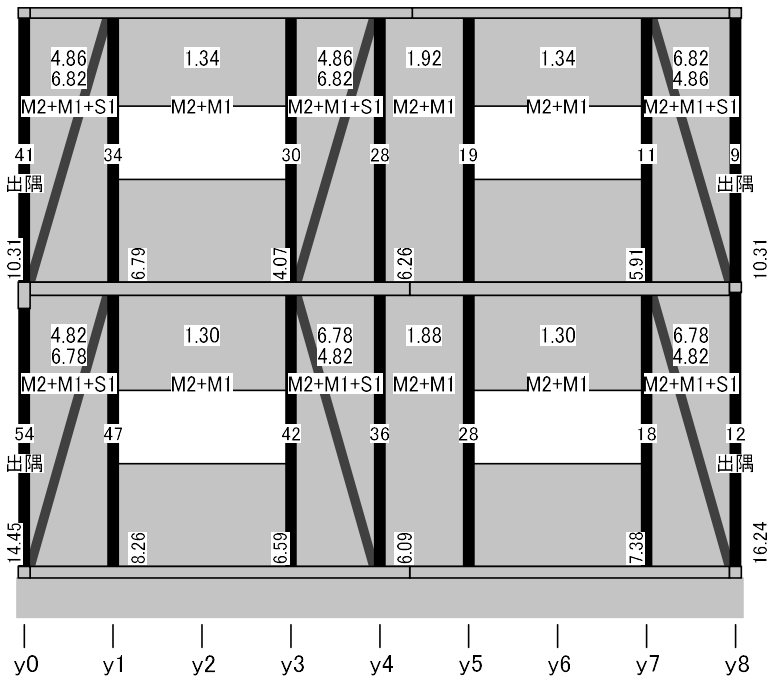
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x11通り



■x14通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの許容せん断耐力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

12.88 / 4.39 柱脚引抜力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※柱脚引抜力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.7.3 柱頭柱脚接合金物の検定

■せん断力と引張力の伝達が独立な接合部、または筋かいが取りつかない柱頭・柱脚の接合部

階	柱No	位置	最大引抜力 T(kN)	接合金物			検定比 T/Ta	検定
				柱頭/柱脚	金物仕様	短期許容引張耐力 Ta(kN)		
2	1	x4y8	6.21	柱頭	C7	7.50	0.83	OK
			10.31	柱脚	C10	15.00	0.69	OK
	2	x5y8	7.59	柱頭	C8	8.50	0.90	OK
			7.59	柱脚	C8	8.50	0.90	OK
	3	x6y8	1.10	柱頭	C4	3.38	0.33	OK
			1.10	柱脚	C4	3.38	0.33	OK
	4	x8y8	5.43	柱頭	C6	5.88	0.93	OK
			5.43	柱脚	C10	15.00	0.37	OK
	5	x9y8	6.23	柱頭	C7	7.50	0.84	OK
			6.23	柱脚	C7	7.50	0.84	OK
	6	x10y8	1.63	柱頭	C4	3.38	0.49	OK
			1.63	柱脚	C4	3.38	0.49	OK
	7	x11y8	5.28	柱頭	C6	5.88	0.90	OK
			5.28	柱脚	C6	5.88	0.90	OK
	8	x13y8	8.69	柱頭	C9	10.00	0.87	OK
			8.69	柱脚	C10	15.00	0.58	OK
	9	x14y8	6.21	柱頭	C7	7.50	0.83	OK
			10.31	柱脚	C10	15.00	0.69	OK
	10	x4y7	6.10	柱頭	C7	7.50	0.82	OK
			6.10	柱脚	C7	7.50	0.82	OK
	11	x14y7	5.91	柱頭	C7	7.50	0.79	OK
			5.91	柱脚	C7	7.50	0.79	OK
	12	x6y6	0.66	柱頭	C2	1.08	0.62	OK
			0.66	柱脚	C2	1.08	0.62	OK
	13	x8y6	−1.85	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−1.85	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	14	x9y6	0.36	柱頭	C2	1.08	0.34	OK
			0.36	柱脚	C2	1.08	0.34	OK
	15	x10y6	1.52	柱頭	C4	3.38	0.45	OK
			1.52	柱脚	C4	3.38	0.45	OK
	16	x11y6	1.00	柱頭	C2	1.08	0.93	OK
			1.00	柱脚	C2	1.08	0.93	OK
	17	x4y5	6.14	柱頭	C7	7.50	0.82	OK
			6.14	柱脚	C7	7.50	0.82	OK
	18	x11y5	5.40	柱頭	C6	5.88	0.92	OK
			5.40	柱脚	C6	5.88	0.92	OK
	19	x14y5	−0.84	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−0.84	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	20	x4y4	5.61	柱頭	C6	5.88	0.96	OK
			9.70	柱脚	C9	10.00	0.97	OK
	21	x6y4	7.99	柱頭	C8	8.50	0.94	OK
			7.99	柱脚	C8	8.50	0.94	OK
	22	x7y4	−1.72	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−1.72	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	23	x8y4	1.15	柱頭	C4	3.38	0.35	OK
			1.15	柱脚	C4	3.38	0.35	OK
	24	x9y4	0.49	柱頭	C2	1.08	0.46	OK
			0.49	柱脚	C2	1.08	0.46	OK
	25	x10y4	2.32	柱頭	C4	3.38	0.69	OK
			2.32	柱脚	C4	3.38	0.69	OK
	26	x11y4	0.00	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			0.00	柱脚	C1	0.00	0.00	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

階	柱No	位置	最大引抜力 T(kN)	接合金物			検定比 $\frac{T}{Ta}$	検定
				柱頭/柱脚	金物仕様	短期許容引張耐力 Ta(kN)		
2	27	x13y4	4.62	柱頭	C5	5.07	0.92	OK
			4.62	柱脚	C5	5.07	0.92	OK
	28	x14y4	8.90	柱頭	C9	10.00	0.89	OK
			8.90	柱脚	C10	15.00	0.60	OK
	29	x6y3	3.28	柱頭	C4	3.38	0.98	OK
			3.28	柱脚	C4	3.38	0.98	OK
	30	x14y3	4.07	柱頭	C5	5.07	0.81	OK
			4.07	柱脚	C5	5.07	0.81	OK
	31	x9y2	0.49	柱頭	C2	1.08	0.46	OK
			0.49	柱脚	C2	1.08	0.46	OK
	32	x10y2	2.26	柱頭	C4	3.38	0.67	OK
			2.26	柱脚	C4	3.38	0.67	OK
	33	x6y1	2.95	柱頭	C4	3.38	0.88	OK
			2.95	柱脚	C4	3.38	0.88	OK
	34	x14y1	6.79	柱頭	C7	7.50	0.91	OK
			6.79	柱脚	C7	7.50	0.91	OK
	35	x6y0	8.97	柱頭	C9	10.00	0.90	OK
			14.72	柱脚	C10	15.00	0.99	OK
	36	x7y0	6.01	柱頭	C7	7.50	0.81	OK
			6.01	柱脚	C7	7.50	0.81	OK
	37	x9y0	6.79	柱頭	C7	7.50	0.91	OK
			6.79	柱脚	C7	7.50	0.91	OK
	38	x10y0	3.42	柱頭	C3	3.81	0.90	OK
			3.42	柱脚	C3	3.81	0.90	OK
	39	x11y0	−1.18	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−1.18	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	40	x13y0	6.01	柱頭	C7	7.50	0.81	OK
			6.01	柱脚	C7	7.50	0.81	OK
	41	x14y0	6.21	柱頭	C7	7.50	0.83	OK
			10.31	柱脚	C10	15.00	0.69	OK
1	1	x0y8	4.81	柱頭	C9	10.00	0.49	OK
			8.24	柱脚	C9	10.00	0.83	OK
	2	x2y8	1.64	柱頭	C4	3.38	0.49	OK
			1.64	柱脚	C4	3.38	0.49	OK
	3	x4y8	8.70	柱頭	C10	15.00	0.58	OK
			8.70	柱脚	C9	10.00	0.87	OK
	4	x5y8	4.15	柱頭	C5	5.07	0.82	OK
			4.15	柱脚	C5	5.07	0.82	OK
	5	x6y8	1.59	柱頭	C4	3.38	0.48	OK
			1.59	柱脚	C4	3.38	0.48	OK
	6	x8y8	10.23	柱頭	C10	15.00	0.69	OK
			10.23	柱脚	C10	15.00	0.69	OK
	7	x9y8	7.76	柱頭	C8	8.50	0.92	OK
			7.76	柱脚	C8	8.50	0.92	OK
	8	x10y8	7.59	柱頭	C8	8.50	0.90	OK
			7.59	柱脚	C8	8.50	0.90	OK
	9	x11y8	6.33	柱頭	C7	7.50	0.85	OK
			6.33	柱脚	C7	7.50	0.85	OK
	10	x12y8	7.69	柱頭	C8	8.50	0.91	OK
			7.69	柱脚	C8	8.50	0.91	OK
	11	x13y8	13.98	柱頭	C10	15.00	0.94	OK
			13.98	柱脚	C10	15.00	0.94	OK
	12	x14y8	13.45	柱頭	C10	15.00	0.90	OK
			17.66	柱脚	C11	20.00	0.89	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

階	柱No	位置	最大引抜力 T(kN)	接合金物			検定比 $\frac{T}{Ta}$	検定
				柱頭/柱脚	金物仕様	短期許容引張耐力 Ta(kN)		
1	13	x0y7	6.22	柱頭	C7	7.50	0.83	OK
			6.22	柱脚	C7	7.50	0.83	OK
	14	x2y7	0.00	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			0.00	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	15	x4y7	2.07	柱頭	C4	3.38	0.62	OK
			2.07	柱脚	C4	3.38	0.62	OK
	16	x6y7	2.95	柱頭	C4	3.38	0.88	OK
			2.95	柱脚	C4	3.38	0.88	OK
	17	x8y7	0.32	柱頭	C2	1.08	0.30	OK
			0.32	柱脚	C2	1.08	0.30	OK
	18	x14y7	7.38	柱頭	C7	7.50	0.99	OK
			7.38	柱脚	C7	7.50	0.99	OK
	19	x0y6	−1.51	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−1.51	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	20	x4y6	−0.78	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−0.78	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	21	x6y6	−3.17	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−3.17	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	22	x8y6	0.79	柱頭	C2	1.08	0.74	OK
			0.79	柱脚	C2	1.08	0.74	OK
	23	x9y6	6.03	柱頭	C7	7.50	0.81	OK
			6.03	柱脚	C7	7.50	0.81	OK
	24	x10y6	3.64	柱頭	C3	3.81	0.96	OK
			3.64	柱脚	C3	3.81	0.96	OK
	25	x11y6	2.32	柱頭	C4	3.38	0.69	OK
			2.32	柱脚	C4	3.38	0.69	OK
	26	x9y5	0.00	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			0.00	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	27	x11y5	1.95	柱頭	C4	3.38	0.58	OK
			1.95	柱脚	C4	3.38	0.58	OK
	28	x14y5	−3.88	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−3.88	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	29	x0y4	−1.51	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−1.51	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	30	x4y4	−2.21	柱頭	C9	10.00	0.00	OK
			−2.21	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	31	x6y4	6.88	柱頭	C7	7.50	0.92	OK
			6.88	柱脚	C7	7.50	0.92	OK
	32	x7y4	4.03	柱頭	C5	5.07	0.80	OK
			4.03	柱脚	C5	5.07	0.80	OK
	33	x9y4	−9.41	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−9.41	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	34	x11y4	3.53	柱頭	C3	3.81	0.93	OK
			3.53	柱脚	C3	3.81	0.93	OK
	35	x13y4	6.99	柱頭	C7	7.50	0.94	OK
			6.99	柱脚	C7	7.50	0.94	OK
	36	x14y4	14.43	柱頭	C10	15.00	0.97	OK
			14.43	柱脚	C10	15.00	0.97	OK
	37	x0y3	5.88	柱頭	C6	5.88	1.00	OK
			5.88	柱脚	C6	5.88	1.00	OK
	38	x3y3	0.00	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			0.00	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	39	x4y3	5.69	柱頭	C6	5.88	0.97	OK
			5.69	柱脚	C6	5.88	0.97	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

階	柱No	位置	最大引抜力 T(kN)	接合金物			検定比 $\frac{T}{Ta}$	検定
				柱頭/柱脚	金物仕様	短期許容引張耐力 Ta(kN)		
1	40	x6y3	4.28	柱頭	C5	5.07	0.85	OK
			4.28	柱脚	C5	5.07	0.85	OK
	41	x11y3	−2.18	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−2.18	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	42	x14y3	6.59	柱頭	C7	7.50	0.88	OK
			6.59	柱脚	C7	7.50	0.88	OK
	43	x0y2	4.52	柱頭	C9	10.00	0.46	OK
			7.94	柱脚	C9	10.00	0.80	OK
	44	x3y2	7.38	柱頭	C7	7.50	0.99	OK
			7.38	柱脚	C7	7.50	0.99	OK
	45	x4y2	4.56	柱頭	C5	5.07	0.90	OK
			4.56	柱脚	C5	5.07	0.90	OK
	46	x6y2	−0.90	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−0.90	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	47	x14y1	8.26	柱頭	C8	8.50	0.98	OK
			8.26	柱脚	C8	8.50	0.98	OK
	48	x4y0	0.00	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			0.00	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	49	x6y0	12.83	柱頭	C10	15.00	0.86	OK
			18.75	柱脚	C11	20.00	0.94	OK
	50	x7y0	6.18	柱頭	C7	7.50	0.83	OK
			6.18	柱脚	C7	7.50	0.83	OK
	51	x10y0	3.62	柱頭	C3	3.81	0.96	OK
			3.62	柱脚	C3	3.81	0.96	OK
	52	x11y0	−11.58	柱頭	C1	0.00	0.00	OK
			−11.58	柱脚	C1	0.00	0.00	OK
	53	x12y0	4.65	柱頭	C5	5.07	0.92	OK
			4.65	柱脚	C5	5.07	0.92	OK
	54	x14y0	10.24	柱頭	C10	15.00	0.69	OK
			14.45	柱脚	C10	15.00	0.97	OK

T : 各方向・加力方向における引抜力の最大値
接合金物情報 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(6) 参照
※T<0になる場合、検定比は0とする
※Ta=0の接合部では、T>0のとき検定NGとする

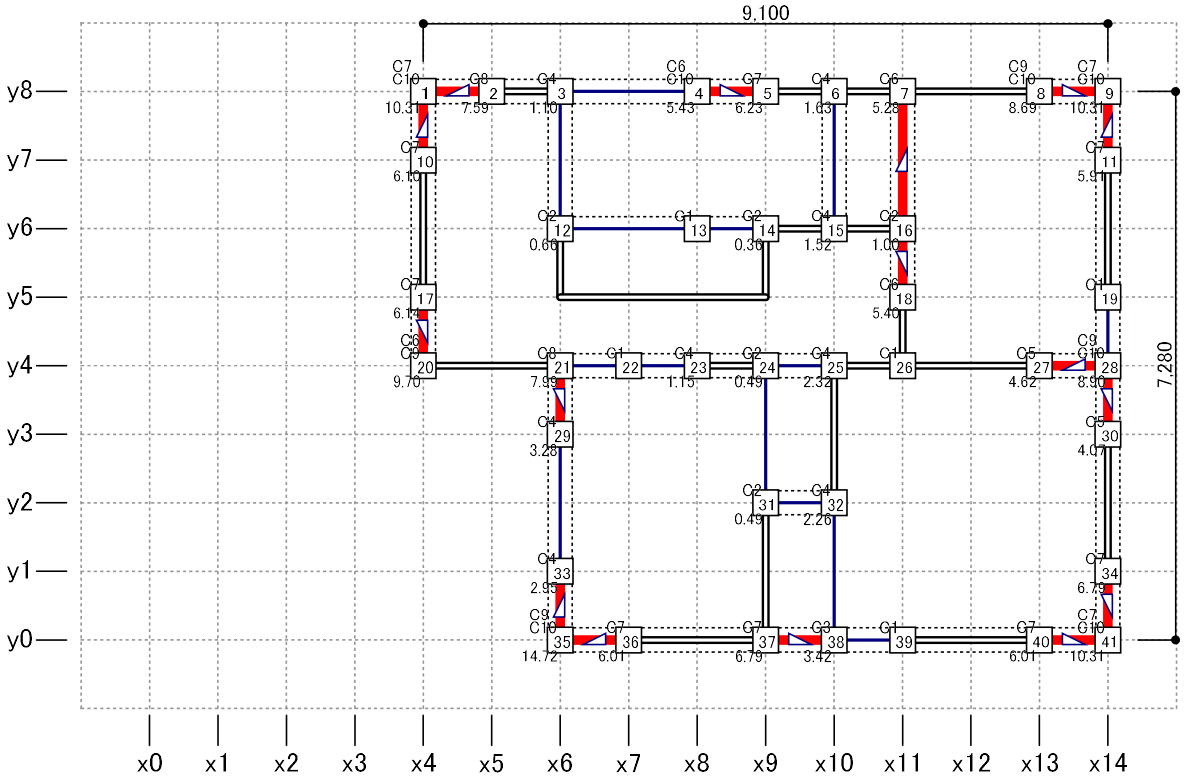
■せん断力と引張力の伝達が独立でなく、筋かいが取り付く柱頭、柱脚の接合部
※本建築物には対象となる箇所は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.7.4 柱頭柱脚接合部引抜力検定図

2階



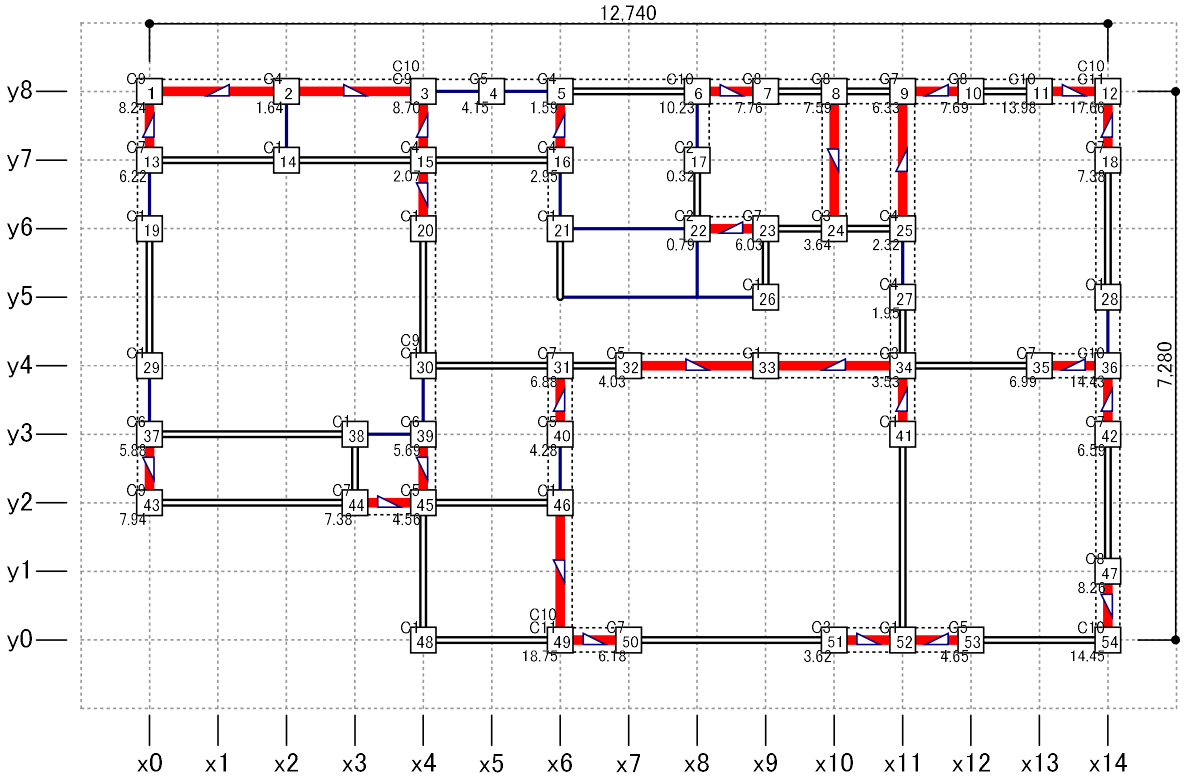
縮尺 1/100

凡例 一般壁 開口部 準耐力壁 柱 通し柱(1～2階)
面材耐力壁 筋かいダブル 柱頭 柱脚 筋かいシングル 通し柱(2～3階) 通し柱(1～3階)
C5 C9 仕様記号(柱頭、柱脚で異なる場合は2段に表示) 1.08 柱脚引抜力(負の場合は省略)
※仕様記号と接合部仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階



縮尺 1/100

凡例 一般壁 開口部 準耐力壁 柱 通し柱(1～2階)
面材耐力壁 筋かいダブル 柱頭 柱脚 筋かいシングル 通し柱(2～3階) 通し柱(1～3階)
C5 C9 仕様記号(柱頭、柱脚で異なる場合は2段に表示) 1.08 柱脚引抜力(負の場合は省略)
※仕様記号と接合部仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.8 土台とアンカーボルトの検定

7.8.1 土台の曲げに対する検定

■土台の情報

幅 b(mm)	せい h(mm)	座彫りによる欠損率	M12アンカーボルト部分断面係数 Z12(mm^3)	M16アンカーボルト部分断面係数 Z16(mm^3)
105	105	0.80	133,770.0	127,890.0

Z = (b-(アンカーボルト穴径+2))×h^2/6×座彫りによる欠損率

材料	曲げ基準強度 Fb(N/mm^2)	集成材係数	短期許容曲げ応力度 Sfb(N/mm^2)
無等級製材すぎ	22.20	1.00	14.80

集成材係数 : 集成材以外は1.0、集成材は梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb = Fb × (2/3) × 集成材係数

■土台の曲げの検定

柱No	位置	柱脚接合部仕様	最大引抜力 T(kN)	アンカーボルト1 種類	アンカーボルト1 柱心からの距離Ld1(mm)	アンカーボルト2 種類	アンカーボルト2 柱心からの距離Ld2(mm)	土台の曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)	検定比 Sσb/Sfb	検定
2	x2y8	C4	1.64	M12	200	M16	1,620	2.29	0.16	OK
4	x5y8	C5	4.15	M12	438	M12	200	4.26	0.29	OK
5	x6y8	C4	1.59	M12	710	M12	200	1.86	0.13	OK
7	x9y8	C8	7.76	M12	200	M12	443	8.00	0.55	OK
8	x10y8	C8	7.59	M12	467	M12	200	7.95	0.54	OK
9	x11y8	C7	6.33	M12	200	M12	710	7.39	0.50	OK
10	x12y8	C8	7.69	M12	200	M16	1,010	10.04	0.68	OK
13	x0y7	C7	6.22	M12	200	M12	710	7.26	0.50	OK
15	x4y7	C4	2.07	M12	200	M12	1,110	2.63	0.18	OK
16	x6y7	C4	2.95	M12	200	M12	710	3.45	0.24	OK
17	x8y7	C2	0.32	M12	200	M12	710	0.38	0.03	OK
18	x14y7	C7	7.38	M12	710	M12	200	8.61	0.59	OK
22	x8y6	C2	0.79	M12	200	M12	710	0.93	0.07	OK
23	x9y6	C7	6.03	M12	200	M12	710	7.04	0.48	OK
24	x10y6	C3	3.64	M12	200	-	-	5.45	0.37	OK
25	x11y6	C4	2.32	M12	200	M12	1,110	2.94	0.20	OK
27	x11y5	C4	1.95	M12	1,110	M12	200	2.48	0.17	OK
31	x6y4	C7	6.88	M12	481	M12	200	7.27	0.50	OK
32	x7y4	C5	4.03	M12	200	-	-	6.03	0.41	OK
34	x11y4	C3	3.53	M12	402	M12	200	3.53	0.24	OK
35	x13y4	C7	6.99	M12	200	M12	710	8.16	0.56	OK
37	x0y3	C6	5.88	M12	200	M16	810	7.38	0.50	OK
39	x4y3	C6	5.69	M12	200	M12	710	6.64	0.45	OK
40	x6y3	C5	4.28	M12	200	M12	1,110	5.43	0.37	OK
42	x14y3	C7	6.59	M16	810	M12	200	8.27	0.56	OK
44	x3y2	C7	7.38	M12	200	M12	710	8.61	0.59	OK
45	x4y2	C5	4.56	M12	200	-	-	6.82	0.47	OK
47	x14y1	C8	8.26	M12	200	M16	810	10.36	0.70	OK
50	x7y0	C7	6.18	M16	810	M12	200	7.76	0.53	OK
51	x10y0	C3	3.62	M12	450	M12	200	3.75	0.26	OK
53	x12y0	C5	4.65	M12	1,110	M12	200	5.90	0.40	OK

検定条件: 検定比≦1.00

Sσb : アンカーボルトが柱の片側のみ存在する場合(土台端の場合) T × Ld1 / Z

アンカーボルトが柱の両側に存在する場合(土台中間の場合) T × Ld1 × Ld2 / (Ld1+Ld2) / Z

(Z : アンカーボルトの種類がM12の場合はZ12、M16の場合および両側の種類が異なる場合はZ16を使用)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7.8.2 土台のせん断に対する検定

■土台の情報

幅 b(mm)	せい h(mm)	座彫りによる欠損率	断面積 A(mm²)	材料	せん断基準強度 Fs(N/mm²)	短期許容せん断耐力 Qa(kN)
105	105	0.80	8,820	無等級製材すぎ	1.80	7.05

A = b × h × 座彫りによる欠損率

Qa=(2/3) × Fs × A/1.5/1000

※1.5は梁の断面形状が長方形であることによる係数

■土台のせん断の検定

柱No	位置	柱脚接合部仕様	最大引抜力 T(kN)	アンカーボルト1 柱心からの距離Ld1(mm)	アンカーボルト2 柱心からの距離Ld2(mm)	土台のせん断力 Q(kN)	検定比 Q/Qa	検定
2	x2y8	C4	1.64	200	1,620	1.46	0.21	OK
4	x5y8	C5	4.15	438	200	2.85	0.41	OK
5	x6y8	C4	1.59	710	200	1.25	0.18	OK
7	x9y8	C8	7.76	200	443	5.35	0.76	OK
8	x10y8	C8	7.59	467	200	5.32	0.76	OK
9	x11y8	C7	6.33	200	710	4.94	0.71	OK
10	x12y8	C8	7.69	200	1,010	6.42	0.92	OK
13	x0y7	C7	6.22	200	710	4.86	0.69	OK
15	x4y7	C4	2.07	200	1,110	1.76	0.25	OK
16	x6y7	C4	2.95	200	710	2.31	0.33	OK
17	x8y7	C2	0.32	200	710	0.25	0.04	OK
18	x14y7	C7	7.38	710	200	5.76	0.82	OK
22	x8y6	C2	0.79	200	710	0.62	0.09	OK
23	x9y6	C7	6.03	200	710	4.71	0.67	OK
24	x10y6	C3	3.64	200	–	3.64	0.52	OK
25	x11y6	C4	2.32	200	1,110	1.97	0.28	OK
27	x11y5	C4	1.95	1,110	200	1.66	0.24	OK
31	x6y4	C7	6.88	481	200	4.86	0.69	OK
32	x7y4	C5	4.03	200	–	4.03	0.58	OK
34	x11y4	C3	3.53	402	200	2.36	0.34	OK
35	x13y4	C7	6.99	200	710	5.46	0.78	OK
37	x0y3	C6	5.88	200	810	4.72	0.67	OK
39	x4y3	C6	5.69	200	710	4.44	0.63	OK
40	x6y3	C5	4.28	200	1,110	3.63	0.52	OK
42	x14y3	C7	6.59	810	200	5.29	0.76	OK
44	x3y2	C7	7.38	200	710	5.76	0.82	OK
45	x4y2	C5	4.56	200	–	4.56	0.65	OK
47	x14y1	C8	8.26	200	810	6.63	0.95	OK
50	x7y0	C7	6.18	810	200	4.96	0.71	OK
51	x10y0	C3	3.62	450	200	2.51	0.36	OK
53	x12y0	C5	4.65	1,110	200	3.95	0.57	OK

検定条件: 検定比≦1.00

Q : アンカーボルトが柱の片側のみ存在する場合(土台端の場合) T

アンカーボルトが柱の両側に存在する場合(土台中間の場合) T × Max(Ld1 , Ld2) / (Ld1+Ld2)

7. 8. 3 アンカーボルトの引張に対する検定

■アンカーボルトの短期許容引張耐力の計算

(1) コンクリート付着耐力の計算　※アンカーボルト先端に有効なフック・定着板があるためコンクリート付着耐力は検討しない

アンカーボルト					コンクリート		コンクリート付着耐力
種類	胴部径 d (mm)	最寄の柱の柱脚接合部 短期許容引張耐力 (kN)	定着長さ l (mm)	鋼材種類	設計基準強度 Fc(N/mm²)	コンクリート付着短期許容応力度 sfa(N/mm²)	(kN)
M12	10.7	–	–	–	–	–	–
M16	16	25kN以下	–	–			–
		25kN～35.5kN	–				–
		35.5kN超	–				–

sfa :鉄筋種類が丸鋼の場合　1.4
　鉄筋種類が異形鉄筋の場合　Fc≦22.5のとき Fc×2/10、Fc＞22.5のとき Fc×(2/25)+2.7
コンクリート付着耐力 = π × d × l × sfa

(2) ボルト鋼材引張耐力の計算

アンカーボルト			
種類	有効断面積 Ae (mm²)	短期許容引張応力度 sft(N/mm²)	ボルト鋼材引張耐力 (kN)
M12	84.3	295	24.86
M16	157.0	295	46.31

sft :鋼材の基準強度とする。
　「2.2 使用する材料の許容応力度等」参照
ボルト鋼材引張耐力 = Ae × sft

(3) 短期許容コーン破壊耐力の計算

アンカーボルト			コンクリート		基礎の隅角部		基礎の中間部	
種類	最寄の柱の柱脚接合部 短期許容引張耐力 (kN)	定着長さ l (mm)	設計基準強度 Fc(N/mm²)	基礎幅 w(mm)	コーン状破壊面有効水平投影面積Ac(mm²)	短期許容コーン破壊耐力(kN)	コーン状破壊面有効水平投影面積Ac(mm²)	短期許容コーン破壊耐力(kN)
M12	–	250	21.00	120	36,600	31.50	57,600	49.57
M16	25kN以下	360			49,800	42.86	84,000	72.30
	25kN～35.5kN	510			67,800	58.35	120,000	103.28
	35.5kN超	510			67,800	58.35	120,000	103.28

※Acは、アンカーボルトが基礎の隅角部にある場合と、基礎の中間部にある場合に分け、
　投影面を長方形に近似した計算とする。(安全側の計算)
Ac :基礎の隅角部の場合　Ac = w×(l+w/2-5)
　基礎の中間部の場合　Ac = w×(l-10)×2
短期許容コーン破壊耐力 = 0.6 × Ac × √(9.8×Fc/100)

⇩

アンカーボルト		基礎の隅角部	基礎の中間部
種類	最寄の柱の柱脚接合部 短期許容引張耐力 (kN)	短期許容引張耐力 TA(kN)	
M12	–	24.86	24.86
M16	25kN以下	42.86	46.31
	25kN～35.5kN	46.31	46.31
	35.5kN超	46.31	46.31

TA: (1)コンクリート付着耐力
　(2)ボルト鋼材引張耐力
　(3)短期許容コーン破壊耐力の
　　最小値

■土台の座金による短期許容めり込み耐力の計算(M12アンカーボルトについて)

座金仕様記号	座金の仕様名	アンカーボルト座金めりこみ面積A座(mm²)	土台めり込み基準強度 Fcv(N/mm²)	土台短期許容めり込み応力度 sfcv(N/mm²)	座金による短期許容めり込み耐力 Ncv(kN)
Z1	角座金 厚さ4.5mm 40mm角	1600	6.00	4.00	6.40
Z2	角座金 厚さ6.0mm 60mm角	3600			14.40

A座 :座金の仕様によって決まる値
Fcv :「2.2 使用する材料の許容応力度等」参照
sfcv = Fcv × (2/3)
Ncv = A座 × sfcv

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■アンカーボルトの引張に対する検定

位置	基礎上の位置関係	種類	最寄の柱			アンカーボルトの短期許容引張耐力 TA(kN)	座金仕様記号	土台の座金による短期許容めり込み耐力 Ncv(kN)	検定比・検定			
			番号	柱脚接合部短期許容引張耐力 Ta(kN)	最大引抜力 T(kN)				アンカーボルト T/TA		土台の座金によるめり込み T/Ncv	
x0',y8	隅角部	M16	1	10.00	8.24	42.86	−	−	0.20	OK	−	−
x1',y8	中間部	M12	2	3.38	1.64	24.86	Z1	6.40	0.07	OK	0.26	OK
x3',y8	中間部	M16	3	10.00	8.70	46.31	−	−	0.19	OK	−	−
x4',y8	中間部	M12	4	5.07	4.15	24.86	Z1	6.40	0.17	OK	0.65	OK
x5',y8	中間部	M12	4	5.07	4.15	24.86	Z1	6.40	0.17	OK	0.65	OK
x6',y8	中間部	M12	5	3.38	1.59	24.86	Z1	6.40	0.07	OK	0.25	OK
x7',y8	中間部	M16	6	15.00	10.23	46.31	−	−	0.23	OK	−	−
x8',y8	中間部	M12	7	8.50	7.76	24.86	Z2	14.40	0.32	OK	0.54	OK
x9',y8	中間部	M12	7	8.50	7.76	24.86	Z2	14.40	0.32	OK	0.54	OK
x10',y8	中間部	M12	8	8.50	7.59	24.86	Z2	14.40	0.31	OK	0.53	OK
x10',y8	中間部	M12	9	7.50	6.33	24.86	Z1	6.40	0.26	OK	0.99	OK
x11',y8	中間部	M12	10	8.50	7.69	24.86	Z2	14.40	0.31	OK	0.54	OK
x13',y8	中間部	M16	11	15.00	13.98	46.31	−	−	0.31	OK	−	−
x13',y8	隅角部	M16	12	20.00	17.66	42.86	−	−	0.42	OK	−	−
x0,y7'	中間部	M12	13	7.50	6.22	24.86	Z1	6.40	0.26	OK	0.98	OK
x4,y7'	中間部	M12	15	3.38	2.07	24.86	Z1	6.40	0.09	OK	0.33	OK
x6,y7'	中間部	M12	16	3.38	2.95	24.86	Z1	6.40	0.12	OK	0.47	OK
x8,y7'	中間部	M12	17	1.08	0.32	24.86	Z1	6.40	0.02	OK	0.05	OK
x14,y6'	中間部	M12	18	7.50	7.38	24.86	Z2	14.40	0.30	OK	0.52	OK
x11,y6'	中間部	M12	25	3.38	2.32	24.86	Z1	6.40	0.10	OK	0.37	OK
x7',y6	中間部	M12	22	1.08	0.79	24.86	Z1	6.40	0.04	OK	0.13	OK
x8',y6	中間部	M12	23	7.50	6.03	24.86	Z1	6.40	0.25	OK	0.95	OK
x9',y6	中間部	M12	24	3.81	3.64	24.86	Z1	6.40	0.15	OK	0.57	OK
x11,y4'	中間部	M12	27	3.38	1.95	24.86	Z1	6.40	0.08	OK	0.31	OK
x6,y4'	中間部	M12	31	7.50	6.88	24.86	Z2	14.40	0.28	OK	0.48	OK
x11,y4'	中間部	M12	34	3.81	3.53	24.86	Z1	6.40	0.15	OK	0.56	OK
x7',y4	中間部	M12	32	5.07	4.03	24.86	Z1	6.40	0.17	OK	0.63	OK
x12',y4	中間部	M12	35	7.50	6.99	24.86	Z2	14.40	0.29	OK	0.49	OK
x14,y3'	中間部	M16	36	15.00	14.43	46.31	−	−	0.32	OK	−	−
x6,y3'	中間部	M12	31	7.50	6.88	24.86	Z2	14.40	0.28	OK	0.48	OK
x11,y3'	中間部	M12	34	3.81	3.53	24.86	Z1	6.40	0.15	OK	0.56	OK
x0,y3'	中間部	M12	37	5.88	5.88	24.86	Z1	6.40	0.24	OK	0.92	OK
x4,y3'	中間部	M12	39	5.88	5.69	24.86	Z1	6.40	0.23	OK	0.89	OK
x6,y3'	中間部	M12	40	5.07	4.28	24.86	Z1	6.40	0.18	OK	0.67	OK
x14,y2'	中間部	M12	42	7.50	6.59	24.86	Z2	14.40	0.27	OK	0.46	OK
x0,y2'	隅角部	M16	43	10.00	7.94	42.86	−	−	0.19	OK	−	−
x2',y2	中間部	M12	44	7.50	7.38	24.86	Z2	14.40	0.30	OK	0.52	OK
x3',y2	中間部	M12	45	5.07	4.56	24.86	Z1	6.40	0.19	OK	0.72	OK
x14,y1'	中間部	M12	47	8.50	8.26	24.86	Z2	14.40	0.34	OK	0.58	OK
x14,y0'	隅角部	M16	54	15.00	14.45	42.86	−	−	0.34	OK	−	−
x6',y0	隅角部	M16	49	20.00	18.75	42.86	−	−	0.44	OK	−	−
x7',y0	中間部	M12	50	7.50	6.18	24.86	Z1	6.40	0.25	OK	0.97	OK
x9',y0	中間部	M12	51	3.81	3.62	24.86	Z1	6.40	0.15	OK	0.57	OK
x10',y0	中間部	M12	51	3.81	3.62	24.86	Z1	6.40	0.15	OK	0.57	OK
x12',y0	中間部	M12	53	5.07	4.65	24.86	Z1	6.40	0.19	OK	0.73	OK

検定条件 : 検定比≦1.00

※基礎上の位置関係は、アンカーボルトが基礎立ち上がりの端から定着長さ以内の距離にあれば隅角部、
それ以外は中間部とする。

※M16アンカーボルトが2本直結されている柱は最大引抜力の1/2で検定を行う。(最大引抜力の欄に「/2」を表記)

※TAは前頁の表から、アンカーボルト種類とTaに対応する欄の値を使用する。
柱脚接合部と直結するアンカーボルトは、土台の座金による短期許容めり込み耐力のチェックは行わない。

※TAに＃付きは個別に仕様が設定されたアンカーボルト。(計算根拠は次頁以降に示す)

※最寄の柱に引抜力が発生しないアンカーボルトは検定不要とする。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

7. 8. 4 アンカーボルトのせん断に対する検定

■土台の情報

土台の樹種	土台樹種の繊維方向の基準支圧強度 Fbs(N/mm²)	M12アンカーボルト短期許容せん断耐力 M12Pa(kN)	M16アンカーボルト短期許容せん断耐力 M16Pa(kN)
無等級製材すぎ	19.4	6.38	14.26

M12Pa : Fbs＝25.4の場合 7.30　Fbs＝22.4の場合 6.85　Fbs＝19.4の場合 6.38
※アンカーボルトの胴部径10.7mmとして求めた値

M16Pa : Fbs＝25.4の場合 16.32　Fbs＝22.4の場合 15.33　Fbs＝19.4の場合 14.26

■アンカーボルトのせん断に対する検定

【X方向】

通り	鉛直構面許容せん断耐力 Qaj(kN)	アンカーボルト M12本数 n	アンカーボルト M16本数 m	アンカーボルト 短期許容せん断耐力の和 ΣPa(kN)	検定比 Qaj/ΣPa	検定
y8	40.45	9	5	128.72	0.32	OK
y6	5.27	4	0	25.52	0.21	OK
y4	26.91	8	0	51.04	0.53	OK
y2	5.34	3	0	19.14	0.28	OK
y0	16.70	6	1	52.54	0.32	OK

検定条件 :
検定比≦1.00

【Y方向】

通り	鉛直構面許容せん断耐力 Qaj(kN)	アンカーボルト M12本数 n	アンカーボルト M16本数 m	アンカーボルト 短期許容せん断耐力の和 ΣPa(kN)	検定比 Qaj/ΣPa	検定
x0	11.67	6	1	52.54	0.23	OK
x4	14.42	7	0	44.66	0.33	OK
x6	19.99	8	0	51.04	0.40	OK
x8	0.82	3	0	19.14	0.05	OK
x10	12.19	2	0	12.76	0.96	OK
x11	20.30	7	0	44.66	0.46	OK
x14	23.17	6	2	66.80	0.35	OK

検定条件 :
検定比≦1.00

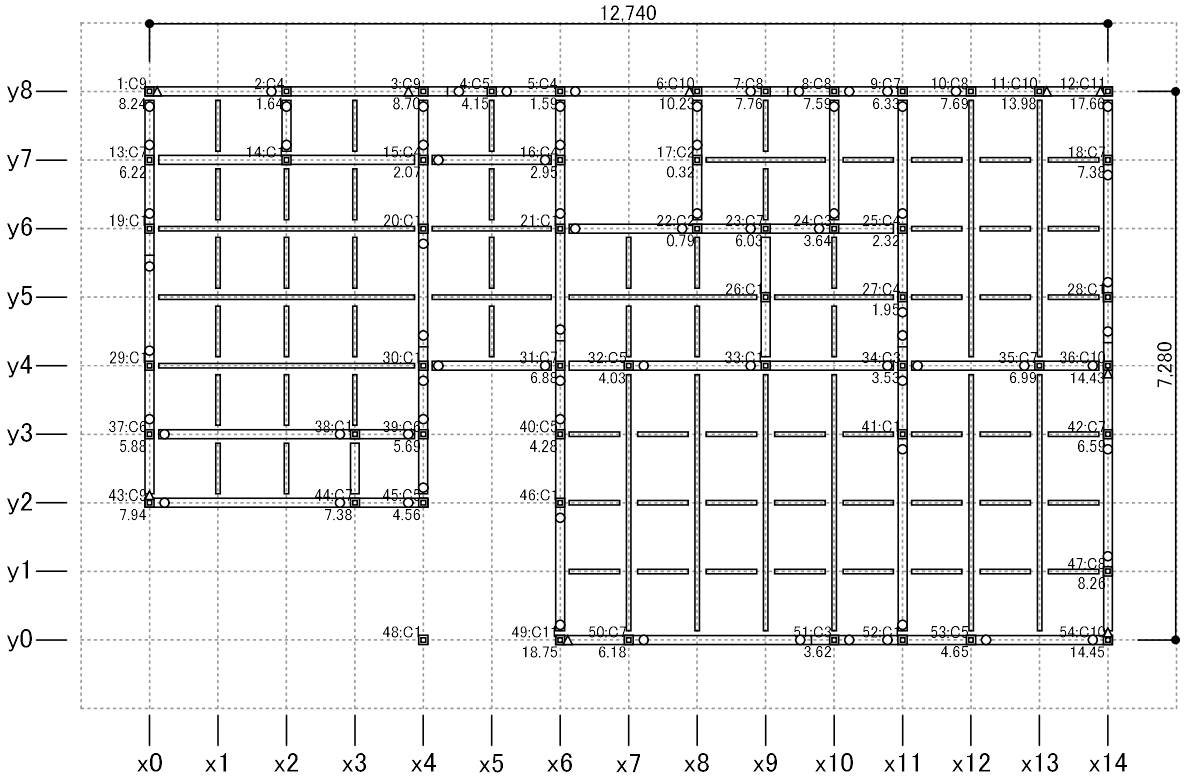
Qaj :「7.1.3 鉛直構面の許容せん断耐力の計算」を参照
(加力方向により値が変わる場合は、安全側の検定となるようにより大きいほうの値を使用)

ΣPa = n×M12Pa + m×M16Pa

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.8.5 1階柱引抜力とアンカーボルト配置図



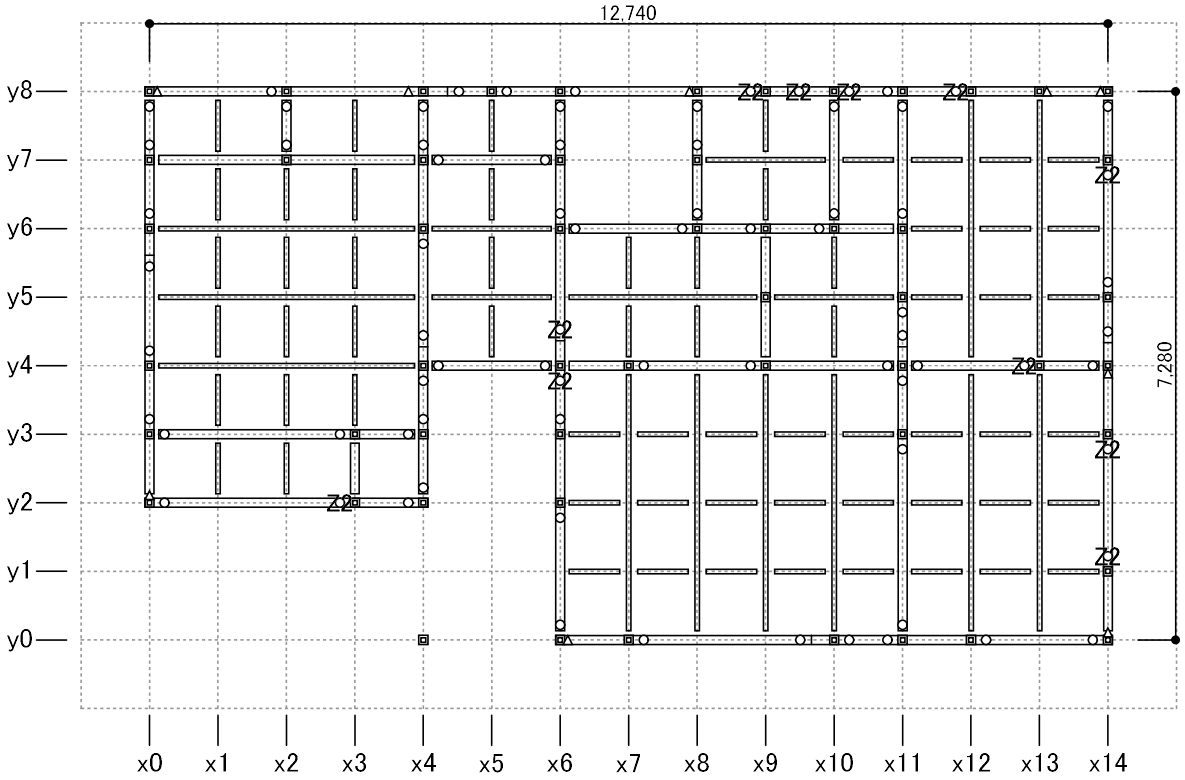
縮尺 1/100

凡例 土台 大引 火打梁 1階柱 通し柱(1～2階) 通し柱(1～3階)
○ M12ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ △ M16ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ(定着長さ:360mm) ▲ M16ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ(定着長さ:510mm)
1:C5 柱番号:柱脚接合部仕様記号 1.08 1階柱引抜力(マイナスの場合は省略)
※仕様記号と接合部仕様の対応については「2.2 使用する材料の許容応力度等」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

7.8.6 アンカーボルト座金仕様図



縮尺 1/100

凡例 土台 大引 火打梁 1階柱 通し柱(1～2階) 通し柱(1～3階)
○ M12ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ △ M16ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ(定着長さ:360mm) ▲ M16ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ(定着長さ:510mm)
アンカーボルト座金仕様 無印:角座金 厚さ4.5mm 40mm角 Z2:角座金 厚さ6.0mm 60mm角

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

7.9 梁受け金物の逆せん断に対する検定

7.9.1 梁受け金物の逆せん断に対する検定

※本建築物には対象となる箇所は存在しない

8 鉛直荷重に対する応力計算と断面検定
8.1 横架材の曲げとたわみに関する検定

※本計算書上の注意点

・張出し梁については、張出し部分は一端固定の片持ち梁として、呑込み部分は単純梁として計算を行う。

・耐力壁が載る横架材の短期曲げに対する検定においては、使用する曲げモーメントは、位置に関わらず梁上耐力壁によるモーメントの最大値と長期荷重時のモーメントの最大値の和とする。(安全側の計算)
また、この際に長期荷重時のモーメントを求めるために使用する荷重は梁・柱・基礎計算用のものとし、一般地域であれば長期[常時]の荷重、多雪区域であれば長期[積雪時]の荷重とする。(安全側の計算)

・かかる荷重は「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」を参照。
通常は「梁・柱・基礎計算用」と「たわみ量計算用」の計算結果を用いるが、
床の荷重のみを受ける床小梁・甲乙梁・大引・根太では「床計算用」を用いる。

・本計算書で使用するたわみ制限比の値は、下表の通りである。

部位	長期荷重 [常時]			長期荷重 [積雪時]			短期荷重 [積雪時]		
	たわみ制限比	絶対値 (mm)	変形増大係数	たわみ制限比	絶対値 (mm)	変形増大係数	たわみ制限比	絶対値 (mm)	変形増大係数
垂木	1/200	−	2	1/200	−	1	1/150	−	1
母屋・棟木	1/200	−	2	1/200	−	1	1/150	−	1
隅木・谷木	1/200	−	2	1/200	−	1	1/150	−	1
軒桁	1/200	−	2	1/200	−	1	1/150	−	1
小屋梁	1/200	−	2	1/200	−	1	1/150	−	1
胴差	1/300	20	2	1/300	−	1	1/225	−	1
床大梁	1/300	20	2	1/300	−	1	1/225	−	1
床小梁	1/300	20	2	1/300	−	1	1/225	−	1
甲乙梁	1/300	20	2	1/300	−	1	1/225	−	1
大引	1/300	20	2	−	−	−	−	−	−
根太	1/300	20	2	−	−	−	−	−	−
登り梁	1/200	−	2	1/200	−	1	1/150	−	1

長期荷重[積雪時]は多雪区域でのみ使用します。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式

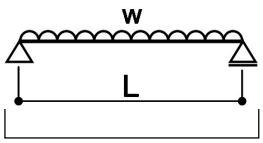
※以下の数式中で、E:ヤング係数 I:断面欠損低減係数[たわみ用]をかけた断面2次モーメントとする。

※登り梁・垂木の計算では計算式内のLは実長(水平距離をcos(勾配)で除した値)を用いる。

単純梁の計算

等分布荷重の場合

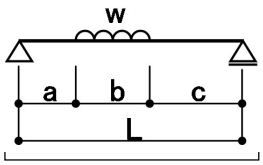
モデル図



計算式記号	求める値	計算式
①	曲げモーメント	$M=\dfrac{wL^2}{8}$
②	たわみ	$\delta=\dfrac{5wL^4}{384EI}\times$変形増大係数

部分等分布荷重の場合

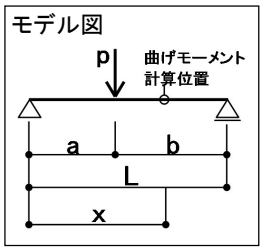
モデル図



計算式記号	求める値	計算式
③	曲げモーメント	$M=w\left(\dfrac{b(b+2c)}{2L}\right)\left(\dfrac{b(b+2c)}{4L}+a\right)$
④	たわみ	$\delta=\dfrac{wb}{48EIL}\left[x(2c+b)\{(2a+b)(2L+2c+b)-b^2-4x^2\}+\dfrac{2L(x-a)^4}{b}\right]\times$変形増大係数 上式において、 $x=\dfrac{b(b+2c)}{2L}+a$

集中荷重の場合

モデル図

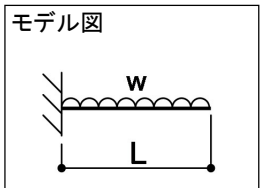


計算式記号	求める値	計算式
⑤	曲げモーメント	$M=\dfrac{pab}{L}\cdot\dfrac{x}{a}$ [x≦aの場合]
		$M=\dfrac{pab}{L}\cdot\dfrac{L\text{-}x}{b}$ [x＞aの場合]
⑥	たわみ	$\delta=\dfrac{pb}{3EIL}\sqrt{\left(\dfrac{a^2+2ab}{3}\right)^3}\times$変形増大係数 [a≧bの場合]
		$\delta=\dfrac{pa}{3EIL}\sqrt{\left(\dfrac{b^2+2ab}{3}\right)^3}\times$変形増大係数 [a＜bの場合]

片持ち梁の計算

等分布荷重の場合

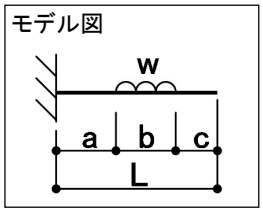
モデル図



計算式記号	求める値	計算式
⑦	曲げモーメント	$M=\dfrac{wL^2}{2}$
⑧	たわみ	$\delta=\dfrac{wL^4}{8EI}\times$変形増大係数

部分等分布荷重の場合

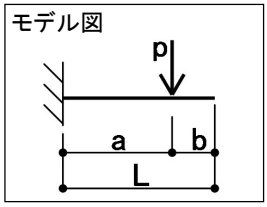
モデル図



計算式記号	求める値	計算式
⑨	曲げモーメント	$M=wb\left(\dfrac{b+2a}{2}\right)$
⑩	たわみ	$\delta=\dfrac{wb}{24EI}\{3b^3+12b^2c+18ba^2+8a^3+4c(b^2+3ba+3a^2)\}\times$変形増大係数

集中荷重の場合

モデル図



計算式記号	求める値	計算式
⑪	曲げモーメント	$M=pa$
⑫	たわみ	$\delta=\dfrac{pa^3}{3EI}\left(1+\dfrac{3b}{2a}\right)\times$変形増大係数

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

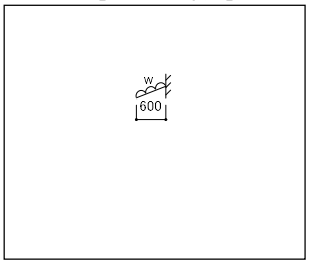
建物名:伏図次郎【2階】

8.1.1 垂木の検定(全箇所共通)(曲げとたわみ)

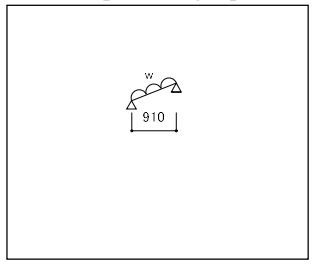
■検定対象の垂木

検定箇所	2階屋根(4寸勾配)
梁の樹種	無等級製材すぎ

モデル図[軒の出部分]



モデル図[小屋上部分]



■垂木の断面およびスパン

軒の出部分スパン [平面上] (mm)	小屋上部分スパン [平面上] (mm)	軒の出部分スパン [実長] (mm)	小屋上部分スパン [実長] (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	屋根勾配 (寸)	屋根勾配 (°)	断面係数 Z (mm^3)	断面2次モーメント I (mm^4)
600	910	647	981	45	60	4	21.80	27,000	810,000

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

軒の出部分スパン[平面上]:軒の出長さと同じ　　小屋上部分スパン[平面上]:母屋ピッチと同じ

スパン[実長]=スパン[平面上]/cos(屋根勾配)

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数 α	並列材係数 β	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2) 長期 [常時] Lfb	長期 [積雪時] LSfb	短期 [積雪時] SSfb	ヤング係数 E (N/mm^2)
22.2	1.00	1.15	9.36	–	13.61	7,000

α: 集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

β: 垂木が目視等級製材または無等級製材:構造用合板と同等以上の面材を張る場合　1.25　　それ以外　1.15

垂木が機械等級製材:構造用合板と同等以上の面材を張る場合　1.15　　それ以外　1.00

垂木が集成材または単板積層材:1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×α×β　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×α×β　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×α×β

■検定

○曲げに対する検定

		長期 [常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期 [積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期 [積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定
軒の出部分	σ	1.62	0.18	OK	–	–	–	3.29	0.25	OK
	fb	9.36			–			13.61		
小屋上部分	σ	0.65	0.07	OK	–	–	–	1.61	0.12	OK
	fb	9.36			–			13.61		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

		長期 [常時]	スパン比 (検定比)	検定	長期 [積雪時]	スパン比 (検定比)	検定	短期 [積雪時]	スパン比 (検定比)	検定
軒の出部分	δ	1.61	1/401 (0.50)	OK	–	–	–	1.64	1/394 (0.39)	OK
	L	647			–			647		
小屋上部分	δ	0.62	1/1,582 (0.13)	OK	–	–	–	0.77	1/1,274 (0.12)	OK
	L	981			–			981		

たわみ制限スパン比　　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL ≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

		長期 [常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期 [積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期 [積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
軒の出部分	δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
	δ Max	–			–			–		
小屋上部分	δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
	δ Max	–			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

■かかる荷重、最大曲げ応力度、最大たわみ、応力図、検定比図

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重(等分布)

記号	単位荷重(N/㎡)			負担幅[垂木ピッチ](mm)	分布荷重(N/mm)		
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1(屋根)	340	−	852	455	0.144	−	0.360
w2(軒天)	150	−	150		0.064	−	0.064

分布荷重=単位荷重×負担幅[垂木ピッチ]×cos(屋根勾配)

●最大曲げ応力度

荷重 [記号]	荷重状態	M :曲げモーメント(N・mm)		σ :曲げ応力度(N/mm²)	
		軒の出部分	小屋上部分	軒の出部分	小屋上部分
軒の出部分:w1+w2 小屋上部分:w1	長期 [常時]	43,536	17,323	1.62	0.65
	長期 [積雪時]	−	−	−	−
	短期 [積雪時]	88,746	43,307	3.29	1.61
計算式記号		⑦	①		

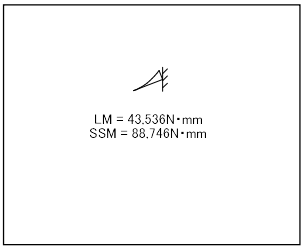
曲げ応力度=曲げモーメント/Z
曲げモーメント:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

●最大たわみ　　(変形増大係数　長期(常時):2　短期(積雪時):1)

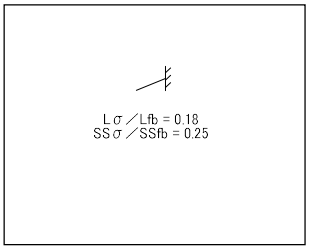
荷重 [記号]	荷重状態	δ :たわみ合計(mm)	
		軒の出部分	小屋上部分
軒の出部分:w1+w2 小屋上部分:w1	長期 [常時]	1.61	0.62
	長期 [積雪時]	−	−
	短期 [積雪時]	1.64	0.77
計算式記号		⑧	②

たわみ量:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

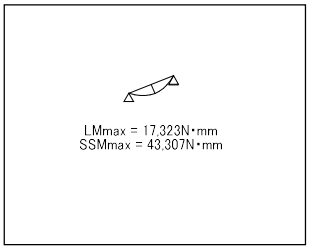
○応力図 [軒の出部分]



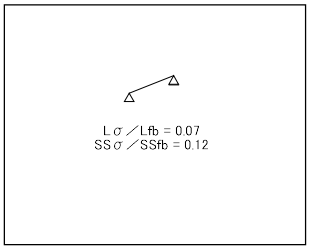
○検定比図 [軒の出部分]



○応力図 [小屋上部分]



○検定比図 [小屋上部分]



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

8.1.2 横垂木の検定(曲げとたわみ)
※本建築物には横垂木は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.1.3 隅木・谷木の検定(曲げとたわみ)

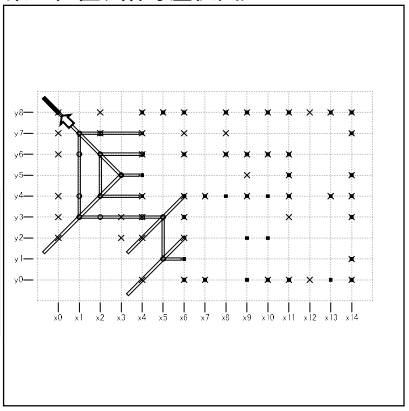
■検定対象の横架材

梁の番号	1	算定対象の部位	1階隅木(軒先部分)(通り:x0y8-x0'y8')
梁の樹種	無等級製材すぎ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:8、11、14　2階:1、4、11、16、21、26

梁の位置(1階母屋伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L' [平面上] (mm)	上端と下端の高さの差 H (mm)	梁のスパン L [実長] (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
849	240	883	105	105	192,937	10,129,218	1.00

L=√(L'^2+H^2)

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	ヤング係数 E (N/mm^2)
22.2	1.00	8.14	-	11.84	7,000

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定
σ	0.43	0.06	OK	-	-	-	0.86	0.08	OK
fb	8.14			-			11.84		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.45	1/1962 (0.11)	OK	-	-	-	0.46	1/1919 (0.08)	OK
L	883			-			883		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(-)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL ≦たわみ制限スパン比)

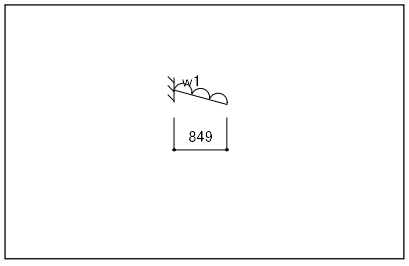
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	-	-	-	-	-	-	-	-	-
δ Max	-			-			-		

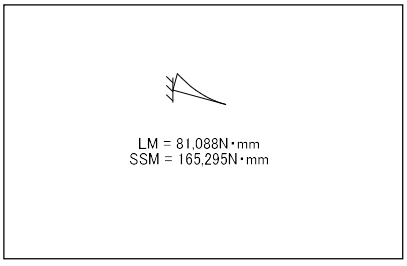
δ　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

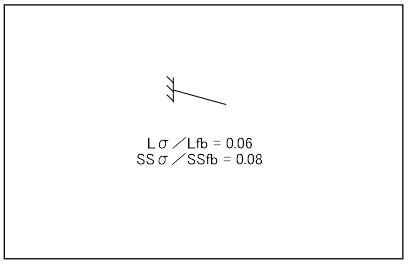
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

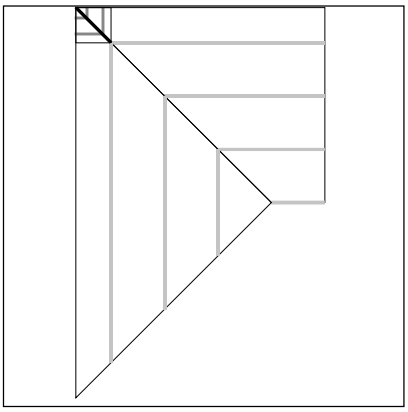
○受ける屋根情報

	屋根勾配(寸)	屋根勾配(°)	単位荷重(N/㎡) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	負担面積[平面上](㎡)	負担面積[実面積](㎡)
屋根1	4	21.80	490	−	1,002	0.180	0.194
屋根2	4	21.80	490	−	1,002	0.180	0.194

負担面積[実面積]=負担面積[平面上]/cos(屋根勾配)

※軒先部分のため、単位荷重には軒天荷重が算入されている。

受ける屋根荷重範囲



○かかる荷重(等分布)

記号	[屋根] 負担荷重合計(N) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	分布荷重(N/mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
w1	191	−	389	0.208	−	0.424

負担荷重合計=Σ(単位荷重×負担面積[実面積])

分布荷重=負担荷重合計×梁のスパン[平面上]/梁のスパン[実長]^2

●最大曲げ応力度

記号[荷重]	補正係数	M :曲げモーメント(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	計算式記号	σ :曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ
w1	1.00	81,088	−	165,295	⑦	0.43	−	0.86

補正係数:三角形分布荷重を等分布荷重に置き換えて曲げモーメントを計算する場合に安全側の計算とするため乗ずる係数

片持ち梁(軒先部分)の谷木の場合:1.50　　その他の場合:1.00

計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

Lσ=LM/Z　LSσ=LSM/Z　SSσ=SSM/Z

Z:断面係数　Z=b×h^2/6

●最大たわみ　　(変形増大係数　長期(常時):2　短期(積雪時):1)

記号[荷重]	補正係数	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	1.00	0.45	−	0.46	⑧

補正係数:三角形分布荷重を等分布荷重に置き換えてたわみを計算する場合に安全側の計算とするため乗ずる係数

片持ち梁(軒先部分)の谷木の場合:1.50　　その他の場合:1.00

計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

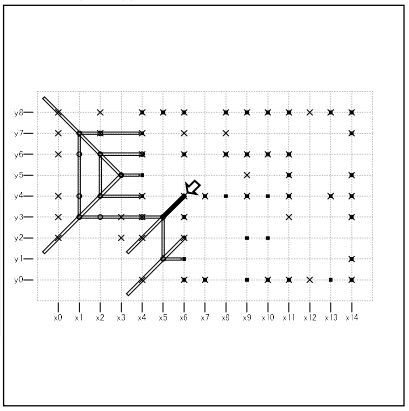
■検定対象の横架材

梁の番号	9	算定対象の部位	1階谷木(通り:x6y4-x5y3)
梁の樹種	無等級製材すぎ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:2、3、4、5、6、7、10、12、13　2階:2、3、5、6、7、8、9、10、12、13、14、15、17、18、19、20、22、23、24、25

梁の位置(1階母屋伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L' [平面上] (mm)	上端と下端の高さの差 H (mm)	梁のスパン L [実長] (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,287	364	1,338	105	105	192,937	10,129,218	1.00

L=√(L'^2+H^2)

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	ヤング係数 E (N/mm^2)
22.2	1.00	8.14	–	11.84	7,000

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定
σ	0.26	0.04	OK	–	–	–	0.64	0.06	OK
fb	8.14			–			11.84		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.26	1/5146 (0.04)	OK	–	–	–	0.33	1/4054 (0.04)	OK
L	1,338			–			1,338		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL ≦たわみ制限スパン比)

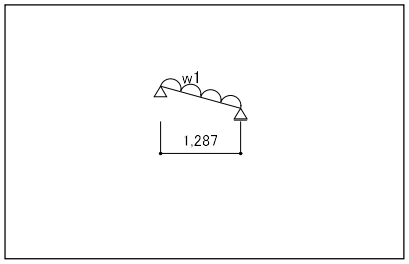
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

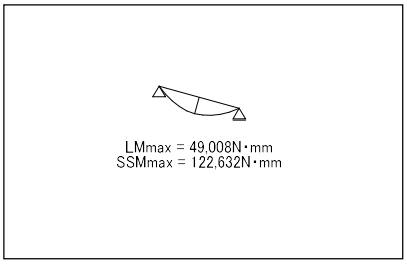
δ　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

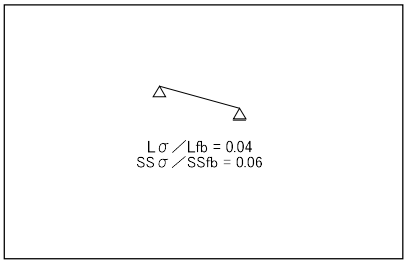
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

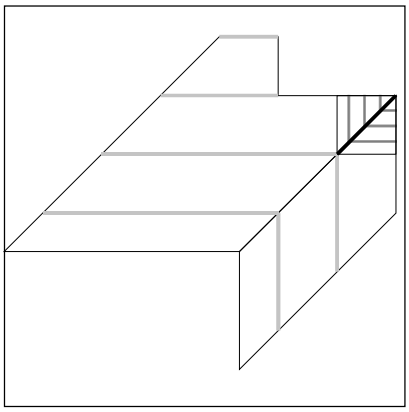
建物名:伏図次郎【2階】

○受ける屋根情報

	屋根勾配(寸)	屋根勾配(°)	単位荷重(N/㎡) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	負担面積[平面上](㎡)	負担面積[実面積](㎡)
屋根1	4	21.80	340	−	852	0.415	0.447
屋根2	4	21.80	340	−	852	0.415	0.447

負担面積[実面積]=負担面積[平面上]/cos(屋根勾配)

受ける屋根荷重範囲



○かかる荷重(等分布)

記号	[屋根] 負担荷重合計(N) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	分布荷重(N/mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
w1	304	−	762	0.219	−	0.548

負担荷重合計=Σ(単位荷重×負担面積[実面積])

分布荷重=負担荷重合計×梁のスパン[平面上]/梁のスパン[実長]^2

●最大曲げ応力度

記号[荷重]	補正係数	M :曲げモーメント(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	計算式記号	σ :曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ
w1	1.00	49,008	−	122,632	①	0.26	−	0.64

補正係数:三角形分布荷重を等分布荷重に置き換えて曲げモーメントを計算する場合に安全側の計算とするため乗ずる係数

片持ち梁(軒先部分)の谷木の場合:1.50　　その他の場合:1.00

計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

Lσ=LM/Z　LSσ=LSM/Z　SSσ=SSM/Z

Z:断面係数　Z=b×h^2/6

●最大たわみ　　(変形増大係数　長期(常時):2　短期(積雪時):1)

記号[荷重]	補正係数	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	1.00	0.26	−	0.33	②

補正係数:三角形分布荷重を等分布荷重に置き換えてたわみを計算する場合に安全側の計算とするため乗ずる係数

片持ち梁(軒先部分)の谷木の場合:1.50　　その他の場合:1.00

計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.1.4 母屋・棟木の検定(曲げとたわみ)

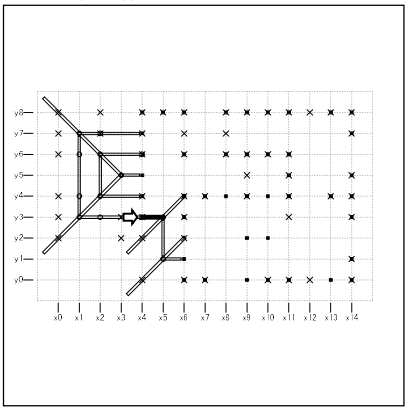
■検定対象の横架材

梁の番号	8	算定対象の部位	1階母屋・棟木(通り:x4y3-x5y3)
梁の樹種	無等級製材すぎ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:1、4、6、9、10、12　2階:1、4、8、9、13、15、20、22、30、32

梁の位置(1階母屋伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
910	105	105	192,937	※	10,129,218	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
22.2	1.0000	1.00	8.14	−	11.84	−	7,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	0.39	0.05	OK	−	−	−	0.90	0.08	OK	−	−	−
fb	8.14			−			11.84			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.19	1/4789 (0.05)	OK	−	−	−	0.21	1/4333 (0.04)	OK
L	910			−			910		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

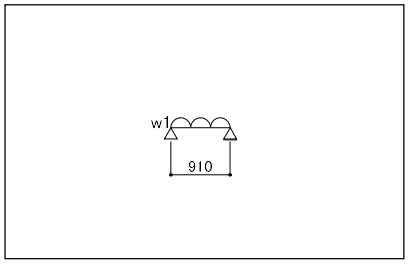
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

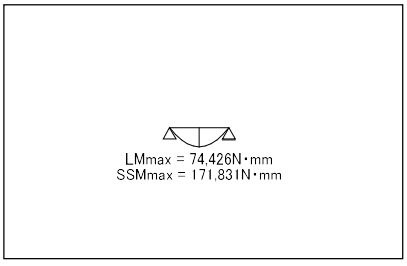
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

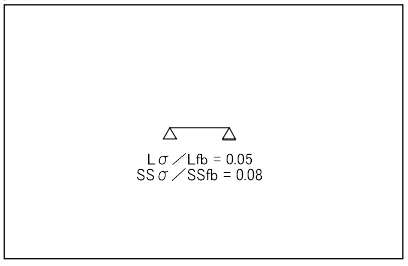
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.719	−	1.660	0.719	−	1.660

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	74,426	−	171,831	①	1.00
合計	74,426	−	171,831		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
−	74,426	−	171,831	−	0.39	−	0.90	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.19	−	0.21	②	1.00
合計	0.19	−	0.21		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

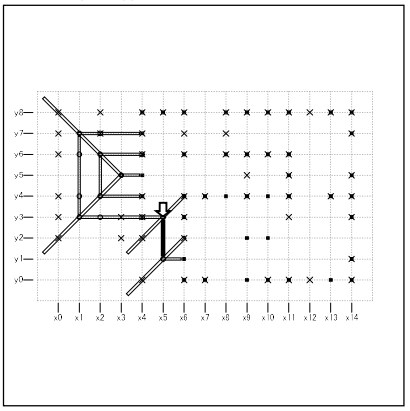
■検定対象の横架材

梁の番号	14	算定対象の部位	1階母屋・棟木(通り:x5y1-x5y3)
梁の樹種	無等級製材すぎ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:2、3、5、7、11、13　2階:2、3、5、6、7、10、11、12、14、16、17、18、19、21、23、24、25、26、27、28、29、31

梁の位置(1階母屋伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
22.2	1.0000	1.00	8.14	−	11.84	−	7,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	1.44	0.18	OK	−	−	−	3.06	0.26	OK	−	−	−
fb	8.14			−			11.84			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	2.66	1/684 (0.30)	OK	−	−	−	2.85	1/638 (0.24)	OK
L	1,820			−			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

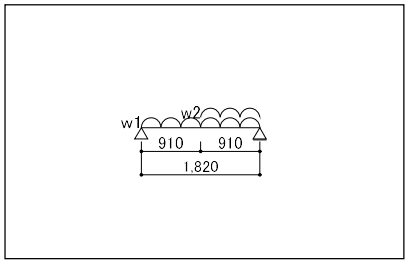
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

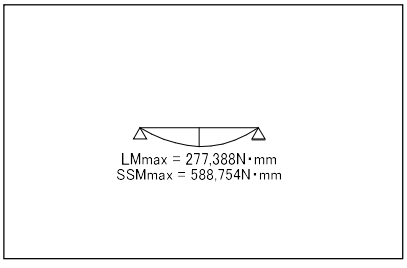
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

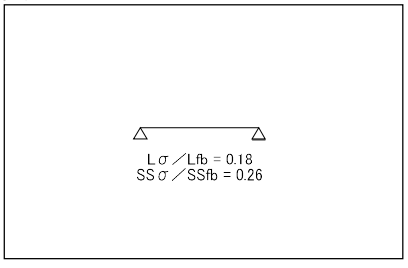
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.576	−	1.328	0.576	−	1.328
w2	910～1,820	0.167	−	0.167	0.167	−	0.167

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	238,493	−	549,859	①
w2	38,895	−	38,895	③
合計	277,388	−	588,754	

断面欠損低減係数 [曲げ用] γ
1.00

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
−	277,388	−	588,754	−	1.44	−	3.06	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	2.33	−	2.68	②
w2	0.33	−	0.17	④
合計	2.66	−	2.85	

断面欠損低減係数 [たわみ用] β
1.00

I'=I×β

I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

8. 1. 5 登り梁の検定(曲げとたわみ)

※本建築物には登り梁は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.1.6 梁の検定(曲げとたわみ)

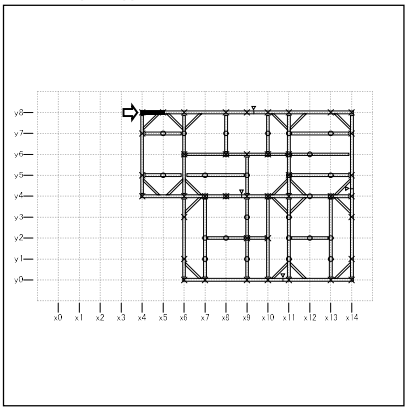
■検定対象の横架材

梁の番号	1	算定対象の部位	2階軒桁(通り:x4y8-x5y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:61、65　2階:8、30、35、36、38、43、57、62

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
910	105	105	192,937	※	10,129,218	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	0.38	0.04	OK	−	−	−	0.72	0.05	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.13	1/7000 (0.03)	OK	−	−	−	0.12	1/7583 (0.02)	OK
L	910			−			910		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

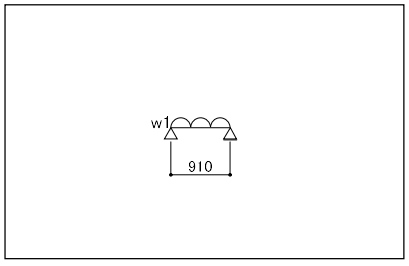
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

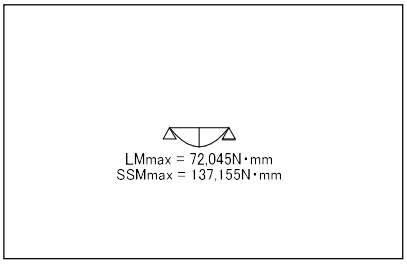
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

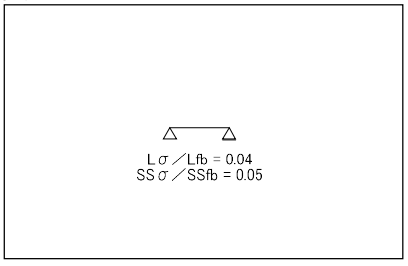
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.696	−	1.325	0.696	−	1.325

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]		
w1	72,045	−	137,155	①	1.00
合計	72,045	−	137,155		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
−	72,045	−	137,155	−	0.38	−	0.72	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ		
w1	0.13	−	0.12	②	1.00
合計	0.13	−	0.12		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

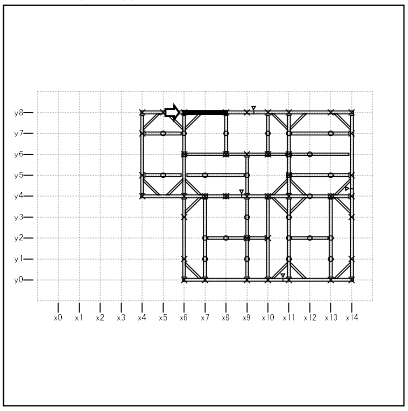
■検定対象の横架材

梁の番号	3	算定対象の部位	2階軒桁(通り:x6y8-x8y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

2階:31、34、37、42、61

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	1.41	0.14	OK	–	–	–	2.66	0.18	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	1.86	1/978 (0.21)	OK	–	–	–	1.75	1/1040 (0.15)	OK
L	1,820			–			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

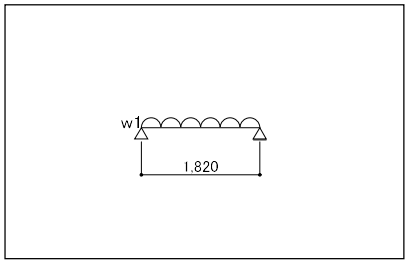
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

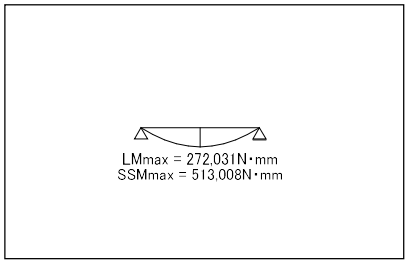
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

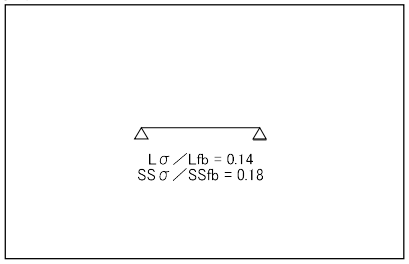
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.657	−	1.239	0.657	−	1.239

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	272,031	−	513,008	①	1.00
合計	272,031	−	513,008		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
−	272,031	−	513,008	−	1.41	−	2.66	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	1.86	−	1.75	②	1.00
合計	1.86	−	1.75		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

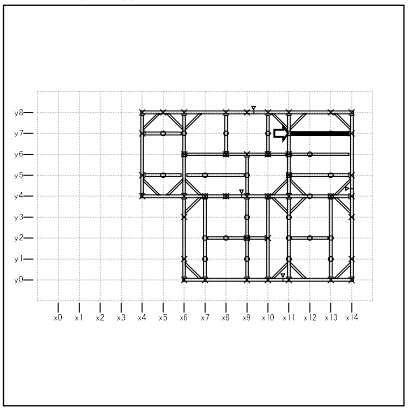
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	10	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x11y7-x14y7)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	3.67	0.36	OK	–	–	–	7.05	0.47	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	8.62	1/316 (0.64)	OK	–	–	–	7.96	1/342 (0.44)	OK
L	2,730			–			2,730		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

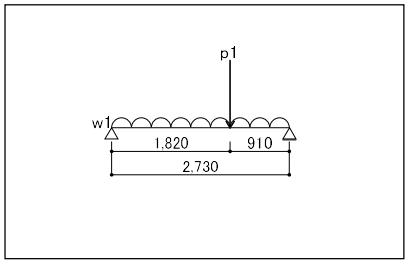
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

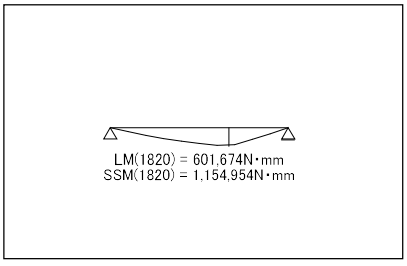
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

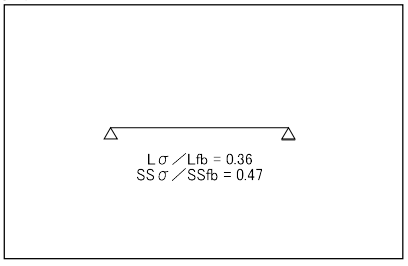
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.190	−	0.190	0.190	−	0.190

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	1,820	700	−	1,612	700	−	1,612

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	177,007	−	177,007	①
p1	424,667	−	977,947	⑤
合計	601,674	−	1,154,954	

断面欠損低減係数 [曲げ用] γ
0.85

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
1,820	601,674	−	1,154,954	−	3.67	−	7.05	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	3.02	−	1.51	②
p1	5.60	−	6.45	⑥
合計	8.62	−	7.96	

断面欠損低減係数 [たわみ用] β
0.90

I'=I×β

I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

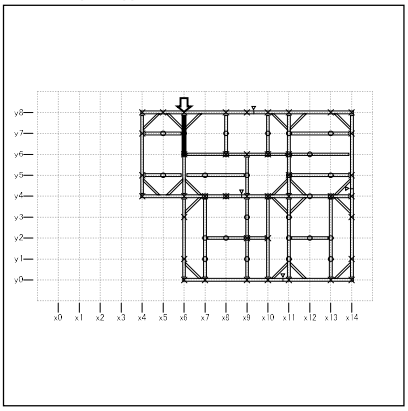
■検定対象の横架材

梁の番号	39	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x6y6-x6y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:52

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	4.66	0.46	OK	–	–	–	8.81	0.59	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.37	1/540 (0.38)	OK	–	–	–	3.15	1/577 (0.26)	OK
L	1,820			–			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

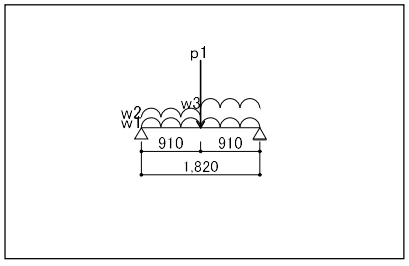
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

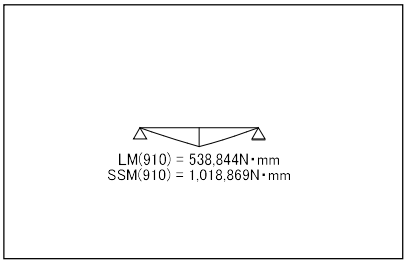
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

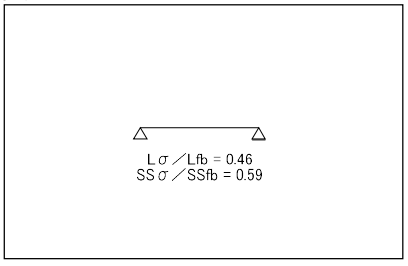
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.114	−	0.114	0.114	−	0.114
w2	0～910	0.057	−	0.057	0.057	−	0.057
w3	910～1,820	0.114	−	0.114	0.114	−	0.114

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	993	−	2,048	993	−	2,048

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	47,202	−	47,202	①
w2	13,276	−	13,276	③
w3	26,551	−	26,551	③
p1	451,815	−	931,840	⑤
合計	538,844	−	1,018,869	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.60

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	538,844	−	1,018,869	−	4.66	−	8.81	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	0.36	−	0.18	②
w2	0.09	−	0.05	④
w3	0.18	−	0.09	④
p1	2.74	−	2.83	⑥
合計	3.37	−	3.15	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

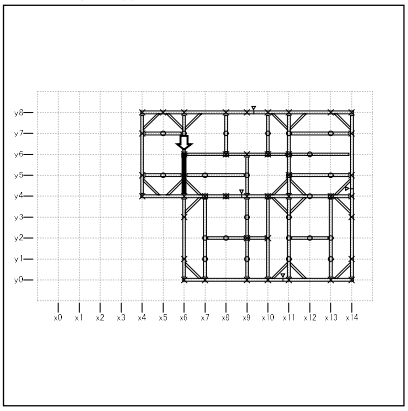
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	40	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x6y4-x6y6)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図
○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	6.16	0.60	OK	−	−	−	10.60	0.71	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.67	1/495 (0.41)	OK	−	−	−	3.14	1/579 (0.26)	OK
L	1,820			−			1,820		

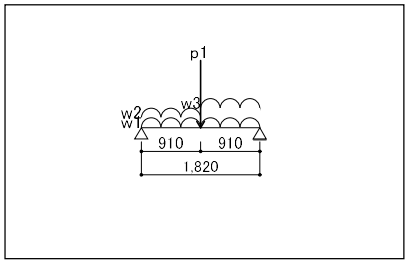
たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

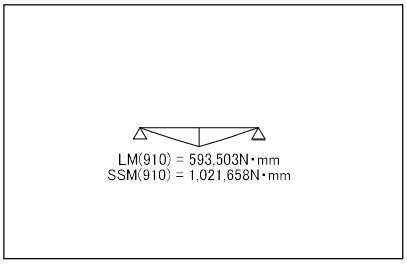
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

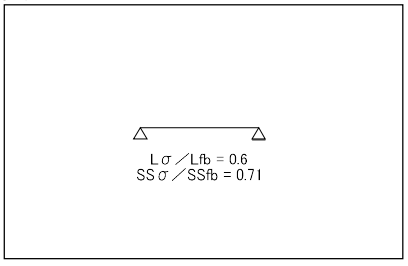
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.057	−	0.057	0.057	−	0.057
w2	0～910	0.114	−	0.114	0.114	−	0.114
w3	910～1,820	0.057	−	0.057	0.057	−	0.057

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	1,165	−	2,106	1,165	−	2,106

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	23,601	−	23,601	①
w2	26,551	−	26,551	③
w3	13,276	−	13,276	③
p1	530,075	−	958,230	⑤
合計	593,503	−	1,021,658	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.50

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	593,503	−	1,021,658	−	6.16	−	10.60	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	0.18	−	0.09	②
w2	0.18	−	0.09	④
w3	0.09	−	0.05	④
p1	3.22	−	2.91	⑥
合計	3.67	−	3.14	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

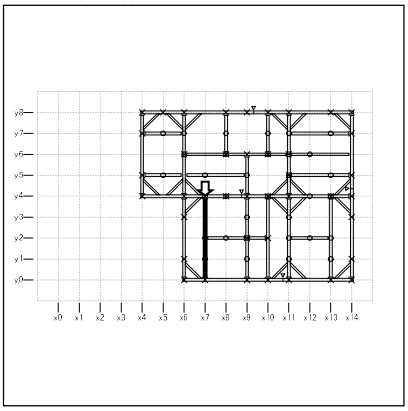
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	44	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x7y0-x7y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
3,640	105	150	393,750	※	29,531,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	6.36	0.62	OK	−	−	−	11.63	0.78	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	14.01	1/259 (0.78)	OK	−	−	−	12.70	1/286 (0.53)	OK
L	3,640			−			3,640		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

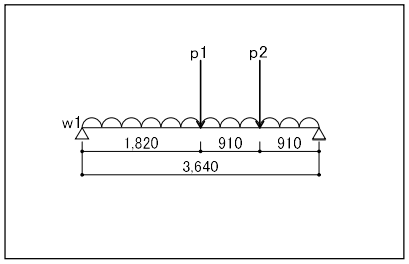
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

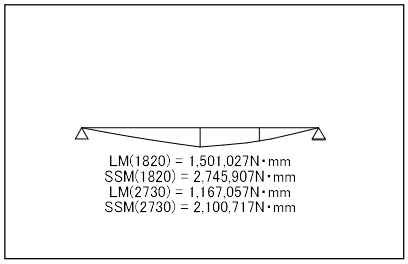
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

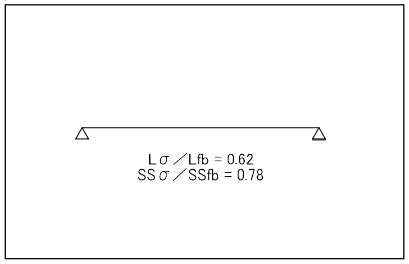
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.214	−	0.214	0.214	−	0.214

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	1,820	997	−	2,023	997	−	2,023
p2	2,730	526	−	1,210	526	−	1,210

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	354,427	−	354,427	①
p1	907,270	−	1,840,930	⑤
p2	239,330	−	550,550	⑤
合計	1,501,027	−	2,745,907	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.60

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	354,427	−	354,427	①
p1	453,635	−	920,465	⑤
p2	358,995	−	825,825	⑤
合計	1,167,057	−	2,100,717	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.85

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
1,820	1,501,027	−	2,745,907	−	6.36	−	11.63	−
2,730	1,167,057	−	2,100,717	−	3.49	−	6.28	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	3.69	−	1.85	②
p1	7.54	−	7.65	⑥
p2	2.78	−	3.20	⑥
合計	14.01	−	12.70	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

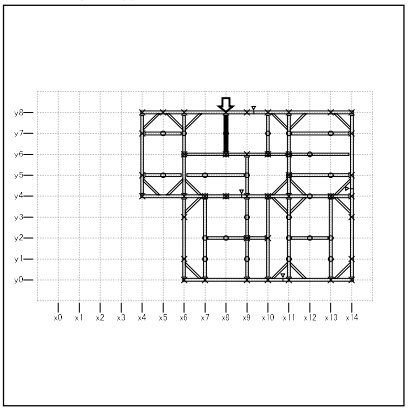
■検定対象の横架材

梁の番号	45	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x8y6-x8y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

2階:25、27、29

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	2.52	0.25	OK	–	–	–	5.05	0.34	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	2.65	1/686 (0.30)	OK	–	–	–	2.59	1/702 (0.22)	OK
L	1,820			–			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

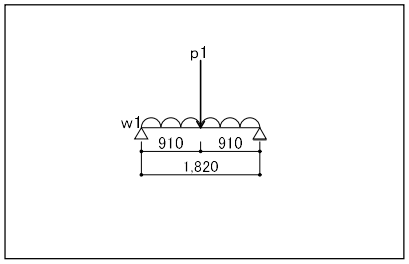
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δ Max	–			–			–		

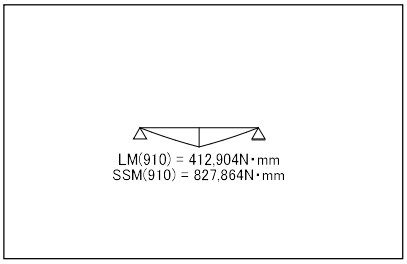
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

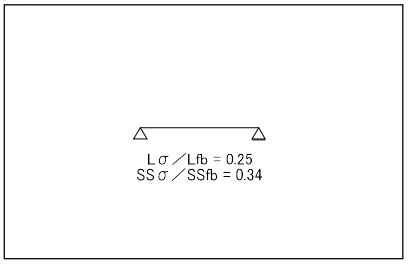
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.228	−	0.228	0.228	−	0.228

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	700	−	1,612	700	−	1,612

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	94,404	−	94,404	①	0.85
p1	318,500	−	733,460	⑤	
合計	412,904	−	827,864		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	412,904	−	827,864	−	2.52	−	5.05	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.72	−	0.36	②	0.90
p1	1.93	−	2.23	⑥	
合計	2.65	−	2.59		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

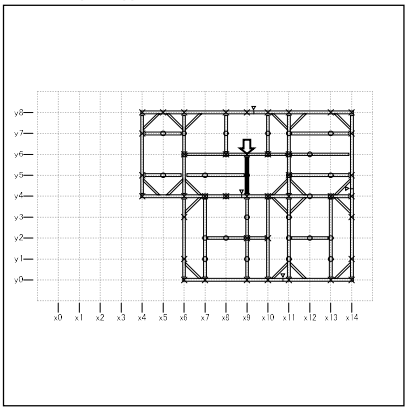
■検定対象の横架材

梁の番号	46	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x9y4-x9y6)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

2階:52

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	5.43	0.53	OK	–	–	–	10.36	0.69	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.92	1/464 (0.44)	OK	–	–	–	3.69	1/493 (0.31)	OK
L	1,820			–			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

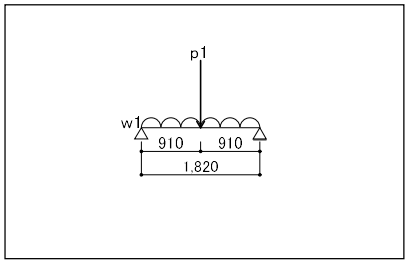
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

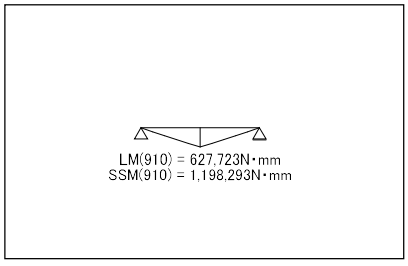
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

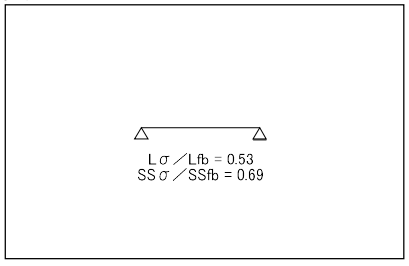
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.171	−	0.171	0.171	−	0.171

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	1,224	−	2,478	1,224	−	2,478

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]		
w1	70,803	−	70,803	①	0.60
p1	556,920	−	1,127,490	⑤	
合計	627,723	−	1,198,293		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	627,723	−	1,198,293	−	5.43	−	10.36	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ		
w1	0.54	−	0.27	②	0.90
p1	3.38	−	3.42	⑥	
合計	3.92	−	3.69		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

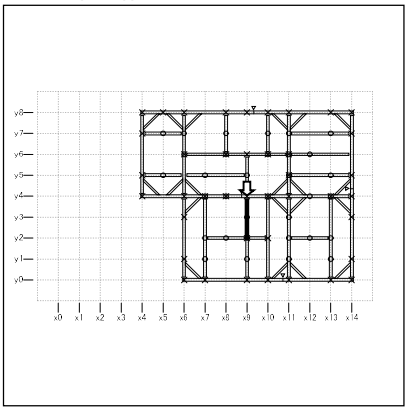
■検定対象の横架材

梁の番号	47	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x9y2-x9y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

2階:9、16、48

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	2.70	0.27	OK	−	−	−	5.54	0.37	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	2.81	1/647 (0.31)	OK	−	−	−	2.82	1/645 (0.24)	OK
L	1,820			−			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

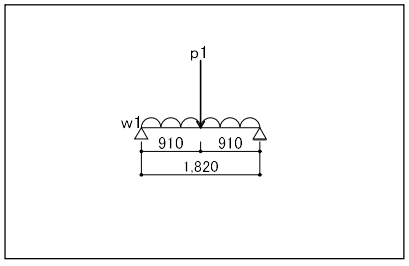
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

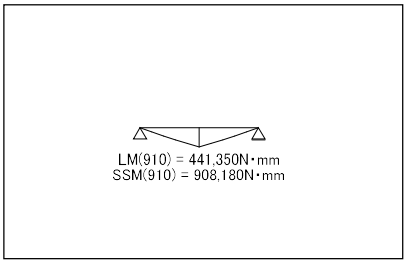
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

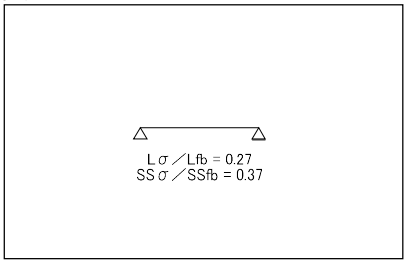
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.200	−	0.200	0.200	−	0.200

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	1,814	788	−	1,814

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	82,810	−	82,810	①	0.85
p1	358,540	−	825,370	⑤	
合計	441,350	−	908,180		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	441,350	−	908,180	−	2.70	−	5.54	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.63	−	0.32	②	0.90
p1	2.18	−	2.50	⑥	
合計	2.81	−	2.82		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

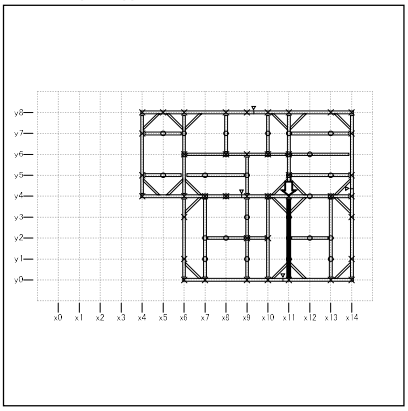
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	55	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x11y0-x11y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
3,640	105	180	567,000	※	51,030,000	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	5.70	0.56	OK	−	−	−	11.04	0.74	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	11.07	1/328 (0.61)	OK	−	−	−	10.75	1/338 (0.45)	OK
L	3,640			−			3,640		

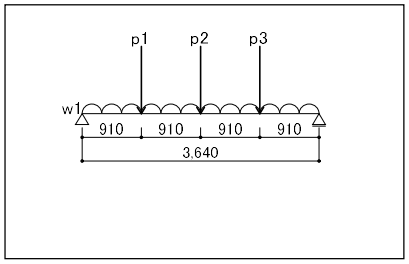
たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

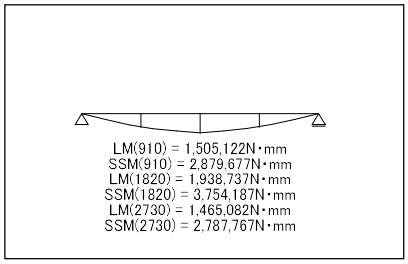
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

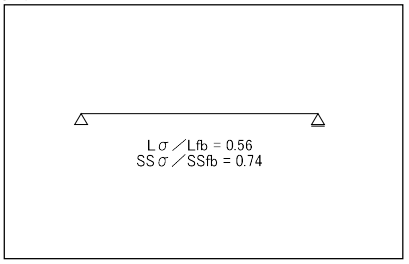
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.214	−	0.214	0.214	−	0.214

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	1,814	788	−	1,814
p2	1,820	997	−	2,023	997	−	2,023
p3	2,730	700	−	1,612	700	−	1,612

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	354,427	−	354,427	①	0.85
p1	537,810	−	1,238,055	⑤	
p2	453,635	−	920,465	⑤	
p3	159,250	−	366,730	⑤	
合計	1,505,122	−	2,879,677		

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	354,427	−	354,427	①	0.60
p1	358,540	−	825,370	⑤	
p2	907,270	−	1,840,930	⑤	
p3	318,500	−	733,460	⑤	
合計	1,938,737	−	3,754,187		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・p3のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	354,427	−	354,427	①	0.85
p1	179,270	−	412,685	⑤	
p2	453,635	−	920,465	⑤	
p3	477,750	−	1,100,190	⑤	
合計	1,465,082	−	2,787,767		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	1,505,122	−	2,879,677	−	3.13	−	5.98	−
1,820	1,938,737	−	3,754,187	−	5.70	−	11.04	−
2,730	1,465,082	−	2,787,767	−	3.04	−	5.79	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	2.14	−	1.07	②
p1	2.41	−	2.78	⑥
p2	4.37	−	4.43	⑥
p3	2.15	−	2.47	⑥
合計	11.07	−	10.75	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

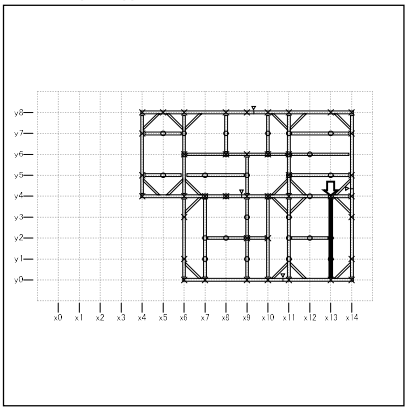
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	56	算定対象の部位	2階小屋梁(通り:x13y0-x13y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
3,640	105	150	393,750	※	29,531,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合 (300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	6.36	0.62	OK	−	−	−	11.63	0.78	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	14.01	1/259 (0.78)	OK	−	−	−	12.70	1/286 (0.53)	OK
L	3,640			−			3,640		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

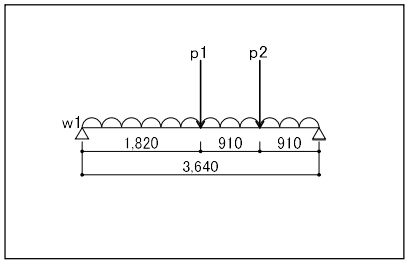
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

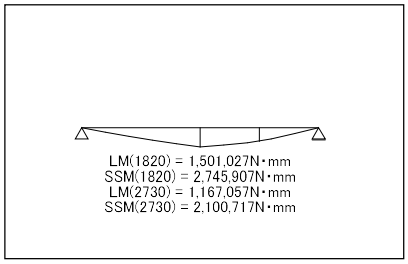
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

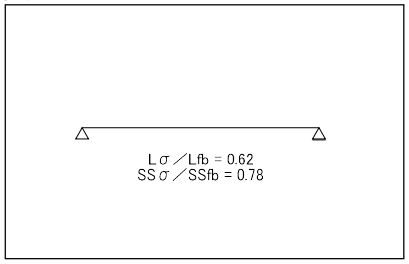
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.214	−	0.214	0.214	−	0.214

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	1,820	997	−	2,023	997	−	2,023
p2	2,730	526	−	1,210	526	−	1,210

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	354,427	−	354,427	①
p1	907,270	−	1,840,930	⑤
p2	239,330	−	550,550	⑤
合計	1,501,027	−	2,745,907	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.60

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	354,427	−	354,427	①
p1	453,635	−	920,465	⑤
p2	358,995	−	825,825	⑤
合計	1,167,057	−	2,100,717	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.85

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
1,820	1,501,027	−	2,745,907	−	6.36	−	11.63	−
2,730	1,167,057	−	2,100,717	−	3.49	−	6.28	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	3.69	−	1.85	②
p1	7.54	−	7.65	⑥
p2	2.78	−	3.20	⑥
合計	14.01	−	12.70	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

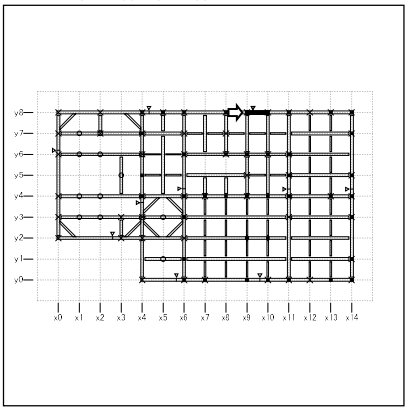
■検定対象の横架材

梁の番号	7	算定対象の部位	2階胴差(通り:x9y8-x10y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:8、9、10、11、43、48、62、64、66、68、72、73　2階:2、4、5、6、12、13、14、20、21、22、23、24、26、28、32、33、41、53、54、59、60

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
910	105	105	192,937	※	10,129,218	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	0.76	0.08	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.23	1/3956 (0.08)	OK	–	–	–	–	–	–
L	910			–			–		

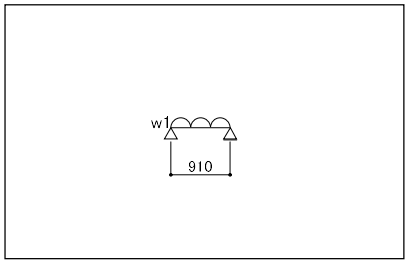
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(-)　　(-)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

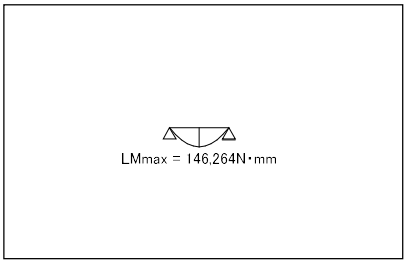
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	0.23	0.02	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

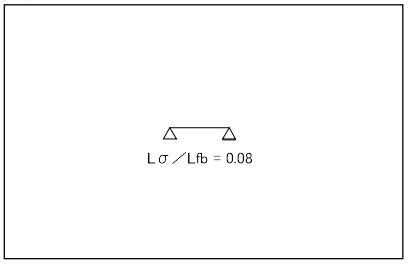
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.413	−	−	1.254	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	146,264	−	−	①	1.00
合計	146,264	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
−	146,264	−	−	−	0.76	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.23	−	−	②	1.00
合計	0.23	−	−		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

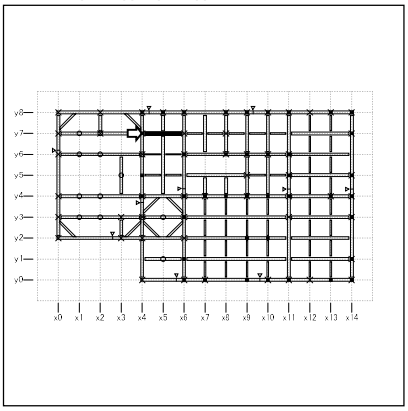
■検定対象の横架材

梁の番号	14	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x4y7-x6y7)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:79

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	135	318,937	※	21,528,281	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	8.98	0.87	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	2.74	1/664 (0.46)	OK	–	–	–	–	–	–
L	1,820			–			–		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

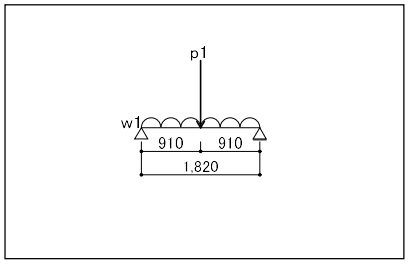
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	2.74	0.14	OK	–	–	–	–	–	–
δ Max	20.00			–			–		

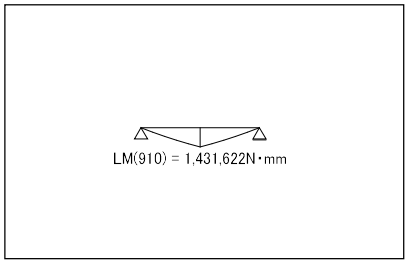
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

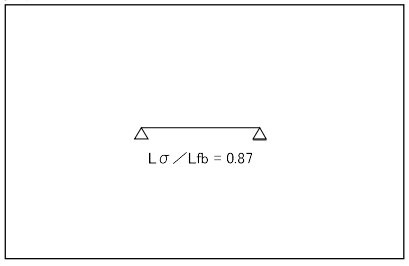
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.862	−	−	0.544	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	2,362	−	−	1,488	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	356,912	−	−	①	0.50
p1	1,074,710	−	−	⑤	
合計	1,431,622	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,431,622	−	−	−	8.98	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.81	−	−	②	0.90
p1	1.93	−	−	⑥	
合計	2.74	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

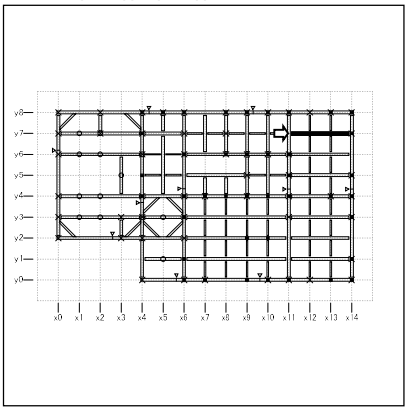
■検定対象の横架材

梁の番号	20	算定対象の部位	2階床小梁(通り:x11y7-x14y7)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:28、34、46、51、54、76

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	135	318,937	※	21,528,281	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm^2)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合 (300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	6.80	0.66	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	7.81	1/349 (0.86)	OK	–	–	–	–	–	–
L	2,730			–			–		

たわみ制限スパン比 (1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

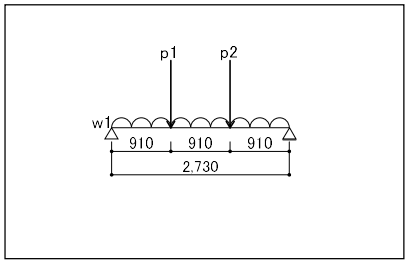
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	7.81	0.40	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

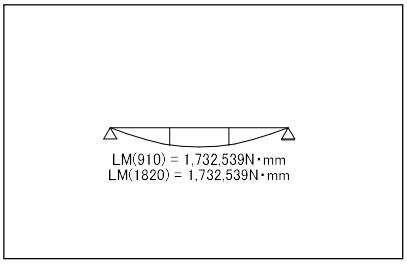
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

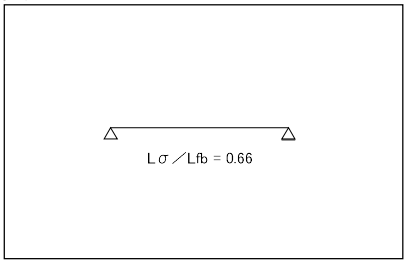
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.090	−	−	0.544	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	−	496	−	−
p2	1,820	788	−	−	496	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	1,015,458	−	−	①
p1	478,054	−	−	⑤
p2	239,027	−	−	⑤
合計	1,732,539	−	−	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.80

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	1,015,458	−	−	①
p1	239,027	−	−	⑤
p2	478,054	−	−	⑤
合計	1,732,539	−	−	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.80

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,732,539	−	−	−	6.80	−	−	−
1,820	1,732,539	−	−	−	6.80	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	4.07	−	−	②
p1	1.87	−	−	⑥
p2	1.87	−	−	⑥
合計	7.81	−	−	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

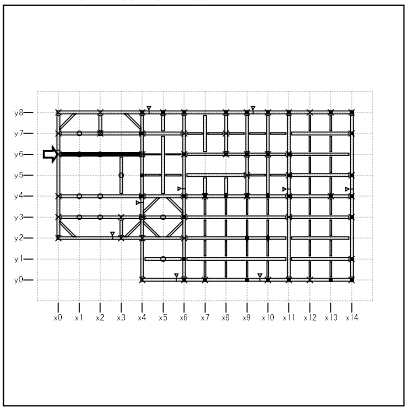
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	21	算定対象の部位	1階小屋梁(通り:x0y6-x4y6)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
3,640	105	150	393,750	※	29,531,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	4.35	0.43	OK	−	−	−	8.11	0.54	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	14.04	1/259 (0.78)	OK	−	−	−	12.88	1/282 (0.54)	OK
L	3,640			−			3,640		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

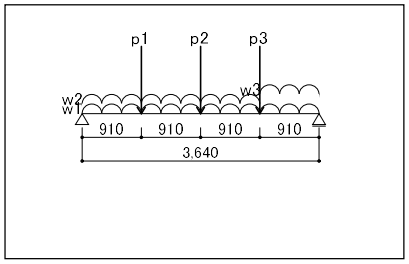
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

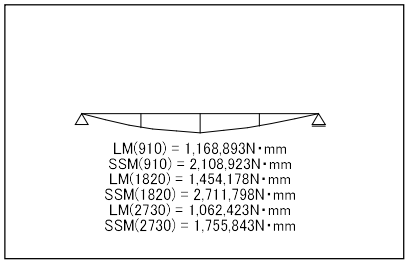
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

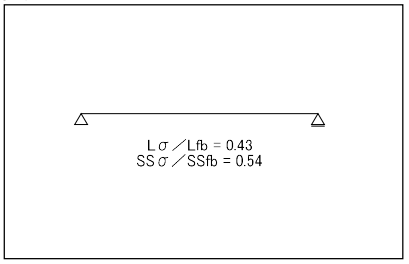
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.100	−	0.100	0.100	−	0.100
w2	0～2,730	0.152	−	0.152	0.152	−	0.152
w3	2,730～3,640	0.057	−	0.057	0.057	−	0.057

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	526	−	1,210	526	−	1,210
p2	1,820	744	−	1,713	744	−	1,713
p3	2,730	292	−	434	292	−	434

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	165,620	−	165,620	①	0.85
w2	221,258	−	221,258	③	
w3	18,070	−	18,070	③	
p1	358,995	−	825,825	⑤	
p2	338,520	−	779,415	⑤	
p3	66,430	−	98,735	⑤	
合計	1,168,893	−	2,108,923		

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	165,620	−	165,620	①	0.85
w2	221,258	−	221,258	③	
w3	18,070	−	18,070	③	
p1	239,330	−	550,550	⑤	
p2	677,040	−	1,558,830	⑤	
p3	132,860	−	197,470	⑤	
合計	1,454,178	−	2,711,798		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・p3のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	165,620	−	165,620	①	0.75
w2	221,258	−	221,258	③	
w3	18,070	−	18,070	③	
p1	119,665	−	275,275	⑤	
p2	338,520	−	779,415	⑤	
p3	199,290	−	296,205	⑤	
合計	1,062,423	−	1,755,843		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	1,168,893	−	2,108,923	−	3.50	−	6.31	−
1,820	1,454,178	−	2,711,798	−	4.35	−	8.11	−
2,730	1,062,423	−	1,755,843	−	3.60	−	5.95	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ （変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	1.73	−	0.87	②
w2	2.24	−	1.12	④
w3	0.11	−	0.06	④
p1	2.78	−	3.20	⑥
p2	5.63	−	6.48	⑥
p3	1.55	−	1.15	⑥
合計	14.04	−	12.88	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

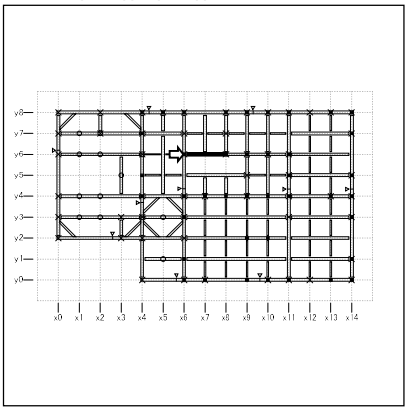
■検定対象の横架材

梁の番号	24	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x6y6-x8y6)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:1、2、3、4、5、6、25、26、27、37、58、59、69、70、77、78、80、81、110、111、112、130、132、133、135

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	120	252,000	※	15,120,000	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	7.60	0.74	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	5.02	1/362 (0.83)	OK	–	–	–	–	–	–
L	1,820			–			–		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

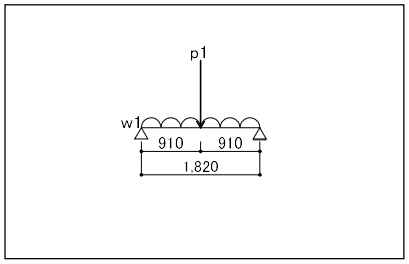
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	5.02	0.26	OK	–	–	–	–	–	–
δ Max	20.00			–			–		

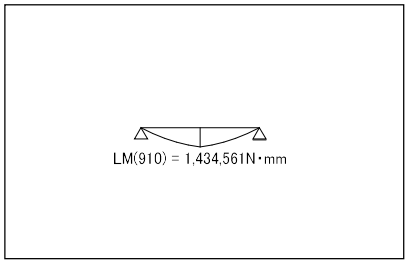
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

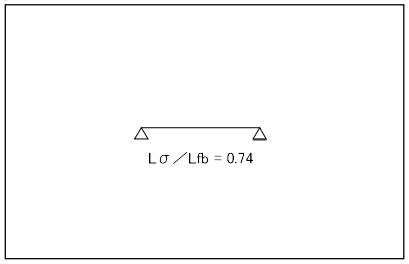
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	2.168	−	−	1.730	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	1,180	−	−	744	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	897,661	−	−	①	0.75
p1	536,900	−	−	⑤	
合計	1,434,561	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,434,561	−	−	−	7.60	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	3.64	−	−	②	0.90
p1	1.38	−	−	⑥	
合計	5.02	−	−		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

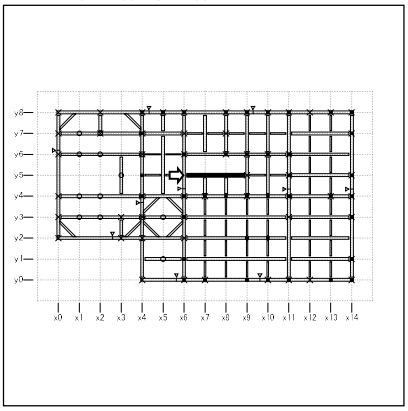
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	31	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x6y5-x9y5)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	135	318,937	※	21,528,281	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	5.98	0.58	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	7.30	1/373 (0.81)	OK	–	–	–	–	–	–
L	2,730			–			–		

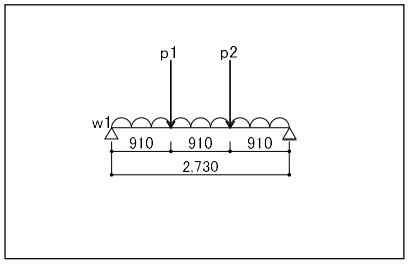
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

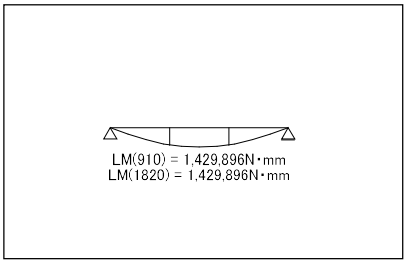
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	7.30	0.37	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

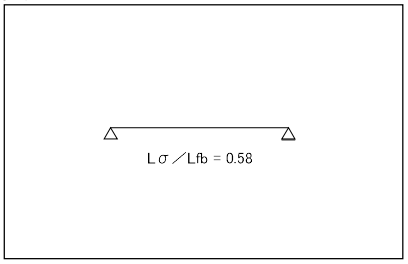
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.150	−	−	0.725	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	394	−	−	248	−	−
p2	1,820	394	−	−	248	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	1,071,355	−	−	①
p1	239,027	−	−	⑤
p2	119,514	−	−	⑤
合計	1,429,896	−	−	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.75

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	1,071,355	−	−	①
p1	119,514	−	−	⑤
p2	239,027	−	−	⑤
合計	1,429,896	−	−	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.75

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,429,896	−	−	−	5.98	−	−	−
1,820	1,429,896	−	−	−	5.98	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	5.42	−	−	②
p1	0.94	−	−	⑥
p2	0.94	−	−	⑥
合計	7.30	−	−	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

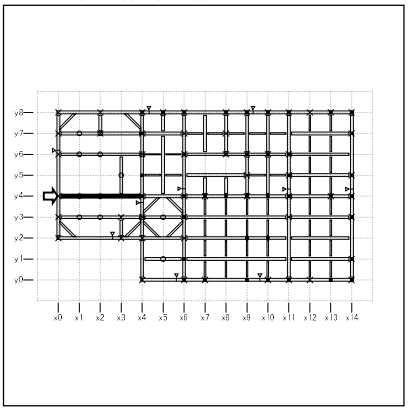
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	35	算定対象の部位	1階小屋梁(通り:x0y4-x4y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
3,640	105	150	393,750	※	29,531,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	4.35	0.43	OK	−	−	−	8.11	0.54	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	14.04	1/259 (0.78)	OK	−	−	−	12.88	1/282 (0.54)	OK
L	3,640			−			3,640		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

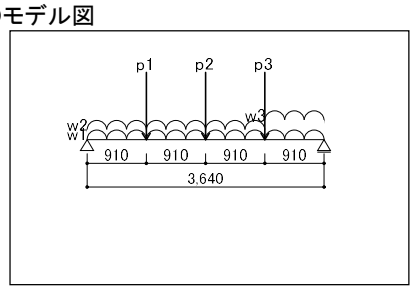
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

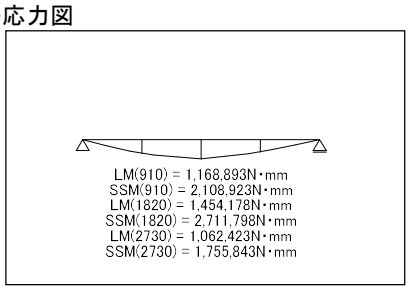
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

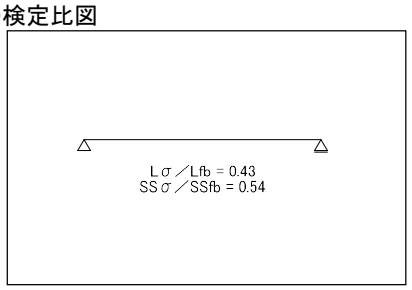
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.100	−	0.100	0.100	−	0.100
w2	0～2,730	0.152	−	0.152	0.152	−	0.152
w3	2,730～3,640	0.057	−	0.057	0.057	−	0.057

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	526	−	1,210	526	−	1,210
p2	1,820	744	−	1,713	744	−	1,713
p3	2,730	292	−	434	292	−	434

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	165,620	−	165,620	①	0.85
w2	221,258	−	221,258	③	
w3	18,070	−	18,070	③	
p1	358,995	−	825,825	⑤	
p2	338,520	−	779,415	⑤	
p3	66,430	−	98,735	⑤	
合計	1,168,893	−	2,108,923		

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	165,620	−	165,620	①	0.85
w2	221,258	−	221,258	③	
w3	18,070	−	18,070	③	
p1	239,330	−	550,550	⑤	
p2	677,040	−	1,558,830	⑤	
p3	132,860	−	197,470	⑤	
合計	1,454,178	−	2,711,798		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・p3のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	165,620	−	165,620	①	0.75
w2	221,258	−	221,258	③	
w3	18,070	−	18,070	③	
p1	119,665	−	275,275	⑤	
p2	338,520	−	779,415	⑤	
p3	199,290	−	296,205	⑤	
合計	1,062,423	−	1,755,843		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	1,168,893	−	2,108,923	−	3.50	−	6.31	−
1,820	1,454,178	−	2,711,798	−	4.35	−	8.11	−
2,730	1,062,423	−	1,755,843	−	3.60	−	5.95	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	1.73	−	0.87	②
w2	2.24	−	1.12	④
w3	0.11	−	0.06	④
p1	2.78	−	3.20	⑥
p2	5.63	−	6.48	⑥
p3	1.55	−	1.15	⑥
合計	14.04	−	12.88	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

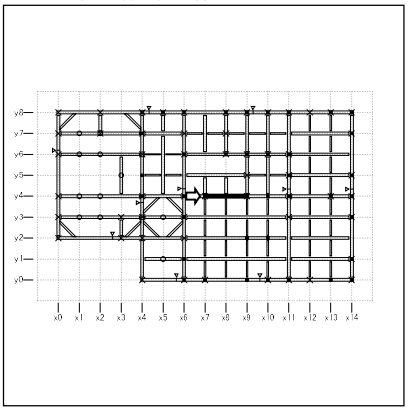
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	38	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x7y4-x9y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	150	393,750	※	29,531,250	0.70

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	7.67	0.75	OK	–	–	–	9.65	0.65	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.75	1/485 (0.62)	OK	–	–	–	2.40	1/758 (0.30)	OK
L	1,820			–			1,820		

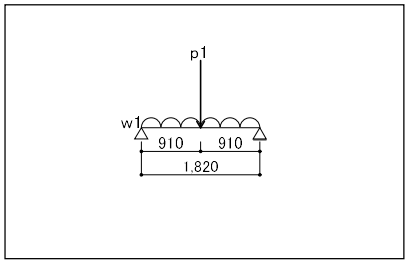
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(1/225)
δ :たわみ (mm)　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比=δ/L　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

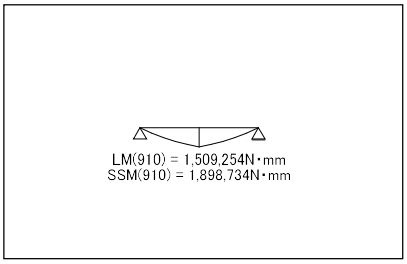
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	3.75	0.19	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

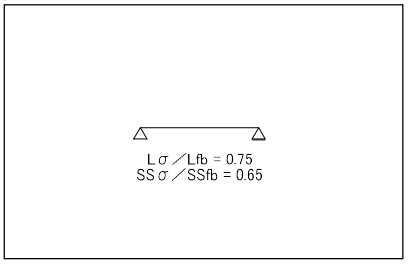
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.844	−	1.844	1.526	−	1.526

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	1,639	−	2,495	1,347	−	2,203

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	763,509	−	763,509	①	0.50
p1	745,745	−	1,135,225	⑤	
合計	1,509,254	−	1,898,734		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,509,254	−	1,898,734	−	7.67	−	9.65	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	2.11	−	1.06	②	0.70
p1	1.64	−	1.34	⑥	
合計	3.75	−	2.40		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

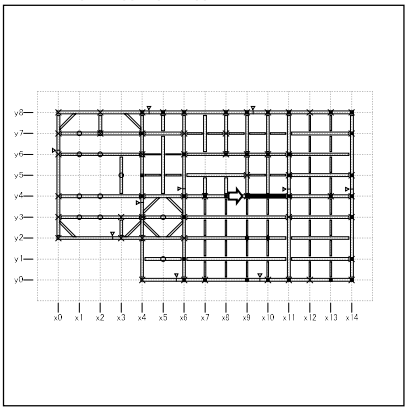
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	39	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x9y4-x11y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	150	393,750	※	29,531,250	0.70

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	9.31	0.91	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	4.26	1/427 (0.71)	OK	–	–	–	–	–	–
L	1,820			–			–		

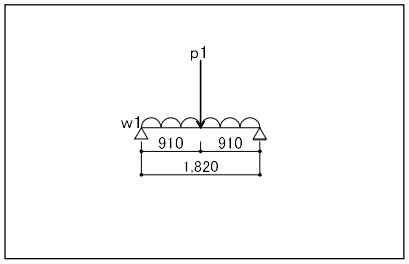
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

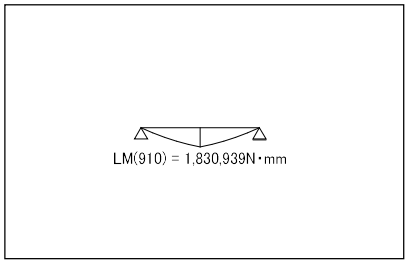
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	4.26	0.22	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

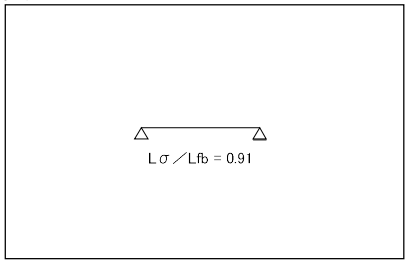
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.844	−	−	1.526	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	2,346	−	−	1,764	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	763,509	−	−	①	0.50
p1	1,067,430	−	−	⑤	
合計	1,830,939	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,830,939	−	−	−	9.31	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	2.11	−	−	②	0.70
p1	2.15	−	−	⑥	
合計	4.26	−	−		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

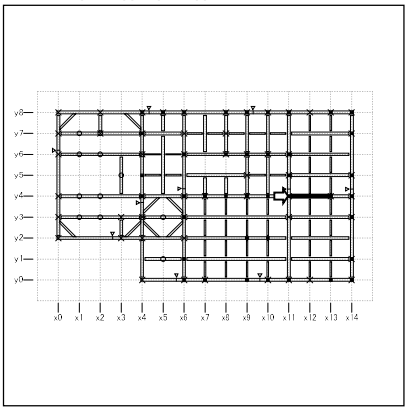
■検定対象の横架材

梁の番号	40	算定対象の部位	2階床小梁(通り:x11y4-x13y4)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:41、103

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	120	252,000	※	15,120,000	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	6.04	0.59	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	4.13	1/440 (0.69)	OK	–	–	–	–	–	–
L	1,820			–			–		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

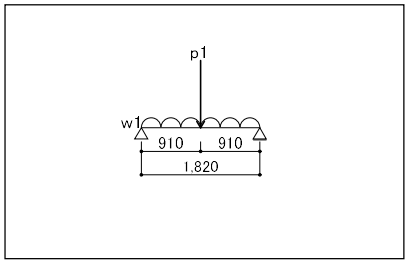
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	4.13	0.21	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

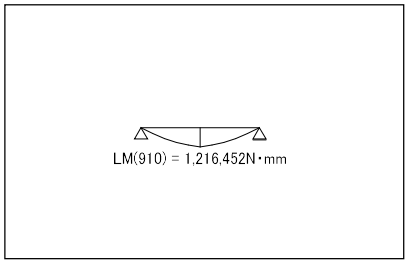
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

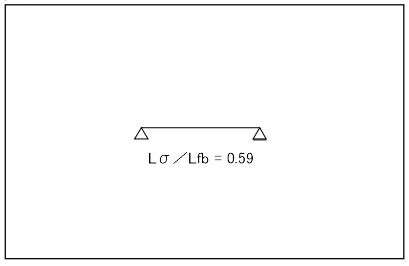
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	2.072	−	−	1.526	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	−	496	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	857,912	−	−	①	0.80
p1	358,540	−	−	⑤	
合計	1,216,452	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,216,452	−	−	−	6.04	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	3.21	−	−	②	0.90
p1	0.92	−	−	⑥	
合計	4.13	−	−		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

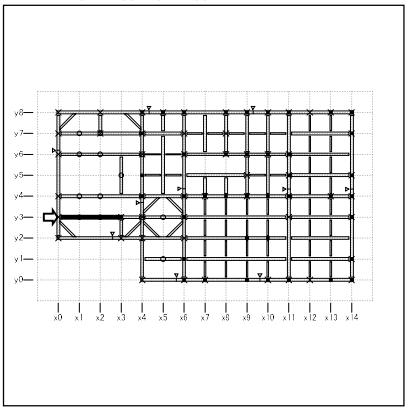
■検定対象の横架材

梁の番号	42	算定対象の部位	1階小屋梁(通り:x0y3-x3y3)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:12、13、49、67　2階:15、17、18、49、50、51

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	−	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	3.74	0.37	OK	−	−	−	7.11	0.48	OK	−	−	−
fb	10.34			−			15.04			−		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	10.21	1/267 (0.75)	OK	−	−	−	9.67	1/282 (0.54)	OK
L	2,730			−			2,730		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(−)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

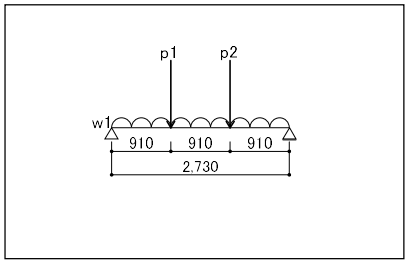
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	−	−	−	−	−	−	−	−	−
δMax	−			−			−		

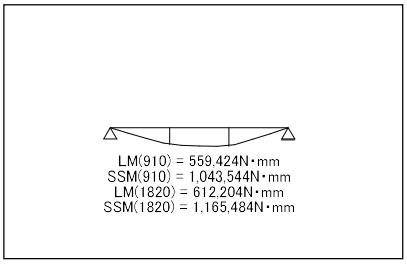
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

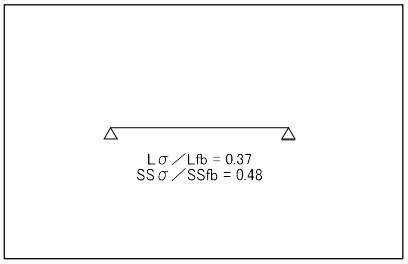
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.200	−	0.200	0.200	−	0.200

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	352	−	808	352	−	808
p2	1,820	526	−	1,210	526	−	1,210

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	186,323	−	186,323	①
p1	213,547	−	490,187	⑤
p2	159,554	−	367,034	⑤
合計	559,424	−	1,043,544	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.85

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	186,323	−	186,323	①
p1	106,774	−	245,094	⑤
p2	319,107	−	734,067	⑤
合計	612,204	−	1,165,484	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.85

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	559,424	−	1,043,544	−	3.42	−	6.37	−
1,820	612,204	−	1,165,484	−	3.74	−	7.11	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	3.18	−	1.59	②
p1	2.82	−	3.24	⑥
p2	4.21	−	4.84	⑥
合計	10.21	−	9.67	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

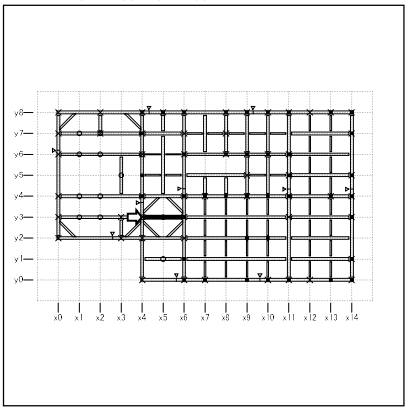
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	44	算定対象の部位	1階小屋梁(通り:x4y3-x6y3)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h>300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk=0.136、製材ではk=1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	2.91	0.29	OK	–	–	–	6.00	0.40	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.00	1/606 (0.34)	OK	–	–	–	3.04	1/598 (0.26)	OK
L	1,820			–			1,820		

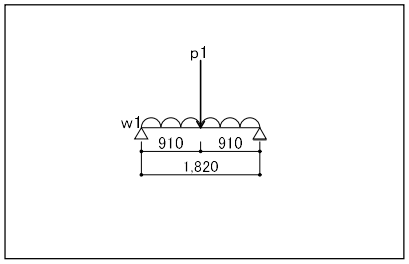
たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

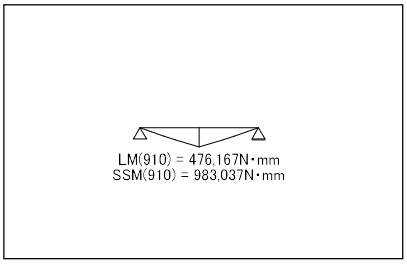
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

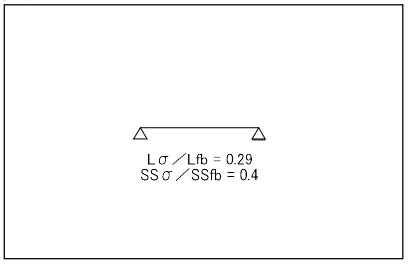
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.172	−	0.172	0.172	−	0.172

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	890	−	2,004	890	−	2,004

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	71,217	−	71,217	①
p1	404,950	−	911,820	⑤
合計	476,167	−	983,037	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.85

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	476,167	−	983,037	−	2.91	−	6.00	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	0.54	−	0.27	②
p1	2.46	−	2.77	⑥
合計	3.00	−	3.04	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

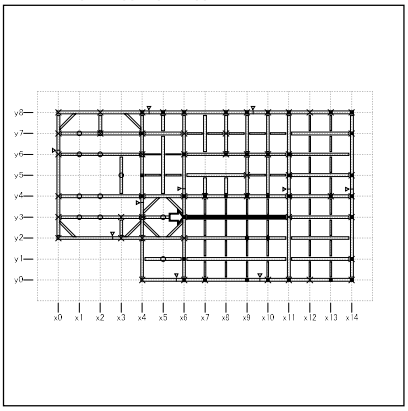
■検定対象の横架材

梁の番号	45	算定対象の部位	2階床小梁(通り:x6y3-x11y3)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:53

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
4,550	105	270	1,275,750	※	172,226,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	6.31	0.62	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	11.23	1/405 (0.75)	OK	–	–	–	–	–	–
L	4,550			–			–		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

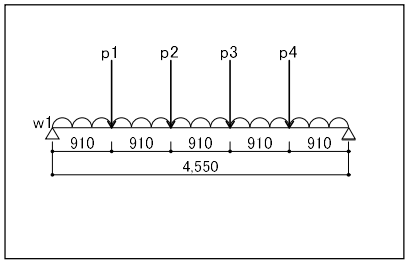
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	11.23	0.57	OK	–	–	–	–	–	–
δ Max	20.00			–			–		

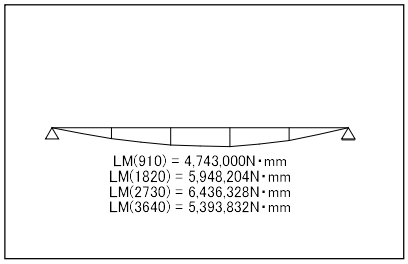
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.090	−	−	0.544	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	−	496	−	−
p2	1,820	788	−	−	496	−	−
p3	2,730	1,682	−	−	1,390	−	−
p4	3,640	1,682	−	−	1,390	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,820,716	−	−	①	0.80
p1	573,664	−	−	⑤	
p2	430,248	−	−	⑤	
p3	612,248	−	−	⑤	
p4	306,124	−	−	⑤	
合計	4,743,000	−	−		

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,820,716	−	−	①	0.80
p1	430,248	−	−	⑤	
p2	860,496	−	−	⑤	
p3	1,224,496	−	−	⑤	
p4	612,248	−	−	⑤	
合計	5,948,204	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・p3のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,820,716	−	−	①	0.80
p1	286,832	−	−	⑤	
p2	573,664	−	−	⑤	
p3	1,836,744	−	−	⑤	
p4	918,372	−	−	⑤	
合計	6,436,328	−	−		

・p4のかかる位置

端部からの位置(mm)	3,640

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,820,716	−	−	①	0.80
p1	143,416	−	−	⑤	
p2	286,832	−	−	⑤	
p3	918,372	−	−	⑤	
p4	1,224,496	−	−	⑤	
合計	5,393,832	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	4,743,000	−	−	−	4.65	−	−	−
1,820	5,948,204	−	−	−	5.83	−	−	−
2,730	6,436,328	−	−	−	6.31	−	−	−
3,640	5,393,832	−	−	−	5.29	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	3.92	−	−	②
p1	0.73	−	−	⑥
p2	1.20	−	−	⑥
p3	3.34	−	−	⑥
p4	2.04	−	−	⑥
合計	11.23	−	−	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

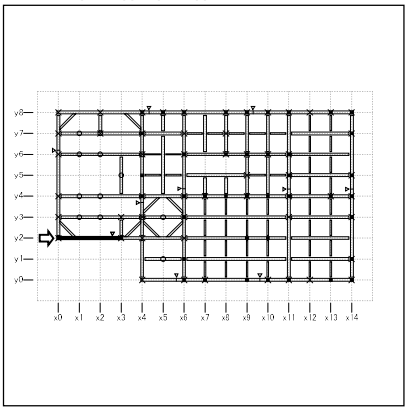
■検定対象の横架材

梁の番号	47	算定対象の部位	1階軒桁(通り:x0y2-x3y2)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:55、63　2階:7、11、19

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	105	192,937	※	10,129,218	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	3.15	0.31	OK	–	–	–	6.04	0.41	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	9.32	1/292 (0.69)	OK	–	–	–	8.93	1/305 (0.50)	OK
L	2,730			–			2,730		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

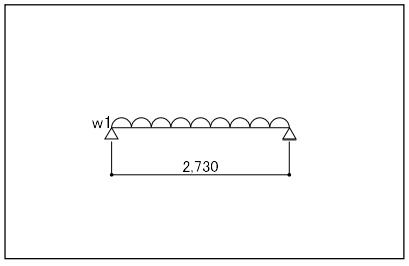
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

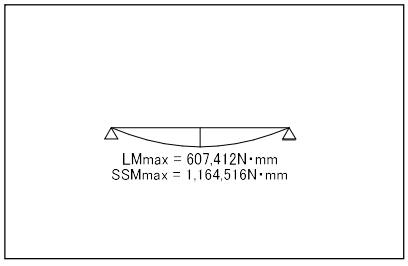
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

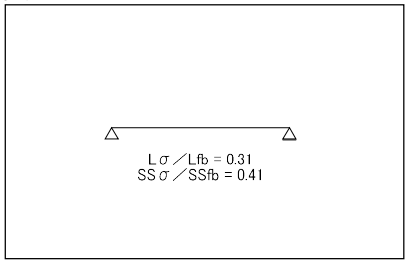
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.652	−	1.250	0.652	−	1.250

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	607,412	−	1,164,516	①	1.00
合計	607,412	−	1,164,516		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
−	607,412	−	1,164,516	−	3.15	−	6.04	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	9.32	−	8.93	②	1.00
合計	9.32	−	8.93		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

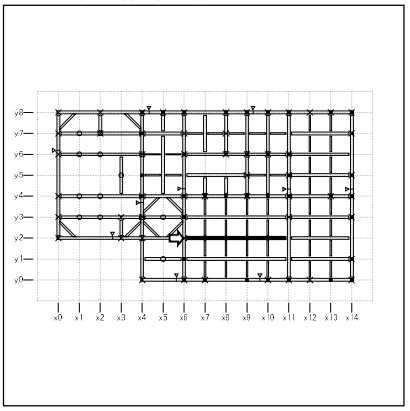
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	50	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x6y2-x11y2)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
4,550	105	330	1,905,750	※	314,448,750	0.80

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	ヤング係数 E (N/mm²)
28.2	0.9894	1.00	10.23	−	14.88	18.60	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	7.42	0.73	OK	−	−	−	9.18	0.62	OK	9.73	0.53	OK
fb	10.23			−			14.88			18.60		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	11.50	1/395 (0.76)	OK	−	−	−	7.24	1/628 (0.36)	OK
L	4,550			−			4,550		

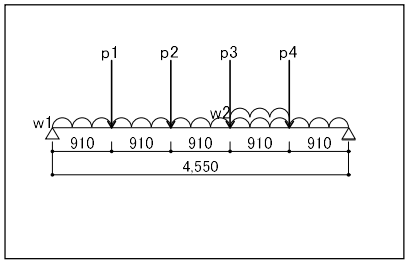
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(−)　　(1/225)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

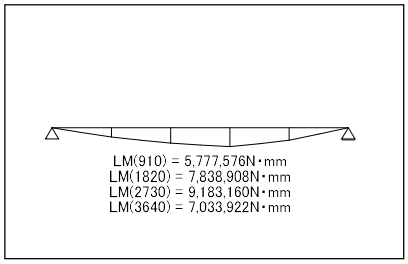
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	11.50	0.58	OK	−	−	−	−	−	−
δMax	20.00			−			−		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

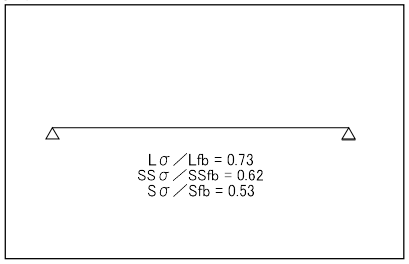
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.862	−	0.862	0.544	−	0.544
w2	2,730～3,640	0.982	−	0.982	0.982	−	0.982

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	788	496	−	496
p2	1,820	788	−	788	496	−	496
p3	2,730	3,839	−	5,834	3,547	−	5,542
p4	3,640	2,072	−	2,072	1,780	−	1,780

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,230,695	−	2,230,695	①	0.80
w2	768,469	−	768,469	③	
p1	573,664	−	573,664	⑤	
p2	430,248	−	430,248	⑤	
p3	1,397,396	−	2,123,576	⑤	
p4	377,104	−	377,104	⑤	
合計	5,777,576	−	6,503,756		

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,230,695	−	2,230,695	①	0.80
w2	768,469	−	768,469	③	
p1	430,248	−	430,248	⑤	
p2	860,496	−	860,496	⑤	
p3	2,794,792	−	4,247,152	⑤	
p4	754,208	−	754,208	⑤	
合計	7,838,908	−	9,291,268		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・p3のかかる位置

端部からの位置(mm)	2,730

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,230,695	−	2,230,695	①	0.65
w2	768,469	−	768,469	③	
p1	286,832	−	286,832	⑤	
p2	573,664	−	573,664	⑤	
p3	4,192,188	−	6,370,728	⑤	
p4	1,131,312	−	1,131,312	⑤	
合計	9,183,160	−	11,361,700		

・p4のかかる位置

端部からの位置(mm)	3,640

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	2,230,695	−	2,230,695	①	0.65
w2	768,469	−	768,469	③	
p1	143,416	−	143,416	⑤	
p2	286,832	−	286,832	⑤	
p3	2,096,094	−	3,185,364	⑤	
p4	1,508,416	−	1,508,416	⑤	
合計	7,033,922	−	8,123,192		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
2,861,100	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	5,777,576	-	6,503,756	8,638,676	3.79	-	4.27	5.67
1,820	7,838,908	-	9,291,268	10,700,008	5.15	-	6.10	7.02
2,730	9,183,160	-	11,361,700	12,044,260	7.42	-	9.18	9.73
3,640	7,033,922	-	8,123,192	9,895,022	5.68	-	6.56	7.99

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	2.42	-	1.21	②
w2	1.03	-	0.52	④
p1	0.45	-	0.23	⑥
p2	0.74	-	0.37	⑥
p3	5.25	-	4.10	⑥
p4	1.61	-	0.81	⑥
合計	11.50	-	7.24	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.80

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

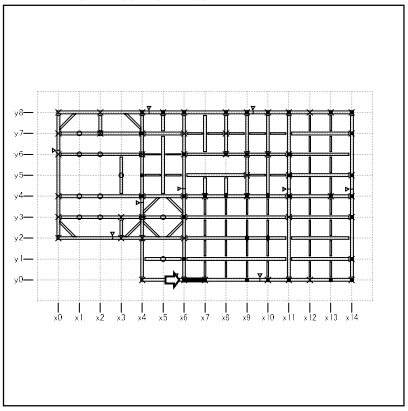
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	56	算定対象の部位	2階胴差(通り:x6y0-x7y0)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
910	105	270	1,275,750	※	172,226,250	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	0.14	0.02	OK	–	–	–	0.15	0.01	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.03	1/30333 (0.01)	OK	–	–	–	0.02	1/45500 (0.01)	OK
L	910			–			910		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(-)　　(1/225)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

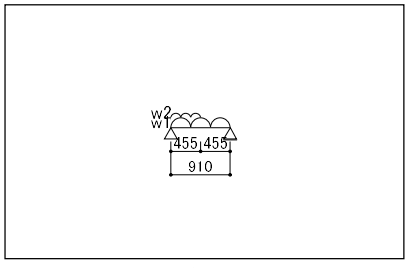
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ / δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δMax	検定
δ	0.03	0.01	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

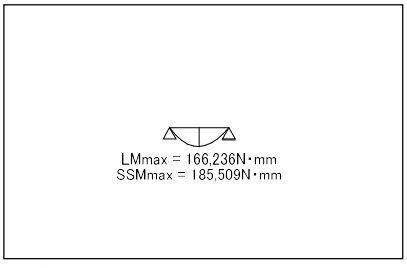
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

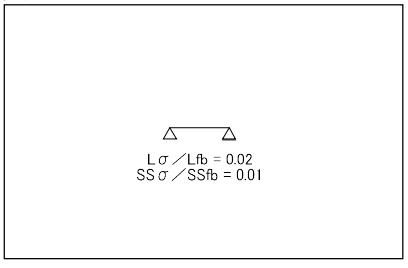
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.413	−	1.413	1.254	−	1.254
w2	0〜455	0.343	−	0.674	0.343	−	0.674

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	146,264	−	146,264	①
w2	19,972	−	39,245	③
合計	166,236	−	185,509	

断面欠損低減係数 [曲げ用] γ
1.00

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
−	166,236	−	185,509	−	0.14	−	0.15	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	0.02	−	0.01	②
w2	0.01	−	0.01	④
合計	0.03	−	0.02	

断面欠損低減係数 [たわみ用] β
1.00

I'=I×β

I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

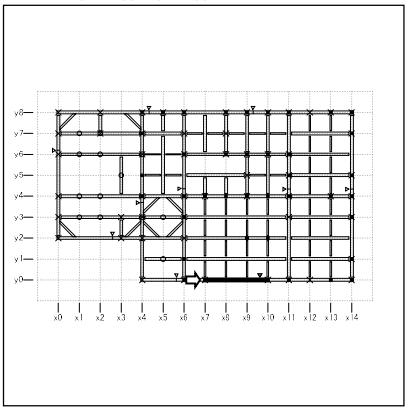
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	57	算定対象の部位	2階胴差(通り:x7y0-x10y0)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	270	1,275,750	※	172,226,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	18.80	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	2.93	0.29	OK	−	−	−	3.72	0.25	OK	13.26	0.71	OK
fb	10.34			−			15.04			18.80		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	2.29	1/1192 (0.26)	OK	−	−	−	1.44	1/1895 (0.12)	OK
L	2,730			−			2,730		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(−)　　(1/225)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

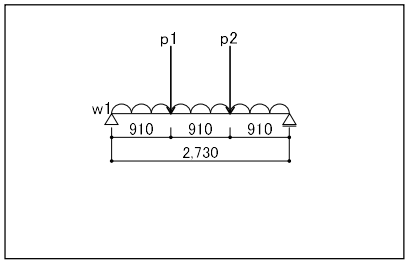
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	2.29	0.12	OK	−	−	−	−	−	−
δMax	20.00			−			−		

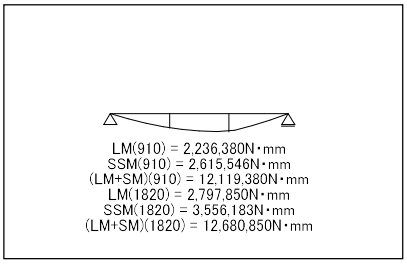
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

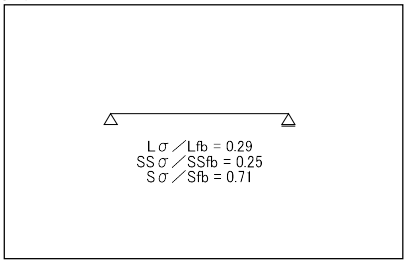
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.413	−	1.413	1.254	−	1.254

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	394	−	394	248	−	248
p2	1,820	2,245	−	3,495	2,099	−	3,349

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
w1	1,316,369	−	1,316,369	①	0.90
p1	239,027	−	239,027	⑤	
p2	680,984	−	1,060,150	⑤	
合計	2,236,380	−	2,615,546		

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
w1	1,316,369	−	1,316,369	①	0.75
p1	119,514	−	119,514	⑤	
p2	1,361,967	−	2,120,300	⑤	
合計	2,797,850	−	3,556,183		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
9,883,000	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	2,236,380	−	2,615,546	12,119,380	1.95	−	2.28	10.56
1,820	2,797,850	−	3,556,183	12,680,850	2.93	−	3.72	13.26

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
w1	1.18	−	0.59	②	0.90
p1	0.12	−	0.06	⑥	
p2	0.99	−	0.79	⑥	
合計	2.29	−	1.44		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

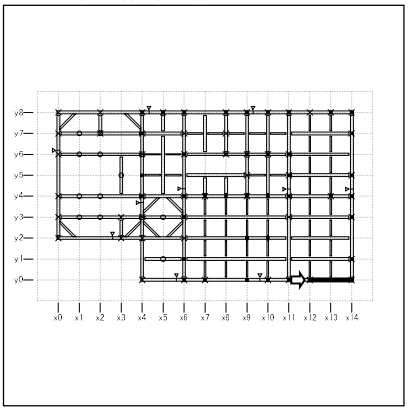
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	60	算定対象の部位	2階胴差(通り:x12y0-x14y0)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	270	1,275,750	※	172,226,250	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	18.80	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図
○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	1.84	0.18	OK	–	–	–	2.72	0.19	OK	9.59	0.52	OK
fb	10.34			–			15.04			18.80		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.64	1/2843 (0.11)	OK	–	–	–	0.47	1/3872 (0.06)	OK
L	1,820			–			1,820		

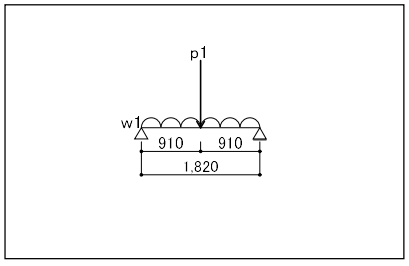
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(1/225)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

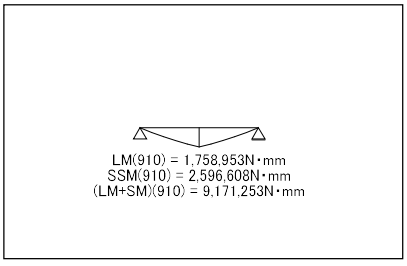
	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	0.64	0.04	OK	–	–	–	–	–	–
δ Max	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

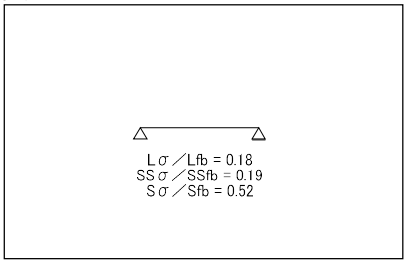
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.413	−	1.413	1.254	−	1.254

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	2,580	−	4,421	2,434	−	4,275

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	585,053	−	585,053	①	0.75
p1	1,173,900	−	2,011,555	⑤	
合計	1,758,953	−	2,596,608		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
7,412,300	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,758,953	−	2,596,608	9,171,253	1.84	−	2.72	9.59

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.24	−	0.12	②	0.90
p1	0.40	−	0.35	⑥	
合計	0.64	−	0.47		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

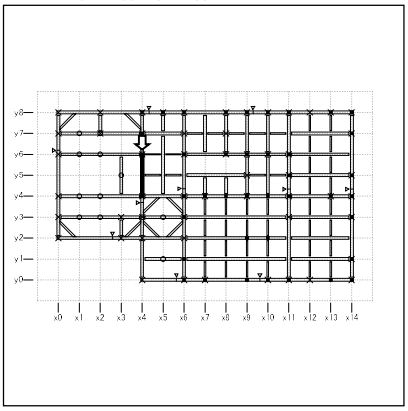
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	71	算定対象の部位	2階胴差(通り:x4y4-x4y6)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	210	771,750	※	81,033,750	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	−	15.04	18.80	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	2.70	0.27	OK	−	−	−	3.95	0.27	OK	14.90	0.80	OK
fb	10.34			−			15.04			18.80		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	1.20	1/1516 (0.20)	OK	−	−	−	0.88	1/2068 (0.11)	OK
L	1,820			−			1,820		

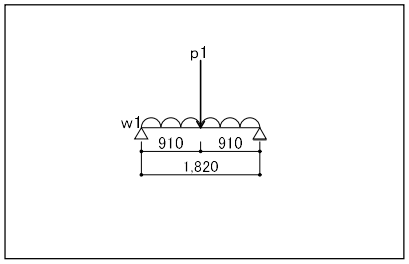
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(−)　　(1/225)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

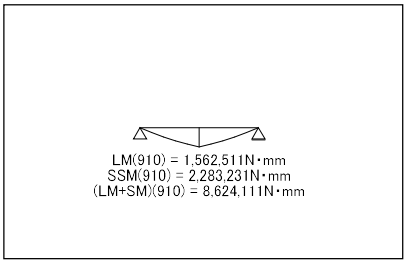
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	1.20	0.06	OK	−	−	−	−	−	−
δMax	20.00			−			−		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

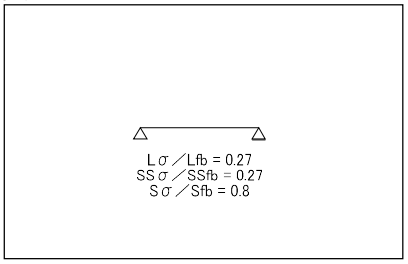
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.499	−	1.499	1.340	−	1.340

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	2,070	−	3,654	1,924	−	3,508

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]		
w1	620,661	−	620,661	①	0.75
p1	941,850	−	1,662,570	⑤	
合計	1,562,511	−	2,283,231		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
7,061,600	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	1,562,511	−	2,283,231	8,624,111	2.70	−	3.95	14.90

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ		
w1	0.53	−	0.27	②	0.90
p1	0.67	−	0.61	⑥	
合計	1.20	−	0.88		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

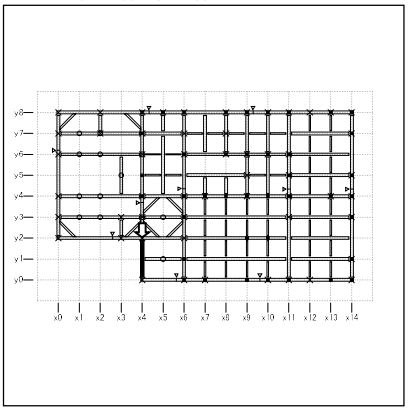
■検定対象の横架材

梁の番号	74	算定対象の部位	1階軒桁(通り:x4y0-x4y2)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

2階:58

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	3.16	0.31	OK	–	–	–	6.30	0.42	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.15	1/577 (0.35)	OK	–	–	–	3.14	1/579 (0.26)	OK
L	1,820			–			1,820		

たわみ制限スパン比　(1/200)　　(–)　　(1/150)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

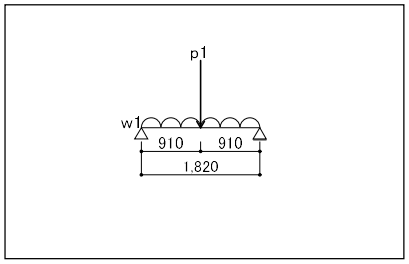
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	–	–	–	–	–	–	–	–	–
δMax	–			–			–		

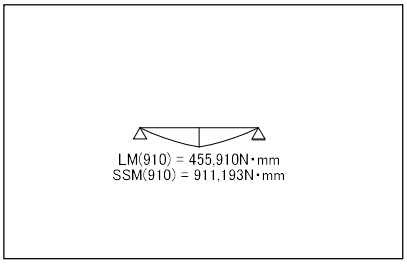
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

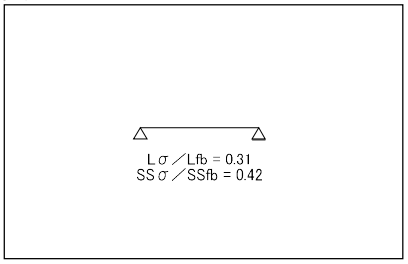
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.600	−	1.182	0.600	−	1.182

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	456	−	927	456	−	927

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	248,430	−	489,408	①
p1	207,480	−	421,785	⑤
合計	455,910	−	911,193	

断面欠損低減係数 [曲げ用] γ
0.75

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	455,910	−	911,193	−	3.16	−	6.30	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	1.89	−	1.86	②
p1	1.26	−	1.28	⑥
合計	3.15	−	3.14	

断面欠損低減係数 [たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

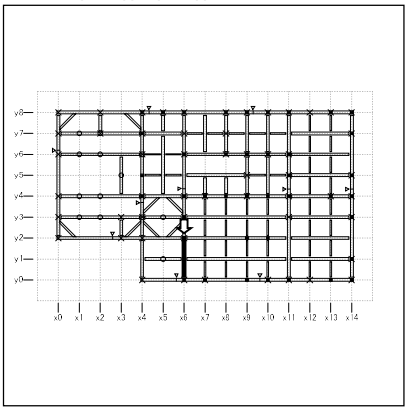
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	82	算定対象の部位	2階胴差(通り:x6y0-x6y2)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	270	1,275,750	※	172,226,250	0.80

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12
γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	15.04	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図
○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	7.15	0.70	OK	–	–	–	8.72	0.58	OK	–	–	–
fb	10.34			–			15.04			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	1.08	1/1685 (0.18)	OK	–	–	–	0.69	1/2637 (0.09)	OK
L	1,820			–			1,820		

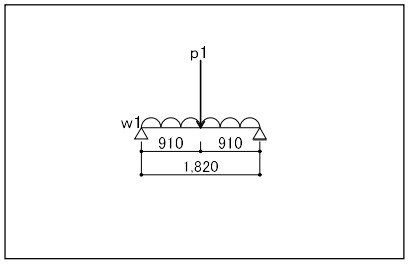
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(1/225)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

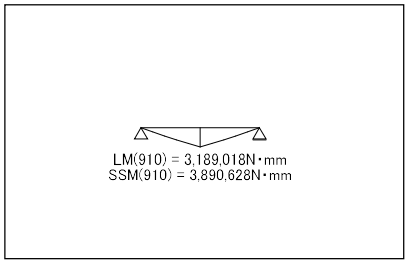
	長期[常時]	検定比 δ / δ Max	検定	長期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定	短期[積雪時]	検定比 δ / δ Max	検定
δ	1.08	0.06	OK	–	–	–	–	–	–
δ Max	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δ Max :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δ Max ≦1.00)

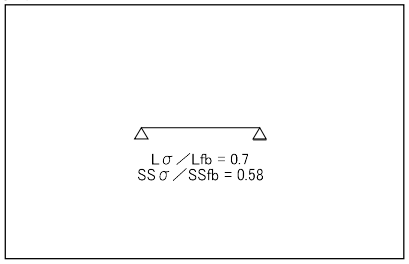
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.413	−	1.413	1.254	−	1.254

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	5,723	−	7,265	4,409	−	5,951

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	585,053	−	585,053	①
p1	2,603,965	−	3,305,575	⑤
合計	3,189,018	−	3,890,628	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.35

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	3,189,018	−	3,890,628	−	7.15	−	8.72	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2 短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	0.27	−	0.14	②
p1	0.81	−	0.55	⑥
合計	1.08	−	0.69	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.80

I'=I×β

I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

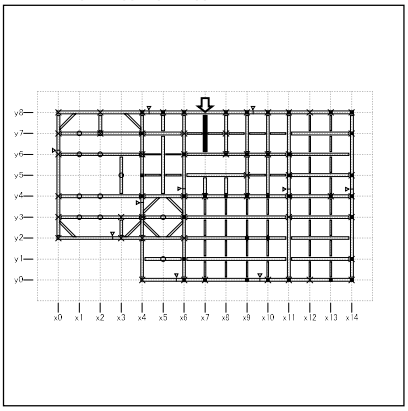
■検定対象の横架材

梁の番号	83	算定対象の部位	2階床小梁(通り:x7y6-x7y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:75、84、89、90、91、96、97、98、104

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm^3)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm^4)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	105	192,937	※	10,129,218	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ :断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β :断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm^2)				ヤング係数 E (N/mm^2)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	5.25	0.51	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm^2)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm^2)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.08	1/590 (0.51)	OK	–	–	–	–	–	–
L	1,820			–			–		

たわみ制限スパン比 (1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

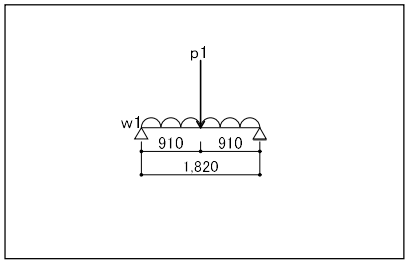
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	3.08	0.16	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

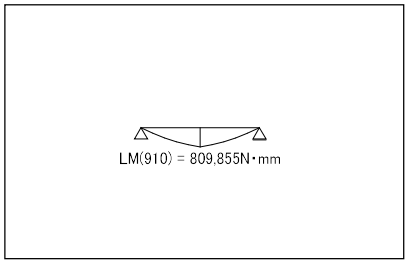
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

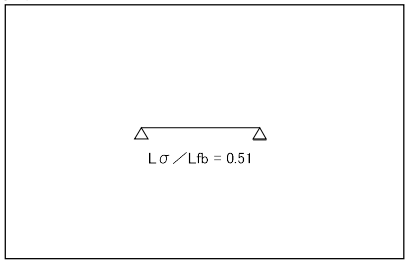
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.090	−	−	0.544	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	788	−	−	496	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号
	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	
w1	451,315	−	−	①
p1	358,540	−	−	⑤
合計	809,855	−	−	

断面欠損低減係数 [曲げ用] γ
0.80

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm^2)			
	長期 [常時] LM	長期 [積雪時] LSM	短期 [積雪時] SSM	短期 曲げ LM+SM	長期 [常時] Lσ	長期 [積雪時] LSσ	短期 [積雪時] SSσ	短期 曲げ Sσ
910	809,855	−	−	−	5.25	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号
	長期 [常時] Lδ	長期 [積雪時] LSδ	短期 [積雪時] SSδ	
w1	1.71	−	−	②
p1	1.37	−	−	⑥
合計	3.08	−	−	

断面欠損低減係数 [たわみ用] β
0.90

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

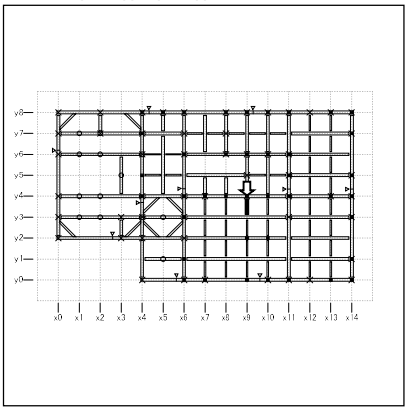
■検定対象の横架材

梁の番号	99	算定対象の部位	1階甲乙梁(通り:x9y3-x9y4)
梁の樹種	無等級製材すぎ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:15、16、17、18、19、22、23、29、30、32、33、85、86、87、88、92、93、94、95、100、101、102、105、106、107、108、114、115、116、117、118、119、120、121、122、123、124、125、126、127、128、129

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
910	90	90	121,500	※	5,467,500	1.00

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
22.2	1.0000	1.00	8.14	–	–	–	7,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	1.77	0.22	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	8.14			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	0.72	1/1263 (0.24)	OK	–	–	–	–	–	–
L	910			–			–		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

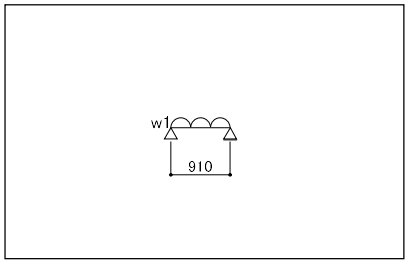
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	0.72	0.04	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

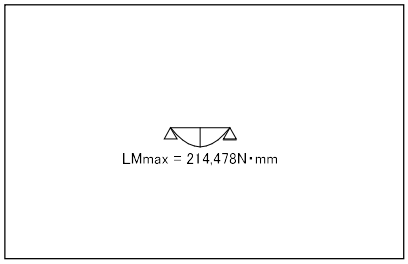
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

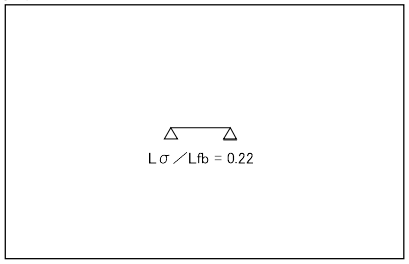
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	2.072	−	−	1.526	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○曲げモーメントの計算

・曲げモーメントの最大位置

端部からの位置(mm)	−

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	214,478	−	−	①	1.00
合計	214,478	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
−	214,478	−	−	−	1.77	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	0.72	−	−	②	1.00
合計	0.72	−	−		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

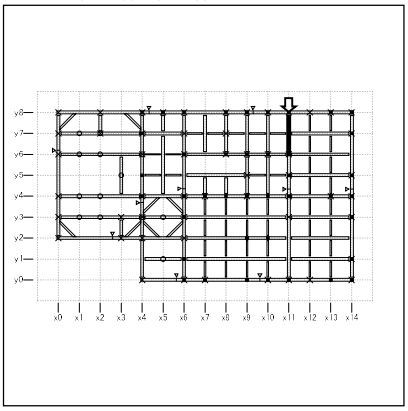
■検定対象の横架材

梁の番号	109	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x11y6-x11y8)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

※以下の番号の梁はこの梁よりもスパン、荷重等の条件が安全側のため表示を省略

1階:36、131、134

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
1,820	105	135	318,937	※	21,528,281	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定
β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	1.0000	1.00	10.34	–	–	–	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00
　h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9
α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00
Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	8.87	0.86	OK	–	–	–	–	–	–	–	–	–
fb	10.34			–			–			–		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00
fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	4.19	1/434 (0.70)	OK	–	–	–	–	–	–
L	1,820			–			–		

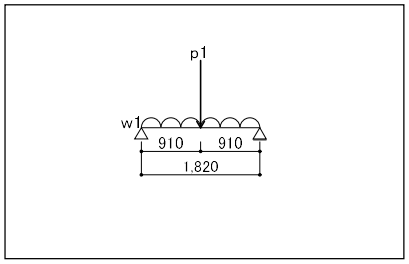
たわみ制限スパン比　(1/300)　　(–)　　(–)
δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

○たわみに対する検定(絶対値)

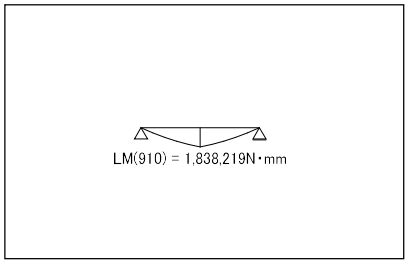
	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	4.19	0.21	OK	–	–	–	–	–	–
δMax	20.00			–			–		

δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00
δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

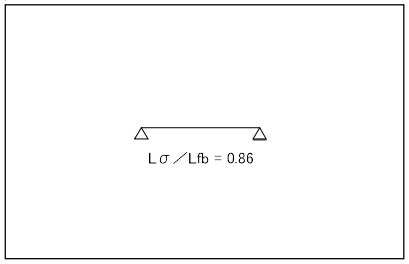
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ
次頁参照

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	1.844	−	−	1.526	−	−

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	2,362	−	−	1,488	−	−

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[曲げ用] γ
	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]		
w1	763,509	−	−	①	0.65
p1	1,074,710	−	−	⑤	
合計	1,838,219	−	−		

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
−	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm)				σ :最大曲げ応力度(N/mm²)			
	長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	1,838,219	−	−	−	8.87	−	−	−

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z' LSσ=LSM/Z' SSσ=SSM/Z' Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ Z':断面欠損考慮後の断面係数 Z:断面係数 Z=b×h^2/6 γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ (変形増大係数 長期(常時):2)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm)			計算式記号	断面欠損低減係数[たわみ用] β
	長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ		
w1	2.26	−	−	②	0.90
p1	1.93	−	−	⑥	
合計	4.19	−	−		

I'=I×β I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

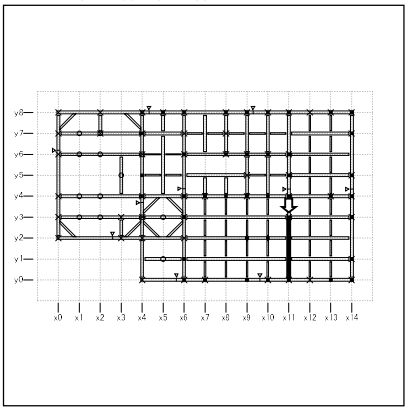
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象の横架材

梁の番号	113	算定対象の部位	2階床大梁(通り:x11y0-x11y3)
梁の樹種	無等級製材べいまつ		

梁の位置(2階床/1階小屋梁伏図)



■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	断面欠損低減係数 γ [曲げ用]	断面2次モーメント I (mm⁴)	断面欠損低減係数 β [たわみ用]
2,730	105	330	1,905,750	※	314,448,750	0.90

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

γ:断面の欠損状況により断面係数を低減する係数　※位置別に設定

β:断面の欠損状況により断面2次モーメントを低減する係数

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	断面寸法調整係数 Cf	集成材係数 α	fb :許容曲げ応力度(N/mm²)				ヤング係数 E (N/mm²)
			長期[常時] Lfb	長期[積雪時] LSfb	短期[積雪時] SSfb	短期 Sfb	
28.2	0.9894	1.00	10.23	−	14.88	18.60	10,000

Cf :h≦300または集成材の場合　1.00

h＞300かつ集成材以外の場合　(300/h)^k　ただし、構造用単板積層材ではk＝0.136、製材ではk＝1/9

α :集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×Cf×α　　LSfb=(1.1/3)×Fb×1.3×Cf×α　　SSfb=(2/3)×Fb×0.8×Cf×α　　Sfb=(2/3)×Fb×Cf×α

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期[常時]	検定比 Lσ/Lfb	検定	長期[積雪時]	検定比 LSσ/LSfb	検定	短期[積雪時]	検定比 SSσ/SSfb	検定	短期	検定比 Sσ/Sfb	検定
σ	8.72	0.86	OK	−	−	−	9.49	0.64	OK	9.39	0.51	OK
fb	10.23			−			14.88			18.60		

σ :最大曲げ応力度 (N/mm²)　　検定条件:　検定比　≦1.00

fb :許容曲げ応力度 (N/mm²)　　(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度fb ≦1.00)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期[常時]	スパン比(検定比)	検定	長期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定	短期[積雪時]	スパン比(検定比)	検定
δ	3.30	1/827 (0.37)	OK	−	−	−	1.81	1/1508 (0.15)	OK
L	2,730			−			2,730		

たわみ制限スパン比　(1/300)　　(−)　　(1/225)

δ :たわみ (mm)　　L :スパン (mm)　　検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比

スパン比＝δ/L　　検定比＝スパン比/たわみ制限スパン比　　(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)

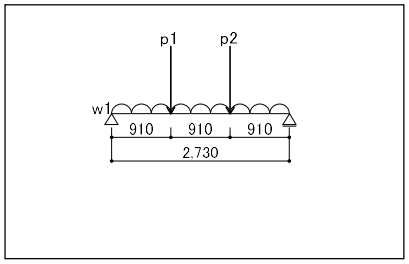
○たわみに対する検定(絶対値)

	長期[常時]	検定比 δ/δMax	検定	長期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定	短期[積雪時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	3.30	0.17	OK	−	−	−	−	−	−
δMax	20.00			−			−		

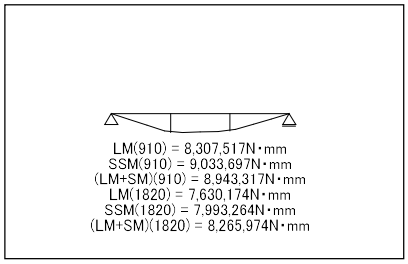
δ　　:たわみ (mm)　　検定条件:　検定比　≦1.00

δMax :たわみ許容値 (mm)　　(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)

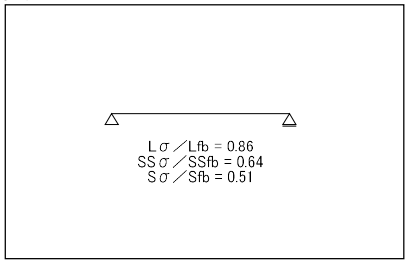
○モデル図



○応力図



○検定比図



■かかる荷重一覧、曲げモーメントの計算、最大曲げ応力度、たわみの計算、最大たわみ

次頁参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

○かかる荷重一覧(等分布荷重、部分等分布荷重)

記号	かかる位置	分布荷重 [曲げ計算用] (N/mm)			分布荷重 [たわみ計算用] (N/mm)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
w1	梁全体	0.862	−	0.862	0.544	−	0.544

※かかる位置:梁に部分的にかかる荷重(部分等分布荷重)の場合、かかる範囲は梁の端部からの距離で表記

○かかる荷重一覧(集中荷重)

記号	かかる位置	荷重 [曲げ計算用] (N)			荷重 [たわみ計算用] (N)		
		長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]
p1	910	8,991	−	10,188	6,953	−	8,150
p2	1,820	6,758	−	6,758	4,720	−	4,720

※かかる位置:梁の端部からの平面上の距離で表記

○曲げモーメントの計算

・p1のかかる位置

端部からの位置(mm)	910

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	803,050	−	803,050	①
p1	5,454,540	−	6,180,720	⑤
p2	2,049,927	−	2,049,927	⑤
合計	8,307,517	−	9,033,697	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.50

・p2のかかる位置

端部からの位置(mm)	1,820

荷重[記号]	曲げモーメント(N・mm) 長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	計算式記号
w1	803,050	−	803,050	①
p1	2,727,270	−	3,090,360	⑤
p2	4,099,854	−	4,099,854	⑤
合計	7,630,174	−	7,993,264	

断面欠損低減係数[曲げ用] γ
0.50

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

・梁上耐力壁による曲げモーメント
(梁上耐力壁が載る横架材のみ)

梁上耐力壁による曲げモーメント [短期曲げ] SM (N・mm)	梁上耐力壁端部における断面欠損低減係数 ω
635,800	−

※梁上耐力壁による曲げモーメント:
「梁上耐力壁による曲げモーメント計算」参照

●最大曲げ応力度

端部からの位置	M :曲げモーメント合計(N・mm) 長期[常時] LM	長期[積雪時] LSM	短期[積雪時] SSM	短期曲げ LM+SM	σ :最大曲げ応力度(N/mm²) 長期[常時] Lσ	長期[積雪時] LSσ	短期[積雪時] SSσ	短期曲げ Sσ
910	8,307,517	−	9,033,697	8,943,317	8.72	−	9.49	9.39
1,820	7,630,174	−	7,993,264	8,265,974	8.01	−	8.39	8.68

※検定に使用される曲げ応力度は太字で表記

Lσ=LM/Z'　LSσ=LSM/Z'　SSσ=SSM/Z'　Sσ=(LM+SM)/(Z×min(γ,ω))

Z'=Z×γ　Z':断面欠損考慮後の断面係数　Z:断面係数　Z=b×h^2/6　γ:断面欠損低減係数[曲げ用]

●最大たわみ　(変形増大係数　長期(常時):2　短期(積雪時):1)

荷重[記号]	δ :たわみ合計(mm) 長期[常時] Lδ	長期[積雪時] LSδ	短期[積雪時] SSδ	計算式記号
w1	0.28	−	0.14	②
p1	1.80	−	1.06	⑥
p2	1.22	−	0.61	⑥
合計	3.30	−	1.81	

断面欠損低減係数[たわみ用] β
0.90

I'=I×β　I':断面欠損考慮後の断面2次モーメント
I:断面2次モーメント I=b×h^3/12
β:断面2次モーメント低減係数[たわみ用]

※計算式記号:「曲げモーメント、たわみの計算に使用する計算式」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.1.7 大引の検定(曲げとたわみ)

■検定対象の大引　　※スパン、負担幅が最も危険側となる箇所の検定のみ表示

算定対象の部位	1階大引(通り:x12y4-x12y3)
梁の樹種	無等級製材すぎ

■梁の断面及びスパン

梁のスパン L (mm)	梁幅 b (mm)	梁せい h (mm)	断面係数 Z_3 (mm^3)	断面2次モーメント I_4 (mm^4)
910	105	105	192,937	10,129,218

Z=(b×h^2)/6　　I=(b×h^3)/12

■基準強度、許容曲げ応力度、ヤング係数

曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材 係数 α	許容曲げ応力度 長期 [常時] Lfb (N/mm^2)	ヤング係数 E (N/mm^2)
22.2	1.00	8.14	7,000

α:集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)　　集成材以外の場合　1.00

Lfb=(1.1/3)×Fb×α

■かかる荷重(等分布)

記号	[床] 単位荷重 長期 [常時] (N/m^2)		負担幅 [大引ピッチ] (mm)	分布荷重 長期 [常時] (N/mm)	
	曲げ計算用	たわみ計算用		曲げ計算用	たわみ計算用
w1	2,140	940	910	1.948	0.856

分布荷重=単位荷重×負担幅

■曲げモーメント、最大曲げ応力度、最大たわみ量　　(変形増大係数　長期(常時):2)

荷重 [記号]	曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 σ (N/mm^2)	たわみ合計 δ (mm)
w1	201,643	1.05	0.22
計算式記号	①		②

σ=M/Z

■検定、モデル図、応力図、検定比図

○曲げに対する検定

	長期 [常時]	検定比 σ/Lfb	検定
σ	1.05	0.13	OK
Lfb	8.14		

検定条件:　検定比　≦1.00
(最大曲げ応力度σ/許容曲げ応力度Lfb≦1.00)
σ:最大曲げ応力度 (N/mm^2)
Lfb:許容曲げ応力度 (N/mm^2)

○たわみに対する検定(スパン比)

	長期 [常時]	スパン比 (検定比)	検定
δ	0.22	1/4,136 (0.08)	OK
L	910		

たわみ制限スパン比　(1/300)

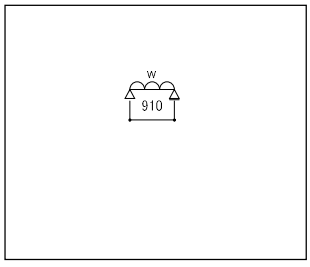
検定条件:　スパン比　≦たわみ制限スパン比
(たわみδ/スパンL≦たわみ制限スパン比)
δ:たわみ (mm)　　L:スパン (mm)
スパン比=δ/L　　検定比=スパン比/たわみ制限スパン比

○たわみに対する検定(絶対値)

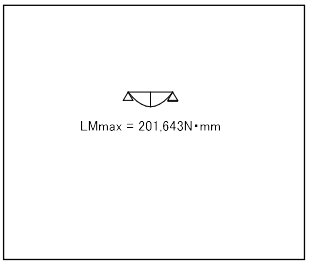
	長期 [常時]	検定比 δ/δMax	検定
δ	0.22	0.02	OK
δMax	20.00		

検定条件:　検定比　≦1.00
(たわみδ/たわみ許容値δMax ≦1.00)
δ:たわみ (mm)
δMax:たわみ許容値 (mm)

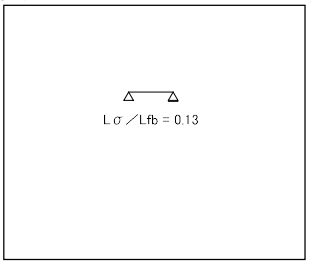
○モデル図



○応力図



○検定比図



8. 1. 8 根太の検定(曲げとたわみ)

※本建築物には根太は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.2 梁上耐力壁による曲げモーメント・せん断力計算

8.2.1 梁上耐力壁による曲げモーメント・せん断力計算

計算対象となる梁	1次梁	2階床/1階小屋梁伏図 50	2次梁	2階床/1階小屋梁伏図 113

※梁の番号は「5.4.2 部材番号図(梁)を参照」

■1次梁上の壁情報

階	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No.	壁長a' (cm)	Pa1 (kN)	⊿Pa1 (kN/cm)	No.	壁長b' (cm)	Pa2 (kN)	⊿Pa2 (kN/cm)	No.	壁長c' (cm)	Pa3 (kN)	⊿Pa3 (kN/cm)	
2	−	273.0	0.00	0.0000	13	91.0	1.70	0.0187	−	91.0	0.00	0.0000	280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照

Pa : 許容せん断耐力[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照

⊿Pa : 単位長さあたり許容せん断耐力 ⊿Pa = Pa / 壁長

※シングル筋かい入りの壁の場合、両加力方向の値を「/」の前後に表示
柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、許容せん断耐力は合計値

※壁Noが「−」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	壁1の載る長さa (cm)	壁2の載る長さb (cm)	壁3の載る長さc (cm)	合計長さL (cm)	合計耐力 ΣPa (kN)
50	x6y2−x11y2	Ⅲ	273.0	91.0	91.0	455.0	1.70

ΣPa : 1次梁に載る部分の壁の許容せん断耐力 $\Sigma Pa = \text{⊿Pa1} \times a + \text{⊿Pa2} \times b + \text{⊿Pa3} \times c$

■2次梁1の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa1 (cm)	端部から1次梁支点までの長さb1 (cm)
113	x11y0−x11y3	2	91.0	182.0

■2次梁2の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa2 (cm)
−	−	−	−

■ 1次梁にかかる曲げモーメント

壁1と壁2の中間

$$sM = \frac{H \cdot a(b+c)}{L} \cdot \left| \frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}+P_{a3}}{b'+c'} \right| = 286.11 \text{ kN・cm}$$

大きい側を検定に使用

壁2と壁3の中間

$$sM = \frac{H(a+b)c}{L} \cdot \left| \frac{P_{a1}+P_{a2}}{a'+b'} - \frac{P_{a3}}{c'} \right| = 95.37 \text{ kN・cm}$$

■2次梁1にかかる曲げモーメント

$$sM = \frac{H \cdot a_1 \cdot b_1}{L(a_1+b_1)} \sum P_a = 63.58 \text{ kN・cm}$$

■2次梁2にかかる曲げモーメント

= − kN・cm

※計算対象部位や梁のタイプについては「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ 1次梁にかかるせん断力

壁1の下部

$$Q = \frac{H}{L}\left|\frac{(b+c)P_{a1}}{a'} - \frac{b \cdot P_{a2}}{b'} - \frac{c \cdot P_{a3}}{c'}\right|$$

= 1.05 kN

壁2の下部

$$Q = \frac{H}{L}\left|\frac{a \cdot P_{a1}}{a'} - \frac{(a+c)P_{a2}}{b'} + \frac{c \cdot P_{a3}}{c'}\right|$$

= 4.20 kN

壁3の下部

$$Q = \frac{H}{L}\left|\frac{a \cdot P_{a1}}{a'} + \frac{b \cdot P_{a2}}{b'} - \frac{(a+b)P_{a3}}{c'}\right|$$

= 1.05 kN

■2次梁1にかかるせん断力

a1側の端部

$$Q = \frac{H \cdot b_1}{L \cdot (a_1 + b_1)} \sum P_a$$

= 0.70 kN

b1側の端部

$$Q = \frac{H \cdot a_1}{L \cdot (a_1 + b_1)} \sum P_a$$

= 0.35 kN

■2次梁2にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

計算対象となる梁	1次梁	2階床/1階小屋梁伏図 57	2次梁	−

※梁の番号は「5.4.2 部材番号図(梁)を参照」

■1次梁上の壁情報

階	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No.	壁長a' (cm)	Pa1 (kN)	⊿Pa1 (kN/cm)	No.	壁長b' (cm)	Pa2 (kN)	⊿Pa2 (kN/cm)	No.	壁長c' (cm)	Pa3 (kN)	⊿Pa3 (kN/cm)	
2	15	182.0	1.81	0.0099	16	91.0	6.19 /4.41	0.0680 /0.0485					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照

Pa : 許容せん断耐力[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照

⊿Pa : 単位長さあたり許容せん断耐力 ⊿Pa = Pa / 壁長

※シングル筋かい入りの壁の場合、両加力方向の値を「/」の前後に表示

柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、許容せん断耐力は合計値

※壁Noが「−」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	壁1の載る長さa (cm)	壁2の載る長さb (cm)	壁3の載る長さc (cm)	合計長さL (cm)	合計耐力 Σ Pa (kN)
57	x7y0−x10y0	Ⅱ	182.0	91.0	−	273.0	8.00/6.22

Σ Pa : 1次梁に載る部分の壁の許容せん断耐力 Σ Pa = ⊿Pa1 × a + ⊿Pa2 × b + ⊿Pa3 × c

■2次梁1の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa 1 (cm)
−	−	−	−

■2次梁2の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa2 (cm)
−	−	−	−

■ 1次梁にかかる曲げモーメント

壁1と壁2の中間

$$ {}_sM = \frac{H \cdot a \cdot b}{L} \cdot \left| \frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'} \right| $$

= 988.30/655.44 kN・cm

大きい側を検定に使用

壁2と壁3の中間

= − kN・cm

■2次梁1にかかる曲げモーメント

= − kN・cm

■2次梁2にかかる曲げモーメント

= − kN・cm

※計算対象部位や梁のタイプについては「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ 1次梁にかかるせん断力

壁1の下部

$$Q = \frac{H \cdot b}{L}\left|\frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'}\right|$$

= 5.44/3.61 kN

壁2の下部

$$Q = \frac{H \cdot a}{L}\left|\frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'}\right|$$

= 10.87/7.21 kN

壁3の下部

= − kN

■2次梁1にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

■2次梁2にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

計算対象となる梁	1次梁	2階床/1階小屋梁伏図 60	2次梁	-

※梁の番号は「5.4.2 部材番号図(梁)を参照」

■1次梁上の壁情報

階	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No.	壁長a' (cm)	Pa1 (kN)	⊿Pa1 (kN/cm)	No.	壁長b' (cm)	Pa2 (kN)	⊿Pa2 (kN/cm)	No.	壁長c' (cm)	Pa3 (kN)	⊿Pa3 (kN/cm)	
2	18	182.0	1.81	0.0099	19	91.0	6.19 /4.41	0.0680 /0.0485					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照

Pa : 許容せん断耐力[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照

⊿Pa : 単位長さあたり許容せん断耐力 ⊿Pa = Pa / 壁長

※シングル筋かい入りの壁の場合、両加力方向の値を「/」の前後に表示

柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、許容せん断耐力は合計値

※壁Noが「-」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	壁1の載る長さa (cm)	壁2の載る長さb (cm)	壁3の載る長さc (cm)	合計長さL (cm)	合計耐力 Σ Pa (kN)
60	x12y0-x14y0	Ⅱ	91.0	91.0	-	182.0	7.10/5.32

Σ Pa : 1次梁に載る部分の壁の許容せん断耐力 Σ Pa = ⊿Pa1 × a + ⊿Pa2 × b + ⊿Pa3 × c

■2次梁1の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa 1 (cm)
-	-	-	-

■2次梁2の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa2 (cm)
-	-	-	-

■ 1次梁にかかる曲げモーメント

壁1と壁2の中間

$$ {}_sM = \frac{H \cdot a \cdot b}{L} \cdot \left| \frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'} \right| $$

= 741.23/491.58 kN・cm

大きい側を検定に使用

壁2と壁3の中間

= - kN・cm

■2次梁1にかかる曲げモーメント

= - kN・cm

■2次梁2にかかる曲げモーメント

= - kN・cm

※計算対象部位や梁のタイプについては「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ 1次梁にかかるせん断力

壁1の下部

$$Q = \frac{H \cdot b}{L}\left|\frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'}\right|$$

= 8.15/5.41 kN

壁2の下部

$$Q = \frac{H \cdot a}{L}\left|\frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'}\right|$$

= 8.15/5.41 kN

壁3の下部

= − kN

■2次梁1にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

■2次梁2にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

計算対象となる梁	1次梁	2階床/1階小屋梁伏図 71	2次梁	−

※梁の番号は「5.4.2 部材番号図(梁)を参照」

■1次梁上の壁情報

階	壁1				壁2				壁3				横架材天端間高さ H(cm)
	No.	壁長a' (cm)	Pa1 (kN)	⊿Pa1 (kN/cm)	No.	壁長b' (cm)	Pa2 (kN)	⊿Pa2 (kN/cm)	No.	壁長c' (cm)	Pa3 (kN)	⊿Pa3 (kN/cm)	
2	21	182.0	2.31	0.0127	22	91.0	4.41 /6.19	0.0485 /0.0680					280.5

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照

Pa : 許容せん断耐力[低減前] 「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照

⊿Pa : 単位長さあたり許容せん断耐力 ⊿Pa = Pa / 壁長

※シングル筋かい入りの壁の場合、両加力方向の値を「/」の前後に表示

柱間に複数の壁仕様が存在する場合(間柱を境に開口が入る場合等)は、壁長、許容せん断耐力は合計値

※壁Noが「−」のものは開口部、耐力なしの壁など

■1次梁の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	壁1の載る長さa (cm)	壁2の載る長さb (cm)	壁3の載る長さc (cm)	合計長さL (cm)	合計耐力 Σ Pa (kN)
71	x4y4−x4y6	Ⅱ	91.0	91.0	−	182.0	5.57/7.35

Σ Pa : 1次梁に載る部分の壁の許容せん断耐力 Σ Pa = ⊿Pa1 × a + ⊿Pa2 × b + ⊿Pa3 × c

■2次梁1の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa 1 (cm)
−	−	−	−

■2次梁2の情報

No.	位置 [通り]	タイプ	端部から1次梁支点までの長さa2 (cm)
−	−	−	−

■ 1次梁にかかる曲げモーメント

壁1と壁2の中間

$$ {}_sM = \frac{H \cdot a \cdot b}{L} \cdot \left| \frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'} \right| $$

= 456.52/706.16 kN・cm

大きい側を検定に使用

壁2と壁3の中間

= − kN・cm

■2次梁1にかかる曲げモーメント

= − kN・cm

■2次梁2にかかる曲げモーメント

= − kN・cm

※計算対象部位や梁のタイプについては「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照

■ 1次梁にかかるせん断力

壁1の下部

$$Q = \frac{H \cdot b}{L}\left|\frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'}\right|$$

= 5.02/7.76 kN

壁2の下部

$$Q = \frac{H \cdot a}{L}\left|\frac{P_{a1}}{a'} - \frac{P_{a2}}{b'}\right|$$

= 5.02/7.76 kN

壁3の下部

= − kN

■2次梁1にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

■2次梁2にかかるせん断力

a1側の端部

= − kN

b1側の端部

= − kN

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.3 横架材のせん断に対する検定

8.3.1 横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力

樹種記号	横架材樹種	せん断基準強度 Fs (N/mm²)	梁幅 b (mm)	梁せい d (mm)	断面積 A (mm²)	Qa:許容せん断耐力(kN) 長期[常時] LQa	長期[積雪時] LSQa	短期[積雪時] SSQa	短期 SQa
A	無等級製材	1.8	90	90	8,100	3.56	−	5.18	6.48
	すぎ		105	105	11,025	4.85	−	7.05	8.82
B	無等級製材	2.4	105	105	11,025	6.46	−	9.40	11.76
	べいまつ		105	120	12,600	7.39	−	10.75	13.44
			105	135	14,175	8.31	−	12.09	15.12
			105	150	15,750	9.24	−	13.44	16.80
			105	180	18,900	11.08	−	16.12	20.16
			105	210	22,050	12.93	−	18.81	23.52
			105	270	28,350	16.63	−	24.19	30.24
			105	330	34,650	20.32	−	29.56	36.96

A=b×d

LQa=(1.1/3)×Fs×A/1.5　　LSQa=(1.1/3)×Fs×1.3×A/1.5　　SSQa=(2/3)×Fs×0.8×A/1.5　　SQa=(2/3)×Fs×A/1.5

※1.5は梁の断面形状が長方形であることによる係数

8.3.2 横架材の継手・仕口の仕様

接合部記号	種別	仕様名	断面形状係数 α	梁幅 b (mm)	梁せい d (mm)	有効断面積 Ae (mm²)
T1	継手	腰掛け蟻(鎌)継ぎ+厚さ3.2mmの短ざく金物で双方の横架材に対してそれぞれ径12mmのボルト締めしたもの。又は、これと同等の接合方法としたもの	1.5	105	105	5,464
				105	120	6,434
				105	135	6,819
				105	270	15,876
S1	仕口	大入れ蟻掛け+羽子板ボルト(厚さ3.2mm鋼板に径12mmボルトを溶接)、一方は径12mmボルト締め、他方は厚さ4.5mm、40mm角座金ナット締め	1.5	90	90	3,480
				105	105	5,464
				105	120	6,434
				105	135	6,819
				105	150	7,497
				105	180	7,494
				105	210	10,212
				105	270	15,876
				105	330	17,070

α :継手・仕口形状が長方形断面の場合　1.50　　円形断面の場合　1.33

Ae :せん断力を受ける部分の断面積

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.3.3 横架材の継手・仕口の許容せん断耐力

樹種記号	せん断基準強度 Fs (N/mm²)	接合部記号	梁幅 b (mm)	梁せい d (mm)	Qa :許容せん断耐力(kN) 長期[常時] LQa	長期[積雪時] LSQa	短期[積雪時] SSQa	短期 SQa
A	1.8	T1	105	105	2.40	−	3.49	4.37
		S1	90	90	1.53	−	2.22	2.78
			105	105	2.40	−	3.49	4.37
B	2.4	T1	105	105	3.20	−	4.66	5.82
			105	120	3.77	−	5.49	6.86
			105	135	4.00	−	5.81	7.27
			105	270	9.31	−	13.54	16.93
		S1	105	105	3.20	−	4.66	5.82
			105	120	3.77	−	5.49	6.86
			105	135	4.00	−	5.81	7.27
			105	150	4.39	−	6.39	7.99
			105	180	4.39	−	6.39	7.99
			105	210	5.99	−	8.71	10.89
			105	270	9.31	−	13.54	16.93
			105	330	10.01	−	14.56	18.20

LQa=(1.1/3)×Fs×Ae/α　LSQa=(1.1/3)×Fs×1.3×Ae/α　SSQa=(2/3)×Fs×0.8×Ae/α　SQa=(2/3)×Fs×Ae/α

8.3.4 横架材接合金物の許容せん断耐力

(せん断力を受ける横架材接合金物を使用する場合のみ)

接合部記号	種類	仕様名	Qa :許容せん断耐力(kN) 短期 SQa	長期[常時] LQa	長期[積雪時] LSQa	短期[積雪時] SSQa
−	−	−	−	−	−	−

LQa=(1.1/2)×SQa　LSQa=(1.43/2)×SQa　SSQa=(1.6/2)×SQa

○検定に関する注意点

・横架材のせん断に対する検定では、それぞれの横架材(根太、垂木を除く)の
スパンの両端部(張出し部分の場合は片端部)について以下の検定を行う。

①スパンの端部が横架材の中間部である場合
⇒横架材の許容せん断耐力と端部にかかるせん断力の比較による検定

②スパンの端部が横架材の端部(継手・仕口)であり、継手・仕口によってせん断力を受ける場合
⇒継手・仕口の許容せん断耐力と端部にかかるせん断力の比較による検定

③スパンの端部が横架材の端部(継手・仕口)であり、接合金物によってせん断力を受ける場合
⇒横架材の許容せん断耐力と端部にかかるせん断力の比較
および
接合金物の許容せん断耐力と端部にかかるせん断力の比較による検定

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.3.5 隅木・谷木の検定(せん断)

【2階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力			検定比 Q/Qa		
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
1	x4y8-x3'y8'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK
2	x5y7-x4y8	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
3	x6y6-x5y7	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
4	x14y8-x14'y8'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK
5	x13y7-x14y8	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
6	x12y6-x13y7	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
7	x11y5-x12y6	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
8	x10y4-x11y5	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
9	x6y6-x5y5	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
10	x5y5-x4y4	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
11	x4y4-x3'y3'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK
12	x9y5-x8y6	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
13	x10y4-x9y5	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
14	x8y6-x7y5	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
15	x7y5-x6y4	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
16	x6y4-x5'y3'	A	105	105	端部1	-	0.093	-	0.188	0.02 OK	-	0.03 OK
17	x10y4-x9y3	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
18	x9y3-x8y2	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
19	x8y2-x7y1	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
20	x7y1-x6y0	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
21	x6y0-x5'y0'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK
22	x10y4-x11y3	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
23	x11y3-x12y2	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
24	x12y2-x13y1	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
25	x13y1-x14y0	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
26	x14y0-x14'y0'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力			検定比 Q/Qa		
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
1	x0y8-x0'y8'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK
2	x1y7-x0y8	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
3	x2y6-x1y7	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
4	x3y5-x2y6	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
5	x3y5-x2y4	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
6	x2y4-x1y3	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
7	x1y3-x0y2	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
8	x0y2-x0'y1'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK
9	x6y4-x5y3	A	105	105	端部1	-	0.195	-	0.488	0.05 OK	-	0.07 OK
					端部2	-	0.195	-	0.488	0.05 OK	-	0.07 OK
10	x5y3-x4y2	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
11	x4y2-x3'y1'	A	105	105	端部1	-	0.093	-	0.188	0.02 OK	-	0.03 OK
12	x6y2-x5y1	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
13	x5y1-x4y0	A	105	105	端部1	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
					端部2	-	0.098	-	0.246	0.03 OK	-	0.04 OK
14	x4y0-x3'y0'	A	105	105	端部1	-	0.184	-	0.375	0.04 OK	-	0.06 OK

樹種記号:「8.3.1 横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」を参照

接合部記号:「8.3.2 横架材の継手・仕口の仕様」を参照
(スパンの)端部が横架材の中間部である場合は「-」となる。

せん断力Q:スパン中間で母屋・登り梁を受ける隅木・谷木は「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「隅木・谷木の負担荷重、荷重伝達」を参照。
対応する端部側の受材への伝達荷重合計に隅木・谷木のcos(勾配)を乗じたもの
それ以外の隅木・谷木は「8.1.3 隅木・谷木の検定(曲げとたわみ)」の「かかる荷重」を参照。
Q=負担荷重合計×梁のスパン[平面上]/梁のスパン[実長]/2×1.33 (軒先部の場合は×2)
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時)」の計算結果を用いる
ただし、床小梁・大引・根太では床の単位荷重を「床計算用」に置き換えて計算した値とする

Qa :8.3.1、8.3.3、8.3.4のそれぞれの許容せん断耐力を参照

「接合部記号」が「-」の場合
検定条件:検定比が1以下ならばOK
検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

「接合部記号」で継手・仕口仕様が示されている場合
検定条件:検定比が1以下ならばOK
検定比=せん断力/「横架材の継手・仕口の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

「接合部記号」で接合部金物仕様が示されている場合
検定条件:検定比が1以下ならばOK
検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」および「横架材接合金物の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

8.3.6 母屋・棟木の検定(せん断)

【2階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力			検定比 Q/Qa		
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
1	x5y7-x6y7	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
2	x6y7-x8y7	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
3	x8y7-x10y7	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	T1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
4	x10y7-x11y7	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
5	x11y7-x13y7	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
6	x6y6-x8y6	A	105	105	端部1	-	0.372	-	0.856	0.08 OK	-	0.13 OK
					端部2	-	0.372	-	0.856	0.08 OK	-	0.13 OK
7	x8y6-x10y6	A	105	105	端部1	S1	0.328	-	0.756	0.14 OK	-	0.22 OK
					端部2	-	0.328	-	0.756	0.07 OK	-	0.11 OK
8	x10y6-x11y6	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
9	x11y6-x12y6	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
10	x5y5-x7y5	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
11	x9y5-x11y5	A	105	105	端部1	-	0.394	-	0.907	0.09 OK	-	0.13 OK
					端部2	-	0.394	-	0.907	0.09 OK	-	0.13 OK
12	x9y3-x11y3	A	105	105	端部1	-	0.394	-	0.907	0.09 OK	-	0.13 OK
					端部2	-	0.394	-	0.907	0.09 OK	-	0.13 OK
13	x8y2-x9y2	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
14	x9y2-x11y2	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
15	x11y2-x12y2	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
16	x7y1-x9y1	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
17	x9y1-x11y1	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	T1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
18	x11y1-x13y1	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
19	x5y7-x5y5	A	105	105	端部1	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
					端部2	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
20	x7y5-x7y4	A	105	105	端部1	S1	0.176	-	0.404	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
21	x7y4-x7y2	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
22	x7y2-x7y1	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	S1	0.176	-	0.404	0.08 OK	-	0.12 OK
23	x8y6-x8y4	A	105	105	端部1	S1	0.306	-	0.706	0.13 OK	-	0.21 OK
					端部2	-	0.306	-	0.706	0.07 OK	-	0.11 OK
24	x8y4-x8y2	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	S1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
25	x9y5-x9y3	A	105	105	端部1	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
					端部2	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
26	x11y5-x11y3	A	105	105	端部1	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
					端部2	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
27	x12y6-x12y4	A	105	105	端部1	S1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力			検定比 Q/Qa		
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
28	x12y4-x12y2	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	S1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
29	x13y7-x13y5	A	105	105	端部1	S1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
30	x13y5-x13y4	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	T1	0.176	-	0.404	0.08 OK	-	0.12 OK
31	x13y4-x13y2	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
32	x13y2-x13y1	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	S1	0.176	-	0.404	0.08 OK	-	0.12 OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力			検定比 Q/Qa		
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
1	x1y7-x2y7	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
2	x2y7-x4y7	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	S1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
3	x2y6-x4y6	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
4	x3y5-x4y5	A	105	105	端部1	-	0.220	-	0.504	0.05 OK	-	0.08 OK
					端部2	S1	0.220	-	0.504	0.10 OK	-	0.15 OK
5	x2y4-x4y4	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	S1	0.350	-	0.806	0.15 OK	-	0.24 OK
6	x1y3-x2y3	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
7	x2y3-x4y3	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
8	x4y3-x5y3	A	105	105	端部1	-	0.328	-	0.757	0.07 OK	-	0.11 OK
					端部2	-	0.328	-	0.757	0.07 OK	-	0.11 OK
9	x5y1-x6y1	A	105	105	端部1	-	0.274	-	0.530	0.06 OK	-	0.08 OK
					端部2	S1	0.274	-	0.530	0.12 OK	-	0.16 OK
10	x1y7-x1y6	A	105	105	端部1	S1	0.176	-	0.404	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
11	x1y6-x1y4	A	105	105	端部1	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
					端部2	-	0.350	-	0.806	0.08 OK	-	0.12 OK
12	x1y4-x1y3	A	105	105	端部1	-	0.176	-	0.404	0.04 OK	-	0.06 OK
					端部2	S1	0.176	-	0.404	0.08 OK	-	0.12 OK
13	x2y6-x2y4	A	105	105	端部1	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
					端部2	S1	0.394	-	0.907	0.17 OK	-	0.26 OK
14	x5y3-x5y1	A	105	105	端部1	S1	0.562	-	1.247	0.24 OK	-	0.36 OK
					端部2	S1	0.638	-	1.323	0.27 OK	-	0.38 OK

樹種記号:「8.3.1 横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」を参照

接合部記号:「8.3.2 横架材の継手・仕口の仕様」を参照

（スパンの）端部が横架材の中間部である場合は「-」となる。

せん断力Q:「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「母屋・棟木の負担荷重、荷重伝達」を参照。

対応する端部側の受材への伝達荷重合計と等しい。

「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時)」の計算結果を用いる

ただし、床小梁・大引・根太では床の単位荷重を「床計算用」に置き換えて計算した値とする

Qa :8.3.1、8.3.3、8.3.4のそれぞれの許容せん断耐力を参照

「接合部記号」が「-」の場合

検定条件:検定比が1以下ならばOK

検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

「接合部記号」で継手・仕口仕様が示されている場合

検定条件:検定比が1以下ならばOK

検定比=せん断力/「横架材の継手・仕口の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

「接合部記号」で接合部金物仕様が示されている場合

検定条件:検定比が1以下ならばOK

検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」および「横架材接合金物の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

8.3.7 登り梁の検定(せん断)

※本建築物には登り梁は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.3.8 梁の検定(せん断)

【2階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
1	x4y8−	B	105	105	端部1	−	0.317	−	0.603	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
	x5y8				端部2	−	0.317	−	0.603	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
2	x5y8−	B	105	105	端部1	−	0.287	−	0.552	−	0.05 OK	−	0.06 OK	−
	x6y8				端部2	−	0.287	−	0.552	−	0.05 OK	−	0.06 OK	−
3	x6y8−	B	105	105	端部1	−	0.598	−	1.127	−	0.10 OK	−	0.12 OK	−
	x8y8				端部2	−	0.598	−	1.127	−	0.10 OK	−	0.12 OK	−
4	x8y8−	B	105	105	端部1	−	0.300	−	0.565	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
	x9y8				端部2	−	0.300	−	0.565	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
5	x9y8−	B	105	105	端部1	T1	0.300	−	0.565	−	0.10 OK	−	0.13 OK	−
	x10y8				端部2	−	0.300	−	0.565	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
6	x10y8−	B	105	105	端部1	−	0.274	−	0.539	−	0.05 OK	−	0.06 OK	−
	x11y8				端部2	−	0.274	−	0.539	−	0.05 OK	−	0.06 OK	−
7	x11y8−	B	105	105	端部1	−	0.585	−	1.114	−	0.10 OK	−	0.12 OK	−
	x13y8				端部2	−	0.585	−	1.114	−	0.10 OK	−	0.12 OK	−
8	x13y8−	B	105	105	端部1	−	0.317	−	0.603	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
	x14y8				端部2	−	0.317	−	0.603	−	0.05 OK	−	0.07 OK	−
9	x4y7−	B	105	105	端部1	S1	0.467	−	0.838	−	0.15 OK	−	0.18 OK	−
	x6y7				端部2	S1	0.467	−	0.838	−	0.15 OK	−	0.18 OK	−
10	x11y7−	B	105	105	端部1	S1	0.494	−	0.798	−	0.16 OK	−	0.18 OK	−
	x14y7				端部2	S1	0.727	−	1.335	−	0.23 OK	−	0.29 OK	−
11	x6y6−	B	105	105	端部1	S1	0.195	−	0.195	−	0.07 OK	−	0.05 OK	−
	x8y6				端部2	−	0.195	−	0.195	−	0.04 OK	−	0.03 OK	−
12	x8y6−	B	105	105	端部1	−	0.091	−	0.091	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x9y6				端部2	−	0.091	−	0.091	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
13	x9y6−	B	105	105	端部1	−	0.104	−	0.104	−	0.02 OK	−	0.02 OK	−
	x10y6				端部2	−	0.104	−	0.104	−	0.02 OK	−	0.02 OK	−
14	x10y6−	B	105	105	端部1	−	0.078	−	0.078	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x11y6				端部2	S1	0.078	−	0.078	−	0.03 OK	−	0.02 OK	−
15	x11y6−	B	105	105	端部1	S1	0.611	−	1.067	−	0.20 OK	−	0.23 OK	−
	x14y6				端部2	S1	0.436	−	0.664	−	0.14 OK	−	0.15 OK	−
16	x4y5−	B	105	105	端部1	S1	0.554	−	1.039	−	0.18 OK	−	0.23 OK	−
	x6y5				端部2	S1	0.554	−	1.039	−	0.18 OK	−	0.23 OK	−
17	x6y5−	B	105	105	端部1	S1	0.611	−	1.067	−	0.20 OK	−	0.23 OK	−
	x9y5				端部2	S1	0.436	−	0.664	−	0.14 OK	−	0.15 OK	−
18	x11y5−	B	105	105	端部1	S1	0.436	−	0.664	−	0.14 OK	−	0.15 OK	−
	x14y5				端部2	S1	0.611	−	1.067	−	0.20 OK	−	0.23 OK	−
19	x4y4−	B	105	105	端部1	−	0.572	−	1.101	−	0.09 OK	−	0.12 OK	−
	x6y4				端部2	−	0.572	−	1.101	−	0.09 OK	−	0.12 OK	−
20	x6y4−	B	105	105	端部1	−	0.065	−	0.065	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x7y4				端部2	−	0.065	−	0.065	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
21	x7y4−	B	105	105	端部1	−	0.104	−	0.104	−	0.02 OK	−	0.02 OK	−
	x8y4				端部2	−	0.104	−	0.104	−	0.02 OK	−	0.02 OK	−
22	x8y4−	B	105	105	端部1	−	0.091	−	0.091	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x9y4				端部2	T1	0.091	−	0.091	−	0.03 OK	−	0.02 OK	−
23	x9y4−	B	105	105	端部1	−	0.078	−	0.078	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x10y4				端部2	−	0.078	−	0.078	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
24	x10y4−	B	105	105	端部1	−	0.078	−	0.078	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x11y4				端部2	−	0.078	−	0.078	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
25	x11y4−	B	105	105	端部1	−	0.545	−	1.001	−	0.09 OK	−	0.11 OK	−
	x13y4				端部2	−	0.545	−	1.001	−	0.09 OK	−	0.11 OK	−
26	x13y4−	B	105	105	端部1	−	0.065	−	0.065	−	0.02 OK	−	0.01 OK	−
	x14y4				端部2	S1	0.065	−	0.065	−	0.03 OK	−	0.02 OK	−

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
27	x7y2-	B	105	105	端部1	S1	0.471	-	0.813	-	0.15 OK	-	0.18 OK	-
	x9y2				端部2	S1	0.471	-	0.813	-	0.15 OK	-	0.18 OK	-
28	x9y2-	B	105	105	端部1	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
	x10y2				端部2	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
29	x11y2-	B	105	105	端部1	S1	0.471	-	0.813	-	0.15 OK	-	0.18 OK	-
	x13y2				端部2	S1	0.471	-	0.813	-	0.15 OK	-	0.18 OK	-
30	x6y0-	B	105	105	端部1	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
	x7y0				端部2	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
31	x7y0-	B	105	105	端部1	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
	x9y0				端部2	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
32	x9y0-	B	105	105	端部1	-	0.274	-	0.539	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
	x10y0				端部2	-	0.274	-	0.539	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
33	x10y0-	B	105	105	端部1	-	0.274	-	0.539	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
	x11y0				端部2	T1	0.274	-	0.539	-	0.09 OK	-	0.12 OK	-
34	x11y0-	B	105	105	端部1	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
	x13y0				端部2	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
35	x13y0-	B	105	105	端部1	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
	x14y0				端部2	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
36	x4y8-	B	105	105	端部1	S1	0.304	-	0.590	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-
	x4y7				端部2	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
37	x4y7-	B	105	105	端部1	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
	x4y5				端部2	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
38	x4y5-	B	105	105	端部1	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
	x4y4				端部2	S1	0.304	-	0.590	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-
39	x6y8-	B	105	105	端部1	S1	0.666	-	1.193	-	0.21 OK	-	0.26 OK	-
	x6y6				端部2	-	0.692	-	1.219	-	0.11 OK	-	0.13 OK	-
40	x6y6-	B	105	105	端部1	-	0.726	-	1.197	-	0.12 OK	-	0.13 OK	-
	x6y4				端部2	S1	0.700	-	1.171	-	0.22 OK	-	0.26 OK	-
41	x6y4-	B	105	105	端部1	S1	0.257	-	0.499	-	0.09 OK	-	0.11 OK	-
	x6y3				端部2	-	0.257	-	0.499	-	0.04 OK	-	0.06 OK	-
42	x6y3-	B	105	105	端部1	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
	x6y1				端部2	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
43	x6y1-	B	105	105	端部1	-	0.317	-	0.603	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
	x6y0				端部2	S1	0.317	-	0.603	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-
44	x7y4-	B	105	150	端部1	S1	1.021	-	1.705	-	0.24 OK	-	0.27 OK	-
	x7y0				端部2	S1	1.284	-	2.310	-	0.30 OK	-	0.37 OK	-
45	x8y8-	B	105	105	端部1	S1	0.558	-	1.014	-	0.18 OK	-	0.22 OK	-
	x8y6				端部2	S1	0.558	-	1.014	-	0.18 OK	-	0.22 OK	-
46	x9y6-	B	105	105	端部1	S1	0.768	-	1.395	-	0.24 OK	-	0.30 OK	-
	x9y4				端部2	S1	0.768	-	1.395	-	0.24 OK	-	0.30 OK	-
47	x9y4-	B	105	105	端部1	S1	0.576	-	1.089	-	0.18 OK	-	0.24 OK	-
	x9y2				端部2	-	0.576	-	1.089	-	0.09 OK	-	0.12 OK	-
48	x9y2-	B	105	105	端部1	-	0.532	-	0.988	-	0.09 OK	-	0.11 OK	-
	x9y0				端部2	S1	0.532	-	0.988	-	0.17 OK	-	0.22 OK	-
49	x10y8-	B	105	105	端部1	S1	0.445	-	0.787	-	0.14 OK	-	0.17 OK	-
	x10y6				端部2	S1	0.445	-	0.787	-	0.14 OK	-	0.17 OK	-
50	x10y4-	B	105	105	端部1	S1	0.169	-	0.169	-	0.06 OK	-	0.04 OK	-
	x10y2				端部2	-	0.169	-	0.169	-	0.03 OK	-	0.02 OK	-
51	x10y2-	B	105	105	端部1	-	0.169	-	0.169	-	0.03 OK	-	0.02 OK	-
	x10y0				端部2	S1	0.169	-	0.169	-	0.06 OK	-	0.04 OK	-
52	x11y8-	B	105	105	端部1	S1	0.640	-	1.134	-	0.20 OK	-	0.25 OK	-
	x11y6				端部2	-	0.640	-	1.134	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
53	x11y6-	B	105	105	端部1	-	0.078	-	0.078	-	0.02 OK	-	0.01 OK	-
	x11y5				端部2	-	0.078	-	0.078	-	0.02 OK	-	0.01 OK	-
54	x11y5-	B	105	105	端部1	-	0.078	-	0.078	-	0.02 OK	-	0.01 OK	-
	x11y4				端部2	S1	0.078	-	0.078	-	0.03 OK	-	0.02 OK	-
55	x11y4-	B	105	180	端部1	S1	1.655	-	3.166	-	0.38 OK	-	0.50 OK	-
	x11y0				端部2	S1	1.611	-	3.065	-	0.37 OK	-	0.48 OK	-
56	x13y4-	B	105	150	端部1	S1	1.021	-	1.705	-	0.24 OK	-	0.27 OK	-
	x13y0				端部2	S1	1.284	-	2.310	-	0.30 OK	-	0.37 OK	-
57	x14y8-	B	105	105	端部1	S1	0.304	-	0.590	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-
	x14y7				端部2	-	0.304	-	0.590	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
58	x14y7-	B	105	105	端部1	-	0.764	-	1.407	-	0.12 OK	-	0.15 OK	-
	x14y5				端部2	-	0.764	-	1.407	-	0.12 OK	-	0.15 OK	-
59	x14y5-	B	105	105	端部1	-	0.274	-	0.539	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
	x14y4				端部2	T1	0.274	-	0.539	-	0.09 OK	-	0.12 OK	-
60	x14y4-	B	105	105	端部1	-	0.287	-	0.552	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
	x14y3				端部2	-	0.287	-	0.552	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
61	x14y3-	B	105	105	端部1	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
	x14y1				端部2	-	0.598	-	1.127	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
62	x14y1-	B	105	105	端部1	-	0.317	-	0.603	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
	x14y0				端部2	S1	0.317	-	0.603	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
1	x0y8−	B	105	120	端部1	−	0.595	−	1.146	−	0.09 OK	−	0.11 OK	−
	x2y8				端部2	−	0.595	−	1.146	−	0.09 OK	−	0.11 OK	−
2	x2y8−	B	105	120	端部1	−	0.565	−	1.094	−	0.08 OK	−	0.11 OK	−
	x4y8				端部2	−	0.565	−	1.094	−	0.08 OK	−	0.11 OK	−
3	x4y8−	B	105	120	端部1	T1	0.644	−	0.644	−	0.18 OK	−	0.12 OK	−
	x5y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.09 OK	−	0.06 OK	−
4	x5y8−	B	105	120	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.09 OK	−	0.06 OK	−
	x6y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.09 OK	−	0.06 OK	−
5	x6y8−	B	105	120	端部1	−	1.877	−	1.877	−	0.26 OK	−	0.18 OK	−
	x8y8				端部2	−	1.877	−	1.877	−	0.26 OK	−	0.18 OK	−
6	x8y8−	B	105	120	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.09 OK	−	0.06 OK	−
	x9y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.09 OK	−	0.06 OK	−
7	x9y8−	B	105	105	端部1	T1	0.644	−	0.644	−	0.21 OK	−	0.14 OK	−
	x10y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
8	x10y8−	B	105	105	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
	x11y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
9	x11y8−	B	105	105	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
	x12y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
10	x12y8−	B	105	105	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
	x13y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
11	x13y8−	B	105	105	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
	x14y8				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.10 OK	−	0.07 OK	−
12	x0y7−	B	105	105	端部1	S1	0.345	−	0.573	−	0.11 OK	−	0.13 OK	−
	x2y7				端部2	−	0.345	−	0.573	−	0.06 OK	−	0.07 OK	−
13	x2y7−	B	105	105	端部1	−	0.169	−	0.169	−	0.03 OK	−	0.02 OK	−
	x4y7				端部2	S1	0.169	−	0.169	−	0.06 OK	−	0.04 OK	−
14	x4y7−	B	105	135	端部1	S1	1.967	−	1.967	−	0.50 OK	−	0.34 OK	−
	x6y7				端部2	S1	1.967	−	1.967	−	0.50 OK	−	0.34 OK	−
15	x6y7−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x7y7				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
16	x7y7−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x8y7				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
17	x8y7−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x9y7				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
18	x9y7−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x10y7				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
19	x10y7−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x11y7				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
20	x11y7−	B	105	135	端部1	S1	2.278	−	2.278	−	0.57 OK	−	0.40 OK	−
	x14y7				端部2	S1	2.278	−	2.278	−	0.57 OK	−	0.40 OK	−
21	x0y6−	B	105	150	端部1	S1	1.289	−	2.323	−	0.30 OK	−	0.37 OK	−
	x4y6				端部2	S1	1.107	−	1.870	−	0.26 OK	−	0.30 OK	−
22	x4y6−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x5y6				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
23	x5y6−	A	90	90	端部1	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
	x6y6				端部2	J1	0.498	−	0.498	−	0.33 OK	−	0.23 OK	−
24	x6y6−	B	105	120	端部1	S1	2.563	−	2.563	−	0.68 OK	−	0.47 OK	−
	x8y6				端部2	−	2.563	−	2.563	−	0.35 OK	−	0.24 OK	−
25	x8y6−	B	105	120	端部1	−	0.939	−	0.939	−	0.13 OK	−	0.09 OK	−
	x9y6				端部2	−	0.939	−	0.939	−	0.13 OK	−	0.09 OK	−
26	x9y6−	B	105	120	端部1	−	0.841	−	0.841	−	0.12 OK	−	0.08 OK	−
	x10y6				端部2	−	0.841	−	0.841	−	0.12 OK	−	0.08 OK	−

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
27	x10y6-	B	105	120	端部1	-	0.841	-	0.841	-	0.12 OK	-	0.08 OK	-
	x11y6				端部2	S1	0.841	-	0.841	-	0.23 OK	-	0.16 OK	-
28	x11y6-	B	105	135	端部1	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
	x14y6				端部2	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
29	x4y5-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x5y5				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
30	x5y5-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x6y5				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
31	x6y5-	B	105	135	端部1	S1	1.964	-	1.964	-	0.50 OK	-	0.34 OK	-
	x9y5				端部2	S1	1.964	-	1.964	-	0.50 OK	-	0.34 OK	-
32	x9y5-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x10y5				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
33	x10y5-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x11y5				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
34	x11y5-	B	105	135	端部1	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
	x14y5				端部2	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
35	x0y4-	B	105	150	端部1	S1	1.289	-	2.323	-	0.30 OK	-	0.37 OK	-
	x4y4				端部2	S1	1.107	-	1.870	-	0.26 OK	-	0.30 OK	-
36	x4y4-	B	105	135	端部1	S1	2.349	-	2.349	-	0.59 OK	-	0.41 OK	-
	x6y4				端部2	S1	2.349	-	2.349	-	0.59 OK	-	0.41 OK	-
37	x6y4-	B	105	150	端部1	S1	0.841	-	0.841	-	0.20 OK	-	0.14 OK	-
	x7y4				端部2	-	0.841	-	0.841	-	0.10 OK	-	0.07 OK	-
38	x7y4-	B	105	150	端部1	-	2.500	-	2.928	-	0.28 OK	-	0.22 OK	-
	x9y4				端部2	-	2.500	-	2.928	-	0.28 OK	-	0.22 OK	-
39	x9y4-	B	105	150	端部1	-	2.854	-	2.854	-	0.31 OK	-	0.22 OK	-
	x11y4				端部2	S1	2.854	-	2.854	-	0.66 OK	-	0.45 OK	-
40	x11y4-	B	105	120	端部1	S1	2.282	-	2.282	-	0.61 OK	-	0.42 OK	-
	x13y4				端部2	-	2.282	-	2.282	-	0.31 OK	-	0.22 OK	-
41	x13y4-	B	105	120	端部1	-	0.945	-	0.945	-	0.13 OK	-	0.09 OK	-
	x14y4				端部2	S1	0.945	-	0.945	-	0.26 OK	-	0.18 OK	-
42	x0y3-	B	105	105	端部1	S1	0.684	-	1.216	-	0.22 OK	-	0.27 OK	-
	x3y3				端部2	-	0.742	-	1.350	-	0.12 OK	-	0.15 OK	-
43	x3y3-	B	105	105	端部1	-	0.065	-	0.065	-	0.02 OK	-	0.01 OK	-
	x4y3				端部2	S1	0.065	-	0.065	-	0.03 OK	-	0.02 OK	-
44	x4y3-	B	105	105	端部1	S1	0.601	-	1.158	-	0.19 OK	-	0.25 OK	-
	x6y3				端部2	S1	0.601	-	1.158	-	0.19 OK	-	0.25 OK	-
45	x6y3-	B	105	270	端部1	S1	4.596	-	4.596	-	0.50 OK	-	0.34 OK	-
	x11y3				端部2	S1	5.308	-	5.308	-	0.58 OK	-	0.40 OK	-
46	x11y3-	B	105	135	端部1	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
	x14y3				端部2	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
47	x0y2-	B	105	105	端部1	-	0.890	-	1.705	-	0.14 OK	-	0.19 OK	-
	x3y2				端部2	T1	0.890	-	1.705	-	0.28 OK	-	0.37 OK	-
48	x3y2-	B	105	105	端部1	-	0.242	-	0.484	-	0.04 OK	-	0.06 OK	-
	x4y2				端部2	-	0.242	-	0.484	-	0.04 OK	-	0.06 OK	-
49	x4y2-	B	105	105	端部1	-	0.078	-	0.078	-	0.02 OK	-	0.01 OK	-
	x6y2				端部2	S1	0.078	-	0.078	-	0.03 OK	-	0.02 OK	-
50	x6y2-	B	105	330	端部1	S1	5.288	-	6.086	6.338	0.53 OK	-	0.42 OK	0.35 OK
	x11y2				中間部	-	-	-	-	11.223	-	-	-	0.31 OK
					端部2	S1	7.023	-	8.220	8.073	0.71 OK	-	0.57 OK	0.45 OK
51	x11y2-	B	105	135	端部1	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
	x14y2				端部2	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
52	x4y1-	B	105	105	端部1	S1	0.456	-	0.927	-	0.15 OK	-	0.20 OK	-
	x6y1				端部2	S1	0.456	-	0.927	-	0.15 OK	-	0.20 OK	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
53	x6y1-	B	105	270	端部1	S1	4.596	-	4.596	-	0.50 OK	-	0.34 OK	-
	x11y1				端部2	S1	5.308	-	5.308	-	0.58 OK	-	0.40 OK	-
54	x11y1-	B	105	135	端部1	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
	x14y1				端部2	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
55	x4y0-	B	105	105	端部1	-	0.576	-	1.127	-	0.09 OK	-	0.12 OK	-
	x6y0				端部2	T1	0.576	-	1.127	-	0.18 OK	-	0.25 OK	-
56	x6y0-	B	105	270	端部1	-	0.762	-	0.875	-	0.05 OK	-	0.04 OK	-
	x7y0				端部2	-	0.684	-	0.722	-	0.05 OK	-	0.03 OK	-
57	x7y0-	B	105	270	端部1	-	2.942	-	3.359	8.382	0.18 OK	-	0.14 OK	0.28 OK
	x10y0				端部2	T1	3.559	-	4.393	14.429	0.39 OK	-	0.33 OK	0.86 OK
58	x10y0-	B	105	270	端部1	-	0.644	-	0.644	-	0.04 OK	-	0.03 OK	-
	x11y0				端部2	-	0.644	-	0.644	-	0.04 OK	-	0.03 OK	-
59	x11y0-	B	105	270	端部1	-	0.644	-	0.644	-	0.04 OK	-	0.03 OK	-
	x12y0				端部2	-	0.644	-	0.644	-	0.04 OK	-	0.03 OK	-
60	x12y0-	B	105	270	端部1	-	2.577	-	3.498	10.727	0.16 OK	-	0.15 OK	0.36 OK
	x14y0				端部2	-	2.577	-	3.498	10.727	0.16 OK	-	0.15 OK	0.36 OK
61	x0y8-	B	105	105	端部1	S1	0.300	-	0.586	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-
	x0y7				端部2	-	0.300	-	0.586	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
62	x0y7-	B	105	105	端部1	-	0.270	-	0.535	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
	x0y6				端部2	T1	0.270	-	0.535	-	0.09 OK	-	0.12 OK	-
63	x0y6-	B	105	105	端部1	-	0.591	-	1.120	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
	x0y4				端部2	-	0.591	-	1.120	-	0.10 OK	-	0.12 OK	-
64	x0y4-	B	105	105	端部1	-	0.270	-	0.535	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
	x0y3				端部2	-	0.270	-	0.535	-	0.05 OK	-	0.06 OK	-
65	x0y3-	B	105	105	端部1	-	0.300	-	0.586	-	0.05 OK	-	0.07 OK	-
	x0y2				端部2	S1	0.300	-	0.586	-	0.10 OK	-	0.13 OK	-
66	x2y8-	B	105	105	端部1	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
	x2y7				端部2	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
67	x3y6-	B	105	105	端部1	S1	0.292	-	0.434	-	0.10 OK	-	0.10 OK	-
	x3y4				端部2	S1	0.292	-	0.434	-	0.10 OK	-	0.10 OK	-
68	x3y3-	B	105	105	端部1	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
	x3y2				端部2	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
69	x4y8-	B	105	210	端部1	S1	0.670	-	0.670	-	0.12 OK	-	0.08 OK	-
	x4y7				端部2	-	0.670	-	0.670	-	0.06 OK	-	0.04 OK	-
70	x4y7-	B	105	210	端部1	-	0.670	-	0.670	-	0.06 OK	-	0.04 OK	-
	x4y6				端部2	-	0.670	-	0.670	-	0.06 OK	-	0.04 OK	-
71	x4y6-	B	105	210	端部1	-	2.400	-	3.192	10.160	0.19 OK	-	0.17 OK	0.44 OK
	x4y4				端部2	-	2.400	-	3.192	10.160	0.19 OK	-	0.17 OK	0.44 OK
72	x4y4-	B	105	105	端部1	T1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
	x4y3				端部2	-	0.052	-	0.052	-	0.01 OK	-	0.01 OK	-
73	x4y3-	B	105	105	端部1	-	0.052	-	0.052	-	0.01 OK	-	0.01 OK	-
	x4y2				端部2	S1	0.052	-	0.052	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
74	x4y2-	B	105	105	端部1	S1	0.774	-	1.539	-	0.25 OK	-	0.34 OK	-
	x4y0				端部2	S1	0.774	-	1.539	-	0.25 OK	-	0.34 OK	-
75	x5y8-	B	105	105	端部1	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
	x5y7				端部2	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
76	x5y7-	B	105	135	端部1	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
	x5y4				端部2	S1	2.278	-	2.278	-	0.57 OK	-	0.40 OK	-
77	x6y8-	B	105	135	端部1	S1	0.841	-	0.841	-	0.22 OK	-	0.15 OK	-
	x6y7				端部2	-	0.841	-	0.841	-	0.11 OK	-	0.07 OK	-
78	x6y7-	B	105	135	端部1	-	0.841	-	0.841	-	0.11 OK	-	0.07 OK	-
	x6y6				端部2	-	0.841	-	0.841	-	0.11 OK	-	0.07 OK	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
79	x6y6-	B	105	135	端部1	-	1.965	-	1.965	-	0.24 OK	-	0.17 OK	-
	x6y4				端部2	T1	1.965	-	1.965	-	0.50 OK	-	0.34 OK	-
80	x6y4-	B	105	270	端部1	-	0.670	-	0.670	-	0.05 OK	-	0.03 OK	-
	x6y3				端部2	-	0.670	-	0.670	-	0.05 OK	-	0.03 OK	-
81	x6y3-	B	105	270	端部1	-	0.670	-	0.670	-	0.05 OK	-	0.03 OK	-
	x6y2				端部2	-	0.670	-	0.670	-	0.05 OK	-	0.03 OK	-
82	x6y2-	B	105	270	端部1	-	4.149	-	4.920	-	0.25 OK	-	0.21 OK	-
	x6y0				端部2	S1	4.149	-	4.920	-	0.45 OK	-	0.37 OK	-
83	x7y8-	B	105	105	端部1	S1	1.388	-	1.388	-	0.44 OK	-	0.30 OK	-
	x7y6				端部2	S1	1.388	-	1.388	-	0.44 OK	-	0.30 OK	-
84	x7y5-	B	105	105	端部1	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
	x7y4				端部2	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
85	x7y4-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x7y3				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
86	x7y3-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x7y2				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
87	x7y2-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x7y1				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
88	x7y1-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x7y0				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
89	x8y8-	B	105	105	端部1	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
	x8y7				端部2	-	0.498	-	0.498	-	0.08 OK	-	0.06 OK	-
90	x8y7-	B	105	105	端部1	-	0.498	-	0.498	-	0.08 OK	-	0.06 OK	-
	x8y6				端部2	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
91	x8y5-	B	105	105	端部1	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
	x8y4				端部2	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
92	x8y4-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x8y3				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
93	x8y3-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x8y2				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
94	x8y2-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x8y1				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
95	x8y1-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x8y0				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
96	x9y8-	B	105	105	端部1	S1	1.388	-	1.388	-	0.44 OK	-	0.30 OK	-
	x9y6				端部2	S1	1.388	-	1.388	-	0.44 OK	-	0.30 OK	-
97	x9y6-	B	105	105	端部1	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
	x9y5				端部2	-	0.498	-	0.498	-	0.08 OK	-	0.06 OK	-
98	x9y5-	B	105	105	端部1	-	0.498	-	0.498	-	0.08 OK	-	0.06 OK	-
	x9y4				端部2	S1	0.498	-	0.498	-	0.16 OK	-	0.11 OK	-
99	x9y4-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x9y3				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
100	x9y3-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x9y2				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
101	x9y2-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x9y1				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
102	x9y1-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x9y0				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
103	x10y8-	B	105	120	端部1	S1	2.282	-	2.282	-	0.61 OK	-	0.42 OK	-
	x10y6				端部2	S1	2.282	-	2.282	-	0.61 OK	-	0.42 OK	-
104	x10y6-	B	105	105	端部1	S1	1.388	-	1.388	-	0.44 OK	-	0.30 OK	-
	x10y4				端部2	S1	1.388	-	1.388	-	0.44 OK	-	0.30 OK	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
105	x10y4-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x10y3				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
106	x10y3-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x10y2				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
107	x10y2-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x10y1				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
108	x10y1-	A	90	90	端部1	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
	x10y0				端部2	J1	0.945	-	0.945	-	0.62 OK	-	0.43 OK	-
109	x11y8-	B	105	135	端部1	S1	2.861	-	2.861	-	0.72 OK	-	0.50 OK	-
	x11y6				端部2	-	2.861	-	2.861	-	0.35 OK	-	0.24 OK	-
110	x11y6-	B	105	135	端部1	-	0.841	-	0.841	-	0.11 OK	-	0.07 OK	-
	x11y5				端部2	-	0.841	-	0.841	-	0.11 OK	-	0.07 OK	-
111	x11y5-	B	105	135	端部1	-	0.841	-	0.841	-	0.11 OK	-	0.07 OK	-
	x11y4				端部2	T1	0.841	-	0.841	-	0.22 OK	-	0.15 OK	-
112	x11y4-	B	105	330	端部1	-	0.394	-	0.394	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
	x11y3				端部2	-	0.394	-	0.394	-	0.02 OK	-	0.02 OK	-
113	x11y3-	B	105	330	端部1	-	9.425	-	10.223	10.125	0.47 OK	-	0.35 OK	0.28 OK
	x11y0				端部2	S1	8.681	-	9.080	9.031	0.87 OK	-	0.63 OK	0.50 OK
114	x12y8-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y7				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
115	x12y7-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y6				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
116	x12y6-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y5				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
117	x12y5-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y4				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
118	x12y4-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y3				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
119	x12y3-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y2				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
120	x12y2-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y1				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
121	x12y1-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x12y0				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
122	x13y8-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y7				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
123	x13y7-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y6				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
124	x13y6-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y5				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
125	x13y5-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y4				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
126	x13y4-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y3				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
127	x13y3-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y2				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
128	x13y2-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y1				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
129	x13y1-	A	90	90	端部1	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
	x13y0				端部2	J1	0.498	-	0.498	-	0.33 OK	-	0.23 OK	-
130	x14y8-	B	105	135	端部1	S1	0.644	-	0.644	-	0.17 OK	-	0.12 OK	-
	x14y7				端部2	-	0.644	-	0.644	-	0.08 OK	-	0.06 OK	-

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力				検定比 Q/Qa			
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期
131	x14y7−	B	105	135	端部1	−	2.271	−	2.271	−	0.28 OK	−	0.19 OK	−
	x14y5				端部2	−	2.271	−	2.271	−	0.28 OK	−	0.19 OK	−
132	x14y5−	B	105	135	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.08 OK	−	0.06 OK	−
	x14y4				端部2	T1	0.644	−	0.644	−	0.17 OK	−	0.12 OK	−
133	x14y4−	B	105	135	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.08 OK	−	0.06 OK	−
	x14y3				端部2	−	0.644	−	0.644	−	0.08 OK	−	0.06 OK	−
134	x14y3−	B	105	135	端部1	−	2.271	−	2.271	−	0.28 OK	−	0.19 OK	−
	x14y1				端部2	−	2.271	−	2.271	−	0.28 OK	−	0.19 OK	−
135	x14y1−	B	105	135	端部1	−	0.644	−	0.644	−	0.08 OK	−	0.06 OK	−
	x14y0				端部2	S1	0.644	−	0.644	−	0.17 OK	−	0.12 OK	−

樹種記号:「8.3.1 横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」を参照

接合部記号:「8.3.2 横架材の継手・仕口の仕様」を参照

(スパンの)端部が横架材の中間部である場合は「−」となる。

せん断力Q:「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「梁の負担荷重、荷重伝達」を参照。

対応する端部側の受材への伝達荷重合計と等しい。

「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時)」の計算結果を用いる

ただし、床小梁・大引・根太では床の単位荷重を「床計算用」に置き換えて計算した値とする

「短期」は「8.2.1 梁上耐力壁による曲げモーメント・せん断力計算」で求めたせん断力を長期のせん断力に加算した値。タイプⅢ・Ⅳの1次梁、および2本以上の1次梁が梁の両側から異なる位置にかかるタイプ2の2次梁は、両端部の長期せん断力のうち大きい値に短期のせん断力を加算した値で中間部の検定も行う。

Qa :8.3.1、8.3.3、8.3.4のそれぞれの許容せん断耐力を参照

「接合部記号」が「−」の場合

検定条件:検定比が1以下ならばOK

検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

「接合部記号」で継手・仕口仕様が示されている場合

検定条件:検定比が1以下ならばOK

検定比=せん断力/「横架材の継手・仕口の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

「接合部記号」で接合部金物仕様が示されている場合

検定条件:検定比が1以下ならばOK

検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」および「横架材接合金物の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

8. 3. 9 大引の検定(せん断)

【1階】

梁No	位置	樹種記号	梁幅(mm)	梁せい(mm)	検定位置	接合部記号	Q :せん断力			検定比 Q/Qa		
							長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]
−	−	A	105	105	−	S1	0.887	−	−	0.37 OK	−	−

樹種記号:「8.3.1 横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」を参照
接合部記号:「8.3.2 横架材の継手・仕口の仕様」を参照
(スパンの)端部が横架材の中間部である場合は「−」となる。
せん断力Q:「8.1.7 大引の検定(曲げとたわみ)」の「かかる荷重(等分布)」を参照。
曲げ計算用の等分布荷重×梁のスパン÷2がせん断力となる。
Qa :8.3.1、8.3.3、8.3.4のそれぞれの許容せん断耐力を参照

「接合部記号」が「−」の場合
検定条件:検定比が1以下ならばOK
検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力
「接合部記号」で継手・仕口仕様が示されている場合
検定条件:検定比が1以下ならばOK
検定比=せん断力/「横架材の継手・仕口の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力
「接合部記号」で接合部金物仕様が示されている場合
検定条件:検定比が1以下ならばOK
検定比=せん断力/「横架材の仕様(樹種・寸法)と許容せん断耐力」および「横架材接合金物の許容せん断耐力」で示された許容せん断耐力

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8. 4 柱の座屈と面外風圧力に対する複合応力の検定

8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算

2階柱の計算

柱No	位置	方向	加力	当該柱					上階柱								圧縮力N (kN)
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
1	x4,y8	X	→	出隅	0.00 |□ 1.92	−1.92	2.81	0.8									−4.32
			←		0.00 |□ 1.92	1.92											4.32
		Y	↑		1.92 □| 0.00	1.92											4.32
			↓		1.92 □| 0.00	−1.92											−4.32
2	x5,y8	X	→	他柱	4.86 ／|□ 0.99	3.87	2.81	0.5									5.44
			←		6.82 ／|□ 0.99	−5.83											−8.20
3	x6,y8	X	→	他柱	0.99 □|□ 1.92	−0.93	2.81	0.5									−1.31
			←		0.99 □|□ 1.92	0.93											1.31
		Y	↑		1.88 □| 0.00	1.88											2.65
			↓		1.88 □| 0.00	−1.88											−2.65
4	x8,y8	X	→	他柱	1.92 □\＼ 6.82	−4.90	2.81	0.5									−6.89
			←		1.92 □\＼ 4.86	2.94											4.14
5	x9,y8	X	→	他柱	1.92 □| 0.00	1.92	2.81	0.5									2.70
			←		1.92 □| 0.00	−1.92											−2.70
6	x10,y8	Y	↑	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5									2.65
			↓		1.88 □| 0.00	−1.88											−2.65
7	x11,y8	Y	↑	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5									2.65
			↓		1.88 □| 0.00	−1.88											−2.65
8	x13,y8	X	→	他柱	0.00 |＼ 6.82	−6.82	2.81	0.5									−9.59
			←		0.00 |＼ 4.86	4.86											6.83
9	x14,y8	X	→	出隅	1.92 □| 0.00	1.92	2.81	0.8									4.32
			←		1.92 □| 0.00	−1.92											−4.32
		Y	↑		1.92 □| 0.00	1.92											4.32
			↓		1.92 □| 0.00	−1.92											−4.32
10	x4,y7	Y	↑	他柱	1.26 □\＼ 6.82	−5.56	2.81	0.5									−7.82
			↓		1.26 □\＼ 4.86	3.60											5.06
11	x14,y7	Y	↑	他柱	1.34 □\＼ 6.82	−5.48	2.81	0.5									−7.70
			↓		1.34 □\＼ 4.86	3.52											4.95
12	x6,y6	X	→	他柱	0.00 |□ 0.94	−0.94	2.81	0.5									−1.33
			←		0.00 |□ 0.94	0.94											1.33
		Y	↑		0.00 |□ 1.88	−1.88											−2.65
			↓		0.00 |□ 1.88	1.88											2.65
13	x8,y6	X	→	他柱	0.94 □|□ 0.94	0.00	2.81	0.5									0.00
			←		0.94 □|□ 0.94	0.00											0.00
14	x9,y6	X	→	他柱	0.94 □| 0.00	0.94	2.81	0.5									1.33
			←		0.94 □| 0.00	−0.94											−1.33
15	x10,y6	Y	↑	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5									−2.65
			↓		0.00 |□ 1.88	1.88											2.65
16	x11,y6	Y	↑	他柱	4.82 ／|＼ 6.78	−1.96	2.81	0.5									−2.76
			↓		6.78 ／|＼ 4.82	−1.96											−2.76
17	x4,y5	Y	↑	他柱	4.86 ／|□ 1.26	3.60	2.81	0.5									5.06
			↓		6.82 ／|□ 1.26	−5.56											−7.82
18	x11,y5	Y	↑	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5									−2.65
			↓		0.00 |□ 1.88	1.88											2.65
19	x14,y5	Y	↑	他柱	1.92 □|□ 1.34	0.58	2.81	0.5									0.82
			↓		1.92 □|□ 1.34	−0.58											−0.82
20	x4,y4	Y	↑	出隅	0.00 |□ 1.92	−1.92	2.81	0.8									−4.32
			↓		0.00 |□ 1.92	1.92											4.32
21	x6,y4	X	→	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5									−2.65
			←		0.00 |□ 1.88	1.88											2.65
		Y	↑		4.86 ／| 0.00	4.86											6.83
			↓		6.82 ／| 0.00	−6.82											−9.59

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

2階柱の計算

柱No	位置	方向	加力	当該柱					上階柱								圧縮力N (kN)
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分β	
22	x7,y4	X	→	他柱	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.81	0.5									0.00
			←		1.88 □|□ 1.88	0.00											0.00
23	x8,y4	X	→	他柱	1.88 □|□ 0.46	1.42	2.81	0.5									2.00
			←		1.88 □|□ 0.46	−1.42											−2.00
24	x9,y4	X	→	他柱	0.46 □|□ 1.88	−1.42	2.81	0.5									−2.00
			←		0.46 □|□ 1.88	1.42											2.00
25	x10,y4	X	→	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5									2.65
			←		1.88 □| 0.00	−1.88											−2.65
27	x13,y4	X	→	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5									−2.65
			←		0.00 |□ 1.88	1.88											2.65
28	x14,y4	X	→	他柱	4.82 ／| 0.00	4.82	2.81	0.5									6.78
			←		6.78 ／| 0.00	−6.78											−9.53
		Y	↑		4.86 ／|□ 1.92	2.94											4.14
			↓		6.82 ／|□ 1.92	−4.90											−6.89
29	x6,y3	Y	↑	他柱	1.92 □|□ 1.92	0.00	2.81	0.5									0.00
			↓		1.92 □|□ 1.92	0.00											0.00
30	x14,y3	Y	↑	他柱	1.34 □|□ 1.92	−0.58	2.81	0.5									−0.82
			↓		1.34 □|□ 1.92	0.58											0.82
31	x9,y2	X	→	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5									−2.65
			←		0.00 |□ 1.88	1.88											2.65
32	x10,y2	X	→	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5									2.65
			←		1.88 □| 0.00	−1.88											−2.65
33	x6,y1	Y	↑	他柱	1.92 □|□ 1.92	0.00	2.81	0.5									0.00
			↓		1.92 □|□ 1.92	0.00											0.00
34	x14,y1	Y	↑	他柱	4.86 ／|□ 1.34	3.52	2.81	0.5									4.95
			↓		6.82 ／|□ 1.34	−5.48											−7.70
35	x6,y0	X	→	出隅	0.00 |□ 1.92	−1.92	2.81	0.8									−4.32
			←		0.00 |□ 1.92	1.92											4.32
		Y	↑		0.00 |＼ 6.82	−6.82											−15.34
			↓		0.00 |＼ 4.86	4.86											10.93
36	x7,y0	X	→	他柱	4.86 ／|□ 0.99	3.87	2.81	0.5									5.44
			←		6.82 ／|□ 0.99	−5.83											−8.20
37	x9,y0	X	→	他柱	0.99 □|＼ 6.82	−5.83	2.81	0.5									−8.20
			←		0.99 □|＼ 4.86	3.87											5.44
38	x10,y0	X	→	他柱	1.92 □|□ 1.92	0.00	2.81	0.5									0.00
			←		1.92 □|□ 1.92	0.00											0.00
39	x11,y0	X	→	他柱	1.92 □|□ 0.99	0.93	2.81	0.5									1.31
			←		1.92 □|□ 0.99	−0.93											−1.31
40	x13,y0	X	→	他柱	0.99 □|＼ 6.82	−5.83	2.81	0.5									−8.20
			←		0.99 □|＼ 4.86	3.87											5.44
41	x14,y0	X	→	出隅	1.92 □| 0.00	1.92	2.81	0.8									4.32
			←		1.92 □| 0.00	−1.92											−4.32
		Y	↑		0.00 |□ 1.92	−1.92											−4.32
			↓		0.00 |□ 1.92	1.92											4.32

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期許容せん断耐力[低減前]
(「7.1.1 各階各方向の耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性」を参照。各加力方向の有効壁倍率の和×1.96)
ただし、当該柱については柱脚取り付きの筋かいを考慮しない。
(筋かいダブルは柱頭取り付きの筋かいシングルと見なす。)

⊿Qa :柱両側の短期許容せん断耐力の差

H :横架材天端間高さ

B :上階柱かつ出隅柱ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる

β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に圧縮力を伝える)ならばスパン逆比となる。

$$N = \underset{\text{当該柱}}{\Delta Qa \times H \times B} + \underset{\text{上階柱}}{\Sigma(\Delta Qa \times H \times B \times \beta)}$$

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

1階柱の計算

柱No	位置	方向	加力	当該柱					上階柱							圧縮力N (kN)
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
1	x0,y8	X	→	出隅	0.00 |□ 0.98	−0.98	2.91	0.8									−2.29
			←		0.00 |□ 0.98	0.98											2.29
		Y	↑		0.98 □| 0.00	0.98											2.29
			↓		0.98 □| 0.00	−0.98											−2.29
2	x2,y8	X	→	他柱	3.92 ／| ＼ 5.88	−1.96	2.91	0.5									−2.86
			←		5.88 ／| ＼ 3.92	−1.96											−2.86
3	x4,y8	X	→	他柱	0.98 □|□ 0.98	0.00	2.91	0.5	2	1	出隅	0.00 |／ 4.86	−4.86	2.81	0.8	1.00	−10.93
			←		0.98 □|□ 0.98	0.00			2	1	出隅	0.00 |／ 6.82	6.82	2.81	0.8	1.00	15.34
		Y	↑		0.00 □| 0.00	0.00		2	1	出隅	6.82 ＼| 0.00	6.82	2.81	0.8	1.00	15.34
			↓		0.00 □| 0.00	0.00		2	1	出隅	4.86 ＼| 0.00	−4.86	2.81	0.8	1.00	−10.93
4	x5,y8	X	→	他柱	0.98 □|□ 0.98	0.00	2.91	0.5	2	2	他柱	4.86 ／|□ 0.99	3.87	2.81	0.5	1.00	5.44
			←		0.98 □|□ 0.98	0.00			2	2	他柱	6.82 ／|□ 0.99	−5.83	2.81	0.5	1.00	−8.20
5	x6,y8	X	→	他柱	0.98 □|□ 0.70	0.28	2.91	0.5	2	3	他柱	0.99 □|□ 1.92	−0.93	2.81	0.5	1.00	−0.90
			←		0.98 □|□ 0.70	−0.28			2	3	他柱	0.99 □|□ 1.92	0.93	2.81	0.5	1.00	0.90
		Y	↑		0.00 □| 0.00	0.00		2	3	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	1.00	2.65
			↓		0.00 □| 0.00	0.00		2	3	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	1.00	−2.65
6	x8,y8	X	→	他柱	0.70 □| ＼ 6.78	−6.08	2.91	0.5	2	4	他柱	1.92 □| ＼ 6.82	−4.90	2.81	0.5	1.00	−15.74
			←		0.70 □| ＼ 4.82	4.12		2	4	他柱	1.92 □| ＼ 4.86	2.94	2.81	0.5	1.00	10.13
		Y	↑		0.90 □| 0.00	0.90											1.31
			↓		0.90 □| 0.00	−0.90											−1.31
7	x9,y8	X	→	他柱	1.88 □|□ 1.30	0.58	2.91	0.5	2	5	他柱	6.82 ＼| 0.00	6.82	2.81	0.5	1.00	10.43
			←		1.88 □|□ 1.30	−0.58			2	5	他柱	4.86 ＼| 0.00	−4.86	2.81	0.5	1.00	−7.68
8	x10,y8	X	→	他柱	1.30 □|□ 1.30	0.00	2.91	0.5									0.00
			←		1.30 □|□ 1.30	0.00											0.00
		Y	↑		4.74 ／| 0.00	4.74		2	6	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	1.00	9.54
			↓		6.70 ／| 0.00	−6.70		2	6	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	1.00	−12.39
9	x11,y8	X	→	他柱	1.30 □|□ 1.88	−0.58	2.91	0.5									−0.85
			←		1.30 □|□ 1.88	0.58											0.85
		Y	↑		1.80 □| 0.00	1.80		2	7	他柱	6.78 ＼| 0.00	6.78	2.81	0.5	1.00	12.15
			↓		1.80 □| 0.00	−1.80		2	7	他柱	4.82 ＼| 0.00	−4.82	2.81	0.5	1.00	−9.40
10	x12,y8	X	→	他柱	4.82 ／|□ 0.54	4.28	2.91	0.5									6.23
			←		6.78 ／|□ 0.54	−6.24											−9.08
11	x13,y8	X	→	他柱	0.54 □| ＼ 6.78	−6.24	2.91	0.5	2	8	他柱	0.00 |＼ 6.82	−6.82	2.81	0.5	1.00	−18.67
			←		0.54 □| ＼ 4.82	4.28		2	8	他柱	0.00 |＼ 4.86	4.86	2.81	0.5	1.00	13.06
12	x14,y8	X	→	出隅	1.88 □| 0.00	1.88	2.91	0.8	2	9	出隅	6.82 ＼| 0.00	6.82	2.81	0.8	1.00	19.71
			←		1.88 □| 0.00	−1.88		2	9	出隅	4.86 ＼| 0.00	−4.86	2.81	0.8	1.00	−15.31
		Y	↑		1.88 □| 0.00	1.88		2	9	出隅	6.82 ＼| 0.00	6.82	2.81	0.8	1.00	19.71
			↓		1.88 □| 0.00	−1.88		2	9	出隅	4.86 ＼| 0.00	−4.86	2.81	0.8	1.00	−15.31
13	x0,y7	Y	↑	他柱	0.98 □| ＼ 5.88	−4.90	2.91	0.5									−7.13
			↓		0.98 □| ＼ 3.92	2.94											4.28
15	x4,y7	Y	↑	他柱	3.84 ／| ＼ 4.90	−1.06	2.91	0.5	2	10	他柱	1.26 □| ＼ 6.82	−5.56	2.81	0.5	1.00	−9.36
			↓		5.80 ／| ＼ 2.94	−2.86		2	10	他柱	1.26 □| ＼ 4.86	3.60	2.81	0.5	1.00	0.90
16	x6,y7	Y	↑	他柱	0.90 □| ＼ 4.90	−4.00	2.91	0.5									−5.82
			↓		0.90 □| ＼ 2.94	2.04											2.97
17	x8,y7	Y	↑	他柱	0.00 |□ 0.90	−0.90	2.91	0.5									−1.31
			↓		0.00 |□ 0.90	0.90											1.31
18	x14,y7	Y	↑	他柱	1.30 □| ＼ 6.78	−5.48	2.91	0.5	2	11	他柱	1.34 □| ＼ 6.82	−5.48	2.81	0.5	1.00	−15.68
			↓		1.30 □| ＼ 4.82	3.52		2	11	他柱	1.34 □| ＼ 4.86	3.52	2.81	0.5	1.00	10.07
19	x0,y6	Y	↑	他柱	0.54 □|□ 0.98	−0.44	2.91	0.5									−0.65
			↓		0.54 □|□ 0.98	0.44											0.65
20	x4,y6	Y	↑	他柱	0.21 □|□ 0.90	−0.69	2.91	0.5	2	17	他柱	4.86 ／|□ 1.26	3.60	2.81	0.5	0.50	1.53
			↓		0.21 □|□ 0.90	0.69			2	17	他柱	6.82 ／|□ 1.26	−5.56	2.81	0.5	0.50	−2.91

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

1階柱の計算

柱No	位置	方向	加力	当該柱					上階柱							圧縮力N (kN)
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
21	x6,y6	X	→	他柱		0.00	2.91	0.5	2	12	他柱	0.00 |□ 0.94	−0.94	2.81	0.5	1.00	−1.33
			←			0.00			2	12	他柱	0.00 |□ 0.94	0.94	2.81	0.5	1.00	1.33
		Y	↑		0.00 |□ 0.90	−0.90			2	12	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	1.00	−3.96
			↓		0.00 |□ 0.90	0.90			2	12	他柱	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	1.00	3.96
22	x8,y6	X	→	他柱	0.00 |□ 0.90	−0.90	2.91	0.5	2	13	他柱	0.94 □|□ 0.94	0.00	2.81	0.5	1.00	−1.31
			←		0.00 |□ 0.90	0.90			2	13	他柱	0.94 □|□ 0.94	0.00	2.81	0.5	1.00	1.31
23	x9,y6	X	→	他柱	3.84 ／| 0.00	3.84	2.91	0.5	2	14	他柱	0.94 □| 0.00	0.94	2.81	0.5	1.00	6.91
			←		5.80 ／| 0.00	−5.80		2	14	他柱	0.94 □| 0.00	−0.94	2.81	0.5	1.00	−9.76
24	x10,y6	Y	↑	他柱	0.00 |□ 1.80	−1.80	2.91	0.5	2	15	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	1.00	−5.27
			↓		0.00 |□ 1.80	1.80			2	15	他柱	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	1.00	5.27
25	x11,y6	Y	↑	他柱	1.80 □|＼ 6.70	−4.90	2.91	0.5	2	16	他柱	4.82 ／|＼ 6.78	−1.96	2.81	0.5	1.00	−9.89
			↓		1.80 □|＼ 4.74	2.94			2	16	他柱	6.78 ／|＼ 4.82	−1.96	2.81	0.5	1.00	1.53
27	x11,y5	Y	↑	他柱	0.42 □|□ 1.80	−1.38	2.91	0.5	2	18	他柱	0.00 |／ 4.82	−4.82	2.81	0.5	1.00	−8.78
			↓		0.42 □|□ 1.80	1.38			2	18	他柱	0.00 |／ 6.78	6.78	2.81	0.5	1.00	11.54
28	x14,y5	Y	↑	他柱	1.88 □|□ 1.30	0.58	2.91	0.5	2	19	他柱	1.92 □|□ 1.34	0.58	2.81	0.5	1.00	1.66
			↓		1.88 □|□ 1.30	−0.58			2	19	他柱	1.92 □|□ 1.34	−0.58	2.81	0.5	1.00	−1.66
29	x0,y4	Y	↑	他柱	0.98 □|□ 0.54	0.44	2.91	0.5									0.65
			↓		0.98 □|□ 0.54	−0.44											−0.65
30	x4,y4	Y	↑	他柱	0.90 □|□ 0.21	0.69	2.91	0.5	2	17	他柱	4.86 ／|□ 1.26	3.60	2.81	0.5	0.50	−7.40
									2	20	出隅	0.00 |／ 4.86	−4.86	2.81	0.8	1.00	
			↓		0.90 □|□ 0.21	−0.69			2	17	他柱	6.82 ／|□ 1.26	−5.56	2.81	0.5	0.50	10.43
									2	20	出隅	0.00 |／ 6.82	6.82	2.81	0.8	1.00	
31	x6,y4	X	→	他柱		0.00	2.91	0.5	2	21	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	1.00	−2.65
			←			0.00			2	21	他柱	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	1.00	2.65
		Y	↑		1.80 □| 0.00	1.80		2	21	他柱	4.86 ／| 0.00	4.86	2.81	0.5	1.00	9.45
			↓		1.80 □| 0.00	−1.80		2	21	他柱	6.82 ／| 0.00	−6.82	2.81	0.5	1.00	−12.21
32	x7,y4	X	→	他柱	0.00 |＼ 6.70	−6.70	2.91	0.5	2	22	他柱	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.81	0.5	1.00	−8.76
									2	23	他柱	1.88 □|□ 0.46	1.42	2.81	0.5	0.50	
			←		0.00 |＼ 4.74	4.74			2	22	他柱	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.81	0.5	1.00	5.90
									2	23	他柱	1.88 □|□ 0.46	−1.42	2.81	0.5	0.50	
33	x9,y4	X	→	他柱	1.80 □|□ 1.80	0.00	2.91	0.5	2	23	他柱	1.88 □|□ 0.46	1.42	2.81	0.5	0.50	0.33
									2	24	他柱	0.46 □|□ 1.88	−1.42	2.81	0.5	1.00	
									2	25	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.50	
			←		1.80 □|□ 1.80	0.00			2	23	他柱	1.88 □|□ 0.46	−1.42	2.81	0.5	0.50	−0.33
									2	24	他柱	0.46 □|□ 1.88	1.42	2.81	0.5	1.00	
									2	25	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.50	
34	x11,y4	X	→	他柱	4.74 ／| 0.00	4.74	2.91	0.5	2	25	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.50	8.22
			←		6.70 ／| 0.00	−6.70		2	25	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.50	−11.07
		Y	↑		1.80 □|□ 0.42	1.38											2.01
			↓		1.80 □|□ 0.42	−1.38											−2.01
35	x13,y4	X	→	他柱	0.00 |□ 1.80	−1.80	2.91	0.5	2	27	他柱	0.00 |／ 4.82	−4.82	2.81	0.5	1.00	−9.40
			←		0.00 |□ 1.80	1.80			2	27	他柱	0.00 |／ 6.78	6.78	2.81	0.5	1.00	12.15
36	x14,y4	X	→	他柱	4.74 ／| 0.00	4.74	2.91	0.5	2	28	他柱	4.82 ／| 0.00	4.82	2.81	0.5	1.00	13.67
			←		6.70 ／| 0.00	−6.70		2	28	他柱	6.78 ／| 0.00	−6.78	2.81	0.5	1.00	−19.28
		Y	↑		1.88 □|□ 1.88	0.00			2	28	他柱	4.86 ／|□ 1.92	2.94	2.81	0.5	1.00	4.14
			↓		1.88 □|□ 1.88	0.00			2	28	他柱	6.82 ／|□ 1.92	−4.90	2.81	0.5	1.00	−6.89
37	x0,y3	Y	↑	他柱	3.92 ／|□ 0.98	2.94	2.91	0.5									4.28
			↓		5.88 ／|□ 0.98	−4.90											−7.13
39	x4,y3	Y	↑	他柱	3.84 ／|□ 0.90	2.94	2.91	0.5									4.28
			↓		5.80 ／|□ 0.90	−4.90											−7.13
40	x6,y3	Y	↑	他柱	1.80 □|＼ 6.70	−4.90	2.91	0.5	2	29	他柱	1.92 □|／ 4.86	−2.94	2.81	0.5	1.00	−11.27
			↓		1.80 □|＼ 4.74	2.94			2	29	他柱	1.92 □|／ 6.82	4.90	2.81	0.5	1.00	11.17

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

1階柱の計算

柱No	位置	方向	加力	当該柱					上階柱							圧縮力N (kN)
				柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	パターン	⊿Qa (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
41	x11,y3	X	→	他柱		0.00	2.91	0.5	2	31	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	0.40	0.36
									2	32	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.53	
			←			0.00			2	31	他柱	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.40	−0.36
									2	32	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.53	
		Y	↑		0.00 | ＼ 6.70	−6.70											−9.75
			↓		0.00 | ＼ 4.74	4.74											6.90
42	x14,y3	Y	↑	他柱	1.30 □| ＼ 6.78	−5.48	2.91	0.5	2	30	他柱	1.34 □| ／ 4.86	−3.52	2.81	0.5	1.00	−12.92
			↓		1.30 □| ＼ 4.82	3.52		2	30	他柱	1.34 □| ／ 6.82	5.48	2.81	0.5	1.00	12.83
43	x0,y2	Y	↑	出隅	0.00 |□ 0.98	−0.98	2.91	0.8									−2.29
			↓		0.00 |□ 0.98	0.98											2.29
44	x3,y2	X	→	他柱	0.00 | ＼ 5.88	−5.88	2.91	0.5									−8.56
			←		0.00 | ＼ 3.92	3.92											5.71
45	x4,y2	X	→	他柱	0.98 □| 0.00	0.98	2.91	0.5									1.43
			←		0.98 □| 0.00	−0.98											−1.43
		Y	↑		0.00 |□ 0.90	−0.90											−1.31
			↓		0.00 |□ 0.90	0.90											1.31
46	x6,y2	X	→	他柱		0.00	2.91	0.5	2	31	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	0.40	−0.53
									2	32	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.20	
			←			0.00			2	31	他柱	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.40	0.53
									2	32	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.20	
		Y	↑		3.84 ／|□ 1.80	2.04			2	33	他柱	6.82 ＼|□ 1.92	4.90	2.81	0.5	0.50	6.42
			↓		5.80 ／|□ 1.80	−4.00			2	33	他柱	4.86 ＼|□ 1.92	−2.94	2.81	0.5	0.50	−7.89
47	x14,y1	Y	↑	他柱	4.82 ／|□ 1.30	3.52	2.91	0.5	2	34	他柱	4.86 ／|□ 1.34	3.52	2.81	0.5	1.00	10.07
			↓		6.78 ／|□ 1.30	−5.48			2	34	他柱	6.82 ／|□ 1.34	−5.48	2.81	0.5	1.00	−15.68
49	x6,y0	X	→	出隅	0.00 | ＼ 6.78	−6.78	2.91	0.8	2	35	出隅	0.00 | ／ 4.86	−4.86	2.81	0.8	1.00	−26.71
			←		0.00 | ＼ 4.82	4.82			2	35	出隅	0.00 | ／ 6.82	6.82	2.81	0.8	1.00	26.56
		Y	↑		0.00 |□ 0.90	−0.90			2	33	他柱	6.82 ＼|□ 1.92	4.90	2.81	0.5	0.50	−13.99
									2	35	出隅	0.00 | ＼ 6.82	−6.82	2.81	0.8	1.00	
			↓		0.00 |□ 0.90	0.90			2	33	他柱	4.86 ＼|□ 1.92	−2.94	2.81	0.5	0.50	10.96
									2	35	出隅	0.00 | ＼ 4.86	4.86	2.81	0.8	1.00	
50	x7,y0	X	→	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.91	0.5	2	36	他柱	4.86 ／|□ 0.99	3.87	2.81	0.5	1.00	5.45
									2	37	他柱	0.99 □| ＼ 6.82	−5.83	2.81	0.5	0.33	
			←		1.88 □| 0.00	−1.88		2	36	他柱	6.82 ／|□ 0.99	−5.83	2.81	0.5	1.00	−9.12
									2	37	他柱	0.99 □| ＼ 4.86	3.87	2.81	0.5	0.33	
51	x10,y0	X	→	他柱	0.00 | ＼ 6.78	−6.78	2.91	0.5	2	37	他柱	0.99 □| ＼ 6.82	−5.83	2.81	0.5	0.67	−8.45
									2	38	他柱	6.82 ＼|□ 1.92	4.90	2.81	0.5	1.00	
			←		0.00 | ＼ 4.82	4.82		2	37	他柱	0.99 □| ＼ 4.86	3.87	2.81	0.5	0.67	6.51
									2	38	他柱	4.86 ＼|□ 1.92	−2.94	2.81	0.5	1.00	
52	x11,y0	X	→	他柱	1.88 □|□ 1.88	0.00	2.91	0.5	2	31	他柱	0.00 |□ 1.88	−1.88	2.81	0.5	0.20	1.49
									2	32	他柱	1.88 □| 0.00	1.88	2.81	0.5	0.27	
									2	39	他柱	1.92 □|□ 0.99	0.93	2.81	0.5	1.00	
			←		1.88 □|□ 1.88	0.00			2	31	他柱	0.00 |□ 1.88	1.88	2.81	0.5	0.20	−1.49
									2	32	他柱	1.88 □| 0.00	−1.88	2.81	0.5	0.27	
									2	39	他柱	1.92 □|□ 0.99	−0.93	2.81	0.5	1.00	
53	x12,y0	X	→	他柱	4.82 ／| 0.00	4.82	2.91	0.5	2	40	他柱	0.99 □| ＼ 6.82	−5.83	2.81	0.5	0.50	2.92
			←		6.78 ／| 0.00	−6.78		2	40	他柱	0.99 □| ＼ 4.86	3.87	2.81	0.5	0.50	−7.15
54	x14,y0	X	→	出隅		0.00	2.91	0.8	2	40	他柱	0.99 □| ＼ 6.82	−5.83	2.81	0.5	0.50	11.24
									2	41	出隅	6.82 ＼| 0.00	6.82	2.81	0.8	1.00	
			←			0.00			2	40	他柱	0.99 □| ＼ 4.86	3.87	2.81	0.5	0.50	−8.21
									2	41	出隅	4.86 ＼| 0.00	−4.86	2.81	0.8	1.00	
		Y	↑		0.00 |□ 1.88	−1.88			2	41	出隅	0.00 | ／ 4.86	−4.86	2.81	0.8	1.00	−15.31
			↓		0.00 |□ 1.88	1.88			2	41	出隅	0.00 | ／ 6.82	6.82	2.81	0.8	1.00	19.71

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期許容せん断耐力[低減前]

(「7.1.1 各階各方向の耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性」を参照。各加力方向の有効壁倍率の和×1.96)
ただし、当該柱については柱脚取り付きの筋かいを考慮しない。
(筋かいダブルは柱頭取り付きの筋かいシングルと見なす。)

⊿Qa :柱両側の短期許容せん断耐力の差
H :横架材天端間高さ
B :上階柱かつ出隅柱ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる
β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に圧縮力を伝える)ならばスパン逆比となる。

$$N = \underbrace{\Delta Qa \times H \times B}_{\text{当該柱}} + \underbrace{\Sigma(\Delta Qa \times H \times B \times \beta)}_{\text{上階柱}}$$

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.4.2 面外風圧力を受ける柱の検定(座屈の検定および座屈と面外風圧力に対する複合応力の検定)

※柱の検定では、荷重(軸力)と風圧力負担幅以外の条件が同じ柱がある場合は、そのうち荷重(軸力)および風圧力負担幅が大きい柱のみを検定する。

■検定対象

柱番号	18	柱の位置	1階 x14,y7
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm²)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm³)	(mm)
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38	1.00	192,937	1,365

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度	座屈基準強度 Fk(N/mm²)		fk:許容座屈応力度(N/mm²)					曲げ基準強度	集成材係数	許容曲げ応力度[短期]
Fc (N/mm²)	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk	Fb (N/mm²)		Sfb (N/mm²)
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43	4.43	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm²)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
6,678	−	8,215	16,748	6,678	0.61	−	0.75	1.52	0.61

速度圧 q (N/m²)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm²)
849	1.0	1.2	1,362,849	7.07

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 Lσk/Lfk	検定	検定比 LSσk/LSfk	検定	検定比 SSσk/SSfk	検定	検定比 SHσk/SHfk	検定	検定値 SWσk/SWfk + Sσb/Sfb	検定
0.26	OK	−	−	0.22	OK	0.35	OK	0.62	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	42	柱の位置	1階 x14,y3
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm^2)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm^3)	(mm)
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38	1.00	192,937	1,365

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)					曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm^2)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43	4.43	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm^2)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
5,768	−	6,562	18,598	5,768	0.53	−	0.60	1.69	0.53

速度圧 q (N/m^2)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)
849	1.0	1.2	1,362,849	7.07

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.22	OK	−	−	0.17	OK	0.39	OK	0.60	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	46	柱の位置	1階 x6,y2
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm^2)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm^3)	(mm)
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38	1.00	192,937	910

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)					曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm^2)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43	4.43	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm^2)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
10,185	−	11,754	16,605	10,185	0.93	−	1.07	1.51	0.93

速度圧 q (N/m^2)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)
849	1.0	1.2	908,566	4.71

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.39	OK	−	−	0.31	OK	0.35	OK	0.53	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	50	柱の位置	1階 x7,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm²)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm³)	(mm)
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38	1.00	192,937	1,820

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm²)	座屈基準強度 Fk(N/mm²)		fk:許容座屈応力度(N/mm²)					曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm²)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43	4.43	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm²)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
6,206	−	8,502	11,656	6,206	0.57	−	0.78	1.06	0.57

速度圧 q (N/m²)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm²)
849	1.0	1.2	1,817,132	9.42

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.24	OK	−	−	0.23	OK	0.24	OK	0.77	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	51	柱の位置	1階 x10,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm^2)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm^3)	(mm)
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38	1.00	192,937	1,820

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)					曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm^2)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43	4.43	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm^2)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
5,761	−	7,125	12,271	5,761	0.53	−	0.65	1.12	0.53

速度圧 q (N/m^2)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)
849	1.0	1.2	1,817,132	9.42

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.22	OK	−	−	0.19	OK	0.26	OK	0.76	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	52	柱の位置	1階 x11,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm²)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm³)	(mm)
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38	1.00	192,937	910

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm²)	座屈基準強度 Fk(N/mm²)		fk:許容座屈応力度(N/mm²)					曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm²)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43	4.43	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm²)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
12,452	−	15,099	13,942	12,452	1.13	−	1.37	1.27	1.13

速度圧 q (N/m²)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm²)
849	1.0	1.2	908,566	4.71

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.47	OK	−	−	0.39	OK	0.29	OK	0.58	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	8	柱の位置	2階 x13,y8
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm^2)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm^3)	(mm)
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08	1.00	192,937	1,365

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)					曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm^2)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82	4.82	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm^2)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
902	−	1,717	7,732	902	0.09	−	0.16	0.71	0.09

速度圧 q (N/m^2)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)
849	1.0	1.2	1,267,241	6.57

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.04	OK	−	−	0.05	OK	0.15	OK	0.47	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	21	柱の位置	2階 x6,y4
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm²)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm³)	(mm)
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08	1.00	192,937	910

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm²)	座屈基準強度 Fk(N/mm²)		fk:許容座屈応力度(N/mm²)					曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm²)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82	4.82	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm²)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
1,594	−	2,836	8,424	1,594	0.15	−	0.26	0.77	0.15

速度圧 q (N/m²)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm²)
849	1.0	1.2	844,828	4.38

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.06	OK	−	−	0.07	OK	0.16	OK	0.33	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	36	柱の位置	2階 x7,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm^2)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm^3)	(mm)
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08	1.00	192,937	1,365

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)					曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm^2)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82	4.82	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc, 30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm^2)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
2,186	−	4,027	7,626	2,186	0.20	−	0.37	0.70	0.20

速度圧 q (N/m^2)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)
849	1.0	1.2	1,267,241	6.57

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.08	OK	−	−	0.10	OK	0.15	OK	0.49	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	39	柱の位置	2階 x11,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径	有効細長比 λ		中央部断面欠損低減率	断面係数	風圧力負担幅
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)	A (mm^2)	水平力時用	その他用	i (mm)	水平力時用	その他用	α	Z (mm^3)	(mm)
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08	1.00	192,937	1,365

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i　　Z=(a×b^2/6)×α

風圧力負担幅:隣接する柱までの距離の1/2(両側に柱ありならば合計)

吹抜けに面する通し柱(座屈止めなし)の場合は上下階のうち大きくなる側の値(安全側の計算)

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)					曲げ基準強度 Fb (N/mm^2)	集成材係数	許容曲げ応力度[短期] Sfb (N/mm^2)
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk	短期[風圧時] SWfk			
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82	4.82	22.2	1.00	14.80

Fk　:λ≦30のとき Fc,　30<λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc,　λ>100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk　SWfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

集成材係数:集成材以外の場合　1.00　集成材の場合　梁せいに応じた値(「集成材の日本農林規格」第5条表18及び表26より)

Sfb=(2/3)×Fb×集成材係数

■荷重、面外風圧力、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σk:圧縮応力度 (N/mm^2)				
長期[常時]	長期[積雪時]	短期[積雪時]	短期[水平力時]	短期[風圧時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk	短期[風圧時] SWσk
2,483	−	4,731	3,793	2,483	0.23	−	0.43	0.35	0.23

速度圧 q (N/m^2)	風力係数 Cf	風圧力割増	面外風圧力による曲げモーメント M (N・mm)	曲げ応力度 Sσb (N/mm^2)
849	1.0	1.2	1,267,241	6.57

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]および短期[風圧時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

q:「5.2.1 速度圧の計算」参照

Cf:閉鎖型の建物の外壁部の場合　1.0　　開放型の建物部分(屋外に開いたガレージ等)の外壁部の場合　1.2

風圧力割増:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合　1.2　　それ以外の場合　1.0

M=風圧力負担幅×q×lk^2/8×Cf×風圧力割増　　Sσb=M/Z

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[水平力時]		短期[風圧時]	
検定比 $\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比 $\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定	検定値 $\frac{SW\sigma k}{SWfk}+\frac{S\sigma b}{Sfb}$	検定
0.09	OK	−	−	0.12	OK	0.08	OK	0.50	OK

検定条件:検定比≦1.00(短期[風圧時]は検定値≦1.00)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.4.3 鉛直荷重のみ受ける柱の検定(座屈の検定)

■検定対象

柱番号	41	柱の位置	1階 x11,y3
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm²)	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm²)	座屈基準強度 Fk(N/mm²)		fk:許容座屈応力度(N/mm²)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43

Fk : λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc
Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk
(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm²)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
16,577	−	17,375	23,477	1.51	−	1.58	2.13

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	Lσk / Lfk	検定	検定比	LSσk / LSfk	検定	検定比	SSσk / SSfk	検定	検定比	SHσk / SHfk	検定
0.63		OK	−		−	0.45		OK	0.49		OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	49	柱の位置	1階 x6,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm^2)	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,800	2,800	30.31	92.38	92.38

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	6.65	6.65	2.43	−	3.54	4.43

Fk :λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc
Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk
(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm^2)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
6,108	−	8,115	32,668	0.56	−	0.74	2.97

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
92.38	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	$\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比	$\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比	$\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比	$\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定
	0.24	OK		−	−		0.21	OK		0.68	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	26	柱の位置	2階 x11,y4
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm²)	座屈長さ lk(mm)		断面 2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm²)	座屈基準強度 Fk(N/mm²)		fk:許容座屈応力度(N/mm²)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82

Fk :λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc

Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk

(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm²)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
2,356	−	4,323	2,356	0.22	−	0.40	0.22

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	Lσk/Lfk	検定	検定比	LSσk/LSfk	検定	検定比	SSσk/SSfk	検定	検定比	SHσk/SHfk	検定
	0.09	OK		−	−		0.11	OK		0.05	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	28	柱の位置	2階 x14,y4
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm^2)	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82

Fk :λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc
Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk
(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm^2)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
626	−	1,156	7,406	0.06	−	0.11	0.68

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	$\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比	$\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比	$\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比	$\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定
	0.03	OK		−	−		0.03	OK		0.15	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	31	柱の位置	2階 x9,y2
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm^2)	座屈長さ lk(mm)		断面 2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82

Fk :λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc
Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk
(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm^2)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
2,157	−	4,152	4,807	0.20	−	0.38	0.44

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	$\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比	$\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比	$\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比	$\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定
	0.08	OK		−	−		0.10	OK		0.10	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	35	柱の位置	2階 x6,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm^2)	座屈長さ lk(mm)		断面 2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82

Fk :λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc
Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk
(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm^2)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
621	−	1,193	11,551	0.06	−	0.11	1.05

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	$\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比	$\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比	$\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比	$\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定
	0.03	OK		−	−		0.03	OK		0.22	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	37	柱の位置	2階 x9,y0
樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法		断面積 A (mm^2)	座屈長さ lk(mm)		断面2次半径 i (mm)	有効細長比 λ	
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		水平力時用	その他用		水平力時用	その他用
105	105	11,025	2,700	2,700	30.31	89.08	89.08

A=a×b

i = √(断面2次モーメント/A) = b/√12　　λ=lk/i

■樹種情報、許容応力度

圧縮基準強度 Fc (N/mm^2)	座屈基準強度 Fk(N/mm^2)		fk:許容座屈応力度(N/mm^2)			
	水平力時用	その他用	長期[常時] Lfk	長期[積雪時] LSfk	短期[積雪時] SSfk	短期[水平力時] SHfk
17.7	7.24	7.24	2.65	−	3.86	4.82

Fk :λ≦30のとき Fc, 30＜λ≦100のとき (1.3−0.01λ)×Fc, λ＞100のとき (3000/λ^2)×Fc
Lfk = (1.1/3)×Fk　LSfk = (1.43/3)×Fk　SSfk = (1.6/3)×Fk　SHfk = (2/3)×Fk
(Fkは短期[水平力時]では水平力時用を、それ以外ではその他用を使用)

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)				σk:圧縮応力度 (N/mm^2)			
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期[水平力時]	長期[常時] Lσk	長期[積雪時] LSσk	短期[積雪時] SSσk	短期[水平力時] SHσk
1,404	−	2,654	6,844	0.13	−	0.25	0.63

荷重(柱軸力):「5.4.1 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照

短期[水平力時]は一般地域では「梁・柱・基礎計算用(長期常時)」、
多雪地域では「梁・柱・基礎計算用(短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。

短期[水平力時]は水平力による短期柱圧縮力を加算した値。(「8.4.1 水平力による短期柱圧縮力の計算」参照)

σk=荷重(柱軸力)/A

■検定

有効細長比 λ	検定
89.08	OK

検定条件:有効細長比≦150

長期[常時]			長期[積雪時]			短期[積雪時]			短期[水平力時]		
検定比	$\frac{L\sigma k}{Lfk}$	検定	検定比	$\frac{LS\sigma k}{LSfk}$	検定	検定比	$\frac{SS\sigma k}{SSfk}$	検定	検定比	$\frac{SH\sigma k}{SHfk}$	検定
	0.05	OK		−	−		0.07	OK		0.14	OK

検定条件:検定比≦1.00

8.5 柱軸力による土台と梁のめり込みの検定

8.5.1 耐力壁、準耐力壁等の短期負担せん断力計算

【2階X方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		筋かい高さによる低減	単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] ⊿Pa (kN/m)		壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] Σ⊿Pa (kN/m)		剛性低減係数 Ck	壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減後] Σ⊿Pa' (kN)		鉛直構面地震力検定比		鉛直構面風圧力検定比		壁の単位長さあたり短期負担地震力 ⊿QE (kN/m)		壁の単位長さあたり短期負担風圧力 ⊿QW (kN/m)		備考
y8	1	1	2	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	4.86	6.82	1.00	4.86	6.82	0.62	0.64	0.44	0.45	3.02	4.37	2.14	3.07	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	2	2	3	(外部)	M2	準耐	0.27	0.27	−	0.52	0.52	0.99	0.99	1.00	0.99	0.99					0.62	0.64	0.44	0.45	
				1	M1	準耐	0.24	0.24	−	0.47	0.47														
	3	3	4	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	1.92	1.92	1.00	1.92	1.92					1.20	1.23	0.85	0.87	
				2	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	4	4	5	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.82	4.86	1.00	6.82	4.86					4.23	3.12	3.01	2.19	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				2	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	5	8	9	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.82	4.86	1.00	6.82	4.86					4.23	3.12	3.01	2.19	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				4	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
y6	6	12	13	2	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	0.94	0.94	1.00	0.94	0.94	0.65	0.67	0.46	0.47	0.62	0.63	0.44	0.45	
	7	13	14	2	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	0.94	0.94	1.00	0.94	0.94					0.62	0.63	0.44	0.45	
y4	8	21	22	1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.88	1.88	1.00	1.88	1.88	0.65	0.66	0.46	0.47	1.23	1.25	0.87	0.89	
				6	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	9	22	23	1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.88	1.88	1.00	1.88	1.88					1.23	1.25	0.87	0.89	
				6	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	10	23	24	1	M1	準耐	0.12	0.12	−	0.23	0.23	0.46	0.46	1.00	0.46	0.46					0.30	0.31	0.22	0.22	
				6	M1	準耐	0.12	0.12	−	0.23	0.23														
	11	24	25	1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.88	1.88	1.00	1.88	1.88					1.23	1.25	0.87	0.89	
				7	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	12	27	28	4	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	4.82	6.78	1.00	4.82	6.78					3.14	4.48	2.22	3.19	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				8	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
y2	13	31	32	7	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.88	1.88	0.88	1.65	1.65	0.65	0.66	0.46	0.47	1.08	1.09	0.76	0.78	
				9	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
y0	14	35	36	6	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	4.86	6.82	1.00	4.86	6.82	0.62	0.63	0.44	0.44	3.02	4.30	2.14	3.01	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	15	36	37	6	M1	準耐	0.24	0.24	−	0.47	0.47	0.99	0.99	1.00	0.99	0.99					0.62	0.63	0.44	0.44	
				(外部)	M2	準耐	0.27	0.27	−	0.52	0.52														
	16	37	38	9	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	6.82	4.86	0.63	4.29	3.06					2.66	1.93	1.89	1.35	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	17	38	39	8	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.92	1.92	1.00	1.92	1.92					1.20	1.21	0.85	0.85	
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	18	39	40	8	M1	準耐	0.24	0.24	−	0.47	0.47	0.99	0.99	1.00	0.99	0.99					0.62	0.63	0.44	0.44	
				(外部)	M2	準耐	0.27	0.27	−	0.52	0.52														
	19	40	41	8	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	6.82	4.86	0.82	5.59	3.98					3.47	2.51	2.46	1.76	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減:「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿Pa :筋かいの場合　　Pa = 有効壁倍率 × 1.96 × 筋かい高さによる低減
　　その他の場合　　Pa = 有効壁倍率 × 1.96
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
Σ⊿Pa'= Σ⊿Pa × Ck
鉛直構面地震力検定比、鉛直構面風圧力検定比:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」参照
　　ただし、設計者判断によりめり込みの検定を存在応力ではなく許容耐力によって行う場合は1.00とする
⊿QE = Σ⊿Pa' × 鉛直構面地震力検定比
⊿QW = Σ⊿Pa' × 鉛直構面風圧力検定比
備考　# の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階Y方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		筋かい高さによる低減	単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] ⊿Pa (kN/m)		壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] Σ⊿Pa (kN/m)		剛性低減係数 Ck	壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減後] Σ⊿Pa' (kN)		鉛直構面地震力検定比		鉛直構面風圧力検定比		壁の単位長さあたり短期負担地震力 ⊿QE (kN/m)		壁の単位長さあたり短期負担風圧力 ⊿QW (kN/m)		備考
x4	20	1	10	1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	6.82	4.86	1.00	6.82	4.86	0.50	0.51	0.42	0.42	3.41	2.48	2.87	2.05	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	21	10	17	1	M1	準耐	0.29	0.29	−	0.56	0.56	1.26	1.26	1.00	1.26	1.26					0.63	0.65	0.53	0.53	
				(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70														
	22	17	20	1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	4.86	6.82	0.69	3.35	4.70					1.68	2.40	1.41	1.98	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
x6	23	3	12	2	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.88	1.88	1.00	1.88	1.88	0.49	0.51	0.42	0.42	0.93	0.96	0.79	0.79	
				1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	24	21	29	6	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	4.86	6.82	1.00	4.86	6.82					2.39	3.48	2.05	2.87	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	25	29	33	6	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.92	1.92	1.00	1.92	1.92					0.95	0.98	0.81	0.81	
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	26	33	35	6	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	6.82	4.86	1.00	6.82	4.86					3.35	2.48	2.87	2.05	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
x10	27	6	15	3	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	1.88	1.88	1.00	1.88	1.88	0.50	0.50	0.44	0.44	0.94	0.94	0.83	0.83	
				2	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
x11	28	7	16	4	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82	0.50	0.50	0.44	0.44	3.39	2.41	2.99	2.13	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				3	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	29	16	18	4	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94	4.82	6.78	1.00	4.82	6.78					2.41	3.39	2.13	2.99	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				1	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
x14	30	9	11	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.82	4.86	1.00	6.82	4.86	0.47	0.47	0.41	0.42	3.21	2.29	2.80	2.05	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				4	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	31	11	19	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	1.34	1.34	1.00	1.34	1.34					0.63	0.63	0.55	0.57	
				4	M1	準耐	0.33	0.33	−	0.64	0.64														
	32	19	28	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	1.92	1.92	1.00	1.92	1.92					0.91	0.91	0.79	0.81	
				4	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	33	28	30	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	4.86	6.82	1.00	4.86	6.82					2.29	3.21	2.00	2.87	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				8	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														
	34	30	34	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	1.34	1.34	1.00	1.34	1.34					0.63	0.63	0.55	0.57	
				8	M1	準耐	0.33	0.33	−	0.64	0.64														
	35	34	41	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	4.86	6.82	1.00	4.86	6.82					2.29	3.21	2.00	2.87	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				8	M1	準耐	0.48	0.48	−	0.94	0.94														

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減:「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿Pa :筋かいの場合　　Pa = 有効壁倍率 × 1.96 × 筋かい高さによる低減
　　その他の場合　　Pa = 有効壁倍率 × 1.96
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
Σ⊿Pa'= Σ⊿Pa × Ck
鉛直構面地震力検定比、鉛直構面風圧力検定比:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」参照
　　ただし、設計者判断によりめり込みの検定を存在応力ではなく許容耐力によって行う場合は1.00とする
⊿QE = Σ⊿Pa' × 鉛直構面地震力検定比
⊿QW = Σ⊿Pa' × 鉛直構面風圧力検定比
備考　# の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階X方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		筋かい高さによる低減	単位長さあたり許容せん断耐力[低減前] ⊿Pa (kN/m)		壁の単位長さあたり許容せん断耐力[低減前] Σ⊿Pa (kN/m)		剛性低減係数 Ck	壁の単位長さあたり許容せん断耐力[低減後] Σ⊿Pa' (kN)		鉛直構面地震力検定比		鉛直構面風圧力検定比		壁の単位長さあたり短期負担地震力 ⊿QE (kN/m)		壁の単位長さあたり短期負担風圧力 ⊿QW (kN/m)		備考
y8	1	1	2	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	3.92	5.88	1.00	3.92	5.88	0.80	0.81	0.52	0.53	3.14	4.77	2.04	3.12	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
	2	2	3	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	5.88	3.92	1.00	5.88	3.92					4.71	3.18	3.06	2.08	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
	3	3	4	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	0.98	0.98	1.00	0.98	0.98					0.79	0.80	0.51	0.52	
	4	4	5	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	0.98	0.98	1.00	0.98	0.98					0.79	0.80	0.51	0.52	
	5	5	6	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	0.70	0.70	1.00	0.70	0.70					0.56	0.57	0.37	0.38	
	6	6	7	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82					5.43	3.91	3.53	2.56	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				5	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	7	7	8	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	1.30	1.30	1.00	1.30	1.30					1.04	1.06	0.68	0.69	
				5	M1	準耐	0.31	0.31	−	0.60	0.60														
	8	8	9	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	1.30	1.30	1.00	1.30	1.30					1.04	1.06	0.68	0.69	
				6	M1	準耐	0.31	0.31	−	0.60	0.60														
	9	9	10	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	4.82	6.78	1.00	4.82	6.78					3.86	5.50	2.51	3.60	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	10	10	11	(外部)	M2	準耐	0.17	0.17	−	0.33	0.33	0.54	0.54	1.00	0.54	0.54					0.44	0.44	0.29	0.29	
				7	M1	準耐	0.11	0.11	−	0.21	0.21														
	11	11	12	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82					5.43	3.91	3.53	2.56	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
y6	12	22	23	5	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	3.84	5.80	1.00	3.84	5.80	0.84	0.86	0.55	0.57	3.23	4.99	2.12	3.31	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
y4	13	32	33	9	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	6.70	4.74	1.00	6.70	4.74	0.86	0.88	0.56	0.57	5.77	4.18	3.76	2.71	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	14	33	34	9	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	4.74	6.70	1.00	4.74	6.70					4.08	5.90	2.66	3.82	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	15	35	36	7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	4.74	6.70	1.00	4.74	6.70					4.08	5.90	2.66	3.82	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				14	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
y2	16	44	45	−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94	5.88	3.92	1.00	5.88	3.92	0.87	0.88	0.54	0.54	5.12	3.45	3.18	2.12	
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
y0	17	49	50	13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82	0.91	0.94	0.54	0.54	6.17	4.54	3.67	2.61	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	18	51	52	13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82					6.17	4.54	3.67	2.61	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	19	52	53	14	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	4.82	6.78	1.00	4.82	6.78					4.39	6.38	2.61	3.67	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減:「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿Pa :筋かいの場合　　Pa = 有効壁倍率 × 1.96 × 筋かい高さによる低減
　　その他の場合　　Pa = 有効壁倍率 × 1.96
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
Σ⊿Pa'= Σ⊿Pa × Ck
鉛直構面地震力検定比、鉛直構面風圧力検定比:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」参照
　　ただし、設計者判断によりめり込みの検定を存在応力ではなく許容耐力によって行う場合は1.00とする
⊿QE = Σ⊿Pa' × 鉛直構面地震力検定比
⊿QW = Σ⊿Pa' × 鉛直構面風圧力検定比
備考　# の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		筋かい高さによる低減	単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] ⊿Pa (kN/m)		壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] Σ⊿Pa (kN/m)		剛性低減係数 Ck	壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減後] Σ⊿Pa' (kN)		鉛直構面地震力検定比		鉛直構面風圧力検定比		壁の単位長さあたり短期負担地震力 ⊿QE (kN/m)		壁の単位長さあたり短期負担風圧力 ⊿QW (kN/m)		備考
x0	20	1	13	−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94	5.88	3.92	1.00	5.88	3.92	0.72	0.73	0.68	0.70	4.24	2.87	4.00	2.75	
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
	21	13	19	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	0.98	0.98	1.00	0.98	0.98					0.71	0.72	0.67	0.69	
	22	19	29	(外部)	M2	準耐	0.28	0.28	−	0.54	0.54	0.54	0.54	1.00	0.54	0.54					0.39	0.40	0.37	0.38	
	23	29	37	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	0.98	0.98	1.00	0.98	0.98					0.71	0.72	0.67	0.69	
	24	37	43	−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90	3.92	5.88	1.00	3.92	5.88					2.83	4.30	2.67	4.12	
				(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98														
x4	25	3	15	−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94	4.90	2.94	1.00	4.90	2.94	0.78	0.80	0.74	0.76	3.83	2.36	3.63	2.24	
	26	15	20	9	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	3.84	5.80	1.00	3.84	5.80					3.00	4.64	2.85	4.41	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
	27	20	30	9	M1	準耐	0.11	0.11	−	0.21	0.21	0.21	0.21	1.00	0.21	0.21					0.17	0.17	0.16	0.16	
	28	30	39	12	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	0.90	0.90	1.00	0.90	0.90					0.71	0.72	0.67	0.69	
	29	39	45	12	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	3.84	5.80	1.00	3.84	5.80					3.00	4.64	2.85	4.41	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
x6	30	5	16	−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94	4.90	2.94	1.00	4.90	2.94	0.78	0.80	0.74	0.76	3.83	2.36	3.63	2.24	
	31	16	21	9	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	0.90	0.90	1.00	0.90	0.90					0.71	0.72	0.67	0.69	
	32	31	40	13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	6.70	4.74	1.00	6.70	4.74					5.23	3.80	4.96	3.61	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				12	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	33	40	46	13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	1.80	1.80	1.00	1.80	1.80					1.41	1.44	1.34	1.37	
				12	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	34	46	49	13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	3.84	5.80	1.00	3.84	5.80					3.00	4.64	2.85	4.41	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
x8	35	6	17	5	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	0.90	0.90	1.00	0.90	0.90	0.78	0.79	0.74	0.75	0.71	0.72	0.67	0.68	
x10	36	8	24	6	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	4.74	6.70	1.00	4.74	6.70	0.79	0.83	0.74	0.76	3.75	5.57	3.51	5.10	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				5	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
x11	37	9	25	7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	6.70	4.74	1.00	6.70	4.74	0.80	0.84	0.74	0.76	5.36	3.99	4.96	3.61	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				6	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	38	25	27	7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	1.80	1.80	1.00	1.80	1.80					1.44	1.52	1.34	1.37	
				9	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	39	27	34	7	M1	準耐	0.11	0.11	−	0.21	0.21	0.42	0.42	1.00	0.42	0.42					0.34	0.36	0.32	0.32	
				9	M1	準耐	0.11	0.11	−	0.21	0.21														
	40	34	41	14	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90	6.70	4.74	1.00	6.70	4.74					5.36	3.99	4.96	3.61	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				13	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
x14	41	12	18	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82	0.77	0.83	0.70	0.71	5.23	4.01	4.75	3.43	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	42	18	28	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	1.30	1.30	1.00	1.30	1.30					1.01	1.08	0.91	0.93	
				7	M1	準耐	0.31	0.31	−	0.60	0.60														
	43	28	36	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	1.88	1.88	1.00	1.88	1.88					1.45	1.57	1.32	1.34	
				7	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	44	36	42	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	6.78	4.82	1.00	6.78	4.82					5.23	4.01	4.75	3.43	
				−	S1	耐	2.50	1.50	1.000	4.90	2.94														
				14	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														
	45	42	47	(外部)	M2	準耐	0.36	0.36	−	0.70	0.70	1.30	1.30	1.00	1.30	1.30					1.01	1.08	0.91	0.93	
				14	M1	準耐	0.31	0.31	−	0.60	0.60														

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階Y方向の計算】

通り	壁No	柱1	柱2	部屋No	部材記号	分類	有効壁倍率		筋かい高さによる低減	単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] ⊿Pa (kN/m)		壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減前] Σ⊿Pa (kN/m)		剛性低減係数 Ck	壁の単位長さあたり許容せん断耐力 [低減後] Σ⊿Pa' (kN)		鉛直構面地震力検定比		鉛直構面風圧力検定比		壁の単位長さあたり短期負担地震力 ⊿QE (kN/m)		壁の単位長さあたり短期負担風圧力 ⊿QW (kN/m)		備考
	46	47	54	(外部)	M2	準耐	0.50	0.50	−	0.98	0.98	4.82	6.78	1.00	4.82	6.78					3.72	5.63	3.38	4.82	
				−	S1	耐	1.50	2.50	1.000	2.94	4.90														
				14	M1	準耐	0.46	0.46	−	0.90	0.90														

壁No :「7.1.4 壁の番号図」を参照
部材記号 :「2.2 使用する材料の許容応力度等」(4)参照
筋かい高さによる低減:「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」参照
⊿Pa :筋かいの場合　Pa = 有効壁倍率 × 1.96 × 筋かい高さによる低減
　　その他の場合　Pa = 有効壁倍率 × 1.96
Ck :「7.2 梁上に載る耐力壁の許容せん断耐力の低減計算」参照
Σ⊿Pa'= Σ⊿Pa × Ck
鉛直構面地震力検定比、鉛直構面風圧力検定比:「7.4.1 鉛直構面の地震力、風圧力に対する検定」参照
　　ただし、設計者判断によりめり込みの検定を存在応力ではなく許容耐力によって行う場合は1.00とする
⊿QE = Σ⊿Pa' × 鉛直構面地震力検定比
⊿QW = Σ⊿Pa' × 鉛直構面風圧力検定比
備考　# の行は同位置の壁倍率が7倍を越えたため壁倍率を低減

※点線で分けられた項目は、加力する向きにより変わる値
「左側:正(+)の向き、右側:負(−)の向き」



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.5.2 柱脚の短期軸力の計算

【2階柱 地震力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β		
1	x4,y8	X	→	出	−	0.00 | ／ 3.02	1	−3.02	2.81	0.8												−6.79
			←		−	0.00 | ／ 4.37	1	4.37														9.83
		Y	↑		20	3.41 ＼| 0.00	−	3.41														7.67
			↓		20	2.48 ＼| 0.00	−	−2.48														−5.58
2	x5,y8	X	→	他	1	3.02 ／|□ 0.62	2	2.40	2.81	0.5												3.38
			←		1	4.37 ／|□ 0.64	2	−3.73														−5.25
3	x6,y8	X	→	他	2	0.62 □|□ 1.20	3	−0.58	2.81	0.5												−0.82
			←		2	0.64 □|□ 1.23	3	0.59														0.83
		Y	↑		23	0.93 □| 0.00	−	0.93														1.31
			↓		23	0.96 □| 0.00	−	−0.96														−1.35
4	x8,y8	X	→	他	3	1.20 □|＼ 4.23	4	−3.03	2.81	0.5												−4.26
			←		3	1.23 □|＼ 3.12	4	1.89														2.66
5	x9,y8	X	→	他	4	4.23 ＼| 0.00	−	4.23	2.81	0.5												5.95
			←		4	3.12 ＼| 0.00	−	−3.12														−4.39
6	x10,y8	Y	↑	他	27	0.94 □| 0.00	−	0.94	2.81	0.5												1.33
			↓		27	0.94 □| 0.00	−	−0.94														−1.33
7	x11,y8	Y	↑	他	28	3.39 ＼| 0.00	−	3.39	2.81	0.5												4.77
			↓		28	2.41 ＼| 0.00	−	−2.41														−3.39
8	x13,y8	X	→	他	−	0.00 |＼ 4.23	5	−4.23	2.81	0.5												−5.95
			←		−	0.00 |＼ 3.12	5	3.12														4.39
9	x14,y8	X	→	出	5	4.23 ＼| 0.00	−	4.23	2.81	0.8												9.51
			←		5	3.12 ＼| 0.00	−	−3.12														−7.02
		Y	↑		30	3.21 ＼| 0.00	−	3.21														7.22
			↓		30	2.29 ＼| 0.00	−	−2.29														−5.15
10	x4,y7	Y	↑	他	21	0.63 □|＼ 3.41	20	−2.78	2.81	0.5												−3.91
			↓		21	0.65 □|＼ 2.48	20	1.83														2.58
11	x14,y7	Y	↑	他	31	0.63 □|＼ 3.21	30	−2.58	2.81	0.5												−3.63
			↓		31	0.63 □|＼ 2.29	30	1.66														2.34
12	x6,y6	X	→	他	−	0.00 |□ 0.62	6	−0.62	2.81	0.5												−0.88
			←		−	0.00 |□ 0.63	6	0.63														0.89
		Y	↑		−	0.00 |□ 0.93	23	−0.93														−1.31
			↓		−	0.00 |□ 0.96	23	0.96														1.35
13	x8,y6	X	→	他	6	0.62 □|□ 0.62	7	0.00	2.81	0.5												0.00
			←		6	0.63 □|□ 0.63	7	0.00														0.00
14	x9,y6	X	→	他	7	0.62 □| 0.00	−	0.62	2.81	0.5												0.88
			←		7	0.63 □| 0.00	−	−0.63														−0.89
15	x10,y6	Y	↑	他	−	0.00 |□ 0.94	27	−0.94	2.81	0.5												−1.33
			↓		−	0.00 |□ 0.94	27	0.94														1.33
16	x11,y6	Y	↑	他	29	2.41 ／|＼ 3.39	28	−0.98	2.81	0.5												−1.38
			↓		29	3.39 ／|＼ 2.41	28	−0.98														−1.38
17	x4,y5	Y	↑	他	22	1.68 ／|□ 0.63	21	1.05	2.81	0.5												1.48
			↓		22	2.40 ／|□ 0.65	21	−1.75														−2.46
18	x11,y5	Y	↑	他	−	0.00 |／ 2.41	29	−2.41	2.81	0.5												−3.39
			↓		−	0.00 |／ 3.39	29	3.39														4.77
19	x14,y5	Y	↑	他	32	0.91 □|□ 0.63	31	0.28	2.81	0.5												0.40
			↓		32	0.91 □|□ 0.63	31	−0.28														−0.40
20	x4,y4	Y	↑	出	−	0.00 |／ 1.68	22	−1.68	2.81	0.8												−3.78
			↓		−	0.00 |／ 2.40	22	2.40														5.40
21	x6,y4	X	→	他	−	0.00 |□ 1.23	8	−1.23	2.81	0.5												−1.73
			←		−	0.00 |□ 1.25	8	1.25														1.76
		Y	↑		24	2.39 ／| 0.00	−	2.39														3.36
			↓		24	3.48 ／| 0.00	−	−3.48														−4.89

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階柱 地震力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分β		
22	x7,y4	X	→	他	8	1.23 □|□ 1.23	9	0.00	2.81	0.5												0.00
			←		8	1.25 □|□ 1.25	9	0.00														0.00
23	x8,y4	X	→	他	9	1.23 □|□ 0.30	10	0.93	2.81	0.5												1.31
			←		9	1.25 □|□ 0.31	10	−0.94														−1.33
24	x9,y4	X	→	他	10	0.30 □|□ 1.23	11	−0.93	2.81	0.5												−1.31
			←		10	0.31 □|□ 1.25	11	0.94														1.33
25	x10,y4	X	→	他	11	1.23 □| 0.00	−	1.23	2.81	0.5												1.73
			←		11	1.25 □| 0.00	−	−1.25														−1.76
27	x13,y4	X	→	他	−	0.00 |／ 3.14	12	−3.14	2.81	0.5												−4.42
			←		−	0.00 |／ 4.48	12	4.48														6.30
28	x14,y4	X	→	他	12	3.14 ／| 0.00	−	3.14	2.81	0.5												4.42
			←		12	4.48 ／| 0.00	−	−4.48														−6.30
		Y	↑		33	2.29 ／|□ 0.91	32	1.38														1.94
			↓		33	3.21 ／|□ 0.91	32	−2.30														−3.24
29	x6,y3	Y	↑	他	25	0.95 □|／ 2.39	24	−1.44	2.81	0.5												−2.03
			↓		25	0.98 □|／ 3.48	24	2.50														3.52
30	x14,y3	Y	↑	他	34	0.63 □|／ 2.29	33	−1.66	2.81	0.5												−2.34
			↓		34	0.63 □|／ 3.21	33	2.58														3.63
31	x9,y2	X	→	他	−	0.00 |□ 1.08	13	−1.08	2.81	0.5												−1.52
			←		−	0.00 |□ 1.09	13	1.09														1.54
32	x10,y2	X	→	他	13	1.08 □| 0.00	−	1.08	2.81	0.5												1.52
			←		13	1.09 □| 0.00	−	−1.09														−1.54
33	x6,y1	Y	↑	他	26	3.35 ＼|□ 0.95	25	2.40	2.81	0.5												3.38
			↓		26	2.48 ＼|□ 0.98	25	−1.50														−2.11
34	x14,y1	Y	↑	他	35	2.29 ／|□ 0.63	34	1.66	2.81	0.5												2.34
			↓		35	3.21 ／|□ 0.63	34	−2.58														−3.63
35	x6,y0	X	→	出	−	0.00 |／ 3.02	14	−3.02	2.81	0.8												−6.79
			←		−	0.00 |／ 4.30	14	4.30														9.67
		Y	↑		−	0.00 |＼ 3.35	26	−3.35														−7.54
			↓		−	0.00 |＼ 2.48	26	2.48														5.58
36	x7,y0	X	→	他	14	3.02 ／|□ 0.62	15	2.40	2.81	0.5												3.38
			←		14	4.30 ／|□ 0.63	15	−3.67														−5.16
37	x9,y0	X	→	他	15	0.62 □|＼ 2.66	16	−2.04	2.81	0.5												−2.87
			←		15	0.63 □|＼ 1.93	16	1.30														1.83
38	x10,y0	X	→	他	16	2.66 ＼|□ 1.20	17	1.46	2.81	0.5												2.06
			←		16	1.93 ＼|□ 1.21	17	−0.72														−1.02
39	x11,y0	X	→	他	17	1.20 □|□ 0.62	18	0.58	2.81	0.5												0.82
			←		17	1.21 □|□ 0.63	18	−0.58														−0.82
40	x13,y0	X	→	他	18	0.62 □|＼ 3.47	19	−2.85	2.81	0.5												−4.01
			←		18	0.63 □|＼ 2.51	19	1.88														2.65
41	x14,y0	X	→	出	19	3.47 ＼| 0.00	−	3.47	2.81	0.8												7.81
			←		19	2.51 ＼| 0.00	−	−2.51														−5.65
		Y	↑		−	0.00 |／ 2.29	35	−2.29														−5.15
			↓		−	0.00 |／ 3.21	35	3.21														7.22

柱状況　出:出隅　他:その他の柱

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期負担地震力
(「8.5.1 耐力壁、準耐力壁等の短期負担せん断力計算」を参照。

⊿QE :柱両側の短期負担地震力の差

H :横架材天端間高さ

B :柱が出隅柱ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる

β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に圧縮力を伝える)ならばスパン逆比となる。

$$N = \underset{\text{当該柱}}{\underline{⊿QE \times H \times B}} + \underset{\text{上階柱}}{\underline{\Sigma(⊿QE \times H \times B \times \beta)}}$$

[8.5.2 柱脚の短期柱軸力の計算]

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱 地震力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B		階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
1	x0,y8	X	→	出	−	0.00 | ／ 3.14	1	−3.14	2.91	0.8												−7.31
			←		−	0.00 | ／ 4.77	1	4.77														11.11
		Y	↑		20	4.24 ＼| 0.00	−	4.24														9.88
			↓		20	2.87 ＼| 0.00	−	−2.87														−6.69
2	x2,y8	X	→	他	1	3.14 ／| ＼ 4.71	2	−1.57	2.91	0.5												−2.29
			←		1	4.77 ／| ＼ 3.18	2	−1.59														−2.32
3	x4,y8	X	→	他	2	4.71 ＼|□ 0.79	3	3.92	2.91	0.5	2	1	出	−	0.00 | ／ 3.02	1	−3.02	2.81	0.8	1.00	−1.09
			←		2	3.18 ＼|□ 0.80	3	−2.38			2	1	出	−	0.00 | ／ 4.37	1	4.37	2.81	0.8	1.00	6.37
		Y	↑		25	3.83 ＼| 0.00	−	3.83			2	1	出	20	3.41 ＼| 0.00	−	3.41	2.81	0.8	1.00	13.24
			↓		25	2.36 ＼| 0.00	−	−2.36			2	1	出	20	2.48 ＼| 0.00	−	−2.48	2.81	0.8	1.00	−9.01
4	x5,y8	X	→	他	3	0.79 □|□ 0.79	4	0.00	2.91	0.5	2	2	他	1	3.02 ／|□ 0.62	2	2.40	2.81	0.5	1.00	3.38
			←		3	0.80 □|□ 0.80	4	0.00			2	2	他	1	4.37 ／|□ 0.64	2	−3.73	2.81	0.5	1.00	−5.25
5	x6,y8	X	→	他	4	0.79 □|□ 0.56	5	0.23	2.91	0.5	2	3	他	2	0.62 □|□ 1.20	3	−0.58	2.81	0.5	1.00	−0.49
			←		4	0.80 □|□ 0.57	5	−0.23			2	3	他	2	0.64 □|□ 1.23	3	0.59	2.81	0.5	1.00	0.50
		Y	↑		30	3.83 ＼| 0.00	−	3.83			2	3	他	23	0.93 □| 0.00	−	0.93	2.81	0.5	1.00	6.88
			↓		30	2.36 ＼| 0.00	−	−2.36			2	3	他	23	0.96 □| 0.00	−	−0.96	2.81	0.5	1.00	−4.79
6	x8,y8	X	→	他	5	0.56 □| ＼ 5.43	6	−4.87	2.91	0.5	2	4	他	3	1.20 □| ＼ 4.23	4	−3.03	2.81	0.5	1.00	−11.35
			←		5	0.57 □| ＼ 3.91	6	3.34			2	4	他	3	1.23 □| ＼ 3.12	4	1.89	2.81	0.5	1.00	7.52
		Y	↑		35	0.71 □| 0.00	−	0.71														1.04
			↓		35	0.72 □| 0.00	−	−0.72														−1.05
7	x9,y8	X	→	他	6	5.43 ＼|□ 1.04	7	4.39	2.91	0.5	2	5	他	4	4.23 ＼| 0.00	−	4.23	2.81	0.5	1.00	12.34
			←		6	3.91 ＼|□ 1.06	7	−2.85			2	5	他	4	3.12 ＼| 0.00	−	−3.12	2.81	0.5	1.00	−8.54
8	x10,y8	X	→	他	7	1.04 □|□ 1.04	8	0.00	2.91	0.5												0.00
			←		7	1.06 □|□ 1.06	8	0.00														0.00
		Y	↑		36	3.75 ／| 0.00	−	3.75			2	6	他	27	0.94 □| 0.00	−	0.94	2.81	0.5	1.00	6.78
			↓		36	5.57 ／| 0.00	−	−5.57			2	6	他	27	0.94 □| 0.00	−	−0.94	2.81	0.5	1.00	−9.43
9	x11,y8	X	→	他	8	1.04 □|／ 3.86	9	−2.82	2.91	0.5												−4.11
			←		8	1.06 □|／ 5.50	9	4.44														6.47
		Y	↑		37	5.36 ＼| 0.00	−	5.36			2	7	他	28	3.39 ＼| 0.00	−	3.39	2.81	0.5	1.00	12.57
			↓		37	3.99 ＼| 0.00	−	−3.99			2	7	他	28	2.41 ＼| 0.00	−	−2.41	2.81	0.5	1.00	−9.20
10	x12,y8	X	→	他	9	3.86 ／|□ 0.44	10	3.42	2.91	0.5												4.98
			←		9	5.50 ／|□ 0.44	10	−5.06														−7.37
11	x13,y8	X	→	他	10	0.44 □| ＼ 5.43	11	−4.99	2.91	0.5	2	8	他	−	0.00 | ＼ 4.23	5	−4.23	2.81	0.5	1.00	−13.21
			←		10	0.44 □| ＼ 3.91	11	3.47			2	8	他	−	0.00 | ＼ 3.12	5	3.12	2.81	0.5	1.00	9.44
12	x14,y8	X	→	出	11	5.43 ＼| 0.00	−	5.43	2.91	0.8	2	9	出	5	4.23 ＼| 0.00	−	4.23	2.81	0.8	1.00	22.16
			←		11	3.91 ＼| 0.00	−	−3.91			2	9	出	5	3.12 ＼| 0.00	−	−3.12	2.81	0.8	1.00	−16.12
		Y	↑		41	5.23 ＼| 0.00	−	5.23			2	9	出	30	3.21 ＼| 0.00	−	3.21	2.81	0.8	1.00	19.40
			↓		41	4.01 ＼| 0.00	−	−4.01			2	9	出	30	2.29 ＼| 0.00	−	−2.29	2.81	0.8	1.00	−14.49
13	x0,y7	Y	↑	他	21	0.71 □| ＼ 4.24	20	−3.53	2.91	0.5												−5.14
			↓		21	0.72 □| ＼ 2.87	20	2.15														3.13
15	x4,y7	Y	↑	他	26	3.00 ／| ＼ 3.83	25	−0.83	2.91	0.5	2	10	他	21	0.63 □| ＼ 3.41	20	−2.78	2.81	0.5	1.00	−5.12
			↓		26	4.64 ／| ＼ 2.36	25	−2.28			2	10	他	21	0.65 □| ＼ 2.48	20	1.83	2.81	0.5	1.00	−0.75
16	x6,y7	Y	↑	他	31	0.71 □| ＼ 3.83	30	−3.12	2.91	0.5												−4.54
			↓		31	0.72 □| ＼ 2.36	30	1.64														2.39
17	x8,y7	Y	↑	他	−	0.00 |□ 0.71	35	−0.71	2.91	0.5												−1.04
			↓		−	0.00 |□ 0.72	35	0.72														1.05
18	x14,y7	Y	↑	他	42	1.01 □| ＼ 5.23	41	−4.22	2.91	0.5	2	11	他	31	0.63 □| ＼ 3.21	30	−2.58	2.81	0.5	1.00	−9.77
			↓		42	1.08 □| ＼ 4.01	41	2.93			2	11	他	31	0.63 □| ＼ 2.29	30	1.66	2.81	0.5	1.00	6.60
19	x0,y6	Y	↑	他	22	0.39 □|□ 0.71	21	−0.32	2.91	0.5												−0.47
			↓		22	0.40 □|□ 0.72	21	0.32														0.47
20	x4,y6	Y	↑	他	27	0.17 □|／ 3.00	26	−2.83	2.91	0.5	2	17	他	22	1.68 ／|□ 0.63	21	1.05	2.81	0.5	0.50	−3.39
			↓		27	0.17 □|／ 4.64	26	4.47			2	17	他	22	2.40 ／|□ 0.65	21	−1.75	2.81	0.5	0.50	5.28

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱 地震力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
21	x6,y6	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5	2	12	他	−	0.00 |□ 0.62	6	−0.62	2.81	0.5	1.00	−0.88
			←		−		−	0.00			2	12	他	−	0.00 |□ 0.63	6	0.63	2.81	0.5	1.00	0.89
		Y	↑		−	0.00 |□ 0.71	31	−0.71			2	12	他	−	0.00 |□ 0.93	23	−0.93	2.81	0.5	1.00	−2.34
			↓		−	0.00 |□ 0.72	31	0.72			2	12	他	−	0.00 |□ 0.96	23	0.96	2.81	0.5	1.00	2.40
22	x8,y6	X	→	他	−	0.00 |／ 3.23	12	−3.23	2.91	0.5	2	13	他	6	0.62 □	□ 0.62	7	0.00	2.81	0.5	1.00	−4.70
			←		−	0.00 |／ 4.99	12	4.99			2	13	他	6	0.63 □	□ 0.63	7	0.00	2.81	0.5	1.00	7.27
23	x9,y6	X	→	他	12	3.23 ／| 0.00	−	3.23	2.91	0.5	2	14	他	7	0.62 □| 0.00	−	0.62	2.81	0.5	1.00	5.58
			←		12	4.99 ／| 0.00	−	−4.99			2	14	他	7	0.63 □| 0.00	−	−0.63	2.81	0.5	1.00	−8.15
24	x10,y6	Y	↑	他	−	0.00 |／ 3.75	36	−3.75	2.91	0.5	2	15	他	−	0.00 |□ 0.94	27	−0.94	2.81	0.5	1.00	−6.78
			↓		−	0.00 |／ 5.57	36	5.57			2	15	他	−	0.00 |□ 0.94	27	0.94	2.81	0.5	1.00	9.43
25	x11,y6	Y	↑	他	38	1.44 □|＼ 5.36	37	−3.92	2.91	0.5	2	16	他	29	2.41 ／|＼ 3.39	28	−0.98	2.81	0.5	1.00	−7.09
			↓		38	1.52 □|＼ 3.99	37	2.47			2	16	他	29	3.39 ／|＼ 2.41	28	−0.98	2.81	0.5	1.00	2.22
27	x11,y5	Y	↑	他	39	0.34 □	□ 1.44	38	−1.10	2.91	0.5	2	18	他	−	0.00 |／ 2.41	29	−2.41	2.81	0.5	1.00	−4.99
			↓		39	0.36 □	□ 1.52	38	1.16			2	18	他	−	0.00 |／ 3.39	29	3.39	2.81	0.5	1.00	6.46
28	x14,y5	Y	↑	他	43	1.45 □|□ 1.01	42	0.44	2.91	0.5	2	19	他	32	0.91 □|□ 0.63	31	0.28	2.81	0.5	1.00	1.04
			↓		43	1.57 □|□ 1.08	42	−0.49			2	19	他	32	0.91 □|□ 0.63	31	−0.28	2.81	0.5	1.00	−1.11
29	x0,y4	Y	↑	他	23	0.71 □	□ 0.39	22	0.32	2.91	0.5											0.47
			↓		23	0.72 □	□ 0.40	22	−0.32													−0.47
30	x4,y4	Y	↑	他	28	0.71 □|□ 0.17	27	0.54	2.91	0.5	2	17	他	22	1.68 ／|□ 0.63	21	1.05	2.81	0.5	0.50	−2.26
											2	20	出	−	0.00 |／ 1.68	22	−1.68	2.81	0.8	1.00	
			↓		28	0.72 □	□ 0.17	27	−0.55		2	17	他	22	2.40 ／	□ 0.65	21	−1.75	2.81	0.5	0.50	3.37
											2	20	出	−	0.00 |／ 2.40	22	2.40	2.81	0.8	1.00	
31	x6,y4	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5	2	21	他	−	0.00 |□ 1.23	8	−1.23	2.81	0.5	1.00	−1.73
			←		−		−	0.00			2	21	他	−	0.00 |□ 1.25	8	1.25	2.81	0.5	1.00	1.76
		Y	↑		32	5.23 ＼	0.00	−	5.23		2	21	他	24	2.39 ／	0.00	−	2.39	2.81	0.5	1.00	10.97
			↓		32	3.80 ＼	0.00	−	−3.80		2	21	他	24	3.48 ／	0.00	−	−3.48	2.81	0.5	1.00	−10.42
32	x7,y4	X	→	他	−	0.00 |＼ 5.77	13	−5.77	2.91	0.5	2	22	他	8	1.23 □	□ 1.23	9	0.00	2.81	0.5	1.00	−7.75
											2	23	他	9	1.23 □	□ 0.30	10	0.93	2.81	0.5	0.50	
			←		−	0.00 |＼ 4.18	13	4.18			2	22	他	8	1.25 □	□ 1.25	9	0.00	2.81	0.5	1.00	5.43
											2	23	他	9	1.25 □	□ 0.31	10	−0.94	2.81	0.5	0.50	
33	x9,y4	X	→	他	13	5.77 ＼|／ 4.08	14	1.69	2.91	0.5	2	23	他	9	1.23 □|□ 0.30	10	0.93	2.81	0.5	0.50	2.67
											2	24	他	10	0.30 □	□ 1.23	11	−0.93	2.81	0.5	1.00	
											2	25	他	11	1.23 □	0.00	−	1.23	2.81	0.5	0.50	
			←		13	4.18 ＼	／ 5.90	14	1.72		2	23	他	9	1.25 □	□ 0.31	10	−0.94	2.81	0.5	0.50	2.29
											2	24	他	10	0.31 □	□ 1.25	11	0.94	2.81	0.5	1.00	
											2	25	他	11	1.25 □	0.00	−	−1.25	2.81	0.5	0.50	
34	x11,y4	X	→	他	14	4.08 ／| 0.00	−	4.08	2.91	0.5	2	25	他	11	1.23 □| 0.00	−	1.23	2.81	0.5	0.50	6.81
			←		14	5.90 ／	0.00	−	−5.90		2	25	他	11	1.25 □	0.00	−	−1.25	2.81	0.5	0.50	−9.47
		Y	↑		40	5.36 ＼	□ 0.34	39	5.02													7.31
			↓		40	3.99 ＼	□ 0.36	39	−3.63													−5.29
35	x13,y4	X	→	他	−	0.00 |／ 4.08	15	−4.08	2.91	0.5	2	27	他	−	0.00 |／ 3.14	12	−3.14	2.81	0.5	1.00	−10.35
			←		−	0.00 |／ 5.90	15	5.90			2	27	他	−	0.00 |／ 4.48	12	4.48	2.81	0.5	1.00	14.88
36	x14,y4	X	→	他	15	4.08 ／| 0.00	−	4.08	2.91	0.5	2	28	他	12	3.14 ／| 0.00	−	3.14	2.81	0.5	1.00	10.35
			←		15	5.90 ／	0.00	−	−5.90		2	28	他	12	4.48 ／	0.00	−	−4.48	2.81	0.5	1.00	−14.88
		Y	↑		44	5.23 ＼	□ 1.45	43	3.78		2	28	他	33	2.29 ／	□ 0.91	32	1.38	2.81	0.5	1.00	7.44
			↓		44	4.01 ＼	□ 1.57	43	−2.44		2	28	他	33	3.21 ／	□ 0.91	32	−2.30	2.81	0.5	1.00	−6.79
37	x0,y3	Y	↑	他	24	2.83 ／	□ 0.71	23	2.12	2.91	0.5											3.09
			↓		24	4.30 ／	□ 0.72	23	−3.58													−5.21
39	x4,y3	Y	↑	他	29	3.00 ／	□ 0.71	28	2.29	2.91	0.5											3.34
			↓		29	4.64 ／	□ 0.72	28	−3.92													−5.71
40	x6,y3	Y	↑	他	33	1.41 □|＼ 5.23	32	−3.82	2.91	0.5	2	29	他	25	0.95 □|／ 2.39	24	−1.44	2.81	0.5	1.00	−7.59
			↓		33	1.44 □	＼ 3.80	32	2.36		2	29	他	25	0.98 □	／ 3.48	24	2.50	2.81	0.5	1.00	6.95

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱 地震力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱											圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B		階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QE (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β		
41	x11,y3	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5		2	31	他	−	0.00 |□ 1.08	13	−1.08	2.81	0.5	0.40		0.21
												2	32	他	13	1.08 □| 0.00	−	1.08	2.81	0.5	0.53		
			←		−		−	0.00				2	31	他	−	0.00 |□ 1.09	13	1.09	2.81	0.5	0.40		−0.21
												2	32	他	13	1.09 □| 0.00	−	−1.09	2.81	0.5	0.53		
		Y	↑		−	0.00 | ＼ 5.36	40	−5.36																−7.80
			↓		−	0.00 | ＼ 3.99	40	3.99																5.81
42	x14,y3	Y	↑	他	45	1.01 □| ＼ 5.23	44	−4.22	2.91	0.5		2	30	他	34	0.63 □| ／ 2.29	33	−1.66	2.81	0.5	1.00		−8.48
			↓		45	1.08 □| ＼ 4.01	44	2.93				2	30	他	34	0.63 □| ／ 3.21	33	2.58	2.81	0.5	1.00		7.89
43	x0,y2	Y	↑	出	−	0.00 | ／ 2.83	24	−2.83	2.91	0.8													−6.59
			↓		−	0.00 | ／ 4.30	24	4.30															10.02
44	x3,y2	X	→	他	−	0.00 | ＼ 5.12	16	−5.12	2.91	0.5													−7.45
			←		−	0.00 | ＼ 3.45	16	3.45															5.02
45	x4,y2	X	→	他	16	5.12 ＼| 0.00	−	5.12	2.91	0.5													7.45
			←		16	3.45 ＼| 0.00	−	−3.45															−5.02
		Y	↑		−	0.00 | ／ 3.00	29	−3.00															−4.37
			↓		−	0.00 | ／ 4.64	29	4.64															6.76
46	x6,y2	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5		2	31	他	−	0.00 |□ 1.08	13	−1.08	2.81	0.5	0.40		−0.31
												2	32	他	13	1.08 □| 0.00	−	1.08	2.81	0.5	0.20		
			←		−		−	0.00				2	31	他	−	0.00 |□ 1.09	13	1.09	2.81	0.5	0.40		0.31
												2	32	他	13	1.09 □| 0.00	−	−1.09	2.81	0.5	0.20		
		Y	↑		34	3.00 ／|□ 1.41	33	1.59				2	33	他	26	3.35 ＼|□ 0.95	25	2.40	2.81	0.5	0.50		4.00
			↓		34	4.64 ／|□ 1.44	33	−3.20				2	33	他	26	2.48 ＼|□ 0.98	25	−1.50	2.81	0.5	0.50		−5.71
47	x14,y1	Y	↑	他	46	3.72 ／|□ 1.01	45	2.71	2.91	0.5		2	34	他	35	2.29 ／|□ 0.63	34	1.66	2.81	0.5	1.00		6.28
			↓		46	5.63 ／|□ 1.08	45	−4.55				2	34	他	35	3.21 ／|□ 0.63	34	−2.58	2.81	0.5	1.00		−10.25
49	x6,y0	X	→	出	−	0.00 | ＼ 6.17	17	−6.17	2.91	0.8		2	35	出	−	0.00 | ／ 3.02	14	−3.02	2.81	0.8	1.00		−21.16
			←		−	0.00 | ＼ 4.54	17	4.54				2	35	出	−	0.00 | ／ 4.30	14	4.30	2.81	0.8	1.00		20.24
		Y	↑		−	0.00 | ／ 3.00	34	−3.00				2	33	他	26	3.35 ＼|□ 0.95	25	2.40	2.81	0.5	0.50		−12.83
												2	35	出	−	0.00 | ＼ 3.35	26	−3.35	2.81	0.8	1.00		
			↓		−	0.00 | ／ 4.64	34	4.64				2	33	他	26	2.48 ＼|□ 0.98	25	−1.50	2.81	0.5	0.50		15.33
												2	35	出	−	0.00 | ＼ 2.48	26	2.48	2.81	0.8	1.00		
50	x7,y0	X	→	他	17	6.17 ＼| 0.00	−	6.17	2.91	0.5		2	36	他	14	3.02 ／|□ 0.62	15	2.40	2.81	0.5	1.00		11.40
												2	37	他	15	0.62 □| ＼ 2.66	16	−2.04	2.81	0.5	0.33		
			←		17	4.54 ＼| 0.00	−	−4.54				2	36	他	14	4.30 ／|□ 0.63	15	−3.67	2.81	0.5	1.00		−11.16
												2	37	他	15	0.63 □| ＼ 1.93	16	1.30	2.81	0.5	0.33		
51	x10,y0	X	→	他	−	0.00 | ＼ 6.17	18	−6.17	2.91	0.5		2	37	他	15	0.62 □| ＼ 2.66	16	−2.04	2.81	0.5	0.67		−8.84
												2	38	他	16	2.66 ＼|□ 1.20	17	1.46	2.81	0.5	1.00		
			←		−	0.00 | ＼ 4.54	18	4.54				2	37	他	15	0.63 □| ＼ 1.93	16	1.30	2.81	0.5	0.67		6.82
												2	38	他	16	1.93 ＼|□ 1.21	17	−0.72	2.81	0.5	1.00		
52	x11,y0	X	→	他	18	6.17 ＼| ／ 4.39	19	1.78	2.91	0.5		2	31	他	−	0.00 |□ 1.08	13	−1.08	2.81	0.5	0.20		3.51
												2	32	他	13	1.08 □| 0.00	−	1.08	2.81	0.5	0.27		
												2	39	他	17	1.20 □|□ 0.62	18	0.58	2.81	0.5	1.00		
			←		18	4.54 ＼| ／ 6.38	19	1.84				2	31	他	−	0.00 |□ 1.09	13	1.09	2.81	0.5	0.20		1.77
												2	32	他	13	1.09 □| 0.00	−	−1.09	2.81	0.5	0.27		
												2	39	他	17	1.21 □|□ 0.63	18	−0.58	2.81	0.5	1.00		
53	x12,y0	X	→	他	19	4.39 ／| 0.00	−	4.39	2.91	0.5		2	40	他	18	0.62 □| ＼ 3.47	19	−2.85	2.81	0.5	0.50		4.39
			←		19	6.38 ／| 0.00	−	−6.38				2	40	他	18	0.63 □| ＼ 2.51	19	1.88	2.81	0.5	0.50		−7.97
54	x14,y0	X	→	出	−		−	0.00	2.91	0.8		2	40	他	18	0.62 □| ＼ 3.47	19	−2.85	2.81	0.5	0.50		5.80
												2	41	出	19	3.47 ＼| 0.00	−	3.47	2.81	0.8	1.00		
			←		−		−	0.00				2	40	他	18	0.63 □| ＼ 2.51	19	1.88	2.81	0.5	0.50		−4.33
												2	41	出	19	2.51 ＼| 0.00	−	−2.51	2.81	0.8	1.00		
		Y	↑		−	0.00 | ／ 3.72	46	−3.72				2	41	出	−	0.00 | ／ 2.29	35	−2.29	2.81	0.8	1.00		−13.81
			↓		−	0.00 | ／ 5.63	46	5.63				2	41	出	−	0.00 | ／ 3.21	35	3.21	2.81	0.8	1.00		20.33

柱状況　出:出隅　他:その他の柱

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期負担地震力
(「8.5.1 耐力壁、準耐力壁等の短期負担せん断力計算」を参照。
⊿QE :柱両側の短期負担地震力の差
H :横架材天端間高さ
B :柱が出隅柱ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる
β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に圧縮力を伝える)ならばスパン逆比となる。

$$N = \underbrace{\Delta QE \times H \times B}_{\text{当該柱}} + \underbrace{\Sigma(\Delta QE \times H \times B \times \beta)}_{\text{上階柱}}$$

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階柱 風圧力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β		
1	x4,y8	X	→	出	−	0.00 | ／ 2.14	1	−2.14	2.81	0.8												−4.82
			←		−	0.00 | ／ 3.07	1	3.07														6.91
		Y	↑		20	2.87 ＼| 0.00	−	2.87														6.46
			↓		20	2.05 ＼| 0.00	−	−2.05														−4.61
2	x5,y8	X	→	他	1	2.14 ／|□ 0.44	2	1.70	2.81	0.5												2.39
			←		1	3.07 ／|□ 0.45	2	−2.62														−3.69
3	x6,y8	X	→	他	2	0.44 □|□ 0.85	3	−0.41	2.81	0.5												−0.58
			←		2	0.45 □|□ 0.87	3	0.42														0.60
		Y	↑		23	0.79 □| 0.00	−	0.79														1.11
			↓		23	0.79 □| 0.00	−	−0.79														−1.11
4	x8,y8	X	→	他	3	0.85 □|＼ 3.01	4	−2.16	2.81	0.5												−3.04
			←		3	0.87 □|＼ 2.19	4	1.32														1.86
5	x9,y8	X	→	他	4	3.01 ＼| 0.00	−	3.01	2.81	0.5												4.23
			←		4	2.19 ＼| 0.00	−	−2.19														−3.08
6	x10,y8	Y	↑	他	27	0.83 □| 0.00	−	0.83	2.81	0.5												1.17
			↓		27	0.83 □| 0.00	−	−0.83														−1.17
7	x11,y8	Y	↑	他	28	2.99 ＼| 0.00	−	2.99	2.81	0.5												4.21
			↓		28	2.13 ＼| 0.00	−	−2.13														−3.00
8	x13,y8	X	→	他	−	0.00 |＼ 3.01	5	−3.01	2.81	0.5												−4.23
			←		−	0.00 |＼ 2.19	5	2.19														3.08
9	x14,y8	X	→	出	5	3.01 ＼| 0.00	−	3.01	2.81	0.8												6.77
			←		5	2.19 ＼| 0.00	−	−2.19														−4.93
		Y	↑		30	2.80 ＼| 0.00	−	2.80														6.30
			↓		30	2.05 ＼| 0.00	−	−2.05														−4.61
10	x4,y7	Y	↑	他	21	0.53 □|＼ 2.87	20	−2.34	2.81	0.5												−3.29
			↓		21	0.53 □|＼ 2.05	20	1.52														2.14
11	x14,y7	Y	↑	他	31	0.55 □|＼ 2.80	30	−2.25	2.81	0.5												−3.17
			↓		31	0.57 □|＼ 2.05	30	1.48														2.08
12	x6,y6	X	→	他	−	0.00 |□ 0.44	6	−0.44	2.81	0.5												−0.62
			←		−	0.00 |□ 0.45	6	0.45														0.64
		Y	↑		−	0.00 |□ 0.79	23	−0.79														−1.11
			↓		−	0.00 |□ 0.79	23	0.79														1.11
13	x8,y6	X	→	他	6	0.44 □|□ 0.44	7	0.00	2.81	0.5												0.00
			←		6	0.45 □|□ 0.45	7	0.00														0.00
14	x9,y6	X	→	他	7	0.44 □| 0.00	−	0.44	2.81	0.5												0.62
			←		7	0.45 □| 0.00	−	−0.45														−0.64
15	x10,y6	Y	↑	他	−	0.00 |□ 0.83	27	−0.83	2.81	0.5												−1.17
			↓		−	0.00 |□ 0.83	27	0.83														1.17
16	x11,y6	Y	↑	他	29	2.13 ／|＼ 2.99	28	−0.86	2.81	0.5												−1.21
			↓		29	2.99 ／|＼ 2.13	28	−0.86														−1.21
17	x4,y5	Y	↑	他	22	1.41 ／|□ 0.53	21	0.88	2.81	0.5												1.24
			↓		22	1.98 ／|□ 0.53	21	−1.45														−2.04
18	x11,y5	Y	↑	他	−	0.00 |／ 2.13	29	−2.13	2.81	0.5												−3.00
			↓		−	0.00 |／ 2.99	29	2.99														4.21
19	x14,y5	Y	↑	他	32	0.79 □|□ 0.55	31	0.24	2.81	0.5												0.34
			↓		32	0.81 □|□ 0.57	31	−0.24														−0.34
20	x4,y4	Y	↑	出	−	0.00 |／ 1.41	22	−1.41	2.81	0.8												−3.17
			↓		−	0.00 |／ 1.98	22	1.98														4.46
21	x6,y4	X	→	他	−	0.00 |□ 0.87	8	−0.87	2.81	0.5												−1.23
			←		−	0.00 |□ 0.89	8	0.89														1.26
		Y	↑		24	2.05 ／| 0.00	−	2.05														2.89
			↓		24	2.87 ／| 0.00	−	−2.87														−4.04

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【2階柱 風圧力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分β		
22	x7,y4	X	→	他	8	0.87 □|□ 0.87	9	0.00	2.81	0.5												0.00
			←		8	0.89 □|□ 0.89	9	0.00														0.00
23	x8,y4	X	→	他	9	0.87 □|□ 0.22	10	0.65	2.81	0.5												0.92
			←		9	0.89 □|□ 0.22	10	−0.67														−0.95
24	x9,y4	X	→	他	10	0.22 □|□ 0.87	11	−0.65	2.81	0.5												−0.92
			←		10	0.22 □|□ 0.89	11	0.67														0.95
25	x10,y4	X	→	他	11	0.87 □| 0.00	−	0.87	2.81	0.5												1.23
			←		11	0.89 □| 0.00	−	−0.89														−1.26
27	x13,y4	X	→	他	−	0.00 |／ 2.22	12	−2.22	2.81	0.5												−3.12
			←		−	0.00 |／ 3.19	12	3.19														4.49
28	x14,y4	X	→	他	12	2.22 ／| 0.00	−	2.22	2.81	0.5												3.12
			←		12	3.19 ／| 0.00	−	−3.19														−4.49
		Y	↑		33	2.00 ／|□ 0.79	32	1.21														1.71
			↓		33	2.87 ／|□ 0.81	32	−2.06														−2.90
29	x6,y3	Y	↑	他	25	0.81 □|／ 2.05	24	−1.24	2.81	0.5												−1.75
			↓		25	0.81 □|／ 2.87	24	2.06														2.90
30	x14,y3	Y	↑	他	34	0.55 □|／ 2.00	33	−1.45	2.81	0.5												−2.04
			↓		34	0.57 □|／ 2.87	33	2.30														3.24
31	x9,y2	X	→	他	−	0.00 |□ 0.76	13	−0.76	2.81	0.5												−1.07
			←		−	0.00 |□ 0.78	13	0.78														1.10
32	x10,y2	X	→	他	13	0.76 □| 0.00	−	0.76	2.81	0.5												1.07
			←		13	0.78 □| 0.00	−	−0.78														−1.10
33	x6,y1	Y	↑	他	26	2.87 ＼|□ 0.81	25	2.06	2.81	0.5												2.90
			↓		26	2.05 ＼|□ 0.81	25	−1.24														−1.75
34	x14,y1	Y	↑	他	35	2.00 ／|□ 0.55	34	1.45	2.81	0.5												2.04
			↓		35	2.87 ／|□ 0.57	34	−2.30														−3.24
35	x6,y0	X	→	出	−	0.00 |／ 2.14	14	−2.14	2.81	0.8												−4.82
			←		−	0.00 |／ 3.01	14	3.01														6.77
		Y	↑		−	0.00 |＼ 2.87	26	−2.87														−6.46
			↓		−	0.00 |＼ 2.05	26	2.05														4.61
36	x7,y0	X	→	他	14	2.14 ／|□ 0.44	15	1.70	2.81	0.5												2.39
			←		14	3.01 ／|□ 0.44	15	−2.57														−3.62
37	x9,y0	X	→	他	15	0.44 □|＼ 1.89	16	−1.45	2.81	0.5												−2.04
			←		15	0.44 □|＼ 1.35	16	0.91														1.28
38	x10,y0	X	→	他	16	1.89 ＼|□ 0.85	17	1.04	2.81	0.5												1.47
			←		16	1.35 ＼|□ 0.85	17	−0.50														−0.71
39	x11,y0	X	→	他	17	0.85 □|□ 0.44	18	0.41	2.81	0.5												0.58
			←		17	0.85 □|□ 0.44	18	−0.41														−0.58
40	x13,y0	X	→	他	18	0.44 □|＼ 2.46	19	−2.02	2.81	0.5												−2.84
			←		18	0.44 □|＼ 1.76	19	1.32														1.86
41	x14,y0	X	→	出	19	2.46 ＼| 0.00	−	2.46	2.81	0.8												5.54
			←		19	1.76 ＼| 0.00	−	−1.76														−3.96
		Y	↑		−	0.00 |／ 2.00	35	−2.00														−4.50
			↓		−	0.00 |／ 2.87	35	2.87														6.46

柱状況　出:出隅　他:その他の柱

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期負担風圧力
(「8.5.1 耐力壁、準耐力壁等の短期負担せん断力計算」を参照。

⊿QW :柱両側の短期負担風圧力の差

H :横架材天端間高さ

B :柱が出隅柱ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる

β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に圧縮力を伝える)ならばスパン逆比となる。

$$N = \underbrace{\Delta QW \times H \times B}_{\text{当該柱}} + \underbrace{\Sigma(\Delta QW \times H \times B \times \beta)}_{\text{上階柱}}$$

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱 風圧力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B		階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
1	x0,y8	X	→	出	−	0.00 | ／ 2.04	1	−2.04	2.91	0.8												−4.75
			←		−	0.00 | ／ 3.12	1	3.12														7.27
		Y	↑		20	4.00 ＼| 0.00	−	4.00														9.32
			↓		20	2.75 ＼| 0.00	−	−2.75														−6.41
2	x2,y8	X	→	他	1	2.04 ／|＼ 3.06	2	−1.02	2.91	0.5												−1.49
			←		1	3.12 ／|＼ 2.08	2	−1.04														−1.52
3	x4,y8	X	→	他	2	3.06 ＼|□ 0.51	3	2.55	2.91	0.5		2	1	出	−	0.00 | ／ 2.14	1	−2.14	2.81	0.8	1.00	−1.11
			←		2	2.08 ＼|□ 0.52	3	−1.56				2	1	出	−	0.00 | ／ 3.07	1	3.07	2.81	0.8	1.00	4.64
		Y	↑		25	3.63 ＼| 0.00	−	3.63				2	1	出	20	2.87 ＼| 0.00	−	2.87	2.81	0.8	1.00	11.74
			↓		25	2.24 ＼| 0.00	−	−2.24				2	1	出	20	2.05 ＼| 0.00	−	−2.05	2.81	0.8	1.00	−7.87
4	x5,y8	X	→	他	3	0.51 □|□ 0.51	4	0.00	2.91	0.5		2	2	他	1	2.14 ／|□ 0.44	2	1.70	2.81	0.5	1.00	2.39
			←		3	0.52 □|□ 0.52	4	0.00				2	2	他	1	3.07 ／|□ 0.45	2	−2.62	2.81	0.5	1.00	−3.69
5	x6,y8	X	→	他	4	0.51 □|□ 0.37	5	0.14	2.91	0.5		2	3	他	2	0.44 □|□ 0.85	3	−0.41	2.81	0.5	1.00	−0.38
			←		4	0.52 □|□ 0.38	5	−0.14				2	3	他	2	0.45 □|□ 0.87	3	0.42	2.81	0.5	1.00	0.39
		Y	↑		30	3.63 ＼| 0.00	−	3.63				2	3	他	23	0.79 □| 0.00	−	0.79	2.81	0.5	1.00	6.40
			↓		30	2.24 ＼| 0.00	−	−2.24				2	3	他	23	0.79 □| 0.00	−	−0.79	2.81	0.5	1.00	−4.37
6	x8,y8	X	→	他	5	0.37 □|＼ 3.53	6	−3.16	2.91	0.5		2	4	他	3	0.85 □|＼ 3.01	4	−2.16	2.81	0.5	1.00	−7.64
			←		5	0.38 □|＼ 2.56	6	2.18				2	4	他	3	0.87 □|＼ 2.19	4	1.32	2.81	0.5	1.00	5.03
		Y	↑		35	0.67 □| 0.00	−	0.67														0.98
			↓		35	0.68 □| 0.00	−	−0.68														−0.99
7	x9,y8	X	→	他	6	3.53 ＼|□ 0.68	7	2.85	2.91	0.5		2	5	他	4	3.01 ＼| 0.00	−	3.01	2.81	0.5	1.00	8.38
			←		6	2.56 ＼|□ 0.69	7	−1.87				2	5	他	4	2.19 ＼| 0.00	−	−2.19	2.81	0.5	1.00	−5.80
8	x10,y8	X	→	他	7	0.68 □|□ 0.68	8	0.00	2.91	0.5												0.00
			←		7	0.69 □|□ 0.69	8	0.00														0.00
		Y	↑		36	3.51 ／| 0.00	−	3.51				2	6	他	27	0.83 □| 0.00	−	0.83	2.81	0.5	1.00	6.28
			↓		36	5.10 ／| 0.00	−	−5.10				2	6	他	27	0.83 □| 0.00	−	−0.83	2.81	0.5	1.00	−8.59
9	x11,y8	X	→	他	8	0.68 □|／ 2.51	9	−1.83	2.91	0.5												−2.67
			←		8	0.69 □|／ 3.60	9	2.91														4.24
		Y	↑		37	4.96 ＼| 0.00	−	4.96				2	7	他	28	2.99 ＼| 0.00	−	2.99	2.81	0.5	1.00	11.42
			↓		37	3.61 ＼| 0.00	−	−3.61				2	7	他	28	2.13 ＼| 0.00	−	−2.13	2.81	0.5	1.00	−8.25
10	x12,y8	X	→	他	9	2.51 ／|□ 0.29	10	2.22	2.91	0.5												3.24
			←		9	3.60 ／|□ 0.29	10	−3.31														−4.82
11	x13,y8	X	→	他	10	0.29 □|＼ 3.53	11	−3.24	2.91	0.5		2	8	他	−	0.00 |＼ 3.01	5	−3.01	2.81	0.5	1.00	−8.95
			←		10	0.29 □|＼ 2.56	11	2.27				2	8	他	−	0.00 |＼ 2.19	5	2.19	2.81	0.5	1.00	6.38
12	x14,y8	X	→	出	11	3.53 ＼| 0.00	−	3.53	2.91	0.8		2	9	出	5	3.01 ＼| 0.00	−	3.01	2.81	0.8	1.00	14.99
			←		11	2.56 ＼| 0.00	−	−2.56				2	9	出	5	2.19 ＼| 0.00	−	−2.19	2.81	0.8	1.00	−10.89
		Y	↑		41	4.75 ＼| 0.00	−	4.75				2	9	出	30	2.80 ＼| 0.00	−	2.80	2.81	0.8	1.00	17.36
			↓		41	3.43 ＼| 0.00	−	−3.43				2	9	出	30	2.05 ＼| 0.00	−	−2.05	2.81	0.8	1.00	−12.60
13	x0,y7	Y	↑	他	21	0.67 □|＼ 4.00	20	−3.33	2.91	0.5												−4.85
			↓		21	0.69 □|＼ 2.75	20	2.06														3.00
15	x4,y7	Y	↑	他	26	2.85 ／|＼ 3.63	25	−0.78	2.91	0.5		2	10	他	21	0.53 □|＼ 2.87	20	−2.34	2.81	0.5	1.00	−4.43
			↓		26	4.41 ／|＼ 2.24	25	−2.17				2	10	他	21	0.53 □|＼ 2.05	20	1.52	2.81	0.5	1.00	−1.03
16	x6,y7	Y	↑	他	31	0.67 □|＼ 3.63	30	−2.96	2.91	0.5												−4.31
			↓		31	0.69 □|＼ 2.24	30	1.55														2.26
17	x8,y7	Y	↑	他	−	0.00 |□ 0.67	35	−0.67	2.91	0.5												−0.98
			↓		−	0.00 |□ 0.68	35	0.68														0.99
18	x14,y7	Y	↑	他	42	0.91 □|＼ 4.75	41	−3.84	2.91	0.5		2	11	他	31	0.55 □|＼ 2.80	30	−2.25	2.81	0.5	1.00	−8.75
			↓		42	0.93 □|＼ 3.43	41	2.50				2	11	他	31	0.57 □|＼ 2.05	30	1.48	2.81	0.5	1.00	5.72
19	x0,y6	Y	↑	他	22	0.37 □|□ 0.67	21	−0.30	2.91	0.5												−0.44
			↓		22	0.38 □|□ 0.69	21	0.31														0.46
20	x4,y6	Y	↑	他	27	0.16 □|／ 2.85	26	−2.69	2.91	0.5		2	17	他	22	1.41 ／|□ 0.53	21	0.88	2.81	0.5	0.50	−3.30
			↓		27	0.16 □|／ 4.41	26	4.25				2	17	他	22	1.98 ／|□ 0.53	21	−1.45	2.81	0.5	0.50	5.17

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱 風圧力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱										圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β	
21	x6,y6	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5	2	12	他	−	0.00 |□ 0.44	6	−0.44	2.81	0.5	1.00	−0.62
			←		−		−	0.00			2	12	他	−	0.00 |□ 0.45	6	0.45	2.81	0.5	1.00	0.64
		Y	↑		−	0.00 |□ 0.67	31	−0.67			2	12	他	−	0.00 |□ 0.79	23	−0.79	2.81	0.5	1.00	−2.09
			↓		−	0.00 |□ 0.69	31	0.69			2	12	他	−	0.00 |□ 0.79	23	0.79	2.81	0.5	1.00	2.12
22	x8,y6	X	→	他	−	0.00 |／ 2.12	12	−2.12	2.91	0.5	2	13	他	6	0.44 □	□ 0.44	7	0.00	2.81	0.5	1.00	−3.09
			←		−	0.00 |／ 3.31	12	3.31			2	13	他	6	0.45 □	□ 0.45	7	0.00	2.81	0.5	1.00	4.82
23	x9,y6	X	→	他	12	2.12 ／| 0.00	−	2.12	2.91	0.5	2	14	他	7	0.44 □| 0.00	−	0.44	2.81	0.5	1.00	3.71
			←		12	3.31 ／| 0.00	−	−3.31			2	14	他	7	0.45 □| 0.00	−	−0.45	2.81	0.5	1.00	−5.45
24	x10,y6	Y	↑	他	−	0.00 |／ 3.51	36	−3.51	2.91	0.5	2	15	他	−	0.00 |□ 0.83	27	−0.83	2.81	0.5	1.00	−6.28
			↓		−	0.00 |／ 5.10	36	5.10			2	15	他	−	0.00 |□ 0.83	27	0.83	2.81	0.5	1.00	8.59
25	x11,y6	Y	↑	他	38	1.34 □|＼ 4.96	37	−3.62	2.91	0.5	2	16	他	29	2.13 ／|＼ 2.99	28	−0.86	2.81	0.5	1.00	−6.48
			↓		38	1.37 □|＼ 3.61	37	2.24			2	16	他	29	2.99 ／|＼ 2.13	28	−0.86	2.81	0.5	1.00	2.06
27	x11,y5	Y	↑	他	39	0.32 □	□ 1.34	38	−1.02	2.91	0.5	2	18	他	−	0.00 |／ 2.13	29	−2.13	2.81	0.5	1.00	−4.48
			↓		39	0.32 □	□ 1.37	38	1.05			2	18	他	−	0.00 |／ 2.99	29	2.99	2.81	0.5	1.00	5.73
28	x14,y5	Y	↑	他	43	1.32 □|□ 0.91	42	0.41	2.91	0.5	2	19	他	32	0.79 □|□ 0.55	31	0.24	2.81	0.5	1.00	0.94
			↓		43	1.34 □|□ 0.93	42	−0.41			2	19	他	32	0.81 □|□ 0.57	31	−0.24	2.81	0.5	1.00	−0.94
29	x0,y4	Y	↑	他	23	0.67 □	□ 0.37	22	0.30	2.91	0.5											0.44
			↓		23	0.69 □	□ 0.38	22	−0.31													−0.46
30	x4,y4	Y	↑	他	28	0.67 □|□ 0.16	27	0.51	2.91	0.5	2	17	他	22	1.41 ／|□ 0.53	21	0.88	2.81	0.5	0.50	−1.81
											2	20	出	−	0.00 |／ 1.41	22	−1.41	2.81	0.8	1.00	
			↓		28	0.69 □	□ 0.16	27	−0.53		2	17	他	22	1.98 ／	□ 0.53	21	−1.45	2.81	0.5	0.50	2.67
											2	20	出	−	0.00 |／ 1.98	22	1.98	2.81	0.8	1.00	
31	x6,y4	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5	2	21	他	−	0.00 |□ 0.87	8	−0.87	2.81	0.5	1.00	−1.23
			←		−		−	0.00			2	21	他	−	0.00 |□ 0.89	8	0.89	2.81	0.5	1.00	1.26
		Y	↑		32	4.96 ＼	0.00	−	4.96		2	21	他	24	2.05 ／	0.00	−	2.05	2.81	0.5	1.00	10.10
			↓		32	3.61 ＼	0.00	−	−3.61		2	21	他	24	2.87 ／	0.00	−	−2.87	2.81	0.5	1.00	−9.29
32	x7,y4	X	→	他	−	0.00 |＼ 3.76	13	−3.76	2.91	0.5	2	22	他	8	0.87 □	□ 0.87	9	0.00	2.81	0.5	1.00	−5.02
											2	23	他	9	0.87 □	□ 0.22	10	0.65	2.81	0.5	0.50	
			←		−	0.00 |＼ 2.71	13	2.71			2	22	他	8	0.89 □	□ 0.89	9	0.00	2.81	0.5	1.00	3.48
											2	23	他	9	0.89 □	□ 0.22	10	−0.67	2.81	0.5	0.50	
33	x9,y4	X	→	他	13	3.76 ＼|／ 2.66	14	1.10	2.91	0.5	2	23	他	9	0.87 □|□ 0.22	10	0.65	2.81	0.5	0.50	1.76
											2	24	他	10	0.22 □	□ 0.87	11	−0.65	2.81	0.5	1.00	
											2	25	他	11	0.87 □	0.00	−	0.87	2.81	0.5	0.50	
			←		13	2.71 ＼	／ 3.82	14	1.11		2	23	他	9	0.89 □	□ 0.22	10	−0.67	2.81	0.5	0.50	1.47
											2	24	他	10	0.22 □	□ 0.89	11	0.67	2.81	0.5	1.00	
											2	25	他	11	0.89 □	0.00	−	−0.89	2.81	0.5	0.50	
34	x11,y4	X	→	他	14	2.66 ／| 0.00	−	2.66	2.91	0.5	2	25	他	11	0.87 □| 0.00	−	0.87	2.81	0.5	0.50	4.49
			←		14	3.82 ／| 0.00	−	−3.82			2	25	他	11	0.89 □| 0.00	−	−0.89	2.81	0.5	0.50	−6.19
		Y	↑		40	4.96 ＼	□ 0.32	39	4.64													6.76
			↓		40	3.61 ＼	□ 0.32	39	−3.29													−4.79
35	x13,y4	X	→	他	−	0.00 |／ 2.66	15	−2.66	2.91	0.5	2	27	他	−	0.00 |／ 2.22	12	−2.22	2.81	0.5	1.00	−6.99
			←		−	0.00 |／ 3.82	15	3.82			2	27	他	−	0.00 |／ 3.19	12	3.19	2.81	0.5	1.00	10.05
36	x14,y4	X	→	他	15	2.66 ／| 0.00	−	2.66	2.91	0.5	2	28	他	12	2.22 ／| 0.00	−	2.22	2.81	0.5	1.00	6.99
			←		15	3.82 ／| 0.00	−	−3.82			2	28	他	12	3.19 ／| 0.00	−	−3.19	2.81	0.5	1.00	−10.05
		Y	↑		44	4.75 ＼|□ 1.32	43	3.43			2	28	他	33	2.00 ／|□ 0.79	32	1.21	2.81	0.5	1.00	6.70
			↓		44	3.43 ＼|□ 1.34	43	−2.09			2	28	他	33	2.87 ／|□ 0.81	32	−2.06	2.81	0.5	1.00	−5.94
37	x0,y3	Y	↑	他	24	2.67 ／	□ 0.67	23	2.00	2.91	0.5											2.91
			↓		24	4.12 ／	□ 0.69	23	−3.43													−5.00
39	x4,y3	Y	↑	他	29	2.85 ／	□ 0.67	28	2.18	2.91	0.5											3.18
			↓		29	4.41 ／	□ 0.69	28	−3.72													−5.42
40	x6,y3	Y	↑	他	33	1.34 □|＼ 4.96	32	−3.62	2.91	0.5	2	29	他	25	0.81 □|／ 2.05	24	−1.24	2.81	0.5	1.00	−7.01
			↓		33	1.37 □	＼ 3.61	32	2.24		2	29	他	25	0.81 □	／ 2.87	24	2.06	2.81	0.5	1.00	6.16

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【1階柱 風圧力に対する計算】

柱No	位置	方向	加力	当該柱								上階柱											圧縮力N (kN)
				柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B		階	柱No	柱状況	壁No	パターン	壁No	⊿QW (kN/m)	H (m)	B	圧縮力配分 β		
41	x11,y3	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5		2	31	他	−	0.00 |□ 0.76	13	−0.76	2.81	0.5	0.40		0.15
												2	32	他	13	0.76 □| 0.00	−	0.76	2.81	0.5	0.53		
			←		−		−	0.00				2	31	他	−	0.00 |□ 0.78	13	0.78	2.81	0.5	0.40		−0.15
												2	32	他	13	0.78 □| 0.00	−	−0.78	2.81	0.5	0.53		
		Y	↑		−	0.00 | ＼ 4.96	40	−4.96																−7.22
			↓		−	0.00 | ＼ 3.61	40	3.61															5.26
42	x14,y3	Y	↑	他	45	0.91 □| ＼ 4.75	44	−3.84	2.91	0.5		2	30	他	34	0.55 □| ／ 2.00	33	−1.45	2.81	0.5	1.00		−7.63
			↓		45	0.93 □| ＼ 3.43	44	2.50				2	30	他	34	0.57 □| ／ 2.87	33	2.30	2.81	0.5	1.00		6.87
43	x0,y2	Y	↑	出	−	0.00 | ／ 2.67	24	−2.67	2.91	0.8													−6.22
			↓		−	0.00 | ／ 4.12	24	4.12															9.60
44	x3,y2	X	→	他	−	0.00 | ＼ 3.18	16	−3.18	2.91	0.5													−4.63
			←		−	0.00 | ＼ 2.12	16	2.12															3.09
45	x4,y2	X	→	他	16	3.18 ＼| 0.00	−	3.18	2.91	0.5													4.63
			←		16	2.12 ＼| 0.00	−	−2.12															−3.09
		Y	↑		−	0.00 | ／ 2.85	29	−2.85															−4.15
			↓		−	0.00 | ／ 4.41	29	4.41															6.42
46	x6,y2	X	→	他	−		−	0.00	2.91	0.5		2	31	他	−	0.00 |□ 0.76	13	−0.76	2.81	0.5	0.40		−0.22
												2	32	他	13	0.76 □| 0.00	−	0.76	2.81	0.5	0.20		
			←		−		−	0.00				2	31	他	−	0.00 |□ 0.78	13	0.78	2.81	0.5	0.40		0.22
												2	32	他	13	0.78 □| 0.00	−	−0.78	2.81	0.5	0.20		
		Y	↑		34	2.85 ／|□ 1.34	33	1.51				2	33	他	26	2.87 ＼|□ 0.81	25	2.06	2.81	0.5	0.50		3.65
			↓		34	4.41 ／|□ 1.37	33	−3.04				2	33	他	26	2.05 ＼|□ 0.81	25	−1.24	2.81	0.5	0.50		−5.30
47	x14,y1	Y	↑	他	46	3.38 ／|□ 0.91	45	2.47	2.91	0.5		2	34	他	35	2.00 ／|□ 0.55	34	1.45	2.81	0.5	1.00		5.64
			↓		46	4.82 ／|□ 0.93	45	−3.89				2	34	他	35	2.87 ／|□ 0.57	34	−2.30	2.81	0.5	1.00		−8.90
49	x6,y0	X	→	出	−	0.00 | ＼ 3.67	17	−3.67	2.91	0.8		2	35	出	−	0.00 | ／ 2.14	14	−2.14	2.81	0.8	1.00		−13.36
			←		−	0.00 | ＼ 2.61	17	2.61				2	35	出	−	0.00 | ／ 3.01	14	3.01	2.81	0.8	1.00		12.85
		Y	↑		−	0.00 | ／ 2.85	34	−2.85				2	33	他	26	2.87 ＼|□ 0.81	25	2.06	2.81	0.5	0.50		−11.64
												2	35	出	−	0.00 | ＼ 2.87	26	−2.87	2.81	0.8	1.00		
			↓		−	0.00 | ／ 4.41	34	4.41				2	33	他	26	2.05 ＼|□ 0.81	25	−1.24	2.81	0.5	0.50		14.01
												2	35	出	−	0.00 | ＼ 2.05	26	2.05	2.81	0.8	1.00		
50	x7,y0	X	→	他	17	3.67 ＼| 0.00	−	3.67	2.91	0.5		2	36	他	14	2.14 ／|□ 0.44	15	1.70	2.81	0.5	1.00		7.05
												2	37	他	15	0.44 □| ＼ 1.89	16	−1.45	2.81	0.5	0.33		
			←		17	2.61 ＼| 0.00	−	−2.61				2	36	他	14	3.01 ／|□ 0.44	15	−2.57	2.81	0.5	1.00		−6.99
												2	37	他	15	0.44 □| ＼ 1.35	16	0.91	2.81	0.5	0.33		
51	x10,y0	X	→	他	−	0.00 | ＼ 3.67	18	−3.67	2.91	0.5		2	37	他	15	0.44 □| ＼ 1.89	16	−1.45	2.81	0.5	0.67		−5.24
												2	38	他	16	1.89 ＼|□ 0.85	17	1.04	2.81	0.5	1.00		
			←		−	0.00 | ＼ 2.61	18	2.61				2	37	他	15	0.44 □| ＼ 1.35	16	0.91	2.81	0.5	0.67		3.95
												2	38	他	16	1.35 ＼|□ 0.85	17	−0.50	2.81	0.5	1.00		
52	x11,y0	X	→	他	18	3.67 ＼|／ 2.61	19	1.06	2.91	0.5		2	31	他	−	0.00 |□ 0.76	13	−0.76	2.81	0.5	0.20		2.19
												2	32	他	13	0.76 □| 0.00	−	0.76	2.81	0.5	0.27		
												2	39	他	17	0.85 □|□ 0.44	18	0.41	2.81	0.5	1.00		
			←		18	2.61 ＼|／ 3.67	19	1.06				2	31	他	−	0.00 |□ 0.78	13	0.78	2.81	0.5	0.20		0.90
												2	32	他	13	0.78 □| 0.00	−	−0.78	2.81	0.5	0.27		
												2	39	他	17	0.85 □|□ 0.44	18	−0.41	2.81	0.5	1.00		
53	x12,y0	X	→	他	19	2.61 ／| 0.00	−	2.61	2.91	0.5		2	40	他	18	0.44 □| ＼ 2.46	19	−2.02	2.81	0.5	0.50		2.38
			←		19	3.67 ／| 0.00	−	−3.67				2	40	他	18	0.44 □| ＼ 1.76	19	1.32	2.81	0.5	0.50		−4.42
54	x14,y0	X	→	出	−		−	0.00	2.91	0.8		2	40	他	18	0.44 □| ＼ 2.46	19	−2.02	2.81	0.5	0.50		4.12
												2	41	出	19	2.46 ＼| 0.00	−	2.46	2.81	0.8	1.00		
			←		−		−	0.00				2	40	他	18	0.44 □| ＼ 1.76	19	1.32	2.81	0.5	0.50		−3.03
												2	41	出	19	1.76 ＼| 0.00	−	−1.76	2.81	0.8	1.00		
		Y	↑		−	0.00 | ／ 3.38	46	−3.38				2	41	出	−	0.00 | ／ 2.00	35	−2.00	2.81	0.8	1.00		−12.37
			↓		−	0.00 | ／ 4.82	46	4.82				2	41	出	−	0.00 | ／ 2.87	35	2.87	2.81	0.8	1.00		17.68

柱状況　出:出隅　他:その他の柱

パターン :柱両側の壁の取り付きを表す。 ×:筋かいダブル ／:筋かいシングル □:面材
数値は単位長さあたり短期負担風圧力
(「8.5.1 耐力壁、準耐力壁等の短期負担せん断力計算」を参照。
⊿QW :柱両側の短期負担風圧力の差
H :横架材天端間高さ
B :柱が出隅柱ならば0.8、その他の柱ならば0.5となる
β :上階柱において、当該階の柱の真上の柱ならば1.0となり、位置がずれた柱(梁を通して当該階の柱に圧縮力を伝える)ならばスパン逆比となる。

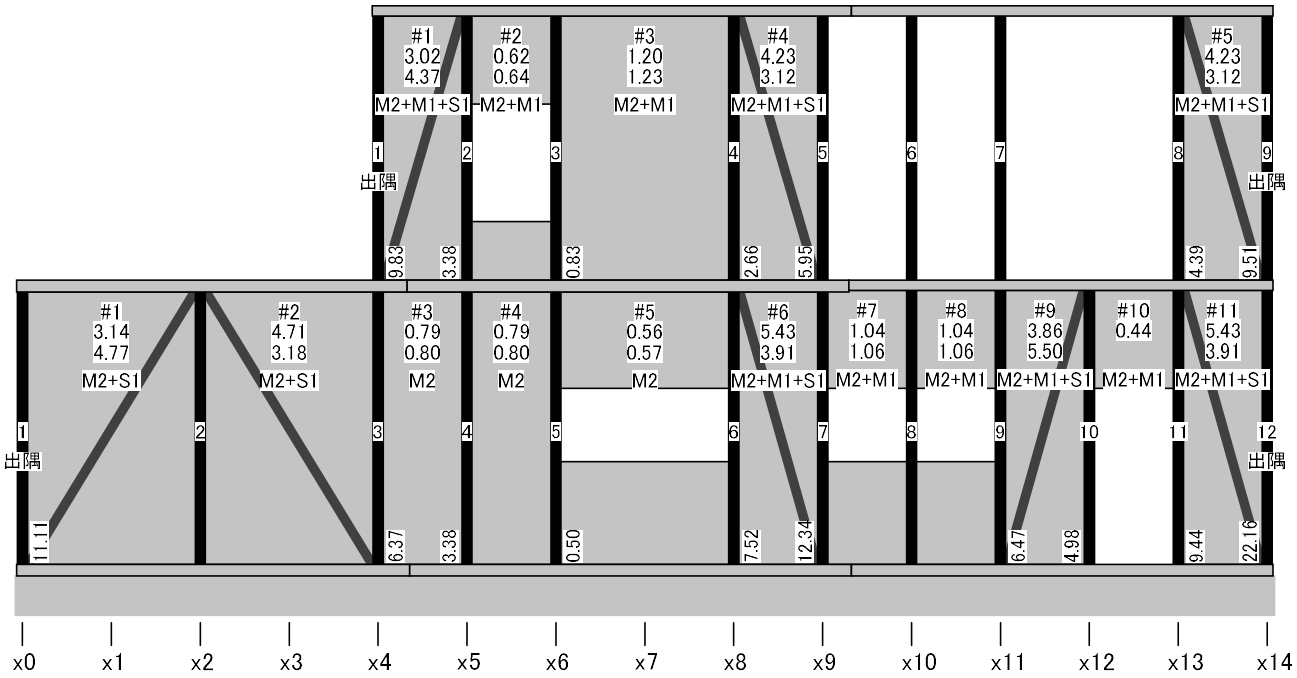
$$N = \underbrace{\Delta QW \times H \times B}_{\text{当該柱}} + \underbrace{\Sigma(\Delta QW \times H \times B \times \beta)}_{\text{上階柱}}$$

計算書番号:20230731173521

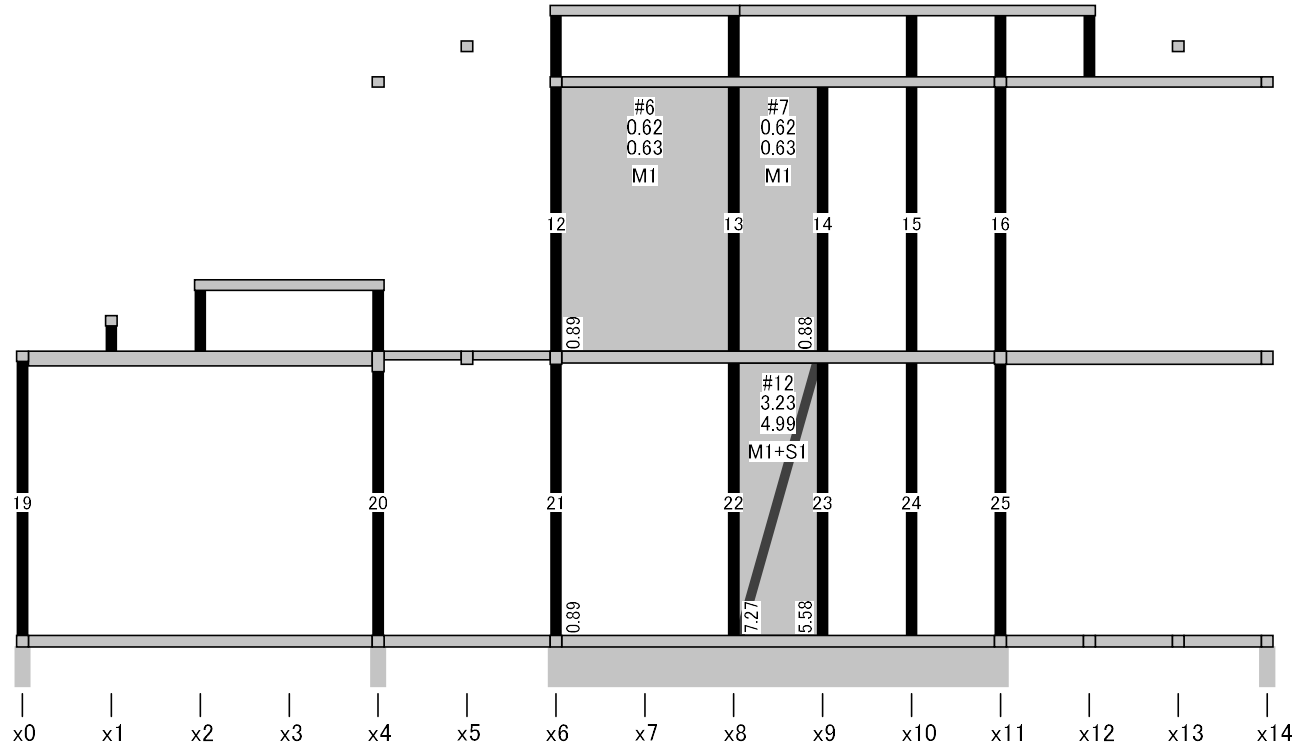
日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

8.5.3 短期軸力計算略軸組図(地震時)

■y8通り



■y6通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担地震力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

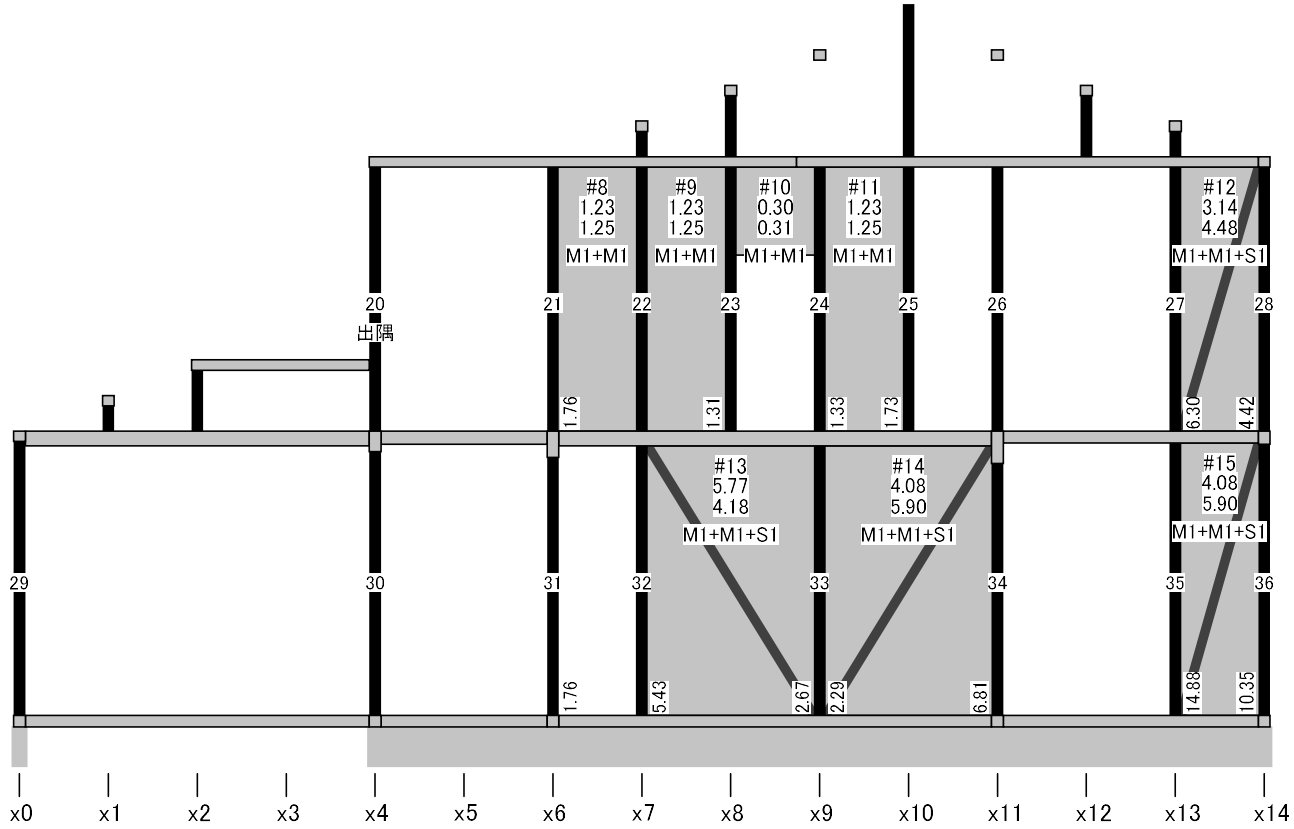
12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

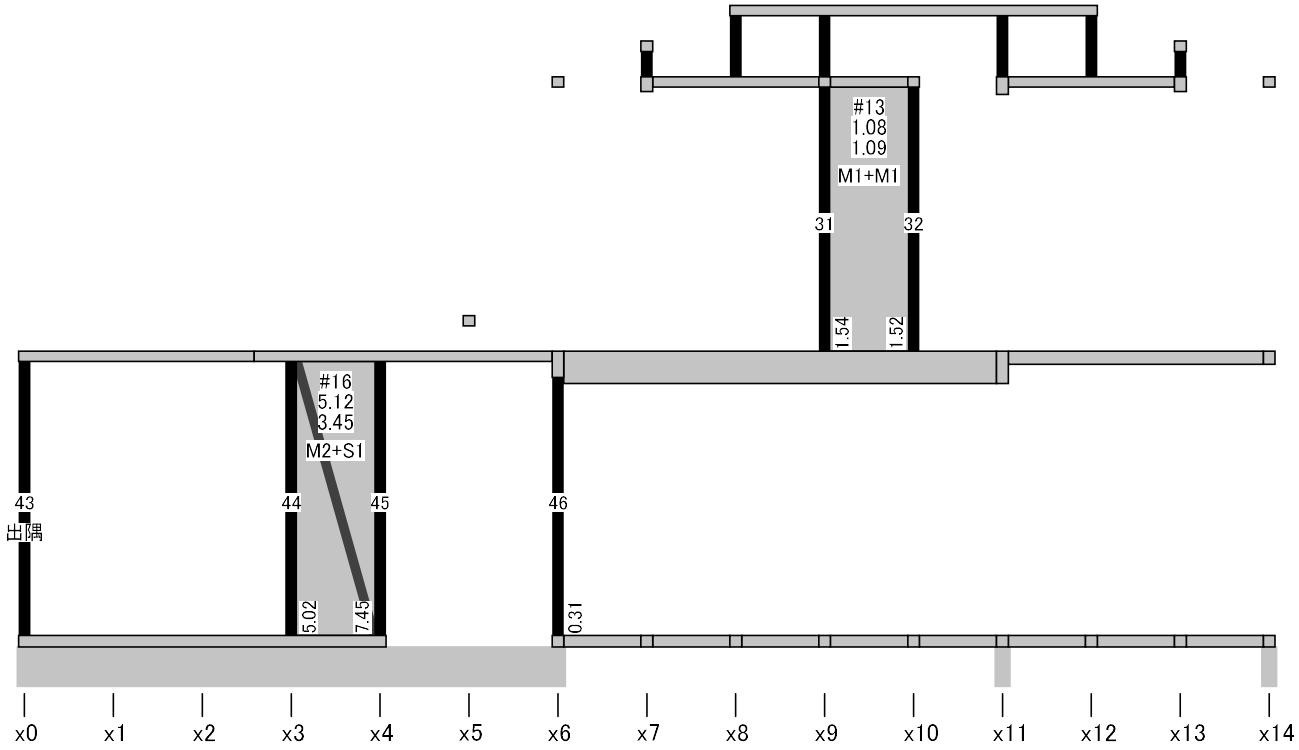
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y4通り



■y2通り



凡例

6.82
4.86
単位長さあたりの負担地震力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

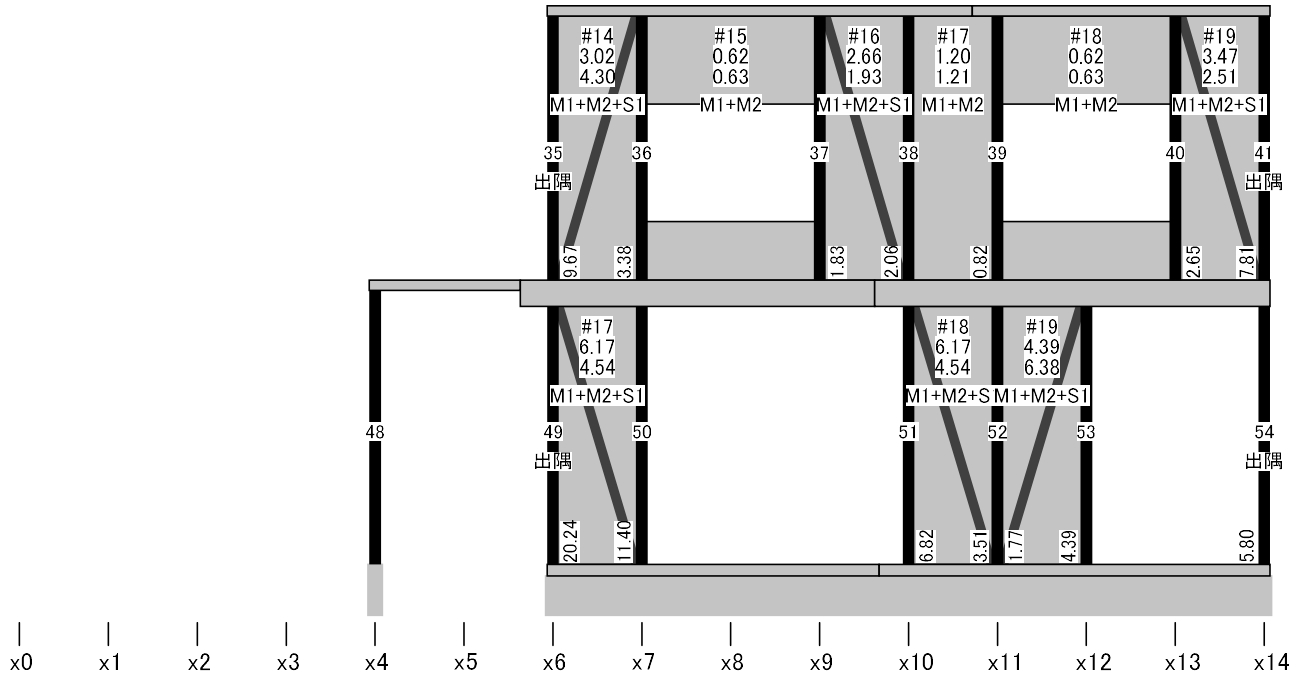
12.88
4.39
1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁) M2 木ずり S1 筋かい(45×90)シングル

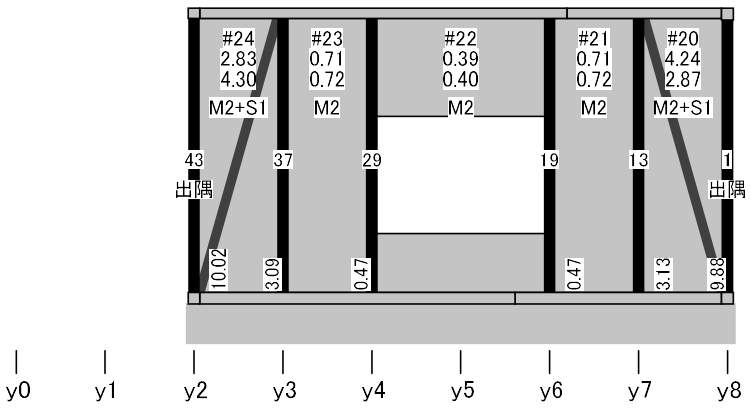
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y0通り



■x0通り



凡例

6.82
4.86
単位長さあたりの負担地震力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

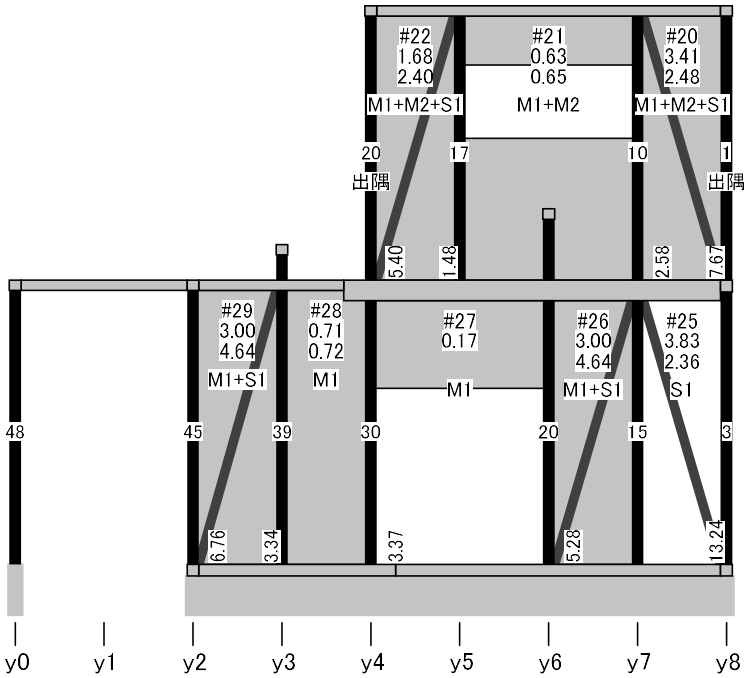
12.88
4.39
1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁) M2 木ずり S1 筋かい(45×90)シングル

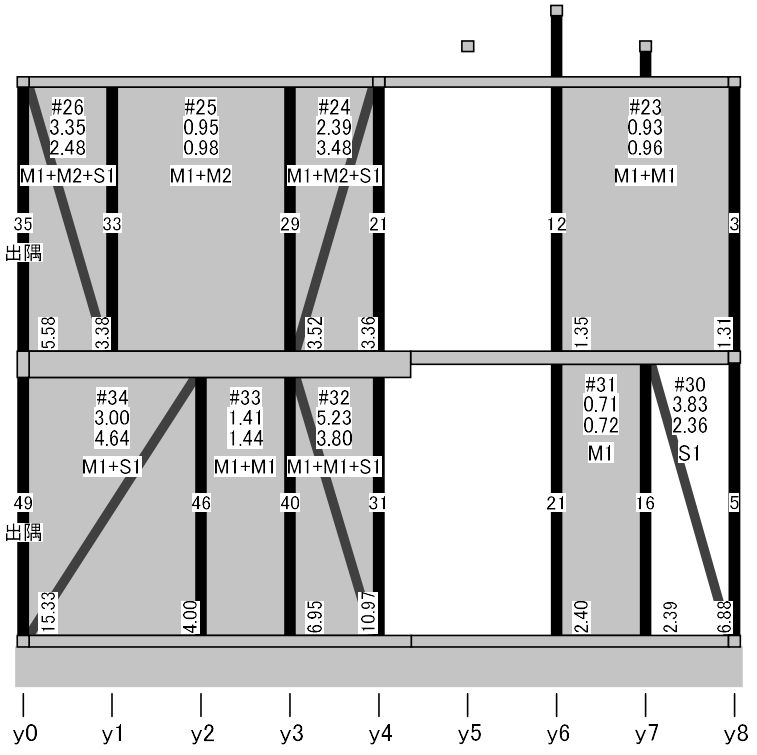
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x4通り



■x6通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担地震力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

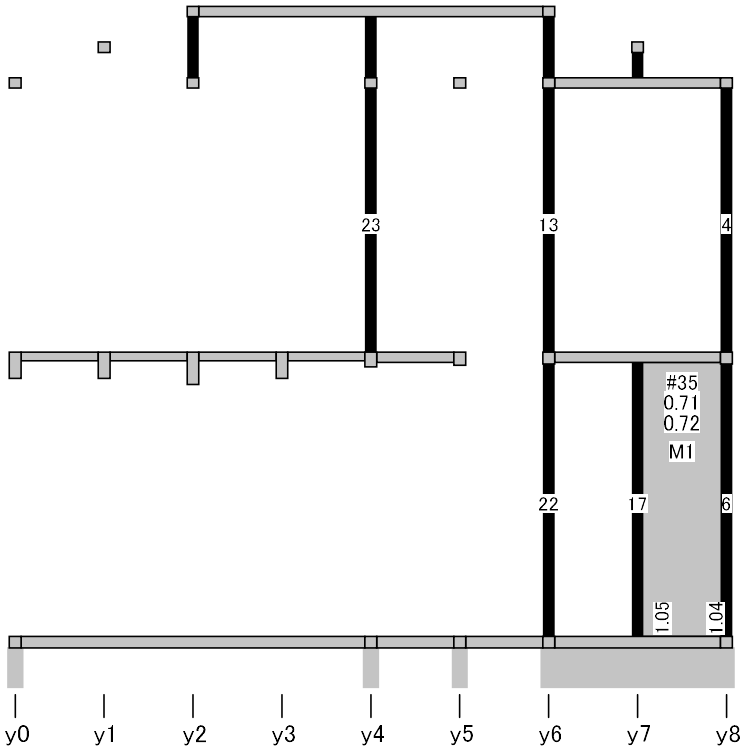
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁) M2 木ずり

S1 筋かい(45×90)シングル

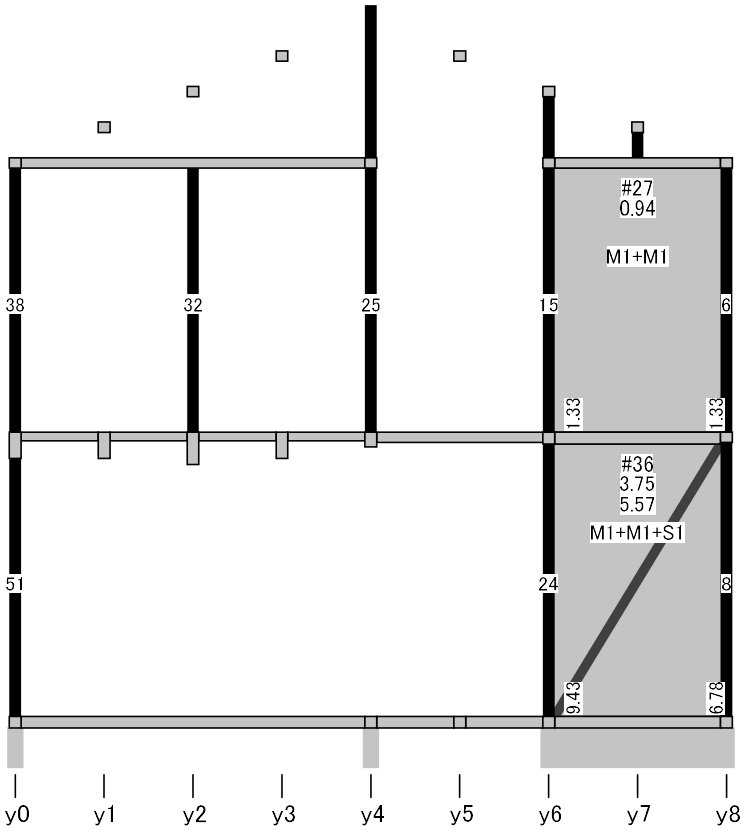
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x8通り



■x10通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担地震力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

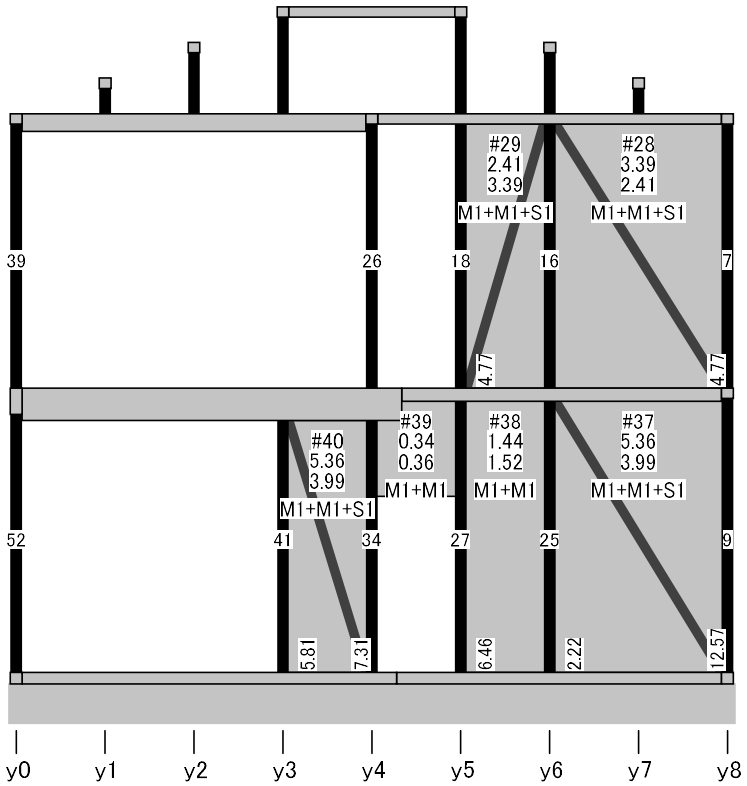
12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

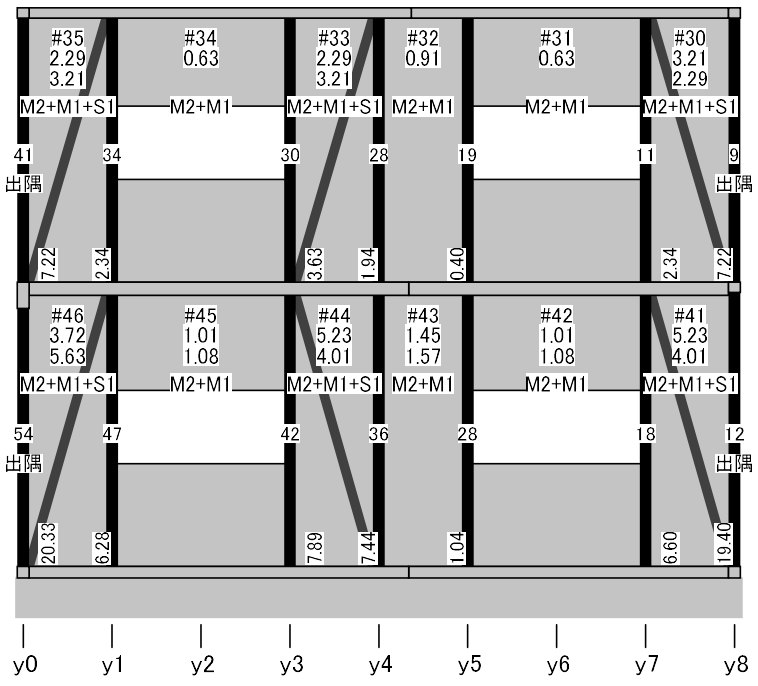
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x11通り



■x14通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担地震力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

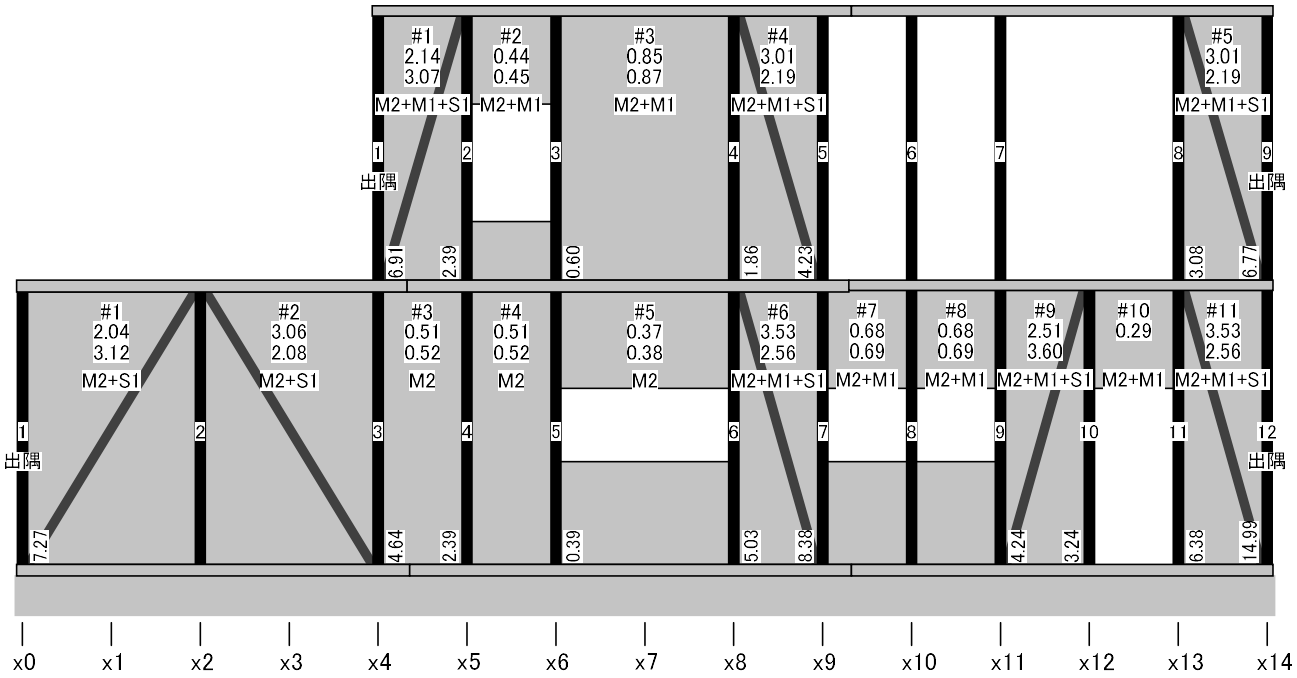
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁) M2 木ずり S1 筋かい(45×90)シングル

計算書番号:20230731173521

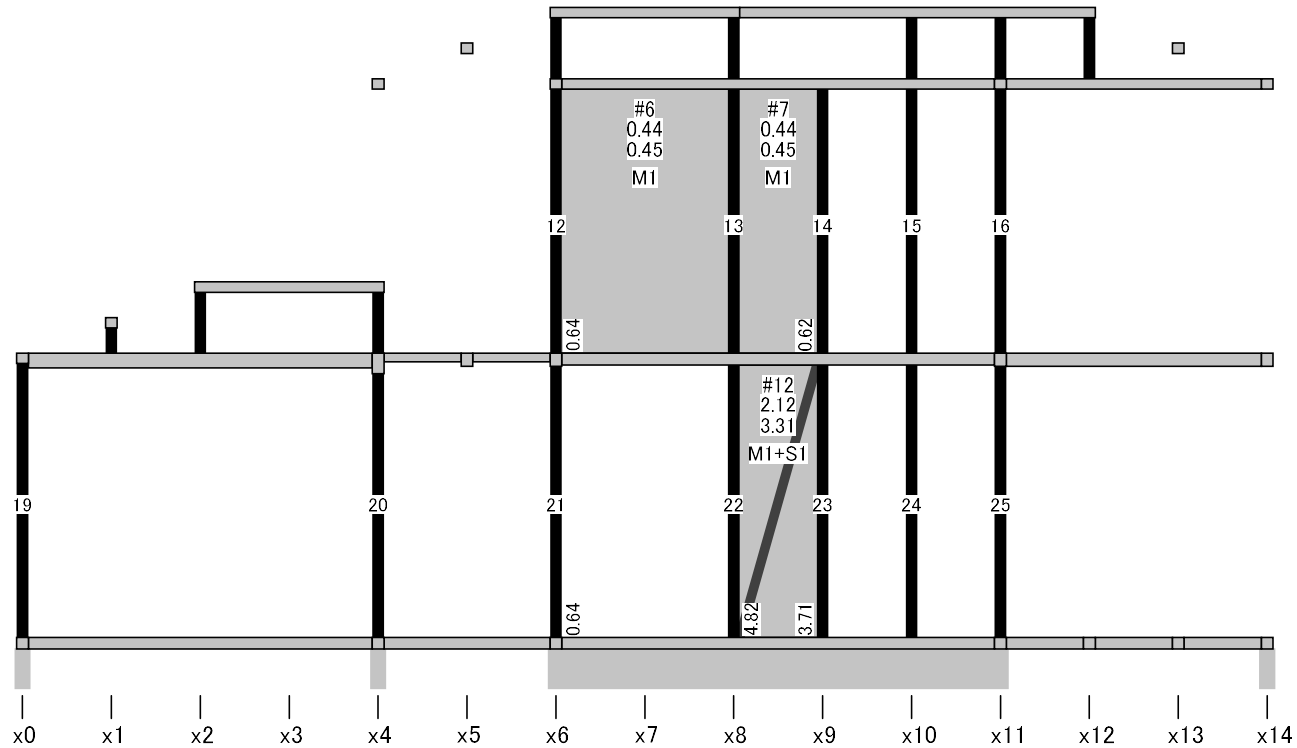
日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

8.5.3 短期軸力計算略軸組図(暴風時)

■y8通り



■y6通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担風圧力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

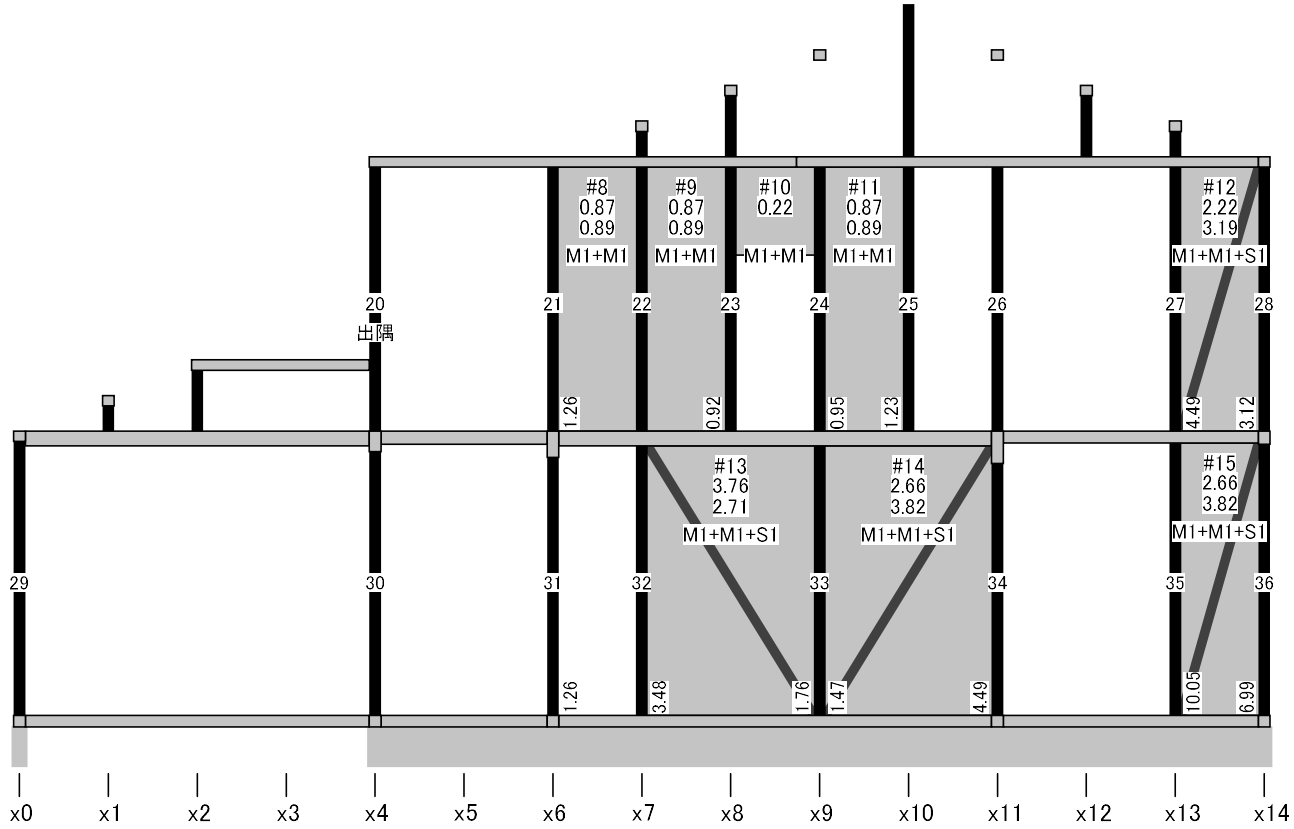
壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり

S1 筋かい(45×90)シングル

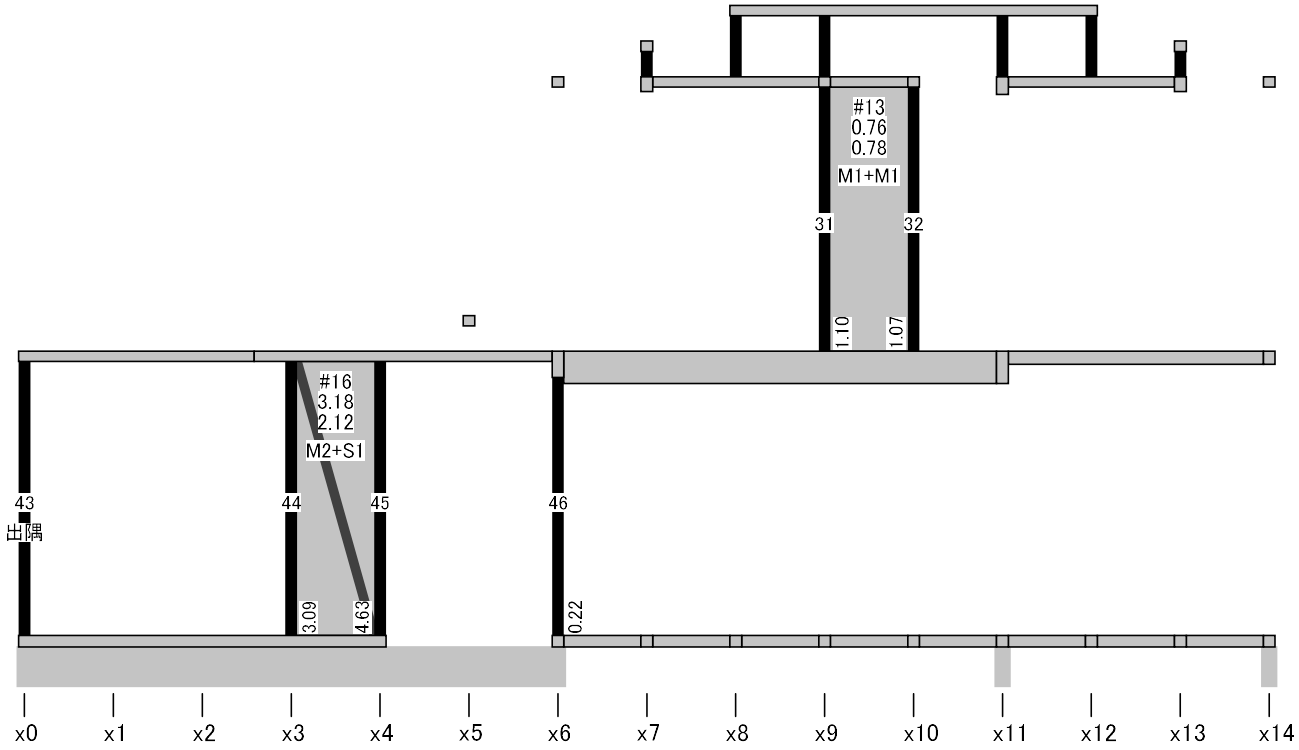
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y4通り



■y2通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担風圧力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

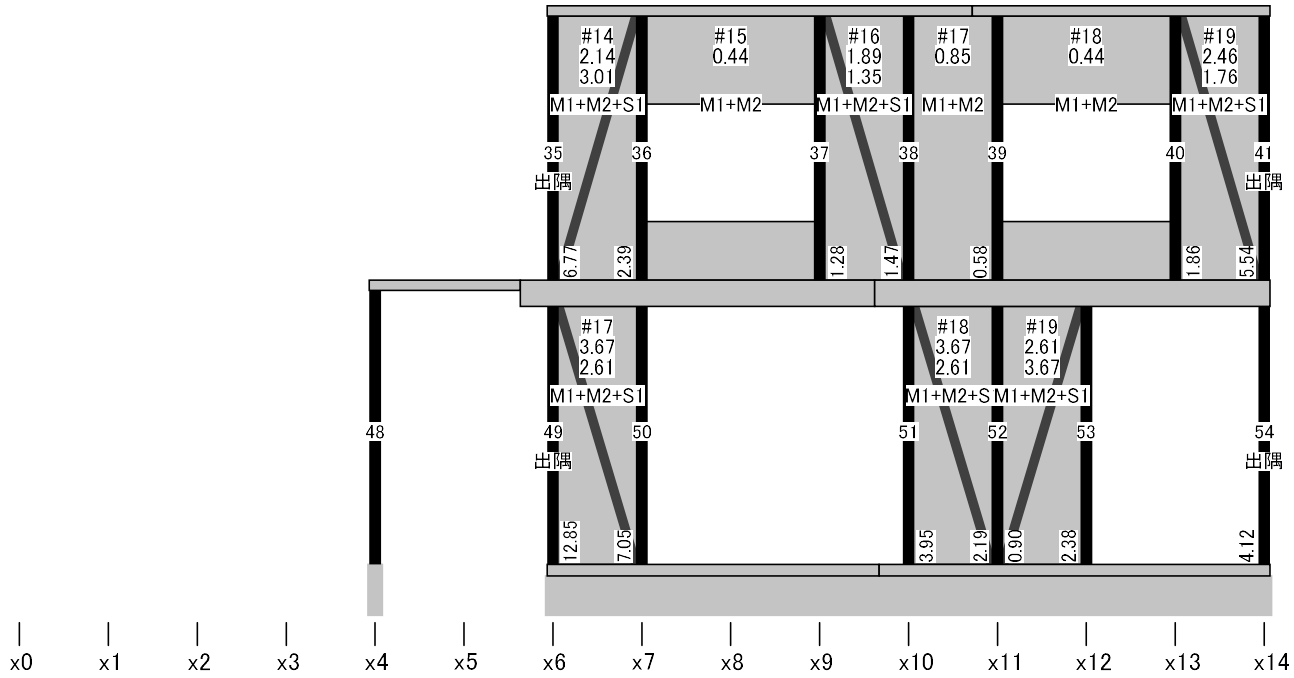
12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

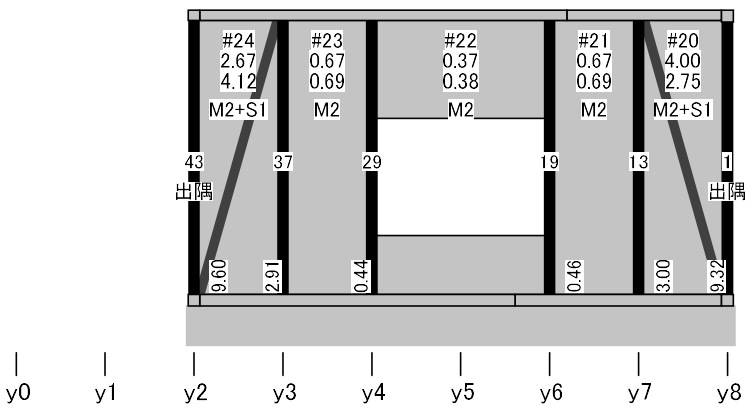
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■y0通り



■x0通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担風圧力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

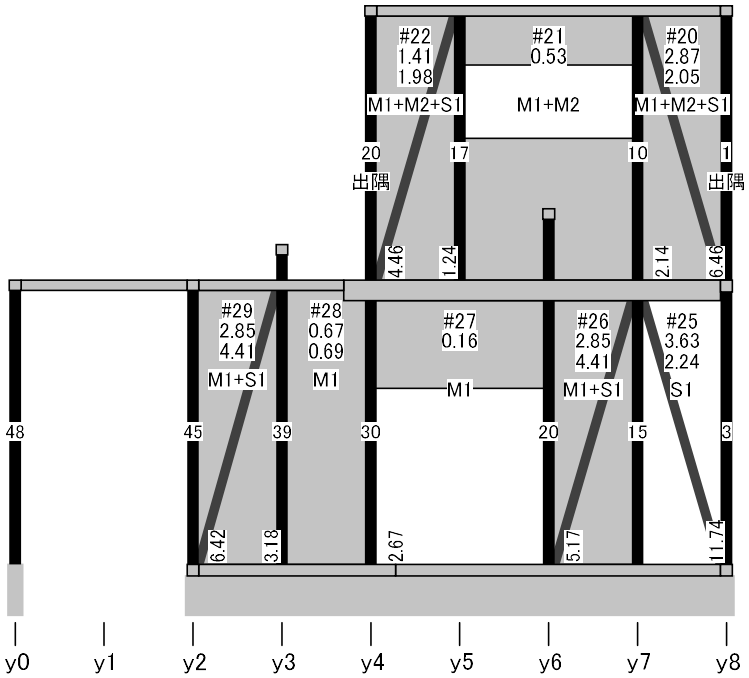
12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

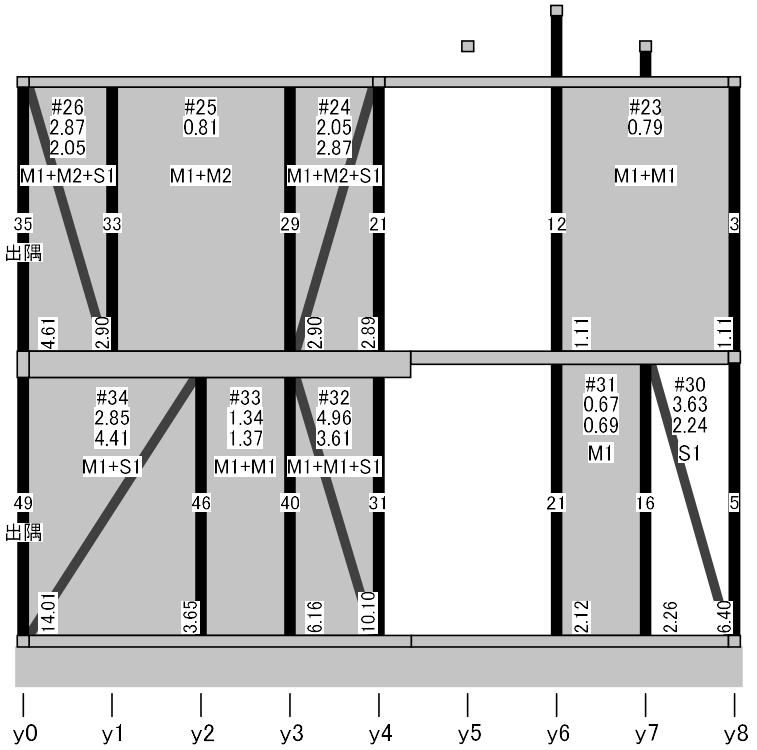
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x4通り



■x6通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担風圧力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

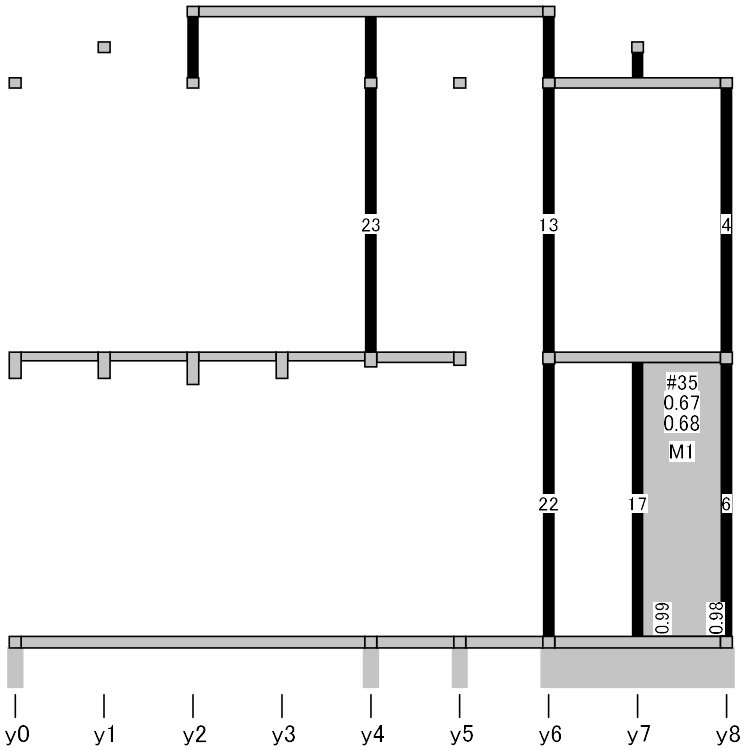
12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

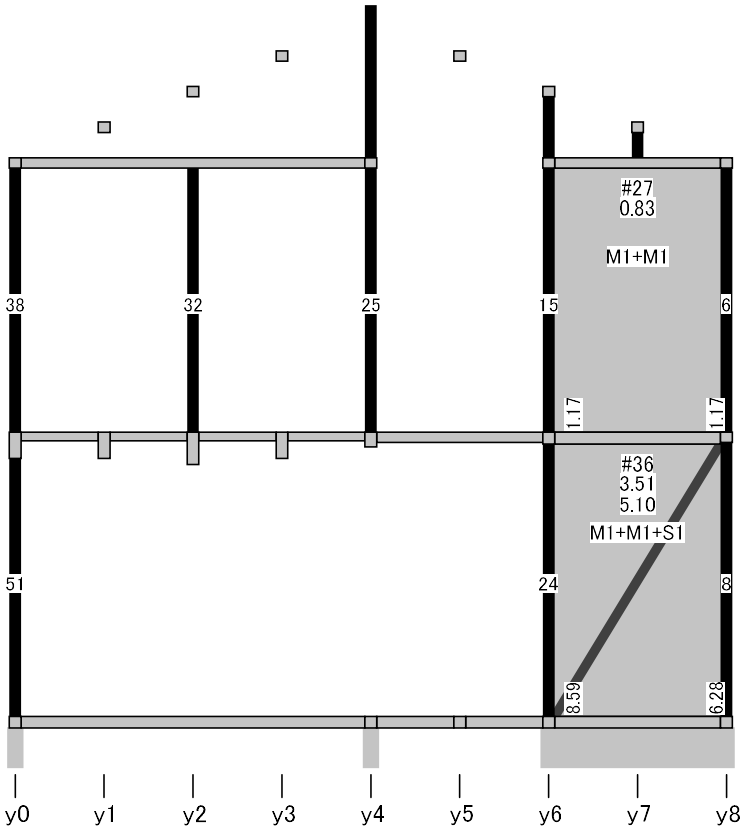
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x8通り



■x10通り



凡例

6.82 / 4.86 単位長さあたりの負担風圧力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

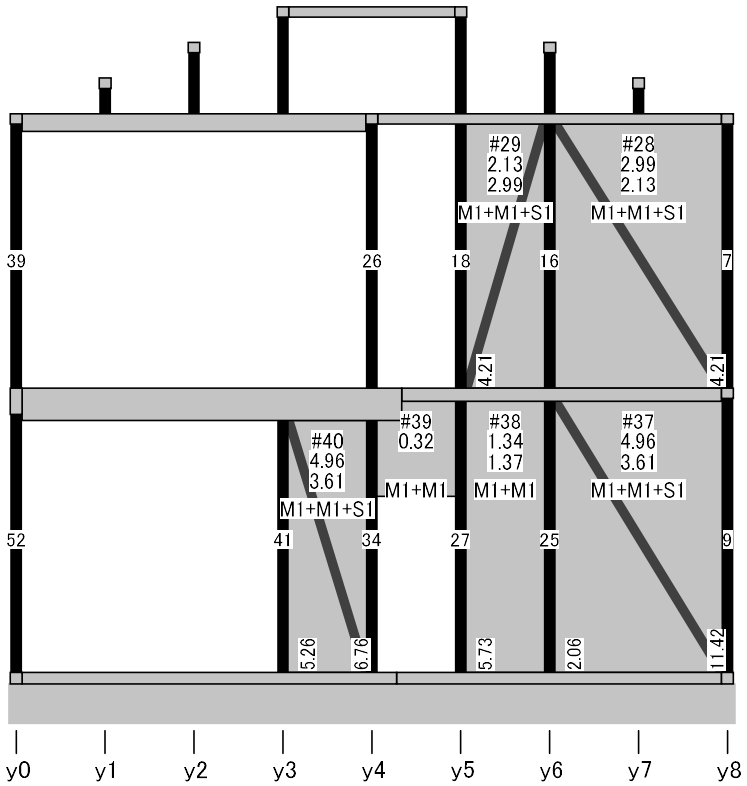
12.88 / 4.39 1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁)　M2 木ずり　S1 筋かい(45×90)シングル

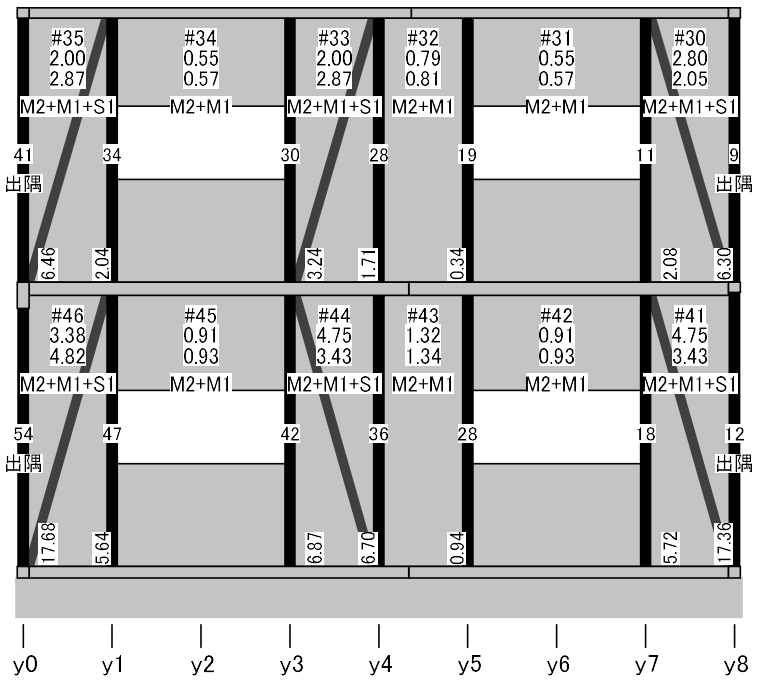
計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

■x11通り



■x14通り



凡例

6.82
4.86
単位長さあたりの負担風圧力(kN/m)
上段:正方向(→)加力時
下段:負方向(←)加力時
※加力方向により値が変わらない箇所は1段で表示

12.88
4.39
1階柱脚圧縮軸力(kN)
左側:正方向(→)加力時
右側:負方向(←)加力時
※圧縮軸力が0以下となる箇所は省略

壁仕様: M1 石膏ボード(大壁) M2 木ずり

S1 筋かい(45×90)シングル

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.5.4 土台のめり込みの検定

※柱の検定では、荷重(軸力)以外の条件が同じ柱がある場合は、そのうち荷重(軸力)が最も大きい柱のみを検定する。

■検定対象

柱番号	1階 41	柱の位置	x11,y3
横架材樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
6.0	3.00	4.00

Lfcv=(1.5/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
16,577	−	17,375	22,387	21,837	1.51	−	1.58	2.04	1.99

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 $\frac{L\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SE\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SW\sigma cv}{Sfcv}$	検定
0.51	OK	−	−	0.40	OK	0.51	OK	0.50	OK

検定条件:検定比≦1.00

■検定対象

柱番号	1階 49	柱の位置	x6,y0
横架材樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
6.0	3.00	4.00

Lfcv=(1.5/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
6,108	−	8,115	26,348	20,118	0.56	−	0.74	2.39	1.83

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 $\frac{L\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SE\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SW\sigma cv}{Sfcv}$	検定
0.19	OK	−	−	0.19	OK	0.60	OK	0.46	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	1階 54	柱の位置	x14,y0
横架材樹種	無等級製材すぎ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
6.0	3.00	4.00

Lfcv=(1.5/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
3,842	−	5,335	24,172	21,522	0.35	−	0.49	2.20	1.96

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 $\frac{L\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SE\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SW\sigma cv}{Sfcv}$	検定
0.12	OK	−	−	0.13	OK	0.55	OK	0.49	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.5.5 梁・桁のめり込みの検定

※柱の検定では、荷重(軸力)以外の条件が同じ柱がある場合は、そのうち荷重(軸力)が最も大きい柱のみを検定する。

■検定対象

柱番号	2階 1	柱の位置	x4,y8
横架材樹種	無等級製材べいまつ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
9.0	3.30	6.00

Lfcv=(1.1/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
621	−	1,193	10,451	7,531	0.06	−	0.11	0.95	0.69

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 Lσcv / Lfcv	検定	検定比 LSσcv / Lfcv	検定	検定比 SSσcv / Sfcv	検定	検定比 SEσcv / Sfcv	検定	検定比 SWσcv / Sfcv	検定
0.02	OK	−	−	0.02	OK	0.16	OK	0.12	OK

検定条件:検定比≦1.00

■検定対象

柱番号	2階 27	柱の位置	x13,y4
横架材樹種	無等級製材べいまつ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
9.0	3.30	6.00

Lfcv=(1.1/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
2,157	−	3,981	8,457	6,647	0.20	−	0.37	0.77	0.61

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 Lσcv / Lfcv	検定	検定比 LSσcv / Lfcv	検定	検定比 SSσcv / Sfcv	検定	検定比 SEσcv / Sfcv	検定	検定比 SWσcv / Sfcv	検定
0.07	OK	−	−	0.07	OK	0.13	OK	0.11	OK

検定条件:検定比≦1.00

■検定対象

柱番号	2階 31	柱の位置	x9,y2
横架材樹種	無等級製材べいまつ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
9.0	3.30	6.00

Lfcv=(1.1/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
2,157	−	4,152	3,697	3,257	0.20	−	0.38	0.34	0.30

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 $\frac{L\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SE\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SW\sigma cv}{Sfcv}$	検定
0.07	OK	−	−	0.07	OK	0.06	OK	0.05	OK

検定条件:検定比≦1.00

■検定対象

柱番号	2階 36	柱の位置	x7,y0
横架材樹種	無等級製材べいまつ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
9.0	3.30	6.00

Lfcv=(1.1/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
2,186	−	4,027	5,566	4,576	0.20	−	0.37	0.51	0.42

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 $\frac{L\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SE\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SW\sigma cv}{Sfcv}$	検定
0.07	OK	−	−	0.07	OK	0.09	OK	0.07	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■検定対象

柱番号	2階 39	柱の位置	x11,y0
横架材樹種	無等級製材べいまつ		

■寸法情報

断面寸法(mm)		ほぞ穴面積 c (mm^2)	断面積 Ae (mm^2)
面内方向 a (mm)	面外方向 b (mm)		
105	105	0	11,025

b:柱の面外方向の寸法より横架材の幅のほうが小さい場合は横架材の幅とする
c:ほぞ先端とほぞ穴底面の隙間が小さい場合は0とする
Ae = a×b−c

■横架材樹種情報 、許容応力度

めり込み基準強度 Fcv (N/mm^2)	長期許容めり込み応力度 Lfcv (N/mm^2)	短期許容めり込み応力度 Sfcv (N/mm^2)
9.0	3.30	6.00

Lfcv=(1.1/3)×Fcv
Sfcv=(2/3)×Fcv

■荷重、応力度

荷重 [柱軸力] (N)					σcv:めり込み応力度(N/mm^2)				
長期 [常時]	長期 [積雪時]	短期 [積雪時]	短期 [地震時]	短期 [暴風時]	長期[常時] Lσcv	長期[積雪時] LSσcv	短期[積雪時] SSσcv	短期[地震時] SEσcv	短期[暴風時] SWσcv
2,483	−	4,731	3,303	3,063	0.23	−	0.43	0.30	0.28

荷重(柱軸力):「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」の「柱軸力、柱の荷重伝達」参照
「梁・柱・基礎計算用(長期常時、長期積雪時、短期積雪時、短期暴風・地震時)」の計算結果を用いる。
短期[地震時]、短期[暴風時]はそれぞれ「8.5.2 1階柱脚の短期軸力の計算」で求めた柱脚圧縮軸力を加算する。

σcv=荷重(柱軸力)/Ae

■検定

長期[常時]		長期[積雪時]		短期[積雪時]		短期[地震時]		短期[暴風時]	
検定比 $\frac{L\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{LS\sigma cv}{Lfcv}$	検定	検定比 $\frac{SS\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SE\sigma cv}{Sfcv}$	検定	検定比 $\frac{SW\sigma cv}{Sfcv}$	検定
0.07	OK	−	−	0.08	OK	0.05	OK	0.05	OK

検定条件:検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

8.6 軒・けらばの負の風圧に対する検定

8.6.1 屋根、小屋情報

	階	軒の出 a (mm)	ケラバの出 a' (mm)	垂木ピッチ p (mm)	横垂木ピッチ py (mm)	最大母屋・棟木・軒桁間隔 lm (mm)	最大登り梁間隔 lh (mm)	最大小屋束ピッチ lk (mm)	屋根勾配 (寸)	屋根勾配 θ (°)	屋根固定荷重 WR (N/m²)
仕様1	2	600	−	455	−	910	−	1,820	4	21.80	340

※表中の距離の値は全て水平距離

WR:「5.1.4 設計荷重」を参照(長期[常時]の屋根荷重)

8.6.2 各部にかかる負の風圧力および屋根荷重の合計荷重

	速度圧 q (N/m²)	風圧力割増 α	軒の出方向				けらば方向			
			屋根面風力係数 Cpe①	軒下面風力係数 Cpe②	軒の出部荷重 w1 (kN/m²)	小屋上部荷重 w2 (kN/m²)	屋根面風力係数 Cpe①'	軒下面風力係数 Cpe②'	けらば部荷重 w1' (kN/m²)	小屋上部荷重 w2' (kN/m²)
仕様1	849	1.2	−0.59	0.80	1.101	0.286	−	−	−	−

q:「5.2.1 速度圧の計算」を参照

α:住宅性能表示耐風等級2の判定を行う場合 1.2

それ以外の場合 1.0

Cpe①:軒の場合 右表参照

けらばの場合 −1.0固定

Cpe②:0.8固定

$w1 = q \times \alpha \times (-Cpe① + Cpe②) - WR \times \cos\theta$

$w2 = q \times \alpha \times (-Cpe①) - WR \times \cos\theta$

Cpe①(軒)

θ[°]	Cpe①
θ≦10°	−1.0
10° ＜θ＜30°	$\frac{7\theta - 270}{200}$
θ=30°	−0.3
30° ＜θ＜45°	$\frac{\theta - 45}{50}$

8.6.3 負の風圧力に対する検定

【仕様1に対する検定】

■負の風圧に対する垂木断面の検定

幅 b (mm)	せい h (mm)	断面係数 Z (mm³)	樹種	曲げ基準強度 Fb (N/mm²)	集成材係数	短期許容曲げ応力度 Sfb (N/mm²)
45	60	27,000	無等級製材すぎ	22.2	1.00	17.02

Z=b×h^2/6　　Sfb=Fb×(2/3)×集成材係数×1.15

※垂木は目視等級製材または無等級製材のためFbに1.15を乗じる。

軒部分				けらば部分			
曲げモーメント M (kN・m)	曲げ応力度 Sσb (N/mm²)	検定比 Sσb/Sfb	検定	曲げモーメント M' (kN・m)	曲げ応力度 Sσb' (N/mm²)	検定比 Sσb'/Sfb	検定
0.1046	3.88	0.23	OK	−	−	−	−

M=Max{w1×p×(a/cosθ)^2/2,w2×p×(lm/cosθ)^2/8}　M'=w1'×p×(lm/cosθ)^2/8　Sσb'=M'/Z

Sσb=M/Z

■負の風圧に対する垂木−軒桁接合部の引張耐力の検定

接合部仕様	ひねり金物

	軒部分			けらば部分		
接合部短期許容引張耐力 Ta (N)	作用する引張力 T (N)	検定比 T/Ta	検定	作用する引張力 T' (N)	検定比 T'/Ta	検定
1,400	494.23	0.36	OK	−	−	−

T=w1×p×(a/cosθ)×(1+a/2lm)+w2×p×(lm/2cosθ)　　T'=w1'×p×(lm/2cosθ)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■負の風圧に対する垂木−母屋接合部の引張耐力の検定

接合部仕様	釘N90打ち(1本)打込み深さ30mm以上

	軒部分			けらば部分		
接合部短期許容引張耐力 Ta (N)	作用する引張力 T (N)	検定比 $\frac{T}{Ta}$	検定	作用する引張力 T' (N)	検定比 $\frac{T'}{Ta}$	検定
190	127.55	0.68	OK	−	−	−

$T=w2\times p\times(lm/\cos\theta)$　　$T'=w1'\times p\times(lm/\cos\theta)$

■負の風圧に対する母屋−小屋束接合部の引張耐力の検定

接合部仕様	かすがい打ち

	軒部分			けらば部分		
接合部短期許容引張耐力 Ta (N)	作用する引張力 T (N)	検定比 $\frac{T}{Ta}$	検定	作用する引張力 T' (N)	検定比 $\frac{T'}{Ta}$	検定
1,080	473.68	0.44	OK	−	−	−

$T=w2\times lm\times lk$　　$T'=w1'\times lm\times a'\times(1+a'/2lk)+w2'\times lm\times(lk/2)$

8.7 耐風梁の曲げに対する断面検定

8.7.1 吹抜に接する耐風梁の検定

※本建築物には外周沿いの吹抜に接する梁は存在しない

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9 地盤と基礎の計算

9.1 地盤の許容応力度の算定と基礎形式の選定

■設計方針

スクリューウエイト貫入試験による地盤調査報告書に基づき、地盤の長期許容応力度は、qa=20kN/㎡とする。また、地盤調査報告書中の土地条件図に対する記述より台地・段丘に該当する地形であることから、第二種地盤と判定した。
基礎形式は、地盤の許容応力度が20kN/㎡以上であることから、平成12年建設省告示第1347号の規定に基づき、RC造のべた基礎とした。

■計算条件

基礎梁、基礎梁開口部の計算方法	拡張連続梁方式
人通口・開口部の検定	応力検定方式
床下換気口の検定	応力検定方式
基礎梁のせん断補強筋の仕様規定	RC規準の規定
1階床荷重と地反力の相殺	固定荷重を相殺しない / 積載荷重を相殺しない
格子梁としての計算	行う
基礎自重と水平力時軸力の相殺	相殺する（基礎梁のGL以下部分と底盤の自重は相殺しない）

9.1.1 地盤の許容応力度の算定

地盤の長期許容応力度の設定方法	手入力	地盤の短期許容応力度の設定方法	長期の2倍
地盤の長期許容応力度 qa (kN/㎡)	20.00	地盤の短期許容応力度 sqa (kN/㎡)	40.00

9.1.2 基礎形式の選定

基礎形式	べた基礎
検定	OK

検定条件:基礎形式選定の基準を満たしていればOK

■基礎形式選定の基準（平12建告1347号第1より）

地盤の長期許容応力度 qa (kN/㎡)	選択できる基礎形式
20未満	杭基礎
20以上 30未満	杭基礎、べた基礎
30以上	杭基礎、べた基礎、布基礎
70以上	杭基礎、べた基礎、布基礎、 柱を基礎に緊結する方式、柱を礎石上に立てる方式

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.3 基礎仕様一覧表

基礎梁せん断補強筋先端のフック	あり

9.1.3.1 基礎梁

基礎梁断面形状	基礎梁幅 b (mm)	基礎梁地上高さ Dg ※ (mm)	基礎梁根入れ深さ Df (mm)	かぶり厚さ (立上がり部分) dt (mm)	地中梁水平部分幅 bg (mm)	地中梁斜め部分幅 bh (mm)	外部/内部	上端主筋 本数-径 [種類] DD1	下端主筋 本数-径 [種類] DD2	せん断補強筋 径@ピッチ (mm) [種類] [比]	部分布基礎 ※※ B / d / FDT	部分布基礎 ※※ 両端筋 寸法 [種類] / wfm	部分布基礎 ※※ 補強筋 径@ピッチ (mm) [種類] DD3	仕様規定の検定
FG1	120	400	240	70	150	140	外部	1-D13 [SD295] 90	1-D13 [SD295] 90	D10@250 [SD295] [0.00237]	– / – / –	– / –	– / –	OK
FG2	120	400	100	70	–	–	内部	1-D13 [SD295] 90	1-D13 [SD295] 90	D10@250 [SD295] [0.00237]	– / – / –	– / –	– / –	OK
FG3	120	400	100	70	–	–	内部	1-D13 [SD295] 90	3-D13 [SD295] 90	D10@250 [SD295] [0.00237]	– / – / –	– / –	– / –	OK
FG4	120	400	100	70	–	–	内部	1-D13 [SD295] 90	2-D13 [SD295] 90	D10@250 [SD295] [0.00237]	– / – / –	– / –	– / –	OK
FG5	120	50	240	70	150	140	外部	1-D13 [SD295] 90	1-D13 [SD295] 90	D10@145 [SD295] [0.00408]	– / – / –	– / –	– / –	OK
FG6	120	400	100	70	–	–	内部	2-D13 [SD295] 90	2-D13 [SD295] 90	D10@250 [SD295] [0.00237]	– / – / –	– / –	– / –	OK

※基礎梁の地上高さが300mm未満の箇所あり。設計・施工時に、問題が無い事を確認するものとする。

DD1 : 基礎梁上端と上端主筋中心の距離 (mm)
DD2 : 基礎梁下端と下端主筋中心の距離 (mm)
B : 部分布基礎の底盤の幅 (mm)
d : 部分布基礎の底盤の厚さ (mm)
FDT : 部分布基礎の底盤のかぶり厚さ(接地部分) (mm)
wfm : 部分布基礎の土と鉄筋コンクリートの単位体積重量 (kN/m3)
DD3 : 部分布基礎の底盤の補強筋 > 中心と底盤下端の距離 (mm)
検定条件 : 仕様規定を全て満たした場合OK

※ 内部の基礎梁は根入れ深さの検定を行わない
※ Dg≦Dh の箇所は、立上がりが無いので、基礎梁地上高さの検定を行わない
(Dh:基礎梁が隣接する底盤の地上高さ)
※せん断補強筋比 :(せん断補強筋の断面積の合計) ÷ (基礎梁の幅 × せん断補強筋のピッチ)

※※部分布基礎 : 建物全体はべた基礎だが、一部 (例:外部袖壁の下の基礎梁) を布基礎としている箇所

○仕様規定 (基礎梁) (令38条、令79条及び平12建告1347号、RC規準)

部位	項目	検定条件
基礎梁	幅	120mm以上
	地上部分の高さ	300mm以上
	根入れ深さ(外周部)	120mm以上かつ凍結深度以上
	かぶり厚さ(立上がり部分)	40mm以上
	上端・下端主筋の径	12mm以上
	せん断補強筋の径	9mm以上
	せん断補強筋のピッチ	250mm以下かつせいの1/2以下
	せん断補強筋比	0.00200以上

○仕様規定 (部分布基礎) (令38条、令79条及び平12建告1347号、RC規準)

部位	検定項目	検定条件
底盤	根入れ深さ	240mm以上かつ凍結深度以上
	かぶり厚さ(立上がり以外)	60mm以上
	厚さ	150mm以上
	幅	(表1による)
	かぶり厚さ	60mm以上
	補強筋の径	9mm以上
	補強筋のピッチ	300mm以下
	両端筋の径	9mm以上

○表1 平12建告1347号で定められている底盤の最小幅

地盤の長期許容応力度 qa (kN/m²)	底盤の幅(mm)		
	平屋建て	2階建て	その他
30以上～50未満	300	450	600
50以上～70未満	240	360	450
70以上～	180	240	300

9.1.3.2 底盤

底盤断面形状	底盤厚 d (mm)	かぶり厚さ(接地部分) fdt (mm)	地上高さ dh (mm)	配筋	補強筋			仕様規定の検定
					寸法@ピッチ(mm) [種類]		底盤上下端と補強筋中心の距離 DD3 DD4(mm)	
					短辺方向	長辺方向		
S1	150	70	50	シングル	D13@300 [SD295]	D13@300 [SD295]	75 75	OK
S2	150	70	50	シングル	D13@175 [SD295]	D13@200 [SD295]	75 75	OK

補強筋 :ダブル配筋の場合、上段が上端筋、下段が下端筋
DD3,DD4 :ダブル配筋の場合、DD3は底盤上端と上端筋中心の距離
DD4は底盤下端と下端筋中心の距離
検定結果 :仕様規定を全て満たした場合OK

○仕様規定 (令38条,令79条及び平12建告1347号)

部位	項目	検定条件
底盤	厚さ d	120mm以上
	かぶり厚さ(立上がり以外) fdt	60mm以上
	補強筋の径	9mm以上
	補強筋のピッチ	300mm以下

計算書番号:20230731173521

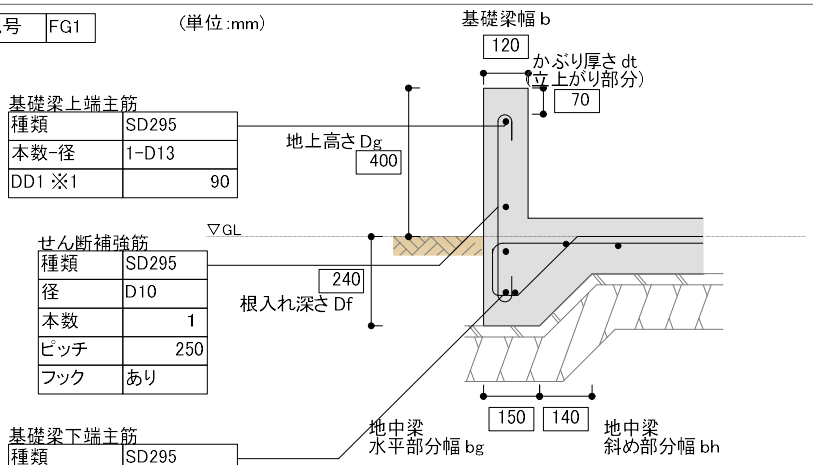
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.3.3 基礎梁(図)

基礎梁の記号	FG1

（単位:mm）



基礎梁上端主筋	
種類	SD295
本数-径	1-D13
DD1 ※1	90

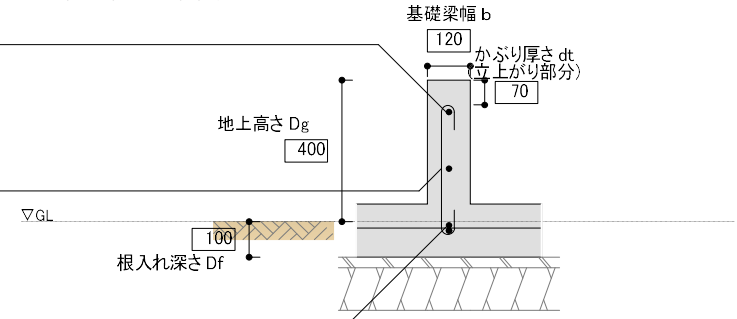
せん断補強筋	
種類	SD295
径	D10
本数	1
ピッチ	250
フック	あり

基礎梁下端主筋	
種類	SD295
本数-径	1-D13
DD2 ※2	90

※1:DD1=基礎梁上端主筋の中心と基礎上端の距離
※2:DD2=基礎梁下端主筋の中心と基礎下端の距離

基礎梁の記号	FG2

（単位:mm）※開口部下の地中梁あり



基礎梁上端主筋	
種類	SD295
本数-径	1-D13
DD1 ※1	90

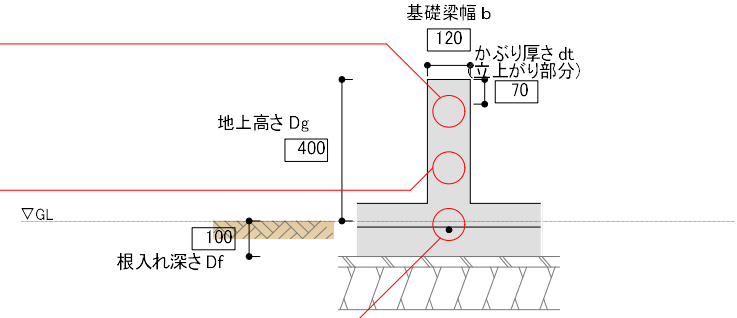
せん断補強筋	
種類	SD295
径	D10
本数	1
ピッチ	250
フック	あり

基礎梁下端主筋	
種類	SD295
本数-径	1-D13
DD2 ※2	90

※1:DD1=基礎梁上端主筋の中心と基礎上端の距離
※2:DD2=基礎梁下端主筋の中心と基礎下端の距離

基礎梁の記号	FG3

（単位:mm）



基礎梁上端主筋	
種類	SD295
本数-径※	1-D13
DD1 ※1	90

せん断補強筋	
種類	SD295
径	D10
本数※	1
ピッチ	250
フック	あり

基礎梁下端主筋	
種類	SD295
本数-径※	3-D13
DD2 ※2	90

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。
○印は主筋が3本以上あるいはせん断補強筋が2本以上
求められた場合です。妥当性や施工方法は別途検討が必要です。

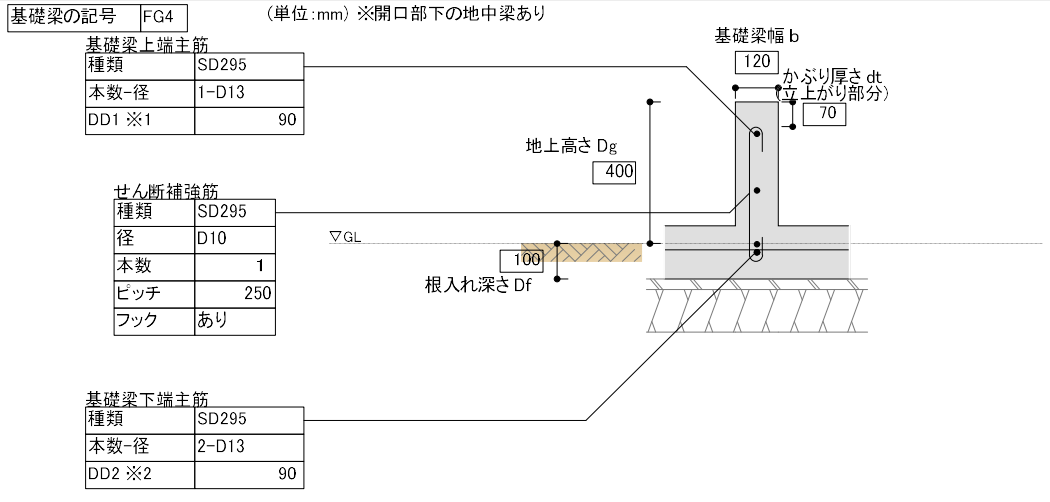
※1:DD1=基礎梁上端主筋の中心と基礎上端の距離
※2:DD2=基礎梁下端主筋の中心と基礎下端の距離

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

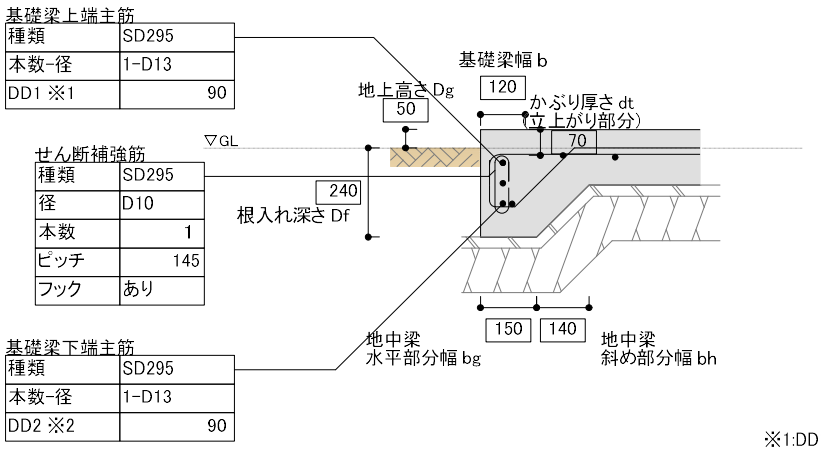
基礎梁の記号 FG4　（単位:mm）※開口部下の地中梁あり



※1:DD1=基礎梁上端主筋の中心と基礎上端の距離

※2:DD2=基礎梁下端主筋の中心と基礎下端の距離

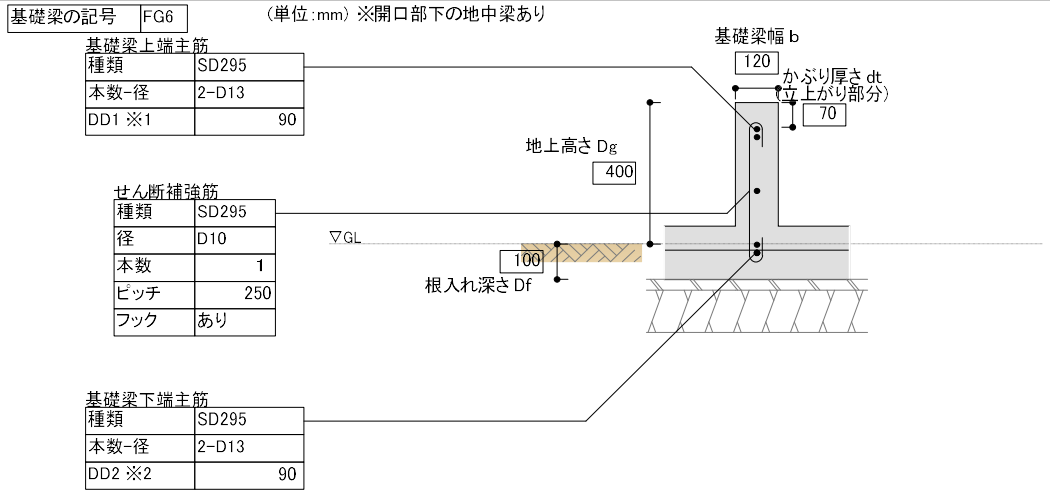
基礎梁の記号 FG5　（単位:mm）



※1:DD1=基礎梁上端主筋の中心と基礎上端の距離

※2:DD2=基礎梁下端主筋の中心と基礎下端の距離

基礎梁の記号 FG6　（単位:mm）※開口部下の地中梁あり



※1:DD1=基礎梁上端主筋の中心と基礎上端の距離

※2:DD2=基礎梁下端主筋の中心と基礎下端の距離

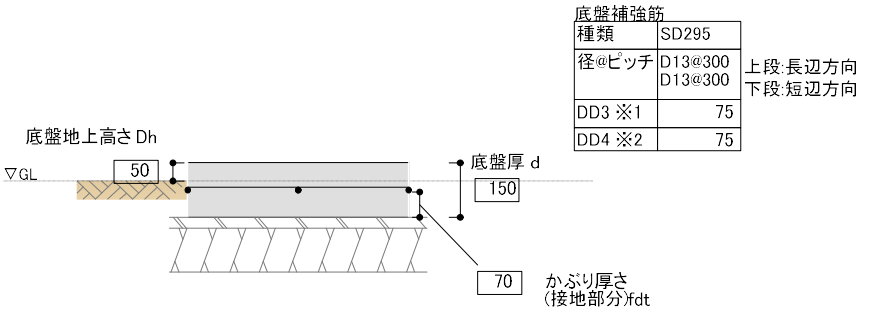
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.3.4 底盤(図)

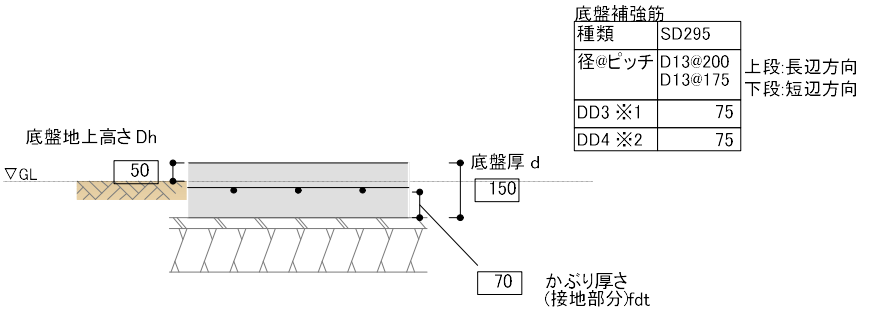
底盤の記号 S1　（単位:mm）　配筋 シングル



※1: DD3=底盤上端と補強筋中心の距離

※2: DD4=底盤下端と補強筋中心の距離

底盤の記号 S2　（単位:mm）　配筋 シングル



※1: DD3=底盤上端と補強筋中心の距離

※2: DD4=底盤下端と補強筋中心の距離

■鉄筋断面

鉄筋断面	径 (mm)	断面積 (mm^2)
D10	10	71
D13	13	127

9.1.4 床下換気口仕様一覧表

床下換気口はありません。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.5 人通口・開口部仕様一覧表

9.1.5.1 人通口・開口部検定書

9.1.5.1.1 人通口・開口部仕様

基礎梁開口部				基礎梁	開口部下の主筋 ※1			開口部下のせん断補強筋	斜め補強筋	
No	位置	断面記号	幅・高さ (mm)	断面記号 (No)	本数-径	d'1 d'2 (mm)	定着長さ L1 L2(mm) 検定 ※2	本-径@ピッチ (mm) 検定 ※3	径(mm) 検定 ※4	定着長さ LL(mm) 検定※5
1	x10'y6- x10'y6	FD4	550 350	FG2 (11)	2-D13 2-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK
2	x6y5'- x6y5'	FD4	550 350	FG2 (30)	2-D13 2-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK
3	x11y5'- x11y5'	FD4	550 350	FG4 (36)	2-D13 2-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK
4	x4y5'- x4y4'	FD4	550 350	FG2 (25)	2-D13 2-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK
5	x6'y4- x6'y4	FD4	550 350	FG2 (14)	2-D13 2-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK
6	x1'y3- x1'y3	FD2	550 350	FG2 (16)	4-D13 2-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK
7	x11y1'- x11y0'	FD1	550 350	FG6 (37)	4-D13 4-D13	260 260	520 OK 520 OK	1-D10@250 OK	10 (D10) OK	400 OK

※1 : 行の上半分…開口部下の主筋(上側)
　　行の下半分…開口部下の主筋(下側)
d'1 : 開口部下の主筋(上側)中心と基礎梁下端の距離 (mm)
d'2 : 開口部下の主筋(下側)中心と基礎梁上端の距離 (mm)
※2 : (上側) L1 ≧ 40×開口部下主筋(上側)の径 ならOK
　　(下側) L2 ≧ 40×開口部下主筋(下側)の径 ならOK
※3 :ピッチが[250mm以下かつ基礎梁せいの1/2以下]である場合OK(拡張連続梁方式のみ)
※4 : 斜め補強筋の径 ≧ 9mm ならOK (平12建告1347号の仕様規定)
※5 : LL≧40×斜め補強筋の径 ならOK

計算書番号:20230731173521

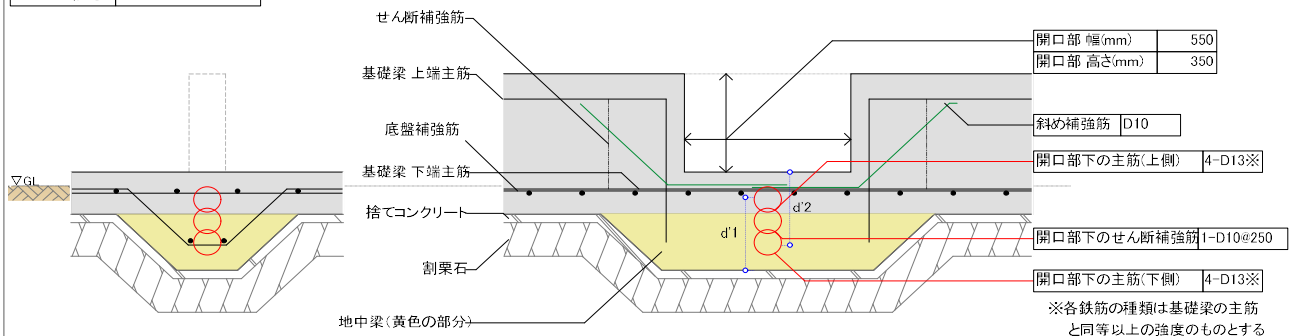
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■人通口・開口部 構造図

開口部の種類	人通口・開口部
開口部のNo	7
開口部の記号	FD1

基礎形式:べた基礎	基礎梁の地中梁:なし
べた基礎底盤:シングル配筋	開口部下の地中梁:あり(深さ200 水平幅700 斜め幅200)



※各鉄筋の種類は基礎梁の主筋と同等以上の強度のものとする

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。○印は主筋が2本以上あるいはせん断補強筋が2本以上求められた場合です
妥当性や施工方法は別途検討が必要です

■左断面図の地中梁(mm)

地中梁の水平部分幅 bg	200
地中梁の斜め部分幅 bh	200

■鉄筋の定着長さ(mm)

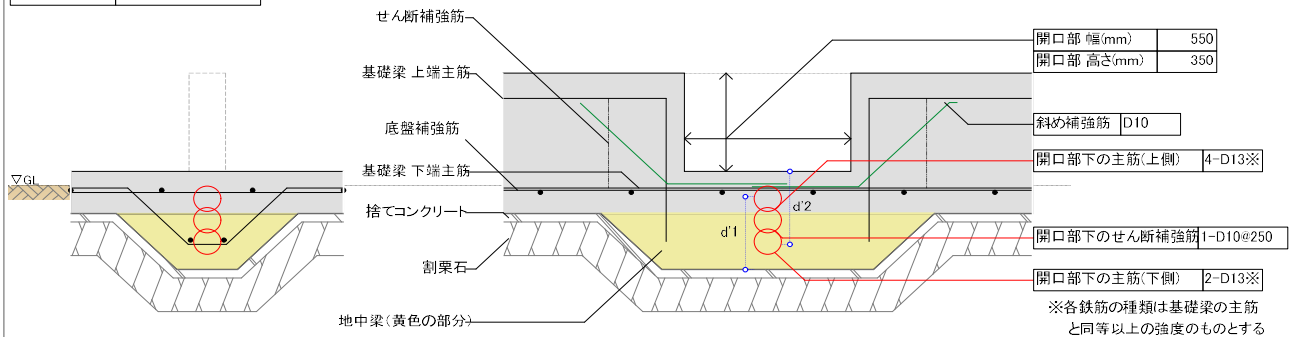
開口部下の主筋(上側)の定着長さL1	520
開口部下の主筋(下側)の定着長さL2	520
斜め補強筋の定着長さLL	400

■開口部下の主筋の位置(mm)

[開口部下の主筋(上側)の中心]と[基礎下端]の距離 d'1	260
[開口部下の主筋(下側)の中心]と[開口部下端]の距離 d'2	260

開口部の種類	人通口・開口部
開口部のNo	6
開口部の記号	FD2

基礎形式:べた基礎	基礎梁の地中梁:なし
べた基礎底盤:シングル配筋	開口部下の地中梁:あり(深さ200 水平幅700 斜め幅200)



※各鉄筋の種類は基礎梁の主筋と同等以上の強度のものとする

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。○印は主筋が2本以上あるいはせん断補強筋が2本以上求められた場合です
妥当性や施工方法は別途検討が必要です

■左断面図の地中梁(mm)

地中梁の水平部分幅 bg	200
地中梁の斜め部分幅 bh	200

■鉄筋の定着長さ(mm)

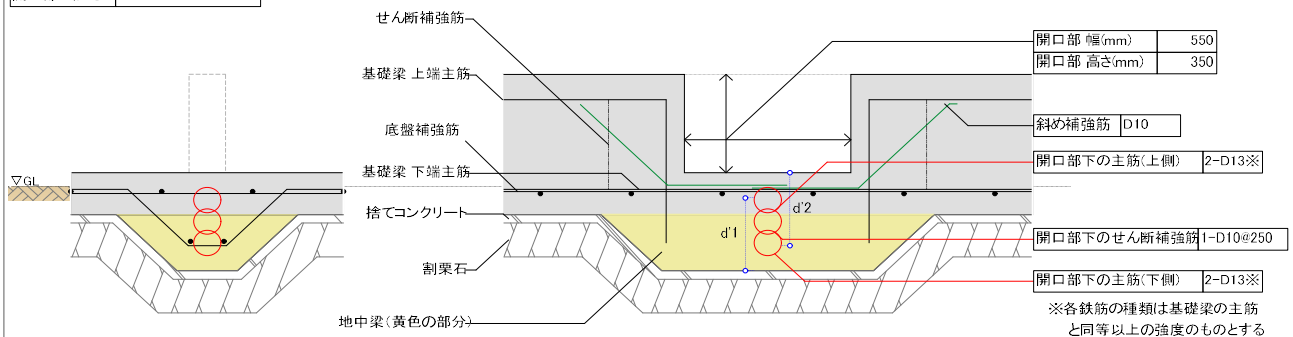
開口部下の主筋(上側)の定着長さL1	520
開口部下の主筋(下側)の定着長さL2	520
斜め補強筋の定着長さLL	400

■開口部下の主筋の位置(mm)

[開口部下の主筋(上側)の中心]と[基礎下端]の距離 d'1	260
[開口部下の主筋(下側)の中心]と[開口部下端]の距離 d'2	260

開口部の種類	人通口・開口部
開口部のNo	1、2、3、4、5
開口部の記号	FD4

基礎形式:べた基礎	基礎梁の地中梁:なし
べた基礎底盤:シングル配筋	開口部下の地中梁:あり(深さ200 水平幅700 斜め幅200)



※各鉄筋の種類は基礎梁の主筋と同等以上の強度のものとする

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。○印は主筋が2本以上あるいはせん断補強筋が2本以上求められた場合です
妥当性や施工方法は別途検討が必要です

■左断面図の地中梁(mm)

地中梁の水平部分幅 bg	200
地中梁の斜め部分幅 bh	200

■鉄筋の定着長さ(mm)

開口部下の主筋(上側)の定着長さL1	520
開口部下の主筋(下側)の定着長さL2	520
斜め補強筋の定着長さLL	400

■開口部下の主筋の位置(mm)

[開口部下の主筋(上側)の中心]と[基礎下端]の距離 d'1	260
[開口部下の主筋(下側)の中心]と[開口部下端]の距離 d'2	260

計算書番号:20230731173521

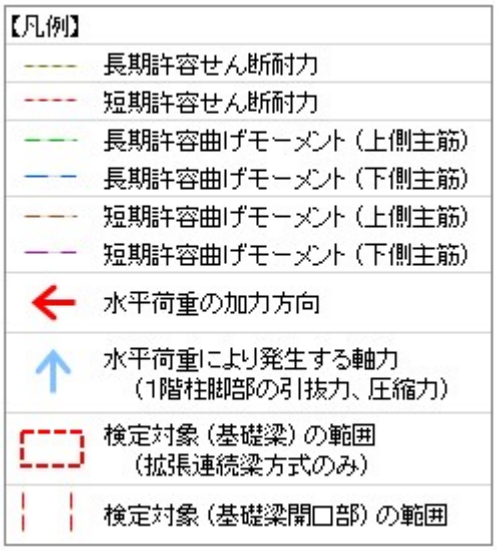
日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

9.1.5.1.2 人通口・開口部検定書

【解説】

検定書の出力順序	: 断面記号別に、検定比の大きい順に出力されます。	
梁幅、梁地上高、梁根入れ	: 検定対象の梁断面の寸法 (基礎梁開口部の場合、基礎梁から開口部を除き、地中梁を加味した値) ※参照: 9.1.3.1 基礎梁 ※参照: 9.1.5.1.1 人通口・開口部仕様	
上側/下側主筋の j	: 応力中心間距離	※参照:【検定明細書】9.1.5.2.4 人通口・開口部の許容耐力の算定
せん断補強筋の Lα,Sα	: せん断スパン比による割増係数	※参照:【検定明細書】9.1.5.2.4 人通口・開口部の許容耐力の算定
負担鉛直荷重	: 基礎梁の負担鉛直荷重	※参照: 9.2.1 建物の荷重 → 基礎梁荷重一覧表
格子梁の計算	: 基礎梁が格子梁の対象であるか	※参照: 9.2.1 建物の荷重 → 格子梁の計算
最大曲げモーメント	: 検定対象に加わる最大応力	※参照:【検定明細書】9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)
最大せん断力		※参照:【検定明細書】9.1.5.2.3 人通口・開口部にかかる応力の算定
許容曲げモーメント	: 検定対象の梁断面の許容耐力	※参照:【検定明細書】9.1.5.2.4 人通口・開口部の許容耐力の算定
許容せん断耐力		

応力図



計算書番号:20230731173521

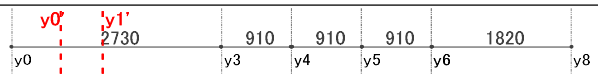
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

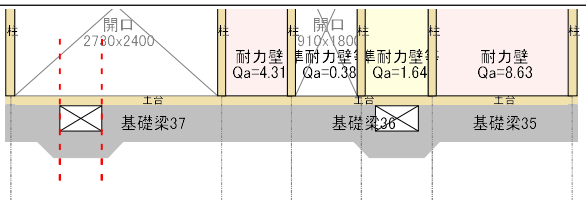
検定対象、通り	人通口・開口部 x11y1 （開口部No.7 基礎梁:No.37 x11通りy4-y0 基礎梁群:No.15 x11通りy8-y0 計算方向:Y方向）				
断面記号	FD1	梁幅	120mm	上側主筋	4-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:227mm d'1:260mm）
検定:仕様規定	OK	梁地上高	50mm	下側主筋	4-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:227mm d'2:260mm）
検定:構造計算	OK (0.43)	梁根入れ	300mm	せん断補強筋	1-D10@250mm （ Lα:1.00 Sα:1.00）
検定:総合	OK (0.43)	負担鉛直荷重	等分布:12.34kN/m (梁全体:44.89kN)		格子梁の計算 対象外

		曲げモーメント (kN・m)					せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 4-D13		下側 4-D13			せん断補強筋	1-D10@250mm		
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]		水平荷重 加力方向	正方向 [→]	負方向 [←]	
長期	最大曲げモーメント	−9.53		0.00		長期	最大せん断力	−4.89		
	許容曲げモーメント	22.48		22.48			許容せん断耐力	20.04		
	検定 (検定比)	OK (0.43)		OK (0.00)			検定 (検定比)	OK (0.25)		
短期	最大曲げモーメント	−8.20	−9.05	0.00	0.00	短期	最大せん断力	−3.79	−4.49	
	許容曲げモーメント	34.01	34.01	34.01	34.01		許容せん断耐力	30.07	30.07	
	検定 (検定比)	OK (0.25)	OK (0.27)	OK (0.00)	OK (0.00)		検定 (検定比)	OK (0.13)	OK (0.15)	

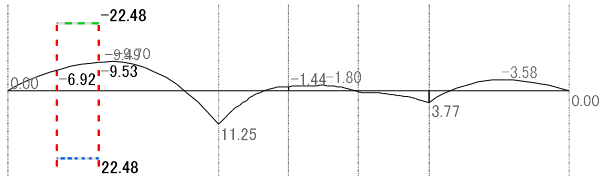
通り芯 x11通り



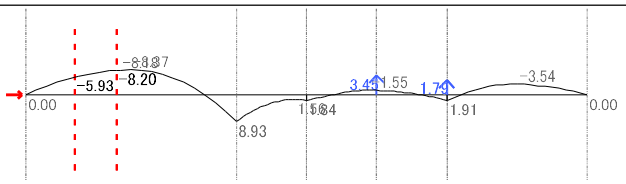
基礎梁、軸組イメージ図



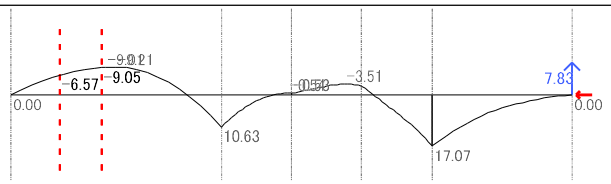
M図 長期 鉛直荷重



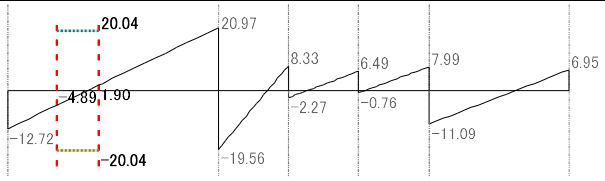
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



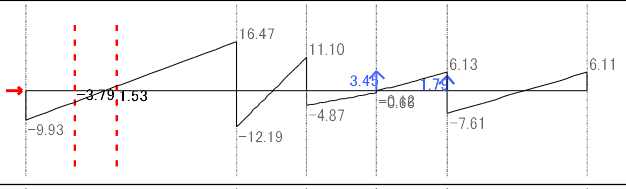
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



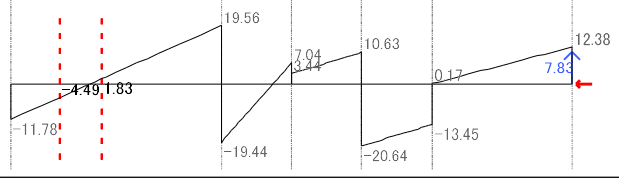
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

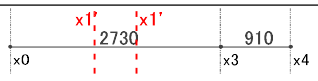
建物名:伏図次郎【2階】

検定対象、通り	人通口・開口部 x1'y3 (開口部No.6 基礎梁:No.16 y3通りx0-x4 基礎梁群:No.6 y3通りx0-x4 計算方向:X方向)				
断面記号	FD2	梁幅	120mm	上側主筋	4-D13 (かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:227mm d'1:260mm)
検定:仕様規定	OK	梁地上高	50mm	下側主筋	2-D13 (かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:227mm d'2:260mm)
検定:構造計算	OK (0.26)	梁根入れ	300mm	せん断補強筋	1-D10@250mm (Lα:1.00 Sα:1.00)
検定:総合	OK (0.26)	負担鉛直荷重	等分布:7.15kN/m (梁全体:25.99kN)		格子梁の計算 対象外

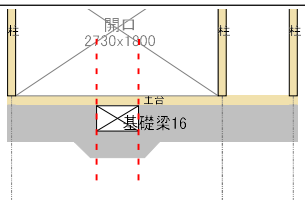
		曲げモーメント (kN・m)					せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 4-D13		下側 2-D13			せん断補強筋	1-D10@250mm		
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]		水平荷重 加力方向	正方向 [→]	負方向 [←]	
長期	最大曲げモーメント	-5.64		0.00		長期	最大せん断力	4.34		
	許容曲げモーメント	22.48		11.24			許容せん断耐力	20.04		
	検定 (検定比)	OK (0.26)		OK (0.00)			検定 (検定比)	OK (0.22)		
短期	最大曲げモーメント	-5.64	-5.64	0.00	0.00	短期	最大せん断力	4.34	4.34	
	許容曲げモーメント	34.01	34.01	17.00	17.00		許容せん断耐力	30.07	30.07	
	検定 (検定比)	OK (0.17)	OK (0.17)	OK (0.00)	OK (0.00)		検定 (検定比)	OK (0.15)	OK (0.15)	

通り芯

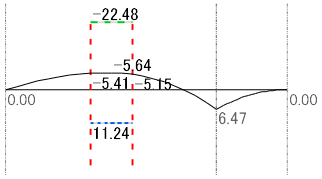
y3通り



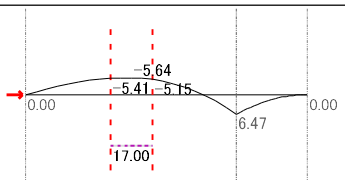
基礎梁、軸組イメージ図



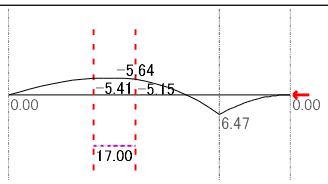
M図 長期 鉛直荷重



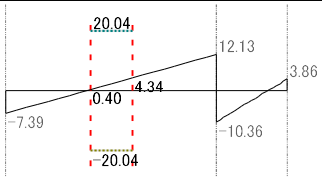
短期 鉛直荷重+水平荷重正方向[→]



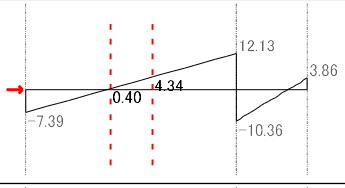
短期 鉛直荷重+水平荷重負方向[←]



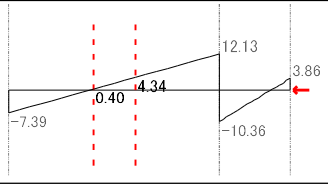
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重+水平荷重正方向[→]



短期 鉛直荷重+水平荷重負方向[←]



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

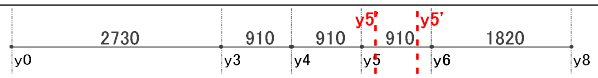
建物名:伏図次郎【2階】

検定対象、通り	人通口・開口部 x11y5'（開口部No.3 基礎梁:No.36 x11通りy6-y4 基礎梁群:No.15 x11通りy8-y0 計算方向:Y方向）				
断面記号	FD4	梁幅	120mm	上側主筋	2-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:227mm d'1:260mm）
検定:仕様規定	OK	梁地上高	50mm	下側主筋	2-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:227mm d'2:260mm）
検定:構造計算	OK (0.72)	梁根入れ	300mm	せん断補強筋	1-D10@250mm （ Lα:1.00 Sα:1.00）
検定:総合	OK (0.72)	負担鉛直荷重	等分布:9.62kN/m（梁全体:17.50kN）		格子梁の計算 対象外

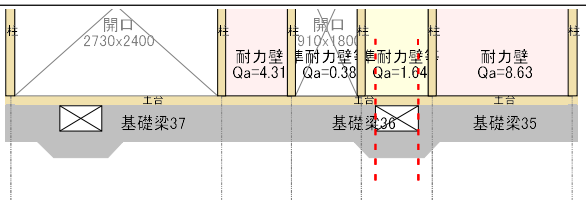
		曲げモーメント (kN・m)					せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 2-D13		下側 2-D13			せん断補強筋	1-D10@250mm		
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]		水平荷重 加力方向	正方向 [→]	負方向 [←]	
長期	最大曲げモーメント	0.00		2.60		長期	最大せん断力	6.26		
	許容曲げモーメント	11.24		11.24			許容せん断耐力	20.04		
	検定 (検定比)	OK (0.00)		OK (0.24)			検定 (検定比)	OK (0.32)		
短期	最大曲げモーメント	-1.26	0.00	0.79	12.09	短期	最大せん断力	4.89	-19.22	
	許容曲げモーメント	17.00	17.00	17.00	17.00		許容せん断耐力	30.07	30.07	
	検定 (検定比)	OK (0.08)	OK (0.00)	OK (0.05)	OK (0.72)		検定 (検定比)	OK (0.17)	OK (0.64)	

通り芯

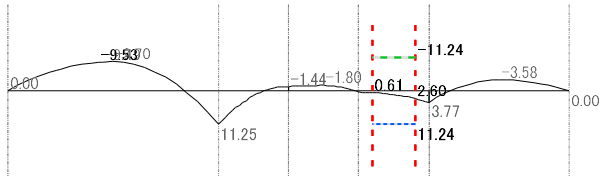
x11通り



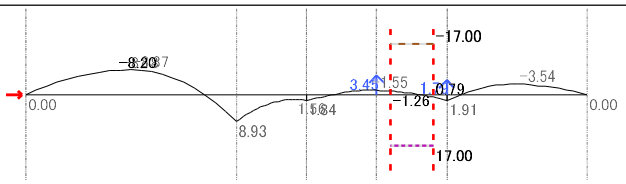
基礎梁、軸組イメージ図



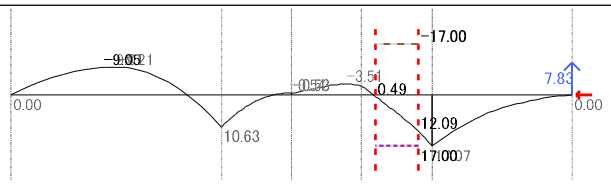
M図 長期 鉛直荷重



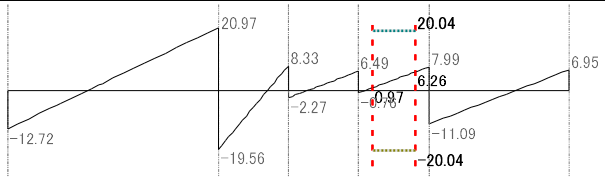
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



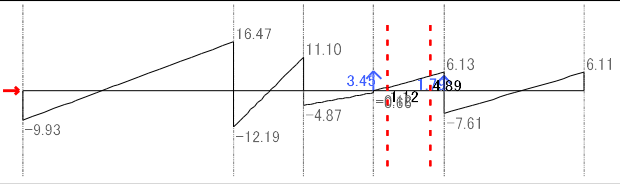
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



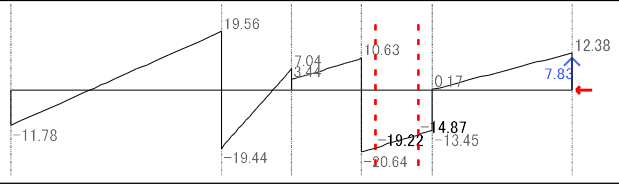
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.5.2 人通口・開口部検定明細書

9.1.5.2.1 人通口・開口部の仕様と検定結果

基礎梁開口部				基礎梁	開口部に加わる応力		開口部下の主筋 ※2					開口部下のせん断補強筋			斜め補強筋	
No	位置	断面記号	幅・高さ (mm)	断面記号 (No)	曲げモーメント (kN・m) ※1	せん断力 (kN) ※1	本-径	d'1 d'2 (mm)	許容曲げモーメント (kN・m) ※3	曲げの検定 ※4	定着長さ L1 L2 (mm) 検定 ※5	本-径 @ピッチ (mm)	許容せん断耐力 (kN) ※6	せん断の検定 ※7	径 (mm) 検定 ※8	定着長さ LL (mm) 検定 ※9
1	x10'y6-x10'y6	FD4	550 350	FG2 (11)	-0.36	-2.50	2-D13	260	11.24	OK (0.04)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.13)	10 (D10) OK	400 OK
					-0.40	-2.42			17.00	OK (0.03)			30.07	OK (0.09)		
					0.08	0.64	2-D13	260	11.24	OK (0.01)	520 OK		20.04	OK (0.04)		
					0.81	1.78			17.00	OK (0.05)			30.07	OK (0.06)		
2	x6y5'-x6y5'	FD4	550 350	FG2 (30)	-3.59	-3.19	2-D13	260	11.24	OK (0.32)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.16)	10 (D10) OK	400 OK
					-3.69	-6.30			17.00	OK (0.22)			30.07	OK (0.21)		
					1.41	1.02	2-D13	260	11.24	OK (0.13)	520 OK		20.04	OK (0.06)		
					3.47	1.56			17.00	OK (0.21)			30.07	OK (0.06)		
3	x11y5'-x11y5'	FD4	550 350	FG4 (36)	0.00	0.00	2-D13	260	11.24	OK (0.00)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.00)	10 (D10) OK	400 OK
					-1.26	-19.22			17.00	OK (0.08)			30.07	OK (0.64)		
					2.60	6.26	2-D13	260	11.24	OK (0.24)	520 OK		20.04	OK (0.32)		
					12.09	4.89			17.00	OK (0.72)			30.07	OK (0.17)		
4	x4y5'-x4y4'	FD4	550 350	FG2 (25)	-2.89	-2.76	2-D13	260	11.24	OK (0.26)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.14)	10 (D10) OK	400 OK
					-3.15	-1.26			17.00	OK (0.19)			30.07	OK (0.05)		
					0.00	3.08	2-D13	260	11.24	OK (0.00)	520 OK		20.04	OK (0.16)		
					0.00	4.57			17.00	OK (0.00)			30.07	OK (0.16)		
5	x6'y4-x6'y4	FD4	550 350	FG2 (14)	0.00	-2.27	2-D13	260	11.24	OK (0.00)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.12)	10 (D10) OK	400 OK
					0.00	-3.73			17.00	OK (0.00)			30.07	OK (0.13)		
					1.57	4.79	2-D13	260	11.24	OK (0.14)	520 OK		20.04	OK (0.24)		
					2.58	2.77			17.00	OK (0.16)			30.07	OK (0.10)		
6	x1'y3-x1'y3	FD2	550 350	FG2 (16)	-5.64	0.00	4-D13	260	22.48	OK (0.26)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.00)	10 (D10) OK	400 OK
					-5.64	0.00			34.01	OK (0.17)			30.07	OK (0.00)		
					0.00	4.34	2-D13	260	11.24	OK (0.00)	520 OK		20.04	OK (0.22)		
					0.00	4.34			17.00	OK (0.00)			30.07	OK (0.15)		
7	x11y1'-x11y0'	FD1	550 350	FG6 (37)	-9.53	-4.89	4-D13	260	22.48	OK (0.43)	520 OK	1-D10 @250 OK	20.04	OK (0.25)	10 (D10) OK	400 OK
					-9.05	-4.49			34.01	OK (0.27)			30.07	OK (0.15)		
					0.00	1.90	4-D13	260	22.48	OK (0.00)	520 OK		20.04	OK (0.10)		
					0.00	1.83			34.01	OK (0.00)			30.07	OK (0.07)		

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

※1 :上から次の通り。
・鉛直荷重(長期検討用) (負の最小値)
・鉛直荷重(短期検討用)＋水平荷重時 (負の最小値) ※※
・鉛直荷重(長期検討用) (正の最大値)
・鉛直荷重(短期検討用)＋水平荷重時 (正の最大値) ※※
※※「鉛直荷重(長期検討用)」の絶対値の方が大きければそちらを採用
※2 :行の上半分…開口部下の主筋(上側)
行の下半分…開口部下の主筋(下側)
d'1 :開口部下の主筋(上側)中心と基礎梁下端の距離 (mm)
d'2 :開口部下の主筋(下側)中心と基礎梁上端の距離 (mm)
※3 :上から次の通り。
・上側主筋の長期許容曲げモーメント
・上側主筋の短期許容曲げモーメント
・下側主筋の長期許容曲げモーメント
・下側主筋の短期許容曲げモーメント
※4 :検定比≦1.0なら検定OK。検定比は上から次の通り。
・鉛直(長) 曲げモーメント (負の最小値) ／ 上側主筋の長期許容曲げモーメント
・鉛直(短)＋水平曲げモーメント (負の最小値) ／ 上側主筋の短期許容曲げモーメント
・鉛直(長) 曲げモーメント (正の最大値) ／ 下側主筋の長期許容曲げモーメント
・鉛直(短)＋水平曲げモーメント (正の最大値) ／ 下側主筋の短期許容曲げモーメント
※5 :(上側) L1 ≧ 40×開口部下主筋(上側)の径 ならOK
(下側) L2 ≧ 40×開口部下主筋(下側)の径 ならOK
※6 :上から次の通り。
・長期許容せん断耐力
・短期許容せん断耐力
・長期許容せん断耐力
・短期許容せん断耐力
※7 :検定比≦1.0なら検定OK。検定比は上から次の通り。
※ピッチが[250mm以下かつ基礎梁せいの1/2以下]でない場合NG
・鉛直(長) せん断力 (負の最小値) ／ 長期許容せん断耐力
・鉛直(短)＋水平せん断力 (負の最小値) ／ 短期許容せん断耐力
・鉛直(長) せん断力 (正の最大値) ／ 長期許容せん断耐力
・鉛直(短)＋水平せん断力 (正の最大値) ／ 短期許容せん断耐力
※8 :斜め補強筋の径 ≧ 9mm ならOK (平12建告1347号の仕様規定)
※9 :LL≧40×斜め補強筋の径 ならOK

計算書番号:20230731173521

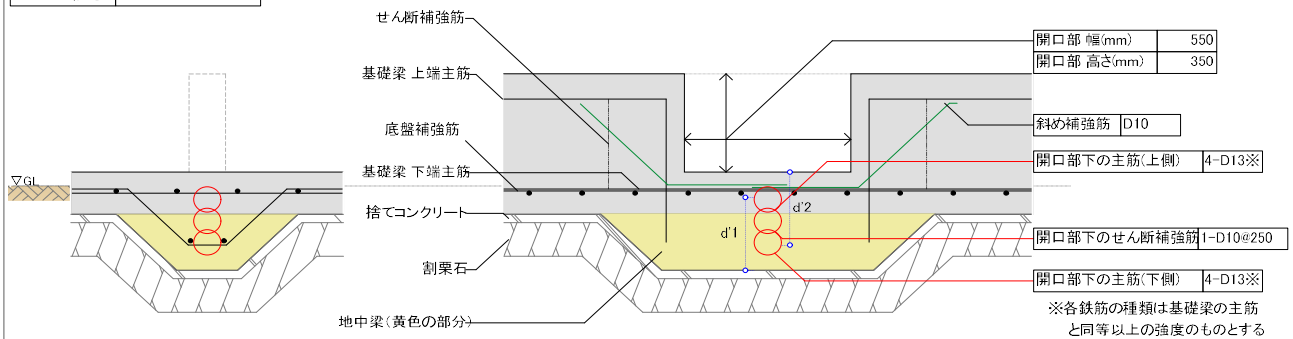
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.5.2.2 人通口・開口部 構造図

開口部の種類	人通口・開口部
開口部のNo	7
開口部の記号	FD1

基礎形式:べた基礎	基礎梁の地中梁:なし
べた基礎底盤:シングル配筋	開口部下の地中梁:あり(深さ200 水平幅700 斜め幅200)



※各鉄筋の種類は基礎梁の主筋と同等以上の強度のものとする

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。○印は主筋が2本以上あるいはせん断補強筋が2本以上求められた場合です
妥当性や施工方法は別途検討が必要です

■左断面図の地中梁(mm)

地中梁の水平部分幅 bg	200
地中梁の斜め部分幅 bh	200

■鉄筋の定着長さ(mm)

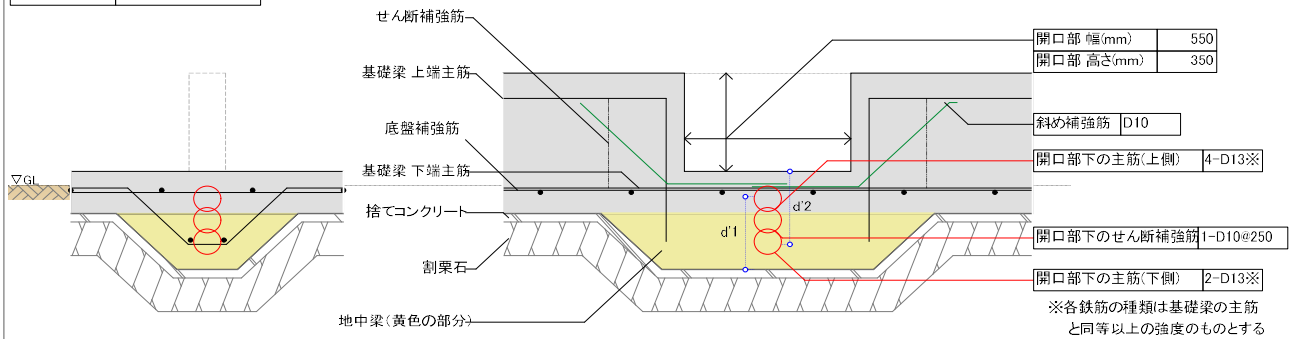
開口部下の主筋(上側)の定着長さL1	520
開口部下の主筋(下側)の定着長さL2	520
斜め補強筋の定着長さLL	400

■開口部下の主筋の位置(mm)

[開口部下の主筋(上側)の中心]と[基礎下端]の距離 d'1	260
[開口部下の主筋(下側)の中心]と[開口部下端]の距離 d'2	260

開口部の種類	人通口・開口部
開口部のNo	6
開口部の記号	FD2

基礎形式:べた基礎	基礎梁の地中梁:なし
べた基礎底盤:シングル配筋	開口部下の地中梁:あり(深さ200 水平幅700 斜め幅200)



※各鉄筋の種類は基礎梁の主筋と同等以上の強度のものとする

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。○印は主筋が2本以上あるいはせん断補強筋が2本以上求められた場合です
妥当性や施工方法は別途検討が必要です

■左断面図の地中梁(mm)

地中梁の水平部分幅 bg	200
地中梁の斜め部分幅 bh	200

■鉄筋の定着長さ(mm)

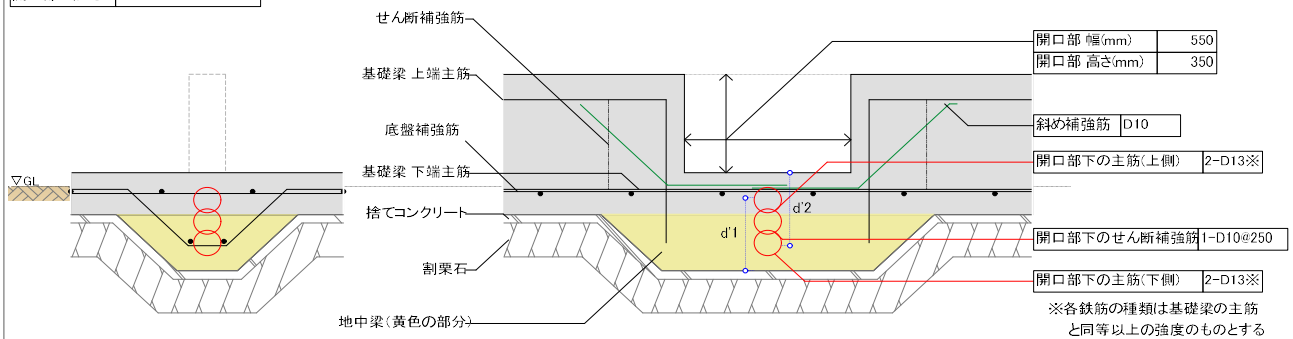
開口部下の主筋(上側)の定着長さL1	520
開口部下の主筋(下側)の定着長さL2	520
斜め補強筋の定着長さLL	400

■開口部下の主筋の位置(mm)

[開口部下の主筋(上側)の中心]と[基礎下端]の距離 d'1	260
[開口部下の主筋(下側)の中心]と[開口部下端]の距離 d'2	260

開口部の種類	人通口・開口部
開口部のNo	1、2、3、4、5
開口部の記号	FD4

基礎形式:べた基礎	基礎梁の地中梁:なし
べた基礎底盤:シングル配筋	開口部下の地中梁:あり(深さ200 水平幅700 斜め幅200)



※各鉄筋の種類は基礎梁の主筋と同等以上の強度のものとする

※鉄筋の本数やピッチ等は構造設計(ソフトでの入力や算定)の結果です。○印は主筋が2本以上あるいはせん断補強筋が2本以上求められた場合です
妥当性や施工方法は別途検討が必要です

■左断面図の地中梁(mm)

地中梁の水平部分幅 bg	200
地中梁の斜め部分幅 bh	200

■鉄筋の定着長さ(mm)

開口部下の主筋(上側)の定着長さL1	520
開口部下の主筋(下側)の定着長さL2	520
斜め補強筋の定着長さLL	400

■開口部下の主筋の位置(mm)

[開口部下の主筋(上側)の中心]と[基礎下端]の距離 d'1	260
[開口部下の主筋(下側)の中心]と[開口部下端]の距離 d'2	260

9.1.5.2.3 人通口・開口部にかかる応力の算定

※出力対象が存在しないため、出力内容はありません。

9.1.5.2.4 人通口・開口部の許容耐力の算定

■計算条件

コンクリートの長期許容せん断応力度Lfs (N/mm^2)	0.70
コンクリートの短期許容せん断応力度sfs (N/mm^2)	1.05

基礎梁せん断補強筋先端のフック	あり
基礎梁の許容せん断耐力のせん断スパン比による割増	行わない

■算定結果

開口部			基礎梁断面形状(No)	応力中心距離 j (mm)	主筋（許容曲げモーメント）					せん断補強筋（許容せん断耐力）						
No	位置・種類	断面形状			断面積合計 at (mm^2)	長期許容引張応力度 Lft (N/mm^2)	短期許容引張応力度 sft (N/mm^2)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	ピッチ p (mm)	断面積合計 aw (mm^2)	長期許容引張応力度 Lfwt (N/mm^2)	短期許容引張応力度 sfwt (N/mm^2)	せん断スパン比による割増係数 Lα sα	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)
1	x10'y6	FD4	FG2 (11)	227 227	254 254	195 195	295 295	11.24 11.24	17.00 17.00	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07
2	x6y5'	FD4	FG2 (30)	227 227	254 254	195 195	295 295	11.24 11.24	17.00 17.00	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07
3	x11y5'	FD4	FG4 (36)	227 227	254 254	195 195	295 295	11.24 11.24	17.00 17.00	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07
4	x4y5	FD4	FG2 (25)	227 227	254 254	195 195	295 295	11.24 11.24	17.00 17.00	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07
5	x6'y4	FD4	FG2 (14)	227 227	254 254	195 195	295 295	11.24 11.24	17.00 17.00	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07
6	x1'y3	FD2	FG2 (16)	227 227	508 254	195 195	295 295	22.48 11.24	34.01 17.00	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07
7	x11y1	FD1	FG6 (37)	227 227	508 508	195 195	295 295	22.48 22.48	34.01 34.01	250	71	195	295	1.00 1.00	20.04	30.07

※基礎梁開口部の寸法や鉄筋の仕様は「9.1.5.2.1 人通口・開口部の仕様と検定結果」参照
※基礎梁の寸法や鉄筋の仕様は「9.1.3 基礎仕様一覧表」参照

j :(上段は上端主筋) =7/8×開口部のd'1
(下段は下端主筋) =7/8×開口部のd'2
at, Lft, sft :上段は上端主筋、下段は下端主筋
Lα、sα :長期および短期のせん断スパン比による割増係数 (1以上2以下)
人通口・開口部では、割増を行わない。Lα および sα は 1 とする。
LQa =b×j×{Lα×Lfs＋0.5×Lfwt(pw−0.002)}
sQa =b×j×{sα×sfs＋0.5×sfwt(pw−0.002)}
ただし、基礎梁せん断補強筋先端フックが無い場合、Lfwt(pw−0.002) および sfwt(pw−0.002) は0とする
pw =aw/(b×p) (pw＜0.002の場合、pw=0.002とする)
LMa =at×Lft×j (上段は上端主筋,下段は下端主筋)
sMa =at×sft×j (上段は上端主筋,下段は下端主筋)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.1.6 独立基礎仕様一覧表

独立基礎を検定しない設定になっているため、出力内容はありません。
別途検討してください。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2 接地圧の検定

9.2.1 建物の荷重

■計算条件

基礎にかかる鉛直荷重	長期・常時
鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄの単位体積荷重　wfc (kN/m^3)	24.0
荷重計算方法	基礎梁の荷重負担範囲をもとに計算
1階床荷重	考慮する
基礎梁全長　LL (m)	84.63

■地震力計算用 建物荷重明細表

層	部位	壁長 (m)	壁高さ (m)	面積 (m^2)	単位荷重 (kN/m^2)	荷重 (kN)	層の荷重 (kN)
3層 (3階上部)　※1	−	−	−	−	−	−	0.00
2層 (3階下部＋2階上部)　※1	−	−	−	−	−	−	81.82
1層 (2階下部＋1階上部)　※1	−	−	−	−	−	−	163.96
1階下半分 ΣW0	1階外壁(下半分)	40.040	1.453	58.18	0.350	20.37	117.66
	1階内壁(下半分)	38.220	1.453	55.54	0.350	19.44	
	1階床	−	−	82.81	0.940	77.85	
基礎自重 ΣWB　※2	−	−	−	−	−	−	423.70
合計	−	−	−	−	−	−	787.14

上表の荷重は、「転倒モーメントによる短期接地圧の検定」における地震力の計算にのみ使用されます。

※1 :1～3層の荷重の詳細は、「5.3.5 各層(階)の地震用荷重の計算」を参照

※2 :下記「基礎梁荷重一覧表」及び「基礎底盤荷重一覧表」のW2、W3、W6の合計

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.1 基礎梁荷重一覧表

No	位置	基礎梁断面形状	基礎長さ L (mm)	底盤地上高さ dh (mm)	基礎梁地上部分の自重 W2 (kN)	地中梁の自重 W3 (kN)	建物からかかる荷重 (kN)			等分布荷重 w (kN/m)
							W	WA	WB	
1	x0y8-x2y8	FG1	1,820	50	2.10	1.35	7.36	9.81	9.20	4.05
2	x2y8-x4y8	FG1	1,820	50	2.10	1.35	7.36	9.81	9.20	4.05
3	x4y8-x6y8	FG1	1,820	50	2.10	1.35	6.86	9.14	8.57	3.77
4	x6y8-x8y8	FG1	1,820	50	2.10	1.35	7.03	9.38	8.79	3.87
5	x8y8-x10y8	FG1	1,820	50	2.10	1.35	7.03	9.37	8.78	3.87
6	x10y8-x11y8	FG1	910	50	1.05	0.68	2.18	2.91	2.73	2.40
7	x11y8-x14y8	FG1	2,730	50	3.15	2.02	13.78	18.37	17.23	5.05
8	x4y7-x6y7	FG2	1,820	50	2.10	-	12.15	16.19	15.18	6.68
9	x6y6-x8y6	FG2	1,820	50	2.10	-	16.04	21.39	20.05	8.82
10	x8y6-x10y6	FG2	1,820	50	2.10	-	19.04	21.38	20.79	10.47
11	x10y6-x11y6	FG2	910	50	1.05	-	5.19	6.92	6.49	5.71
12	x6y5-x9y5	FG3	2,730	50	3.15	-	18.02	18.02	18.02	6.61
13	x4y4-x6y4	FG2	1,820	50	2.10	-	9.99	13.32	12.49	5.49
14	x6y4-x11y4	FG2	4,550	50	5.25	-	58.40	77.87	73.00	12.84
15	x11y4-x14y4	FG4	2,730	50	3.15	-	26.96	35.95	33.71	9.88
16	x0y3-x4y3	FG2	3,640	50	4.20	-	25.99	34.66	32.49	7.15
17	x0y2-x4y2	FG1	3,640	50	4.20	2.70	11.28	15.04	14.10	3.10
18	x4y2-x6y2	FG5	1,820	50	0.27	1.35	4.70	6.27	5.88	2.59
19	x6y0-x11y0	FG1	4,550	50	5.25	3.37	34.38	45.84	42.98	7.56
20	x11y0-x14y0	FG1	2,730	50	3.15	2.02	13.18	17.58	16.48	4.83
21	x0y8-x0y3	FG1	4,550	50	5.25	3.37	22.06	29.42	27.58	4.85
22	x0y3-x0y2	FG1	910	50	1.05	0.68	1.62	2.15	2.02	1.79
23	x2y8-x2y7	FG2	910	50	1.05	-	7.36	7.36	7.36	8.09
24	x4y8-x4y7	FG2	910	50	1.05	-	4.13	5.51	5.17	4.54
25	x4y7-x4y4	FG2	2,730	50	3.15	-	28.96	38.61	36.19	10.61
26	x4y4-x4y3	FG2	910	50	1.05	-	4.19	5.60	5.25	4.61
27	x4y3-x4y2	FG2	910	50	1.05	-	3.97	5.29	4.96	4.37
28	x6y8-x6y7	FG2	910	50	1.05	-	5.81	7.74	7.26	6.39
29	x6y7-x6y6	FG2	910	50	1.05	-	6.17	8.22	7.71	6.79
30	x6y6-x6y4	FG2	1,820	50	2.10	-	13.93	18.58	17.41	7.66
31	x6y4-x6y2	FG2	1,820	50	2.10	-	16.16	21.56	20.21	8.88
32	x6y2-x6y0	FG1	1,820	50	2.10	1.35	11.46	15.29	14.33	6.30
33	x8y8-x8y6	FG2	1,820	50	2.10	-	14.06	18.75	17.57	7.73
34	x10y8-x10y6	FG2	1,820	50	2.10	-	13.57	18.08	16.95	7.46
35	x11y8-x11y6	FG4	1,820	50	2.10	-	18.03	24.03	22.53	9.91
36	x11y6-x11y4	FG4	1,820	50	2.10	-	17.50	23.33	21.87	9.62
37	x11y4-x11y0	FG6	3,640	50	4.20	-	44.89	59.86	56.12	12.34
38	x14y8-x14y4	FG1	3,640	50	4.20	2.70	22.97	30.62	28.71	6.32
39	x14y4-x14y0	FG1	3,640	50	4.20	2.70	21.97	29.29	27.47	6.04
				合計	95.82	29.69				

wfc = 24.0 :鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄの単位体積荷重
W2 = L×Dg×b×wfc
W3 [外周部の場合] = L×[[Df−(d−dh)]×(bg+bg+bh)/2]×wfc
[内部の場合] = L×[[Df−(d−dh)]×(bg+bg+bh×2)/2]×wfc
W :接する底盤区画の負担荷重Wを、亀甲分割して分配した荷重
WA :Wの内「荷重分布が本来は三角形分布になる部分」を4/3倍した値（基礎梁にかかる長期中央部曲げﾓｰﾒﾝﾄの計算にのみ使用）
WB :Wの内「荷重分布が本来は三角形分布になる部分」を5/4倍した値（基礎梁にかかる長期端部曲げﾓｰﾒﾝﾄの計算にのみ使用）
w = W/L

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.2 べた基礎底盤荷重一覧表

No	位置	底盤断面形状	短辺方向長さ Lx (mm)	長辺方向長さ Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	底盤厚 d (mm)	底盤を囲む基礎梁の No	建物からかかる荷重 W4 (kN)	相殺済の1階床荷重 W4c (kN)	基礎梁地上部分の自重の合計 W5 (kN)	底盤の自重 W6 (kN)	基礎梁の地中梁の自重の合計 W7 (kN)	負担荷重 W (kN)
1	x0y8-x4y3	S1	3,640	4,550	16.56	150	1,2,16,21,23,24,25,26	58.29	0.00	15.24	59.63	6.07	73.53
2	x4y8-x6y7	S1	910	1,820	1.66	150	3,8,24,28	14.07	0.00	4.21	5.97	1.35	18.28
3	x6y8-x8y6	S1	1,820	1,820	3.31	150	4,9,28,29,33	22.85	0.00	5.26	11.93	1.35	28.11
4	x8y8-x10y6	S1	1,820	1,820	3.31	150	5,10,33,34	22.84	0.00	5.25	11.93	1.35	28.09
5	x10y8-x11y6	S1	910	1,820	1.66	150	6,11,34,35	13.74	0.00	3.68	5.97	0.68	17.42
6	x11y8-x14y4	S1	2,730	3,640	9.94	150	7,15,35,36,38	62.45	0.00	11.03	35.78	4.72	73.48
7	x4y7-x6y4	S1	1,820	2,730	4.97	150	8,13,25,29,30	26.42	0.00	5.26	17.89	0.00	31.68
8	x6y6-x11y4	S1	1,820	4,550	8.28	150	9,10,11,12,14,30,36	49.53	0.00	10.51	29.82	0.00	60.04
9	x4y4-x6y2	S1	1,820	1,820	3.31	150	13,18,26,27,31	15.36	0.00	3.43	11.93	1.35	18.79
10	x6y4-x11y0	S2	3,640	4,550	16.56	150	14,19,31,32,37	101.47	0.00	13.13	59.63	4.72	114.60
11	x11y4-x14y0	S1	2,730	3,640	9.94	150	15,20,37,39	59.26	0.00	11.03	35.78	4.72	70.29
12	x0y3-x4y2	S1	910	3,640	3.31	150	16,17,22,27	17.89	0.00	7.88	11.93	3.38	25.77
							合計	464.17	0.00	95.91	298.19	29.69	

※W4、W4c、W7の明細は、後述「べた基礎底盤負担荷重明細表」を参照

wfc = 24.0 :鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄの単位体積荷重

W4 : 底盤区画の上方の建物からかかる荷重と、床束から伝達される1階床荷重の合計（地反力と相殺済の1階床荷重を除く）

W4c : 底盤や基礎梁の検定において、地反力と相殺されるとみなす1階床の荷重の合計

W5 : 底盤を囲む基礎梁の地上部分の自重の合計 前述「基礎梁荷重一覧表」のW2を参照

W6 = A×d×wfc

W7 : 底盤を囲む基礎梁の地中梁の自重の合計

W = W4＋W5

※基礎梁の両面にべた基礎区画がある場合、各区画に振り分けて加算。

9.2.1.3 べた基礎底盤負担荷重明細表

べた基礎底盤の情報						荷重を負担する項目										底盤に建物からかかる荷重 W4 (kN)	基礎梁の地中梁の自重の合計 W7 (kN)
No	べた基礎底盤の位置	断面形状	短辺方向長さ Lx (mm)	長辺方向長さ Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	階	項目No	項目	項目の負担部分の位置	負担割合 (%)	負担面積 A (㎡)	固定荷重 G (N/㎡)	積載荷重 P (N/㎡)	負担荷重 W (kN)	地中梁の自重 W3 (kN)		
1	x0y8-x4y3	S1	3,640	4,550	16.57	−	1	基礎梁	x0y8-x2y8	100%	−	−	−	−	1.35	58.29	6.07
						−	2	基礎梁	x2y8-x4y8	100%	−	−	−	−	1.35		
						−	16	基礎梁	x0y3-x4y3	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	21	基礎梁	x0y8-x0y3	100%	−	−	−	−	3.37		
						−	23	基礎梁	x2y8-x2y7	100%	−	−	−	−	0.00		
						−	24	基礎梁	x4y8-x4y7	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	25	基礎梁	x4y7-x4y4	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	26	基礎梁	x4y4-x4y3	50%	−	−	−	−	0.00		
						2	24	屋根	x3'y4-x4y3'	−	0.18	421	−	0.08	−		
						2	9	屋根	x3'y8-x4y3'	−	2.37	421	−	1.00	−		
						2	2	屋根	x3'y8'-x4y8	−	0.18	421	−	0.08	−		
						2	1	屋根	x3'y8'-x4y8	−	0.18	421	−	0.08	−		
						1	5	屋根	x1y5-x4y3	−	3.32	421	−	1.40	−		
						1	4	屋根	x0y8-x4y5	−	6.22	421	−	2.61	−		
						1	2	屋根	x0'y8'-x4y8	−	2.37	421	−	1.00	−		
						1	3	屋根	x0y8-x3y3	−	7.04	421	−	2.97	−		
						1	1	屋根	x0'y8'-x0y3	−	2.91	421	−	1.23	−		
						2	10	軒天	x3'y4-x4y3'	−	0.20	150	−	0.03	−		
						2	9	軒天	x3'y8-x4y3'	−	2.55	150	−	0.39	−		
						2	2	軒天	x3'y8'-x4y8	−	0.20	150	−	0.03	−		
						2	1	軒天	x3'y8'-x4y8	−	0.20	150	−	0.03	−		
						1	2	軒天	x0'y8'-x4y8	−	2.37	150	−	0.36	−		
						1	1	軒天	x0'y8'-x0y3	−	2.91	150	−	0.44	−		
						1	1	天井	x0y8-x4y3	−	16.57	250	−	4.15	−		
						1	1	床	x0y8-x4y3	−	16.57	340	1300	27.18	−		
						2	1	外壁	x4y7-x4y8	50%	1.28	350	−	0.45	−		
						2	11	外壁	x4y4-x4y7	50%	3.83	350	−	1.35	−		
						1	2	外壁	x4y8-x0y8	−	10.56	350	−	3.70	−		
						1	1	外壁	x0y8-x0y3	−	13.20	350	−	4.62	−		
						1	3	間仕切壁	x2y8-x2y7	−	2.64	350	−	0.93	−		
						1	31	間仕切壁	x0y3-x4y3	50%	5.28	350	−	1.85	−		
						1	4	間仕切壁	x4y8-x4y7	50%	1.32	350	−	0.47	−		
						1	15	間仕切壁	x4y7-x4y4	50%	3.96	350	−	1.39	−		
						1	24	間仕切壁	x4y4-x4y3	50%	1.32	350	−	0.47	−		
2	x4y8-x6y7	S1	910	1,820	1.66	−	3	基礎梁	x4y8-x6y8	100%	−	−	−	−	1.35	14.07	1.35
						−	8	基礎梁	x4y7-x6y7	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	24	基礎梁	x4y8-x4y7	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	28	基礎梁	x6y8-x6y7	50%	−	−	−	−	0.00		
						2	10	屋根	x4y8-x5y7	−	0.42	421	−	0.18	−		
						2	11	屋根	x4y8-x6y7	−	1.25	421	−	0.53	−		
						2	3	屋根	x4y8'-x6y8	−	1.10	421	−	0.47	−		
						2	3	軒天	x4y8'-x6y8	−	1.18	150	−	0.18	−		
						2	1	天井	x4y8-x6y7	−	1.66	250	−	0.42	−		
						1	2	天井	x4y8-x6y7	−	1.66	250	−	0.42	−		
						2	1	床	x4y8-x6y7	−	1.66	340	1300	2.73	−		
						1	2	床	x4y8-x6y7	−	1.66	340	1300	2.73	−		
						2	1	外壁	x4y7-x4y8	50%	1.28	350	−	0.45	−		
						2	2	外壁	x4y8-x6y8	−	5.10	350	−	1.79	−		
						1	5	外壁	x6y8-x4y8	−	5.28	350	−	1.85	−		
						2	3	間仕切壁	x6y8-x6y7	50%	1.28	350	−	0.45	−		
						1	6	間仕切壁	x6y8-x6y7	50%	1.32	350	−	0.47	−		
						1	16	間仕切壁	x4y7-x6y7	50%	2.64	350	−	0.93	−		
						1	4	間仕切壁	x4y8-x4y7	50%	1.32	350	−	0.47	−		
3	x6y8-x8y6	S1	1,820	1,820	3.32	−	4	基礎梁	x6y8-x8y8	100%	−	−	−	−	1.35	22.85	1.35
						−	9	基礎梁	x6y6-x8y6	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	28	基礎梁	x6y8-x6y7	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	29	基礎梁	x6y7-x6y6	50%	−	−	−	−	0.00		
						−	33	基礎梁	x8y8-x8y6	50%	−	−	−	−	0.00		

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.3 べた基礎底盤負担荷重明細表 (2ページ目)

べた基礎底盤の情報						荷重を負担する項目										底盤に建物からかかる荷重	基礎梁の地中梁の自重の合計
No	べた基礎底盤の位置	断面形状	短辺方向長さ Lx (mm)	長辺方向長さ Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	階	項目No	項目	項目の負担部分の位置	負担割合 (%)	負担面積 A (㎡)	固定荷重 G (N/㎡)	積載荷重 P (N/㎡)	負担荷重 W (kN)	地中梁の自重 W3 (kN)	W4 (kN)	W7 (kN)
						2	12	屋根	x6y8-x8y6	-	3.32	421	-	1.40	-		
						2	4	屋根	x6y8'-x8y8	-	1.10	421	-	0.47	-		
						2	4	軒天	x6y8'-x8y8	-	1.18	150	-	0.18	-		
						2	2	天井	x6y8-x8y6	-	3.32	250	-	0.83	-		
						1	3	天井	x6y8-x8y6	-	3.32	250	-	0.83	-		
						2	2	床	x6y8-x8y6	-	3.32	340	1300	5.45	-		
						1	3	床	x6y8-x8y6	-	3.32	340	1300	5.45	-		
						2	4	外壁	x6y8-x8y8	-	5.10	350	-	1.79	-		
						1	7	外壁	x8y8-x6y8	-	5.28	350	-	1.85	-		
						2	3	間仕切壁	x6y8-x6y7	50%	1.28	350	-	0.45	-		
						2	12	間仕切壁	x6y7-x6y6	50%	1.28	350	-	0.45	-		
						2	13	間仕切壁	x6y6-x8y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						1	6	間仕切壁	x6y8-x6y7	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	17	間仕切壁	x6y7-x6y6	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	18	間仕切壁	x6y6-x8y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	8	間仕切壁	x8y8-x8y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
4	x8y8-x10y6	S1	1,820	1,820	3.32	-	5	基礎梁	x8y8-x10y8	100%	-	-	-	-	1.35	22.84	1.35
						-	10	基礎梁	x8y6-x10y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	33	基礎梁	x8y8-x8y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	34	基礎梁	x10y8-x10y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						2	13	屋根	x8y8-x10y6	-	3.32	421	-	1.40	-		
						2	5	屋根	x8y8'-x10y8	-	1.10	421	-	0.47	-		
						2	5	軒天	x8y8'-x10y8	-	1.18	150	-	0.18	-		
						2	3	天井	x8y8-x10y6	-	3.32	250	-	0.83	-		
						1	4	天井	x8y8-x10y6	-	3.32	250	-	0.83	-		
						2	3	床	x8y8-x10y6	-	3.32	340	1300	5.45	-		
						1	4	床	x8y8-x10y6	-	3.32	340	1300	5.45	-		
						2	5	外壁	x8y8-x10y8	-	5.10	350	-	1.79	-		
						1	9	外壁	x10y8-x8y8	-	5.28	350	-	1.85	-		
						2	6	間仕切壁	x10y8-x10y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	14	間仕切壁	x8y6-x10y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						1	10	間仕切壁	x10y8-x10y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	20	間仕切壁	x8y6-x10y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	8	間仕切壁	x8y8-x8y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
5	x10y8-x11y6	S1	910	1,820	1.66	-	6	基礎梁	x10y8-x11y8	100%	-	-	-	-	0.68	13.74	0.68
						-	11	基礎梁	x10y6-x11y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	34	基礎梁	x10y8-x10y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	35	基礎梁	x11y8-x11y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						2	14	屋根	x10y8-x11y6	-	1.66	421	-	0.70	-		
						2	6	屋根	x10y8'-x11y8	-	0.55	421	-	0.24	-		
						2	6	軒天	x10y8'-x11y8	-	0.59	150	-	0.09	-		
						2	4	天井	x10y8-x11y6	-	1.66	250	-	0.42	-		
						1	5	天井	x10y8-x11y6	-	1.66	250	-	0.42	-		
						2	4	床	x10y8-x11y6	-	1.66	340	1300	2.73	-		
						1	5	床	x10y8-x11y6	-	1.66	340	1300	2.73	-		
						2	7	外壁	x10y8-x11y8	-	2.55	350	-	0.90	-		
						1	11	外壁	x11y8-x10y8	-	2.64	350	-	0.93	-		
						2	6	間仕切壁	x10y8-x10y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	8	間仕切壁	x11y8-x11y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	15	間仕切壁	x10y6-x11y6	50%	1.28	350	-	0.45	-		
						1	12	間仕切壁	x11y8-x11y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	10	間仕切壁	x10y8-x10y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	21	間仕切壁	x10y6-x11y6	50%	1.32	350	-	0.47	-		
6	x11y8-x14y4	S1	2,730	3,640	9.94	-	7	基礎梁	x11y8-x14y8	100%	-	-	-	-	2.02	62.45	4.72
						-	15	基礎梁	x11y4-x14y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	35	基礎梁	x11y8-x11y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	36	基礎梁	x11y6-x11y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	38	基礎梁	x14y8-x14y4	100%	-	-	-	-	2.70		

9.2.1.3 べた基礎底盤負担荷重明細表 (3ページ目)

べた基礎底盤の情報						荷重を負担する項目										底盤に建物からかかる荷重	基礎梁の地中梁の自重の合計
No	べた基礎底盤の位置	断面形状	短辺方向長さ Lx (mm)	長辺方向長さ Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	階	項目No	項目	項目の負担部分の位置	負担割合 (%)	負担面積 A (㎡)	固定荷重 G (N/㎡)	積載荷重 P (N/㎡)	負担荷重 W (kN)	地中梁の自重 W3 (kN)	W4 (kN)	W7 (kN)
						2	15	屋根	x11y8-x14y5	-	3.73	421	-	1.57	-		
						2	7	屋根	x11y8'-x14'y8	-	1.82	421	-	0.77	-		
						2	16	屋根	x11y8-x14y4	-	6.22	421	-	2.61	-		
						2	8	屋根	x14y8'-x14'y4	-	2.37	421	-	1.00	-		
						2	7	軒天	x11y8'-x14'y8	-	1.96	150	-	0.30	-		
						2	8	軒天	x14y8'-x14'y4	-	2.55	150	-	0.39	-		
						2	5	天井	x11y8-x14y4	-	9.94	250	-	2.49	-		
						1	6	天井	x11y8-x14y4	-	9.94	250	-	2.49	-		
						2	5	床	x11y8-x14y4	-	9.94	340	1300	16.31	-		
						1	6	床	x11y8-x14y4	-	9.94	340	1300	16.31	-		
						2	10	外壁	x14y8-x14y4	-	10.20	350	-	3.57	-		
						2	9	外壁	x11y8-x14y8	-	7.65	350	-	2.68	-		
						1	14	外壁	x14y4-x14y8	-	10.56	350	-	3.70	-		
						1	13	外壁	x14y8-x11y8	-	7.92	350	-	2.78	-		
						2	8	間仕切壁	x11y8-x11y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	16	間仕切壁	x11y6-x11y4	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	22	間仕切壁	x11y4-x14y4	50%	3.83	350	-	1.35	-		
						1	28	間仕切壁	x13y4-x14y4	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	12	間仕切壁	x11y8-x11y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	22	間仕切壁	x11y6-x11y4	50%	2.64	350	-	0.93	-		
7	x4y7-x6y4	S1	1,820	2,730	4.97	-	8	基礎梁	x4y7-x6y7	50%	-	-	-	-	0.00	26.42	0.00
						-	13	基礎梁	x4y4-x6y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	25	基礎梁	x4y7-x4y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	29	基礎梁	x6y7-x6y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	30	基礎梁	x6y6-x6y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						2	19	屋根	x4y6-x6y4	-	1.66	421	-	0.70	-		
						2	17	屋根	x4y7-x6y4	-	2.90	421	-	1.23	-		
						2	18	屋根	x5y7-x6y6	-	0.42	421	-	0.18	-		
						2	6	天井	x4y7-x6y4	-	4.97	250	-	1.25	-		
						1	7	天井	x4y7-x6y4	-	4.97	250	-	1.25	-		
						2	6	床	x4y7-x6y4	-	4.97	340	1300	8.16	-		
						1	7	床	x4y7-x6y4	-	4.97	340	1300	8.16	-		
						2	17	外壁	x6y4-x4y4	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	11	外壁	x4y4-x4y7	50%	3.83	350	-	1.35	-		
						2	12	間仕切壁	x6y7-x6y6	50%	1.28	350	-	0.45	-		
						1	17	間仕切壁	x6y7-x6y6	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	16	間仕切壁	x4y7-x6y7	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	15	間仕切壁	x4y7-x4y4	50%	3.96	350	-	1.39	-		
8	x6y6-x11y4	S1	1,820	4,550	8.29	-	9	基礎梁	x6y6-x8y6	50%	-	-	-	-	0.00	49.53	0.00
						-	10	基礎梁	x8y6-x10y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	11	基礎梁	x10y6-x11y6	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	12	基礎梁	x6y5-x9y5	100%	-	-	-	-	0.00		
						-	14	基礎梁	x6y4-x11y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	30	基礎梁	x6y6-x6y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	36	基礎梁	x11y6-x11y4	50%	-	-	-	-	0.00		
						2	20	屋根	x6y6-x8y4	-	1.66	421	-	0.70	-		
						2	22	屋根	x8y6-x11y4	-	2.90	421	-	1.23	-		
						2	21	屋根	x6y6-x10y4	-	3.32	421	-	1.40	-		
						2	23	屋根	x10y5-x11y4	-	0.42	421	-	0.18	-		
						2	7	天井	x6y6-x11y4	-	8.29	250	-	2.08	-		
						1	8	天井	x6y6-x11y4	-	8.29	250	-	2.08	-		
						2	7	床	x6y6-x11y4	-	8.29	340	1300	13.60	-		
						1	8	床	x6y6-x11y4	-	8.29	340	1300	13.60	-		
						2	16	間仕切壁	x11y6-x11y4	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	13	間仕切壁	x6y6-x8y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	14	間仕切壁	x8y6-x10y6	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	15	間仕切壁	x10y6-x11y6	50%	1.28	350	-	0.45	-		
						2	19	間仕切壁	x6y4-x11y4	50%	6.37	350	-	2.23	-		

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.3 べた基礎底盤負担荷重明細表 (4ページ目)

べた基礎底盤の情報						荷重を負担する項目										底盤に建物からかかる荷重 W4 (kN)	基礎梁の地中梁の自重の合計 W7 (kN)
No	べた基礎底盤の位置	断面形状	短辺方向長さ Lx (mm)	長辺方向長さ Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	階	項目No	項目	項目の負担部分の位置	負担割合 (%)	負担面積 A (㎡)	固定荷重 G (N/㎡)	積載荷重 P (N/㎡)	負担荷重 W (kN)	地中梁の自重 W3 (kN)		
						1	23	間仕切壁	x6y5-x9y5	-	7.92	350	-	2.78	-		
						1	26	間仕切壁	x6y4-x11y4	50%	6.60	350	-	2.31	-		
						1	22	間仕切壁	x11y6-x11y4	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	18	間仕切壁	x6y6-x8y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	20	間仕切壁	x8y6-x10y6	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	21	間仕切壁	x10y6-x11y6	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	19	間仕切壁	x8y6-x8y5	-	2.64	350	-	0.93	-		
9	x4y4-x6y2	S1	1,820	1,820	3.32	-	13	基礎梁	x4y4-x6y4	50%	-	-	-	-	0.00	15.36	1.35
						-	18	基礎梁	x4y2-x6y2	100%	-	-	-	-	1.35		
						-	26	基礎梁	x4y4-x4y3	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	27	基礎梁	x4y3-x4y2	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	31	基礎梁	x6y4-x6y2	50%	-	-	-	-	0.00		
						2	25	屋根	x4y4-x6y3'	-	0.92	421	-	0.39	-		
						2	26	屋根	x5'y4-x6y2	-	0.92	421	-	0.39	-		
						2	33	屋根	x5'y2-x6y1'	-	0.18	421	-	0.08	-		
						1	7	屋根	x4y4-x6y2	-	1.66	421	-	0.70	-		
						1	13	屋根	x4y2-x6y0	-	1.66	421	-	0.70	-		
						1	6	屋根	x4y4-x6y2	-	1.66	421	-	0.70	-		
						2	11	軒天	x4y4-x6y3'	-	0.99	150	-	0.15	-		
						2	12	軒天	x5'y4-x6y2	-	0.99	150	-	0.15	-		
						2	14	軒天	x5'y2-x6y1'	-	0.20	150	-	0.03	-		
						1	6	軒天	x4y2-x6y0	-	1.79	150	-	0.27	-		
						1	9	天井	x4y4-x6y2	-	3.32	250	-	0.83	-		
						1	9	床	x4y4-x6y2	-	3.32	340	1300	5.45	-		
						2	18	外壁	x6y2-x6y4	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	17	外壁	x6y4-x4y4	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						1	35	外壁	x4y2-x6y2	-	5.28	350	-	1.85	-		
						1	25	間仕切壁	x6y4-x6y2	50%	2.64	350	-	0.93	-		
						1	33	間仕切壁	x4y3-x4y2	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	24	間仕切壁	x4y4-x4y3	50%	1.32	350	-	0.47	-		
10	x6y4-x11y0	S2	3,640	4,550	16.57	-	14	基礎梁	x6y4-x11y4	50%	-	-	-	-	0.00	101.47	4.72
						-	19	基礎梁	x6y0-x11y0	100%	-	-	-	-	3.37		
						-	31	基礎梁	x6y4-x6y2	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	32	基礎梁	x6y2-x6y0	100%	-	-	-	-	1.35		
						-	37	基礎梁	x11y4-x11y0	50%	-	-	-	-	0.00		
						2	27	屋根	x6y4-x10y0	-	6.63	421	-	2.79	-		
						2	34	屋根	x5'y2-x6y0'	-	1.10	421	-	0.47	-		
						2	29	屋根	x10y4-x11y3	-	0.42	421	-	0.18	-		
						2	28	屋根	x6y4-x11y0	-	9.53	421	-	4.01	-		
						2	35	屋根	x5'y0-x11y0'	-	2.91	421	-	1.23	-		
						1	14	屋根	x3'y2-x6y0'	-	2.75	421	-	1.16	-		
						1	15	屋根	x5'y0-x6'y0'	-	0.46	421	-	0.20	-		
						2	15	軒天	x5'y2-x6y0'	-	1.18	150	-	0.18	-		
						2	16	軒天	x5'y0-x11y0'	-	3.14	150	-	0.48	-		
						1	8	軒天	x3'y0-x6y0'	-	1.10	150	-	0.17	-		
						1	9	軒天	x5'y0-x6'y0'	-	0.46	150	-	0.07	-		
						1	7	軒天	x4y2-x6y0	-	1.79	150	-	0.27	-		
						2	8	天井	x6y4-x11y0	-	16.57	250	-	4.15	-		
						1	10	天井	x6y4-x11y0	-	16.57	250	-	4.15	-		
						2	8	床	x6y4-x11y0	-	16.57	340	1300	27.18	-		
						1	10	床	x6y4-x11y0	-	16.57	340	1300	27.18	-		
						2	26	外壁	x11y0-x6y0	-	12.74	350	-	4.46	-		
						2	18	外壁	x6y2-x6y4	50%	2.55	350	-	0.90	-		
						2	24	外壁	x6y0-x6y2	-	5.10	350	-	1.79	-		
						1	36	外壁	x6y2-x6y0	-	5.28	350	-	1.85	-		
						1	37	外壁	x6y0-x11y0	-	13.20	350	-	4.62	-		
						2	20	間仕切壁	x9y4-x9y0	-	10.20	350	-	3.57	-		
						2	21	間仕切壁	x10y4-x10y0	-	10.20	350	-	3.57	-		

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.3 べた基礎底盤負担荷重明細表 (5ページ目)

べた基礎底盤の情報						荷重を負担する項目										底盤に建物からかかる荷重	基礎梁の地中梁の自重の合計
No	べた基礎底盤の位置	断面形状	短辺方向長さ Lx (mm)	長辺方向長さ Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	階	項目No	項目	項目の負担部分の位置	負担割合 (%)	負担面積 A (㎡)	固定荷重 G (N/㎡)	積載荷重 P (N/㎡)	負担荷重 W (kN)	地中梁の自重 W3 (kN)	W4 (kN)	W7 (kN)
						2	25	間仕切壁	x9y2-x10y2	-	2.55	350	-	0.90	-		
						2	19	間仕切壁	x6y4-x11y4	50%	6.37	350	-	2.23	-		
						1	26	間仕切壁	x6y4-x11y4	50%	6.60	350	-	2.31	-		
						1	27	間仕切壁	x11y4-x11y3	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	25	間仕切壁	x6y4-x6y2	50%	2.64	350	-	0.93	-		
11	x11y4-x14y0	S1	2,730	3,640	9.94	-	15	基礎梁	x11y4-x14y4	50%	-	-	-	-	0.00	59.26	4.72
						-	20	基礎梁	x11y0-x14y0	100%	-	-	-	-	2.02		
						-	37	基礎梁	x11y4-x11y0	50%	-	-	-	-	0.00		
						-	39	基礎梁	x14y4-x14y0	100%	-	-	-	-	2.70		
						2	30	屋根	x11y4-x14y0	-	6.22	421	-	2.61	-		
						2	31	屋根	x14y4-x14'y0'	-	2.37	421	-	1.00	-		
						2	32	屋根	x11y3-x14y0	-	3.73	421	-	1.57	-		
						2	36	屋根	x11y0-x14'y0'	-	1.82	421	-	0.77	-		
						2	13	軒天	x14y4-x14'y0'	-	2.55	150	-	0.39	-		
						2	17	軒天	x11y0-x14'y0'	-	1.96	150	-	0.30	-		
						2	9	天井	x11y4-x14y0	-	9.94	250	-	2.49	-		
						1	11	天井	x11y4-x14y0	-	9.94	250	-	2.49	-		
						2	9	床	x11y4-x14y0	-	9.94	340	1300	16.31	-		
						1	11	床	x11y4-x14y0	-	9.94	340	1300	16.31	-		
						2	23	外壁	x14y4-x14y0	-	10.20	350	-	3.57	-		
						2	27	外壁	x14y0-x11y0	-	7.65	350	-	2.68	-		
						1	38	外壁	x11y0-x14y0	-	7.92	350	-	2.78	-		
						1	29	外壁	x14y0-x14y4	-	10.56	350	-	3.70	-		
						2	22	間仕切壁	x11y4-x14y4	50%	3.83	350	-	1.35	-		
						1	28	間仕切壁	x13y4-x14y4	50%	1.32	350	-	0.47	-		
						1	27	間仕切壁	x11y4-x11y3	50%	1.32	350	-	0.47	-		
12	x0y3-x4y2	S1	910	3,640	3.32	-	16	基礎梁	x0y3-x4y3	50%	-	-	-	-	0.00	17.89	3.38
						-	17	基礎梁	x0y2-x4y2	100%	-	-	-	-	2.70		
						-	22	基礎梁	x0y3-x0y2	100%	-	-	-	-	0.68		
						-	27	基礎梁	x4y3-x4y2	50%	-	-	-	-	0.00		
						1	12	屋根	x3'y2-x4y0'	-	1.10	421	-	0.47	-		
						1	10	屋根	x0y3-x4y2	-	2.90	421	-	1.23	-		
						1	11	屋根	x0'y2-x4y1'	-	2.19	421	-	0.93	-		
						1	9	屋根	x0y3-x1y2	-	0.42	421	-	0.18	-		
						1	8	屋根	x0'y3-x0y1'	-	0.73	421	-	0.31	-		
						1	5	軒天	x3'y2-x4y0'	-	1.10	150	-	0.17	-		
						1	4	軒天	x0'y2-x4y1'	-	2.19	150	-	0.33	-		
						1	3	軒天	x0'y3-x0y1'	-	0.73	150	-	0.11	-		
						1	12	天井	x0y3-x4y2	-	3.32	250	-	0.83	-		
						1	12	床	x0y3-x4y2	-	3.32	340	1300	5.45	-		
						1	30	外壁	x0y3-x0y2	-	2.64	350	-	0.93	-		
						1	34	外壁	x0y2-x4y2	-	10.56	350	-	3.70	-		
						1	32	間仕切壁	x3y3-x3y2	-	2.64	350	-	0.93	-		
						1	31	間仕切壁	x0y3-x4y3	50%	5.28	350	-	1.85	-		
						1	33	間仕切壁	x4y3-x4y2	50%	1.32	350	-	0.47	-		

負担割合 :各項目の荷重の内、当該べた基礎底盤が負担する割合
(例) 壁や基礎梁が、当該べた基礎底盤のみに接する場合 ⇒ 100%
(例) 壁や基礎梁が、当該べた基礎底盤と他の底盤に等しく接する場合 ⇒ 50%

W :W=(G+P+積雪荷重)×A
※1階床で固定荷重Gや積載荷重Pの値が[-]である箇所は、地反力と相殺されるとみなされた箇所。

W4 :Wの合計

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.4 基礎梁負担荷重明細表

基礎梁の情報		基礎梁に隣接する底盤							基礎梁が負担する荷重合計	底盤の自重	基礎梁が負担する底盤自重	基礎梁が負担する底盤自重合計
No	基礎梁の位置	No	底盤の位置	底盤面積 A (㎡)	基礎梁が負担する面積 A' (㎡)	基礎梁が負担する割合 R (%)	底盤にかかる荷重 W (kN)	基礎梁が負担する荷重 W' (kN)	ΣW' (kN)	W6 (kN)	W6' (kN)	ΣW6' (kN)
1	x0y8-x2y8	1	x0y8-x4y3	16.57	1.66	10%	73.53	7.36	7.36	59.63	5.97	5.97
2	x2y8-x4y8	1	x0y8-x4y3	16.57	1.66	10%	73.53	7.36	7.36	59.63	5.97	5.97
3	x4y8-x6y8	2	x4y8-x6y7	1.66	0.63	38%	18.28	6.86	6.86	5.97	2.24	2.24
4	x6y8-x8y8	3	x6y8-x8y6	3.32	0.83	25%	28.11	7.03	7.03	11.93	2.99	2.99
5	x8y8-x10y8	4	x8y8-x10y6	3.32	0.83	25%	28.09	7.03	7.03	11.93	2.99	2.99
6	x10y8-x11y8	5	x10y8-x11y6	1.66	0.21	13%	17.42	2.18	2.18	5.97	0.75	0.75
7	x11y8-x14y8	6	x11y8-x14y4	9.94	1.87	19%	73.48	13.78	13.78	35.78	6.71	6.71
8	x4y7-x6y7	2	x4y8-x6y7	1.66	0.63	38%	18.28	6.86	12.15	5.97	2.24	5.23
		7	x4y7-x6y4	4.97	0.83	17%	31.68	5.29		17.89	2.99	
9	x6y6-x8y6	3	x6y8-x8y6	3.32	0.83	25%	28.11	7.03	16.04	11.93	2.99	7.47
		8	x6y6-x11y4	8.29	1.25	15%	60.04	9.01		29.82	4.48	
10	x8y6-x10y6	4	x8y8-x10y6	3.32	0.83	25%	28.09	7.03	19.04	11.93	2.99	8.96
		8	x6y6-x11y4	8.29	1.66	20%	60.04	12.01		29.82	5.97	
11	x10y6-x11y6	5	x10y8-x11y6	1.66	0.21	13%	17.42	2.18	5.19	5.97	0.75	2.25
		8	x6y6-x11y4	8.29	0.42	5%	60.04	3.01		29.82	1.50	
12	x6y5-x9y5	8	x6y6-x11y4	8.29	2.49	30%	60.04	18.02	18.02	29.82	8.95	8.95
13	x4y4-x6y4	7	x4y7-x6y4	4.97	0.83	17%	31.68	5.29	9.99	17.89	2.99	5.98
		9	x4y4-x6y2	3.32	0.83	25%	18.79	4.70		11.93	2.99	
14	x6y4-x11y4	8	x6y6-x11y4	8.29	3.32	40%	60.04	24.02	58.40	29.82	11.93	29.82
		10	x6y4-x11y0	16.57	4.97	30%	114.60	34.38		59.63	17.89	
15	x11y4-x14y4	6	x11y8-x14y4	9.94	1.87	19%	73.48	13.78	26.96	35.78	6.71	13.42
		11	x11y4-x14y0	9.94	1.87	19%	70.29	13.18		35.78	6.71	
16	x0y3-x4y3	1	x0y8-x4y3	16.57	3.32	20%	73.53	14.71	25.99	59.63	11.93	17.15
		12	x0y3-x4y2	3.32	1.45	44%	25.77	11.28		11.93	5.22	
17	x0y2-x4y2	12	x0y3-x4y2	3.32	1.45	44%	25.77	11.28	11.28	11.93	5.22	5.22
18	x4y2-x6y2	9	x4y4-x6y2	3.32	0.83	25%	18.79	4.70	4.70	11.93	2.99	2.99
19	x6y0-x11y0	10	x6y4-x11y0	16.57	4.97	30%	114.60	34.38	34.38	59.63	17.89	17.89
20	x11y0-x14y0	11	x11y4-x14y0	9.94	1.87	19%	70.29	13.18	13.18	35.78	6.71	6.71
21	x0y8-x0y3	1	x0y8-x4y3	16.57	4.97	30%	73.53	22.06	22.06	59.63	17.89	17.89
22	x0y3-x0y2	12	x0y3-x4y2	3.32	0.21	6%	25.77	1.62	1.62	11.93	0.75	0.75
23	x2y8-x2y7	1	x0y8-x4y3	16.57	1.66	10%	73.53	7.36	7.36	59.63	5.97	5.97
24	x4y8-x4y7	1	x0y8-x4y3	16.57	0.42	3%	73.53	1.84	4.13	59.63	1.50	2.25
		2	x4y8-x6y7	1.66	0.21	13%	18.28	2.29		5.97	0.75	
25	x4y7-x4y4	1	x0y8-x4y3	16.57	4.15	25%	73.53	18.39	28.96	59.63	14.91	20.88
		7	x4y7-x6y4	4.97	1.66	33%	31.68	10.57		17.89	5.97	
26	x4y4-x4y3	1	x0y8-x4y3	16.57	0.42	3%	73.53	1.84	4.19	59.63	1.50	3.00
		9	x4y4-x6y2	3.32	0.42	13%	18.79	2.35		11.93	1.50	
27	x4y3-x4y2	9	x4y4-x6y2	3.32	0.42	13%	18.79	2.35	3.97	11.93	1.50	2.25
		12	x0y3-x4y2	3.32	0.21	6%	25.77	1.62		11.93	0.75	
28	x6y8-x6y7	2	x4y8-x6y7	1.66	0.21	13%	18.28	2.29	5.81	5.97	0.75	2.25
		3	x6y8-x8y6	3.32	0.42	13%	28.11	3.52		11.93	1.50	
29	x6y7-x6y6	3	x6y8-x8y6	3.32	0.42	13%	28.11	3.52	6.17	11.93	1.50	3.00
		7	x4y7-x6y4	4.97	0.42	8%	31.68	2.65		17.89	1.50	
30	x6y6-x6y4	7	x4y7-x6y4	4.97	1.25	25%	31.68	7.92	13.93	17.89	4.48	7.47
		8	x6y6-x11y4	8.29	0.83	10%	60.04	6.01		29.82	2.99	
31	x6y4-x6y2	9	x4y4-x6y2	3.32	0.83	25%	18.79	4.70	16.16	11.93	2.99	8.96
		10	x6y4-x11y0	16.57	1.66	10%	114.60	11.46		59.63	5.97	
32	x6y2-x6y0	10	x6y4-x11y0	16.57	1.66	10%	114.60	11.46	11.46	59.63	5.97	5.97
33	x8y8-x8y6	3	x6y8-x8y6	3.32	0.83	25%	28.11	7.03	14.06	11.93	2.99	5.98
		4	x8y8-x10y6	3.32	0.83	25%	28.09	7.03		11.93	2.99	
34	x10y8-x10y6	4	x8y8-x10y6	3.32	0.83	25%	28.09	7.03	13.57	11.93	2.99	5.23
		5	x10y8-x11y6	1.66	0.63	38%	17.42	6.54		5.97	2.24	
35	x11y8-x11y6	5	x10y8-x11y6	1.66	0.63	38%	17.42	6.54	18.03	5.97	2.24	7.84
		6	x11y8-x14y4	9.94	1.56	16%	73.48	11.49		35.78	5.60	
36	x11y6-x11y4	6	x11y8-x14y4	9.94	1.56	16%	73.48	11.49	17.50	35.78	5.60	8.59
		8	x6y6-x11y4	8.29	0.83	10%	60.04	6.01		29.82	2.99	
37	x11y4-x11y0	10	x6y4-x11y0	16.57	3.32	20%	114.60	22.92	44.89	59.63	11.93	23.12
		11	x11y4-x14y0	9.94	3.11	31%	70.29	21.97		35.78	11.19	
38	x14y8-x14y4	6	x11y8-x14y4	9.94	3.11	31%	73.48	22.97	22.97	35.78	11.19	11.19

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁の情報		基礎梁に隣接する底盤							基礎梁が負担する荷重合計	底盤の自重	基礎梁が負担する底盤自重	基礎梁が負担する底盤自重合計
No	基礎梁の位置	No	底盤の位置	底盤面積 A (㎡)	基礎梁が負担する面積 A' (㎡)	基礎梁が負担する割合 R (%)	底盤にかかる荷重 W (kN)	基礎梁が負担する荷重 W' (kN)	ΣW' (kN)	W6 (kN)	W6' (kN)	ΣW6' (kN)
39	x14y4-x14y0	11	x11y4-x14y0	9.94	3.11	31%	70.29	21.97	21.97	35.78	11.19	11.19

R :A'/A
W' :W×R
W6' :W6×R

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.1.5 格子梁の計算

ｺﾝｸﾘｰﾄの設計基準強度 Fc (N/mm2)	21.0
ｺﾝｸﾘｰﾄのﾔﾝｸﾞ係数 E (N/mm2)	21682

基礎梁交点		基礎梁 ※1						べた基礎						追加荷重 ※2	
No.	位置	No.	位置	LA LB (m)	LA1 LB1 (m)	LA2 LB2 (m)	断面2次 ﾓｰﾒﾝﾄ IA IB (cm4)	No	べた基礎 全体	追加荷重 負担範囲	面積 A A' (m2)	追加 荷重 W W' (kN)	集中 荷重 P (kN)	集中 荷重 PA PB (kN)
1	x6 y5	12 30	x6y5-x9y5 x6y6-x6y4	2.730 1.820	0.000 0.455	1.365 0.455	125000 125000	8	x6y6-x11y4	x6y5'-x7'y5	8.28 0.62	60.04 4.51	9.02	0.02 9.00
								8	x6y6-x11y4	x6y5-x7'y4'	8.28 0.62	60.04 4.51		

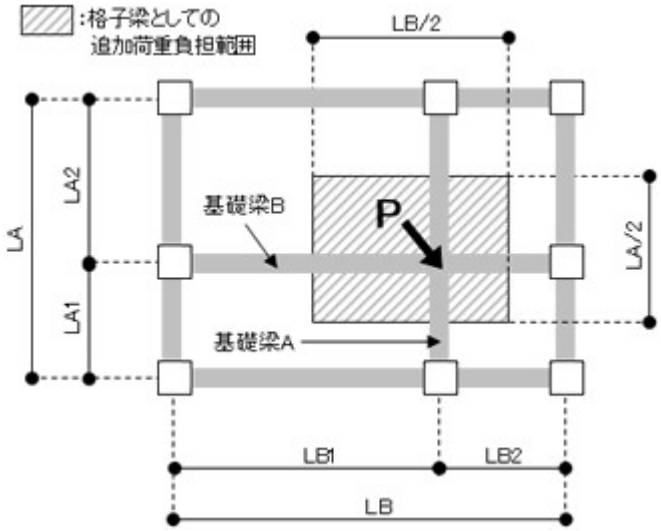
※1:上段…基礎梁A　下段…基礎梁B

※2:最終的に、各基礎梁に加わる等分布荷重として追加される。

E　＝3.35×(10^4)×{(γ/24)^2}×{(Fc/60)^(1/3)}

γ　:ｺﾝｸﾘｰﾄの気乾単位体積重量 (kN/m3)　γ＝γ0−1

γ0　:ｺﾝｸﾘｰﾄの単位体積重量 (kN/m3)　FC≦36…γ0＝24　36＜FC≦48…γ0＝24.5　48＜FC≦60…γ0＝25



LA 、LB　＝基礎梁A・Bのスパン (m)

LA1、LB1 ＝「基礎梁A・Bの交点」と「各基礎梁の始点、あるいは、交点に最も近い始点側の1階柱の近い方」の距離の1/2 (m)

LA2、LB2 ＝「基礎梁A・Bの交点」と「各基礎梁の終点、あるいは、交点に最も近い終点側の1階柱の近い方」の距離の1/2 (m)

IA、IB　＝基礎梁A・Bそれぞれの {b×(Dg＋Df)^3}／12 (cm4)

A　:べた基礎全体の面積 (m2)

A'　:べた基礎全体と「追加荷重負担範囲」が重なる部分の面積 (m2)

W　:べた基礎全体の負担荷重 (kN)

W'　:べた基礎の「追加荷重負担範囲」内の負担荷重 (kN)

W'＝W×(A'／A)

P　:基礎梁交点に加わる集中荷重 (の合計) (kN)

P＝ΣW'

PA、PB　:基礎梁交点に加わる集中荷重 P の内、基礎梁A・Bに加わる各集中荷重 (kN)

次の手順で求める。

(1) P により生じる基礎梁A、Bの変形量δA、δBを求める計算式は次の通り。なお、δA＝δB である。

ここで、P の内、基礎梁A・Bに加わる分をそれぞれPA・PBとする。なお、P＝PA＋PBである。

▼両端が固定端である場合:

δA＝PA×{(LA1^3)×(LA2^3)}／{3×E×IA×(LA^3)}

δB＝PB×{(LB1^3)×(LB2^3)}／{3×E×IB×(LB^3)}

▼一端ピン他端固定である場合:　※ここではLA1側、LB1側がピン支持の場合

δA＝PA×{(LA1^2)×(LA2^3)×(4×LA1＋3×LA2)}／{12×E×I×(LA^3)}

δB＝PB×{(LB1^2)×(LB2^3)×(4×LB1＋3×LB2)}／{12×E×I×(LB^3)}

▼両端がピン支持である場合:

δA＝PA×{(LA1^2)×(LA2^2)}／{3×E×IA×LA}

δB＝PB×{(LB1^2)×(LB2^2)}／{3×E×IB×LB}

※LA1・LA2・LB1・LB2がゼロの場合、1で計算する。

(2) δA＝δB、および、P＝PA＋PB、および、「PA・PB以外の値」をもとに、PA・PBを求める。

(例:両端がピン支持である場合)

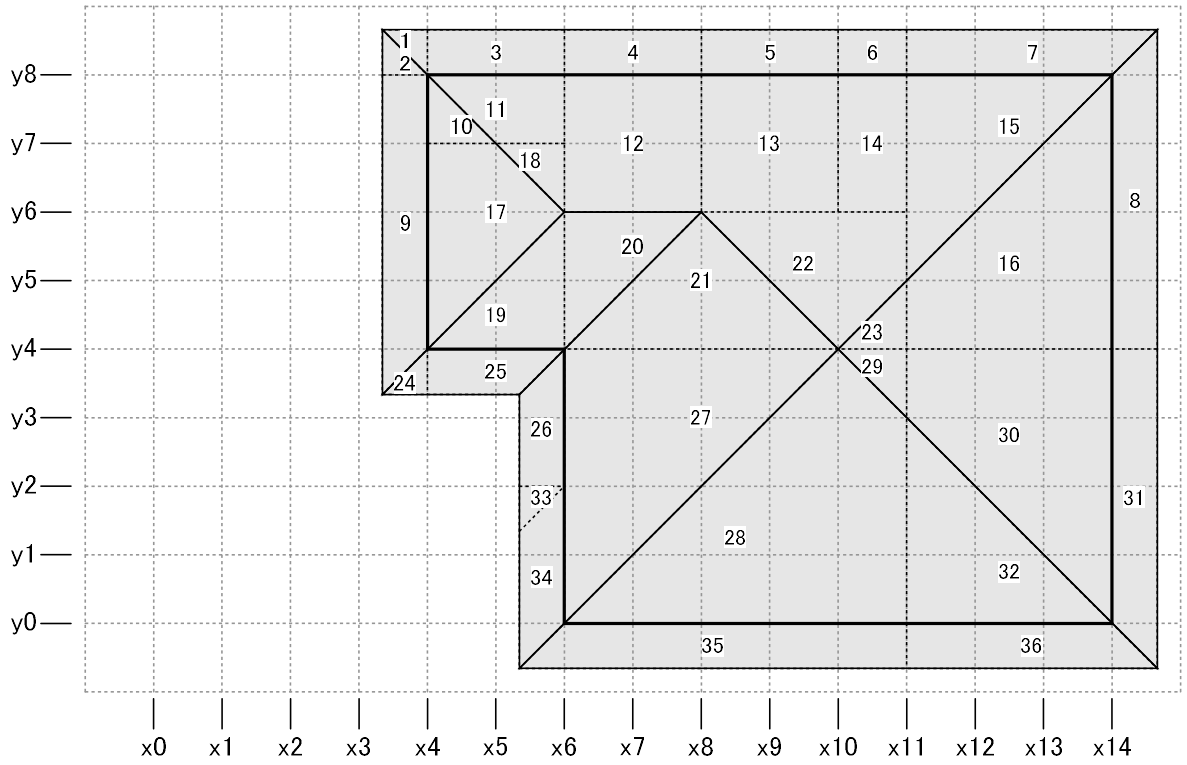
PB＝P／[{(LB1^2)×(LB2^2)／(3×E×IB×LB)}／{(LA1^2)×(LA2^2)／(3×E×IA×LA)}＋1]

PA＝P−PB

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階屋根荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

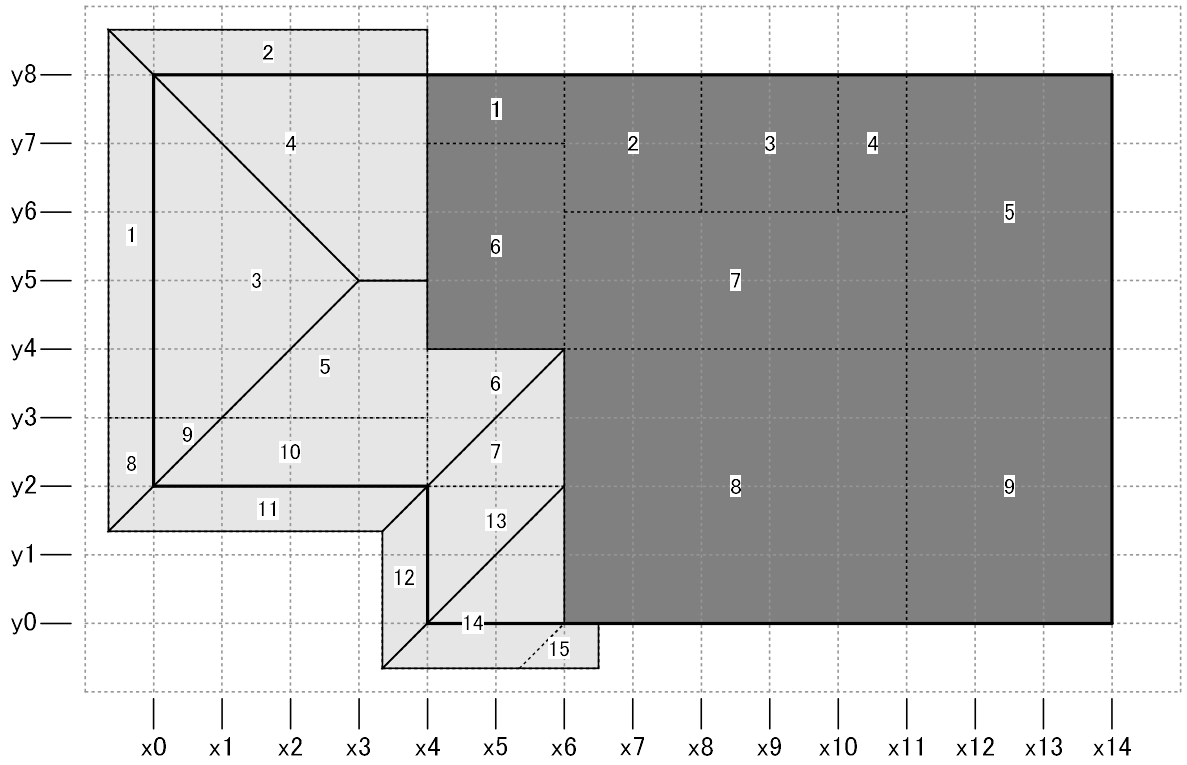
99 荷重負担範囲の番号　屋根線　荷重負担範囲の境界線

屋根区画　上階床区画　上階バルコニー区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階屋根・2階床荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

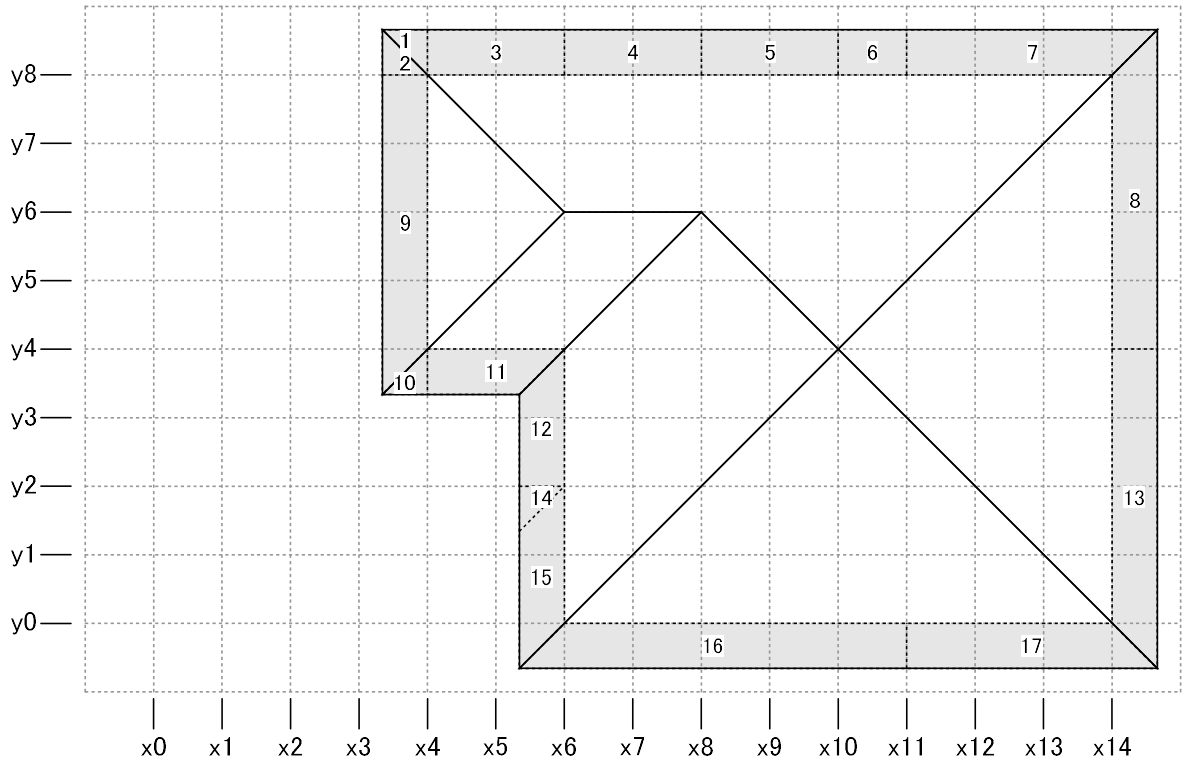
99 荷重負担範囲の番号　屋根線　荷重負担範囲の境界線

屋根区画　上階床区画　上階バルコニー区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階軒天・屋根積載荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

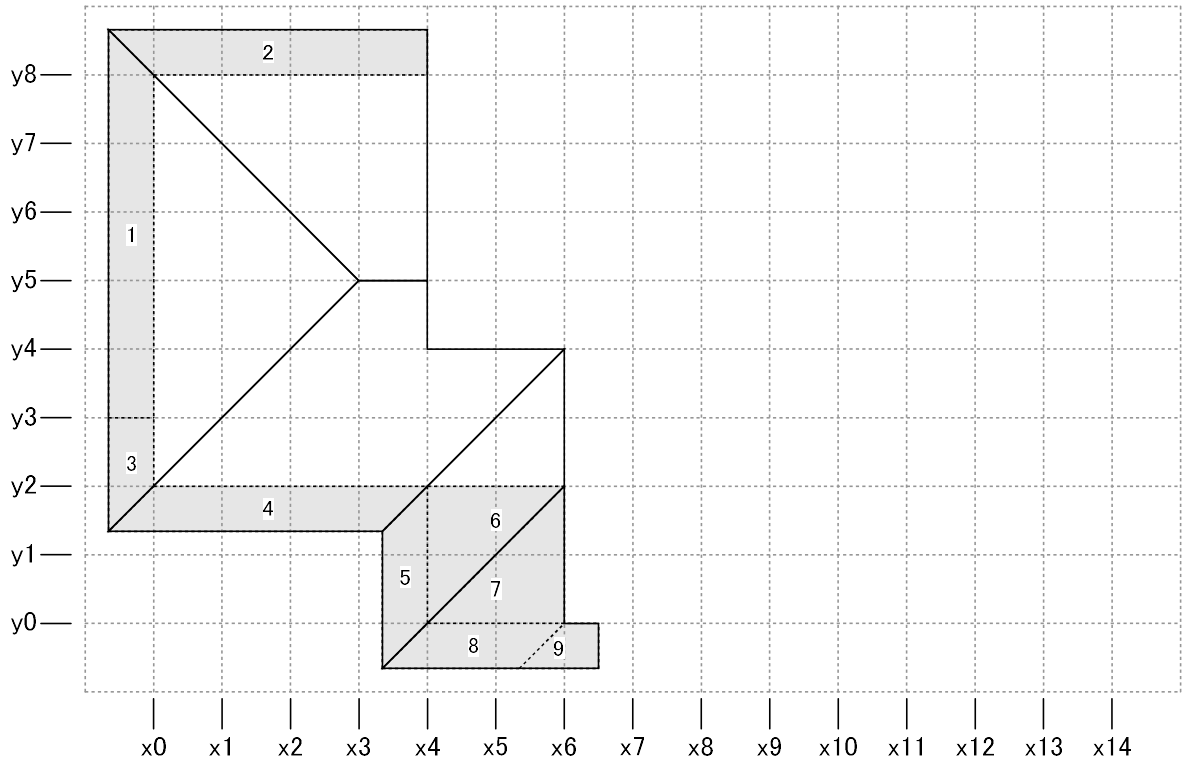
99 荷重負担範囲の番号　屋根線　荷重負担範囲の境界線

軒天区画　屋根積載荷重区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階軒天・屋根積載荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

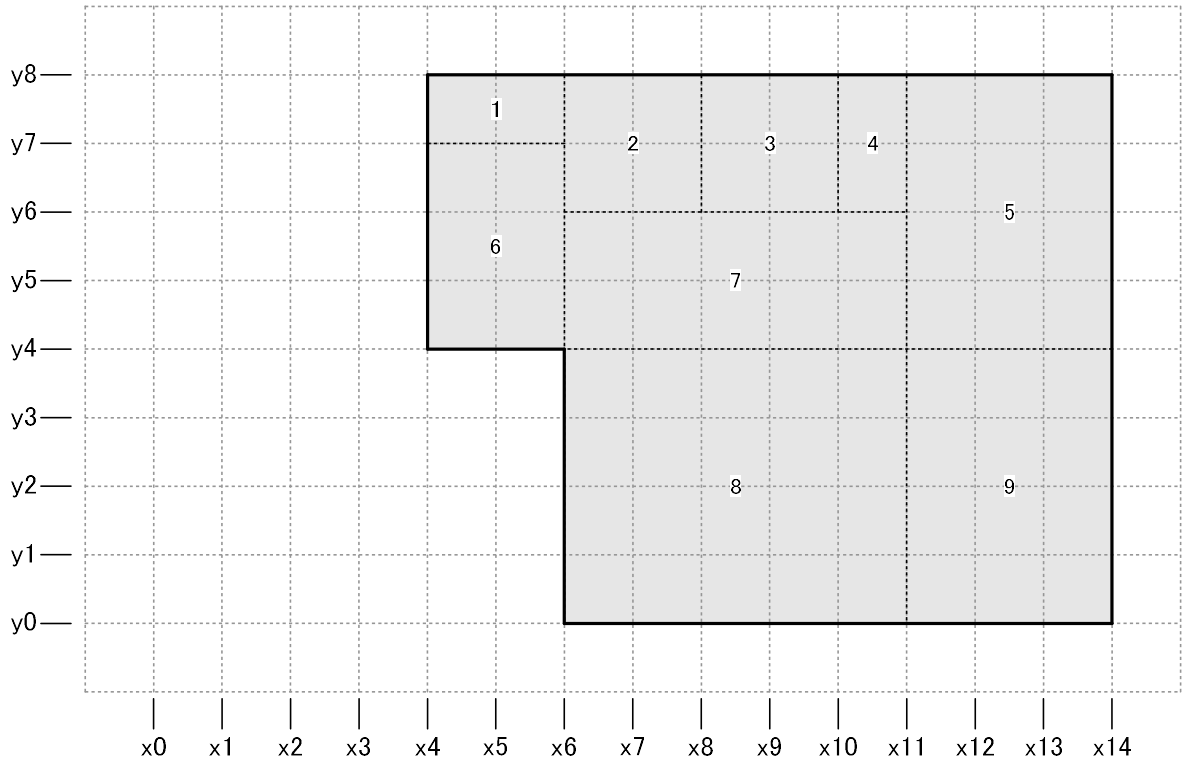
99 荷重負担範囲の番号　屋根線　荷重負担範囲の境界線

軒天区画　屋根積載荷重区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階天井荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

99 荷重負担範囲の番号

荷重負担範囲の境界線

天井区画

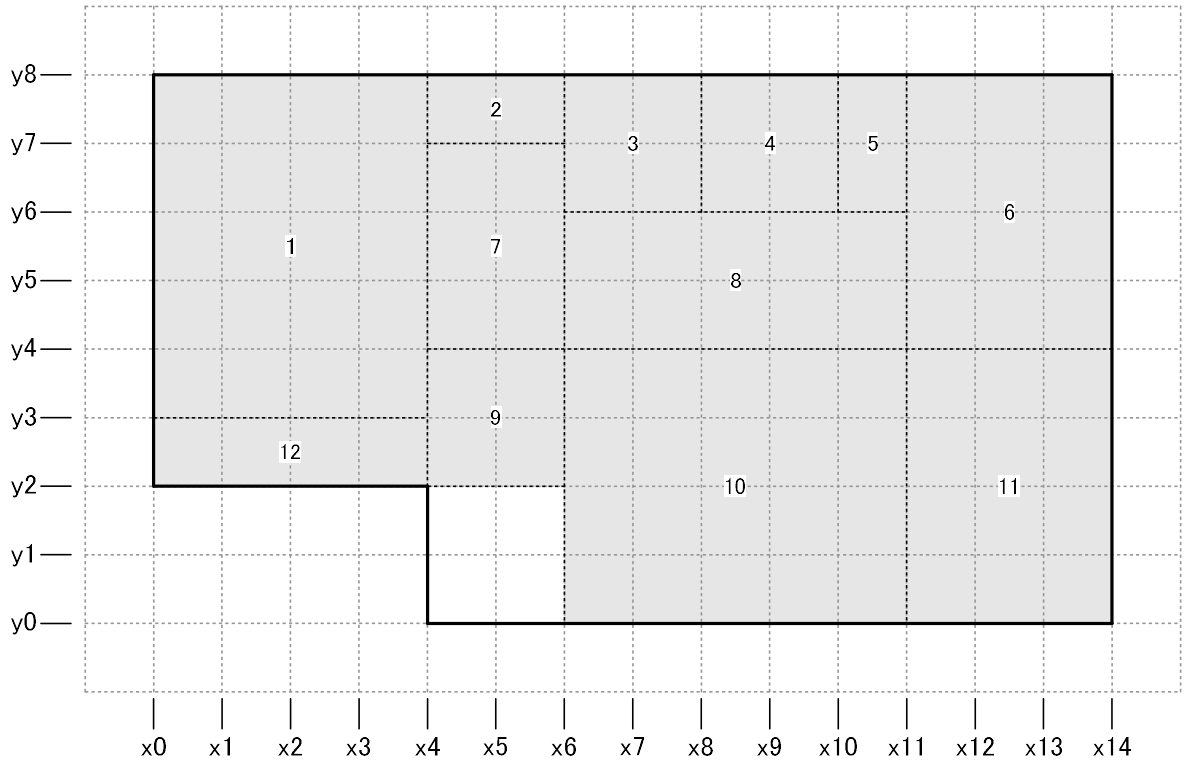
ﾊﾞﾙｺﾆｰ/ｵｰﾊﾞｰﾊﾝｸﾞ軒天区画

小屋裏収納区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階天井荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

99 荷重負担範囲の番号

荷重負担範囲の境界線

天井区画

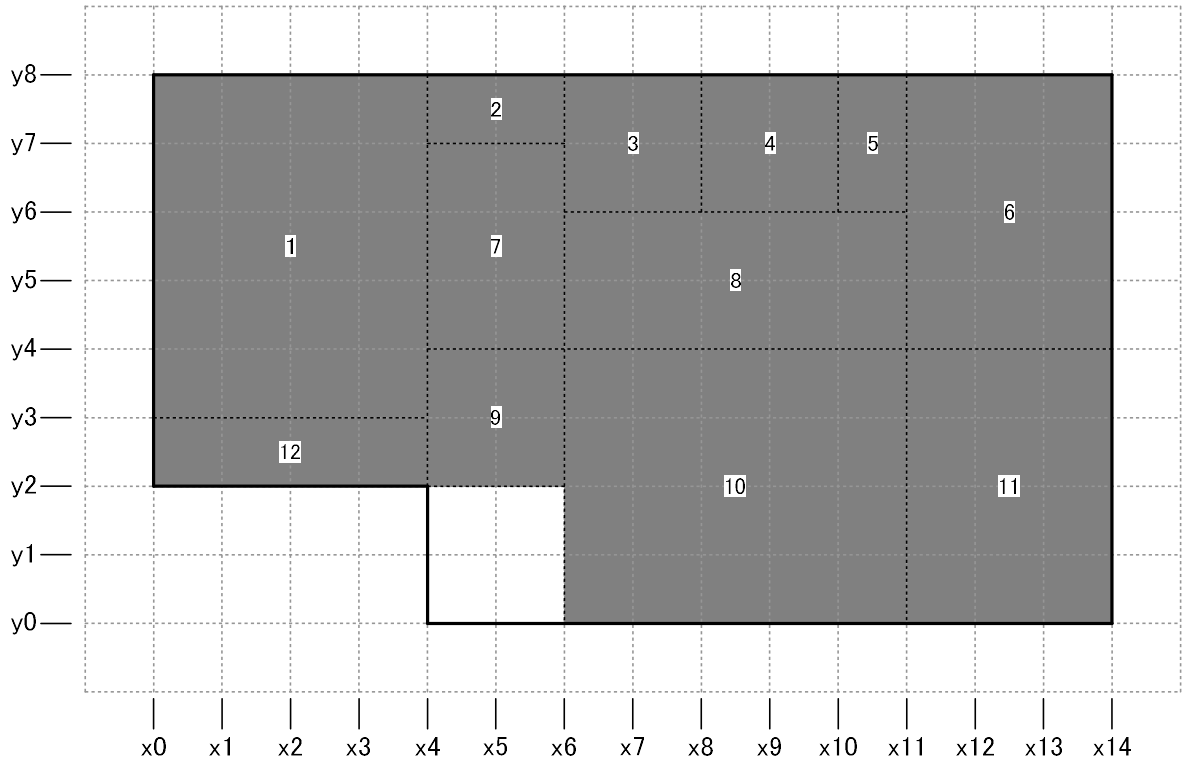
ﾊﾞﾙｺﾆｰ/ｵｰﾊﾞｰﾊﾝｸﾞ軒天区画

小屋裏収納区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階床荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

99 荷重負担範囲の番号

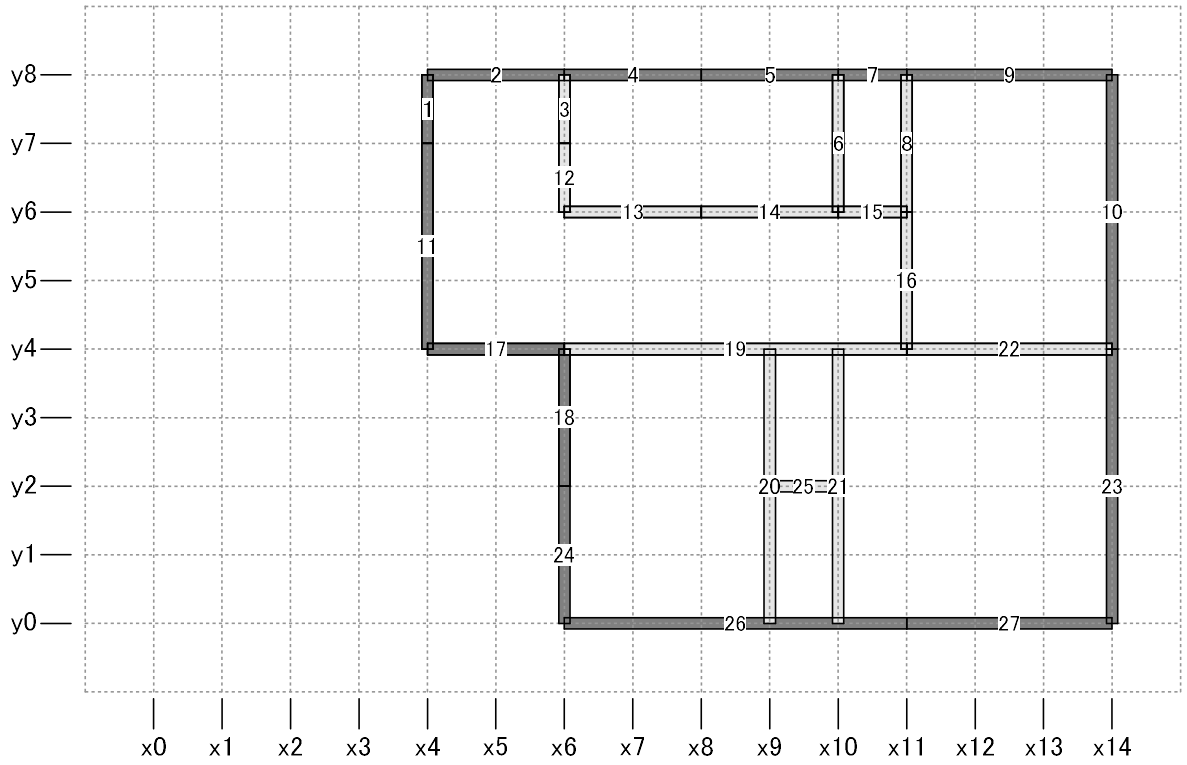
荷重負担範囲の境界線

床区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

2階壁荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

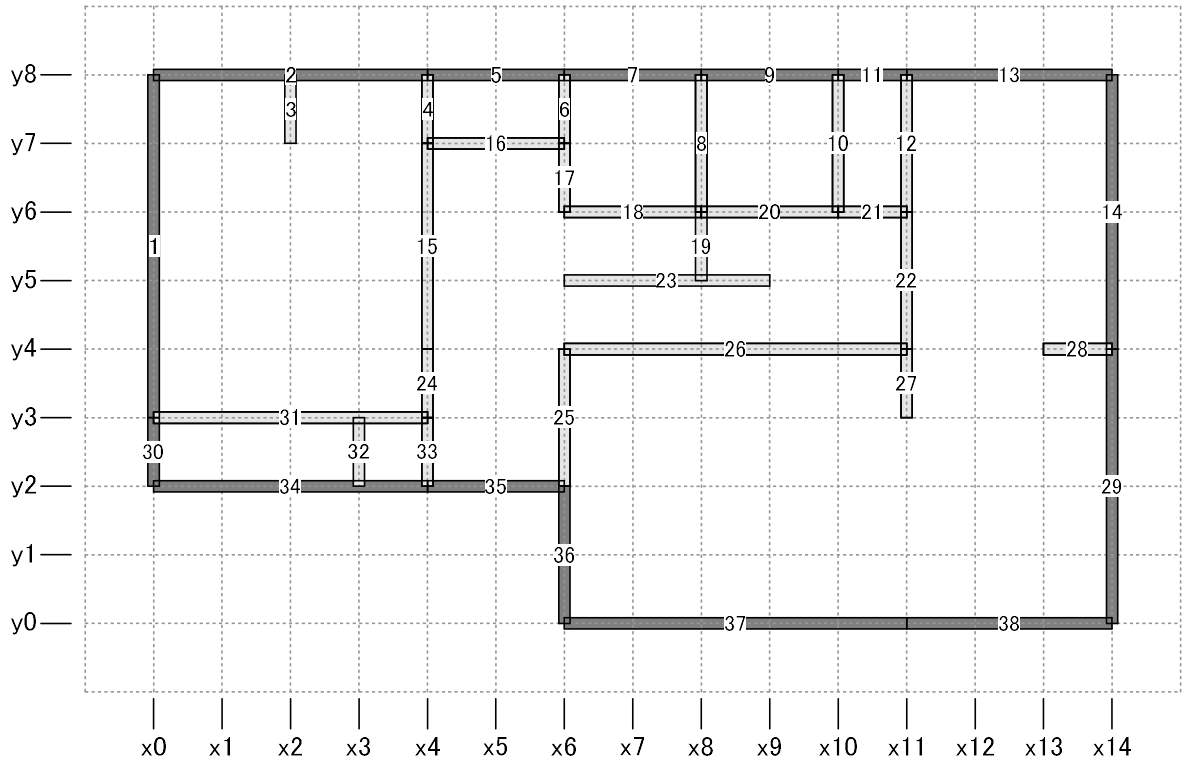
99 壁の番号

間仕切壁　外壁　外壁(妻壁)　外部袖壁　ﾊﾞﾙｺﾆｰ腰壁　ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階壁荷重分割図



縮尺 1/100

凡例

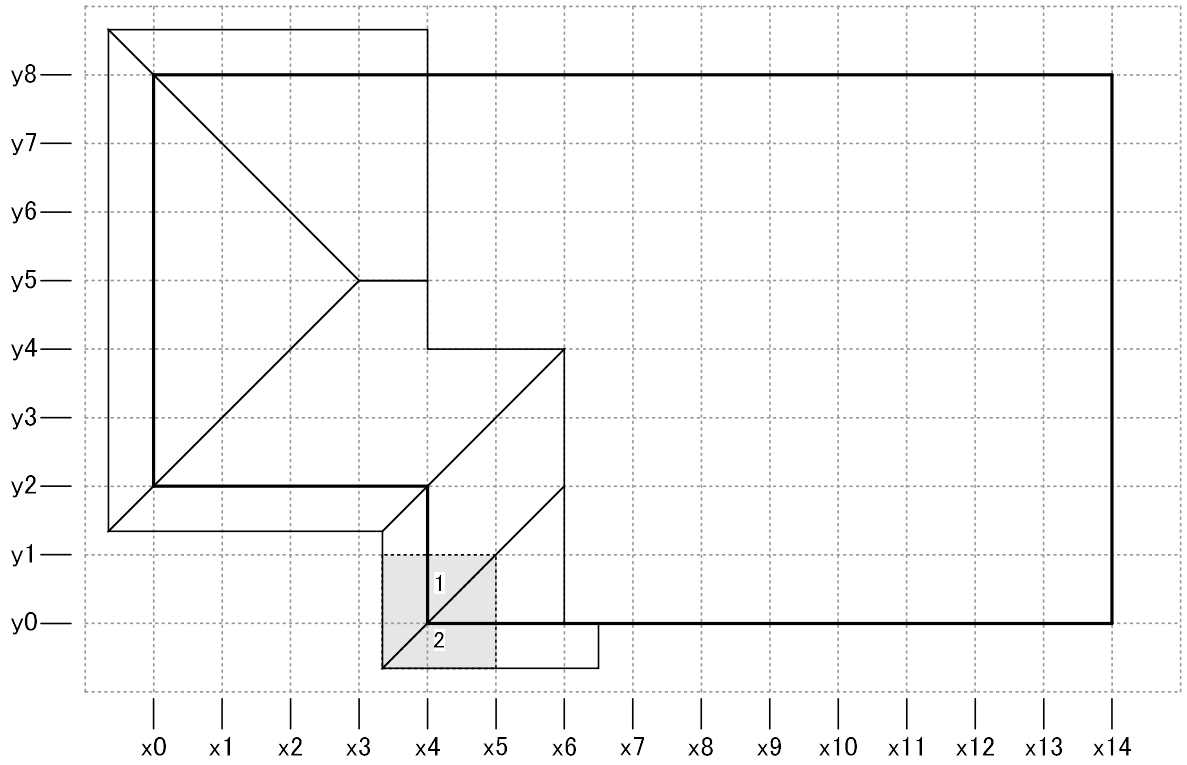
99 壁の番号

間仕切壁 外壁 外壁(妻壁) 外部袖壁 バルコニー腰壁 パラペット

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階屋根・2階床荷重分割図(独立基礎)



縮尺 1/100

凡例

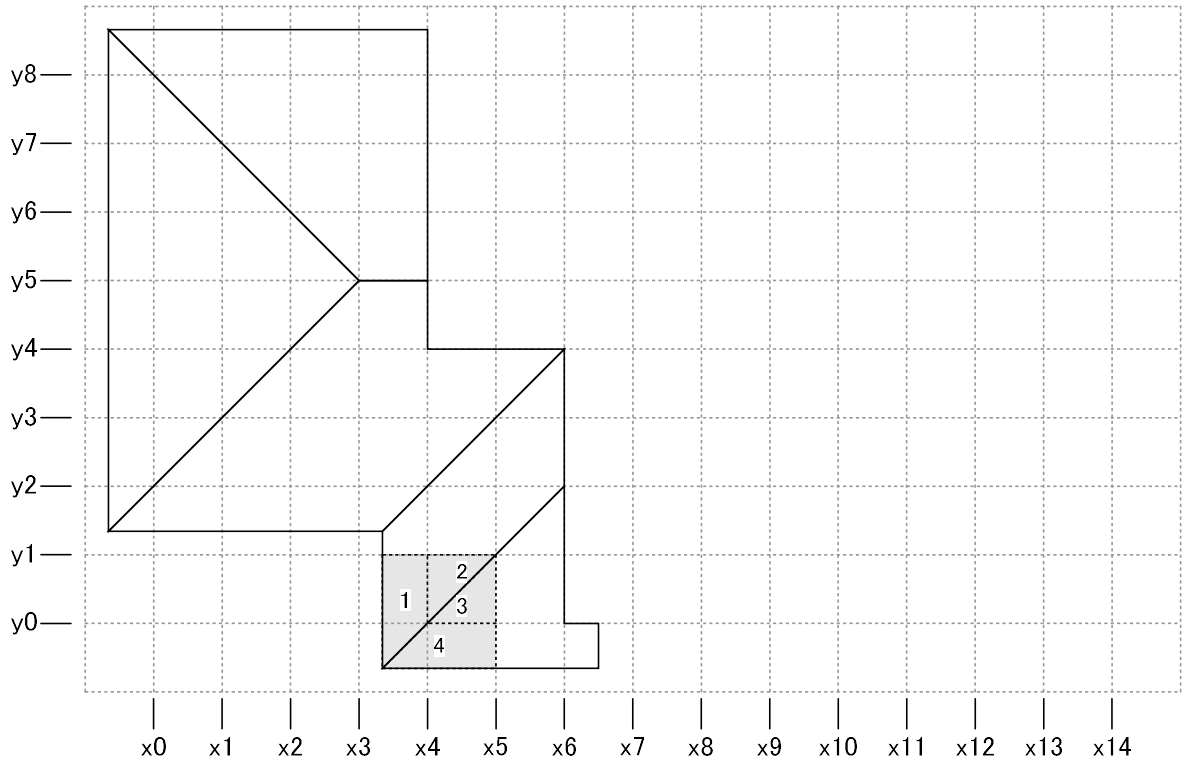
99 荷重負担範囲の番号　屋根線　荷重負担範囲の境界線

屋根区画　上階床区画　上階バルコニー区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

1階軒天・屋根積載荷重分割図(独立基礎)



縮尺 1/100

凡例

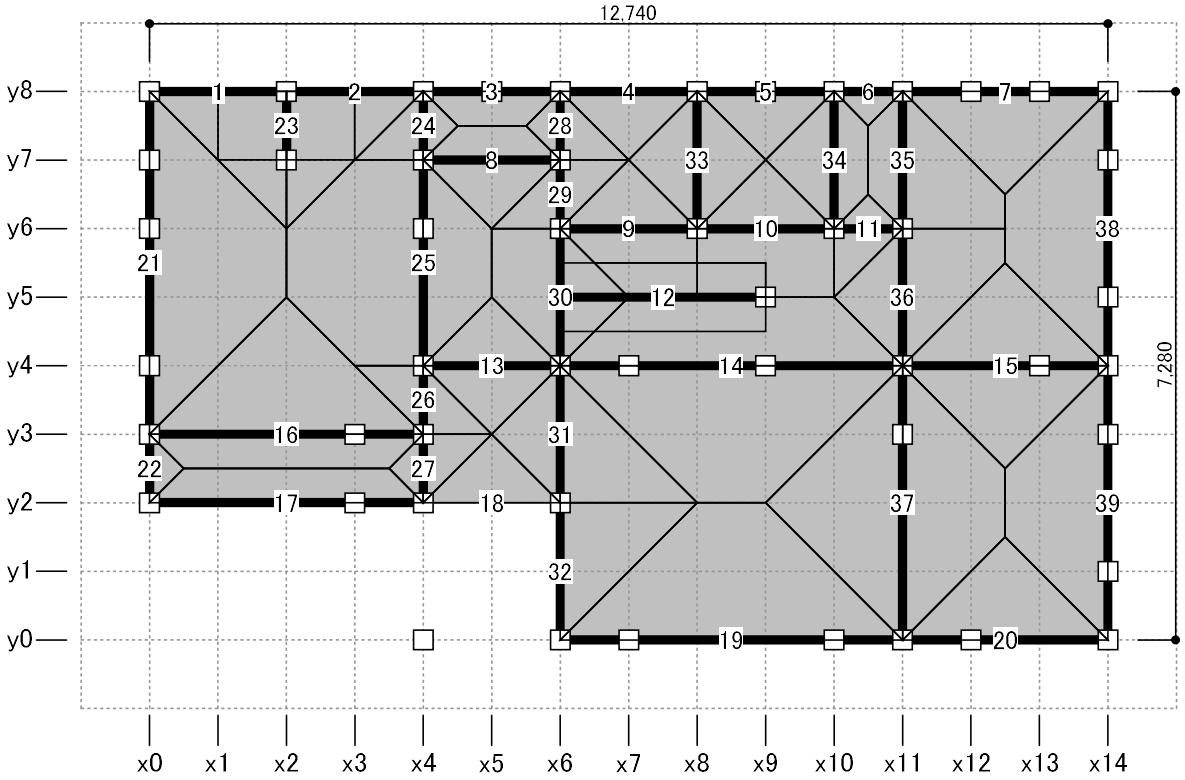
99 荷重負担範囲の番号　屋根線　荷重負担範囲の境界線

軒天区画　屋根積載荷重区画

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

地反力分割図



縮尺 1/100

凡例

99 基礎梁番号

地反力負担範囲の境界線

べた基礎底盤区画

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.2.2 長期接地圧の検定

■計算条件

地盤の長期許容応力度 qa (kN/㎡)	20.00

鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄの単位体積荷重 wfc (kN/m³)	24.00

■検定

No	底盤位置	底盤断面形状	Lx Ly (mm)	区画面積 A (㎡)	底盤厚 d (mm)	建物からかかる荷重 W4 (kN)	相殺済の1階床荷重 W4c (kN)	基礎梁地上部分の自重の合計 W5 (kN)	基礎梁の地中梁の自重		長期接地圧 σe' (kN/㎡) (接地圧検討用)	長期有効地耐力 fe' (kN/㎡)	長期接地圧の検定	
									長期接地圧に加算するか	自重の合計 W7 (kN)			検定比 σe/fe'	検定
1	x0y8-x4y3	S1	3640 4550	16.56	150	58.29	0.00	15.24	する	6.07	4.44	16.03	0.28	OK
2	x4y8-x6y7	S1	910 1820	1.66	150	14.07	0.00	4.21	する	1.35	11.04	15.58	0.71	OK
3	x6y8-x8y6	S1	1820 1820	3.31	150	22.85	0.00	5.26	する	1.35	8.49	15.99	0.54	OK
4	x8y8-x10y6	S1	1820 1820	3.31	150	22.84	0.00	5.25	する	1.35	8.48	15.99	0.54	OK
5	x10y8-x11y6	S1	910 1820	1.66	150	13.74	0.00	3.68	する	0.68	10.52	15.98	0.66	OK
6	x11y8-x14y4	S1	2730 3640	9.94	150	62.45	0.00	11.03	する	4.72	7.39	15.92	0.47	OK
7	x4y7-x6y4	S1	1820 2730	4.97	150	26.42	0.00	5.26	する	0.00	6.38	16.40	0.39	OK
8	x6y6-x11y4	S1	1820 4550	8.28	150	49.53	0.00	10.51	する	0.00	7.25	16.40	0.45	OK
9	x4y4-x6y2	S1	1820 1820	3.31	150	15.36	0.00	3.43	する	1.35	5.67	15.99	0.36	OK
10	x6y4-x11y0	S2	3640 4550	16.56	150	101.47	0.00	13.13	する	4.72	6.92	16.11	0.43	OK
11	x11y4-x14y0	S1	2730 3640	9.94	150	59.26	0.00	11.03	する	4.72	7.07	15.92	0.45	OK
12	x0y3-x4y2	S1	910 3640	3.31	150	17.89	0.00	7.88	する	3.38	7.78	15.37	0.51	OK

Lx、Ly : 上段…短辺方向長さLx　下段…長辺方向長さLy
W4、W4c、W5 : 「9.2.1 建物の荷重」参照
σe' = (W4＋W4c＋W5)/A
fe' : (地中梁の自重を長期接地圧に加算する場合) fe'=qa − wfc × d−W7/A
(地中梁の自重を長期接地圧に加算しない場合) fe'=qa − wfc × d

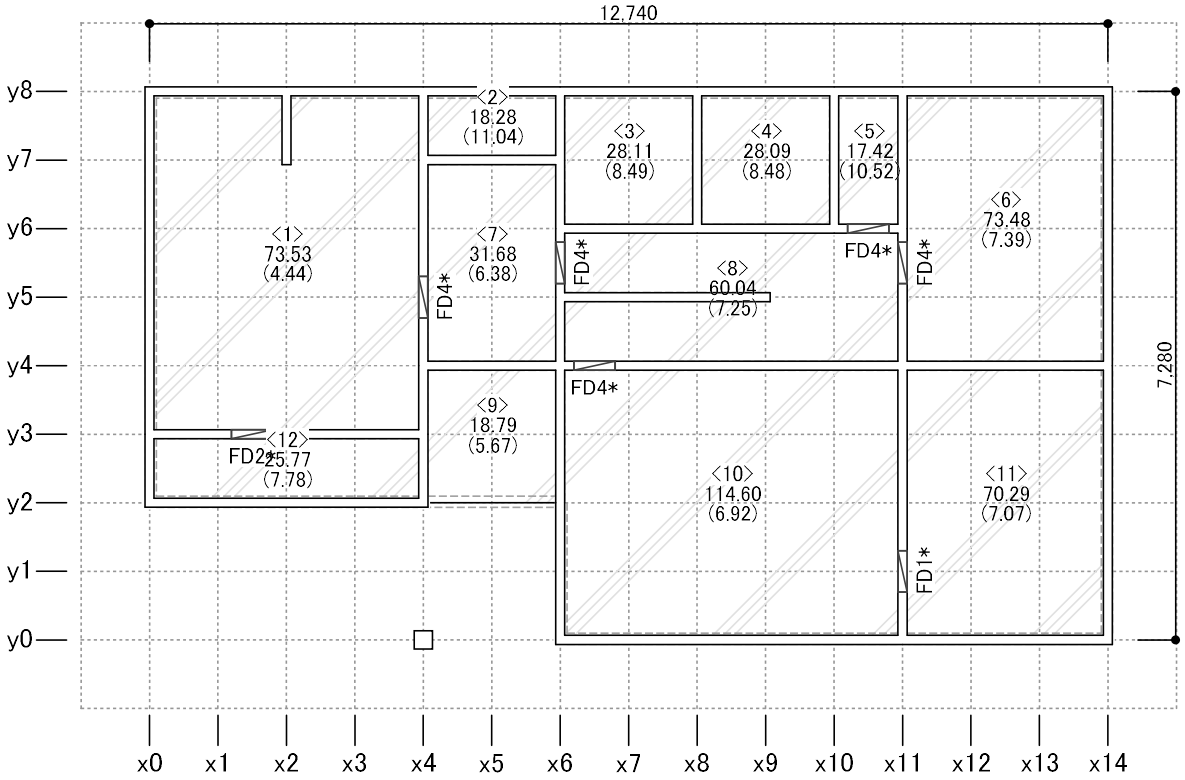
検定条件 : 検定比≦1.00　ただし、d≦Lx/30の場合検定不可のため「不可」と表記
※検定不可の場合、底盤厚さを厚くするか、底盤区画の大きさを小さくすることで、検定可能になる場合があります。

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

9.2.3 基礎反力図

底盤にかかる反力



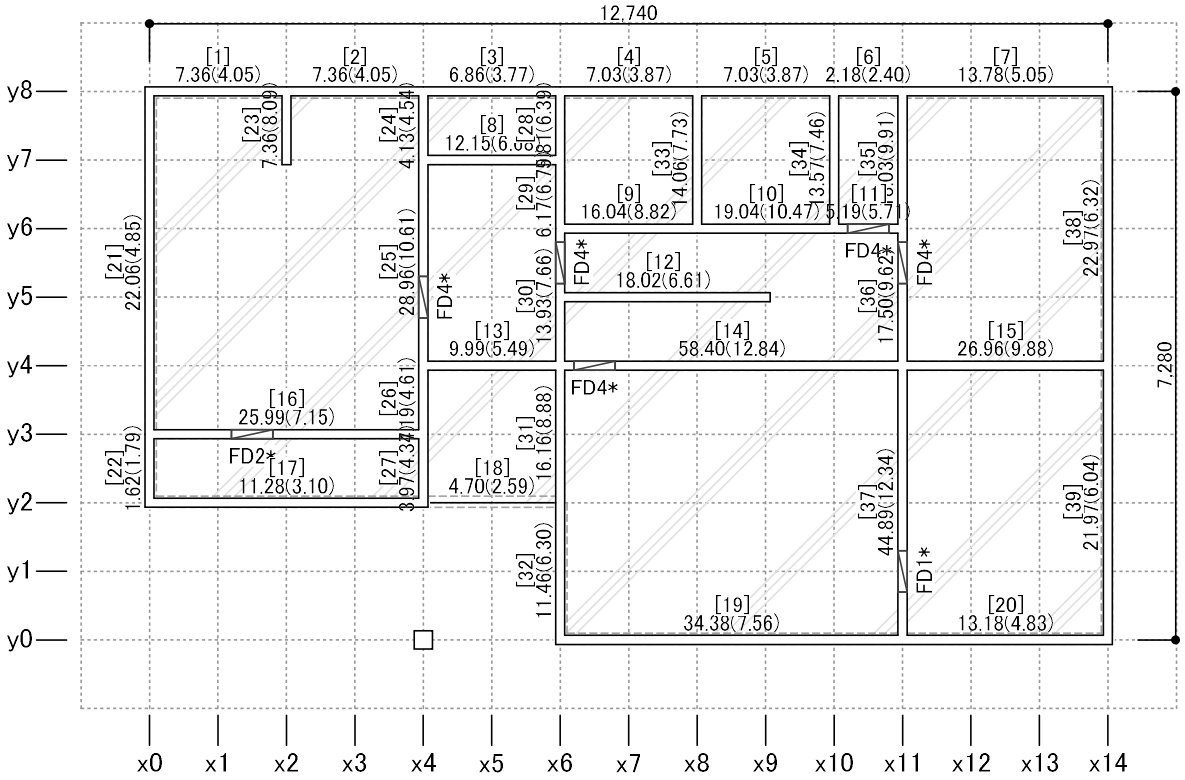
縮尺 1/100

凡例
基礎梁 (内側の線は地中梁、囲み枠は布基礎底盤)
〈底盤番号〉 負担荷重(kN) (長期接地圧(kN/m²)) 底盤
独立基礎
人通口・開口部
床下換気口
※負担荷重・長期接地圧は「9.2.1 建物の荷重」を参照

計算書番号:20230731173521

日付: 2023年07月31日17:35:21
建物名: 伏図次郎【2階】

基礎梁にかかる反力



縮尺 1/100

凡例

[基礎梁番号]
負担荷重(等分布荷重)
基礎梁
(内側の線は地中梁、囲み枠は布基礎底盤)

独立基礎

底盤

人通口・開口部

床下換気口

※負担荷重・等分布荷重は「9.2.1 建物の荷重」を参照

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

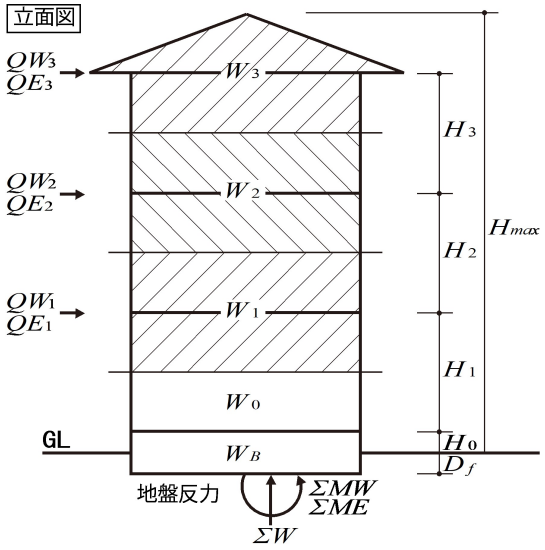
9. 2. 4 転倒モーメントによる短期接地圧の検定

■計算条件

地盤の長期許容応力度 qa (kN/㎡)		20.00
地盤の短期許容応力度 sqa (kN/㎡)		40.00
計算方向		Y方向
基礎底盤面 ※	面積 AB (㎡)	82.810
	計算方向の幅 LX (m)	7.280
	計算方向の直交方向の幅 LY (m)	11.375

※基礎底盤面が長方形でない場合、面積が等しい長方形に置換
計算方向:外周の基礎梁で囲まれた基礎底盤面の
X方向・Y方向の幅を求め、幅が小さい方向
LY =AB/LX

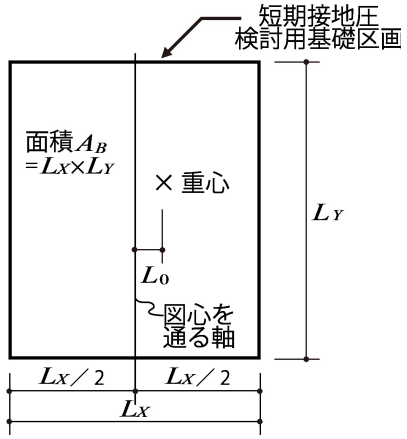
立面図



■検定結果

3階の階高 H3 (m)		–
2階の階高 H2 (m)		2.800
1階の階高 H1 (m)		2.900
GLから1階床までの高さ H0 (m)		0.600
根入れ深さ Df (m)		0.240
3階の地震時層せん断力 QE3 (kN)		–
2階の地震時層せん断力 QE2 (kN)		33.63
1階の地震時層せん断力 QE1 (kN)		73.74
3階の風圧時層せん断力 QW3 (kN) ※	–	–
2階の風圧時層せん断力 QW2 (kN) ※	23.74	29.48
1階の風圧時層せん断力 QW1 (kN) ※	48.50	70.09
地震力算定用の1階より上部の重量 ΣW1 (kN)		245.78
1階下半分の重量 ΣW0 (kN)		117.66
基礎の自重 ΣWB (kN)		423.70
建物総重量 ΣW (kN)		787.14
全基礎区画の図心と建物重心の偏心距離 L0 (m)		0.218
地震力による転倒モーメント ΣME (kN・m)		369.96
風圧力による転倒モーメント ΣMW (kN・m) ※	247.9	344.7
転倒モーメント ΣM (kN・m)		370.0
偏心距離 e (m)		0.689
核半径 r (m)		1.213
接地圧係数 [最大接地圧と平均接地圧の比] αe		1.57
短期接地圧 sσe (kN/㎡)		14.91
短期接地圧の検定比 sσe/sqa		0.38
検定		OK

平面図



Df　:全ての基礎の最も大きい根入れ深さ
QE3、QE2、QE1:「5.3.6 Ai分布と各層(階)地震力の計算」参照
QW3、QW2、QW1:「5.2.1 各層(階)風圧力の計算」参照　※左側はX方向、右側はY方向
ΣW1、ΣW0、ΣWB:「9.2.1 建物の荷重」参照　ΣW=ΣW1+ΣW0+ΣWB
ΣME =QE3×H3+QE2×H2+QE1×(H1+H0+Df)　ΣMW=QW3×H3+QW2×H2+QW1×(H1+H0+Df)
ΣM　:ΣME、ΣMWの大きい方　※左側はX方向、右側はY方向
e　=ΣM/ΣW+L0　r=Lx/6
αe　=(e≦r の場合) αe=1+6×e/Lx　(e>r の場合) αe=2/{3×(1/2−e/Lx)}
sσe　=αe×ΣW/AB

検定条件:e＜Lx/2 かつ 検定比≦1.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21
建物名:伏図次郎【2階】

9.3 基礎梁の曲げとせん断の検定

9.3.1 基礎梁検定書

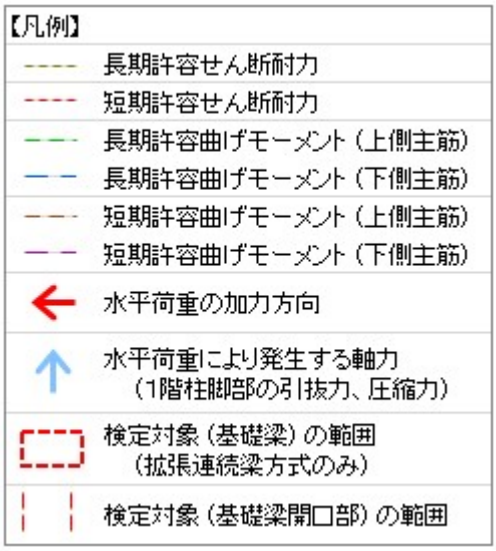
【解説】

検定書の出力順序　　:断面記号別に、検定比の大きい順に出力されます。

梁幅、梁地上高、梁根入れ :検定対象の梁断面の寸法　(基礎梁開口部の場合、基礎梁から開口部を除き、地中梁を加味した値)
※参照: 9.1.3.1 基礎梁

上側/下側主筋の j	:応力中心間距離	※参照:【検定明細書】9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定
せん断補強筋の Lα,Sα	:せん断スパン比による割増係数	※参照:【検定明細書】9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定
負担鉛直荷重	:基礎梁の負担鉛直荷重	※参照: 9.2.1 建物の荷重 → 基礎梁荷重一覧表
格子梁の計算	:基礎梁が格子梁の対象であるか	※参照: 9.2.1 建物の荷重 → 格子梁の計算
最大曲げモーメント	:検定対象に加わる最大応力	※参照:【検定明細書】9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)
最大せん断力		
許容曲げモーメント	:検定対象の梁断面の許容耐力	※参照:【検定明細書】9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定
許容せん断耐力		

応力図



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

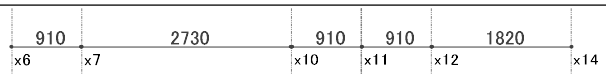
建物名:伏図次郎【2階】

検定対象、通り	基礎梁 y0通りx6-x11（基礎梁:No.19 スパン:4,550mm 基礎梁群:No.8 y0通りx6-x14 計算方向:X方向）				
断面記号	FG1	梁幅	120mm	上側主筋	1-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:481mm）
検定:仕様規定	OK	梁地上高	400mm	下側主筋	1-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:481mm）
検定:構造計算	OK (0.75)	梁根入れ	240mm	せん断補強筋	D10@250mm （せん断補強筋比:0.00237 Lα:1.00 Sα:1.00）
検定:総合	OK (0.75)	負担鉛直荷重	等分布:7.56kN/m（梁全体:34.38kN）		格子梁の計算 対象外

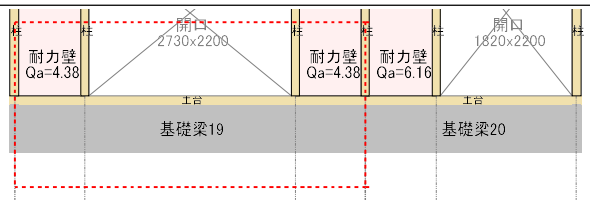
		曲げモーメント (kN・m)				せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 1-D13		下側 1-D13		せん断補強筋		D10@250mm	
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]	水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]
長期	最大曲げモーメント	−4.42		5.00		長期	最大せん断力	10.34	
	許容曲げモーメント	11.91		11.91			許容せん断耐力	42.46	
	検定 (検定比)	OK (0.38)		OK (0.43)			検定 (検定比)	OK (0.25)	
短期	最大曲げモーメント	−3.93	−3.36	13.36	7.49	短期	最大せん断力	16.82	10.42
	許容曲げモーメント	18.02	18.02	18.02	18.02		許容せん断耐力	63.72	63.72
	検定 (検定比)	OK (0.22)	OK (0.19)	OK (0.75)	OK (0.42)		検定 (検定比)	OK (0.27)	OK (0.17)

通り芯

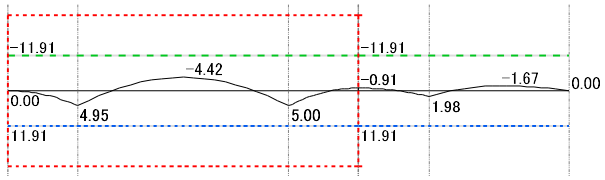
y0通り



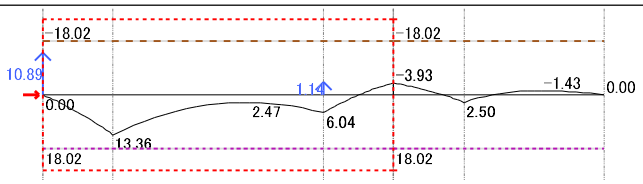
基礎梁、軸組
イメージ図



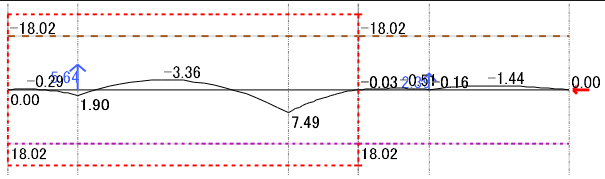
M図 長期 鉛直荷重



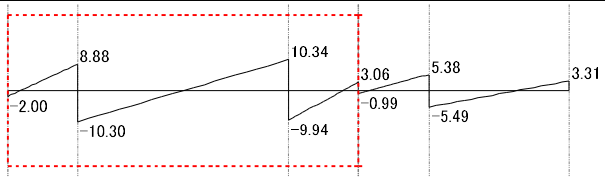
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



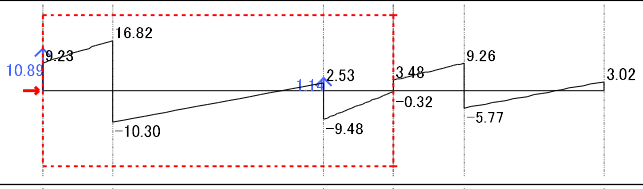
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



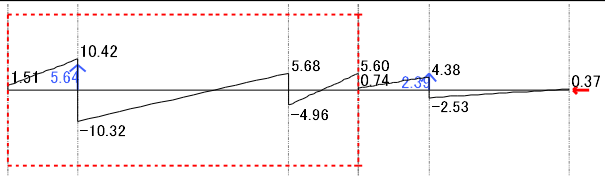
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

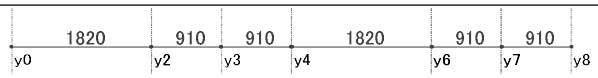
建物名:伏図次郎【2階】

検定対象、通り	基礎梁 x6通りy4-y2（基礎梁:No.31 スパン:1,820mm 基礎梁群:No.12 x6通りy8-y0 計算方向:Y方向）				
断面記号	FG2	梁幅	120mm	上側主筋	1-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:358mm）
検定:仕様規定	OK	梁地上高	400mm	下側主筋	1-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:358mm）
検定:構造計算	OK (0.84)	梁根入れ	100mm	せん断補強筋	D10@250mm （せん断補強筋比:0.00237 Lα:1.00 Sα:1.00）
検定:総合	OK (0.84)	負担鉛直荷重	等分布:8.88kN/m（梁全体:16.16kN）		格子梁の計算 対象外

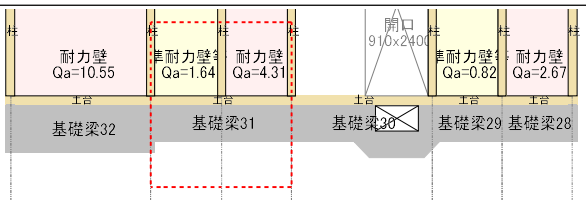
		曲げモーメント (kN・m)				せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 1-D13		下側 1-D13		せん断補強筋		D10@250mm	
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]	水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]
長期	最大曲げモーメント	−0.35		3.83		長期	最大せん断力	−5.72	
	許容曲げモーメント	8.86		8.86			許容せん断耐力	31.60	
	検定 (検定比)	OK (0.04)		OK (0.44)			検定 (検定比)	OK (0.19)	
短期	最大曲げモーメント	0.00	0.00	11.21	2.64	短期	最大せん断力	−12.01	7.98
	許容曲げモーメント	13.41	13.41	13.41	13.41		許容せん断耐力	47.43	47.43
	検定 (検定比)	OK (0.00)	OK (0.00)	OK (0.84)	OK (0.20)		検定 (検定比)	OK (0.26)	OK (0.17)

通り芯

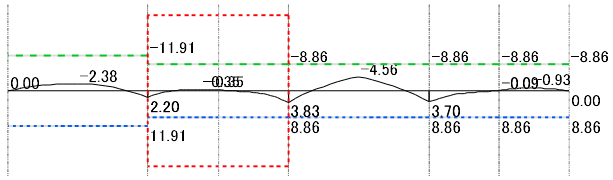
x6通り



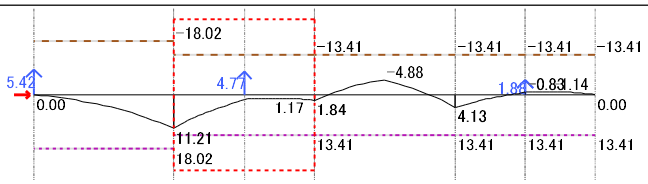
基礎梁、軸組イメージ図



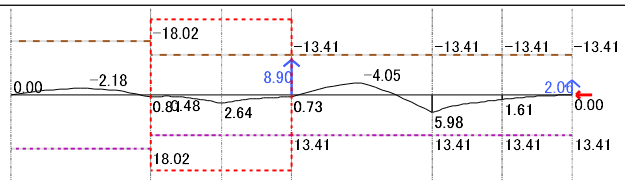
M図 長期 鉛直荷重



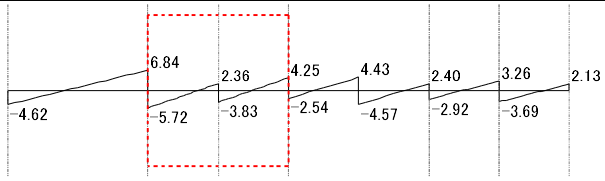
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



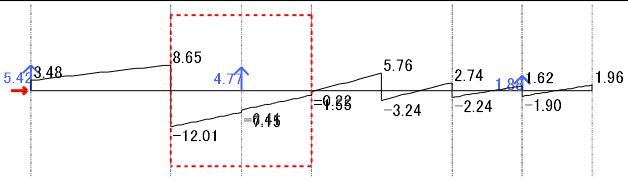
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



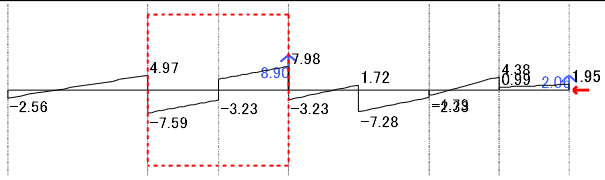
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

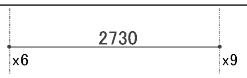
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

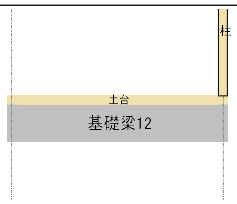
検定対象、通り	基礎梁 y5通りx6-x9（基礎梁:No.12 スパン:2,730mm 基礎梁群:No.4 y5通りx6-x9 計算方向:X方向）				
断面記号	FG3	梁幅	120mm	上側主筋	1-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:358mm）
検定:仕様規定	OK	梁地上高	400mm	下側主筋	3-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:358mm）
検定:構造計算	OK (0.93)	梁根入れ	100mm	せん断補強筋	D10@250mm （せん断補強筋比:0.00237 Lα:1.00 Sα:1.00）
検定:総合	OK (0.93)	負担鉛直荷重	等分布:6.61kN/m（梁全体:18.02kN）		格子梁の計算 対象

		曲げモーメント (kN・m)					せん断力 (kN)		
上側/下側 主筋		上側 1-D13		下側 3-D13			せん断補強筋	D10@250mm	
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]		水平荷重 加力方向	正方向 [→]	負方向 [←]
長期	最大曲げモーメント	0.00		24.66		長期	最大せん断力	18.06	
	許容曲げモーメント	8.86		26.59			許容せん断耐力	31.60	
	検定（検定比）	OK (0.00)		OK (0.93)			検定（検定比）	OK (0.58)	
短期	最大曲げモーメント	0.00	0.00	24.66	24.66	短期	最大せん断力	18.06	18.06
	許容曲げモーメント	13.41	13.41	40.23	40.23		許容せん断耐力	47.43	47.43
	検定（検定比）	OK (0.00)	OK (0.00)	OK (0.62)	OK (0.62)		検定（検定比）	OK (0.39)	OK (0.39)

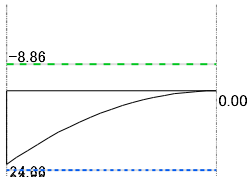
通り芯



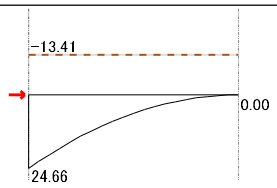
基礎梁、軸組イメージ図



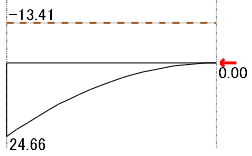
M図 長期 鉛直荷重



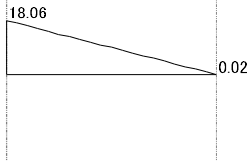
M図 短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



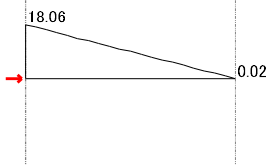
M図 短期 鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



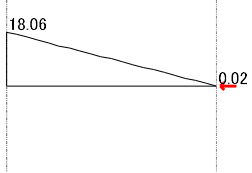
Q図 長期 鉛直荷重



Q図 短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



Q図 短期 鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

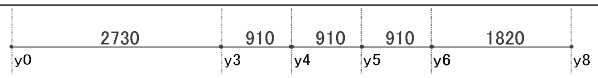
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

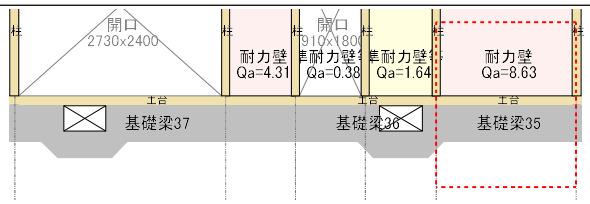
検定対象、通り	基礎梁 x11通りy8-y6（基礎梁:No.35 スパン:1,820mm 基礎梁群:No.15 x11通りy8-y0 計算方向:Y方向）				
断面記号	FG4	梁幅	120mm	上側主筋	1-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:358mm）
検定:仕様規定	OK	梁地上高	400mm	下側主筋	2-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:358mm）
検定:構造計算	OK (0.64)	梁根入れ	100mm	せん断補強筋	D10@250mm （せん断補強筋比:0.00237 Lα:1.00 Sα:1.00）
検定:総合	OK (0.64)	負担鉛直荷重	等分布:9.91kN/m（梁全体:18.03kN）		格子梁の計算 対象外

		曲げモーメント (kN・m)				せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 1-D13		下側 2-D13		せん断補強筋		D10@250mm	
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]	水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]
長期	最大曲げモーメント	-3.58		3.77		長期	最大せん断力	-11.09	
	許容曲げモーメント	8.86		17.73			許容せん断耐力	31.60	
	検定 (検定比)	OK (0.41)		OK (0.22)			検定 (検定比)	OK (0.36)	
短期	最大曲げモーメント	-3.54	0.00	1.91	17.07	短期	最大せん断力	-7.61	12.38
	許容曲げモーメント	13.41	13.41	26.82	26.82		許容せん断耐力	47.43	47.43
	検定 (検定比)	OK (0.27)	OK (0.00)	OK (0.08)	OK (0.64)		検定 (検定比)	OK (0.17)	OK (0.27)

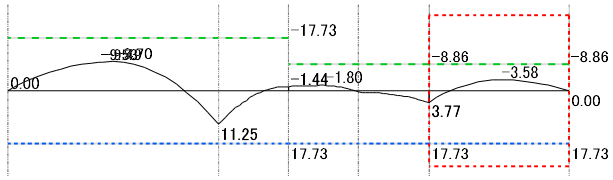
通り芯



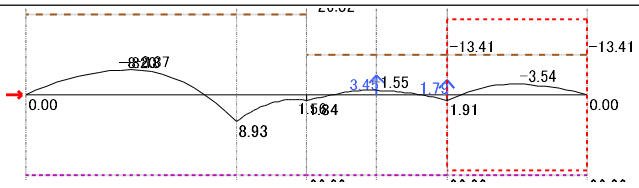
基礎梁、軸組イメージ図



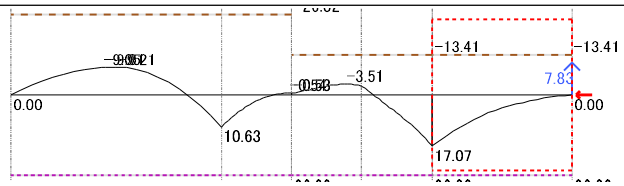
M図 長期 鉛直荷重



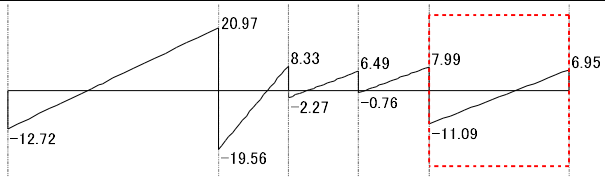
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



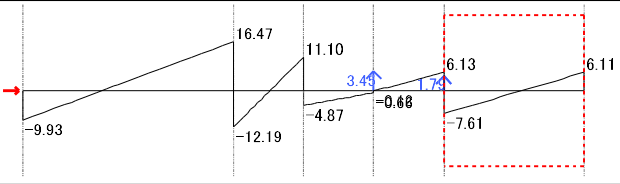
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



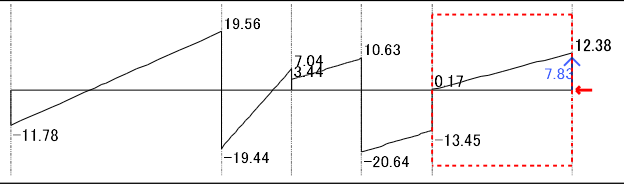
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

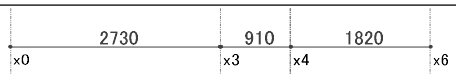
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

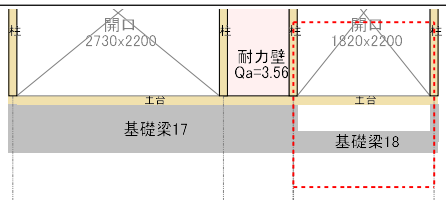
検定対象、通り	基礎梁 y2通りx4-x6 (基礎梁:No.18 スパン:1,820mm 基礎梁群:No.7 y2通りx0-x6 計算方向:X方向)				
断面記号	FG5	梁幅	120mm	上側主筋	1-D13 (かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:175mm)
検定:仕様規定	OK	梁地上高	50mm	下側主筋	1-D13 (かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:175mm)
検定:構造計算	OK (0.30)	梁根入れ	240mm	せん断補強筋	D10@145mm (せん断補強筋比:0.00408 Lα:1.00 Sα:1.00)
検定:総合	OK (0.30)	負担鉛直荷重	等分布:2.59kN/m (梁全体:4.70kN)		格子梁の計算 対象外

		曲げモーメント (kN・m)				せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 1-D13		下側 1-D13		せん断補強筋		D10@145mm	
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]	水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]
長期	最大曲げモーメント	−0.81		1.24		長期	最大せん断力	−3.04	
	許容曲げモーメント	4.33		4.33			許容せん断耐力	18.95	
	検定 (検定比)	OK (0.19)		OK (0.29)			検定 (検定比)	OK (0.17)	
短期	最大曲げモーメント	−0.49	−1.27	1.95	0.00	短期	最大せん断力	−3.43	−2.67
	許容曲げモーメント	6.55	6.55	6.55	6.55		許容せん断耐力	28.49	28.49
	検定 (検定比)	OK (0.08)	OK (0.20)	OK (0.30)	OK (0.01)		検定 (検定比)	OK (0.13)	OK (0.10)

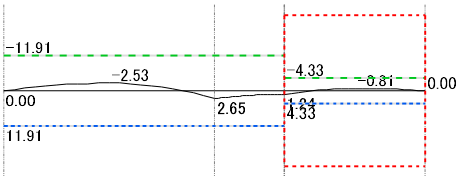
通り芯



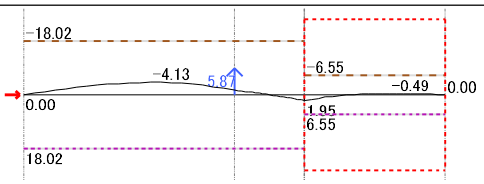
基礎梁、軸組イメージ図



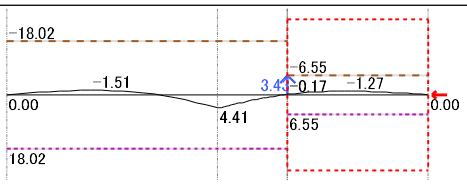
M図 長期 鉛直荷重



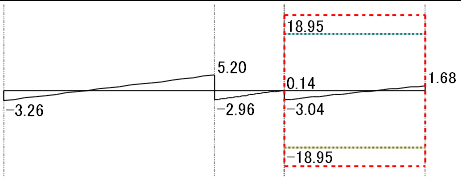
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



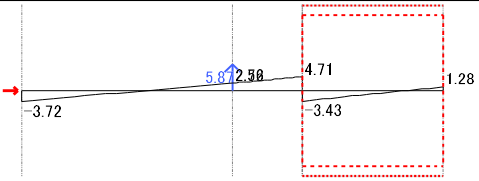
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



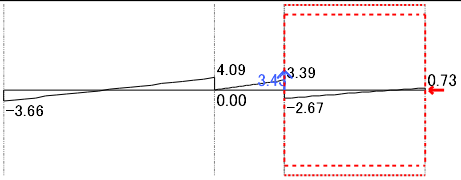
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

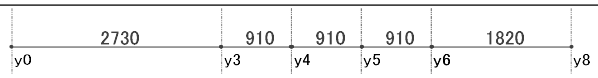
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

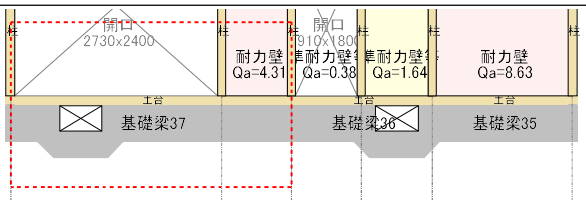
検定対象、通り	基礎梁 x11通りy4-y0（基礎梁:No.37 スパン:3,640mm 基礎梁群:No.15 x11通りy8-y0 計算方向:Y方向）							
断面記号	FG6	梁幅	120mm	上側主筋	2-D13 （かぶり厚:70mm 上端-中心:90mm j:358mm）			
検定:仕様規定	OK	梁地上高	400mm	下側主筋	2-D13 （かぶり厚:70mm 下端-中心:90mm j:358mm）			
検定:構造計算	OK (0.67)	梁根入れ	100mm	せん断補強筋	D10@250mm （せん断補強筋比:0.00237 Lα:1.00 Sα:1.00）			
検定:総合	OK (0.67)	負担鉛直荷重	等分布:12.34kN/m（梁全体:44.89kN）			格子梁の計算	対象外	

		曲げモーメント (kN・m)				せん断力 (kN)			
上側/下側 主筋		上側 2-D13		下側 2-D13		せん断補強筋		D10@250mm	
水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]	正方向 [→]	負方向 [←]	水平荷重 加力方向		正方向 [→]	負方向 [←]
長期	最大曲げモーメント	-9.70		11.25		長期	最大せん断力	20.97	
	許容曲げモーメント	17.73		17.73			許容せん断耐力	31.60	
	検定 (検定比)	OK (0.55)		OK (0.64)			検定 (検定比)	OK (0.67)	
短期	最大曲げモーメント	-8.37	-9.21	8.93	10.63	短期	最大せん断力	16.47	19.56
	許容曲げモーメント	26.82	26.82	26.82	26.82		許容せん断耐力	47.43	47.43
	検定 (検定比)	OK (0.32)	OK (0.35)	OK (0.34)	OK (0.40)		検定 (検定比)	OK (0.35)	OK (0.42)

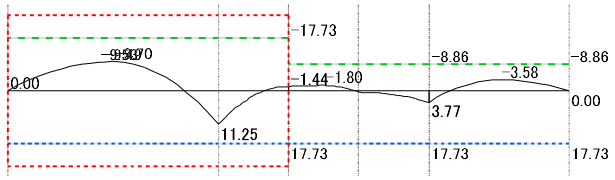
通り芯 x11通り



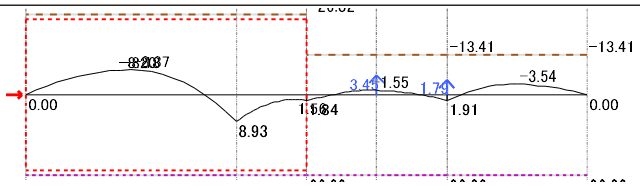
基礎梁、軸組イメージ図



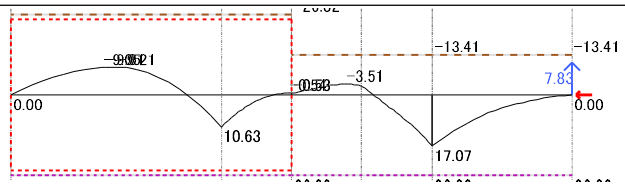
M図 長期 鉛直荷重



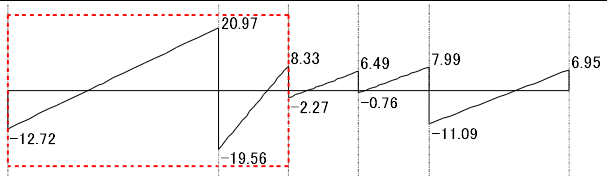
短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



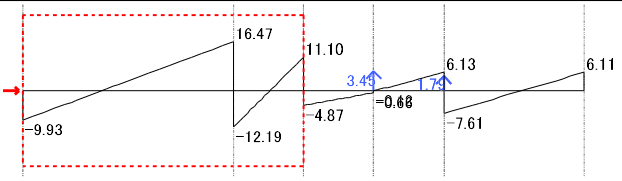
鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



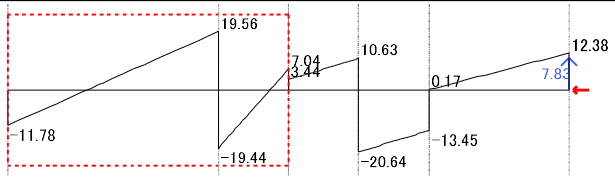
Q図 長期 鉛直荷重



短期 鉛直荷重＋水平荷重 正方向 [→]



鉛直荷重＋水平荷重 負方向 [←]



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.3.2 基礎梁検定明細書

9.3.2.1 基礎梁の断面検定

【X方向(加力方向:正[+])の計算】

基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ② ③ ④ ⑤ ⑥	検定
1	x0y8−x2y8	FG1	1.820	4.69	−1.32	1.84	3.76	6.35	0.00 6.83	0.00 8.10	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.12 0.10 0.12 0.00 0.16 0.45	OK
2	x2y8−x4y8	FG1	1.820	4.17	−0.84	1.84	4.94	8.02	−2.15 6.83	−1.29 8.10	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.10 0.13 0.08 0.08 0.16 0.45	OK
3	x4y8−x6y8	FG1	1.820	3.01	−0.07	1.13	4.15	6.50	−2.15 3.47	−1.50 4.20	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.08 0.11 0.01 0.09 0.10 0.24	OK
4	x6y8−x8y8	FG1	1.820	3.54	−1.02	1.13	3.44	5.29	−2.79 3.47	−2.11 4.20	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.09 0.09 0.09 0.12 0.10 0.24	OK
5	x8y8−x10y8	FG1	1.820	2.79	−0.31	1.10	6.87	7.48	−2.79 3.47	−2.11 3.64	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.07 0.12 0.03 0.12 0.10 0.21	OK
6	x10y8−x11y8	FG1	0.910	1.12	−0.04	0.31	0.07	0.07	−0.73 0.00	−0.63 0.00	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.03 0.01 0.01 0.04 0.03 0.00	OK
7	x11y8−x14y8	FG1	2.730	2.89	−0.43	0.54	9.60	10.85	−5.16 3.57	−4.82 3.88	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.07 0.18 0.04 0.27 0.05 0.22	OK
8	x4y7−x6y7	FG2	1.820	6.08	−3.69	2.30	0.00	6.08	0.00 0.00	−3.69 2.30	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.20 0.13 0.42 0.28 0.27 0.18	OK
9	x6y6−x8y6	FG2	1.820	9.87	−3.19	3.36	0.00	7.22	0.00 0.00	−2.53 2.63	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.32 0.16 0.36 0.19 0.38 0.20	OK
10	x8y6−x10y6	FG2	1.820	8.28	−0.71	3.36	0.00	6.71	0.00 0.00	−0.57 2.63	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.27 0.15 0.09 0.05 0.38 0.20	OK
11	x10y6−x11y6	FG2	0.910	3.53	−0.36	0.85	0.00	3.45	0.00 0.00	−0.40 0.77	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.12 0.08 0.05 0.03 0.10 0.06	OK
12	x6y5−x9y5	FG3	2.730	18.06	0.00	24.66	0.00	18.06	0.00 0.00	0.00 24.66	31.60	8.86 26.59	47.43	13.41 40.23	0.58 0.39 0.00 0.00 0.93 0.62	OK
13	x4y4−x6y4	FG2	1.820	6.05	−2.08	1.91	0.39	5.67	0.00 0.71	−1.54 2.42	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.20 0.12 0.24 0.12 0.22 0.19	OK
14	x6y4−x11y4	FG2	4.550	12.64	−3.16	4.80	1.68	11.51	−0.92 2.51	−3.25 5.95	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.41 0.25 0.36 0.25 0.55 0.45	OK
15	x11y4−x14y4	FG4	2.730	9.86	−2.20	4.04	3.79	10.91	−3.03 2.51	−2.55 5.95	31.60	8.86 17.73	47.43	13.41 26.82	0.32 0.24 0.25 0.20 0.23 0.23	OK
16	x0y3−x4y3	FG2	3.640	12.13	−5.64	6.47	0.00	12.13	0.00 0.00	−5.64 6.47	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.39 0.26 0.64 0.43 0.74 0.49	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:正[+])の計算】

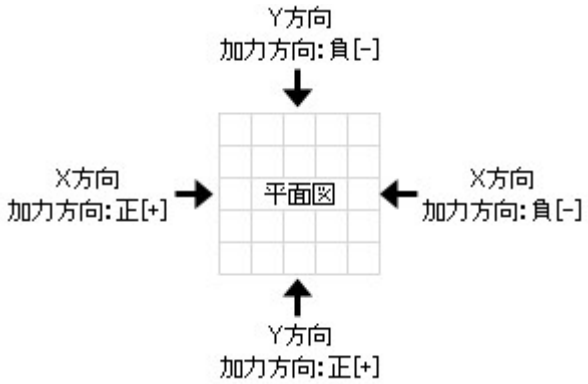
基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ② ③ ④ ⑤ ⑥	検定
17	x0y2−x4y2	FG1	3.640	5.20	−2.53	2.65	4.59	4.71	−3.65 0.71	−4.13 1.95	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.13 0.08 0.22 0.23 0.23 0.11	OK
18	x4y2−x6y2	FG5	1.820	3.04	−0.81	1.24	0.39	3.43	0.00 0.71	−0.49 1.95	18.95	4.33 4.33	28.49	6.55 6.55	0.17 0.13 0.19 0.08 0.29 0.30	OK
19	x6y0−x11y0	FG1	4.550	10.34	−4.42	5.00	10.89	16.82	−3.25 9.91	−3.93 13.36	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.25 0.27 0.38 0.22 0.43 0.75	OK
20	x11y0−x14y0	FG1	2.730	5.49	−1.67	1.98	4.17	9.26	−3.25 0.54	−3.93 2.50	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.13 0.15 0.15 0.22 0.17 0.14	OK

(SMmax及びSMmaxLは、上段は負の最小値、下段は正の最大値)
(LMa及びsMaは、上段は上端主筋、下段は下端主筋)

※1 :下記を参照
「9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)」
「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」
「9.3.2.4 基礎梁にかかる応力の算定(応力図)」

※2 :「9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定」参照
断面形状:「*」印付の基礎梁の配筋は[編集値] 他は[自動算定値]
検定条件:次の①～⑥の検定比が全て1.00以下
①長期せん断応力の検定比 = LQ/LQa
②長期曲げ応力の検定比(上端主筋) = LM(−)/LMa上
③長期曲げ応力の検定比(下端主筋) = LM(+)/LMa下
④短期せん断応力の検定比 = sQmaxL/sQa
⑤短期曲げ応力の検定比(上端主筋) = SMmaxL(−)/SMa上
⑥短期曲げ応力の検定比(下端主筋) = SMmaxL(+)/SMa下

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:負[-])の計算】

基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ④ ② ⑤ ③ ⑥	検定
1	x0y8−x2y8	FG1	1.820	4.69	−1.32	1.84	0.10	3.79	−0.18 0.00	−1.20 1.33	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.12 0.06 0.12 0.07 0.16 0.08	OK
2	x2y8−x4y8	FG1	1.820	4.17	−0.84	1.84	0.53	3.80	−0.18 0.79	−0.44 1.56	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.10 0.06 0.08 0.03 0.16 0.09	OK
3	x4y8−x6y8	FG1	1.820	3.01	−0.07	1.13	2.75	2.82	−1.71 0.79	−1.88 1.56	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.08 0.05 0.01 0.11 0.10 0.09	OK
4	x6y8−x8y8	FG1	1.820	3.54	−1.02	1.13	0.27	3.81	0.00 0.95	−0.35 2.02	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.09 0.06 0.09 0.02 0.10 0.12	OK
5	x8y8−x10y8	FG1	1.820	2.79	−0.31	1.10	4.74	5.33	−2.36 1.95	−2.38 2.19	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.07 0.09 0.03 0.14 0.10 0.13	OK
6	x10y8−x11y8	FG1	0.910	1.12	−0.04	0.31	4.59	5.71	−2.22 1.95	−1.96 2.19	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.03 0.09 0.01 0.11 0.03 0.13	OK
7	x11y8−x14y8	FG1	2.730	2.89	−0.43	0.54	11.52	12.60	−2.22 10.48	−1.96 10.87	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.07 0.20 0.04 0.11 0.05 0.61	OK
8	x4y7−x6y7	FG2	1.820	6.08	−3.69	2.30	0.00	6.08	0.00 0.00	−3.69 2.30	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.20 0.13 0.42 0.28 0.27 0.18	OK
9	x6y6−x8y6	FG2	1.820	9.87	−3.19	3.36	0.36	9.49	0.00 0.65	−2.89 3.97	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.32 0.21 0.36 0.22 0.38 0.30	OK
10	x8y6−x10y6	FG2	1.820	8.28	−0.71	3.36	2.82	5.56	−1.60 0.97	−1.65 3.97	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.27 0.12 0.09 0.13 0.38 0.30	OK
11	x10y6−x11y6	FG2	0.910	3.53	−0.36	0.85	1.07	2.81	0.00 0.97	−0.06 1.75	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.12 0.06 0.05 0.01 0.10 0.14	OK
12	x6y5−x9y5	FG3	2.730	18.06	0.00	24.66	0.00	18.06	0.00 0.00	0.00 24.66	31.60	8.86 26.59	47.43	13.41 40.23	0.58 0.39 0.00 0.00 0.93 0.62	OK
13	x4y4−x6y4	FG2	1.820	6.05	−2.08	1.91	0.02	6.03	0.00 0.03	−2.06 1.94	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.20 0.13 0.24 0.16 0.22 0.15	OK
14	x6y4−x11y4	FG2	4.550	12.64	−3.16	4.80	4.31	15.67	−4.10 3.75	−4.57 7.23	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.41 0.34 0.36 0.35 0.55 0.54	OK
15	x11y4−x14y4	FG4	2.730	9.86	−2.20	4.04	16.23	17.49	0.00 14.77	0.00 16.55	31.60	8.86 17.73	47.43	13.41 26.82	0.32 0.37 0.25 0.00 0.23 0.62	OK
16	x0y3−x4y3	FG2	3.640	12.13	−5.64	6.47	0.00	12.13	0.00 0.00	−5.64 6.47	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.39 0.26 0.64 0.43 0.74 0.49	OK
17	x0y2−x4y2	FG1	3.640	5.20	−2.53	2.65	2.99	4.09	−1.13 1.91	−1.51 4.41	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.13 0.07 0.22 0.09 0.23 0.25	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:負[-])の計算】

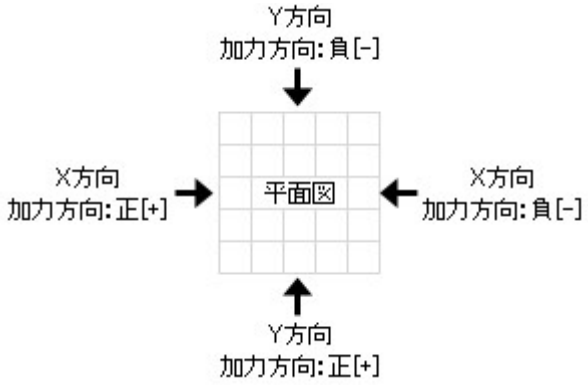
基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ④ ② ⑤ ③ ⑥	検定
18	x4y2−x6y2	FG5	1.820	3.04	−0.81	1.24	0.45	2.67	−1.13 0.00	−1.27 0.00	18.95	4.33 4.33	28.49	6.55 6.55	0.17 0.10 0.19 0.20 0.29 0.01	OK
19	x6y0−x11y0	FG1	4.550	10.34	−4.42	5.00	3.30	10.42	−2.16 3.38	−3.36 7.49	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.25 0.17 0.38 0.19 0.43 0.42	OK
20	x11y0−x14y0	FG1	2.730	5.49	−1.67	1.98	1.84	4.38	−1.12 0.66	−1.44 0.00	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.13 0.07 0.15 0.09 0.17 0.00	OK

(SMmax及びSMmaxLは、上段は負の最小値、下段は正の最大値)
(LMa及びsMaは、上段は上端主筋、下段は下端主筋)

※1 :下記を参照
「9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)」
「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」
「9.3.2.4 基礎梁にかかる応力の算定(応力図)」

※2 :「9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定」参照
断面形状:「*」印付の基礎梁の配筋は[編集値] 他は[自動算定値]
検定条件:次の①～⑥の検定比が全て1.00以下
①長期せん断応力の検定比 = LQ/LQa
②長期曲げ応力の検定比(上端主筋) = LM(−)/LMa上
③長期曲げ応力の検定比(下端主筋) = LM(+)/LMa下
④短期せん断応力の検定比 = sQmaxL/sQa
⑤短期曲げ応力の検定比(上端主筋) = SMmaxL(−)/SMa上
⑥短期曲げ応力の検定比(下端主筋) = SMmaxL(+)/SMa下

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:正[+])の計算】

基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ④ ② ⑤ ③ ⑥	検定
21	x0y8−x0y3	FG1	4.550	4.44	−1.30	1.40	4.96	6.18	−1.80 3.62	−1.66 3.60	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.11 0.10 0.11 0.10 0.12 0.20	OK
22	x0y3−x0y2	FG1	0.910	0.90	−0.21	0.07	3.98	4.00	0.00 3.62	0.00 3.60	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.03 0.07 0.02 0.00 0.01 0.20	OK
23	x2y8−x2y7	FG2	0.910	7.36	0.00	3.35	0.00	7.36	0.00 0.00	0.00 3.35	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.24 0.16 0.00 0.00 0.38 0.25	OK
24	x4y8−x4y7	FG2	0.910	2.28	−0.53	0.19	1.49	2.16	−1.36 0.00	−1.30 0.00	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.08 0.05 0.06 0.10 0.03 0.00	OK
25	x4y7−x4y4	FG2	2.730	9.81	−2.89	3.11	2.43	8.79	−1.36 0.86	−2.42 3.38	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.32 0.19 0.33 0.19 0.36 0.26	OK
26	x4y4−x4y3	FG2	0.910	5.35	−0.14	2.82	4.81	6.21	−0.82 3.56	0.00 3.38	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.17 0.14 0.02 0.00 0.32 0.26	OK
27	x4y3−x4y2	FG2	0.910	2.14	−0.67	0.00	3.91	4.87	0.00 3.56	0.00 3.38	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.07 0.11 0.08 0.00 0.00 0.26	OK
28	x6y8−x6y7	FG2	0.910	3.69	−0.93	0.00	0.53	1.96	−0.48 0.00	−1.14 0.00	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.12 0.05 0.11 0.09 0.00 0.00	OK
29	x6y7−x6y6	FG2	0.910	3.26	−0.09	3.70	1.35	2.24	−0.48 0.75	−0.83 4.13	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.11 0.05 0.01 0.07 0.42 0.31	OK
30	x6y6−x6y4	FG2	1.820	4.57	−4.56	3.83	1.34	5.76	−1.70 0.75	−4.88 4.13	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.15 0.13 0.52 0.37 0.44 0.31	OK
31	x6y4−x6y2	FG2	1.820	5.72	−0.35	3.83	8.73	12.01	−1.70 9.86	0.00 11.21	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.19 0.26 0.04 0.00 0.44 0.84	OK
32	x6y2−x6y0	FG1	1.820	6.84	−2.38	2.20	5.42	8.65	0.00 9.86	0.00 11.21	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.17 0.14 0.21 0.00 0.19 0.63	OK
33	x8y8−x8y6	FG2	1.820	4.62	−0.57	1.00	0.00	4.10	0.00 0.00	−0.52 0.91	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.15 0.09 0.07 0.04 0.12 0.07	OK
34	x10y8−x10y6	FG2	1.820	6.79	−4.12	2.57	3.58	7.39	0.00 3.26	−1.28 4.93	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.22 0.16 0.47 0.10 0.30 0.37	OK
35	x11y8−x11y6	FG4	1.820	11.09	−3.58	3.77	0.90	7.61	−1.09 0.00	−3.54 1.91	31.60	8.86 17.73	47.43	13.41 26.82	0.36 0.17 0.41 0.27 0.22 0.08	OK
36	x11y6−x11y4	FG4	1.820	7.99	−1.80	3.77	4.34	6.13	−1.64 3.12	−1.55 1.91	31.60	8.86 17.73	47.43	13.41 26.82	0.26 0.13 0.21 0.12 0.22 0.08	OK
37	x11y4−x11y0	FG6	3.640	20.97	−9.70	11.25	3.86	16.47	−0.39 3.12	−8.37 8.93	31.60	17.73 17.73	47.43	26.82 26.82	0.67 0.35 0.55 0.32 0.64 0.34	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:正[+])の計算】

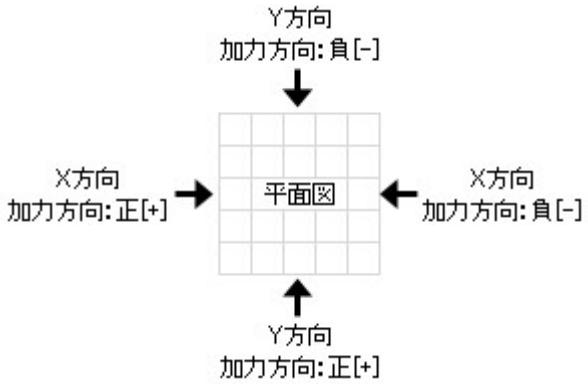
基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ④ ② ⑤ ③ ⑥	検定
38	x14y8−x14y4	FG1	3.640	5.77	−1.66	1.84	5.15	8.74	−3.25 4.01	−2.14 5.39	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.14 0.14 0.14 0.12 0.16 0.30	OK
39	x14y4−x14y0	FG1	3.640	5.51	−1.58	1.77	9.73	12.45	−0.68 8.85	−0.74 9.97	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.13 0.20 0.14 0.05 0.15 0.56	OK

(SMmax及びSMmaxLは、上段は負の最小値、下段は正の最大値)
(LMa及びsMaは、上段は上端主筋、下段は下端主筋)

※1 :下記を参照
「9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)」
「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」
「9.3.2.4 基礎梁にかかる応力の算定(応力図)」

※2 :「9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定」参照
断面形状:「*」印付の基礎梁の配筋は[編集値] 他は[自動算定値]
検定条件:次の①～⑥の検定比が全て1.00以下
①長期せん断応力の検定比 = LQ/LQa
②長期曲げ応力の検定比(上端主筋) = LM(−)/LMa上
③長期曲げ応力の検定比(下端主筋) = LM(+)/LMa下
④短期せん断応力の検定比 = sQmaxL/sQa
⑤短期曲げ応力の検定比(上端主筋) = SMmaxL(−)/SMa上
⑥短期曲げ応力の検定比(下端主筋) = SMmaxL(+)/SMa下

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:負[-])の計算】

基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ② ③ ④ ⑤ ⑥	検定
21	x0y8−x0y3	FG1	4.550	4.44	−1.30	1.40	5.29	8.22	−1.67 3.89	−1.66 4.14	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.11 0.13 0.11 0.10 0.12 0.23	OK
22	x0y3−x0y2	FG1	0.910	0.90	−0.21	0.07	1.84	2.09	−1.67 0.00	−1.66 0.00	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.03 0.04 0.02 0.10 0.01 0.01	OK
23	x2y8−x2y7	FG2	0.910	7.36	0.00	3.35	0.00	7.36	0.00 0.00	0.00 3.35	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.24 0.16 0.00 0.00 0.38 0.25	OK
24	x4y8−x4y7	FG2	0.910	2.28	−0.53	0.19	8.20	8.80	0.00 7.46	0.00 7.48	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.08 0.19 0.06 0.00 0.03 0.56	OK
25	x4y7−x4y4	FG2	2.730	9.81	−2.89	3.11	9.85	18.11	−1.51 7.46	−3.15 7.48	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.32 0.39 0.33 0.24 0.36 0.56	OK
26	x4y4−x4y3	FG2	0.910	5.35	−0.14	2.82	2.94	4.82	−1.53 1.14	−1.80 3.93	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.17 0.11 0.02 0.14 0.32 0.30	OK
27	x4y3−x4y2	FG2	0.910	2.14	−0.67	0.00	1.68	2.75	−1.53 0.00	−1.80 0.00	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.07 0.06 0.08 0.14 0.00 0.01	OK
28	x6y8−x6y7	FG2	0.910	3.69	−0.93	0.00	2.06	1.95	0.00 1.87	0.00 1.61	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.12 0.05 0.11 0.00 0.00 0.13	OK
29	x6y7−x6y6	FG2	0.910	3.26	−0.09	3.70	0.88	4.38	0.00 2.67	0.00 5.98	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.11 0.10 0.01 0.00 0.42 0.45	OK
30	x6y6−x6y4	FG2	1.820	4.57	−4.56	3.83	2.82	7.28	−2.52 2.67	−4.05 5.98	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.15 0.16 0.52 0.31 0.44 0.45	OK
31	x6y4−x6y2	FG2	1.820	5.72	−0.35	3.83	6.08	7.98	−2.52 3.08	0.00 2.64	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.19 0.17 0.04 0.00 0.44 0.20	OK
32	x6y2−x6y0	FG1	1.820	6.84	−2.38	2.20	0.43	4.97	−0.78 0.00	−2.18 0.81	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.17 0.08 0.21 0.13 0.19 0.05	OK
33	x8y8−x8y6	FG2	1.820	4.62	−0.57	1.00	0.00	4.21	0.00 0.00	−0.53 0.93	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.15 0.09 0.07 0.04 0.12 0.07	OK
34	x10y8−x10y6	FG2	1.820	6.79	−4.12	2.57	7.52	11.88	0.00 6.84	−0.18 8.68	31.60	8.86 8.86	47.43	13.41 13.41	0.22 0.26 0.47 0.02 0.30 0.65	OK
35	x11y8−x11y6	FG4	1.820	11.09	−3.58	3.77	7.83	12.38	0.00 14.24	0.00 17.07	31.60	8.86 17.73	47.43	13.41 26.82	0.36 0.27 0.41 0.00 0.22 0.64	OK
36	x11y6−x11y4	FG4	1.820	7.99	−1.80	3.77	19.56	20.64	−3.56 14.24	−3.51 17.07	31.60	8.86 17.73	47.43	13.41 26.82	0.26 0.44 0.21 0.27 0.22 0.64	OK
37	x11y4−x11y0	FG6	3.640	20.97	−9.70	11.25	0.98	19.56	0.00 0.89	−9.21 10.63	31.60	17.73 17.73	47.43	26.82 26.82	0.67 0.42 0.55 0.35 0.64 0.40	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:負[-])の計算】

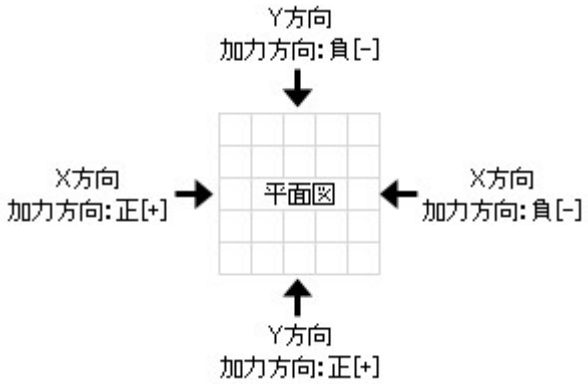
基礎梁全体の情報				基礎梁にかかる応力 ※1							基礎梁の許容耐力 ※2				基礎梁の断面検定	
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	基礎梁長さ L (m)	長期最大せん断力 LQ (kN)	長期最大曲げモーメント LM(−) (kN・m)	長期最大曲げモーメント LM(+) (kN・m)	短期最大せん断力 sQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 sQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント sMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント sMmaxL (kN・m)	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)	検定比 ① ④ ② ⑤ ③ ⑥	検定
38	x14y8−x14y4	FG1	3.640	5.77	−1.66	1.84	11.52	12.06	−2.40 10.48	−2.28 11.96	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.14 0.19 0.14 0.13 0.16 0.67	OK
39	x14y4−x14y0	FG1	3.640	5.51	−1.58	1.77	7.84	8.55	−3.32 4.93	−2.28 6.17	42.46	11.91 11.91	63.72	18.02 18.02	0.13 0.14 0.14 0.13 0.15 0.35	OK

(SMmax及びSMmaxLは、上段は負の最小値、下段は正の最大値)
(LMa及びsMaは、上段は上端主筋、下段は下端主筋)

※1 :下記を参照
「9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)」
「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」
「9.3.2.4 基礎梁にかかる応力の算定(応力図)」

※2 :「9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定」参照
断面形状:「*」印付の基礎梁の配筋は[編集値] 他は[自動算定値]
検定条件:次の①～⑥の検定比が全て1.00以下
①長期せん断応力の検定比 = LQ/LQa
②長期曲げ応力の検定比(上端主筋) = LM(−)/LMa上
③長期曲げ応力の検定比(下端主筋) = LM(+)/LMa下
④短期せん断応力の検定比 = sQmaxL/sQa
⑤短期曲げ応力の検定比(上端主筋) = SMmaxL(−)/SMa上
⑥短期曲げ応力の検定比(下端主筋) = SMmaxL(+)/SMa下

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)

【X方向(加力方向:正[+])の計算】

■耐力壁の脚部軸力の伝達先

基礎梁		耐力壁								軸力の伝達先									
										3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
1	x0y8-x2y8	1	1	x0y8-x2y8	1.820	2.905	0.5	7.13	5.70	−	−	−	−	−	−	x0y8	1	5.70	1
										−	−	−	−	−	−	x2y8	2	−5.70	2
2	x2y8-x4y8	1	2	x2y8-x4y8	1.820	2.905	0.5	10.69	8.54	−	−	−	−	−	−	x2y8	2	8.54	3
										−	−	−	−	−	−	x4y8	3	−8.54	4
3	x4y8-x6y8	1	3	x4y8-x5y8	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	−	−	−	−	−	−	x4y8	3	1.43	5
										−	−	−	−	−	−	x5y8	4	−1.43	6
		1	4	x5y8-x6y8	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	−	−	−	−	−	−	x5y8	4	1.43	7
										−	−	−	−	−	−	x6y8	5	−1.43	8
		2	1	x4y8-x5y8	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	−	−	−	x4y8	1	6.80	x4y8	3	6.80	9
										−	−	−	x5y8	2	−6.80	x5y8	4	−6.80	10
		2	2	x5y8-x6y8	0.910	2.805	0.5	0.90	1.39	−	−	−	x5y8	2	1.39	x5y8	4	1.39	11
										−	−	−	x6y8	3	−1.39	x6y8	5	−1.39	12
4	x6y8-x8y8	1	5	x6y8-x8y8	1.820	2.905	0.5	1.28	1.03	−	−	−	−	−	−	x6y8	5	1.03	13
										−	−	−	−	−	−	x8y8	6	−1.03	14
		2	3	x6y8-x8y8	1.820	2.805	0.5	3.49	2.69	−	−	−	x6y8	3	2.69	x6y8	5	2.69	15
										−	−	−	x8y8	4	−2.69	x8y8	6	−2.69	16
5	x8y8-x10y8	1	6	x8y8-x9y8	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84	−	−	−	−	−	−	x8y8	6	9.84	17
										−	−	−	−	−	−	x9y8	7	−9.84	18
		1	7	x9y8-x10y8	0.910	2.905	0.5	1.19	1.90	−	−	−	−	−	−	x9y8	7	1.90	19
										−	−	−	−	−	−	x10y8	8	−1.90	20
		2	4	x8y8-x9y8	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	−	−	−	x8y8	4	9.55	x8y8	6	9.55	21
										−	−	−	x9y8	5	−9.55	x9y8	7	−9.55	22
6	x10y8-x11y8	1	8	x10y8-x11y8	0.910	2.905	0.5	1.19	1.90	−	−	−	−	−	−	x10y8	8	1.90	23
										−	−	−	−	−	−	x11y8	9	−1.90	24
7	x11y8-x14y8	1	9	x11y8-x12y8	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00	−	−	−	−	−	−	x11y8	9	7.00	25
										−	−	−	−	−	−	x12y8	10	−7.00	26
		1	10	x12y8-x13y8	0.910	2.905	0.5	0.49	0.79	−	−	−	−	−	−	x12y8	10	0.79	27
										−	−	−	−	−	−	x13y8	11	−0.79	28
		1	11	x13y8-x14y8	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84	−	−	−	−	−	−	x13y8	11	9.84	29
										−	−	−	−	−	−	x14y8	12	−9.84	30
		2	5	x13y8-x14y8	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	−	−	−	x13y8	8	9.55	x13y8	11	9.55	31
										−	−	−	x14y8	9	−9.55	x14y8	12	−9.55	32
9	x6y6-x8y6	2	6	x6y6-x8y6	1.820	2.805	0.5	1.71	1.32	−	−	−	x6y6	12	1.32	x6y6	21	1.32	33
										−	−	−	x8y6	13	−1.32	x8y6	22	−1.32	34
10	x8y6-x10y6	1	12	x8y6-x9y6	0.910	2.905	0.5	3.49	5.58	−	−	−	−	−	−	x8y6	22	5.58	35
										−	−	−	−	−	−	x9y6	23	−5.58	36
		2	7	x8y6-x9y6	0.910	2.805	0.5	0.85	1.32	−	−	−	x8y6	13	1.32	x8y6	22	1.32	37
										−	−	−	x9y6	14	−1.32	x9y6	23	−1.32	38
14	x6y4-x11y4	1	13	x7y4-x9y4	1.820	2.905	0.5	12.19	9.73	−	−	−	−	−	−	x7y4	32	9.73	39
										−	−	−	−	−	−	x9y4	33	−9.73	40
		1	14	x9y4-x11y4	1.820	2.905	0.5	8.63	6.89	−	−	−	−	−	−	x9y4	33	6.89	41
										−	−	−	−	−	−	x11y4	34	−6.89	42
		2	8	x6y4-x7y4	0.910	2.805	0.5	1.70	2.63	−	−	−	x6y4	21	2.63	x6y4	31	2.63	43
										−	−	−	x7y4	22	−2.63	x7y4	32	−2.63	44
		2	9	x7y4-x8y4	0.910	2.805	0.5	1.70	2.63	−	−	−	x7y4	22	2.63	x7y4	32	2.63	45
										−	−	−	x8y4	23	−2.63	x7y4	32	−1.32	46
																x9y4	33	−1.32	47
		2	10	x8y4-x9y4	0.910	2.805	0.5	0.42	0.65	−	−	−	x8y4	23	0.65	x7y4	32	0.33	48
																x9y4	33	0.33	49
										−	−	−	x9y4	24	−0.65	x9y4	33	−0.65	50
		2	11	x9y4-x10y4	0.910	2.805	0.5	1.70	2.63	−	−	−	x9y4	24	2.63	x9y4	33	2.63	51
										−	−	−	x10y4	25	−2.63	x9y4	33	−1.32	52
																x11y4	34	−1.32	53
15	x11y4-x14y4	1	15	x13y4-x14y4	0.910	2.905	0.5	4.31	6.88	−	−	−	−	−	−	x13y4	35	6.88	54
										−	−	−	−	−	−	x14y4	36	−6.88	55
		2	12	x13y4-x14y4	0.910	2.805	0.5	4.37	6.74	−	−	−	x13y4	27	6.74	x13y4	35	6.74	56
										−	−	−	x14y4	28	−6.74	x14y4	36	−6.74	57
17	x0y2-x4y2	1	16	x3y2-x4y2	0.910	2.905	0.5	5.34	8.53	−	−	−	−	−	−	x3y2	44	8.53	58
										−	−	−	−	−	−	x4y2	45	−8.53	59

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁		耐力壁									軸力の伝達先									
											3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)		作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
19	x6y0-x11y0	1	17	x6y0-x7y0	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84		−	−	−	−	−	−	x6y0	49	9.84	60
											−	−	−	−	−	−	x7y0	50	−9.84	61
		1	18	x10y0-x11y0	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84		−	−	−	−	−	−	x10y0	51	9.84	62
											−	−	−	−	−	−	x11y0	52	−9.84	63
		2	14	x6y0-x7y0	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80		−	−	−	x6y0	35	6.80	x6y0	49	6.80	64
											−	−	−	x7y0	36	−6.80	x7y0	50	−6.80	65
		2	15	x7y0-x9y0	1.820	2.805	0.5	1.81	1.40		−	−	−	x7y0	36	1.40	x7y0	50	1.40	66
											−	−	−	x9y0	37	−1.40	x7y0	50	−0.47	67
																	x10y0	51	−0.94	68
		2	16	x9y0-x10y0	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55		−	−	−	x9y0	37	9.55	x7y0	50	3.19	69
																	x10y0	51	6.37	70
											−	−	−	x10y0	38	−9.55	x10y0	51	−9.55	71
		2	17	x10y0-x11y0	0.910	2.805	0.5	1.74	2.69		−	−	−	x10y0	38	2.69	x10y0	51	2.69	72
											−	−	−	x11y0	39	−2.69	x11y0	52	−2.69	73
20	x11y0-x14y0	1	19	x11y0-x12y0	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00		−	−	−	−	−	−	x11y0	52	7.00	74
											−	−	−	−	−	−	x12y0	53	−7.00	75
		2	18	x11y0-x13y0	1.820	2.805	0.5	1.81	1.40		−	−	−	x11y0	39	1.40	x11y0	52	1.40	76
											−	−	−	x13y0	40	−1.40	x12y0	53	−0.70	77
																	x14y0	54	−0.70	78
		2	19	x13y0-x14y0	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55		−	−	−	x13y0	40	9.55	x12y0	53	4.78	79
																	x14y0	54	4.78	80
											−	−	−	x14y0	41	−9.55	x14y0	54	−9.55	81

※耐力壁の脚部(端点)が基礎梁上にある場合のみ、その脚部軸力が基礎梁にかかるものとします。

※軸力は下階の柱を通じて、下階に伝達させます。
- ・軸力の作用点の直下に下階柱がある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
- ・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の両方にある場合、各柱の脚部に、スパン逆比を乗じた軸力がかかるものとします。
- ・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の片方にある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
- ・軸力の作用点の下階に柱が無い場合、基礎梁上の区間の両端に下階柱があるとみなし、上記の方法に基づいて、下階に伝達させます。

壁No :「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照

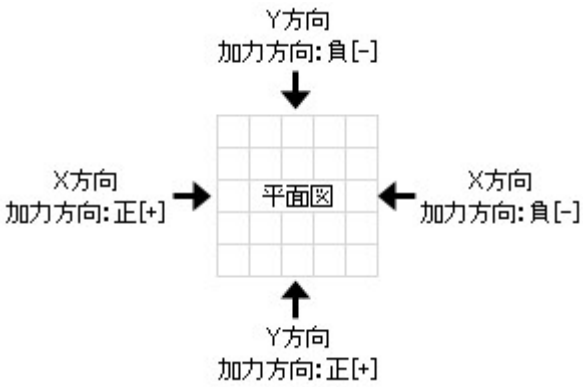
H :耐力壁の横架材天端間高 (m)

y :耐力壁の反曲点高比 y=0.5

Qa :各加力方向の短期許容せん断耐力の最大値 (kN)
「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照

N :耐力壁の許容せん断耐力分の水平力負担時脚部モーメントによる柱脚軸力 (kN) $N = y \times (Qa/L) \times H$

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:正[+])の計算】

■基礎梁の各地点にかかる耐力壁の脚部軸力

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
1	x0y8-x2y8	x0y8	1	1	5.70	3.76
			1	*鉛直	-0.90	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	
		x2y8	2	2	-5.70	0.00
			2	3	8.54	
			2	*鉛直	-1.21	
			*自重W2	*自重W2	-2.10	
2	x2y8-x4y8	x2y8	2	2	-5.70	0.00
			2	3	8.54	
			2	*鉛直	-1.21	
			*自重W2	*自重W2	-2.10	
		x4y8	3	4	-8.54	0.00
			3	5	1.43	
			3	9	6.80	
			3	*支点	0.31	
3	x4y8-x6y8	x4y8	3	4	-8.54	0.00
			3	5	1.43	
			3	9	6.80	
			3	*支点	0.31	
		x5y8	4	6	-1.43	0.00
			4	7	1.43	
			4	10	-6.80	
			4	11	1.39	
			4	*支点	5.41	
		x6y8	5	8	-1.43	0.00
			5	13	1.03	
			5	12	-1.39	
			5	15	2.69	
			5	*鉛直	-4.33	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
4	x6y8-x8y8	x6y8	5	8	-1.43	0.00
			5	13	1.03	
			5	12	-1.39	
			5	15	2.69	
			5	*鉛直	-4.33	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x8y8	6	14	-1.03	10.31
			6	17	9.84	
			6	16	-2.69	
			6	21	9.55	
			6	*鉛直	-3.79	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
5	x8y8-x10y8	x8y8	6	14	-1.03	10.31
			6	17	9.84	
			6	16	-2.69	
			6	21	9.55	
			6	*鉛直	-3.79	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x9y8	7	18	-9.84	0.00
			7	19	1.90	
			7	22	-9.55	
			7	*支点	17.49	
		x10y8	8	20	-1.90	0.00
			8	23	1.90	
6	x10y8-x11y8	x10y8	8	20	-1.90	0.00
			8	23	1.90	
		x11y8	9	24	-1.90	0.00
			9	25	7.00	
			9	*鉛直	-4.78	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
7	x11y8-x14y8	x11y8	9	24	-1.90	0.00
			9	25	7.00	
			9	*鉛直	-4.78	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x12y8	10	26	-7.00	0.00
			10	27	0.79	
			10	*支点	6.21	
		x13y8	11	28	-0.79	15.27
			11	29	9.84	
			11	31	9.55	
			11	*鉛直	-2.29	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x14y8	12	30	-9.84	0.00
			12	32	-9.55	
			12	*支点	19.39	
8	x4y7-x6y7	x4y7	-	-	0.00	0.00
		x6y7	-	-	0.00	0.00
9	x6y6-x8y6	x6y6	21	33	1.32	0.00
			21	*鉛直	-6.11	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	
		x8y6	22	35	5.58	0.00
			22	34	-1.32	
			22	37	1.32	
			22	*鉛直	-4.80	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
10	x8y6-x10y6	x8y6	22	35	5.58	0.00
			22	34	-1.32	
			22	37	1.32	
			22	*鉛直	-4.80	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x9y6	23	36	-5.58	0.00
			23	38	-1.32	
			23	*支点	6.90	
		x10y6	-	-	0.00	0.00
11	x10y6-x11y6	x10y6	-	-	0.00	0.00
		x11y6	-	-	0.00	0.00
12	x6y5-x9y5	x6y5	-	-	0.00	0.00
		x9y5	-	-	0.00	0.00
13	x4y4-x6y4	x4y4	-	-	0.00	0.00
		x6y4	31	43	2.63	0.00
			31	*鉛直	-5.97	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
14	x6y4-x11y4	x6y4	31	43	2.63	0.00
			31	*鉛直	-5.97	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x7y4	32	39	9.73	2.20
			32	44	-2.63	
			32	45	2.63	
			32	46	-1.32	
			32	48	0.33	
			32	*鉛直	-4.97	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x9y4	33	40	-9.73	0.00
			33	41	6.89	
			33	47	-1.32	
			33	49	0.33	
			33	50	-0.65	
			33	51	2.63	
			33	52	-1.32	
			33	*支点	3.17	
		x11y4	34	42	-6.89	0.00
			34	53	-1.32	
			34	*支点	8.21	
15	x11y4-x14y4	x11y4	34	42	-6.89	0.00
			34	53	-1.32	
			34	*支点	8.21	
		x13y4	35	54	6.88	7.06
			35	56	6.74	
			35	*鉛直	-4.99	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x14y4	36	55	-6.88	0.00
			36	57	-6.74	
			36	*支点	13.62	

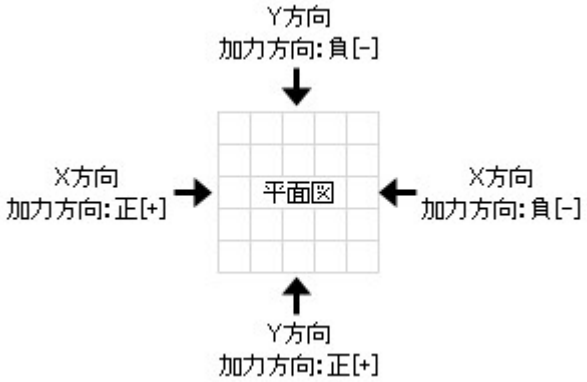
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
16	x0y3-x4y3	x0y3	-	-	0.00	0.00
		x3y3	-	-	0.00	0.00
		x4y3	-	-	0.00	0.00
17	x0y2-x4y2	x0y2	-	-	0.00	0.00
		x3y2	44	58	8.53	5.87
			44	*鉛直	-1.18	
			*自重W2	*自重W2	-1.48	
		x4y2	45	59	-8.53	0.00
			45	*支点	8.53	
18	x4y2-x6y2	x4y2	45	59	-8.53	0.00
			45	*支点	8.53	
		x6y2	-	-	0.00	0.00
19	x6y0-x11y0	x6y0	49	60	9.84	10.89
			49	64	6.80	
			49	*鉛直	-5.23	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
		x7y0	50	61	-9.84	0.00
			50	65	-6.80	
			50	66	1.40	
			50	67	-0.47	
			50	69	3.19	
			50	*支点	12.52	
		x10y0	51	62	9.84	1.14
			51	68	-0.94	
			51	70	6.37	
			51	71	-9.55	
			51	72	2.69	
			51	*鉛直	-5.18	
			*自重W2	*自重W2	-2.09	
		x11y0	52	63	-9.84	0.00
			52	74	7.00	
			52	73	-2.69	
			52	76	1.40	
			52	*支点	4.13	
20	x11y0-x14y0	x11y0	52	63	-9.84	0.00
			52	74	7.00	
			52	73	-2.69	
			52	76	1.40	
			52	*支点	4.13	
		x12y0	53	75	-7.00	0.00
			53	77	-0.70	
			53	79	4.78	
			53	*支点	2.92	
		x14y0	54	78	-0.70	0.00
			54	80	4.78	
			54	81	-9.55	
			54	*支点	5.47	

※基礎梁の地点は、基礎梁を1階耐力壁の端点や1階柱のある箇所
※軸力の詳細は、前項「基礎梁上の耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照
※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な
方向に加力されたものとみなして計算



※以下、「拡張連続梁方式」のみ

*自重:水平荷重時軸力と相殺する基礎の各自重 (kN)　※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
自重W2 ＝[ΣW2 ×{(L'／L)／2}]の合計 (大まかに言えば、隣の柱までの半分の範囲の自重)

L' :区間(1階柱間)の長さ (m)
L :基礎梁群の長さ (m)
ΣW2 :基礎梁群の地上部分の自重W2の合計 (kN)

※W2 :「9.2.1 建物の荷重」の「■基礎梁荷重一覧表」参照

*支点:軸力の値が負(圧縮力)である場合、支点(1階柱)であるため考慮しません。
そのため、圧縮力と反対(正)の値で打ち消しています。

*鉛直:水平荷重時軸力と相殺する、1階柱にかかる鉛直荷重時軸力 (kN)
※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
※鉛直荷重時軸力:「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」で、計算に用いる荷重が『地震力計算用』の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:正[+])の計算】

■算定結果

基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパン Li (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント (−) LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント (+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
1	x0y8−x2y8	1.820	4.05 5.40 5.06	1	x0y8−x2y8	1.820	4.69	−1.32	1.84	3.76 0.00	3.76	0.00 6.83		3.76	6.35	0.00 6.83	0.00 8.10
2	x2y8−x4y8	1.820	4.05 5.40 5.06	1	x2y8−x4y8	1.820	4.17	−0.84	1.84	0.00 0.00	−4.94	6.83 −2.15		4.94	8.02	−2.15 6.83	−1.29 8.10
3	x4y8−x6y8	1.820	3.77 5.03 4.71	1	x4y8−x5y8	0.910	2.81	−0.07	0.95	0.00 0.00	2.02	−2.15 −0.31		4.15	6.50	−2.15 3.47	−1.50 4.20
				2	x5y8−x6y8	0.910	3.01	−0.05	1.13	0.00 0.00	4.15	−0.31 3.47					
4	x6y8−x8y8	1.820	3.87 5.16 4.83	1	x6y8−x8y8	1.820	3.54	−1.02	1.13	0.00 10.31	6.87	3.47 −2.79		3.44	5.29	−2.79 3.47	−2.11 4.20
5	x8y8−x10y8	1.820	3.87 5.15 4.83	1	x8y8−x9y8	0.910	2.79	0.00	1.10	10.31 0.00	6.87	−2.79 3.47		6.87	7.48	−2.79 3.47	−2.11 3.64
				2	x9y8−x10y8	0.910	1.89	−0.31	0.28	0.00 0.00	−4.62	3.47 −0.73					
6	x10y8−x11y8	0.910	2.40 3.20 3.00	1	x10y8−x11y8	0.910	1.12	−0.04	0.31	0.00 0.00	0.07	−0.73 −0.67		0.07	0.07	−0.73 0.00	−0.63 0.00
7	x11y8−x14y8	2.730	5.05 6.73 6.32	1	x11y8−x12y8	0.910	2.45	−0.32	0.44	0.00 0.00	4.66	−0.67 3.57		9.60	10.85	−5.16 3.57	−4.82 3.88
				2	x12y8−x13y8	0.910	2.40	−0.21	0.54	0.00 15.27	−9.60	3.57 −5.16					
				3	x13y8−x14y8	0.910	2.89	−0.43	0.54	15.27 0.00	5.67	−5.16 0.00					
8	x4y7−x6y7	1.820	6.68 8.90 8.35	1	x4y7−x6y7	1.820	6.08	−3.69	2.30	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	6.08	0.00 0.00	−3.69 2.30
9	x6y6−x8y6	1.820	8.82 11.76 11.02	1	x6y6−x8y6	1.820	9.87	−3.19	3.36	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	7.22	0.00 0.00	−2.53 2.63
10	x8y6−x10y6	1.820	10.47 11.75 11.43	1	x8y6−x9y6	0.910	8.28	0.00	3.36	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	6.71	0.00 0.00	−0.57 2.63
				2	x9y6−x10y6	0.910	5.51	−0.71	0.85	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00					
11	x10y6−x11y6	0.910	5.71 7.61 7.14	1	x10y6−x11y6	0.910	3.53	−0.36	0.85	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	3.45	0.00 0.00	−0.40 0.77
12	x6y5−x9y5 △	2.730	6.61 6.61 6.61	1	x6y5−x9y5	2.730	18.06	0.00	24.66	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	18.06	0.00 0.00	0.00 24.66
13	x4y4−x6y4	1.820	5.49 7.32 6.87	1	x4y4−x6y4	1.820	6.05	−2.08	1.91	0.00 0.00	0.39	0.00 0.71		0.39	5.67	0.00 0.71	−1.54 2.42
14	x6y4−x11y4	4.550	12.84 17.12 16.05	1	x6y4−x7y4	0.910	7.10	0.00	3.06	0.00 2.20	−1.68	0.71 −0.92		1.68	11.51	−0.92 2.51	−3.25 5.95
				2	x7y4−x9y4	1.820	12.64	−3.16	4.80	2.20 0.00	0.51	−0.92 0.12					
				3	x9y4−x11y4	1.820	12.10	−2.67	4.80	0.00 0.00	1.32	0.12 2.51					
15	x11y4−x14y4	2.730	9.88 13.17 12.35	1	x11y4−x13y4	1.820	9.86	−2.20	4.04	0.00 7.06	3.79	2.51 −3.03		3.79	10.91	−3.03 2.51	−2.55 5.95
				2	x13y4−x14y4	0.910	7.20	−0.13	2.46	7.06 0.00	3.79	−3.03 0.00					
16	x0y3−x4y3	3.640	7.15 9.53 8.93	1	x0y3−x3y3	2.730	12.13	−5.64	6.47	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	12.13	0.00 0.00	−5.64 6.47
				2	x3y3−x4y3	0.910	10.36	0.00	6.47	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00					

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

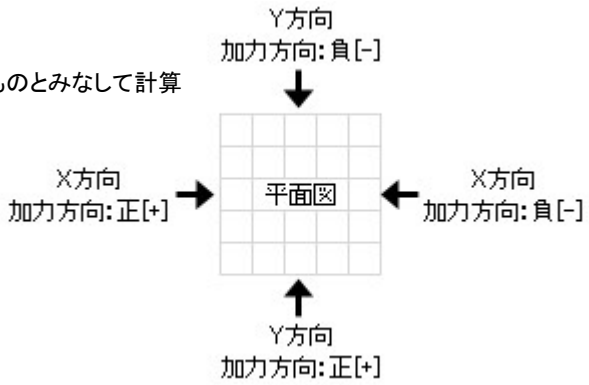
基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパン Li (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント (−) LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント (+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
17	x0y2−x4y2	3.640	3.10 4.14 3.88	1	x0y2−x3y2	2.730	5.20	−2.53	2.65	0.00 5.87	4.59	0.00 −3.65		4.59	4.71	−3.65 0.71	−4.13 1.95
				2	x3y2−x4y2	0.910	2.96	0.00	2.65	5.87 0.00	4.59	−3.65 0.71					
18	x4y2−x6y2	1.820	2.59 3.45 3.24	1	x4y2−x6y2	1.820	3.04	−0.81	1.24	0.00 0.00	−0.39	0.71 0.00		0.39	3.43	0.00 0.71	−0.49 1.95
19	x6y0−x11y0	4.550	7.56 10.08 9.45	1	x6y0−x7y0	0.910	8.88	0.00	4.95	10.89 0.00	10.89	0.00 9.91		10.89	16.82	−3.25 9.91	−3.93 13.36
				2	x7y0−x10y0	2.730	10.34	−4.42	5.00	0.00 1.14	−3.90	9.91 2.55					
				3	x10y0−x11y0	0.910	9.94	−0.91	5.00	1.14 0.00	−2.76	2.55 −3.25					
20	x11y0−x14y0	2.730	4.83 6.44 6.04	1	x11y0−x12y0	0.910	5.38	−0.91	1.98	0.00 0.00	4.17	−3.25 0.54		4.17	9.26	−3.25 0.54	−3.93 2.50
				2	x12y0−x14y0	1.820	5.49	−1.67	1.98	0.00 0.00	−0.30	0.54 0.00					

※1　基礎梁の区間は、基礎梁を1階耐力壁の端点と1階柱で区切った区間

※2　「耐力壁の脚部軸力の伝達経路」の「No」欄を参照

※3　上段が基礎梁始点側、下段が基礎梁終点側の数値

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



基礎梁位置:「△」印の基礎梁は半島型であるため、長期応力 LQ、LM1、LM2 を片持ち梁モデルで計算します。

w,wA,wB :「9.2.1 建物の荷重」参照　　wA=WA/L
wB=WB/L　WA、WB:「9.2.1 建物の荷重」参照

LQ、LM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、鉛直荷重時のQ'、ΣM、および応力図を参照

N :前述の「耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照

SQ、SM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、水平力時のQ'、ΣM、および応力図を参照

SQmax =全区間の短期せん断力 (絶対値の最大値)

SQmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」のせん断力 (絶対値の最大値)

SMmax =全区間の短期曲げモーメントの (上段:負の最小値　下段:正の最大値)

SMmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」の各曲げモーメントの (上段:負の最小値　下段:正の最大値)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:負[-])の計算】

■耐力壁の脚部軸力の伝達先

基礎梁		耐力壁								軸力の伝達先									
										3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
1	x0y8-x2y8	1	1	x0y8-x2y8	1.820	2.905	0.5	10.69	8.54	-	-	-	-	-	-	x0y8	1	-8.54	1
										-	-	-	-	-	-	x2y8	2	8.54	2
2	x2y8-x4y8	1	2	x2y8-x4y8	1.820	2.905	0.5	7.13	5.70	-	-	-	-	-	-	x2y8	2	-5.70	3
										-	-	-	-	-	-	x4y8	3	5.70	4
3	x4y8-x6y8	1	3	x4y8-x5y8	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	-	-	-	-	-	-	x4y8	3	-1.43	5
										-	-	-	-	-	-	x5y8	4	1.43	6
		1	4	x5y8-x6y8	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	-	-	-	-	-	-	x5y8	4	-1.43	7
										-	-	-	-	-	-	x6y8	5	1.43	8
		2	1	x4y8-x5y8	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	-	-	-	x4y8	1	-9.55	x4y8	3	-9.55	9
										-	-	-	x5y8	2	9.55	x5y8	4	9.55	10
		2	2	x5y8-x6y8	0.910	2.805	0.5	0.90	1.39	-	-	-	x5y8	2	-1.39	x5y8	4	-1.39	11
										-	-	-	x6y8	3	1.39	x6y8	5	1.39	12
4	x6y8-x8y8	1	5	x6y8-x8y8	1.820	2.905	0.5	1.28	1.03	-	-	-	-	-	-	x6y8	5	-1.03	13
										-	-	-	-	-	-	x8y8	6	1.03	14
		2	3	x6y8-x8y8	1.820	2.805	0.5	3.49	2.69	-	-	-	x6y8	3	-2.69	x6y8	5	-2.69	15
										-	-	-	x8y8	4	2.69	x8y8	6	2.69	16
5	x8y8-x10y8	1	6	x8y8-x9y8	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00	-	-	-	-	-	-	x8y8	6	-7.00	17
										-	-	-	-	-	-	x9y8	7	7.00	18
		1	7	x9y8-x10y8	0.910	2.905	0.5	1.19	1.90	-	-	-	-	-	-	x9y8	7	-1.90	19
										-	-	-	-	-	-	x10y8	8	1.90	20
		2	4	x8y8-x9y8	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	-	-	-	x8y8	4	-6.80	x8y8	6	-6.80	21
										-	-	-	x9y8	5	6.80	x9y8	7	6.80	22
6	x10y8-x11y8	1	8	x10y8-x11y8	0.910	2.905	0.5	1.19	1.90	-	-	-	-	-	-	x10y8	8	-1.90	23
										-	-	-	-	-	-	x11y8	9	1.90	24
7	x11y8-x14y8	1	9	x11y8-x12y8	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84	-	-	-	-	-	-	x11y8	9	-9.84	25
										-	-	-	-	-	-	x12y8	10	9.84	26
		1	10	x12y8-x13y8	0.910	2.905	0.5	0.49	0.79	-	-	-	-	-	-	x12y8	10	-0.79	27
										-	-	-	-	-	-	x13y8	11	0.79	28
		1	11	x13y8-x14y8	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00	-	-	-	-	-	-	x13y8	11	-7.00	29
										-	-	-	-	-	-	x14y8	12	7.00	30
		2	5	x13y8-x14y8	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	-	-	-	x13y8	8	-6.80	x13y8	11	-6.80	31
										-	-	-	x14y8	9	6.80	x14y8	12	6.80	32
9	x6y6-x8y6	2	6	x6y6-x8y6	1.820	2.805	0.5	1.71	1.32	-	-	-	x6y6	12	-1.32	x6y6	21	-1.32	33
										-	-	-	x8y6	13	1.32	x8y6	22	1.32	34
10	x8y6-x10y6	1	12	x8y6-x9y6	0.910	2.905	0.5	5.27	8.42	-	-	-	-	-	-	x8y6	22	-8.42	35
										-	-	-	-	-	-	x9y6	23	8.42	36
		2	7	x8y6-x9y6	0.910	2.805	0.5	0.85	1.32	-	-	-	x8y6	13	-1.32	x8y6	22	-1.32	37
										-	-	-	x9y6	14	1.32	x9y6	23	1.32	38
14	x6y4-x11y4	1	13	x7y4-x9y4	1.820	2.905	0.5	8.63	6.89	-	-	-	-	-	-	x7y4	32	-6.89	39
										-	-	-	-	-	-	x9y4	33	6.89	40
		1	14	x9y4-x11y4	1.820	2.905	0.5	12.19	9.73	-	-	-	-	-	-	x9y4	33	-9.73	41
										-	-	-	-	-	-	x11y4	34	9.73	42
		2	8	x6y4-x7y4	0.910	2.805	0.5	1.70	2.63	-	-	-	x6y4	21	-2.63	x6y4	31	-2.63	43
										-	-	-	x7y4	22	2.63	x7y4	32	2.63	44
		2	9	x7y4-x8y4	0.910	2.805	0.5	1.70	2.63	-	-	-	x7y4	22	-2.63	x7y4	32	-2.63	45
										-	-	-	x8y4	23	2.63	x7y4	32	1.32	46
																x9y4	33	1.32	47
		2	10	x8y4-x9y4	0.910	2.805	0.5	0.42	0.65	-	-	-	x8y4	23	-0.65	x7y4	32	-0.33	48
																x9y4	33	-0.33	49
										-	-	-	x9y4	24	0.65	x9y4	33	0.65	50
		2	11	x9y4-x10y4	0.910	2.805	0.5	1.70	2.63	-	-	-	x9y4	24	-2.63	x9y4	33	-2.63	51
										-	-	-	x10y4	25	2.63	x9y4	33	1.32	52
																x11y4	34	1.32	53
15	x11y4-x14y4	1	15	x13y4-x14y4	0.910	2.905	0.5	6.09	9.73	-	-	-	-	-	-	x13y4	35	-9.73	54
										-	-	-	-	-	-	x14y4	36	9.73	55
		2	12	x13y4-x14y4	0.910	2.805	0.5	6.15	9.48	-	-	-	x13y4	27	-9.48	x13y4	35	-9.48	56
										-	-	-	x14y4	28	9.48	x14y4	36	9.48	57
17	x0y2-x4y2	1	16	x3y2-x4y2	0.910	2.905	0.5	3.56	5.69	-	-	-	-	-	-	x3y2	44	-5.69	58
										-	-	-	-	-	-	x4y2	45	5.69	59

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁		耐力壁									軸力の伝達先									
											3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)		作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
19	x6y0-x11y0	1	17	x6y0-x7y0	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00		−	−	−	−	−	−	x6y0	49	-7.00	60
											−	−	−	−	−	−	x7y0	50	7.00	61
		1	18	x10y0-x11y0	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00		−	−	−	−	−	−	x10y0	51	-7.00	62
											−	−	−	−	−	−	x11y0	52	7.00	63
		2	14	x6y0-x7y0	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55		−	−	−	x6y0	35	-9.55	x6y0	49	-9.55	64
											−	−	−	x7y0	36	9.55	x7y0	50	9.55	65
		2	15	x7y0-x9y0	1.820	2.805	0.5	1.81	1.40		−	−	−	x7y0	36	-1.40	x7y0	50	-1.40	66
											−	−	−	x9y0	37	1.40	x7y0	50	0.47	67
																	x10y0	51	0.94	68
		2	16	x9y0-x10y0	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80		−	−	−	x9y0	37	-6.80	x7y0	50	-2.27	69
																	x10y0	51	-4.54	70
											−	−	−	x10y0	38	6.80	x10y0	51	6.80	71
		2	17	x10y0-x11y0	0.910	2.805	0.5	1.74	2.69		−	−	−	x10y0	38	-2.69	x10y0	51	-2.69	72
											−	−	−	x11y0	39	2.69	x11y0	52	2.69	73
20	x11y0-x14y0	1	19	x11y0-x12y0	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84		−	−	−	−	−	−	x11y0	52	-9.84	74
											−	−	−	−	−	−	x12y0	53	9.84	75
		2	18	x11y0-x13y0	1.820	2.805	0.5	1.81	1.40		−	−	−	x11y0	39	-1.40	x11y0	52	-1.40	76
											−	−	−	x13y0	40	1.40	x12y0	53	0.70	77
																	x14y0	54	0.70	78
		2	19	x13y0-x14y0	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80		−	−	−	x13y0	40	-6.80	x12y0	53	-3.40	79
																	x14y0	54	-3.40	80
											−	−	−	x14y0	41	6.80	x14y0	54	6.80	81

※耐力壁の脚部(端点)が基礎梁上にある場合のみ、その脚部軸力が基礎梁にかかるものとします。

※軸力は下階の柱を通じて、下階に伝達させます。
- ・軸力の作用点の直下に下階柱がある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
- ・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の両方にある場合、各柱の脚部に、スパン逆比を乗じた軸力がかかるものとします。
- ・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の片方にある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
- ・軸力の作用点の下階に柱が無い場合、基礎梁上の区間の両端に下階柱があるとみなし、上記の方法に基づいて、下階に伝達させます。

壁No :「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照

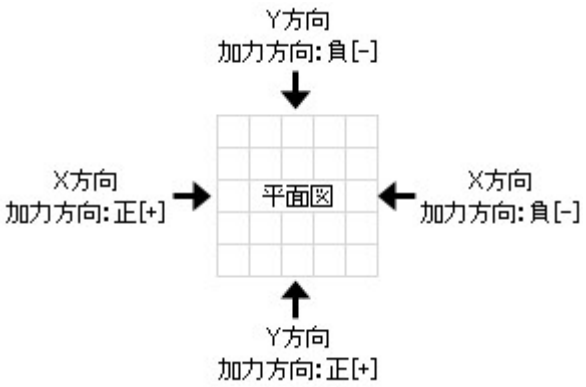
H :耐力壁の横架材天端間高 (m)

y :耐力壁の反曲点高比 y=0.5

Qa :各加力方向の短期許容せん断耐力の最大値 (kN)
「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照

N :耐力壁の許容せん断耐力分の水平力負担時脚部モーメントによる柱脚軸力 (kN) $N = y \times (Qa/L) \times H$

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:負[-])の計算】

■基礎梁の各地点にかかる耐力壁の脚部軸力

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
1	x0y8-x2y8	x0y8	1	1	-8.54	0.00
			1	*支点	8.54	
		x2y8	2	2	8.54	0.00
			2	3	-5.70	
			2	*鉛直	-1.21	
			*自重W2	*自重W2	-2.10	
2	x2y8-x4y8	x2y8	2	2	8.54	0.00
			2	3	-5.70	
			2	*鉛直	-1.21	
			*自重W2	*自重W2	-2.10	
		x4y8	3	4	5.70	0.00
			3	5	-1.43	
			3	9	-9.55	
			3	*支点	5.28	
3	x4y8-x6y8	x4y8	3	4	5.70	0.00
			3	5	-1.43	
			3	9	-9.55	
			3	*支点	5.28	
		x5y8	4	6	1.43	5.13
			4	7	-1.43	
			4	10	9.55	
			4	11	-1.39	
			4	*鉛直	-1.99	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x6y8	5	8	1.43	0.00
			5	13	-1.03	
			5	12	1.39	
			5	15	-2.69	
			5	*支点	0.90	
4	x6y8-x8y8	x6y8	5	8	1.43	0.00
			5	13	-1.03	
			5	12	1.39	
			5	15	-2.69	
			5	*支点	0.90	
		x8y8	6	14	1.03	0.00
			6	17	-7.00	
			6	16	2.69	
			6	21	-6.80	
			6	*支点	10.08	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
5	x8y8-x10y8	x8y8	6	14	1.03	0.00
			6	17	-7.00	
			6	16	2.69	
			6	21	-6.80	
			6	*支点	10.08	
		x9y8	7	18	7.00	8.37
			7	19	-1.90	
			7	22	6.80	
			7	*鉛直	-2.49	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x10y8	8	20	1.90	0.00
			8	23	-1.90	
6	x10y8-x11y8	x10y8	8	20	1.90	0.00
			8	23	-1.90	
		x11y8	9	24	1.90	0.00
			9	25	-9.84	
			9	*支点	7.94	
7	x11y8-x14y8	x11y8	9	24	1.90	0.00
			9	25	-9.84	
			9	*支点	7.94	
		x12y8	10	26	9.84	6.62
			10	27	-0.79	
			10	*鉛直	-1.39	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x13y8	11	28	0.79	0.00
			11	29	-7.00	
			11	31	-6.80	
			11	*支点	13.01	
		x14y8	12	30	7.00	11.52
			12	32	6.80	
			12	*鉛直	-1.76	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
8	x4y7-x6y7	x4y7	-	-	0.00	0.00
		x6y7	-	-	0.00	0.00
9	x6y6-x8y6	x6y6	21	33	-1.32	0.00
			21	*支点	1.32	
		x8y6	22	35	-8.42	0.00
			22	34	1.32	
			22	37	-1.32	
			22	*支点	8.42	
10	x8y6-x10y6	x8y6	22	35	-8.42	0.00
			22	34	1.32	
			22	37	-1.32	
			22	*支点	8.42	
		x9y6	23	36	8.42	5.29
			23	38	1.32	
			23	*鉛直	-3.41	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x10y6	-	-	0.00	0.00

[9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)]

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
11	x10y6-x11y6	x10y6	-	-	0.00	0.00
		x11y6	-	-	0.00	0.00
12	x6y5-x9y5	x6y5	-	-	0.00	0.00
		x9y5	-	-	0.00	0.00
13	x4y4-x6y4	x4y4	-	-	0.00	0.00
		x6y4	31	43	-2.63	0.00
			31	*支点	2.63	
14	x6y4-x11y4	x6y4	31	43	-2.63	0.00
			31	*支点	2.63	
		x7y4	32	39	-6.89	0.00
			32	44	2.63	
			32	45	-2.63	
			32	46	1.32	
			32	48	-0.33	
			32	*支点	5.90	
		x9y4	33	40	6.89	0.00
			33	41	-9.73	
			33	47	1.32	
			33	49	-0.33	
			33	50	0.65	
			33	51	-2.63	
			33	52	1.32	
			33	*支点	2.51	
		x11y4	34	42	9.73	1.74
			34	53	1.32	
			34	*鉛直	-7.21	
			*自重W2	*自重W2	-2.10	
15	x11y4-x14y4	x11y4	34	42	9.73	1.74
			34	53	1.32	
			34	*鉛直	-7.21	
			*自重W2	*自重W2	-2.10	
		x13y4	35	54	-9.73	0.00
			35	56	-9.48	
			35	*支点	19.21	
		x14y4	36	55	9.73	16.23
			36	57	9.48	
			36	*鉛直	-2.46	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
16	x0y3-x4y3	x0y3	-	-	0.00	0.00
		x3y3	-	-	0.00	0.00
		x4y3	-	-	0.00	0.00
17	x0y2-x4y2	x0y2	-	-	0.00	0.00
		x3y2	44	58	-5.69	0.00
			44	*支点	5.69	
		x4y2	45	59	5.69	3.43
			45	*鉛直	-1.15	
			*自重W2	*自重W2	-1.11	

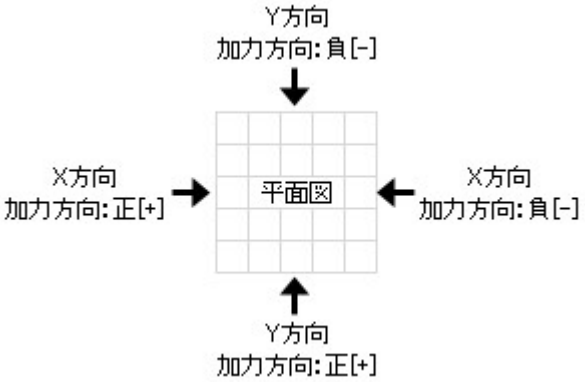
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
18	x4y2-x6y2	x4y2	45	59	5.69	3.43
			45	*鉛直	-1.15	
			*自重W2	*自重W2	-1.11	
		x6y2	-	-	0.00	0.00
19	x6y0-x11y0	x6y0	49	60	-7.00	0.00
			49	64	-9.55	
			49	*支点	16.55	
		x7y0	50	61	7.00	5.64
			50	65	9.55	
			50	66	-1.40	
			50	67	0.47	
			50	69	-2.27	
			50	*鉛直	-5.62	
			*自重W2	*自重W2	-2.09	
		x10y0	51	62	-7.00	0.00
			51	68	0.94	
			51	70	-4.54	
			51	71	6.80	
			51	72	-2.69	
			51	*支点	6.49	
		x11y0	52	63	7.00	0.00
			52	74	-9.84	
			52	73	2.69	
			52	76	-1.40	
			52	*支点	1.55	
20	x11y0-x14y0	x11y0	52	63	7.00	0.00
			52	74	-9.84	
			52	73	2.69	
			52	76	-1.40	
			52	*支点	1.55	
		x12y0	53	75	9.84	2.39
			53	77	0.70	
			53	79	-3.40	
			53	*鉛直	-3.18	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x14y0	54	78	0.70	0.00
			54	80	-3.40	
			54	81	6.80	
			54	*鉛直	-3.55	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	

※基礎梁の地点は、基礎梁を1階耐力壁の端点や1階柱のある箇所
※軸力の詳細は、前項「基礎梁上の耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照
※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な
方向に加力されたものとみなして計算



※以下、「拡張連続梁方式」のみ

*自重:水平荷重時軸力と相殺する基礎の各自重 (kN)　※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
自重W2 ＝[ΣW2 ×{(L'／L)／2}]の合計 (大まかに言えば、隣の柱までの半分の範囲の自重)

L' :区間(1階柱間)の長さ (m)
L :基礎梁群の長さ (m)
ΣW2 :基礎梁群の地上部分の自重W2の合計 (kN)

※W2 :「9.2.1 建物の荷重」の「■基礎梁荷重一覧表」参照

*支点:軸力の値が負(圧縮力)である場合、支点(1階柱)であるため考慮しません。
そのため、圧縮力と反対(正)の値で打ち消しています。

*鉛直:水平荷重時軸力と相殺する、1階柱にかかる鉛直荷重時軸力 (kN)
※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
※鉛直荷重時軸力:「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」で、計算に用いる荷重が『地震力計算用』の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【X方向(加力方向:負[-])の計算】

■算定結果

基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパン Li (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント (-) LM(-) (kN・m)	長期曲げモーメント (+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
1	x0y8-x2y8	1.820	4.05 5.40 5.06	1	x0y8-x2y8	1.820	4.69	-1.32	1.84	0.00 0.00	0.10	0.00 -0.18		0.10	3.79	-0.18 0.00	-1.20 1.33
2	x2y8-x4y8	1.820	4.05 5.40 5.06	1	x2y8-x4y8	1.820	4.17	-0.84	1.84	0.00 0.00	-0.53	-0.18 0.79		0.53	3.80	-0.18 0.79	-0.44 1.56
3	x4y8-x6y8	1.820	3.77 5.03 4.71	1	x4y8-x5y8	0.910	2.81	-0.07	0.95	0.00 5.13	2.75	0.79 -1.71		2.75	2.82	-1.71 0.79	-1.88 1.56
				2	x5y8-x6y8	0.910	3.01	-0.05	1.13	5.13 0.00	-2.38	-1.71 0.45					
4	x6y8-x8y8	1.820	3.87 5.16 4.83	1	x6y8-x8y8	1.820	3.54	-1.02	1.13	0.00 0.00	-0.27	0.45 0.95		0.27	3.81	0.00 0.95	-0.35 2.02
5	x8y8-x10y8	1.820	3.87 5.15 4.83	1	x8y8-x9y8	0.910	2.79	0.00	1.10	0.00 8.37	-4.74	0.95 -2.36		4.74	5.33	-2.36 1.95	-2.38 2.19
				2	x9y8-x10y8	0.910	1.89	-0.31	0.28	8.37 0.00	-4.74	-2.36 1.95					
6	x10y8-x11y8	0.910	2.40 3.20 3.00	1	x10y8-x11y8	0.910	1.12	-0.04	0.31	0.00 0.00	4.59	1.95 -2.22		4.59	5.71	-2.22 1.95	-1.96 2.19
7	x11y8-x14y8	2.730	5.05 6.73 6.32	1	x11y8-x12y8	0.910	2.45	-0.32	0.44	0.00 6.62	-10.29	-2.22 1.12		11.52	12.60	-2.22 10.48	-1.96 10.87
				2	x12y8-x13y8	0.910	2.40	-0.21	0.54	6.62 0.00	-10.29	1.12 10.48					
				3	x13y8-x14y8	0.910	2.89	-0.43	0.54	0.00 11.52	11.52	10.48 0.00					
8	x4y7-x6y7	1.820	6.68 8.90 8.35	1	x4y7-x6y7	1.820	6.08	-3.69	2.30	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	6.08	0.00 0.00	-3.69 2.30
9	x6y6-x8y6	1.820	8.82 11.76 11.02	1	x6y6-x8y6	1.820	9.87	-3.19	3.36	0.00 0.00	-0.36	0.00 0.65		0.36	9.49	0.00 0.65	-2.89 3.97
10	x8y6-x10y6	1.820	10.47 11.75 11.43	1	x8y6-x9y6	0.910	8.28	0.00	3.36	0.00 5.29	-2.82	0.65 -1.60		2.82	5.56	-1.60 0.97	-1.65 3.97
				2	x9y6-x10y6	0.910	5.51	-0.71	0.85	5.29 0.00	-2.82	-1.60 0.97					
11	x10y6-x11y6	0.910	5.71 7.61 7.14	1	x10y6-x11y6	0.910	3.53	-0.36	0.85	0.00 0.00	1.07	0.97 0.00		1.07	2.81	0.00 0.97	-0.06 1.75
12	x6y5-x9y5 △	2.730	6.61 6.61 6.61	1	x6y5-x9y5	2.730	18.06	0.00	24.66	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	18.06	0.00 0.00	0.00 24.66
13	x4y4-x6y4	1.820	5.49 7.32 6.87	1	x4y4-x6y4	1.820	6.05	-2.08	1.91	0.00 0.00	-0.02	0.00 0.03		0.02	6.03	0.00 0.03	-2.06 1.94
14	x6y4-x11y4	4.550	12.84 17.12 16.05	1	x6y4-x7y4	0.910	7.10	0.00	3.06	0.00 0.00	-1.48	0.03 1.38		4.31	15.67	-4.10 3.75	-4.57 7.23
				2	x7y4-x9y4	1.820	12.64	-3.16	4.80	0.00 0.00	3.01	1.38 -4.10					
				3	x9y4-x11y4	1.820	12.10	-2.67	4.80	0.00 1.74	-6.05	-4.10 3.75					
15	x11y4-x14y4	2.730	9.88 13.17 12.35	1	x11y4-x13y4	1.820	9.86	-2.20	4.04	1.74 0.00	-6.05	3.75 14.77		16.23	17.49	0.00 14.77	0.00 16.55
				2	x13y4-x14y4	0.910	7.20	-0.13	2.46	0.00 16.23	16.23	14.77 0.00					
16	x0y3-x4y3	3.640	7.15 9.53 8.93	1	x0y3-x3y3	2.730	12.13	-5.64	6.47	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	12.13	0.00 0.00	-5.64 6.47
				2	x3y3-x4y3	0.910	10.36	0.00	6.47	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00					

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

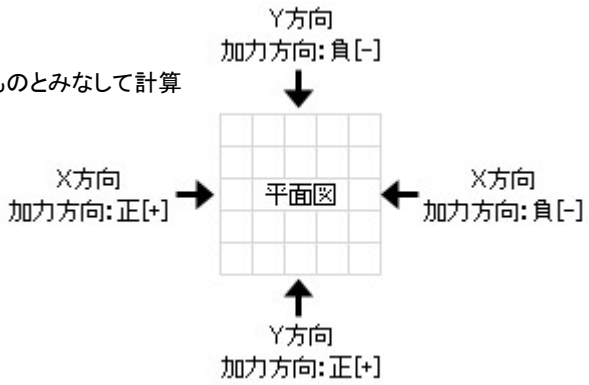
基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパン Li (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント (−) LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント (+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
17	x0y2−x4y2	3.640	3.10 4.14 3.88	1	x0y2−x3y2	2.730	5.20	−2.53	2.65	0.00 0.00	−0.70	0.00 1.91		2.99	4.09	−1.13 1.91	−1.51 4.41
				2	x3y2−x4y2	0.910	2.96	0.00	2.65	0.00 3.43	2.99	1.91 −1.13					
18	x4y2−x6y2	1.820	2.59 3.45 3.24	1	x4y2−x6y2	1.820	3.04	−0.81	1.24	3.43 0.00	−0.45	−1.13 0.00		0.45	2.67	−1.13 0.00	−1.27 0.00
19	x6y0−x11y0	4.550	7.56 10.08 9.45	1	x6y0−x7y0	0.910	8.88	0.00	4.95	0.00 5.64	3.30	0.00 −2.16		3.30	10.42	−2.16 3.38	−3.36 7.49
				2	x7y0−x10y0	2.730	10.34	−4.42	5.00	5.64 0.00	−2.34	−2.16 3.38					
				3	x10y0−x11y0	0.910	9.94	−0.91	5.00	0.00 0.00	2.99	3.38 0.66					
20	x11y0−x14y0	2.730	4.83 6.44 6.04	1	x11y0−x12y0	0.910	5.38	−0.91	1.98	0.00 2.39	1.84	0.66 −1.12		1.84	4.38	−1.12 0.66	−1.44 0.00
				2	x12y0−x14y0	1.820	5.49	−1.67	1.98	2.39 0.00	−0.55	−1.12 0.00					

※1　基礎梁の区間は、基礎梁を1階耐力壁の端点と1階柱で区切った区間

※2　「耐力壁の脚部軸力の伝達経路」の「No」欄を参照

※3　上段が基礎梁始点側、下段が基礎梁終点側の数値

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



基礎梁位置:「△」印の基礎梁は半島型であるため、長期応力 LQ、LM1、LM2 を片持ち梁モデルで計算します。

w,wA,wB :「9.2.1 建物の荷重」参照　　wA=WA/L
wB=WB/L　WA、WB:「9.2.1 建物の荷重」参照

LQ、LM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、鉛直荷重時のQ'、ΣM、および応力図を参照

N :前述の「耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照

SQ、SM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、水平力時のQ'、ΣM、および応力図を参照

SQmax =全区間の短期せん断力 （絶対値の最大値）

SQmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」のせん断力 （絶対値の最大値）

SMmax =全区間の短期曲げモーメントの （上段:負の最小値　下段:正の最大値）

SMmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」の各曲げモーメントの (上段:負の最小値　下段:正の最大値)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:正[+])の計算】

■耐力壁の脚部軸力の伝達先

基礎梁		耐力壁								軸力の伝達先									
										3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
21	x0y8-x0y3	1	20	x0y8-x0y7	0.910	2.905	0.5	5.34	8.53	-	-	-	-	-	-	x0y8	1	-8.53	1
										-	-	-	-	-	-	x0y7	13	8.53	2
		1	21	x0y7-x0y6	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	-	-	-	-	-	-	x0y7	13	-1.43	3
										-	-	-	-	-	-	x0y6	19	1.43	4
		1	22	x0y6-x0y4	1.820	2.905	0.5	0.99	0.80	-	-	-	-	-	-	x0y6	19	-0.80	5
										-	-	-	-	-	-	x0y4	29	0.80	6
		1	23	x0y4-x0y3	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	-	-	-	-	-	-	x0y4	29	-1.43	7
										-	-	-	-	-	-	x0y3	37	1.43	8
22	x0y3-x0y2	1	24	x0y3-x0y2	0.910	2.905	0.5	3.56	5.69	-	-	-	-	-	-	x0y3	37	-5.69	9
										-	-	-	-	-	-	x0y2	43	5.69	10
24	x4y8-x4y7	1	25	x4y8-x4y7	0.910	2.905	0.5	4.45	7.11	-	-	-	-	-	-	x4y8	3	-7.11	11
										-	-	-	-	-	-	x4y7	15	7.11	12
		2	20	x4y8-x4y7	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	-	-	-	x4y8	1	-9.55	x4y8	3	-9.55	13
										-	-	-	x4y7	10	9.55	x4y7	15	9.55	14
25	x4y7-x4y4	1	26	x4y7-x4y6	0.910	2.905	0.5	3.49	5.58	-	-	-	-	-	-	x4y7	15	-5.58	15
										-	-	-	-	-	-	x4y6	20	5.58	16
		1	27	x4y6-x4y4	1.820	2.905	0.5	0.39	0.32	-	-	-	-	-	-	x4y6	20	-0.32	17
										-	-	-	-	-	-	x4y4	30	0.32	18
		2	21	x4y7-x4y5	1.820	2.805	0.5	2.31	1.79	-	-	-	x4y7	10	-1.79	x4y7	15	-1.79	19
										-	-	-	x4y5	17	1.79	x4y6	20	0.90	20
																x4y4	30	0.90	21
		2	22	x4y5-x4y4	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	-	-	-	x4y5	17	-6.80	x4y6	20	-3.40	22
																x4y4	30	-3.40	23
										-	-	-	x4y4	20	6.80	x4y4	30	6.80	24
26	x4y4-x4y3	1	28	x4y4-x4y3	0.910	2.905	0.5	0.82	1.31	-	-	-	-	-	-	x4y4	30	-1.31	25
										-	-	-	-	-	-	x4y3	39	1.31	26
27	x4y3-x4y2	1	29	x4y3-x4y2	0.910	2.905	0.5	3.49	5.58	-	-	-	-	-	-	x4y3	39	-5.58	27
										-	-	-	-	-	-	x4y2	45	5.58	28
28	x6y8-x6y7	1	30	x6y8-x6y7	0.910	2.905	0.5	4.45	7.11	-	-	-	-	-	-	x6y8	5	-7.11	29
										-	-	-	-	-	-	x6y7	16	7.11	30
		2	23	x6y8-x6y6	1.820	2.805	0.5	3.42	2.64	-	-	-	x6y8	3	-2.64	x6y8	5	-2.64	31
										-	-	-	x6y6	-	2.64	x6y7	16	2.64	32
29	x6y7-x6y6	1	31	x6y7-x6y6	0.910	2.905	0.5	0.82	1.31	-	-	-	-	-	-	x6y7	16	-1.31	33
										-	-	-	-	-	-	x6y6	21	1.31	34
		2	23	x6y8-x6y6	1.820	2.805	0.5	3.42	2.64	-	-	-	x6y8	-	-2.64	x6y7	16	-2.64	35
										-	-	-	x6y6	12	2.64	x6y6	21	2.64	36
31	x6y4-x6y2	1	32	x6y4-x6y3	0.910	2.905	0.5	6.09	9.73	-	-	-	-	-	-	x6y4	31	-9.73	37
										-	-	-	-	-	-	x6y3	40	9.73	38
		1	33	x6y3-x6y2	0.910	2.905	0.5	1.64	2.62	-	-	-	-	-	-	x6y3	40	-2.62	39
										-	-	-	-	-	-	x6y2	46	2.62	40
		2	24	x6y4-x6y3	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	-	-	-	x6y4	21	-6.80	x6y4	31	-6.80	41
										-	-	-	x6y3	29	6.80	x6y3	40	6.80	42
		2	25	x6y3-x6y1	1.820	2.805	0.5	3.49	2.69	-	-	-	x6y3	29	-2.69	x6y3	40	-2.69	43
										-	-	-	x6y1	-	2.69	x6y2	46	2.69	44
32	x6y2-x6y0	1	34	x6y2-x6y0	1.820	2.905	0.5	6.99	5.58	-	-	-	-	-	-	x6y2	46	-5.58	45
										-	-	-	-	-	-	x6y0	49	5.58	46
		2	25	x6y3-x6y1	1.820	2.805	0.5	3.49	2.69	-	-	-	x6y3	-	-2.69	x6y2	46	-2.69	47
										-	-	-	x6y1	33	2.69	x6y2	46	1.35	48
																x6y0	49	1.35	49
		2	26	x6y1-x6y0	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	-	-	-	x6y1	33	-9.55	x6y2	46	-4.78	50
																x6y0	49	-4.78	51
										-	-	-	x6y0	35	9.55	x6y0	49	9.55	52
33	x8y8-x8y6	1	35	x8y8-x8y7	0.910	2.905	0.5	0.82	1.31	-	-	-	-	-	-	x8y8	6	-1.31	53
										-	-	-	-	-	-	x8y7	17	1.31	54
34	x10y8-x10y6	1	36	x10y8-x10y6	1.820	2.905	0.5	8.63	6.89	-	-	-	-	-	-	x10y8	8	-6.89	55
										-	-	-	-	-	-	x10y6	24	6.89	56
		2	27	x10y8-x10y6	1.820	2.805	0.5	3.42	2.64	-	-	-	x10y8	6	-2.64	x10y8	8	-2.64	57
										-	-	-	x10y6	15	2.64	x10y6	24	2.64	58

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

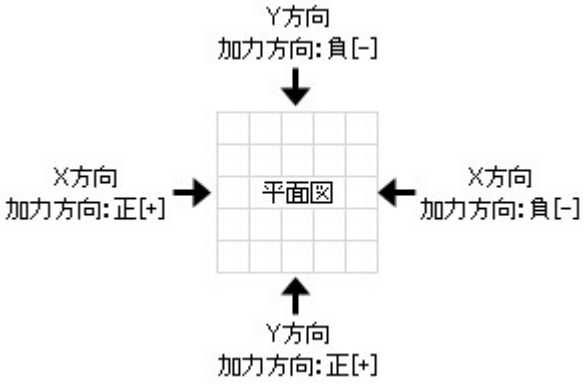
基礎梁		耐力壁									軸力の伝達先									
											3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)		作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
35	x11y8-x11y6	1	37	x11y8-x11y6	1.820	2.905	0.5	12.19	9.73		−	−	−	−	−	−	x11y8	9	-9.73	59
											−	−	−	−	−	−	x11y6	25	9.73	60
		2	28	x11y8-x11y6	1.820	2.805	0.5	12.33	9.51		−	−	−	x11y8	7	-9.51	x11y8	9	-9.51	61
											−	−	−	x11y6	16	9.51	x11y6	25	9.51	62
36	x11y6-x11y4	1	38	x11y6-x11y5	0.910	2.905	0.5	1.64	2.62		−	−	−	−	−	−	x11y6	25	-2.62	63
											−	−	−	−	−	−	x11y5	27	2.62	64
		1	39	x11y5-x11y4	0.910	2.905	0.5	0.38	0.61		−	−	−	−	−	−	x11y5	27	-0.61	65
											−	−	−	−	−	−	x11y4	34	0.61	66
		2	29	x11y6-x11y5	0.910	2.805	0.5	4.37	6.74		−	−	−	x11y6	16	-6.74	x11y6	25	-6.74	67
											−	−	−	x11y5	18	6.74	x11y5	27	6.74	68
37	x11y4-x11y0	1	40	x11y4-x11y3	0.910	2.905	0.5	6.09	9.73		−	−	−	−	−	−	x11y4	34	-9.73	69
											−	−	−	−	−	−	x11y3	41	9.73	70
38	x14y8-x14y4	1	41	x14y8-x14y7	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84		−	−	−	−	−	−	x14y8	12	-9.84	71
											−	−	−	−	−	−	x14y7	18	9.84	72
		1	42	x14y7-x14y5	1.820	2.905	0.5	2.38	1.90		−	−	−	−	−	−	x14y7	18	-1.90	73
											−	−	−	−	−	−	x14y5	28	1.90	74
		1	43	x14y5-x14y4	0.910	2.905	0.5	1.71	2.73		−	−	−	−	−	−	x14y5	28	-2.73	75
											−	−	−	−	−	−	x14y4	36	2.73	76
		2	30	x14y8-x14y7	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55		−	−	−	x14y8	9	-9.55	x14y8	12	-9.55	77
											−	−	−	x14y7	11	9.55	x14y7	18	9.55	78
		2	31	x14y7-x14y5	1.820	2.805	0.5	2.45	1.89		−	−	−	x14y7	11	-1.89	x14y7	18	-1.89	79
											−	−	−	x14y5	19	1.89	x14y5	28	1.89	80
		2	32	x14y5-x14y4	0.910	2.805	0.5	1.74	2.69		−	−	−	x14y5	19	-2.69	x14y5	28	-2.69	81
											−	−	−	x14y4	28	2.69	x14y4	36	2.69	82
39	x14y4-x14y0	1	44	x14y4-x14y3	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84		−	−	−	−	−	−	x14y4	36	-9.84	83
											−	−	−	−	−	−	x14y3	42	9.84	84
		1	45	x14y3-x14y1	1.820	2.905	0.5	2.38	1.90		−	−	−	−	−	−	x14y3	42	-1.90	85
											−	−	−	−	−	−	x14y1	47	1.90	86
		1	46	x14y1-x14y0	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00		−	−	−	−	−	−	x14y1	47	-7.00	87
											−	−	−	−	−	−	x14y0	54	7.00	88
		2	33	x14y4-x14y3	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80		−	−	−	x14y4	28	-6.80	x14y4	36	-6.80	89
											−	−	−	x14y3	30	6.80	x14y3	42	6.80	90
		2	34	x14y3-x14y1	1.820	2.805	0.5	2.45	1.89		−	−	−	x14y3	30	-1.89	x14y3	42	-1.89	91
											−	−	−	x14y1	34	1.89	x14y1	47	1.89	92
		2	35	x14y1-x14y0	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80		−	−	−	x14y1	34	-6.80	x14y1	47	-6.80	93
											−	−	−	x14y0	41	6.80	x14y0	54	6.80	94

※耐力壁の脚部(端点)が基礎梁上にある場合のみ、その脚部軸力が基礎梁にかかるものとします。

※軸力は下階の柱を通じて、下階に伝達させます。
・軸力の作用点の直下に下階柱がある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の両方にある場合、各柱の脚部に、スパン逆比を乗じた軸力がかかるものとします。
・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の片方にある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
・軸力の作用点の下階に柱が無い場合、基礎梁上の区間の両端に下階柱があるとみなし、上記の方法に基づいて、下階に伝達させます。

壁No :「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照
H :耐力壁の横架材天端間高 (m)
y :耐力壁の反曲点高比 y=0.5
Qa :各加力方向の短期許容せん断耐力の最大値 (kN)
「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照
N :耐力壁の許容せん断耐力分の水平力負担時脚部モーメントによる柱脚軸力 (kN) $N = y \times (Qa/L) \times H$

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:正[+])の計算】

■基礎梁の各地点にかかる耐力壁の脚部軸力

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
21	x0y8-x0y3	x0y8	1	1	-8.53	0.00
			1	*支点	8.53	
		x0y7	13	2	8.53	5.15
			13	3	-1.43	
			13	*鉛直	-0.92	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x0y6	19	4	1.43	0.00
			19	5	-0.80	
			19	*鉛直	-2.15	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x0y4	29	6	0.80	0.00
			29	7	-1.43	
			29	*支点	0.63	
		x0y3	37	8	1.43	0.00
			37	9	-5.69	
			37	*支点	4.26	
22	x0y3-x0y2	x0y3	37	8	1.43	0.00
			37	9	-5.69	
			37	*支点	4.26	
		x0y2	43	10	5.69	3.98
			43	*鉛直	-1.19	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
23	x2y8-x2y7	x2y8	-	-	0.00	0.00
		x2y7	-	-	0.00	0.00
24	x4y8-x4y7	x4y8	3	11	-7.11	0.00
			3	13	-9.55	
			3	*支点	16.66	
		x4y7	15	12	7.11	3.93
			15	15	-5.58	
			15	14	9.55	
			15	19	-1.79	
			15	*鉛直	-4.32	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
25	x4y7-x4y4	x4y7	15	12	7.11	3.93
			15	15	-5.58	
			15	14	9.55	
			15	19	-1.79	
			15	*鉛直	-4.32	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x4y6	20	16	5.58	0.00
			20	17	-0.32	
			20	20	0.90	
			20	22	-3.40	
			20	*鉛直	-4.48	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x4y4	30	18	0.32	0.00
			30	25	-1.31	
			30	21	0.90	
			30	23	-3.40	
			30	24	6.80	
			30	*鉛直	-6.41	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
26	x4y4-x4y3	x4y4	30	18	0.32	0.00
			30	25	-1.31	
			30	21	0.90	
			30	23	-3.40	
			30	24	6.80	
			30	*鉛直	-6.41	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x4y3	39	26	1.31	0.00
			39	27	-5.58	
			39	*支点	4.27	
27	x4y3-x4y2	x4y3	39	26	1.31	0.00
			39	27	-5.58	
			39	*支点	4.27	
		x4y2	45	28	5.58	3.91
			45	*鉛直	-1.15	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
28	x6y8-x6y7	x6y8	5	29	-7.11	0.00
			5	31	-2.64	
			5	*支点	9.75	
		x6y7	16	30	7.11	1.88
			16	33	-1.31	
			16	*鉛直	-2.88	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
29	x6y7-x6y6	x6y7	16	30	7.11	1.88
			16	33	-1.31	
			16	*鉛直	-2.88	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x6y6	21	34	1.31	0.00
			21	36	2.64	
			21	*鉛直	-6.11	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
30	x6y6-x6y4	x6y6	21	34	1.31	0.00
			21	36	2.64	
			21	*鉛直	-6.11	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x6y4	31	37	-9.73	0.00
			31	41	-6.80	
			31	*支点	16.53	
31	x6y4-x6y2	x6y4	31	37	-9.73	0.00
			31	41	-6.80	
			31	*支点	16.53	
		x6y3	40	38	9.73	4.77
			40	39	-2.62	
			40	42	6.80	
			40	43	-2.69	
			40	*鉛直	-5.41	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x6y2	46	40	2.62	0.00
			46	45	-5.58	
			46	48	1.35	
			46	50	-4.78	
			46	*支点	6.39	
32	x6y2-x6y0	x6y2	46	40	2.62	0.00
			46	45	-5.58	
			46	48	1.35	
			46	50	-4.78	
			46	*支点	6.39	
		x6y0	49	46	5.58	5.42
			49	49	1.35	
			49	51	-4.78	
			49	52	9.55	
			49	*鉛直	-5.23	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	
33	x8y8-x8y6	x8y8	6	53	-1.31	0.00
			6	*支点	1.31	
		x8y7	17	54	1.31	0.00
			17	*鉛直	-0.99	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x8y6	-	-	0.00	0.00

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
34	x10y8-x10y6	x10y8	8	55	-6.89	0.00
			8	57	-2.64	
			8	*支点	9.53	
		x10y6	24	56	6.89	3.58
			24	58	2.64	
			24	*鉛直	-4.90	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	
35	x11y8-x11y6	x11y8	9	59	-9.73	0.00
			9	61	-9.51	
			9	*支点	19.24	
		x11y6	25	60	9.73	1.79
			25	63	-2.62	
			25	62	9.51	
			25	67	-6.74	
			25	*鉛直	-6.52	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
36	x11y6-x11y4	x11y6	25	60	9.73	1.79
			25	63	-2.62	
			25	62	9.51	
			25	67	-6.74	
			25	*鉛直	-6.52	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x11y5	27	64	2.62	3.45
			27	65	-0.61	
			27	68	6.74	
			27	*鉛直	-4.26	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x11y4	34	66	0.61	0.00
			34	69	-9.73	
			34	*支点	9.12	
37	x11y4-x11y0	x11y4	34	66	0.61	0.00
			34	69	-9.73	
			34	*支点	9.12	
		x11y3	41	70	9.73	0.00
			41	*鉛直	-11.92	
			*自重W2	*自重W2	-2.09	
		x11y0	-	-	0.00	0.00

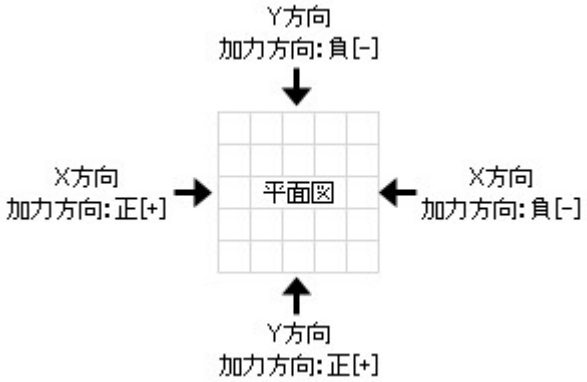
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
38	x14y8-x14y4	x14y8	12	71	-9.84	0.00
			12	77	-9.55	
			12	*支点	19.39	
		x14y7	18	72	9.84	8.66
			18	73	-1.90	
			18	78	9.55	
			18	79	-1.89	
			18	*鉛直	-5.37	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x14y5	28	74	1.90	0.00
			28	75	-2.73	
			28	80	1.89	
			28	81	-2.69	
			28	*支点	1.63	
		x14y4	36	76	2.73	0.00
			36	83	-9.84	
			36	82	2.69	
			36	89	-6.80	
			36	*支点	11.22	
39	x14y4-x14y0	x14y4	36	76	2.73	0.00
			36	83	-9.84	
			36	82	2.69	
			36	89	-6.80	
			36	*支点	11.22	
		x14y3	42	84	9.84	6.82
			42	85	-1.90	
			42	90	6.80	
			42	91	-1.89	
			42	*鉛直	-4.46	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x14y1	47	86	1.90	0.00
			47	87	-7.00	
			47	92	1.89	
			47	93	-6.80	
			47	*支点	10.01	
		x14y0	54	88	7.00	9.73
			54	94	6.80	
			54	*鉛直	-3.55	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	

※基礎梁の地点は、基礎梁を1階耐力壁の端点や1階柱のある箇所
※軸力の詳細は、前項「基礎梁上の耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照
※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な
方向に加力されたものとみなして計算



※以下、「拡張連続梁方式」のみ

*自重:水平荷重時軸力と相殺する基礎の各自重 (kN)　※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
自重W2 ＝[ΣW2 ×{(L'／L)／2}]の合計 (大まかに言えば、隣の柱までの半分の範囲の自重)

L' :区間(1階柱間)の長さ (m)
L :基礎梁群の長さ (m)
ΣW2 :基礎梁群の地上部分の自重W2の合計 (kN)

※W2 :「9.2.1 建物の荷重」の「■基礎梁荷重一覧表」参照

*支点:軸力の値が負(圧縮力)である場合、支点(1階柱)であるため考慮しません。
そのため、圧縮力と反対(正)の値で打ち消しています。

*鉛直:水平荷重時軸力と相殺する、1階柱にかかる鉛直荷重時軸力 (kN)
※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
※鉛直荷重時軸力:「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」で、計算に用いる荷重が『地震力計算用』の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:正[+])の計算】

■算定結果

基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパンLi (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント(−) LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント(+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
21	x0y8−x0y3	4.550	4.85 6.47 6.07	1	x0y8−x0y7	0.910	2.51	−0.53	0.28	0.00 5.15	−3.16	0.00 −1.80		4.96	6.18	−1.80 3.62	−1.66 3.60
				2	x0y7−x0y6	0.910	3.39	0.00	1.36	5.15 0.00	−3.16	−1.80 1.08					
				3	x0y6−x0y4	1.820	4.44	−1.30	1.40	0.00 0.00	1.08	1.08 −0.90					
				4	x0y4−x0y3	0.910	3.66	0.00	1.40	0.00 0.00	−4.96	−0.90 3.62					
22	x0y3−x0y2	0.910	1.79 2.37 2.22	1	x0y3−x0y2	0.910	0.90	−0.21	0.07	0.00 3.98	3.98	3.62 0.00		3.98	4.00	0.00 3.62	0.00 3.60
23	x2y8−x2y7 △	0.910	8.09 8.09 8.09	1	x2y8−x2y7	0.910	7.36	0.00	3.35	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	7.36	0.00 0.00	0.00 3.35
24	x4y8−x4y7	0.910	4.54 6.06 5.69	1	x4y8−x4y7	0.910	2.28	−0.53	0.19	0.00 3.93	−2.43	0.00 −1.36		1.49	2.16	−1.36 0.00	−1.30 0.00
25	x4y7−x4y4	2.730	10.61 14.15 13.26	1	x4y7−x4y6	0.910	8.03	0.00	3.11	3.93 0.00	−2.43	−1.36 0.86		2.43	8.79	−1.36 0.86	−2.42 3.38
				2	x4y6−x4y4	1.820	9.81	−2.89	3.11	0.00 0.00	0.92	0.86 −0.82					
26	x4y4−x4y3	0.910	4.61 6.16 5.77	1	x4y4−x4y3	0.910	5.35	−0.14	2.82	0.00 0.00	−4.81	−0.82 3.56		4.81	6.21	−0.82 3.56	0.00 3.38
27	x4y3−x4y2	0.910	4.37 5.82 5.46	1	x4y3−x4y2	0.910	2.14	−0.67	0.00	0.00 3.91	3.91	3.56 0.00		3.91	4.87	0.00 3.56	0.00 3.38
28	x6y8−x6y7	0.910	6.39 8.51 7.98	1	x6y8−x6y7	0.910	3.69	−0.93	0.00	0.00 1.88	−1.35	0.00 −0.48		0.53	1.96	−0.48 0.00	−1.14 0.00
29	x6y7−x6y6	0.910	6.79 9.04 8.48	1	x6y7−x6y6	0.910	3.26	−0.09	3.70	1.88 0.00	−1.35	−0.48 0.75		1.35	2.24	−0.48 0.75	−0.83 4.13
30	x6y6−x6y4	1.820	7.66 10.21 9.57	1	x6y6−x6y4	1.820	4.57	−4.56	3.83	0.00 0.00	1.34	0.75 −1.70		1.34	5.76	−1.70 0.75	−4.88 4.13
31	x6y4−x6y2	1.820	8.88 11.85 11.11	1	x6y4−x6y3	0.910	4.25	−0.31	3.83	0.00 4.77	−8.73	−1.70 1.91		8.73	12.01	−1.70 9.86	0.00 11.21
				2	x6y3−x6y2	0.910	5.72	−0.35	2.20	4.77 0.00	−8.73	1.91 9.86					
32	x6y2−x6y0	1.820	6.30 8.41 7.88	1	x6y2−x6y0	1.820	6.84	−2.38	2.20	0.00 5.42	5.42	9.86 0.00		5.42	8.65	0.00 9.86	0.00 11.21
33	x8y8−x8y6	1.820	7.73 10.31 9.66	1	x8y8−x8y7	0.910	4.62	−0.57	1.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	4.10	0.00 0.00	−0.52 0.91
				2	x8y7−x8y6	0.910	4.62	−0.57	1.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00					
34	x10y8−x10y6	1.820	7.46 9.94 9.32	1	x10y8−x10y6	1.820	6.79	−4.12	2.57	0.00 3.58	−3.58	3.26 0.00		3.58	7.39	0.00 3.26	−1.28 4.93
35	x11y8−x11y6	1.820	9.91 13.21 12.38	1	x11y8−x11y6	1.820	11.09	−3.58	3.77	0.00 1.79	0.90	0.00 −1.09		0.90	7.61	−1.09 0.00	−3.54 1.91
36	x11y6−x11y4	1.820	9.62 12.82 12.02	1	x11y6−x11y5	0.910	7.99	0.00	3.77	1.79 3.45	−4.34	−1.09 −1.64		4.34	6.13	−1.64 3.12	−1.55 1.91
				2	x11y5−x11y4	0.910	6.49	−1.80	0.48	3.45 0.00	−4.34	−1.64 3.12					
37	x11y4−x11y0	3.640	12.34 16.45 15.42	1	x11y4−x11y3	0.910	19.56	−1.44	11.25	0.00 0.00	3.86	3.12 −0.39		3.86	16.47	−0.39 3.12	−8.37 8.93
				2	x11y3−x11y0	2.730	20.97	−9.70	11.25	0.00 0.00	−0.14	−0.39 0.00					

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

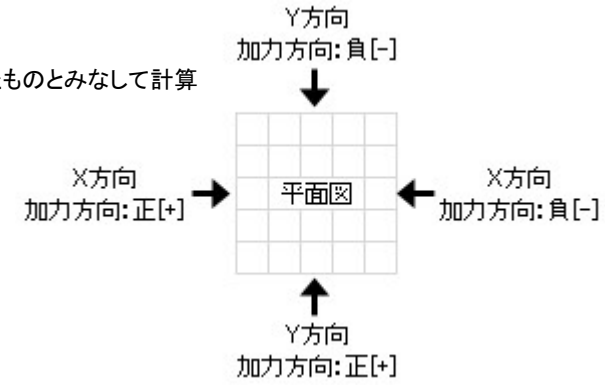
基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパン Li (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント (−) LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント (+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
38	x14y8−x14y4	3.640	6.32 8.42 7.89	1	x14y8−x14y7	0.910	4.90	0.00	1.84	0.00 8.66	−4.36	0.00 −3.25		5.15	8.74	−3.25 4.01	−2.14 5.39
				2	x14y7−x14y5	1.820	5.77	−1.66	1.84	8.66 0.00	−4.36	−3.25 4.01					
				3	x14y5−x14y4	0.910	4.97	−0.09	1.81	0.00 0.00	5.15	4.01 −0.68					
39	x14y4−x14y0	3.640	6.04 8.05 7.55	1	x14y4−x14y3	0.910	4.75	−0.09	1.74	0.00 6.82	−5.76	−0.68 −0.05		9.73	12.45	−0.68 8.85	−0.74 9.97
				2	x14y3−x14y1	1.820	5.51	−1.58	1.77	6.82 0.00	−5.76	−0.05 8.85					
				3	x14y1−x14y0	0.910	4.69	0.00	1.77	0.00 9.73	9.73	8.85 0.00					

※1　基礎梁の区間は、基礎梁を1階耐力壁の端点と1階柱で区切った区間

※2　「耐力壁の脚部軸力の伝達経路」の「No」欄を参照

※3　上段が基礎梁始点側、下段が基礎梁終点側の数値

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



基礎梁位置:「△」印の基礎梁は半島型であるため、長期応力 LQ、LM1、LM2 を片持ち梁モデルで計算します。

w,wA,wB :「9.2.1 建物の荷重」参照　　wA=WA/L
wB=WB/L　WA、WB:「9.2.1 建物の荷重」参照

LQ、LM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、鉛直荷重時のQ'、ΣM、および応力図を参照

N :前述の「耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照

SQ、SM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、水平力時のQ'、ΣM、および応力図を参照

SQmax =全区間の短期せん断力 （絶対値の最大値）

SQmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」のせん断力 （絶対値の最大値）

SMmax =全区間の短期曲げモーメントの （上段:負の最小値　下段:正の最大値）

SMmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」の各曲げモーメントの (上段:負の最小値　下段:正の最大値)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:負[-])の計算】

■耐力壁の脚部軸力の伝達先

基礎梁		耐力壁								軸力の伝達先									
										3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
21	x0y8-x0y3	1	20	x0y8-x0y7	0.910	2.905	0.5	3.56	5.69	-	-	-	-	-	-	x0y8	1	5.69	1
										-	-	-	-	-	-	x0y7	13	-5.69	2
		1	21	x0y7-x0y6	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	-	-	-	-	-	-	x0y7	13	1.43	3
										-	-	-	-	-	-	x0y6	19	-1.43	4
		1	22	x0y6-x0y4	1.820	2.905	0.5	0.99	0.80	-	-	-	-	-	-	x0y6	19	0.80	5
										-	-	-	-	-	-	x0y4	29	-0.80	6
		1	23	x0y4-x0y3	0.910	2.905	0.5	0.89	1.43	-	-	-	-	-	-	x0y4	29	1.43	7
										-	-	-	-	-	-	x0y3	37	-1.43	8
22	x0y3-x0y2	1	24	x0y3-x0y2	0.910	2.905	0.5	5.34	8.53	-	-	-	-	-	-	x0y3	37	8.53	9
										-	-	-	-	-	-	x0y2	43	-8.53	10
24	x4y8-x4y7	1	25	x4y8-x4y7	0.910	2.905	0.5	2.67	4.27	-	-	-	-	-	-	x4y8	3	4.27	11
										-	-	-	-	-	-	x4y7	15	-4.27	12
		2	20	x4y8-x4y7	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	-	-	-	x4y8	1	6.80	x4y8	3	6.80	13
										-	-	-	x4y7	10	-6.80	x4y7	15	-6.80	14
25	x4y7-x4y4	1	26	x4y7-x4y6	0.910	2.905	0.5	5.27	8.42	-	-	-	-	-	-	x4y7	15	8.42	15
										-	-	-	-	-	-	x4y6	20	-8.42	16
		1	27	x4y6-x4y4	1.820	2.905	0.5	0.39	0.32	-	-	-	-	-	-	x4y6	20	0.32	17
										-	-	-	-	-	-	x4y4	30	-0.32	18
		2	21	x4y7-x4y5	1.820	2.805	0.5	2.31	1.79	-	-	-	x4y7	10	1.79	x4y7	15	1.79	19
										-	-	-	x4y5	17	-1.79	x4y6	20	-0.90	20
																x4y4	30	-0.90	21
		2	22	x4y5-x4y4	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	-	-	-	x4y5	17	9.55	x4y6	20	4.78	22
																x4y4	30	4.78	23
										-	-	-	x4y4	20	-9.55	x4y4	30	-9.55	24
26	x4y4-x4y3	1	28	x4y4-x4y3	0.910	2.905	0.5	0.82	1.31	-	-	-	-	-	-	x4y4	30	1.31	25
										-	-	-	-	-	-	x4y3	39	-1.31	26
27	x4y3-x4y2	1	29	x4y3-x4y2	0.910	2.905	0.5	5.27	8.42	-	-	-	-	-	-	x4y3	39	8.42	27
										-	-	-	-	-	-	x4y2	45	-8.42	28
28	x6y8-x6y7	1	30	x6y8-x6y7	0.910	2.905	0.5	2.67	4.27	-	-	-	-	-	-	x6y8	5	4.27	29
										-	-	-	-	-	-	x6y7	16	-4.27	30
		2	23	x6y8-x6y6	1.820	2.805	0.5	3.42	2.64	-	-	-	x6y8	3	2.64	x6y8	5	2.64	31
										-	-	-	x6y6	-	-2.64	x6y7	16	-2.64	32
29	x6y7-x6y6	1	31	x6y7-x6y6	0.910	2.905	0.5	0.82	1.31	-	-	-	-	-	-	x6y7	16	1.31	33
										-	-	-	-	-	-	x6y6	21	-1.31	34
		2	23	x6y8-x6y6	1.820	2.805	0.5	3.42	2.64	-	-	-	x6y8	-	2.64	x6y7	16	2.64	35
										-	-	-	x6y6	12	-2.64	x6y6	21	-2.64	36
31	x6y4-x6y2	1	32	x6y4-x6y3	0.910	2.905	0.5	4.31	6.88	-	-	-	-	-	-	x6y4	31	6.88	37
										-	-	-	-	-	-	x6y3	40	-6.88	38
		1	33	x6y3-x6y2	0.910	2.905	0.5	1.64	2.62	-	-	-	-	-	-	x6y3	40	2.62	39
										-	-	-	-	-	-	x6y2	46	-2.62	40
		2	24	x6y4-x6y3	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55	-	-	-	x6y4	21	9.55	x6y4	31	9.55	41
										-	-	-	x6y3	29	-9.55	x6y3	40	-9.55	42
		2	25	x6y3-x6y1	1.820	2.805	0.5	3.49	2.69	-	-	-	x6y3	29	2.69	x6y3	40	2.69	43
										-	-	-	x6y1	-	-2.69	x6y2	46	-2.69	44
32	x6y2-x6y0	1	34	x6y2-x6y0	1.820	2.905	0.5	10.55	8.42	-	-	-	-	-	-	x6y2	46	8.42	45
										-	-	-	-	-	-	x6y0	49	-8.42	46
		2	25	x6y3-x6y1	1.820	2.805	0.5	3.49	2.69	-	-	-	x6y3	-	2.69	x6y2	46	2.69	47
										-	-	-	x6y1	33	-2.69	x6y2	46	-1.35	48
																x6y0	49	-1.35	49
		2	26	x6y1-x6y0	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80	-	-	-	x6y1	33	6.80	x6y2	46	3.40	50
																x6y0	49	3.40	51
										-	-	-	x6y0	35	-6.80	x6y0	49	-6.80	52
33	x8y8-x8y6	1	35	x8y8-x8y7	0.910	2.905	0.5	0.82	1.31	-	-	-	-	-	-	x8y8	6	1.31	53
										-	-	-	-	-	-	x8y7	17	-1.31	54
34	x10y8-x10y6	1	36	x10y8-x10y6	1.820	2.905	0.5	12.19	9.73	-	-	-	-	-	-	x10y8	8	9.73	55
										-	-	-	-	-	-	x10y6	24	-9.73	56
		2	27	x10y8-x10y6	1.820	2.805	0.5	3.42	2.64	-	-	-	x10y8	6	2.64	x10y8	8	2.64	57
										-	-	-	x10y6	15	-2.64	x10y6	24	-2.64	58

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

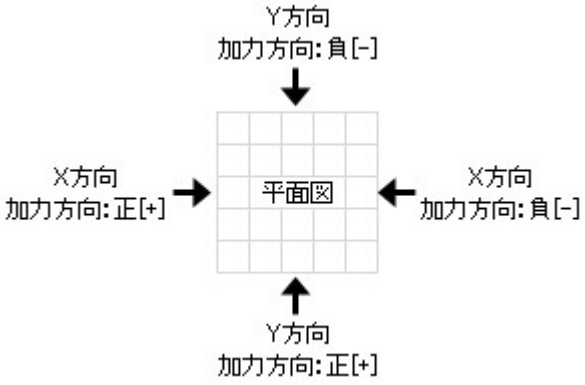
基礎梁		耐力壁									軸力の伝達先									
											3階			2階			1階			
基礎梁No	基礎梁位置	階	壁No	耐力壁位置	長さL (m)	H (m)	y	短期許容せん断耐力Qa (kN)	脚部軸力N (kN)		作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	作用点	柱No	軸力 (kN)	軸力No
35	x11y8-x11y6	1	37	x11y8-x11y6	1.820	2.905	0.5	8.63	6.89		−	−	−	−	−	−	x11y8	9	6.89	59
											−	−	−	−	−	−	x11y6	25	−6.89	60
		2	28	x11y8-x11y6	1.820	2.805	0.5	8.77	6.76		−	−	−	x11y8	7	6.76	x11y8	9	6.76	61
											−	−	−	x11y6	16	−6.76	x11y6	25	−6.76	62
36	x11y6-x11y4	1	38	x11y6-x11y5	0.910	2.905	0.5	1.64	2.62		−	−	−	−	−	−	x11y6	25	2.62	63
											−	−	−	−	−	−	x11y5	27	−2.62	64
		1	39	x11y5-x11y4	0.910	2.905	0.5	0.38	0.61		−	−	−	−	−	−	x11y5	27	0.61	65
											−	−	−	−	−	−	x11y4	34	−0.61	66
		2	29	x11y6-x11y5	0.910	2.805	0.5	6.15	9.48		−	−	−	x11y6	16	9.48	x11y6	25	9.48	67
											−	−	−	x11y5	18	−9.48	x11y5	27	−9.48	68
37	x11y4-x11y0	1	40	x11y4-x11y3	0.910	2.905	0.5	4.31	6.88		−	−	−	−	−	−	x11y4	34	6.88	69
											−	−	−	−	−	−	x11y3	41	−6.88	70
38	x14y8-x14y4	1	41	x14y8-x14y7	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00		−	−	−	−	−	−	x14y8	12	7.00	71
											−	−	−	−	−	−	x14y7	18	−7.00	72
		1	42	x14y7-x14y5	1.820	2.905	0.5	2.38	1.90		−	−	−	−	−	−	x14y7	18	1.90	73
											−	−	−	−	−	−	x14y5	28	−1.90	74
		1	43	x14y5-x14y4	0.910	2.905	0.5	1.71	2.73		−	−	−	−	−	−	x14y5	28	2.73	75
											−	−	−	−	−	−	x14y4	36	−2.73	76
		2	30	x14y8-x14y7	0.910	2.805	0.5	4.41	6.80		−	−	−	x14y8	9	6.80	x14y8	12	6.80	77
											−	−	−	x14y7	11	−6.80	x14y7	18	−6.80	78
		2	31	x14y7-x14y5	1.820	2.805	0.5	2.45	1.89		−	−	−	x14y7	11	1.89	x14y7	18	1.89	79
											−	−	−	x14y5	19	−1.89	x14y5	28	−1.89	80
		2	32	x14y5-x14y4	0.910	2.805	0.5	1.74	2.69		−	−	−	x14y5	19	2.69	x14y5	28	2.69	81
											−	−	−	x14y4	28	−2.69	x14y4	36	−2.69	82
39	x14y4-x14y0	1	44	x14y4-x14y3	0.910	2.905	0.5	4.38	7.00		−	−	−	−	−	−	x14y4	36	7.00	83
											−	−	−	−	−	−	x14y3	42	−7.00	84
		1	45	x14y3-x14y1	1.820	2.905	0.5	2.38	1.90		−	−	−	−	−	−	x14y3	42	1.90	85
											−	−	−	−	−	−	x14y1	47	−1.90	86
		1	46	x14y1-x14y0	0.910	2.905	0.5	6.16	9.84		−	−	−	−	−	−	x14y1	47	9.84	87
											−	−	−	−	−	−	x14y0	54	−9.84	88
		2	33	x14y4-x14y3	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55		−	−	−	x14y4	28	9.55	x14y4	36	9.55	89
											−	−	−	x14y3	30	−9.55	x14y3	42	−9.55	90
		2	34	x14y3-x14y1	1.820	2.805	0.5	2.45	1.89		−	−	−	x14y3	30	1.89	x14y3	42	1.89	91
											−	−	−	x14y1	34	−1.89	x14y1	47	−1.89	92
		2	35	x14y1-x14y0	0.910	2.805	0.5	6.19	9.55		−	−	−	x14y1	34	9.55	x14y1	47	9.55	93
											−	−	−	x14y0	41	−9.55	x14y0	54	−9.55	94

※耐力壁の脚部(端点)が基礎梁上にある場合のみ、その脚部軸力が基礎梁にかかるものとします。

※軸力は下階の柱を通じて、下階に伝達させます。
・軸力の作用点の直下に下階柱がある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の両方にある場合、各柱の脚部に、スパン逆比を乗じた軸力がかかるものとします。
・軸力の作用点の直下に下階柱が無いが、下階柱が左右の片方にある場合、その軸力がそのまま下階柱の脚部にかかるものとします。
・軸力の作用点の下階に柱が無い場合、基礎梁上の区間の両端に下階柱があるとみなし、上記の方法に基づいて、下階に伝達させます。

壁No :「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照
H :耐力壁の横架材天端間高 (m)
y :耐力壁の反曲点高比 y=0.5
Qa :各加力方向の短期許容せん断耐力の最大値 (kN)
「7.1.1 耐力壁、準耐力壁等の許容せん断耐力、剛性計算」を参照
N :耐力壁の許容せん断耐力分の水平力負担時脚部モーメントによる柱脚軸力 (kN) $N = y \times (Qa/L) \times H$

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:負[-])の計算】

■基礎梁の各地点にかかる耐力壁の脚部軸力

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
21	x0y8-x0y3	x0y8	1	1	5.69	4.28
			1	*鉛直	-0.90	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
		x0y7	13	2	-5.69	0.00
			13	3	1.43	
			13	*支点	4.26	
		x0y6	19	4	-1.43	0.00
			19	5	0.80	
			19	*支点	0.63	
		x0y4	29	6	-0.80	0.00
			29	7	1.43	
			29	*鉛直	-2.15	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x0y3	37	8	-1.43	4.81
			37	9	8.53	
			37	*鉛直	-1.25	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
22	x0y3-x0y2	x0y3	37	8	-1.43	4.81
			37	9	8.53	
			37	*鉛直	-1.25	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x0y2	43	10	-8.53	0.00
			43	*支点	8.53	
23	x2y8-x2y7	x2y8	-	-	0.00	0.00
		x2y7	-	-	0.00	0.00
24	x4y8-x4y7	x4y8	3	11	4.27	8.20
			3	13	6.80	
			3	*鉛直	-2.35	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
		x4y7	15	12	-4.27	0.00
			15	15	8.42	
			15	14	-6.80	
			15	19	1.79	
			15	*支点	0.86	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
25	x4y7-x4y4	x4y7	15	12	-4.27	0.00
			15	15	8.42	
			15	14	-6.80	
			15	19	1.79	
			15	*支点	0.86	
		x4y6	20	16	-8.42	0.00
			20	17	0.32	
			20	20	-0.90	
			20	22	4.78	
			20	*支点	4.22	
		x4y4	30	18	-0.32	0.00
			30	25	1.31	
			30	21	-0.90	
			30	23	4.78	
			30	24	-9.55	
			30	*支点	4.68	
26	x4y4-x4y3	x4y4	30	18	-0.32	0.00
			30	25	1.31	
			30	21	-0.90	
			30	23	4.78	
			30	24	-9.55	
			30	*支点	4.68	
		x4y3	39	26	-1.31	4.62
			39	27	8.42	
			39	*鉛直	-1.45	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
27	x4y3-x4y2	x4y3	39	26	-1.31	4.62
			39	27	8.42	
			39	*鉛直	-1.45	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x4y2	45	28	-8.42	0.00
			45	*支点	8.42	
28	x6y8-x6y7	x6y8	5	29	4.27	2.06
			5	31	2.64	
			5	*鉛直	-4.33	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
		x6y7	16	30	-4.27	0.00
			16	33	1.31	
			16	*支点	2.96	
29	x6y7-x6y6	x6y7	16	30	-4.27	0.00
			16	33	1.31	
			16	*支点	2.96	
		x6y6	21	34	-1.31	0.00
			21	36	-2.64	
			21	*支点	3.95	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
30	x6y6-x6y4	x6y6	21	34	-1.31	0.00
			21	36	-2.64	
			21	*支点	3.95	
		x6y4	31	37	6.88	8.90
			31	41	9.55	
			31	*鉛直	-5.97	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
31	x6y4-x6y2	x6y4	31	37	6.88	8.90
			31	41	9.55	
			31	*鉛直	-5.97	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x6y3	40	38	-6.88	0.00
			40	39	2.62	
			40	42	-9.55	
			40	43	2.69	
			40	*支点	11.12	
		x6y2	46	40	-2.62	0.00
			46	45	8.42	
			46	48	-1.35	
			46	50	3.40	
			46	*鉛直	-8.00	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
32	x6y2-x6y0	x6y2	46	40	-2.62	0.00
			46	45	8.42	
			46	48	-1.35	
			46	50	3.40	
			46	*鉛直	-8.00	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x6y0	49	46	-8.42	0.00
			49	49	-1.35	
			49	51	3.40	
			49	52	-6.80	
			49	*支点	13.17	
33	x8y8-x8y6	x8y8	6	53	1.31	0.00
			6	*鉛直	-3.79	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
		x8y7	17	54	-1.31	0.00
			17	*支点	1.31	
		x8y6	-	-	0.00	0.00
34	x10y8-x10y6	x10y8	8	55	9.73	7.52
			8	57	2.64	
			8	*鉛直	-3.80	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	
		x10y6	24	56	-9.73	0.00
			24	58	-2.64	
			24	*支点	12.37	

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
35	x11y8-x11y6	x11y8	9	59	6.89	7.83
			9	61	6.76	
			9	*鉛直	-4.78	
			*自重W2	*自重W2	-1.05	
		x11y6	25	60	-6.89	0.00
			25	63	2.62	
			25	62	-6.76	
			25	67	9.48	
			25	*支点	1.55	
36	x11y6-x11y4	x11y6	25	60	-6.89	0.00
			25	63	2.62	
			25	62	-6.76	
			25	67	9.48	
			25	*支点	1.55	
		x11y5	27	64	-2.62	0.00
			27	65	0.61	
			27	68	-9.48	
			27	*支点	11.49	
		x11y4	34	66	-0.61	0.00
			34	69	6.88	
			34	*鉛直	-7.21	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
37	x11y4-x11y0	x11y4	34	66	-0.61	0.00
			34	69	6.88	
			34	*鉛直	-7.21	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x11y3	41	70	-6.88	0.00
			41	*支点	6.88	
		x11y0	-	-	0.00	0.00

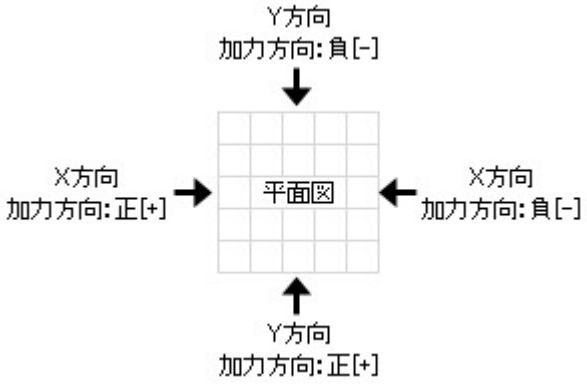
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁			軸力			基礎梁の地点のかかる軸力の合計 (kN)
基礎梁 No	基礎梁 位置	基礎梁 地点	柱 No	軸力 No	軸力 (kN)	
38	x14y8-x14y4	x14y8	12	71	7.00	11.52
			12	77	6.80	
			12	*鉛直	-1.76	
			*自重W2	*自重W2	-0.52	
		x14y7	18	72	-7.00	0.00
			18	73	1.90	
			18	78	-6.80	
			18	79	1.89	
			18	*支点	10.01	
		x14y5	28	74	-1.90	0.00
			28	75	2.73	
			28	80	-1.89	
			28	81	2.69	
			28	*鉛直	-5.22	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x14y4	36	76	-2.73	7.63
			36	83	7.00	
			36	82	-2.69	
			36	89	9.55	
			36	*鉛直	-2.46	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
39	x14y4-x14y0	x14y4	36	76	-2.73	7.63
			36	83	7.00	
			36	82	-2.69	
			36	89	9.55	
			36	*鉛直	-2.46	
			*自重W2	*自重W2	-1.04	
		x14y3	42	84	-7.00	0.00
			42	85	1.90	
			42	90	-9.55	
			42	91	1.89	
			42	*支点	12.76	
		x14y1	47	86	-1.90	9.54
			47	87	9.84	
			47	92	-1.89	
			47	93	9.55	
			47	*鉛直	-4.49	
			*自重W2	*自重W2	-1.57	
		x14y0	54	88	-9.84	0.00
			54	94	-9.55	
			54	*支点	19.39	

※基礎梁の地点は、基礎梁を1階耐力壁の端点や1階柱のある箇所
※軸力の詳細は、前項「基礎梁上の耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照
※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な
方向に加力されたものとみなして計算



※以下、「拡張連続梁方式」のみ

*自重:水平荷重時軸力と相殺する基礎の各自重 (kN)　※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
自重W2 ＝[ΣW2 ×{(L'／L)／2}]の合計 (大まかに言えば、隣の柱までの半分の範囲の自重)

L' :区間(1階柱間)の長さ (m)
L :基礎梁群の長さ (m)
ΣW2 :基礎梁群の地上部分の自重W2の合計 (kN)

※W2 :「9.2.1 建物の荷重」の「■基礎梁荷重一覧表」参照

*支点:軸力の値が負(圧縮力)である場合、支点(1階柱)であるため考慮しません。
そのため、圧縮力と反対(正)の値で打ち消しています。

*鉛直:水平荷重時軸力と相殺する、1階柱にかかる鉛直荷重時軸力 (kN)
※軸力の値が正(引抜力)である場合のみ相殺します。
※鉛直荷重時軸力:「5.4 柱軸力、梁負担荷重の計算」で、計算に用いる荷重が『地震力計算用』の場合の値

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

【Y方向(加力方向:負[-])の計算】

■算定結果

基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さ L (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパンLi (m)	長期せん断力 LQ (kN)	長期曲げモーメント(−) LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント(+) LM(+) (kN・m)	脚部軸力 N (kN) ※3	短期せん断力 SQ (kN)	短期曲げモーメント SM (kN・m) ※3		短期最大せん断力 SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力 SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメント SMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメント SMmaxL (kN・m)
21	x0y8−x0y3	4.550	4.85 6.47 6.07	1	x0y8−x0y7	0.910	2.51	−0.53	0.28	4.28 0.00	4.28	0.00 3.89		5.29	8.22	−1.67 3.89	−1.66 4.14
				2	x0y7−x0y6	0.910	3.39	0.00	1.36	0.00 0.00	−5.29	3.89 −0.92					
				3	x0y6−x0y4	1.820	4.44	−1.30	1.40	0.00 0.00	1.07	−0.92 1.03					
				4	x0y4−x0y3	0.910	3.66	0.00	1.40	0.00 4.81	−2.97	1.03 −1.67					
22	x0y3−x0y2	0.910	1.79 2.37 2.22	1	x0y3−x0y2	0.910	0.90	−0.21	0.07	4.81 0.00	1.84	−1.67 0.00		1.84	2.09	−1.67 0.00	−1.66 0.00
23	x2y8−x2y7 △	0.910	8.09 8.09 8.09	1	x2y8−x2y7	0.910	7.36	0.00	3.35	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	7.36	0.00 0.00	0.00 3.35
24	x4y8−x4y7	0.910	4.54 6.06 5.69	1	x4y8−x4y7	0.910	2.28	−0.53	0.19	8.20 0.00	8.20	0.00 7.46		8.20	8.80	0.00 7.46	0.00 7.48
25	x4y7−x4y4	2.730	10.61 14.15 13.26	1	x4y7−x4y6	0.910	8.03	0.00	3.11	0.00 0.00	−9.85	7.46 −1.51		9.85	18.11	−1.51 7.46	−3.15 7.48
				2	x4y6−x4y4	1.820	9.81	−2.89	3.11	0.00 0.00	1.46	−1.51 1.14					
26	x4y4−x4y3	0.910	4.61 6.16 5.77	1	x4y4−x4y3	0.910	5.35	−0.14	2.82	0.00 4.62	−2.94	1.14 −1.53		2.94	4.82	−1.53 1.14	−1.80 3.93
27	x4y3−x4y2	0.910	4.37 5.82 5.46	1	x4y3−x4y2	0.910	2.14	−0.67	0.00	4.62 0.00	1.68	−1.53 0.00		1.68	2.75	−1.53 0.00	−1.80 0.00
28	x6y8−x6y7	0.910	6.39 8.51 7.98	1	x6y8−x6y7	0.910	3.69	−0.93	0.00	2.06 0.00	2.06	0.00 1.87		2.06	1.95	0.00 1.87	0.00 1.61
29	x6y7−x6y6	0.910	6.79 9.04 8.48	1	x6y7−x6y6	0.910	3.26	−0.09	3.70	0.00 0.00	0.88	1.87 2.67		0.88	4.38	0.00 2.67	0.00 5.98
30	x6y6−x6y4	1.820	7.66 10.21 9.57	1	x6y6−x6y4	1.820	4.57	−4.56	3.83	0.00 8.90	6.08	2.67 −2.52		2.82	7.28	−2.52 2.67	−4.05 5.98
31	x6y4−x6y2	1.820	8.88 11.85 11.11	1	x6y4−x6y3	0.910	4.25	−0.31	3.83	8.90 0.00	6.08	−2.52 3.08		6.08	7.98	−2.52 3.08	0.00 2.64
				2	x6y3−x6y2	0.910	5.72	−0.35	2.20	0.00 0.00	−4.24	3.08 −0.78					
32	x6y2−x6y0	1.820	6.30 8.41 7.88	1	x6y2−x6y0	1.820	6.84	−2.38	2.20	0.00 0.00	0.43	−0.78 0.00		0.43	4.97	−0.78 0.00	−2.18 0.81
33	x8y8−x8y6	1.820	7.73 10.31 9.66	1	x8y8−x8y7	0.910	4.62	−0.57	1.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00		0.00	4.21	0.00 0.00	−0.53 0.93
				2	x8y7−x8y6	0.910	4.62	−0.57	1.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00					
34	x10y8−x10y6	1.820	7.46 9.94 9.32	1	x10y8−x10y6	1.820	6.79	−4.12	2.57	7.52 0.00	7.52	6.84 0.00		7.52	11.88	0.00 6.84	−0.18 8.68
35	x11y8−x11y6	1.820	9.91 13.21 12.38	1	x11y8−x11y6	1.820	11.09	−3.58	3.77	7.83 0.00	7.83	0.00 14.24		7.83	12.38	0.00 14.24	0.00 17.07
36	x11y6−x11y4	1.820	9.62 12.82 12.02	1	x11y6−x11y5	0.910	7.99	0.00	3.77	0.00 0.00	−19.56	14.24 −3.56		19.56	20.64	−3.56 14.24	−3.51 17.07
				2	x11y5−x11y4	0.910	6.49	−1.80	0.48	0.00 0.00	4.89	−3.56 0.89					
37	x11y4−x11y0	3.640	12.34 16.45 15.42	1	x11y4−x11y3	0.910	19.56	−1.44	11.25	0.00 0.00	−0.98	0.89 0.00		0.98	19.56	0.00 0.89	−9.21 10.63
				2	x11y3−x11y0	2.730	20.97	−9.70	11.25	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00					

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

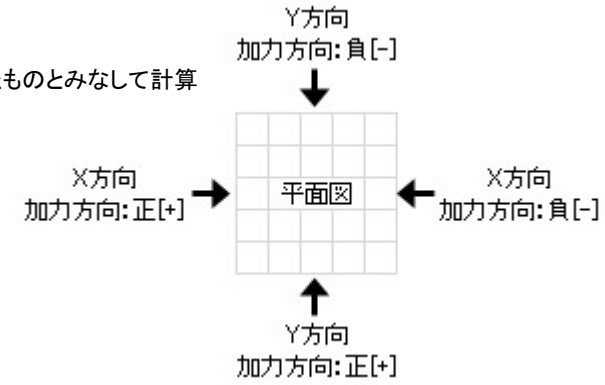
基礎梁全体の情報				基礎梁の各区間iの情報 ※1									基礎梁全体の算定結果				
基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁長さL (m)	等分布荷重 w wA wB (kN/m)	区間No	区間位置	区間のスパンLi (m)	長期せん断力LQ (kN)	長期曲げモーメント(−)LM(−) (kN・m)	長期曲げモーメント(+)LM(+) (kN・m)	脚部軸力N (kN) ※3	短期せん断力SQ (kN)	短期曲げモーメントSM (kN・m) ※3		短期最大せん断力SQmax (kN)	長期+短期最大せん断力SQmaxL (kN)	短期最大曲げモーメントSMmax (kN・m)	長期+短期最大曲げモーメントSMmaxL (kN・m)
38	x14y8−x14y4	3.640	6.32 8.42 7.89	1	x14y8−x14y7	0.910	4.90	0.00	1.84	11.52 0.00	11.52	0.00 10.48		11.52	12.06	−2.40 10.48	−2.28 11.96
				2	x14y7−x14y5	1.820	5.77	−1.66	1.84	0.00 0.00	−7.08	10.48 −2.40					
				3	x14y5−x14y4	0.910	4.97	−0.09	1.81	0.00 7.63	7.84	−2.40 −2.21					
39	x14y4−x14y0	3.640	6.04 8.05 7.55	1	x14y4−x14y3	0.910	4.75	−0.09	1.74	7.63 0.00	7.84	−2.21 4.93		7.84	8.55	−3.32 4.93	−2.28 6.17
				2	x14y3−x14y1	1.820	5.51	−1.58	1.77	0.00 9.54	−4.99	4.93 −3.32					
				3	x14y1−x14y0	0.910	4.69	0.00	1.77	9.54 0.00	4.56	−3.32 0.00					

※1　基礎梁の区間は、基礎梁を1階耐力壁の端点と1階柱で区切った区間

※2　「耐力壁の脚部軸力の伝達経路」の「No」欄を参照

※3　上段が基礎梁始点側、下段が基礎梁終点側の数値

※X・Y方向、加力方向の向きは次の通り
だたし、斜めの基礎梁は、基礎梁と平行な方向に加力されたものとみなして計算



基礎梁位置:「△」印の基礎梁は半島型であるため、長期応力 LQ、LM1、LM2 を片持ち梁モデルで計算します。

w,wA,wB :「9.2.1 建物の荷重」参照　　wA=WA/L
wB=WB/L　WA、WB:「9.2.1 建物の荷重」参照

LQ、LM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、鉛直荷重時のQ'、ΣM、および応力図を参照

N :前述の「耐力壁の脚部軸力の伝達先」を参照

SQ、SM :9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」で求める、水平力時のQ'、ΣM、および応力図を参照

SQmax =全区間の短期せん断力 （絶対値の最大値）

SQmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」のせん断力 （絶対値の最大値）

SMmax =全区間の短期曲げモーメントの （上段:負の最小値　下段:正の最大値）

SMmaxL =全区間の「長期」および「長期＋短期」の各曲げモーメントの (上段:負の最小値　下段:正の最大値)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9. 3. 2. 3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)

※計算式や解説は本項の最後に記載

■ 基礎梁群 No.1

■ No.1 － 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x0y8-x14y8(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	2880.703

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y8-x2y8	1	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	4.050	5.400	5.060	1.397	−2.236	3.686
2	BC	x2y8-x4y8	2	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	4.050	5.400	5.060	1.397	−2.236	3.686
3	CD	x4y8-x5y8	3	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.770	5.030	4.710	0.325	−0.521	1.715
4	DE	x5y8-x6y8	3	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.770	5.030	4.710	0.325	−0.521	1.715
5	EF	x6y8-x8y8	4	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.870	5.160	4.830	1.333	−2.136	3.522
6	FG	x8y8-x9y8	5	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.870	5.150	4.830	0.333	−0.533	1.761
7	GH	x9y8-x10y8	5	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.870	5.150	4.830	0.333	−0.533	1.761
8	HI	x10y8-x11y8	6	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.400	3.200	3.000	0.207	−0.331	1.092
9	IJ	x11y8-x12y8	7	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	5.050	6.730	6.320	0.436	−0.697	2.298
10	JK	x12y8-x13y8	7	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	5.050	6.730	6.320	0.436	−0.697	2.298
11	KL	x13y8-x14y8	7	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	5.050	6.730	6.320	0.436	−0.697	2.298

■ No.1 － 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F		G		H		I	
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF	GH	HG	HI	IH	IJ
DF	1.000	0.500	0.500	0.333	0.667	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500
FEM	1.397	−1.397	1.397	−1.397	0.325	−0.325	0.325	−0.325	1.333	−1.333	0.333	−0.333	0.333	−0.333	0.207	−0.207	0.436
D1	−1.397	0.000	0.000	0.357	0.714	0.000	0.000	−0.672	−0.336	0.333	0.667	0.000	0.000	0.063	0.063	−0.115	−0.115
C1	0.000	−0.698	0.179	0.000	0.000	0.357	−0.336	0.000	0.167	−0.168	0.000	0.333	0.032	0.000	−0.057	0.032	0.000
D2	0.000	0.260	0.260	0.000	0.000	−0.011	−0.011	−0.111	−0.056	0.056	0.112	−0.182	−0.182	0.029	0.029	−0.016	−0.016
C2	0.130	0.000	0.000	0.130	−0.005	0.000	−0.056	−0.005	0.028	−0.028	−0.091	0.056	0.014	−0.091	−0.008	0.014	0.014
D3	−0.130	0.000	0.000	−0.042	−0.083	0.028	0.028	−0.015	−0.008	0.040	0.079	−0.035	−0.035	0.050	0.050	−0.014	−0.014
ΣM	0.000	−1.835	1.835	−0.951	0.951	0.049	−0.049	−1.129	1.129	−1.100	1.100	−0.162	0.162	−0.283	0.283	−0.306	0.306
Q'	−2.677	4.694	−4.171	3.200	−2.815	0.616	−0.421	3.010	−3.537	3.506	−2.792	0.730	−1.627	1.894	−1.067	1.117	−2.149

記号	J		K		L
	JI	JK	KJ	KL	LK
DF	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000
FEM	−0.436	0.436	−0.436	0.436	−0.436
D1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.436
C1	−0.057	0.000	0.000	0.218	0.000
D2	0.029	0.029	−0.109	−0.109	0.000
C2	−0.008	−0.055	0.014	0.000	−0.055
D3	0.031	0.031	−0.007	−0.007	0.055
ΣM	−0.441	0.441	−0.538	0.538	0.000
Q'	2.447	−2.192	2.404	−2.889	1.707

■ No.1 － 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.1 － 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.1 － 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　　(加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y8-x2y8	1	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	2.080	3.430	3.090	0.853	−1.420	1.893
2	BC	x2y8-x4y8	2	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.140	4.490	4.150	1.146	−1.859	2.857
3	CD	x4y8-x5y8	3	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.520	4.780	4.460	0.308	−0.495	1.602
4	DE	x5y8-x6y8	3	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.520	4.780	4.460	0.308	−0.495	1.602
5	EF	x6y8-x8y8	4	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	2.000	3.290	2.960	0.817	−1.362	1.820
6	FG	x8y8-x9y8	5	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.540	3.820	3.500	0.242	−0.395	1.156
7	GH	x9y8-x10y8	5	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.540	3.820	3.500	0.242	−0.395	1.156
8	HI	x10y8-x11y8	6	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	0.000	0.220	0.020	0.001	−0.023	0.000
9	IJ	x11y8-x12y8	7	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.840	4.520	4.110	0.284	−0.468	1.292
10	JK	x12y8-x13y8	7	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.840	4.520	4.110	0.284	−0.468	1.292
11	KL	x13y8-x14y8	7	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.840	4.520	4.110	0.284	−0.468	1.292

■ No.1 － 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算　　(加力方向:正[+])

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

記号	A	B		C		D		E		F		G		H		I	
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF	GH	HG	HI	IH	IJ
DF	1.000	0.500	0.500	0.333	0.667	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500
FEM	0.853	−0.853	1.146	−1.146	0.308	−0.308	0.308	−0.308	0.817	−0.817	0.242	−0.242	0.242	−0.242	0.001	−0.001	0.284
D1	−0.853	−0.146	−0.146	0.279	0.559	0.000	0.000	−0.340	−0.170	0.192	0.384	0.000	0.000	0.120	0.120	−0.141	−0.141
C1	−0.073	−0.426	0.140	−0.073	0.000	0.279	−0.170	0.000	0.096	−0.085	0.000	0.192	0.060	0.000	−0.071	0.060	0.000
D2	0.073	0.143	0.143	0.024	0.049	−0.055	−0.055	−0.064	−0.032	0.028	0.057	−0.126	−0.126	0.035	0.035	−0.030	−0.030
C2	0.072	0.037	0.012	0.072	−0.027	0.024	−0.032	−0.027	0.014	−0.016	−0.063	0.028	0.018	−0.063	−0.015	0.018	0.018
D3	−0.072	−0.024	−0.024	−0.015	−0.030	0.004	0.004	0.009	0.004	0.026	0.053	−0.023	−0.023	0.039	0.039	−0.018	−0.018
ΣM	0.000	−1.270	1.270	−0.858	0.858	−0.055	0.055	−0.730	0.730	−0.671	0.671	−0.170	0.170	−0.110	0.110	−0.112	0.112
Q'	−1.195	2.591	−3.084	2.631	−2.484	0.719	−0.860	2.343	−1.852	1.788	−1.706	0.605	−1.222	1.090	−0.003	0.003	−1.077

記号	J		K		L
	JI	JK	KJ	KL	LK
DF	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000
FEM	−0.284	0.284	−0.284	0.284	−0.284
D1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.284
C1	−0.071	0.000	0.000	0.142	0.000
D2	0.035	0.035	−0.071	−0.071	0.000
C2	−0.015	−0.035	0.018	0.000	−0.035
D3	0.025	0.025	−0.009	−0.009	0.035
ΣM	−0.309	0.309	−0.346	0.346	0.000
Q'	1.508	−1.252	1.333	−1.672	0.912

■ No.1 − 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.1 − 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.1 − 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁				スパン	断面2次モーメント	剛度	剛比	等分布荷重 (kN/m)			端部曲げ	中央部曲げ	せん断力(左端)
			No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	L (m)	I (cm^4)	K (cm^3)	k	w	wA	wB	C (kN・M)	M0 (kN・M)	Q (kN)
1	AB	x0y8−x2y8	1	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.140	4.490	4.150	1.146	−1.859	2.857
2	BC	x2y8−x4y8	2	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.140	4.490	4.150	1.146	−1.859	2.857
3	CD	x4y8−x5y8	3	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.100	3.360	3.040	0.210	−0.348	0.956
4	DE	x5y8−x6y8	3	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.100	3.360	3.040	0.210	−0.348	0.956
5	EF	x6y8−x8y8	4	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.870	5.160	4.830	1.333	−2.136	3.522
6	FG	x8y8−x9y8	5	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	1.930	3.210	2.890	0.199	−0.332	0.878
7	GH	x9y8−x10y8	5	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	1.930	3.210	2.890	0.199	−0.332	0.878
8	HI	x10y8−x11y8	6	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	2.400	3.200	3.000	0.207	−0.331	1.092
9	IJ	x11y8−x12y8	7	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.330	5.010	4.600	0.317	−0.519	1.515
10	JK	x12y8−x13y8	7	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.330	5.010	4.600	0.317	−0.519	1.515
11	KL	x13y8−x14y8	7	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.330	5.010	4.600	0.317	−0.519	1.515

■ No.1 − 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		E		F		G		H		I	
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF	GH	HG	HI	IH	IJ
DF	1.000	0.500	0.500	0.333	0.667	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500
FEM	1.146	−1.146	1.146	−1.146	0.210	−0.210	0.210	−0.210	1.333	−1.333	0.199	−0.199	0.199	−0.199	0.207	−0.207	0.317
D1	−1.146	0.000	0.000	0.312	0.624	0.000	0.000	−0.749	−0.374	0.378	0.756	0.000	0.000	−0.004	−0.004	−0.055	−0.055
C1	0.000	−0.573	0.156	0.000	0.000	0.312	−0.374	0.000	0.189	−0.187	0.000	0.378	−0.002	0.000	−0.028	−0.002	0.000
D2	0.000	0.208	0.208	0.000	0.000	0.031	0.031	−0.126	−0.063	0.062	0.125	−0.188	−0.188	0.014	0.014	0.001	0.001
C2	0.104	0.000	0.000	0.104	0.016	0.000	−0.063	0.016	0.031	−0.031	−0.094	0.062	0.007	−0.094	0.000	0.007	0.007
D3	−0.104	0.000	0.000	−0.040	−0.080	0.031	0.031	−0.031	−0.016	0.042	0.084	−0.035	−0.035	0.047	0.047	−0.007	−0.007
ΣM	0.000	−1.510	1.510	−0.769	0.769	0.165	−0.165	−1.100	1.100	−1.070	1.070	0.018	−0.018	−0.237	0.237	−0.263	0.263
Q'	−2.028	3.687	−3.264	2.451	−1.982	0.071	−0.435	2.346	−3.538	3.505	−2.074	0.317	−0.598	1.158	−1.063	1.121	−1.462

記号	J		K		L
	JI	JK	KJ	KL	LK
DF	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000
FEM	−0.317	0.317	−0.317	0.317	−0.317
D1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.317
C1	−0.028	0.000	0.000	0.159	0.000
D2	0.014	0.014	−0.079	−0.079	0.000
C2	0.000	−0.040	0.007	0.000	−0.040
D3	0.020	0.020	−0.003	−0.003	0.040
ΣM	−0.311	0.311	−0.393	0.393	0.000

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

記号	J		K		L
	JI	JK	KJ	KL	LK
Q'	1.568	−1.425	1.605	−1.947	1.083

■ No.1 − 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.1 − 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.1 − 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y8−x2y8	1	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	−3.755	0.000	1.820	6.834	6.834	3.755
2	BC	x2y8−x4y8	2	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500				0.000	0.000	0.000
3	CD	x4y8−x5y8	3	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
4	DE	x5y8−x6y8	3	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
5	EG	x6y8−x9y8	4 5	1 1	0.120 0.120	0.640 0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	−10.311	1.820	0.910	4.170	−6.255	−3.437
6	GH	x9y8−x10y8	5	2	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
7	HI	x10y8−x11y8	6	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
8	IJ	x11y8−x12y8	7	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
9	JL	x12y8−x14y8	7 7	2 3	0.120 0.120	0.640 0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	−15.268	0.910	0.910	3.473	−6.947	−7.634

■ No.1 − 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		G		H		I		J		L
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EG	GE	GH	HG	HI	IH	IJ	JI	JL	LJ
DF	1.000	0.000	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.750	0.250	0.250	0.750	0.500	0.500	0.500	0.500	0.667	0.333	1.000
FEM	0.000	−6.834	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	4.170	−4.170	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.473	−3.473
D1	0.000	0.000	6.834	0.000	0.000	0.000	0.000	−3.128	−1.043	1.043	3.128	0.000	0.000	0.000	0.000	−2.316	−1.158	3.473
C1	0.000	0.000	0.000	3.417	0.000	0.000	−1.564	0.000	0.521	−0.521	0.000	1.564	0.000	0.000	−1.158	0.000	1.737	−0.579
D2	0.000	0.000	0.000	−1.139	−2.278	0.782	0.782	−0.391	−0.130	0.130	0.391	−0.782	−0.782	0.579	0.579	−1.158	−0.579	0.579
C2	0.000	0.000	−0.570	0.000	0.391	−1.139	−0.195	0.391	0.065	−0.065	−0.391	0.195	0.289	−0.391	−0.579	0.289	0.289	−0.289
D3	0.000	0.000	0.570	−0.130	−0.261	0.667	0.667	−0.342	−0.114	0.114	0.342	−0.242	−0.242	0.485	0.485	−0.386	−0.193	0.289
ΣM	0.000	−6.834	6.834	2.148	−2.148	0.310	−0.310	−3.470	3.470	−3.470	3.470	0.735	−0.735	0.673	−0.673	−3.570	3.570	0.000
Q'	3.755	3.755	−4.935	−4.935	2.019	2.019	4.154	4.154	−3.437	6.874	−4.621	−4.621	0.068	0.068	4.662	4.662	−9.596	5.672

■ No.1 − 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y8−x2y8	1	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500				0.000	0.000	0.000
2	BC	x2y8−x4y8	2	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500				0.000	0.000	0.000
3	CE	x4y8−x6y8	3 3	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	−5.126	0.910	0.910	1.166	−2.332	−2.563
4	EF	x6y8−x8y8	4	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500				0.000	0.000	0.000
5	FH	x8y8−x10y8	5 5	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	−8.374	0.910	0.910	1.905	−3.810	−4.187
6	HI	x10y8−x11y8	6	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
7	IK	x11y8−x13y8	7 7	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	−6.620	0.910	0.910	1.506	−3.012	−3.310
8	KL	x13y8−x14y8	7	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	−11.517	0.910	0.000	10.480	10.480	11.517

■ No.1 − 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B		C		E		F		H		I		K		L
	AB	BA	BC	CB	CE	EC	EF	FE	FH	HF	HI	IH	IK	KI	KL	LK
DF	1.000	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.333	0.667	0.667	0.333	1.000	0.000	1.000
FEM	0.000	0.000	0.000	0.000	1.166	−1.166	0.000	0.000	1.905	−1.905	0.000	0.000	1.506	−1.506	10.480	0.000
D1	0.000	0.000	0.000	−0.583	−0.583	0.583	0.583	−0.953	−0.953	0.635	1.270	−1.004	−0.502	−8.974	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	−0.292	0.000	0.292	−0.292	−0.476	0.292	0.318	−0.476	−0.502	0.635	−4.487	−0.251	0.000	0.000
D2	0.000	0.146	0.146	−0.146	−0.146	0.384	0.384	−0.305	−0.305	0.326	0.652	2.568	1.284	0.251	0.000	0.000
C2	0.073	0.000	−0.073	0.073	0.192	−0.073	−0.152	0.192	0.163	−0.152	1.284	0.326	0.126	0.642	0.000	0.000
D3	−0.073	0.036	0.036	−0.132	−0.132	0.113	0.113	−0.178	−0.178	−0.377	−0.755	−0.301	−0.151	−0.642	0.000	0.000
ΣM	0.000	0.182	−0.182	−0.788	0.788	−0.451	0.451	−0.951	0.951	−1.950	1.950	2.224	−2.224	−10.480	10.480	0.000
Q'	0.100	0.100	−0.533	−0.533	2.748	−2.378	−0.275	−0.275	3.638	−4.736	4.587	4.587	−3.671	−10.291	11.517	11.517

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ 基礎梁群 No.2

■ No.2 － 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x4y7-x6y7(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	686.813

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y7-x6y7	8	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	6.680	8.900	8.350	2.305	-3.685	6.079

■ No.2 － 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	2.305	-2.305
Q'	-6.079	6.079

■ No.2 － 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.2 － 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.2 － 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y7-x6y7	8	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	6.680	8.900	8.350	2.305	-3.685	6.079

■ No.2 － 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	2.305	-2.305
Q'	-6.079	6.079

■ No.2 － 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.2 － 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.2 － 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y7-x6y7	8	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	6.680	8.900	8.350	2.305	-3.685	6.079

■ No.2 － 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	2.305	-2.305
Q'	-6.079	6.079

■ No.2 － 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.2 － 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.2 － 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.2 － 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.2 － 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.2 － 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ 基礎梁群 No.3

■ No.3 － 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x6y6−x11y6(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	1373.626

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y6−x8y6	9	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	8.820	11.760	11.020	3.042	−4.869	8.026
2	BC	x8y6−x9y6	10	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	10.470	11.750	11.430	0.789	−1.216	4.764
3	CD	x9y6−x10y6	10	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	10.470	11.750	11.430	0.789	−1.216	4.764
4	DE	x10y6−x11y6	11	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	5.710	7.610	7.140	0.493	−0.788	2.598

■ No.3 － 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED
DF	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000
FEM	3.042	−3.042	0.789	−0.789	0.789	−0.789	0.493	−0.493
D1	−3.042	0.751	1.502	0.000	0.000	0.148	0.148	0.493
C1	0.376	−1.521	0.000	0.751	0.074	0.000	0.246	0.074
D2	−0.376	0.507	1.014	−0.413	−0.413	−0.123	−0.123	−0.074
C2	0.253	−0.188	−0.206	0.507	−0.062	−0.206	−0.037	−0.062
D3	−0.253	0.131	0.263	−0.223	−0.223	0.122	0.122	0.062
ΣM	0.000	−3.361	3.361	−0.166	0.166	−0.849	0.849	0.000
Q'	−6.179	9.873	−8.275	1.253	−4.014	5.514	−3.531	1.666

■ No.3 － 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.3 － 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.3 － 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y6−x8y6	9	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	6.350	9.290	8.550	2.360	−3.847	5.779
2	BC	x8y6−x9y6	10	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.860	10.140	9.820	0.678	−1.050	4.031
3	CD	x9y6−x10y6	10	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.860	10.140	9.820	0.678	−1.050	4.031
4	DE	x10y6−x11y6	11	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	5.710	7.610	7.140	0.493	−0.788	2.598

■ No.3 － 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED
DF	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000
FEM	2.360	−2.360	0.678	−0.678	0.678	−0.678	0.493	−0.493
D1	−2.360	0.561	1.122	0.000	0.000	0.092	0.092	0.493
C1	0.280	−1.180	0.000	0.561	0.046	0.000	0.246	0.046
D2	−0.280	0.393	0.787	−0.304	−0.304	−0.123	−0.123	−0.046
C2	0.197	−0.140	−0.152	0.393	−0.062	−0.152	−0.023	−0.062
D3	−0.197	0.097	0.195	−0.166	−0.166	0.087	0.087	0.062
ΣM	0.000	−2.629	2.629	−0.193	0.193	−0.773	0.773	0.000
Q'	−4.334	7.223	−6.708	1.354	−3.394	4.668	−3.447	1.749

■ No.3 － 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.3 － 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.3 － 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x6y6−x8y6	9	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	8.820	11.760	11.020	3.042	−4.869	8.026
2	BC	x8y6−x9y6	10	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.030	9.310	8.990	0.620	−0.964	3.654
3	CD	x9y6−x10y6	10	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.030	9.310	8.990	0.620	−0.964	3.654
4	DE	x10y6−x11y6	11	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	5.710	7.610	7.140	0.493	−0.788	2.598

■ No.3 － 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算　(加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		E
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED
DF	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000
FEM	3.042	−3.042	0.620	−0.620	0.620	−0.620	0.493	−0.493
D1	−3.042	0.807	1.614	0.000	0.000	0.064	0.064	0.493
C1	0.404	−1.521	0.000	0.807	0.032	0.000	0.246	0.032
D2	−0.404	0.507	1.014	−0.420	−0.420	−0.123	−0.123	−0.032
C2	0.253	−0.202	−0.210	0.507	−0.062	−0.210	−0.016	−0.062
D3	−0.253	0.137	0.274	−0.223	−0.223	0.113	0.113	0.062
ΣM	0.000	−3.313	3.313	0.052	−0.052	−0.777	0.777	0.000
Q'	−6.206	9.847	−7.351	0.044	−2.744	4.564	−3.451	1.745

■ No.3 － 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.3 － 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算　(加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.3 － 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.3 － 14 : 水平荷重時の節点の計算　(加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.3 － 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算　(加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x6y6−x8y6	9	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500				0.000	0.000	0.000
2	BD	x8y6−x10y6	10	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	−5.293	0.910	0.910	1.204	−2.408	−2.647
			10	2	0.120	0.500										
3	DE	x10y6−x11y6	11	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000

■ No.3 － 16 : 水平荷重時の節点の計算　(加力方向:負[−])

記号	A	B		D		E
	AB	BA	BD	DB	DE	ED
DF	1.000	0.500	0.500	0.333	0.667	1.000
FEM	0.000	0.000	1.204	−1.204	0.000	0.000
D1	0.000	−0.602	−0.602	0.401	0.803	0.000
C1	−0.301	0.000	0.201	−0.301	0.000	0.401
D2	0.301	−0.100	−0.100	0.100	0.201	−0.401
C2	−0.050	0.151	0.050	−0.050	−0.201	0.100
D3	0.050	−0.100	−0.100	0.084	0.167	−0.100
ΣM	0.000	−0.652	0.652	−0.970	0.970	0.000
Q'	−0.358	−0.358	2.472	−2.821	1.066	1.066

■ 基礎梁群 No.4

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ No.4 －1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x6y5-x9y5(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	457.875

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y5-x9y5	12	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	1.000	6.610	6.610	6.610	24.632	−6.158	18.045

■ No.4 －2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	4.105	−4.105
Q'	−18.045	18.045

■ No.4 －3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y5-x9y5	12	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	1.000	−0.019	0.000	2.730	0.053	0.053	0.019

■ No.4 －4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

記号	A	B
	AB	BA
DF	0.000	1.000
FEM	0.000	−0.053
D1	0.000	0.053
C1	0.026	0.000
D2	0.000	0.000
C2	0.000	0.000
D3	0.000	0.000
C3	0.000	0.000
D4	0.000	0.000
C4	0.000	0.000
D5	0.000	0.000
C5	0.000	0.000
D6	0.000	0.000
C6	0.000	0.000
D7	0.000	0.000
C7	0.000	0.000
D8	0.000	0.000
C8	0.000	0.000
D9	0.000	0.000
C9	0.000	0.000
D10	0.000	0.000
ΣM	0.026	0.000
Q'	0.019	0.019

■ No.4 －5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y5-x9y5	12	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	1.000	6.610	6.610	6.610	24.632	−6.158	18.045

■ No.4 －6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算　(加力方向:正[+])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	4.105	−4.105
Q'	−18.045	18.045

■ No.4 －7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.4 －8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算　(加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ No.4 － 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x6y5−x9y5	12	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	1.000	6.610	6.610	6.610	24.632	−6.158	18.045

■ No.4 － 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	4.105	−4.105
Q'	−18.045	18.045

■ No.4 － 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.4 － 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.4 － 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.4 － 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.4 － 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.4 － 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ 基礎梁群 No.5

■ No.5 － 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x4y4−x14y4(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	1373.626

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x4y4−x6y4	13	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	5.490	7.320	6.870	1.896	−3.031	4.996
2	BC	x6y4−x7y4	14	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	12.840	17.120	16.050	1.108	−1.772	5.842
3	CD	x7y4−x9y4	14	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	12.840	17.120	16.050	4.430	−7.089	11.684
4	DE	x9y4−x11y4	14	3	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	12.840	17.120	16.050	4.430	−7.089	11.684
5	EF	x11y4−x13y4	15	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	9.880	13.170	12.350	3.409	−5.453	8.991
6	FG	x13y4−x14y4	15	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	9.880	13.170	12.350	0.852	−1.363	4.495

■ No.5 － 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.333	0.667	0.667	0.333	0.500	0.500	0.500	0.500	0.333	0.667	1.000
FEM	1.896	−1.896	1.108	−1.108	4.430	−4.430	4.430	−4.430	3.409	−3.409	0.852	−0.852
D1	−1.896	0.263	0.526	−2.215	−1.108	0.000	0.000	0.511	0.511	0.852	1.705	0.852
C1	0.131	−0.948	−1.108	0.263	0.000	−0.554	0.255	0.000	0.426	0.255	0.426	0.852
D2	−0.131	0.685	1.371	−0.175	−0.088	0.149	0.149	−0.213	−0.213	−0.227	−0.454	−0.852
C2	0.343	−0.066	−0.088	0.685	0.075	−0.044	−0.107	0.075	−0.114	−0.107	−0.426	−0.227
D3	−0.343	0.051	0.102	−0.507	−0.253	0.075	0.075	0.019	0.019	0.178	0.355	0.227
ΣM	0.000	−1.911	1.911	−3.056	3.056	−4.804	4.804	−4.039	4.039	−2.458	2.458	0.000
Q'	−3.946	6.046	−4.583	7.101	−10.724	12.644	−12.105	11.264	−9.860	8.122	−7.196	1.795

■ No.5 － 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.5 － 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■ No.5 － 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y4-x6y4	13	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	4.770	6.600	6.150	1.698	−2.733	4.341
2	BC	x6y4-x7y4	14	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	11.110	15.390	14.320	0.988	−1.593	5.055
3	CD	x7y4-x9y4	14	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	11.110	15.390	14.320	3.953	−6.372	10.110
4	DE	x9y4-x11y4	14	3	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	11.110	15.390	14.320	3.953	−6.372	10.110
5	EF	x11y4-x13y4	15	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	7.470	10.760	9.940	2.744	−4.455	6.798
6	FG	x13y4-x14y4	15	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.470	10.760	9.940	0.686	−1.114	3.399

■ No.5 － 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.333	0.667	0.667	0.333	0.500	0.500	0.500	0.500	0.333	0.667	1.000
FEM	1.698	−1.698	0.988	−0.988	3.953	−3.953	3.953	−3.953	2.744	−2.744	0.686	−0.686
D1	−1.698	0.236	0.473	−1.976	−0.988	0.000	0.000	0.605	0.605	0.686	1.372	0.686
C1	0.118	−0.849	−0.988	0.236	0.000	−0.494	0.302	0.000	0.343	0.302	0.343	0.686
D2	−0.118	0.612	1.225	−0.158	−0.079	0.096	0.096	−0.171	−0.171	−0.215	−0.430	−0.686
C2	0.306	−0.059	−0.079	0.612	0.048	−0.039	−0.086	0.048	−0.108	−0.086	−0.343	−0.215
D3	−0.306	0.046	0.092	−0.440	−0.220	0.063	0.063	0.030	0.030	0.143	0.286	0.215
ΣM	0.000	−1.711	1.711	−2.714	2.714	−4.328	4.328	−3.442	3.442	−1.913	1.913	0.000
Q'	−3.401	5.281	−3.953	6.157	−9.223	10.997	−10.597	9.623	−7.638	5.958	−5.502	1.296

■ No.5 － 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.5 － 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.5 － 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y4-x6y4	13	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	5.490	7.320	6.870	1.896	−3.031	4.996
2	BC	x6y4-x7y4	14	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	11.820	16.100	15.030	1.037	−1.667	5.378
3	CD	x7y4-x9y4	14	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	11.820	16.100	15.030	4.149	−6.666	10.756
4	DE	x9y4-x11y4	14	3	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	11.820	16.100	15.030	4.149	−6.666	10.756
5	EF	x11y4-x13y4	15	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	7.080	10.370	9.550	2.636	−4.294	6.443
6	FG	x13y4-x14y4	15	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.080	10.370	9.550	0.659	−1.073	3.221

■ No.5 － 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.333	0.667	0.667	0.333	0.500	0.500	0.500	0.500	0.333	0.667	1.000
FEM	1.896	−1.896	1.037	−1.037	4.149	−4.149	4.149	−4.149	2.636	−2.636	0.659	−0.659
D1	−1.896	0.286	0.573	−2.074	−1.037	0.000	0.000	0.756	0.756	0.659	1.318	0.659
C1	0.143	−0.948	−1.037	0.286	0.000	−0.519	0.378	0.000	0.330	0.378	0.330	0.659
D2	−0.143	0.662	1.324	−0.191	−0.095	0.070	0.070	−0.165	−0.165	−0.236	−0.472	−0.659
C2	0.331	−0.072	−0.095	0.662	0.035	−0.048	−0.082	0.035	−0.118	−0.082	−0.330	−0.236
D3	−0.331	0.056	0.111	−0.465	−0.232	0.065	0.065	0.041	0.041	0.137	0.275	0.236
ΣM	0.000	−1.912	1.912	−2.819	2.819	−4.580	4.580	−3.481	3.481	−1.780	1.780	0.000
Q'	−3.945	6.047	−4.382	6.374	−9.789	11.724	−11.360	10.152	−7.377	5.508	−5.177	1.265

■ No.5 － 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.5 － 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.5 － 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y4-x6y4	13	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000				0.000	0.000	0.000
2	BD	x6y4-x9y4	14 14	1 2	0.120 0.120	0.500 0.500	2.730	125000.000	457.875	0.667	−2.199	0.910	1.820	0.889	−1.334	−1.466
3	DE	x9y4-x11y4	14	3	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000				0.000	0.000	0.000
4	EG	x11y4-x14y4	15 15	1 2	0.120 0.120	0.500 0.500	2.730	125000.000	457.875	0.667	−7.064	1.820	0.910	2.857	−4.285	−2.355

■ No.5 − 14 : 水平荷重時の節点の計算　(加力方向:正[+])

記号	A	B		D		E		G
	AB	BA	BD	DB	DE	ED	EG	GE
DF	1.000	0.600	0.400	0.400	0.600	0.600	0.400	1.000
FEM	0.000	0.000	0.889	−0.889	0.000	0.000	2.857	−2.857
D1	0.000	−0.534	−0.356	0.356	0.534	−1.714	−1.143	2.857
C1	−0.267	0.000	0.178	−0.178	−0.857	0.267	1.428	−0.571
D2	0.267	−0.107	−0.071	0.414	0.621	−1.017	−0.678	0.571
C2	−0.053	0.133	0.207	−0.036	−0.509	0.310	0.286	−0.339
D3	0.053	−0.204	−0.136	0.218	0.327	−0.358	−0.238	0.339
ΣM	0.000	−0.711	0.711	−0.115	0.115	−2.512	2.512	0.000
Q'	0.391	0.391	−1.684	0.515	1.317	1.317	−3.275	3.789

■ No.5 − 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算　(加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y4-x6y4	13	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500				0.000	0.000	0.000
2	BC	x6y4-x7y4	14	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
3	CD	x7y4-x9y4	14	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500				0.000	0.000	0.000
4	DF	x9y4-x13y4	14 15	3 1	0.120 0.120	0.500 0.500	3.640	125000.000	343.407	0.250	−1.740	1.820	1.820	0.792	−1.583	−0.870
5	FG	x13y4-x14y4	15	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	−16.227	0.910	0.000	14.767	14.767	16.227

■ No.5 − 16 : 水平荷重時の節点の計算　(加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DF	FD	FG	GF
DF	1.000	0.333	0.667	0.667	0.333	0.667	0.333	1.000	0.000	1.000
FEM	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.792	−0.792	14.767	0.000
D1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	−0.528	−0.264	−13.975	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	0.000	0.000	−0.264	0.000	−6.987	−0.132	0.000	0.000
D2	0.000	0.000	0.000	0.176	0.088	4.658	2.329	0.132	0.000	0.000
C2	0.000	0.000	0.088	0.000	2.329	0.044	0.066	1.165	0.000	0.000
D3	0.000	−0.029	−0.059	−1.553	−0.776	−0.073	−0.037	−1.165	0.000	0.000
ΣM	0.000	−0.029	0.029	−1.377	1.377	4.101	−4.101	−14.767	14.767	0.000
Q'	−0.016	−0.016	−1.481	−1.481	3.010	3.010	−4.313	−6.053	16.227	16.227

■ 基礎梁群 No.6

■ No.6 − 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x0y3-x4y3(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	1373.626

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y3-x3y3	16	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333	7.150	9.530	8.930	5.546	−8.878	9.760
2	BC	x3y3-x4y3	16	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.150	9.530	8.930	0.616	−0.986	3.253

■ No.6 − 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C
	AB	BA	BC	CB
DF	1.000	0.250	0.750	1.000
FEM	5.546	−5.546	0.616	−0.616
D1	−5.546	1.232	3.697	0.616
C1	0.616	−2.773	0.308	1.849
D2	−0.616	0.616	1.849	−1.849
C2	0.308	−0.308	−0.924	0.924
D3	−0.308	0.308	0.924	−0.924

記号	A	B		C
	AB	BA	BC	CB
ΣM	0.000	−6.471	6.471	0.000
Q'	−7.390	12.130	−10.364	3.857

■ No.6 − 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.6 − 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.6 − 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y3−x3y3	16	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333	7.150	9.530	8.930	5.546	−8.878	9.760
2	BC	x3y3−x4y3	16	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.150	9.530	8.930	0.616	−0.986	3.253

■ No.6 − 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C
	AB	BA	BC	CB
DF	1.000	0.250	0.750	1.000
FEM	5.546	−5.546	0.616	−0.616
D1	−5.546	1.232	3.697	0.616
C1	0.616	−2.773	0.308	1.849
D2	−0.616	0.616	1.849	−1.849
C2	0.308	−0.308	−0.924	0.924
D3	−0.308	0.308	0.924	−0.924
ΣM	0.000	−6.471	6.471	0.000
Q'	−7.390	12.130	−10.364	3.857

■ No.6 − 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.6 − 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.6 − 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x0y3−x3y3	16	1	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333	7.150	9.530	8.930	5.546	−8.878	9.760
2	BC	x3y3−x4y3	16	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.150	9.530	8.930	0.616	−0.986	3.253

■ No.6 − 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B		C
	AB	BA	BC	CB
DF	1.000	0.250	0.750	1.000
FEM	5.546	−5.546	0.616	−0.616
D1	−5.546	1.232	3.697	0.616
C1	0.616	−2.773	0.308	1.849
D2	−0.616	0.616	1.849	−1.849
C2	0.308	−0.308	−0.924	0.924
D3	−0.308	0.308	0.924	−0.924
ΣM	0.000	−6.471	6.471	0.000
Q'	−7.390	12.130	−10.364	3.857

■ No.6 − 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.6 − 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.6 − 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.6 － 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.6 － 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.6 － 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ 基礎梁群 No.8

■ No.8 － 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x6y0−x14y0(X 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	2880.703

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y0−x7y0	19	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	7.560	10.080	9.450	0.652	−1.043	3.440
2	BC	x7y0−x10y0	19	2	0.120	0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	7.560	10.080	9.450	5.869	−9.391	10.319
3	CD	x10y0−x11y0	19	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	7.560	10.080	9.450	0.652	−1.043	3.440
4	DE	x11y0−x12y0	20	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.830	6.440	6.040	0.417	−0.667	2.198
5	EF	x12y0−x14y0	20	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	4.830	6.440	6.040	1.667	−2.666	4.395

■ No.8 － 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.750	0.250	0.250	0.750	0.500	0.500	0.667	0.333	1.000
FEM	0.652	−0.652	5.869	−5.869	0.652	−0.652	0.417	−0.417	1.667	−1.667
D1	−0.652	−3.913	−1.304	1.304	3.913	0.118	0.118	−0.834	−0.417	1.667
C1	−1.956	−0.326	0.652	−0.652	0.059	1.956	−0.417	0.059	0.834	−0.208
D2	1.956	−0.245	−0.082	0.148	0.445	−0.770	−0.770	−0.595	−0.297	0.208
C2	−0.122	0.978	0.074	−0.041	−0.385	0.222	−0.297	−0.385	0.104	−0.149
D3	0.122	−0.789	−0.263	0.106	0.319	0.037	0.037	0.187	0.094	0.149
ΣM	0.000	−4.947	4.947	−5.003	5.003	0.912	−0.912	−1.984	1.984	0.000
Q'	−1.996	8.876	−10.299	10.340	−9.940	3.060	−0.985	5.381	−5.486	3.305

■ No.8 － 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.8 － 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.8 － 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y0−x7y0	19	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.700	7.220	6.590	0.455	−0.747	2.139
2	BC	x7y0−x10y0	19	2	0.120	0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	4.700	7.220	6.590	4.093	−6.726	6.416
3	CD	x10y0−x11y0	19	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.700	7.220	6.590	0.455	−0.747	2.139
4	DE	x11y0−x12y0	20	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.830	6.440	6.040	0.417	−0.667	2.198
5	EF	x12y0−x14y0	20	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	4.830	6.440	6.040	1.667	−2.666	4.395

■ No.8 － 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.750	0.250	0.250	0.750	0.500	0.500	0.667	0.333	1.000
FEM	0.455	−0.455	4.093	−4.093	0.455	−0.455	0.417	−0.417	1.667	−1.667
D1	−0.455	−2.729	−0.910	0.910	2.729	0.019	0.019	−0.834	−0.417	1.667
C1	−1.364	−0.227	0.455	−0.455	0.009	1.364	−0.417	0.009	0.834	−0.208
D2	1.364	−0.171	−0.057	0.111	0.334	−0.474	−0.474	−0.562	−0.281	0.208
C2	−0.085	0.682	0.056	−0.028	−0.237	0.167	−0.281	−0.237	0.104	−0.141
D3	0.085	−0.553	−0.184	0.066	0.199	0.057	0.057	0.088	0.044	0.141
ΣM	0.000	−3.452	3.452	−3.489	3.489	0.679	−0.679	−1.951	1.951	0.000
Q'	−1.655	5.932	−6.402	6.429	−6.718	2.441	−0.693	5.088	−5.468	3.323

■ No.8 － 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.8 － 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.8 － 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y0−x7y0	19	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	5.860	8.380	7.750	0.535	−0.867	2.666
2	BC	x7y0−x10y0	19	2	0.120	0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	5.860	8.380	7.750	4.813	−7.807	7.999
3	CD	x10y0−x11y0	19	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	5.860	8.380	7.750	0.535	−0.867	2.666
4	DE	x11y0−x12y0	20	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	1.590	3.200	2.800	0.193	−0.331	0.723
5	EF	x12y0−x14y0	20	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	1.590	3.200	2.800	0.773	−1.325	1.447

■ No.8 － 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.750	0.250	0.250	0.750	0.500	0.500	0.667	0.333	1.000
FEM	0.535	−0.535	4.813	−4.813	0.535	−0.535	0.193	−0.193	0.773	−0.773
D1	−0.535	−3.209	−1.070	1.070	3.209	0.171	0.171	−0.386	−0.193	0.773
C1	−1.604	−0.267	0.535	−0.535	0.085	1.604	−0.193	0.085	0.386	−0.097
D2	1.604	−0.201	−0.067	0.112	0.337	−0.706	−0.706	−0.315	−0.157	0.097
C2	−0.100	0.802	0.056	−0.033	−0.353	0.169	−0.157	−0.353	0.048	−0.079
D3	0.100	−0.644	−0.215	0.097	0.290	−0.006	−0.006	0.203	0.101	0.079
ΣM	0.000	−4.053	4.053	−4.103	4.103	0.698	−0.698	−0.959	0.959	0.000
Q'	−1.788	7.120	−7.981	8.017	−7.942	2.609	−1.097	2.544	−1.974	0.920

■ No.8 － 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.8 － 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.8 － 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y0−x7y0	19	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	−10.887	0.000	0.910	9.907	9.907	10.887
2	BD	x7y0−x11y0	19 19	2 3	0.120 0.120	0.640 0.640	3.640	262144.000	720.176	0.250	−1.142	2.730	0.910	0.585	−0.779	−0.285
3	DE	x11y0−x12y0	20	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
4	EF	x12y0−x14y0	20	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500				0.000	0.000	0.000

■ No.8 － 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		D		E		F
	AB	BA	BD	DB	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.000	1.000	0.200	0.800	0.667	0.333	1.000
FEM	0.000	−9.907	0.585	−0.585	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	0.000	0.000	9.323	0.117	0.468	0.000	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	0.058	4.661	0.000	0.234	0.000	0.000
D2	0.000	0.000	−0.058	−0.932	−3.729	−0.156	−0.078	0.000
C2	0.000	0.000	−0.466	−0.029	−0.078	−1.865	0.000	−0.039
D3	0.000	0.000	0.466	0.021	0.086	1.243	0.622	0.039
ΣM	0.000	−9.907	9.907	3.254	−3.254	−0.544	0.544	0.000
Q'	10.887	10.887	−3.901	−2.759	4.173	4.173	−0.299	−0.299

■ No.8 － 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AC	x6y0−x10y0	19 19	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	3.640	262144.000	720.176	0.250	−5.637	0.910	2.730	2.885	−3.847	−4.228
2	CD	x10y0−x11y0	19	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000
3	DF	x11y0−x14y0	20 20	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	−2.392	0.910	1.820	0.967	−1.451	−1.595

■ No.8 － 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	C		D		F
	AC	CA	CD	DC	DF	FD
DF	1.000	0.200	0.800	0.750	0.250	1.000
FEM	2.885	−2.885	0.000	0.000	0.967	−0.967
D1	−2.885	0.577	2.308	−0.726	−0.242	0.967
C1	0.289	−1.443	−0.363	1.154	0.484	−0.121
D2	−0.289	0.361	1.444	−1.228	−0.409	0.121
C2	0.181	−0.144	−0.614	0.722	0.060	−0.205
D3	−0.181	0.152	0.607	−0.587	−0.196	0.205
ΣM	0.000	−3.383	3.383	−0.665	0.665	0.000
Q'	3.298	−2.339	2.987	2.987	1.838	−0.554

■ 基礎梁群 No.10

■ No.10− 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x2y8−x2y7(Y 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	1373.626

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x2y8−x2y7	23	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.090	8.090	8.090	3.350	−0.837	7.362

■ No.10− 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	0.558	−0.558
Q'	7.362	−7.362

■ No.10− 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.10− 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.10− 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x2y8−x2y7	23	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.090	8.090	8.090	3.350	−0.837	7.362

■ No.10− 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	0.558	−0.558
Q'	7.362	−7.362

■ No.10− 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])
基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.10− 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])
基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.10− 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x2y8−x2y7	23	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.090	8.090	8.090	3.350	−0.837	7.362

■ No.10− 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000

記号	A	B
	AB	BA
FEM	0.558	−0.558
Q'	7.362	−7.362

■ No.10− 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])
基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.10− 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[−])
基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.10− 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.10− 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.10− 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ No.10− 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])
水平荷重時の応力は発生しません。

■ 基礎梁群 No.11

■ No.11− 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x4y8−x4y2(Y 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	1373.626

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x4y8−x4y7	24	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	4.540	6.060	5.690	0.393	−0.627	2.066
2	BC	x4y7−x4y6	25	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	10.610	14.150	13.260	0.915	−1.465	4.828
3	CD	x4y6−x4y4	25	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	10.610	14.150	13.260	3.660	−5.859	9.655
4	DE	x4y4−x4y3	26	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	4.610	6.160	5.770	0.398	−0.638	2.098
5	EF	x4y3−x4y2	27	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	4.370	5.820	5.460	0.377	−0.602	1.988

■ No.11− 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	1.000
FEM	0.393	−0.393	0.915	−0.915	3.660	−3.660	0.398	−0.398	0.377	−0.377
D1	−0.393	−0.261	−0.261	−1.830	−0.915	1.087	2.175	0.011	0.011	0.377
C1	−0.131	−0.196	−0.915	−0.131	0.544	−0.458	0.005	1.087	0.188	0.005
D2	0.131	0.556	0.556	−0.275	−0.138	0.151	0.301	−0.638	−0.638	−0.005
C2	0.278	0.065	−0.138	0.278	0.075	−0.069	−0.319	0.151	−0.003	−0.319
D3	−0.278	0.036	0.036	−0.235	−0.118	0.129	0.259	−0.074	−0.074	0.319
ΣM	0.000	−0.193	0.193	−3.109	3.109	−2.819	2.819	0.139	−0.139	0.000
Q'	1.854	−2.278	1.623	−8.032	9.814	−9.496	5.348	−1.153	1.836	−2.141

■ No.11− 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.11− 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.11− 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x4y8−x4y7	24	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	1.600	3.120	2.750	0.190	−0.323	0.728
2	BC	x4y7−x4y6	25	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	8.010	11.550	10.660	0.736	−1.196	3.645
3	CD	x4y6−x4y4	25	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	8.010	11.550	10.660	2.943	−4.782	7.289
4	DE	x4y4−x4y3	26	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	2.790	4.340	3.950	0.273	−0.449	1.269
5	EF	x4y3−x4y2	27	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	2.540	3.990	3.630	0.251	−0.413	1.156

■ No.11- 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	1.000
FEM	0.190	-0.190	0.736	-0.736	2.943	-2.943	0.273	-0.273	0.251	-0.251
D1	-0.190	-0.273	-0.273	-1.471	-0.736	0.890	1.780	0.011	0.011	0.251
C1	-0.136	-0.095	-0.736	-0.136	0.445	-0.368	0.006	0.890	0.125	0.006
D2	0.136	0.415	0.415	-0.206	-0.103	0.121	0.242	-0.508	-0.508	-0.006
C2	0.208	0.068	-0.103	0.208	0.060	-0.051	-0.254	0.121	-0.003	-0.254
D3	-0.208	0.017	0.017	-0.179	-0.089	0.102	0.203	-0.059	-0.059	0.254
ΣM	0.000	-0.057	0.057	-2.520	2.520	-2.249	2.249	0.183	-0.183	0.000
Q'	0.666	-0.790	0.938	-6.351	7.438	-7.140	3.942	-1.403	0.955	-1.356

■ No.11- 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.11- 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.11- 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y8-x4y7	24	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	1.380	2.900	2.530	0.175	-0.300	0.628
2	BC	x4y7-x4y6	25	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	10.610	14.150	13.260	0.915	-1.465	4.828
3	CD	x4y6-x4y4	25	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	10.610	14.150	13.260	3.660	-5.859	9.655
4	DE	x4y4-x4y3	26	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	3.240	4.790	4.400	0.304	-0.496	1.474
5	EF	x4y3-x4y2	27	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	3.000	4.450	4.090	0.282	-0.461	1.365

■ No.11- 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	1.000
FEM	0.175	-0.175	0.915	-0.915	3.660	-3.660	0.304	-0.304	0.282	-0.282
D1	-0.175	-0.370	-0.370	-1.830	-0.915	1.119	2.238	0.011	0.011	0.282
C1	-0.185	-0.087	-0.915	-0.185	0.559	-0.458	0.005	1.119	0.141	0.005
D2	0.185	0.501	0.501	-0.250	-0.125	0.151	0.301	-0.630	-0.630	-0.005
C2	0.251	0.093	-0.125	0.251	0.075	-0.062	-0.315	0.151	-0.003	-0.315
D3	-0.251	0.016	0.016	-0.217	-0.109	0.126	0.252	-0.074	-0.074	0.315
ΣM	0.000	-0.022	0.022	-3.147	3.147	-2.785	2.785	0.273	-0.273	0.000
Q'	0.603	-0.652	1.394	-8.261	9.854	-9.456	4.834	-1.886	1.065	-1.665

■ No.11- 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.11- 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.11- 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AC	x4y8-x4y6	24 25	1 1	0.120 0.120	0.500 0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	-3.928	0.910	0.910	0.894	-1.787	-1.964
2	CD	x4y6-x4y4	25	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500				0.000	0.000	0.000
3	DE	x4y4-x4y3	26	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
4	EF	x4y3-x4y2	27	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	-3.914	0.910	0.000	3.562	3.562	3.914

■ No.11- 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	C		D		E		F
	AC	CA	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.500	0.500	0.333	0.667	1.000	0.000	1.000
FEM	0.894	-0.894	0.000	0.000	0.000	0.000	3.562	0.000
D1	-0.894	0.447	0.447	0.000	0.000	-3.562	0.000	0.000
C1	0.223	-0.447	0.000	0.223	-1.781	0.000	0.000	0.000

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

記号	A	C		D		E		F
	AC	CA	CD	DC	DE	ED	EF	FE
D2	−0.223	0.223	0.223	0.519	1.038	0.000	0.000	0.000
C2	0.112	−0.112	0.260	0.112	0.000	0.519	0.000	0.000
D3	−0.112	−0.074	−0.074	−0.037	−0.074	−0.519	0.000	0.000
ΣM	0.000	−0.856	0.856	0.817	−0.817	−3.562	3.562	0.000
Q'	1.494	−2.434	0.919	0.919	−4.812	−4.812	3.914	3.914

■ No.11− 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算　　(加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x4y8−x4y7	24	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	−8.196	0.000	0.910	7.458	7.458	8.196
2	BC	x4y7−x4y6	25	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
3	CD	x4y6−x4y4	25	2	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500				0.000	0.000	0.000
4	DF	x4y4−x4y2	26 27	1 1	0.120 0.120	0.500 0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	−4.622	0.910	0.910	1.052	−2.103	−2.311

■ No.11− 16 : 水平荷重時の節点の計算　　(加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DF	FD
DF	1.000	0.000	1.000	0.667	0.333	0.500	0.500	1.000
FEM	0.000	−7.458	0.000	0.000	0.000	0.000	1.052	−1.052
D1	0.000	0.000	7.458	0.000	0.000	−0.526	−0.526	1.052
C1	0.000	0.000	0.000	3.729	−0.263	0.000	0.526	−0.263
D2	0.000	0.000	0.000	−2.311	−1.155	−0.263	−0.263	0.263
C2	0.000	0.000	−1.155	0.000	−0.131	−0.578	0.131	−0.131
D3	0.000	0.000	1.155	0.088	0.044	0.223	0.223	0.131
ΣM	0.000	−7.458	7.458	1.506	−1.506	−1.143	1.143	0.000
Q'	8.196	8.196	−9.851	−9.851	1.456	1.456	−2.939	1.683

■ 基礎梁群 No.12

■ No.12− 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x6y8−x6y0(Y 方向)
基準剛度 K0 (cm³)	1440.352

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8−x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	6.390	8.510	7.980	0.551	−0.881	2.907
2	BC	x6y7−x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	6.790	9.040	8.480	0.585	−0.936	3.089
3	CD	x6y6−x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	7.660	10.210	9.570	2.642	−4.227	6.971
4	DE	x6y4−x6y3	31	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	8.880	11.850	11.110	0.767	−1.227	4.040
5	EF	x6y3−x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	8.880	11.850	11.110	0.767	−1.227	4.040
6	FG	x6y2−x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000	6.300	8.410	7.880	2.175	−3.482	5.733

■ No.12− 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.488	0.512	1.000
FEM	0.551	−0.551	0.585	−0.585	2.642	−2.642	0.767	−0.767	0.767	−0.767	2.175	−2.175
D1	−0.551	−0.017	−0.017	−1.371	−0.685	0.625	1.250	0.000	0.000	−0.688	−0.721	2.175
C1	−0.009	−0.275	−0.685	−0.009	0.312	−0.343	0.000	0.625	−0.344	0.000	1.088	−0.360
D2	0.009	0.480	0.480	−0.203	−0.101	0.114	0.228	−0.141	−0.141	−0.531	−0.557	0.360
C2	0.240	0.004	−0.101	0.240	0.057	−0.051	−0.070	0.114	−0.265	−0.070	0.180	−0.278
D3	−0.240	0.048	0.048	−0.198	−0.099	0.040	0.081	0.076	0.076	−0.054	−0.056	0.278
ΣM	0.000	−0.310	0.310	−2.125	2.125	−2.255	2.255	−0.092	0.092	−2.109	2.109	0.000
Q'	2.567	−3.248	1.095	−5.084	6.899	−7.042	6.417	−1.663	1.824	−6.256	6.892	−4.574

■ No.12− 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8−x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
2	BC	x6y7−x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
3	CD	x6y6−x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	−9.001	0.910	0.910	2.048	−4.095	−4.500
4	DE	x6y4−x6y3	31	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
5	EF	x6y3-x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
6	FG	x6y2-x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000				0.000	0.000	0.000

■ No.12- 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.488	0.512	1.000
FEM	0.000	0.000	0.000	0.000	2.048	-2.048	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	0.000	0.000	0.000	-1.365	-0.683	0.683	1.365	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	-0.683	0.000	0.341	-0.341	0.000	0.683	0.000	0.000	0.000	0.000
D2	0.000	0.341	0.341	-0.228	-0.114	0.114	0.228	-0.341	-0.341	0.000	0.000	0.000
C2	0.171	0.000	-0.114	0.171	0.057	-0.057	-0.171	0.114	0.000	-0.171	0.000	0.000
D3	-0.171	0.057	0.057	-0.152	-0.076	0.076	0.152	-0.057	-0.057	0.083	0.087	0.000
ΣM	0.000	0.398	-0.398	-1.574	1.574	-1.574	1.574	0.398	-0.398	-0.087	0.087	0.000
Q'	-0.438	-0.438	2.167	2.167	-4.500	4.500	-2.167	-2.167	0.534	0.534	-0.048	-0.048

■ No.12- 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8-x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	4.240	6.360	5.830	0.402	-0.658	1.929
2	BC	x6y7-x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	2.470	4.720	4.160	0.287	-0.489	1.124
3	CD	x6y6-x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	6.570	9.120	8.480	2.341	-3.776	5.979
4	DE	x6y4-x6y3	31	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	5.340	8.310	7.570	0.522	-0.860	2.430
5	EF	x6y3-x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	5.340	8.310	7.570	0.522	-0.860	2.430
6	FG	x6y2-x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000	2.840	4.950	4.420	1.220	-2.050	2.584

■ No.12- 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算　(加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.488	0.512	1.000
FEM	0.402	-0.402	0.287	-0.287	2.341	-2.341	0.522	-0.522	0.522	-0.522	1.220	-1.220
D1	-0.402	0.058	0.058	-1.369	-0.685	0.606	1.212	0.000	0.000	-0.341	-0.357	1.220
C1	0.029	-0.201	-0.685	0.029	0.303	-0.342	0.000	0.606	-0.170	0.000	0.610	-0.179
D2	-0.029	0.443	0.443	-0.221	-0.111	0.114	0.228	-0.218	-0.218	-0.298	-0.312	0.179
C2	0.221	-0.014	-0.111	0.221	0.057	-0.055	-0.109	0.114	-0.149	-0.109	0.089	-0.156
D3	-0.221	0.063	0.063	-0.186	-0.093	0.055	0.110	0.017	0.017	0.010	0.010	0.156
ΣM	0.000	-0.055	0.055	-1.813	1.813	-1.963	1.963	-0.003	0.003	-1.260	1.260	0.000
Q'	1.869	-1.990	0.808	-3.056	5.896	-6.061	4.584	-0.275	1.048	-3.811	3.277	-1.892

■ No.12- 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8-x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
2	BC	x6y7-x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
3	CD	x6y6-x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	-9.001	0.910	0.910	2.048	-4.095	-4.500
4	DE	x6y4-x6y3	31	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
5	EF	x6y3-x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
6	FG	x6y2-x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000				0.000	0.000	0.000

■ No.12- 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算　(加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.488	0.512	1.000
FEM	0.000	0.000	0.000	0.000	2.048	-2.048	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	0.000	0.000	0.000	-1.365	-0.683	0.683	1.365	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	-0.683	0.000	0.341	-0.341	0.000	0.683	0.000	0.000	0.000	0.000
D2	0.000	0.341	0.341	-0.228	-0.114	0.114	0.228	-0.341	-0.341	0.000	0.000	0.000
C2	0.171	0.000	-0.114	0.171	0.057	-0.057	-0.171	0.114	0.000	-0.171	0.000	0.000
D3	-0.171	0.057	0.057	-0.152	-0.076	0.076	0.152	-0.057	-0.057	0.083	0.087	0.000
ΣM	0.000	0.398	-0.398	-1.574	1.574	-1.574	1.574	0.398	-0.398	-0.087	0.087	0.000
Q'	-0.438	-0.438	2.167	2.167	-4.500	4.500	-2.167	-2.167	0.534	0.534	-0.048	-0.048

■ No.12- 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:負[-])

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8-x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	1.060	3.180	2.650	0.183	-0.329	0.482
2	BC	x6y7-x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	6.790	9.040	8.480	0.585	-0.936	3.089
3	CD	x6y6-x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	5.440	7.990	7.350	2.029	-3.308	4.950
4	DE	x6y4-x6y3	31	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	4.790	7.760	7.020	0.484	-0.803	2.179
5	EF	x6y3-x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	4.790	7.760	7.020	0.484	-0.803	2.179
6	FG	x6y2-x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000	4.140	6.250	5.720	1.579	-2.588	3.767

■ No.12- 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算　(加力方向:負[-])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.488	0.512	1.000
FEM	0.183	-0.183	0.585	-0.585	2.029	-2.029	0.484	-0.484	0.484	-0.484	1.579	-1.579
D1	-0.183	-0.201	-0.201	-0.962	-0.481	0.515	1.030	0.000	0.000	-0.534	-0.560	1.579
C1	-0.101	-0.091	-0.481	-0.101	0.257	-0.241	0.000	0.515	-0.267	0.000	0.789	-0.280
D2	0.101	0.286	0.286	-0.105	-0.052	0.080	0.160	-0.124	-0.124	-0.385	-0.404	0.280
C2	0.143	0.050	-0.052	0.143	0.040	-0.026	-0.062	0.080	-0.193	-0.062	0.140	-0.202
D3	-0.143	0.001	0.001	-0.122	-0.061	0.029	0.059	0.056	0.056	-0.038	-0.040	0.202
ΣM	0.000	-0.138	0.138	-1.732	1.732	-1.671	1.671	0.043	-0.043	-1.504	1.504	0.000
Q'	0.331	-0.634	1.338	-4.841	4.984	-4.917	4.063	-0.296	0.479	-3.880	4.594	-2.941

■ No.12- 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8-x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
2	BC	x6y7-x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
3	CD	x6y6-x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	-9.001	0.910	0.910	2.048	-4.095	-4.500
4	DE	x6y4-x6y3	31	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
5	EF	x6y3-x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
6	FG	x6y2-x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000				0.000	0.000	0.000

■ No.12- 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算　(加力方向:負[-])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.488	0.512	1.000
FEM	0.000	0.000	0.000	0.000	2.048	-2.048	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	0.000	0.000	0.000	-1.365	-0.683	0.683	1.365	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	-0.683	0.000	0.341	-0.341	0.000	0.683	0.000	0.000	0.000	0.000
D2	0.000	0.341	0.341	-0.228	-0.114	0.114	0.228	-0.341	-0.341	0.000	0.000	0.000
C2	0.171	0.000	-0.114	0.171	0.057	-0.057	-0.171	0.114	0.000	-0.171	0.000	0.000
D3	-0.171	0.057	0.057	-0.152	-0.076	0.076	0.152	-0.057	-0.057	0.083	0.087	0.000
ΣM	0.000	0.398	-0.398	-1.574	1.574	-1.574	1.574	0.398	-0.398	-0.087	0.087	0.000
Q'	-0.438	-0.438	2.167	2.167	-4.500	4.500	-2.167	-2.167	0.534	0.534	-0.048	-0.048

■ No.12- 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AC	x6y8-x6y6	28 29	1 1	0.120 0.120	0.500 0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	-1.882	0.910	0.910	0.428	-0.856	-0.941
2	CD	x6y6-x6y4	30	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477				0.000	0.000	0.000
3	DF	x6y4-x6y2	31 31	1 2	0.120 0.120	0.500 0.500	1.820	125000.000	686.813	0.477	-4.766	0.910	0.910	1.084	-2.169	-2.383
4	FG	x6y2-x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000	-5.417	1.820	0.000	9.859	9.859	5.417

■ No.12- 14 : 水平荷重時の節点の計算　(加力方向:正[+])

記号	A	C		D		F		G
	AC	CA	CD	DC	DF	FD	FG	GF
DF	1.000	0.500	0.500	0.500	0.500	1.000	0.000	1.000
FEM	0.428	-0.428	0.000	0.000	1.084	-1.084	9.859	0.000
D1	-0.428	0.214	0.214	-0.542	-0.542	-8.775	0.000	0.000
C1	0.107	-0.214	-0.271	0.107	-4.387	-0.271	0.000	0.000
D2	-0.107	0.243	0.243	2.140	2.140	0.271	0.000	0.000
C2	0.121	-0.054	1.070	0.121	0.136	1.070	0.000	0.000
D3	-0.121	-0.508	-0.508	-0.128	-0.128	-1.070	0.000	0.000
ΣM	0.000	-0.747	0.747	1.698	-1.698	-9.859	9.859	0.000

記号	A	C		D		F		G
	AC	CA	CD	DC	DF	FD	FG	GF
Q'	0.530	−1.352	1.344	1.344	−3.967	−8.733	5.417	5.417

■ No.12− 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x6y8−x6y7	28	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954	−2.059	0.000	0.910	1.874	1.874	2.059
2	BC	x6y7−x6y6	29	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
3	CE	x6y6−x6y3	30 31	1 1	0.120 0.120	0.500 0.500	2.730	125000.000	457.875	0.318	−8.895	1.820	0.910	3.598	−5.396	−2.965
4	EF	x6y3−x6y2	31	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	0.954				0.000	0.000	0.000
5	FG	x6y2−x6y0	32	1	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	1.000				0.000	0.000	0.000

■ No.12− 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[−])

記号	A	B		C		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CE	EC	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.000	1.000	0.750	0.250	0.250	0.750	0.488	0.512	1.000
FEM	0.000	−1.874	0.000	0.000	3.598	−3.598	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	0.000	0.000	1.874	−2.698	−0.899	0.899	2.698	0.000	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	−1.349	0.937	0.450	−0.450	0.000	1.349	0.000	0.000
D2	0.000	0.000	1.349	−1.040	−0.347	0.112	0.337	−0.659	−0.691	0.000
C2	0.000	0.000	−0.520	0.675	0.056	−0.173	−0.329	0.169	0.000	−0.345
D3	0.000	0.000	0.520	−0.548	−0.183	0.126	0.377	−0.082	−0.086	0.345
ΣM	0.000	−1.874	1.874	−2.675	2.675	−3.083	3.083	0.777	−0.777	0.000
Q'	2.059	2.059	0.880	0.880	−2.815	6.080	−4.242	−4.242	0.427	0.427

■ 基礎梁群 No.14

■ No.14− 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x10y8−x10y6(Y 方向)
基準剛度 K0 (cm³)	686.813

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x10y8−x10y6	34	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	7.460	9.940	9.320	2.573	−4.116	6.789

■ No.14− 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	2.573	−2.573
Q'	6.789	−6.789

■ No.14− 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.14− 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算
鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.14− 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm⁴)	剛度 K (cm³)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x10y8−x10y6	34	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	4.190	6.670	6.050	1.670	−2.762	3.813

■ No.14− 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	1.670	−1.670
Q'	3.813	−3.813

■ No.14− 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])
基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、
(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.14- 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.14- 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x10y8-x10y6	34	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	4.790	7.270	6.650	1.836	-3.010	4.359

■ No.14- 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

記号	A	B
	AB	BA
DF	1.000	1.000
FEM	1.836	-1.836
Q'	4.359	-4.359

■ No.14- 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.14- 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.14- 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x10y8-x10y6	34	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	-3.577	1.820	0.000	6.510	6.510	3.577

■ No.14- 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B
	AB	BA
DF	0.000	1.000
FEM	0.000	-6.510
D1	0.000	6.510
C1	3.255	0.000
D2	0.000	0.000
C2	0.000	0.000
D3	0.000	0.000
C3	0.000	0.000
D4	0.000	0.000
C4	0.000	0.000
D5	0.000	0.000
C5	0.000	0.000
D6	0.000	0.000
C6	0.000	0.000
D7	0.000	0.000
C7	0.000	0.000
D8	0.000	0.000
C8	0.000	0.000
D9	0.000	0.000
C9	0.000	0.000
D10	0.000	0.000
ΣM	3.255	0.000
Q'	-3.577	-3.577

■ No.14- 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x10y8-x10y6	34	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	1.000	-7.521	0.000	1.820	13.688	13.688	7.521

■ No.14- 16 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:負[-])

記号	A	B
	AB	BA
DF	0.000	1.000

記号	A	B
	AB	BA
FEM	0.000	−13.688
D1	0.000	13.688
C1	6.844	0.000
D2	0.000	0.000
C2	0.000	0.000
D3	0.000	0.000
C3	0.000	0.000
D4	0.000	0.000
C4	0.000	0.000
D5	0.000	0.000
C5	0.000	0.000
D6	0.000	0.000
C6	0.000	0.000
D7	0.000	0.000
C7	0.000	0.000
D8	0.000	0.000
C8	0.000	0.000
D9	0.000	0.000
C9	0.000	0.000
D10	0.000	0.000
ΣM	6.844	0.000
Q'	7.521	7.521

■ 基礎梁群 No.15

■ No.15− 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x11y8−x11y0(Y 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	1373.626

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x11y8−x11y6	35	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	9.910	13.210	12.380	3.417	−5.470	9.018
2	BC	x11y6−x11y5	36	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	9.620	12.820	12.020	0.829	−1.327	4.377
3	CD	x11y5−x11y4	36	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	9.620	12.820	12.020	0.829	−1.327	4.377
4	DE	x11y4−x11y3	37	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	12.340	16.450	15.420	1.064	−1.703	5.615
5	EF	x11y3−x11y0	37	2	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333	12.340	16.450	15.420	9.577	−15.325	16.844

■ No.15− 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	0.750	0.250	1.000
FEM	3.417	−3.417	0.829	−0.829	0.829	−0.829	1.064	−1.064	9.577	−9.577
D1	−3.417	0.863	1.725	0.000	0.000	−0.117	−0.117	−6.385	−2.128	9.577
C1	0.431	−1.709	0.000	0.863	−0.059	0.000	−3.192	−0.059	4.788	−1.064
D2	−0.431	0.570	1.139	−0.402	−0.402	1.596	1.596	−3.547	−1.182	1.064
C2	0.285	−0.216	−0.201	0.570	0.798	−0.201	−1.774	0.798	0.532	−0.591
D3	−0.285	0.139	0.278	−0.684	−0.684	0.987	0.987	−0.998	−0.333	0.591
ΣM	0.000	−3.771	3.771	−0.483	0.483	1.436	−1.436	−11.254	11.254	0.000
Q'	6.946	−11.090	7.990	−0.765	6.486	−2.268	8.330	−19.560	20.967	−12.722

■ No.15− 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.15− 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.15− 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　　(加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x11y8−x11y6	35	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	7.540	10.840	10.010	2.763	−4.488	6.861
2	BC	x11y6−x11y5	36	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	4.630	7.830	7.030	0.485	−0.811	2.107
3	CD	x11y5−x11y4	36	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	4.630	7.830	7.030	0.485	−0.811	2.107
4	DE	x11y4−x11y3	37	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	9.670	13.780	12.750	0.880	−1.426	4.400
5	EF	x11y3−x11y0	37	2	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333	9.670	13.780	12.750	7.919	−12.838	13.200

■ No.15- 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	0.750	0.250	1.000
FEM	2.763	-2.763	0.485	-0.485	0.485	-0.485	0.880	-0.880	7.919	-7.919
D1	-2.763	0.759	1.519	0.000	0.000	-0.197	-0.197	-5.279	-1.760	7.919
C1	0.380	-1.382	0.000	0.759	-0.099	0.000	-2.640	-0.099	3.959	-0.880
D2	-0.380	0.461	0.921	-0.330	-0.330	1.320	1.320	-2.896	-0.965	0.880
C2	0.230	-0.190	-0.165	0.461	0.660	-0.165	-1.448	0.660	0.440	-0.483
D3	-0.230	0.118	0.237	-0.560	-0.560	0.806	0.806	-0.825	-0.275	0.483
ΣM	0.000	-2.996	2.996	-0.156	0.156	1.279	-1.279	-9.318	9.318	0.000
Q'	5.215	-8.508	5.228	-1.015	3.683	-0.530	7.245	-16.045	16.613	-9.786

■ No.15- 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.15- 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.15- 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	等分布荷重 (kN/m) wA	等分布荷重 (kN/m) wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x11y8-x11y6	35	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	6.710	10.010	9.180	2.534	-4.145	6.106
2	BC	x11y6-x11y5	36	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.900	11.100	10.300	0.711	-1.149	3.595
3	CD	x11y5-x11y4	36	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	7.900	11.100	10.300	0.711	-1.149	3.595
4	DE	x11y4-x11y3	37	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000	11.480	15.590	14.560	1.005	-1.614	5.223
5	EF	x11y3-x11y0	37	2	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333	11.480	15.590	14.560	9.043	-14.524	15.670

■ No.15- 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.333	0.667	0.500	0.500	0.500	0.500	0.750	0.250	1.000
FEM	2.534	-2.534	0.711	-0.711	0.711	-0.711	1.005	-1.005	9.043	-9.043
D1	-2.534	0.608	1.215	0.000	0.000	-0.147	-0.147	-6.029	-2.010	9.043
C1	0.304	-1.267	0.000	0.608	-0.073	0.000	-3.014	-0.073	4.521	-1.005
D2	-0.304	0.422	0.845	-0.267	-0.267	1.507	1.507	-3.336	-1.112	1.005
C2	0.211	-0.152	-0.134	0.422	0.754	-0.134	-1.668	0.754	0.502	-0.556
D3	-0.211	0.095	0.190	-0.588	-0.588	0.901	0.901	-0.942	-0.314	0.556
ΣM	0.000	-2.828	2.828	-0.536	0.536	1.417	-1.417	-10.631	10.631	0.000
Q'	4.552	-7.660	6.113	-1.076	5.740	-1.449	8.016	-18.463	19.564	-11.776

■ No.15- 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.15- 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.15- 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	基礎梁 区間	基礎梁 幅 b (m)	基礎梁 せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	集中荷重 始点との距離 a(m)	集中荷重 終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AD	x11y8-x11y4	35 36 36	1 1 2	0.120 0.120 0.120	0.500 0.500 0.500	3.640	125000.000	343.407	0.250	-1.787 -3.452	1.820 2.730	1.820 0.910	2.580	-3.197	-1.757
2	DE	x11y4-x11y3	37	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
3	EF	x11y3-x11y0	37	2	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333				0.000	0.000	0.000

■ No.15- 14 : 水平荷重時の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	D		E		F
	AD	DA	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.200	0.800	0.750	0.250	1.000
FEM	2.580	-2.580	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	-2.580	0.516	2.064	0.000	0.000	0.000
C1	0.258	-1.290	0.000	1.032	0.000	0.000
D2	-0.258	0.258	1.032	-0.774	-0.258	0.000

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

記号	A	D		E		F
	AD	DA	DE	ED	EF	FE
C2	0.129	−0.129	−0.387	0.516	0.000	−0.129
D3	−0.129	0.103	0.413	−0.387	−0.129	0.129
ΣM	0.000	−3.122	3.122	0.387	−0.387	0.000
Q'	0.899	−4.340	3.856	3.856	−0.142	−0.142

■ No.15− 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算　(加力方向:負[−])

区間	区間名	通り	基礎梁				スパン	断面2次モーメント	剛度	剛比	集中荷重			端部曲げ	中央部曲げ	せん断力(左端)
			No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	L (m)	I (cm^4)	K (cm^3)	k	P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	C (kN・M)	M0 (kN・M)	Q (kN)
1	AB	x11y8−x11y6	35	1	0.120	0.500	1.820	125000.000	686.813	0.500	−7.825	0.000	1.820	14.242	14.242	7.825
2	BC	x11y6−x11y5	36	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
3	CD	x11y5−x11y4	36	2	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
4	DE	x11y4−x11y3	37	1	0.120	0.500	0.910	125000.000	1373.626	1.000				0.000	0.000	0.000
5	EF	x11y3−x11y0	37	2	0.120	0.500	2.730	125000.000	457.875	0.333				0.000	0.000	0.000

■ No.15− 16 : 水平荷重時の節点の計算　(加力方向:負[−])

記号	A	B		C		D		E		F
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE
DF	1.000	0.000	1.000	0.500	0.500	0.500	0.500	0.750	0.250	1.000
FEM	0.000	−14.242	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
D1	0.000	0.000	14.242	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
C1	0.000	0.000	0.000	7.121	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
D2	0.000	0.000	0.000	−3.560	−3.560	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
C2	0.000	0.000	−1.780	0.000	0.000	−1.780	0.000	0.000	0.000	0.000
D3	0.000	0.000	1.780	0.000	0.000	0.890	0.890	0.000	0.000	0.000
ΣM	0.000	−14.242	14.242	3.560	−3.560	−0.890	0.890	0.000	0.000	0.000
Q'	7.825	7.825	−19.563	−19.563	4.891	4.891	−0.978	−0.978	0.000	0.000

■ 基礎梁群 No.16

■ No.16− 1 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算

通り	x14y8−x14y0(Y 方向)
基準剛度 K0 (cm^3)	2880.703

区間	区間名	通り	基礎梁				スパン	断面2次モーメント	剛度	剛比	等分布荷重 (kN/m)			端部曲げ	中央部曲げ	せん断力(左端)
			No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	L (m)	I (cm^4)	K (cm^3)	k	w	wA	wB	C (kN・M)	M0 (kN・M)	Q (kN)
1	AB	x14y8−x14y7	38	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	6.320	8.420	7.890	0.544	−0.872	2.876
2	BC	x14y7−x14y5	38	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	6.320	8.420	7.890	2.178	−3.486	5.751
3	CD	x14y5−x14y4	38	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	6.320	8.420	7.890	0.544	−0.872	2.876
4	DE	x14y4−x14y3	39	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	6.040	8.050	7.550	0.521	−0.833	2.748
5	EF	x14y3−x14y1	39	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	6.040	8.050	7.550	2.084	−3.333	5.496
6	FG	x14y1−x14y0	39	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	6.040	8.050	7.550	0.521	−0.833	2.748

■ No.16− 2 : 鉛直荷重時(長期検討用・等分布荷重時)の節点の計算

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	1.000
FEM	0.544	−0.544	2.178	−2.178	0.544	−0.544	0.521	−0.521	2.084	−2.084	0.521	−0.521
D1	−0.544	−1.089	−0.544	0.544	1.089	0.012	0.012	−1.042	−0.521	0.521	1.042	0.521
C1	−0.544	−0.272	0.272	−0.272	0.006	0.544	−0.521	0.006	0.261	−0.261	0.261	0.521
D2	0.544	0.000	0.000	0.089	0.178	−0.012	−0.012	−0.178	−0.089	0.000	0.000	−0.521
C2	0.000	0.272	0.044	0.000	−0.006	0.089	−0.089	−0.006	0.000	−0.044	−0.261	0.000
D3	0.000	−0.211	−0.106	0.002	0.004	0.000	0.000	0.004	0.002	0.102	0.203	0.000
ΣM	0.000	−1.845	1.845	−1.815	1.815	0.089	−0.089	−1.737	1.737	−1.766	1.766	0.000
Q'	0.849	−4.903	5.767	−5.735	4.968	−0.784	0.742	−4.754	5.480	−5.513	4.689	−0.807

■ No.16− 3 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.16− 4 : 鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の節点の計算

鉛直荷重時(長期検討用・集中荷重時)の応力は発生しません。

■ No.16− 5 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算　(加力方向:正[+])

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x14y8-x14y7	38	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.420	6.520	5.990	0.413	-0.675	2.011
2	BC	x14y7-x14y5	38	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	4.420	6.520	5.990	1.653	-2.700	4.022
3	CD	x14y5-x14y4	38	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.420	6.520	5.990	0.413	-0.675	2.011
4	DE	x14y4-x14y3	39	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.270	5.280	4.780	0.330	-0.547	1.488
5	EF	x14y3-x14y1	39	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.270	5.280	4.780	1.319	-2.186	2.976
6	FG	x14y1-x14y0	39	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.270	5.280	4.780	0.330	-0.547	1.488

■ No.16- 6 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	1.000
FEM	0.413	-0.413	1.653	-1.653	0.413	-0.413	0.330	-0.330	1.319	-1.319	0.330	-0.330
D1	-0.413	-0.827	-0.413	0.413	0.827	0.042	0.042	-0.660	-0.330	0.330	0.660	0.330
C1	-0.413	-0.207	0.207	-0.207	0.021	0.413	-0.330	0.021	0.165	-0.165	0.165	0.330
D2	0.413	0.000	0.000	0.062	0.124	-0.042	-0.042	-0.124	-0.062	0.000	0.000	-0.330
C2	0.000	0.207	0.031	0.000	-0.021	0.062	-0.062	-0.021	0.000	-0.031	-0.165	0.000
D3	0.000	-0.158	-0.079	0.007	0.014	0.000	0.000	0.014	0.007	0.065	0.131	0.000
ΣM	0.000	-1.399	1.399	-1.378	1.378	0.062	-0.062	-1.100	1.100	-1.120	1.120	0.000
Q'	0.474	-3.548	4.034	-4.011	3.593	-0.429	0.212	-2.764	2.964	-2.987	2.719	-0.257

■ No.16- 7 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.16- 8 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:正[+])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.16- 9 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	等分布荷重 (kN/m) w	wA	wB	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AB	x14y8-x14y7	38	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.760	6.860	6.330	0.437	-0.710	2.166
2	BC	x14y7-x14y5	38	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	4.760	6.860	6.330	1.747	-2.840	4.332
3	CD	x14y5-x14y4	38	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	4.760	6.860	6.330	0.437	-0.710	2.166
4	DE	x14y4-x14y3	39	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.900	5.910	5.410	0.373	-0.612	1.775
5	EF	x14y3-x14y1	39	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	3.900	5.910	5.410	1.493	-2.447	3.549
6	FG	x14y1-x14y0	39	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	3.900	5.910	5.410	0.373	-0.612	1.775

■ No.16- 10 : 鉛直荷重時(短期検討用・等分布荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

記号	A	B		C		D		E		F		G
	AB	BA	BC	CB	CD	DC	DE	ED	EF	FE	FG	GF
DF	1.000	0.667	0.333	0.333	0.667	0.500	0.500	0.667	0.333	0.333	0.667	1.000
FEM	0.437	-0.437	1.747	-1.747	0.437	-0.437	0.373	-0.373	1.493	-1.493	0.373	-0.373
D1	-0.437	-0.874	-0.437	0.437	0.874	0.032	0.032	-0.747	-0.373	0.373	0.747	0.373
C1	-0.437	-0.218	0.218	-0.218	0.016	0.437	-0.373	0.016	0.187	-0.187	0.187	0.373
D2	0.437	0.000	0.000	0.068	0.135	-0.032	-0.032	-0.135	-0.068	0.000	0.000	-0.373
C2	0.000	0.218	0.034	0.000	-0.016	0.068	-0.068	-0.016	0.000	-0.034	-0.187	0.000
D3	0.000	-0.168	-0.084	0.005	0.011	0.000	0.000	0.011	0.005	0.073	0.147	0.000
ΣM	0.000	-1.479	1.479	-1.456	1.456	0.068	-0.068	-1.244	1.244	-1.267	1.267	0.000
Q'	0.541	-3.791	4.344	-4.319	3.840	-0.492	0.333	-3.216	3.537	-3.561	3.167	-0.382

■ No.16- 11 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の全体・区間の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.16- 12 : 鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の節点の計算 (加力方向:負[-])

基礎梁群に水平荷重(による軸力)が生じないため、鉛直荷重時(短期検討用・集中荷重時)の応力は、(長期検討用の応力とイコールであるため)計算書の出力を省略しています。

■ No.16- 13 : 水平荷重時の全体・区間の計算 (加力方向:正[+])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力(左端) Q (kN)
1	AC	x14y8-x14y5	38 38	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	-8.662	0.910	1.820	3.503	-5.255	-5.775
2	CD	x14y5-x14y4	38	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000				0.000	0.000	0.000

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
3	DF	x14y4-x14y1	39 39	1 2	0.120 0.120	0.640 0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	-6.822	0.910	1.820	2.759	-4.139	-4.548
4	FG	x14y1-x14y0	39	3	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	-9.729	0.910	0.000	8.853	8.853	9.729

■ No.16- 14 : 水平荷重時の節点の計算　　(加力方向:正[+])

記号	A	C		D		F		G
	AC	CA	CD	DC	DF	FD	FG	GF
DF	1.000	0.250	0.750	0.750	0.250	1.000	0.000	1.000
FEM	3.503	-3.503	0.000	0.000	2.759	-2.759	8.853	0.000
D1	-3.503	0.876	2.627	-2.069	-0.690	-6.094	0.000	0.000
C1	0.438	-1.752	-1.035	1.314	-3.047	-0.345	0.000	0.000
D2	-0.438	0.697	2.090	1.300	0.433	0.345	0.000	0.000
C2	0.348	-0.219	0.650	1.045	0.172	0.217	0.000	0.000
D3	-0.348	-0.108	-0.323	-0.913	-0.304	-0.217	0.000	0.000
ΣM	0.000	-4.009	4.009	0.676	-0.676	-8.853	8.853	0.000
Q'	4.306	-4.356	5.149	5.149	1.057	-5.765	9.729	9.729

■ No.16- 15 : 水平荷重時の全体・区間の計算　　(加力方向:負[-])

区間	区間名	通り	基礎梁 No	区間	幅 b (m)	せい d (m)	スパン L (m)	断面2次モーメント I (cm^4)	剛度 K (cm^3)	剛比 k	集中荷重 P (kN)	始点との距離 a(m)	終点との距離 b(m)	端部曲げ C (kN・M)	中央部曲げ M0 (kN・M)	せん断力 (左端) Q (kN)
1	AB	x14y8-x14y7	38	1	0.120	0.640	0.910	262144.000	2880.703	1.000	-11.517	0.000	0.910	10.480	10.480	11.517
2	BC	x14y7-x14y5	38	2	0.120	0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500				0.000	0.000	0.000
3	CE	x14y5-x14y3	38 39	3 1	0.120 0.120	0.640 0.640	1.820	262144.000	1440.352	0.500	-7.627	0.910	0.910	1.735	-3.470	-3.814
4	EG	x14y3-x14y0	39 39	2 3	0.120 0.120	0.640 0.640	2.730	262144.000	960.234	0.333	-9.542	1.820	0.910	3.859	-5.789	-3.181

■ No.16- 16 : 水平荷重時の節点の計算　　(加力方向:負[-])

記号	A	B		C		E		G
	AB	BA	BC	CB	CE	EC	EG	GE
DF	1.000	0.000	1.000	0.500	0.500	0.600	0.400	1.000
FEM	0.000	-10.480	0.000	0.000	1.735	-1.735	3.859	-3.859
D1	0.000	0.000	10.480	-0.868	-0.868	-1.274	-0.850	3.859
C1	0.000	0.000	-0.434	5.240	-0.637	-0.434	1.930	-0.425
D2	0.000	0.000	0.434	-2.302	-2.302	-0.897	-0.598	0.425
C2	0.000	0.000	-1.151	0.217	-0.449	-1.151	0.212	-0.299
D3	0.000	0.000	1.151	0.116	0.116	0.563	0.375	0.299
ΣM	0.000	-10.480	10.480	2.404	-2.404	-4.929	4.929	0.000
Q'	11.517	11.517	-7.079	-7.079	0.215	7.842	-4.986	4.556

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

■全体・区画

※水平荷重時の節点上に引抜力が存在する場合、節点の両側の区間を連結させています。

K0 :全区画の剛度 K の最大値

I = b×d^3 / 12

K = I / L

k = K / K0

w, wA, wB :(長期検討用)…「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」の「■算定結果」参照

(短期検討用)… 長期検討用の w, wA, wB から
「水平荷重時軸力と相殺した『*鉛直』と『*自重W2』の合計／基礎梁長さ」を減算した値
※ただし、減算の際は、次のように行う。
・減算する上限は、当該の水平荷重時軸力とする。
・『*鉛直』は、1階柱が基礎梁群の端部でない場合(柱両側区間に割り振るものとして)1/2し減算
・『*自重W2』は、当該基礎梁の分のみ減算(下記参照先の値は柱の両側の基礎梁の合算値)

*鉛直、*自重W2 :「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」の
「■基礎梁の各地点にかかる耐力壁の脚部軸力」参照

C, M0, Q :

【鉛直荷重時】(等分布荷重)	【水平荷重時】(集中荷重が最端部でない場合)	【水平荷重時】(集中荷重が最端部の場合、片持ち梁として計算)
C = wB × L^2 / 12	C(左) = −P × a × b^2 / L^2	C = −P × L
	C(右) = −P × a^2 × b / L^2	
M0 = −wA × L^2 / 8	M0 = P × a × b / L	M0 = −P × L / 2
Q = w × L / 2	Q(左) = P × b / L	Q = −P
	Q(右) = P × a / L × −1	

※節点間に集中荷重が複数存在する場合、次の措置を取り、その他は同様に計算する。
(1) C … 集中荷重ごとに求めた C の合計とする。
(2) M0 … 集中荷重ごとにM0の式で求めた曲げのグラフを合算し、その中の絶対値が最大となる箇所の値とする。

■節点の計算　※基礎梁群が1スパンである場合の鉛直荷重時の計算は、以下の計算を省略し、C、M0、Qを採用する。

DF :分配率　DF = ki / Σk　ki :節点の左または右の剛比　Σk :節点の両側の剛比 k の合計

※最端部の場合、DF=1 とする。
※水平荷重時で集中荷重が最端部の場合、次のように片持ち梁として計算する。
片持ち先端の節点 :DF=1
片持ち支点の節点の先端側 :DF=0
片持ち支点の節点の中央側 :DF=1

FEM :固定端モーメント(kN・m)　【鉛直荷重時】節点の左側の FEM = wB × L^2 / 12 × −1　節点の右側の FEM = wB × L^2 / 12　【水平荷重時】FEM = C0

D(n) :分配モーメント(kN・m)　D(n) = M(n−1) × DF　※(n):計算回数(1、2、3、…)…最端部のΣMがほぼゼロ(絶対値が0.01以下)になるまで繰り返す。(ただし上限10回とする)

C(n) :到達モーメント(kN・m)　節点の左側の C(n) = 左隣の節点の右側のD(n) / 2　節点の右側の C(n) = 右隣の節点の左側のD(n) / 2

M(n) :解除モーメント(kN・m)　M(0) = 節点の左右の FEM の合計 × −1　M(n) = 節点の左右の C(n) の合計 × −1

ΣM :曲げモーメント(kN・m)　ΣM = FEM + ΣD(1～n) + ΣC(1～n−1)

Q' :せん断力(kN)

●X方向
・区間の左側Q'=| 区間左側Q×−1 − {(M1＋M2)}／L |×−1
・区間の右側Q'=| 区間右側Q×−1 − {(M1＋M2)}／L |

●Y方向
・区間の上側Q'=| 区間上側Q×−1 − {(M1＋M2)}／L |
・区間の下側Q'=| 区間下側Q×−1 − {(M1＋M2)}／L |×−1

M1 = 区間の左側の節点の右側のΣM
M2 = 区間の右側の節点の左側のΣM

※以下、参考値(応力図で使用)

M0' :各区間の中央部の曲げモーメント(kN・m)　M0' = M0 − {(−M1 + M2) / 2}

※等分布荷重時で、かつ、基礎梁群が1区間の単純梁である場合、M0'の値はM0と同じ値とする。

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

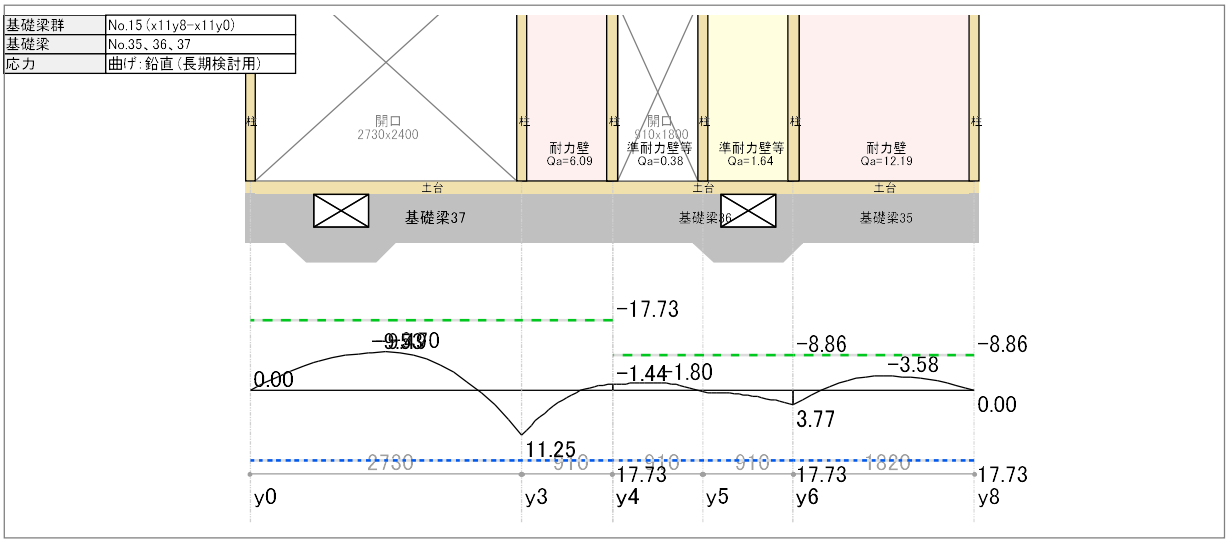
建物名:伏図次郎【2階】

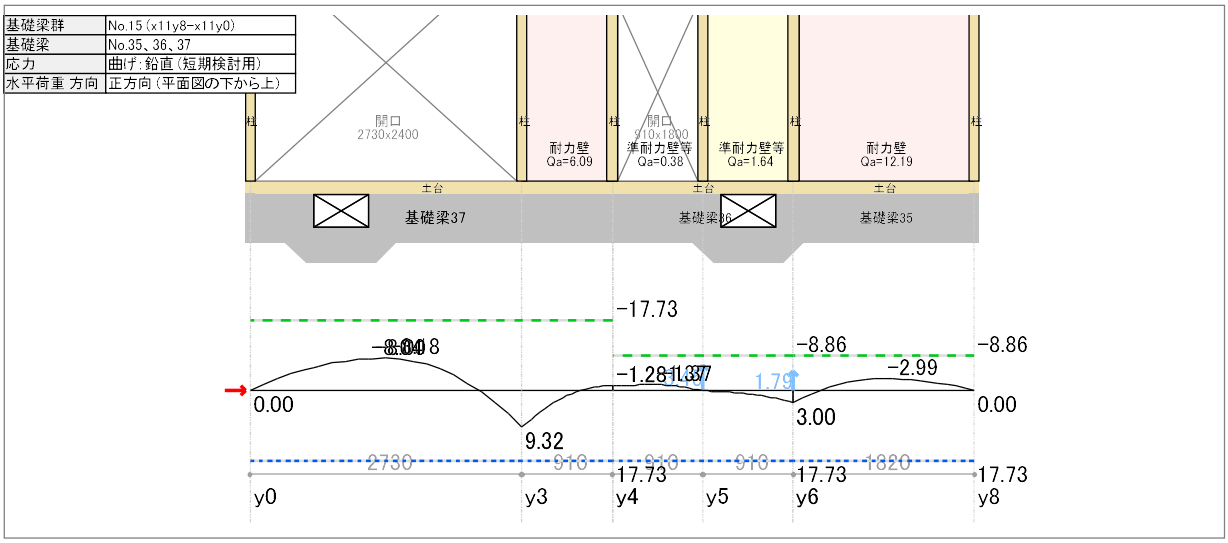
9. 3. 2. 4 基礎梁にかかる応力の算定(応力図)

※応力の詳細は「9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)」および「9.3.2.3 基礎梁にかかる応力の算定(固定モーメント法)」参照
※許容耐力の詳細は「9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定」参照

【凡例】
- ---- 長期許容せん断耐力
- ---- 短期許容せん断耐力
- ---- 長期許容曲げモーメント（上側主筋）
- ---- 長期許容曲げモーメント（下側主筋）
- ---- 短期許容曲げモーメント（上側主筋）
- ---- 短期許容曲げモーメント（下側主筋）
- ← 水平力（の加力方向）
- ↑ 水平力により発生する軸力（1階柱脚部の引抜力、圧縮力）

※応力図は、応力や部材位置の確認のためのイメージ図です。
設計や施工のための、部材や基礎の詳細な位置・寸法・形状等を示す図面は、別途作成してください。

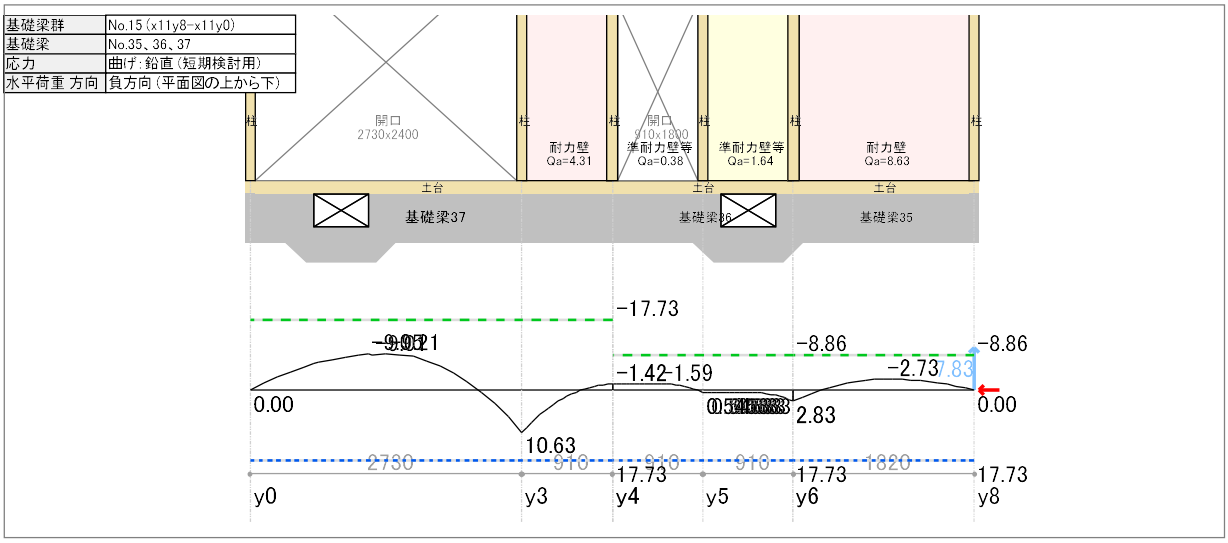


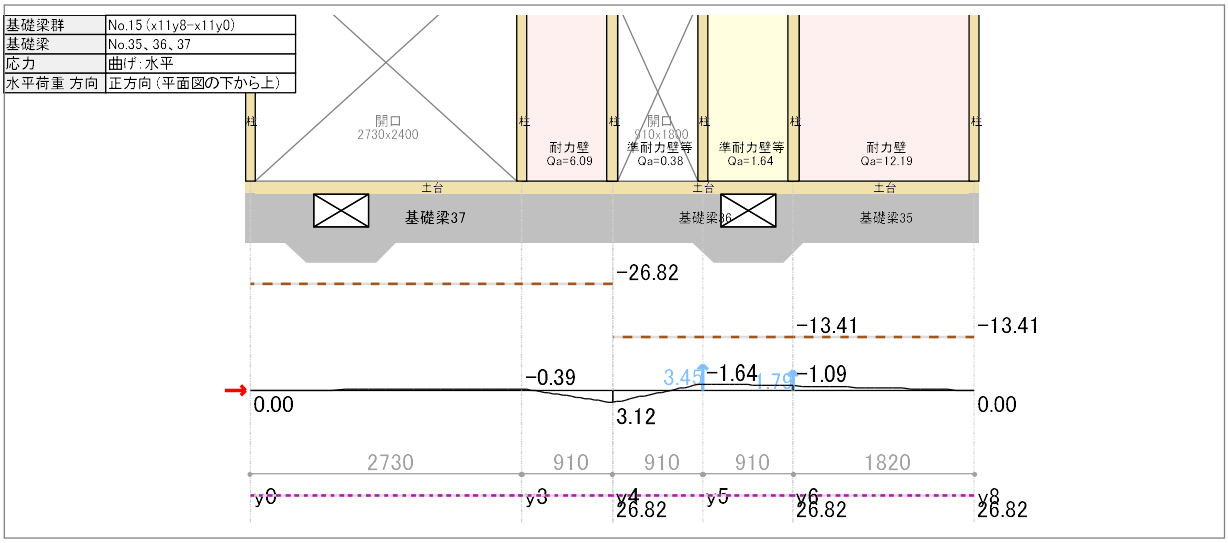


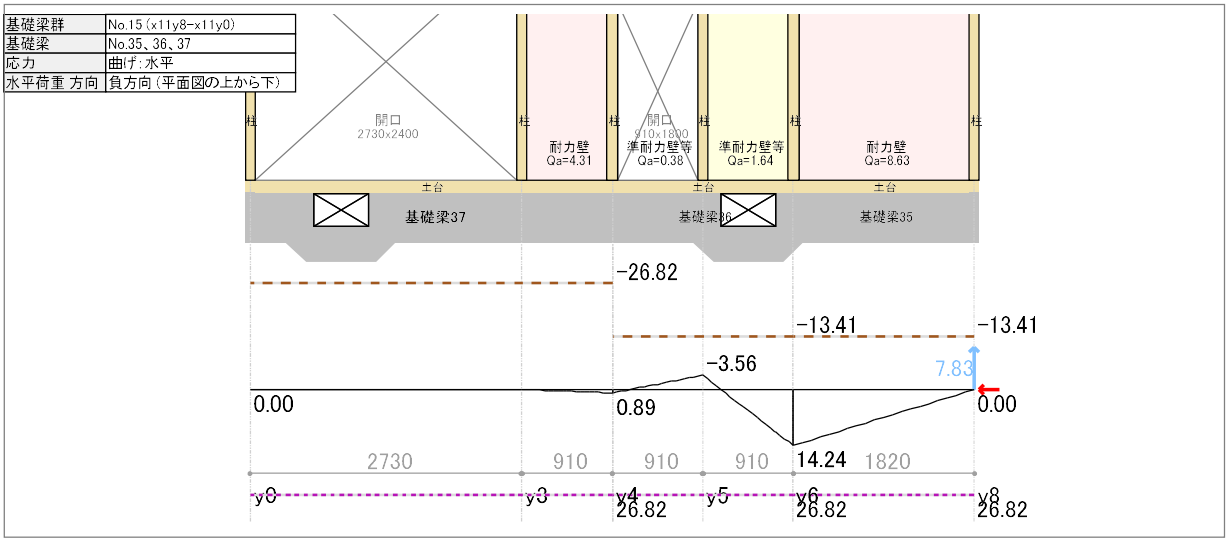
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】





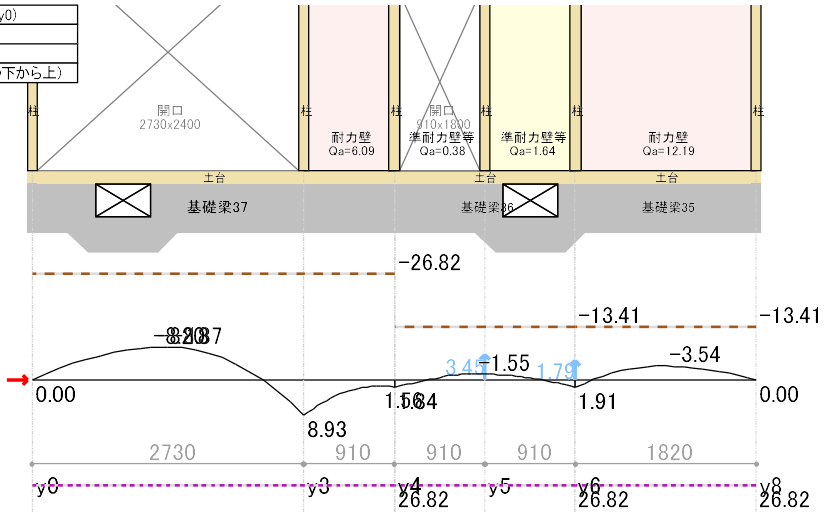


計算書番号:20230731173521

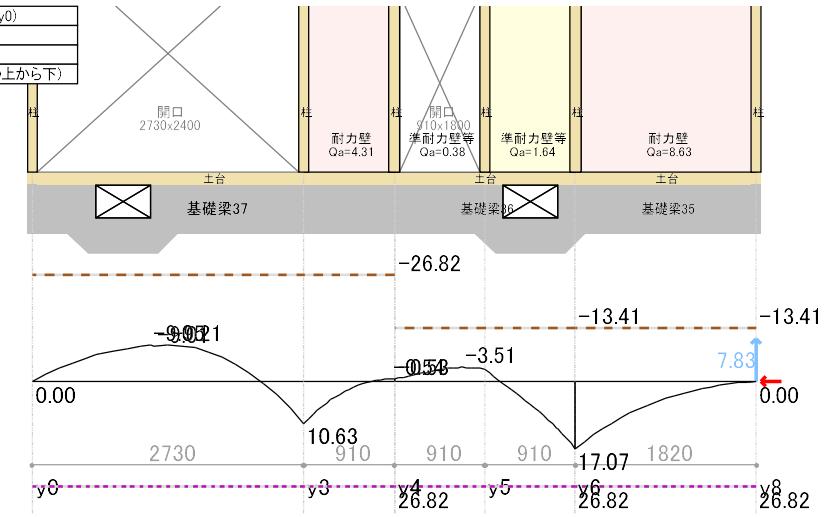
日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

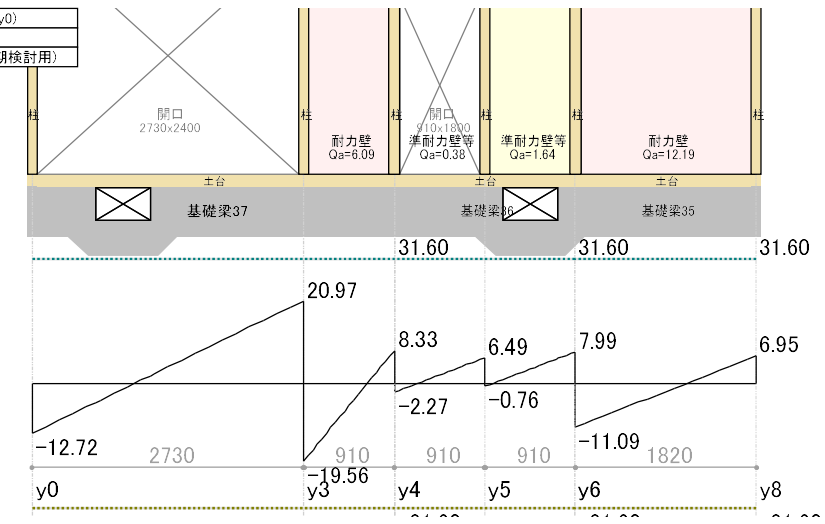
基礎梁群	No.15 (x11y8-x11y0)
基礎梁	No.35、36、37
応力	曲げ:鉛直＋水平
水平荷重 方向	正方向 (平面図の下から上)



基礎梁群	No.15 (x11y8-x11y0)
基礎梁	No.35、36、37
応力	曲げ:鉛直＋水平
水平荷重 方向	負方向 (平面図の上から下)



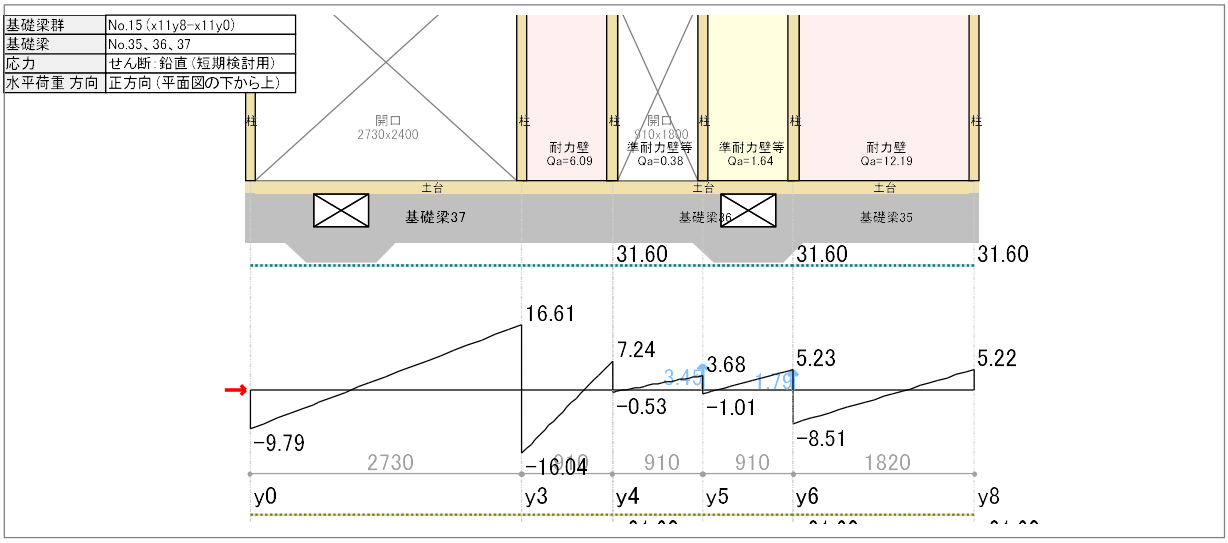
基礎梁群	No.15 (x11y8-x11y0)
基礎梁	No.35、36、37
応力	せん断:鉛直(長期検討用)

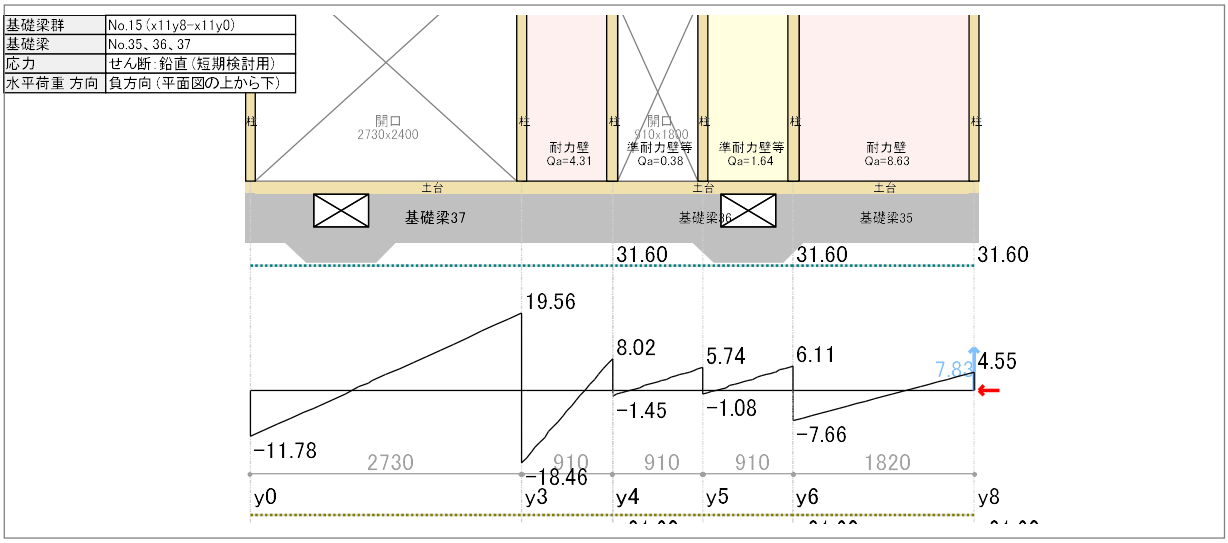


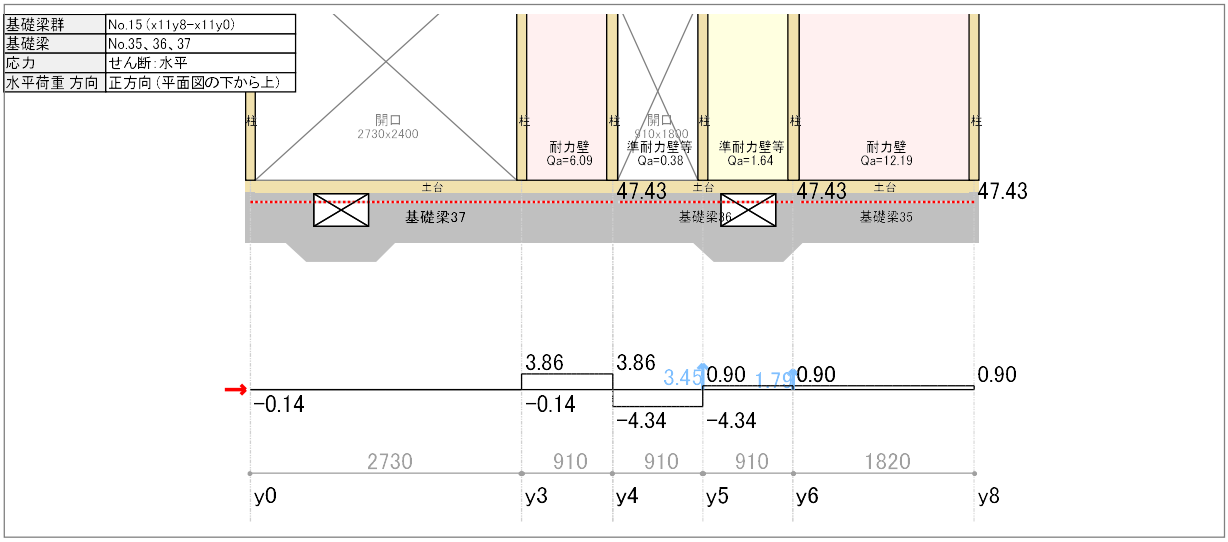
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】



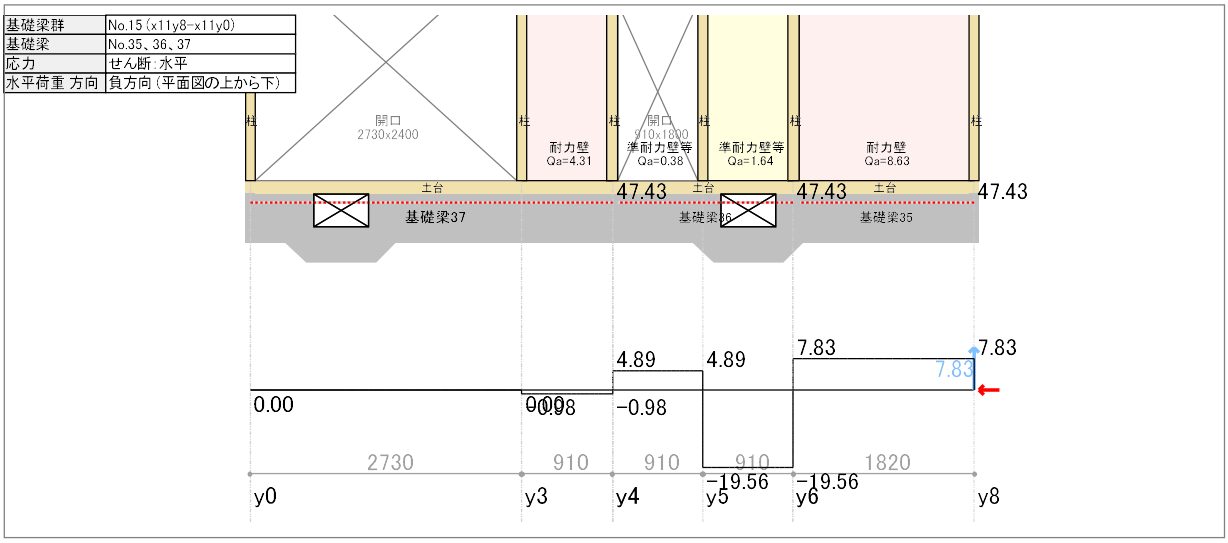


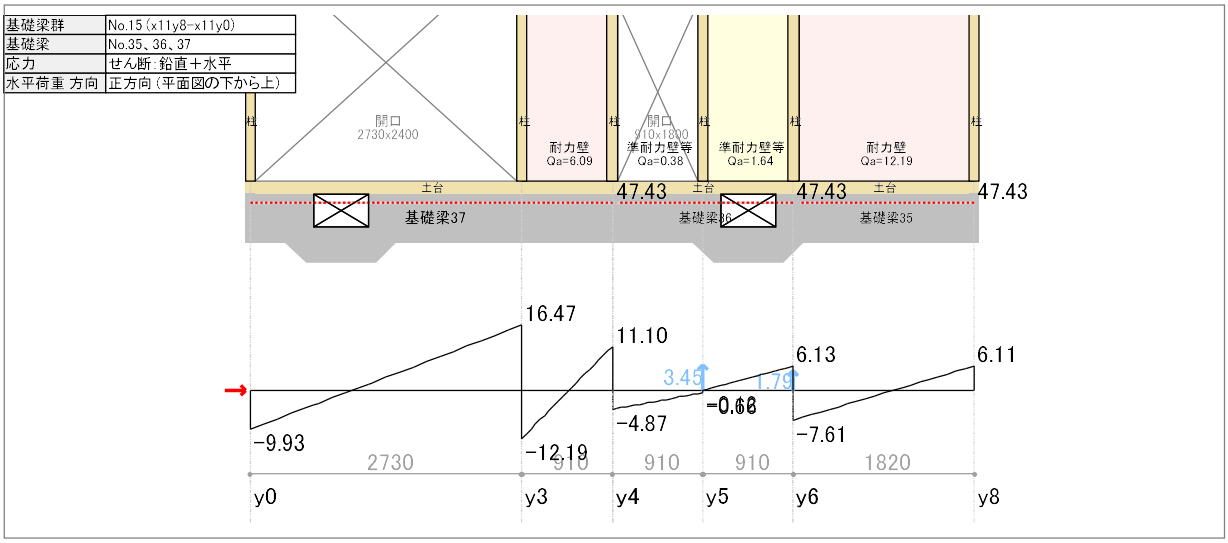


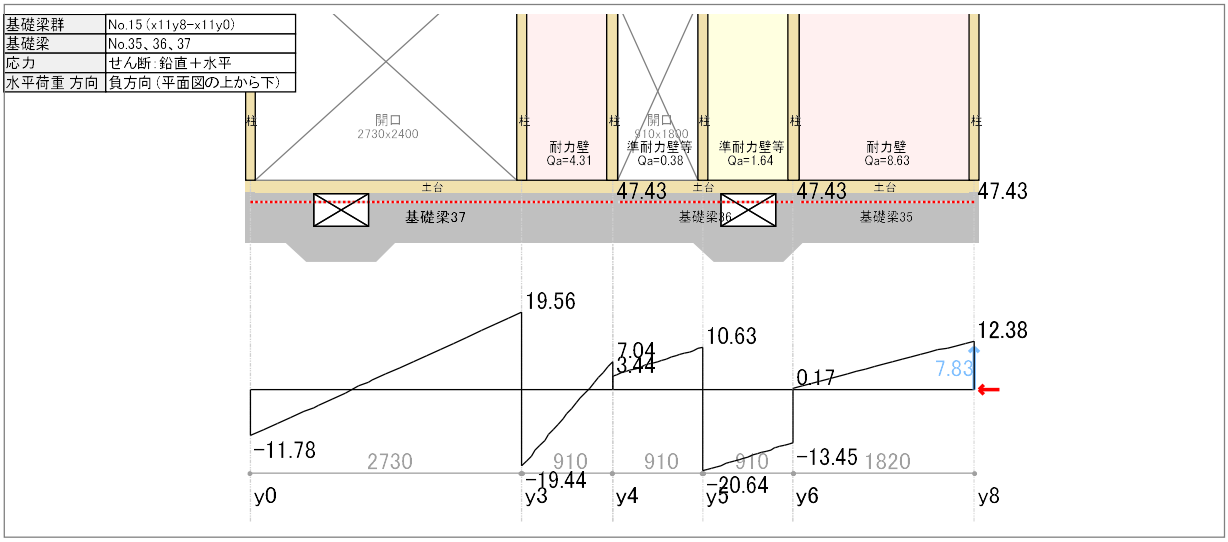
計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】







計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.3.2.5 基礎梁の許容耐力の算定

■計算条件

コンクリートの長期許容せん断応力度Lfs (N/mm^2)	0.70
コンクリートの短期許容せん断応力度sfs (N/mm^2)	1.05

基礎梁せん断補強筋先端のフック	あり
基礎梁の許容せん断耐力のせん断スパン比による割増	行わない

■算定結果

基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	応力中心距離 j (mm)	主筋断面積合計 at (mm^2)	主筋長期許容引張応力度 Lft (N/mm^2)	主筋短期許容引張応力度 sft (N/mm^2)	せん断補強筋のピッチ p (mm)	せん断補強筋の断面積合計 aw (mm^2)	せん断補強筋の長期許容引張応力度 Lfwt (N/mm^2)	せん断補強筋の短期許容引張応力度 sfwt (N/mm^2)	せん断スパン比による割増係数 Lα sα	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)
1	x0y8-x2y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
2	x2y8-x4y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
3	x4y8-x6y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
4	x6y8-x8y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
5	x8y8-x10y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
6	x10y8-x11y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
7	x11y8-x14y8	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
8	x4y7-x6y7	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
9	x6y6-x8y6	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
10	x8y6-x10y6	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
11	x10y6-x11y6	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
12	x6y5-x9y5	FG3	358 358	127 381	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 26.59	13.41 40.23
13	x4y4-x6y4	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
14	x6y4-x11y4	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
15	x11y4-x14y4	FG4	358 358	127 254	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 17.73	13.41 26.82
16	x0y3-x4y3	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
17	x0y2-x4y2	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
18	x4y2-x6y2	FG5	175 175	127 127	195 195	295 295	145	71	195	295	1.00 1.00	18.95	28.49	4.33 4.33	6.55 6.55
19	x6y0-x11y0	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
20	x11y0-x14y0	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
21	x0y8-x0y3	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
22	x0y3-x0y2	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
23	x2y8-x2y7	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
24	x4y8-x4y7	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
25	x4y7-x4y4	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
26	x4y4-x4y3	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

基礎梁No	基礎梁位置	基礎梁断面形状	応力中心距離 j (mm)	主筋断面積合計 at (mm²)	主筋長期許容引張応力度 Lft (N/mm²)	主筋短期許容引張応力度 sft (N/mm²)	せん断補強筋のピッチ p (mm)	せん断補強筋の断面積合計 aw (mm²)	せん断補強筋の長期許容引張応力度 Lfwt (N/mm²)	せん断補強筋の短期許容引張応力度 sfwt (N/mm²)	せん断スパン比による割増係数 Lα sα	長期許容せん断耐力 LQa (kN)	短期許容せん断耐力 sQa (kN)	長期許容曲げモーメント LMa (kN・m)	短期許容曲げモーメント sMa (kN・m)
27	x4y3-x4y2	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
28	x6y8-x6y7	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
29	x6y7-x6y6	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
30	x6y6-x6y4	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
31	x6y4-x6y2	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
32	x6y2-x6y0	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
33	x8y8-x8y6	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
34	x10y8-x10y6	FG2	358 358	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 8.86	13.41 13.41
35	x11y8-x11y6	FG4	358 358	127 254	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 17.73	13.41 26.82
36	x11y6-x11y4	FG4	358 358	127 254	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	8.86 17.73	13.41 26.82
37	x11y4-x11y0	FG6	358 358	254 254	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	31.60	47.43	17.73 17.73	26.82 26.82
38	x14y8-x14y4	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02
39	x14y4-x14y0	FG1	481 481	127 127	195 195	295 295	250	71	195	295	1.00 1.00	42.46	63.72	11.91 11.91	18.02 18.02

※基礎梁の寸法や鉄筋の仕様は「9.1.3 基礎仕様一覧表」参照

断面形状 :「*」印付きの基礎梁の配筋は[編集値]　その他の基礎梁は[自動算定値]

j　(上段は上端主筋) =7/8×(Dg+Df-DD1)
　(下段は下端主筋) =7/8×(Dg+Df-DD2)

at, Lft, sft :上段は上端主筋、下段は下端主筋

Lα、sα :長期および短期のせん断スパン比による割増係数 (1以上2以下)
　割増を行わない場合、Lα および sα は 1 とする
　下記式で分数の分母がOになる場合 Lα および sα は 1 とする

$$ {}_L\alpha = \frac{4}{\left\{ \frac{{}_L M_{\max}}{{}_L Q(Dg+Df-DD)} + 1 \right\}} \qquad {}_s\alpha = \frac{4}{\left\{ \frac{{}_S M_{\max L}}{{}_S Q_{\max L}(Dg+Df-DD)} + 1 \right\}} $$

　LMmax:LM1、LM2の大きい方
　LQ、LM1、LM2、sQmaxL、sMmaxL: 「9.3.2.2 基礎梁にかかる応力の算定(表)」参照

DD :DD1、DD2の大きい方 (m)

LQa =b×j×{Lα×Lfs+0.5×Lfwt(pw-0.002)}

sQa =b×j×{sα×sfs+0.5×sfwt(pw-0.002)}
　ただし、基礎梁せん断補強筋先端フックが無い場合、Lfwt(pw-0.002) および sfwt(pw-0.002) は0とする

pw =aw/(b×p)　(pw＜0.002の場合、pw=0.002とする)

LMa =at×Lft×j　(上段は上端主筋、下段は下端主筋)

sMa =at×sft×j　(上段は上端主筋、下段は下端主筋)

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

9.4 底盤の検定

9.4.1 底盤の検定

（上から） 短辺(Lx)方向 下端筋
短辺(Lx)方向 上端筋
長辺(Ly)方向 下端筋
長辺(Ly)方向 上端筋

（上から） 短辺(Lx)方向 端部
短辺(Lx)方向 中央部
長辺(Ly)方向 端部
長辺(Ly)方向 中央部

No	位置	底盤断面形状(配筋)	底盤短辺長さ Lx (mm)	底盤長辺長さ Ly (mm)	底盤厚 d (mm)	長期接地圧 σe (kN/m²)	応力中心間距離 j (mm)	鉄筋のピッチ p (mm)	鉄筋の断面積[1本あたり] ⊿at (mm²)	鉄筋の断面積合計 at (mm²/m)	鉄筋の長期許容引張応力度 Lft (N/mm²)	底盤の長期許容曲げモーメント Ma ※1 (kN・m/m)	境界条件	底盤にかかる曲げモーメント M ※1 (kN・m/m)	底盤の検定 検定比 M/Ma	底盤の検定 検定
1	x0y8-x4y3	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	3,640	4,550	150	4.44	65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	5.22	0.98	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	2.32	0.44	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	4.91	0.92	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	1.64	0.31	OK
2	x4y8-x6y7	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	910	1,820	150	11.04	65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.96	0.18	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.48	0.09	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.66	0.13	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.26	0.05	OK
3	x6y8-x8y6	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	1,820	1,820	150	8.49	65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	2.01	0.38	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.79	0.15	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	2.01	0.38	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.79	0.15	OK
4	x8y8-x10y6	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	1,820	1,820	150	8.48	65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	2.01	0.38	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.79	0.15	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	2.01	0.38	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.79	0.15	OK
5	x10y8-x11y6	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	910	1,820	150	10.52	65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.92	0.18	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.46	0.09	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.63	0.12	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.25	0.05	OK
6	x11y8-x14y4	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	2,730	3,640	150	7.39	65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	5.24	0.98	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	2.33	0.44	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	4.60	0.86	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	1.54	0.29	OK
7	x4y7-x6y4	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	1,820	2,730	150	6.38	65	300	127	423	195	5.36	4固	1.47	0.28	OK
							65	300	127	423	195	5.36	4固	0.98	0.19	OK
							65	300	127	423	195	5.36	4固	0.88	0.17	OK
							65	300	127	423	195	5.36	4固	0.59	0.12	OK
8	x6y6-x11y4	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	1,820	4,550	150	7.25	65	300	127	423	195	5.36	4固	1.96	0.37	OK
							65	300	127	423	195	5.36	4固	1.31	0.25	OK
							65	300	127	423	195	5.36	4固	1.01	0.19	OK
							65	300	127	423	195	5.36	4固	0.67	0.13	OK
9	x4y4-x6y2	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	1,820	1,820	150	5.67	65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	1.35	0.26	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.53	0.10	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	1.35	0.26	OK
							65	300	127	423	195	5.36	1ﾋﾟﾝ	0.53	0.10	OK
10	x6y4-x11y0	S2 (ｼﾝｸﾞﾙ)	3,640	4,550	150	6.92	65	175	127	725	195	9.18	2ﾋﾟﾝ	8.13	0.89	OK
							65	175	127	725	195	9.18	2ﾋﾟﾝ	3.62	0.40	OK
							65	200	127	635	195	8.04	2ﾋﾟﾝ	7.64	0.96	OK
							65	200	127	635	195	8.04	2ﾋﾟﾝ	2.55	0.32	OK
11	x11y4-x14y0	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	2,730	3,640	150	7.07	65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	5.01	0.94	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	2.23	0.42	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	4.40	0.83	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	1.47	0.28	OK
12	x0y3-x4y2	S1 (ｼﾝｸﾞﾙ)	910	3,640	150	7.78	65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	0.81	0.16	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	0.36	0.07	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	0.54	0.11	OK
							65	300	127	423	195	5.36	2ﾋﾟﾝ	0.18	0.04	OK

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

※底盤の寸法や鉄筋の詳細は「9.1.3 基礎仕様一覧表」参照
※シングル配筋の場合、上端筋と下端筋は同一

断面形状　:「*」印付きの底盤の配筋は[編集値]　その他の底盤は[自動算定値]
σe　:底盤の検定用の長期接地圧　σe=(W4+W5)/A　※W4,W5,Aは[9.2.1 建物の荷重]の[べた基礎底盤荷重一覧表]を参照
at　=1000/p×⊿at
j　(上端筋) = 7/8×(d-DD3)　※シングル配筋の場合、2、4段目は上端筋として j を計算
(下端筋) = 7/8×(d-DD4)　※シングル配筋の場合、1、3段目は下端筋として j を計算
DD3　:底盤上端と上端筋中心の距離 (mm)
DD4　:底盤下端と下端筋中心の距離 (mm)
境界条件　:「4辺」は4辺固定 「1ﾋﾟﾝ」は1辺ピン端 「2ﾋﾟﾝ」は2隣辺ﾋﾟﾝ端 「4ﾋﾟﾝ」は4辺ﾋﾟﾝ端 の略
M　:べた基礎区画の境界条件と、方向(短辺/長辺方向)、部位(端部/中央部)に応じて、下表の式で求めます。
※短辺、長辺方向長さが等しい場合は、それぞれの式で求めた値の大きい方をMとします。

方向および部位(端部/中央部)	境界条件およびその条件での計算式			
	4辺固定	1辺ピン端	2隣辺ピン端	4辺ピン端
短辺(Lx)方向端部	σex×Lx^2/12	σex×Lx^2/9	σex×Lx^2/8	0
短辺(Lx)方向中央部	σex×Lx^2/18	σex×Lx^2/18	σex×Lx^2/18	σex×Lx^2/8
長辺(Ly)方向端部	σe×Lx^2/24	σe×Lx^2/14	σe×Lx^2/12	0
長辺(Ly)方向中央部	σe×Lx^2/36	σe×Lx^2/36	σe×Lx^2/36	σe×Lx^2/27

σex　=Ly^4/(Lx^4 + Ly^4)× σe
Ma　=at×Lft×j
※1　:べた基礎1mあたりの値
検定条件　:検定比≦1.00　ただし、d≦Lx/30の場合検定不可のため「不可」と表記

計算書番号:20230731173521

日付:2023年07月31日 17:35:21

建物名:伏図次郎【2階】

10 屋根葺き材の検定

10.1 屋根葺き材の検定

※勾配の異なる屋根面が存在する場合は、もっとも風圧力が大きくなる屋根面(勾配)でのみ検定を行います。

10.1.1 屋根葺き材に作用する風圧力の計算

平均風速分布係数 Er	風速 V0 (m/s)	平均速度圧 q (N/㎡)	屋根勾配		屋根葺き材に対するピーク風力係数 Cf			最大風圧力 Wmax (N/㎡)
			(寸)	θ(°)	軒先部	けらば 先端部	けらば 頂部	
0.743	32	339.18	4	21.80	−3.20	−3.20	−5.01	1,699.30

Er :「5.2.2 速度圧の計算」参照　ただし、地表面粗度区分がⅣの場合は、代わりにⅢの場合の数値を使用して求めた値

V0 :平12建告1454号第二で定められる風速

q = 0.6×Er^2×V0^2

Cf :平12建告1458号の2項,3項で定められる値

Wmax = q × max(|Cf|)

10.1.2 屋根葺き材の検定

屋根葺き材仕様	短期許容引き上げ荷重 Sf(N/㎡)	検定比 Wmax/Sf	検定
屋根スレート	2,264.00	0.76	OK

検定条件:検定比≦1.00