

第四号書式(第十七条の十四の二関係)(A4)

構造計算によつて建築物の安全性を確かめた旨の証明書

建築士法第20条第2項の規定により、別添の構造計算書によつて下記の建築物の安全性を確かめたことを証明します。

令和 5 年 3 月 13 日  
 ( 一級建築士 国土交通大臣 ) 登録第 266402 号

氏名 野見有作  
 株式会社創建設計一級建築士事務所  
 ( 1級 ) 建築士事務所 神奈川県知事 登録第 12272 号  
 所在地 神奈川県横浜市港北区新横浜2-5-10

電話 045-470-2117 番

委託者 白金建築設計事務所株式会社二級建築士事務所 殿

建築物の所在地	東京都大田区多摩川一丁目270番19
建築物の名称及び用途	大田区多摩川1丁目2区画B号棟 新築工事 一戸建ての住宅
建築面積	33.53 m <sup>2</sup>
延べ面積	90.04 m <sup>2</sup>
高さ	1 最高の高さ 8.760 m 2 最高の軒の高さ 8.210 m
階数	地上 3 階 地下 階
構造	木(軸組工法) 造 一部 造
建築物の区分	1 建築基準法(以下「法」という。)第20条第1項第1号に掲げる建築物 2 法第20条第1項第2号に掲げる建築物 ③ 法第20条第1項第3号に掲げる建築物 4 法第20条第1項第4号に掲げる建築物
別添の構造計算書に係る構造計算の種類	1 建築基準法施行令(以下「令」という。)第81条第1項に定める基準に従つて構造計算 2 令第81条第2項第1号イに規定する構造計算 3 令第81条第2項第1号ロに規定する構造計算 4 令第81条第2項第2号イに規定する構造計算 ⑤ 令第81条第3項に定める基準に従つた構造計算 6 その他( )
別添の構造計算書に係る構造計算の方法	① 国土交通大臣が定めた方法によるもの 2 国土交通大臣の認定を受けたプログラムによるもの
当該構造計算に用いたプログラム	名称 ( KIZUKURI Ver7.70 KIZ-sub Ver6.00 r11 ) 国土交通大臣の認定 有 <input type="checkbox"/> 無 <input checked="" type="checkbox"/> 認定番号 ( )
備考	

# 3階建て木造建築 構造計算書

2023年3月

物件名 : 大田区多摩川1丁目2区画B号棟 新築工事  
建設場所 : 東京都大田区多摩川一丁目270番19  
建築主 :  
建築士資格 : 一級建築士（大臣登録）第266402号  
構造設計者氏名 : 野見有作  
建築士事務所 : 株式会社創建設計 一級建築士事務所  
郵便番号 : 222-0033  
所在地 : 横浜市港北区新横浜2-5-10  
電話番号 : 045-470-2117

1.	一般事項	1
1. 1	建物概要等	1
1. 2	設計方針	1
1. 3	使用材料・仕様および許容応力度表	5
1. 4	仮定荷重	8
1. 5	略伏図・軸組み図・断面図	14
2.	耐力壁の設計	19
2. 1	耐力壁の配置と有効壁長 $L_d$ （令46条）	19
2. 2	令46条に定める壁量の算定	22
2. 4	水平力（地震・風圧）に対する耐力壁の検定	24
2. 5	鉛直構面の負担水平力に対する検定	27
2. 5. 1	梁上低減計算	27
2. 5. 2	許容耐力と剛性	31
2. 5. 3	重心の計算	40
2. 5. 4	剛心の計算	46
2. 5. 5	許容耐力の検定	55
2. 6	水平構面の負担水平力に対する検定	61
2. 6. 1	構面の単位せん断耐力・許容せん断力表	61
2. 6. 2	水平構面の負担水平力に対する検定	71
3.	各部の設計	134
3. 1	軸力の算出	134
3. 1. 1	耐力壁の応力	134
3. 1. 2	鉛直荷重	194
3. 2	柱の設計	283
3. 3	梁・桁・胴差の設計	293
3. 4	たる木・母屋・根太・他の設計	317
3. 5	接合部の設計	320
3. 6	地盤と基礎の設計	330
3. 7	その他	337
3. 9	土台アンカーボルトの設計	339
4.	応力图	340
4. 1	鉛直荷重時応力	340
4. 2	水平荷重時応力	344
5.	断面検定比図	348
5. 1	長期荷重時断面検定比図	348
5. 2	短期荷重時断面検定比図	352

UD識別番号	般事項22UD135959
--------	---------------

## 1.1. 建物概要

用途	3階 居室			
	2階 居室			
	1階 居室			
規模	3階建て			
構造	木造			
屋根形状	切妻			
勾配X	0.00 / 10			
勾配Y	5.00 / 10			
軒出X	0.150 (m)			
軒出Y	0.150 (m)			
軒高	8.210 (m)			
最高高さ	8.760 (m)			
階高	3階 2.404 (m)			
	3階梁天端との差 0.036 (m)	3階横架材天端間高さ	2.440 (m)	
	2階 2.702 (m)			
	2階梁天端との差 0.054 (m)	2階横架材天端間高さ	2.720 (m)	
	1階 2.593 (m)			
	土台天端との差 0.036 (m)	1階横架材天端間高さ	2.575 (m)	
	1階床高さ 0.511 (m)			
基礎天端高さ	0.350 (m)			
床面積	3階 25.46 (m <sup>2</sup> )			
	2階 32.29 (m <sup>2</sup> )			
	1階 32.29 (m <sup>2</sup> )			
延べ床面積	90.04 (m <sup>2</sup> )			
建築面積	33.53 (m <sup>2</sup> )			
仕上げ	屋根 : 彩色スレート			
	外壁3階 : 防火サイディング			
	外壁2階 : 防火サイディング			
	外壁1階 : 防火サイディング			
建設地	一般地域			
地盤種別	2種 (1.0)			
支持力	30.0 (kN/m <sup>2</sup> )			
地業	べた基礎			
根入れ	0.250 (m)			

## 1.2. 設計方針

## 参考図書・準拠基準

1. 建築基準法・同施行令・告示等
2. 建築物の構造関係技術基準解説書
3. 木質構造設計規準・同解説
4. 木造軸組工法住宅の許容応力度設計 (2001年3版)
5. 木造軸組工法住宅の許容応力度設計 (2017年版)

## 1.2.1. 構造上の特徴

## ① 建物の平面規模、階数、構造種別及び構法

本建築物は、延べ面積500m<sup>2</sup>以下かつ軒の高さ9m以下かつ高さ13m以下の法第20条第3号（中規模建築）に該当する3階建ての住宅です。

## ② 建物の平面・立面形状の特徴

平面形状は、ほぼ長方形 立面形状は、ほぼ上下階の壁線がそろっています。不整形による構造計算上の配慮を要する形状の建物ではありません。

## ③ 軸組部材と接合構法の種別

柱・梁・土台には、構造用製材・集成材・積層材を用い、筋かい・たる木などには構造用製材を用います。接合方法は、Zマーク表示又は同等品以上の金物を使用し、（柱－梁）（梁－梁）（柱－土台）を金物で緊結する方式です。

## ④ 鉛直構面の水平力抵抗要素の種別

鉛直構面は、X・Y両方向とも面材及び、筋かいを水平抵抗要素として用います。

## ⑤ 水平構面の水平力抵抗要素の種別

水平構面は、梁及び受け材に構造用合板の四周を釘打ちする床構面と、たる木に川の字に釘打ちする勾配屋根構面、及び床組・小屋組の隅角部に火打ちを設けた構面で構成します。

## ⑥ 水平力抵抗要素の接合部の種別

鉛直構面の耐力壁の柱頭・柱脚と筋かい端部、及び水平構面の横架材接合部は、構面の存在応力を有効に伝達できる接合金物を用いて接合します。

## ⑦ 基礎の構造形式と、地下室や高基礎および擁壁の有無

基礎は、一体の鉄筋コンクリート造の布基礎又は、べた基礎です。

## ⑧ 特殊な形状、併用構造、その他

ありません。

(令第81第3項に定める基準に従った構造計算) で安全を確認します。(ルート1)

②令第46条第2項の規定

令第46条関連規定を満たすことを確認します。 令第46条2項を適用した場合は、告示第1899号(平成19年6月20改正)に基づく構造計算を行います。

③地盤の許容応力度算定方法

地盤は、スウェーデン式サウンディング試験による地盤調査に基づき、平成13年国土交通省告示第1113号に規定する告示式により地盤の許容応力度を算定する。

④設計用地震層せん断力の算定方法

設計用地震層せん断力は、昭和55年建設省告示第1793号に規定する略算式により一次固有周期  $T$ 、 $R_t$  及び  $A_i$  を求め、標準せん断力係数  $G_0=0.2$  として算定する。

⑤鉛直荷重と水平力に対する応力計算と断面検定を行った部材とその方法

●横架材は、単純梁モデルによる鉛直荷重時の(曲げ)(せん断)(たわみ)に対する断面検定を行います。

●軒先のたるきについては、鉛直荷重及び負の風圧力が作用する片持ち梁モデルによる(曲げ)(せん断)(たわみ)に対する断面検定を行います。

●鉛直荷重時の柱の圧縮力に対しては、(座屈)に対する柱の断面検定と、(めり込み)に対する土台の断面検定を行います。

●外周部の柱に対しては、鉛直荷重による圧縮応力と面外風圧力による曲げ応力の(短期複合応力)に対する断面検定を行う。

●耐力壁が乗る梁は、単純梁モデルによる鉛直荷重と耐力壁の存在応力の(複合曲げ応力)に対する断面検定を行います。

●外周に面する大きな吹き抜けの胴差(耐風梁)がある場合には、単純梁モデルによる面外風圧時の梁の(弱軸曲げ応力)に対する断面検定を行う。

⑥水平力に対する応力計算と検定を行った水平力抵抗要素とその方法

地震力と風圧力に対しては、令第46条第4項に規定する壁量計算及び、平成12年建設省告示第1352号に規定する偏心率0.3以下の確認を行います。 さらに、許容応力度計算の地震力と風圧力に対する鉛直構面の許容せん断力の検定を行います。

水平構面の仕様は、床組は構造用合板(同等品)を直張り、小屋組は隅角部に火打ちを入れ、構造用合板(同等品)を張った勾配屋根構面です。 横架材どうしの継手仕口も羽子板ボルト等で補強されています。

⑦基礎の検討

接地圧に対する地盤の許容応力度の検定、基礎梁に生じる(曲げモーメント)と(せん断力)に対する断面検定を行います。

⑧小屋裏荷重や土圧などの特殊な荷重条件や、スキップフロアなどの特殊な形状に対する構造計算の方法ありません。

⑨斜め壁はXY方向にモデル化し、耐力壁としては参入しない。

ダミー柱にかかる軸力については僅かなため構造的に影響なし。

引き抜きに関しては安全側設計としている。

ダミー梁は軸力伝達の為設置し、設計上は柱が軸力を負担する。

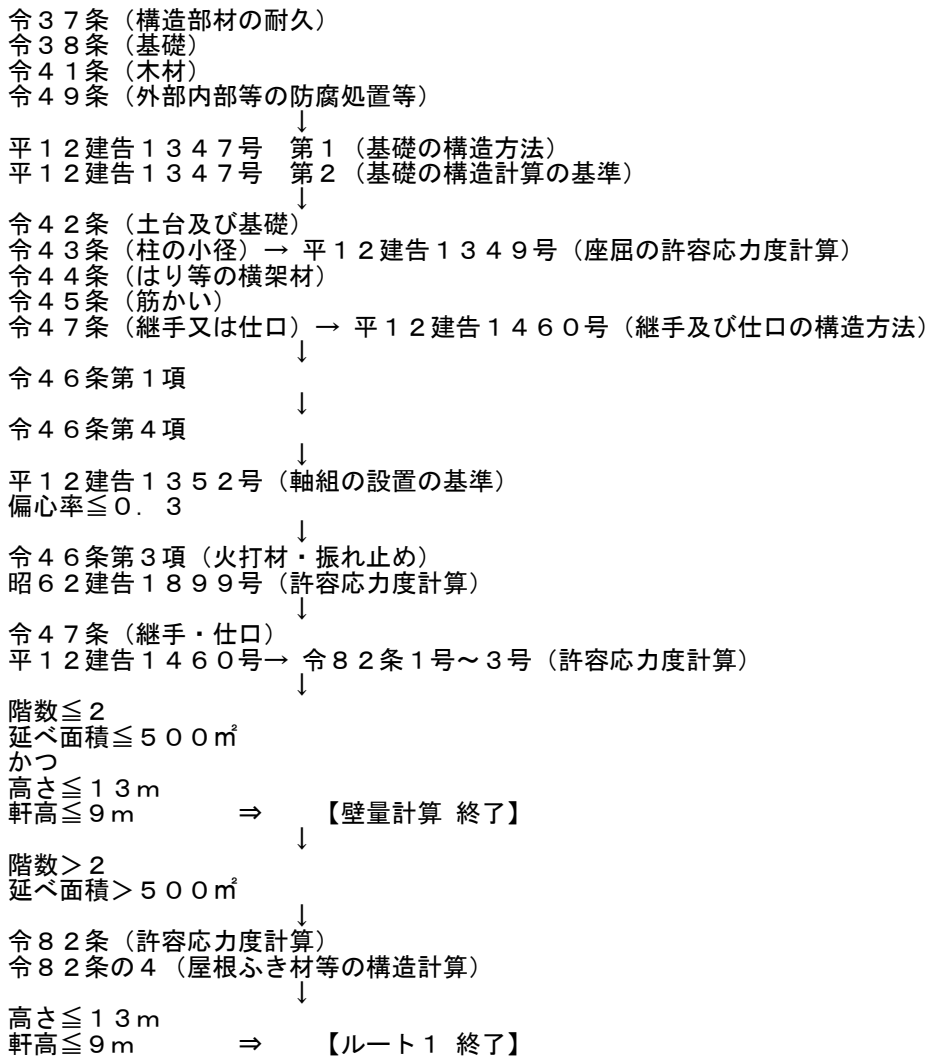
斜め梁の計算は負担荷重を多く取り、安全側での設計としている。

⑩他

・風圧面積の算定は、構造階高による

・基礎はベタ基礎(耐圧版厚17cm)

・設計用長期許容地耐力=30KN/m<sup>2</sup>



#### 1.2.4. 適用する構造計算

##### 【イ. 適用する構造計算の種類】

- 保有水平耐力計算  
 許容応力度等計算  
 令第82条各号及び令第82条の4に定めるところによる構造計算

##### 【ロ. 鉄骨造における適用関係】

- 平成19年国土交通省告示第593号第1号イ  
 平成19年国土交通省告示第593号第1号ロ  
 該当しない

##### 【ハ. 平成19年国土交通省告示第593号各号の基準に適合していることの検証内容】

該当しない

##### 【ニ. 木造における適用関係】

- 令第46条第2項第1号を適用

UD識別番号: W202201013595

- 【イ. プログラムの名称】 KIZUKURI 2017 Ver 7.70 , KIZ-sub Ver 6.01  
 【ロ. 国土交通大臣の認定の有無】 有 ・ 【 無 】  
 【ハ. 認定番号】  
 【ニ. 認定の取得年月日】  
 【ホ. 構造計算チェックリスト】

プログラム『KIZUKURI』が対応できる構造種別・規模・計算内容

●木造軸組工法 3階以下

- 大規模な建築物（法第20条2号）木造（高さ）13m超又は軒の高さ9m超  
 （令第81条第2項第2号イに規定する構造計算）  
 （許容応力度等計算）は、（令第82条の6）に規定される  
 （令第82条の2）層間変形角の計算  
 （令第82条の6 2項イ）剛性率の計算  
 （令第82条の6 2項ロ）偏心率の計算

■中規模な建築物（法第20条3号）木造3階以上又は延べ面積500㎡超  
 （令第81条第3項に定める基準に従った構造計算）

- 小規模な建築物（法第20条4号）木造2階以下  
 （令第81条第3項に定める基準に従った構造計算）

- 令第42条（土台及び基礎）
- 令第43条（柱の小径） 告示第1349号
- 令第44条（梁等の横架材）
- 令第45条（筋かい）
- 令第46条（構造耐力上必要な軸組等）  
告示第1899号 告示第1351号 告示第1352号
- 令第47条（構造耐力上主要な部分である継手又は仕口） 告示第1460号

プログラム『KIZ-sub』が対応できる構造種別・計算内容

- 木造2次部材（タルキ、母屋、根太、他）
- 基礎（べた基礎、布基礎）

構造計算の方法：国土交通大臣が定めた方法によるもの

土台	米桐KD 無等級	105×105	(防腐処理済材)
	米松KD 無等級	105×105	(防腐処理済材)
大引	米桐KD 無等級	105×105	
柱	杉集成材 E65-F255	同一等級	
	WW集成材 E95-F315	同一等級	
梁	桜シユウカマツ集成材 E105-F300	対称異等級構成	
	米松集成材 E135-F375	対称異等級構成	
棟木	米桐KD 無等級		
垂木	米桐KD 45*45	無等級	
床面	構造用合板	厚24mm以上	
床面合板受材	米桐KD 90*90	無等級	
壁面	パーティクルボード	t=9mm	
	石膏ボード	t=12.5mm	
	筋交い 木材	45×90	

## (2) 鉄筋, コンクリート

鉄筋 SD295A  
 コンクリート  $F_c=18\text{N/mm}^2$

## (3) 許容応力度表における表示について

E95-F315 → 桜イトウト集成材(同一等級)  
 E105-F300 → 桜シユウカマツ集成材(対称異等級) 梁 を示す。

(4) アンカーボルト算定時における土台の $F_c$ 

E95-F270  $F_c=21.7\text{ N/mm}^2$

## (5) 柱の引抜きに対する補強金物及び柱梁の接合部における補強金物

Zマーク認定品または同等品以上とする。

## ・線荷重内訳

妻壁5寸(1母屋目) : 長さ1m×勾配0.5×外壁600N×0.5=150

母屋下がり壁 : 長さ0.91m×勾配0.5×外壁600N=273  
 ※妻面は1/2とする。

バルコニ-手摺壁 : 高さ1.5625m×(外壁両面600+軸組150)=1175  
 高さ1.7625m×(外壁両面600+軸組150)=1325



許容応力度表(木材) 下段は幅方向  
 UDI識別番号: W2022UD135959

樹種	基準強度 F (N/mm <sup>2</sup> )					ヤング係数 (N/mm <sup>2</sup> ) Eb
	圧縮 Fc	引張り Ft	曲げ Fb	せん断 Fs	めり込み Fcv	
米松(無等級)	22.20	17.70	28.20	2.40	9.00	10000
桧(無等級)	20.70	16.20	26.70	2.10	7.80	9000
米桐(無等級)	19.20	14.70	25.20	2.10	6.00	8000
杉(無等級)	17.70	13.50	22.20	1.80	6.00	7000
E95-F315	26.00	22.70	31.50	3.00 2.40	6.00	9500 8500
E105-F300	23.20	20.20	30.00 21.60	3.00 2.40	6.00	10500 9500
E105-F345	28.10	24.50	33.12	3.00	7.80	10290
E120-F330	25.90	22.40	33.00 24.00	3.60 3.00	9.00	12000 11000
140E特級	36.00	27.00	45.00	3.60	9.00	14000
E135-F375	29.70	25.90	37.50 27.60	3.60 3.00	9.00	13500
E65-F255	20.80	18.00	25.50	2.70	6.00	6500
タミ-	999.00	999.00	999.00	999.00	999.00	9999999

長期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm <sup>2</sup> )				短期に生ずる力に対する許容応力度 (N/mm <sup>2</sup> )			
圧縮	引張り	曲げ	せん断	圧縮	引張り	曲げ	せん断
$\frac{1.1F_c}{3}$	$\frac{1.1F_t}{3}$	$\frac{1.1F_b}{3}$	$\frac{1.1F_s}{3}$	$\frac{2F_c}{3}$	$\frac{2F_t}{3}$	$\frac{2F_b}{3}$	$\frac{2F_s}{3}$

積雪時においては、  
 長期：上表数値に 1.3 を乗じて得た数値  
 短期：上表数値に 0.8 を乗じて得た数値  
 とする。

許容応力度表(鉄筋、コンクリート) (令91条、告示1450号) (令90条、告示2464号) (告示第1024 第15)

材料	長期 (N/mm <sup>2</sup> )					短期 (N/mm <sup>2</sup> )				
	圧縮 rfc fc	引張り ft	せん断 wft fs	付着 fa		圧縮 rfc fc	引張り ft	せん断 wft fs	付着 fa	
				曲げ材 上端筋	その他				曲げ材 上端筋	その他
SD295A SR235 コンクリート Fc=18	195 155 6	195 155 -	195 155 0.6	1.2 0.72 -	1.8 1.08 -	295 235 12	295 235 -	295 235 0.9	1.8 1.44 -	2.7 2.16 -
SD295A SR235 コンクリート Fc=21	195 155 7	195 155 -	195 155 0.7	1.4 0.84 -	2.1 1.26 -	295 235 14	295 235 -	295 235 1.05	2.1 1.68 -	3.15 2.52 -
SD295A SR235 コンクリート Fc=24	195 155 8	195 155 -	195 155 0.73	1.54 0.9 -	2.31 1.35 -	295 235 16	295 235 -	295 235 1.09	2.31 1.8 -	3.46 2.7 -
SD295A SR235 コンクリート Fc=27	195 155 9	195 155 -	195 155 0.76	1.62 0.9 -	2.43 1.35 -	295 235 18	295 235 -	295 235 1.14	2.43 1.8 -	3.64 2.7 -
SD295A SR235 コンクリート Fc=30	195 155 10	195 155 -	195 155 0.79	1.7 0.9 -	2.55 1.35 -	295 235 20	295 235 -	295 235 1.18	2.55 1.8 -	3.82 2.7 -

コンクリートの短期(せん断・付着)許容応力度は、長期の1.5倍

UD識別番号: W2022013599  
使用寸径引き帯金物一覧表

名称	短期許容引張耐力 (kN)
C	3.300
10	10.000
15	15.000
20	20.000
25	25.000
30	30.000
35	35.000
Hi43	43.700
Hi68	68.100

UD識別番号: 仮定荷重 UDI35959  
 1.4.1. 固定荷重

屋根	彩色スレート			
	彩色スレート	250		
	野地板	100		
	たるき	30		
	小屋組	200		
計		600 (N/m <sup>2</sup> )	水平見付け面積当たり	671 (N/m <sup>2</sup> )
天井	強化セッコウボード 12.5mm			
	つり木			
	野縁			
	強化セッコウボード	250		
計		250 (N/m <sup>2</sup> )		
計 (屋根+天井)		921 (N/m <sup>2</sup> )		
3階床	フローリング 床			
	フローリング (合板含む)	300		
	床組	200		
	天井	200		
計		700 (N/m <sup>2</sup> )		
2階床	フローリング 床			
	フローリング (合板含む)	400		
	床組	200		
	天井	200		
計		800 (N/m <sup>2</sup> )		
1階床	フローリング 床			
	フローリング (合板含む)	300		
	床組	200		
計		500 (N/m <sup>2</sup> )		
3階外壁	防火サイディング			
	サイディング 715	300		
	軸組	150		
	内部仕上	150		
計		600 (N/m <sup>2</sup> )		
2階外壁	防火サイディング			
	サイディング 715	300		
	軸組	150		
	内部仕上	150		
計		600 (N/m <sup>2</sup> )		
1階外壁	防火サイディング			
	サイディング 715	300		
	軸組	150		
	内部仕上	150		
計		600 (N/m <sup>2</sup> )		
3階内壁	セッコウボード 15mm			
	仕上両面	300		
	軸組	150		
計		450 (N/m <sup>2</sup> )		
2階内壁	セッコウボード 15mm			
	仕上両面	300		
	軸組	150		
計		450 (N/m <sup>2</sup> )		
1階内壁	セッコウボード 15mm			
	仕上両面	300		
	軸組	150		
計		450 (N/m <sup>2</sup> )		

UDI識別番号: W26220D135959

仕上 (FRP防水)	610
床根太	160
軒天	200
計	1000 (N/m <sup>2</sup> )

ユニットバス

計	3000 (N/m <sup>2</sup> )
---	--------------------------

玄関・ポーチ

計	650 (N/m <sup>2</sup> )
---	-------------------------

#### 1.4.2. 設計荷重表 (N/m<sup>2</sup>)

	屋 根			3 階 床			2 階 床		
	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計
床 用	921	0	921	700	1800	2500	800	1800	2600
柱・梁・基礎用	921	0	921	700	1300	2000	800	1300	2100
地 震 用	921	0	921	700	600	1300	800	600	1400

	1 階 床			バルコニー床			ユニットバス		
	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計
床 用	500	1800	2300	1000	1800	2800	3000	1800	4800
柱・梁・基礎用	500	1300	1800	1000	1300	2300	3000	1300	4300
地 震 用	500	600	1100	1000	600	1600	3000	600	3600

	玄関・ポーチ		
	固 定	積 載	設 計
床 用	650	1800	2450
柱・梁・基礎用	650	1300	1950
地 震 用	650	600	1250

#### 1.4.3. 積雪荷重

垂直積雪量 : 30 (cm)  
 単位荷重 : 20 (N/cm/m<sup>2</sup>)  
 低減用屋根勾配 $\beta$  : 0.00 / 10 = 0°

$$\text{屋根形状係数 } \mu b = \frac{\sqrt{\cos(1.5\beta)}}{1.000} = 1.000$$

短期 : 30 × 20 ×  $\mu b$  → 600 (N/m<sup>2</sup>)  
 長期 : 0 (N/m<sup>2</sup>)

UDI識別番号: 22820135959

耐風等級 : 等級 1  
 地表面粗度区分 : III  
 Z<sub>b</sub> : 5 (m)  
 Z<sub>G</sub> : 450 (m)  
 α : 0.20  
 基準風速 V<sub>0</sub> : 34 (m/s)  
 建物最高高さ : 8.760 (m)  
 建物軒高 : 8.210 (m)

建物高さ H = (8.760 + 8.210) / 2 = 8.485 (m)  
 G<sub>f</sub> = 2.500  
 H' = max(H, Z<sub>b</sub>) = 8.485 (m)  
 E<sub>r</sub> = 1.7 × [H' / Z<sub>G</sub>]<sup>α</sup> = 0.768  
 E = E<sub>r</sub><sup>2</sup> × G<sub>f</sub> = 1.476  
 速度圧 q = 0.6 × E × V<sub>0</sub><sup>2</sup> × 1.0 = 1024 (N/m<sup>2</sup>)

K<sub>z</sub> の算出 (Zは当該階部分のGLからの高さ(m))

H ≤ Z <sub>b</sub>		1.0
H > Z <sub>b</sub>	Z ≤ Z <sub>b</sub>	(Z <sub>b</sub> / H) <sup>2α</sup>
	Z > Z <sub>b</sub>	(Z / H) <sup>2α</sup>

	Z (m)	K <sub>z</sub>
屋根	8.485	1.000
3階	7.008	0.926
2階	4.455	0.809
1階	1.808	0.809

方向		風力係数 C <sub>f</sub>	
X	屋根	1.200	
	3階	1.141	0.8K <sub>z</sub> -(-0.4)
	2階	1.047	0.8K <sub>z</sub> -(-0.4)
	1階	1.047	0.8K <sub>z</sub> -(-0.4)
Y	屋根	1.200	
	3階	1.141	0.8K <sub>z</sub> -(-0.4)
	2階	1.047	0.8K <sub>z</sub> -(-0.4)
	1階	1.047	0.8K <sub>z</sub> -(-0.4)

1.4.5. 地震力

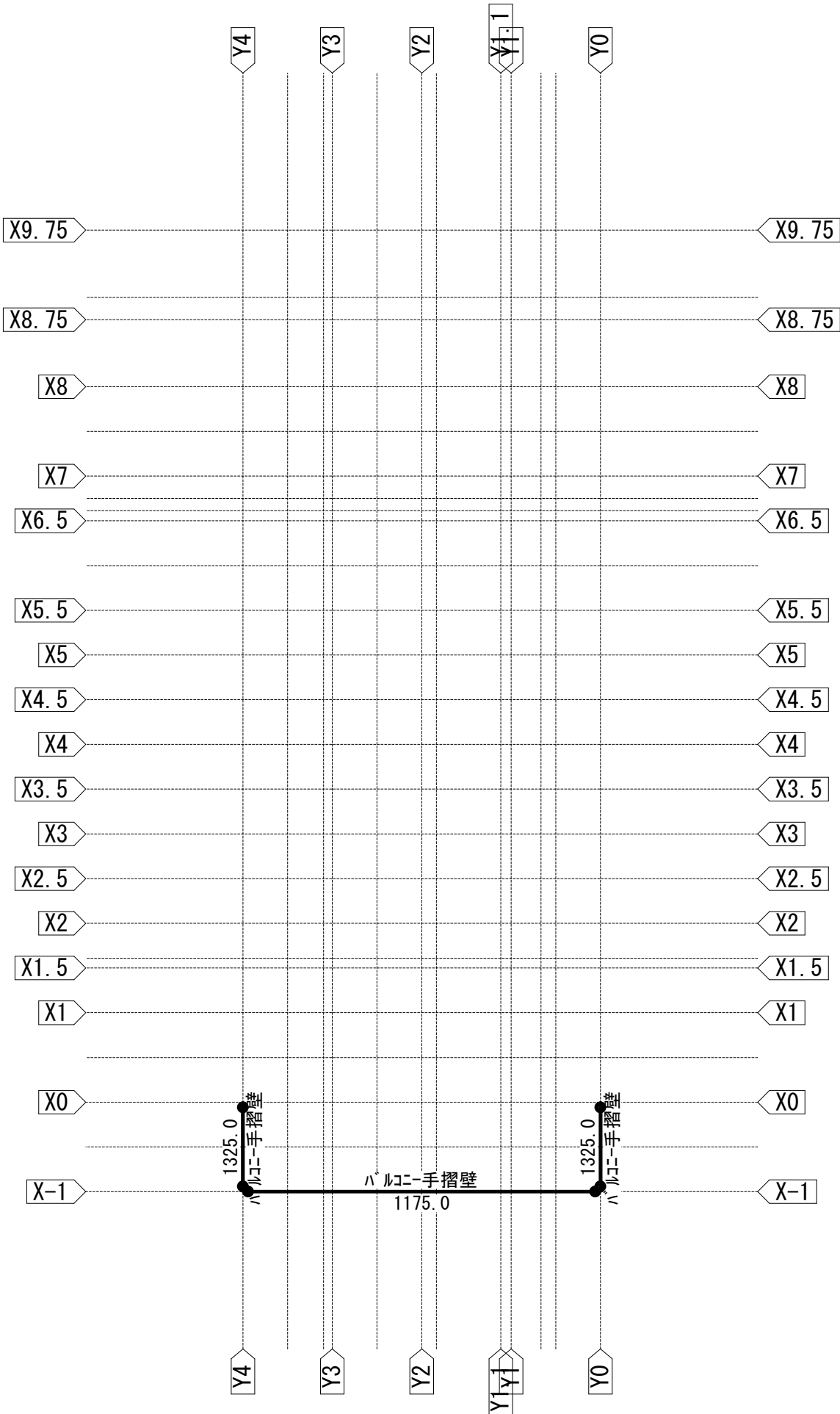
耐震等級 : 等級 2  
 建物高さ : H = 8.485 (m) (最高高さ と 軒高の平均)  
 地震地域係数 : Z = 1.00  
 せん断力係数 : C<sub>0</sub> = 0.20 × 1.25 = 0.25  
 振動特性係数 : R<sub>t</sub> = 1.00  
 一次固有周期 : T = 0.03H = 0.03 × 8.485 = 0.255

凡例

線荷重  
柱

長期追加荷重 (N/m)  
(N)

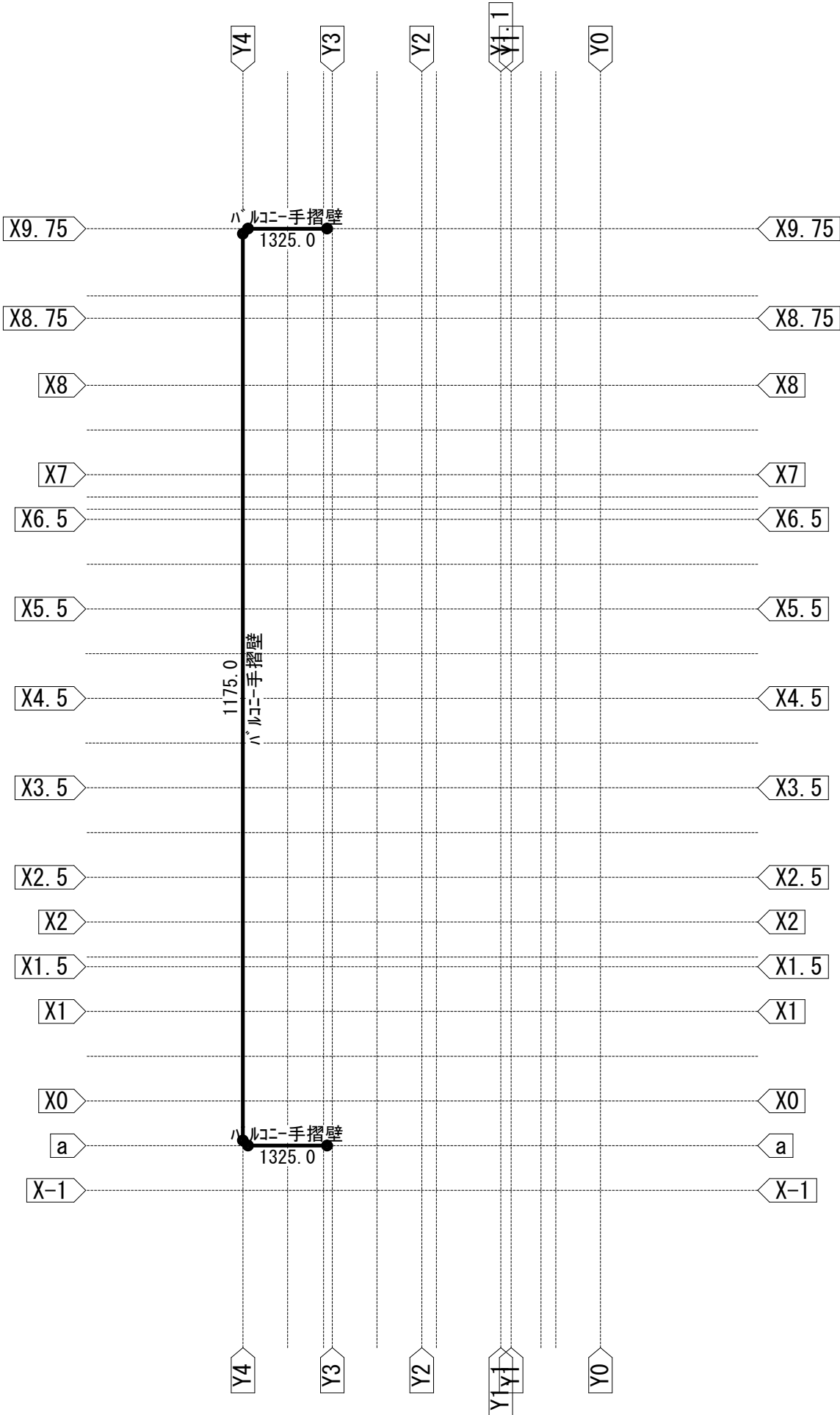
1. 4. 6. 荷重分布図



2階梁伏図

凡例

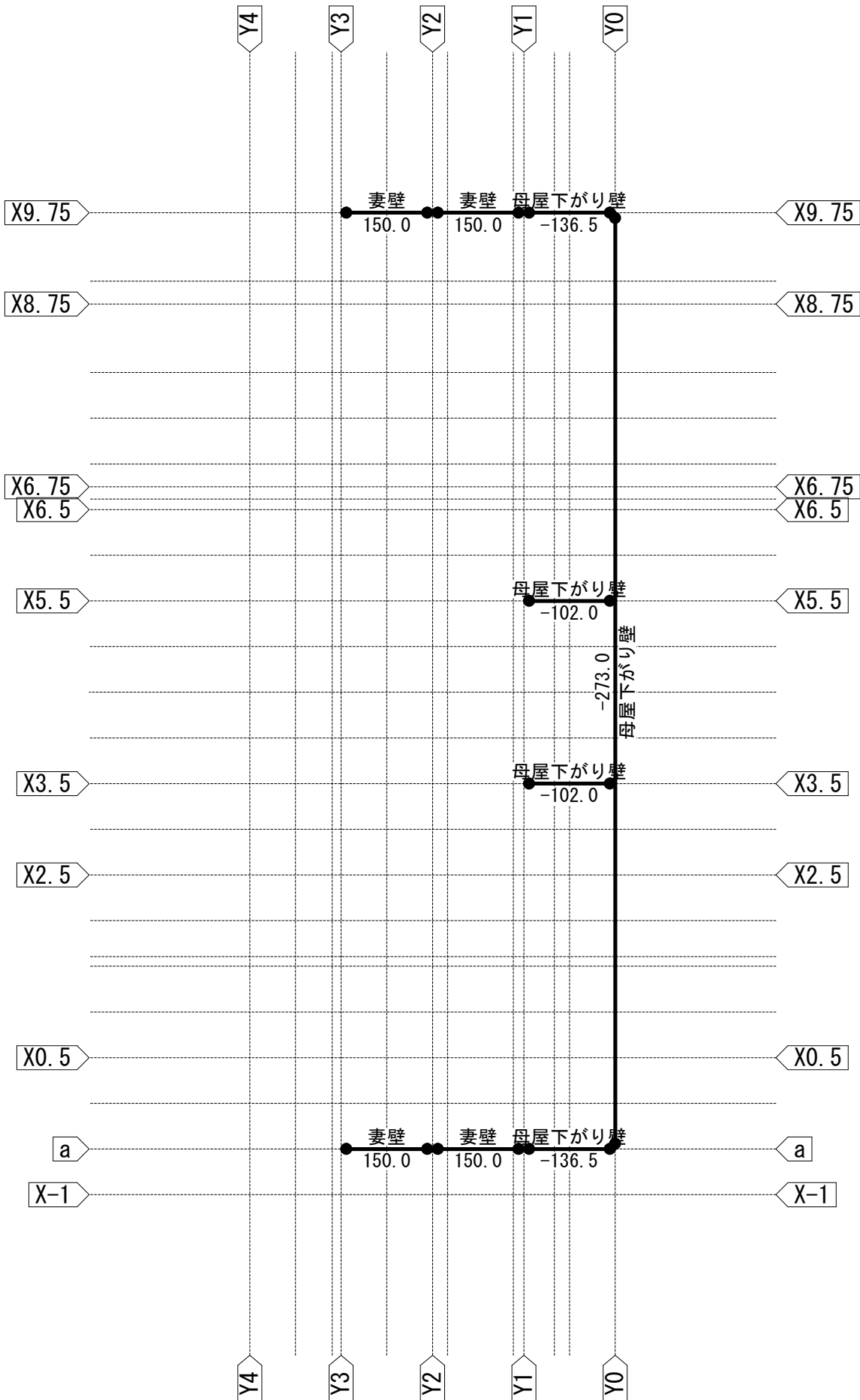
線荷重 (N/m)  
柱 長期追加荷重 (N)



3階梁伏図

凡例

線荷重 (N/m)  
柱 長期追加荷重 (N)

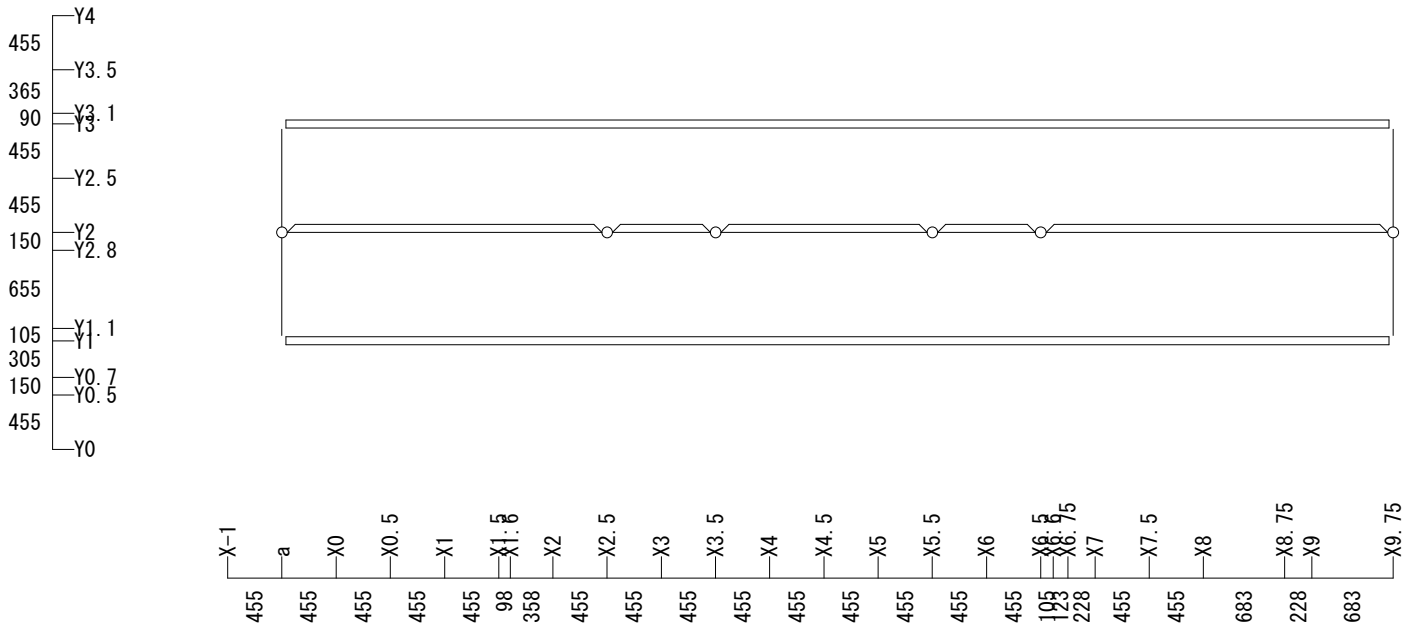


小屋伏図

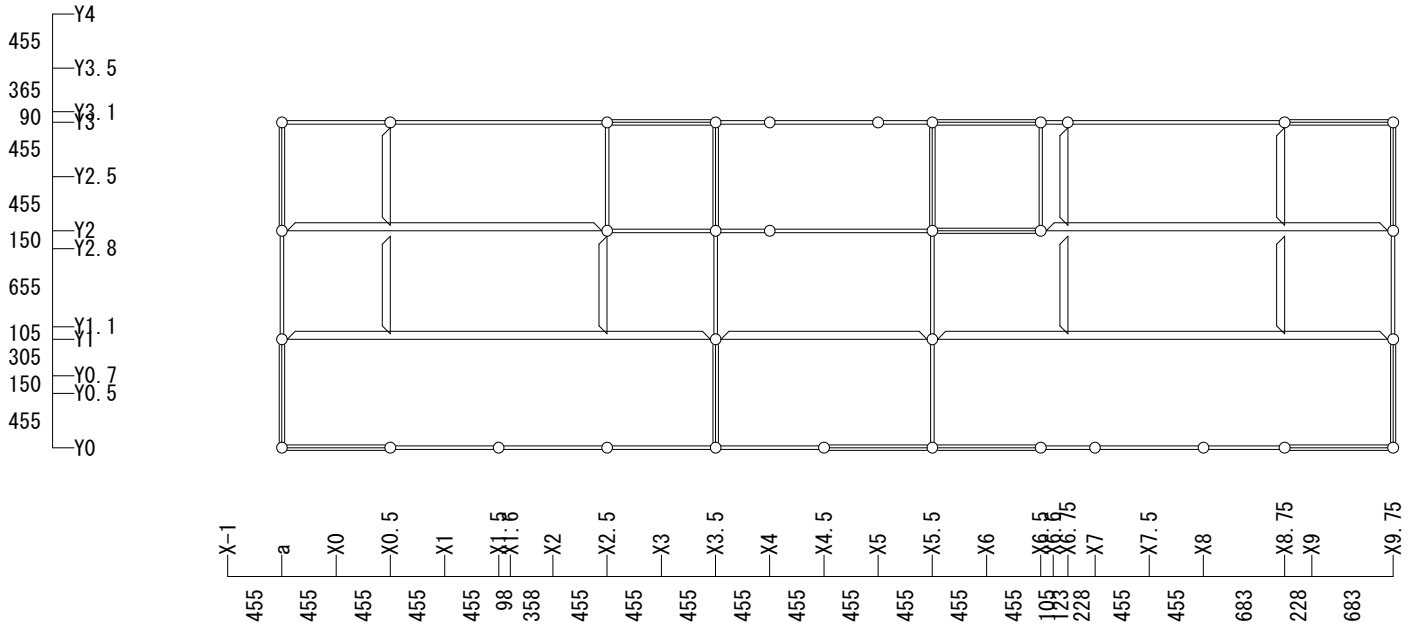


UDI識別番号略伏図 222UDI35959

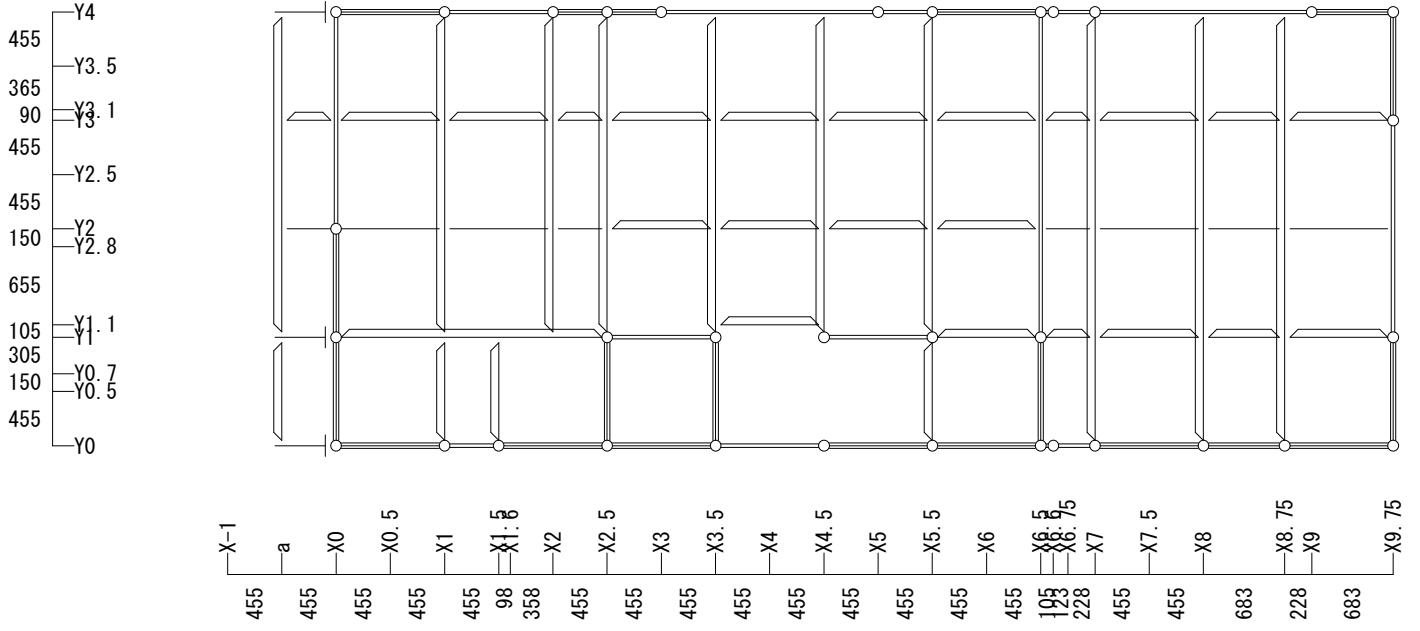
3階小屋（母屋・屋根梁）略伏図



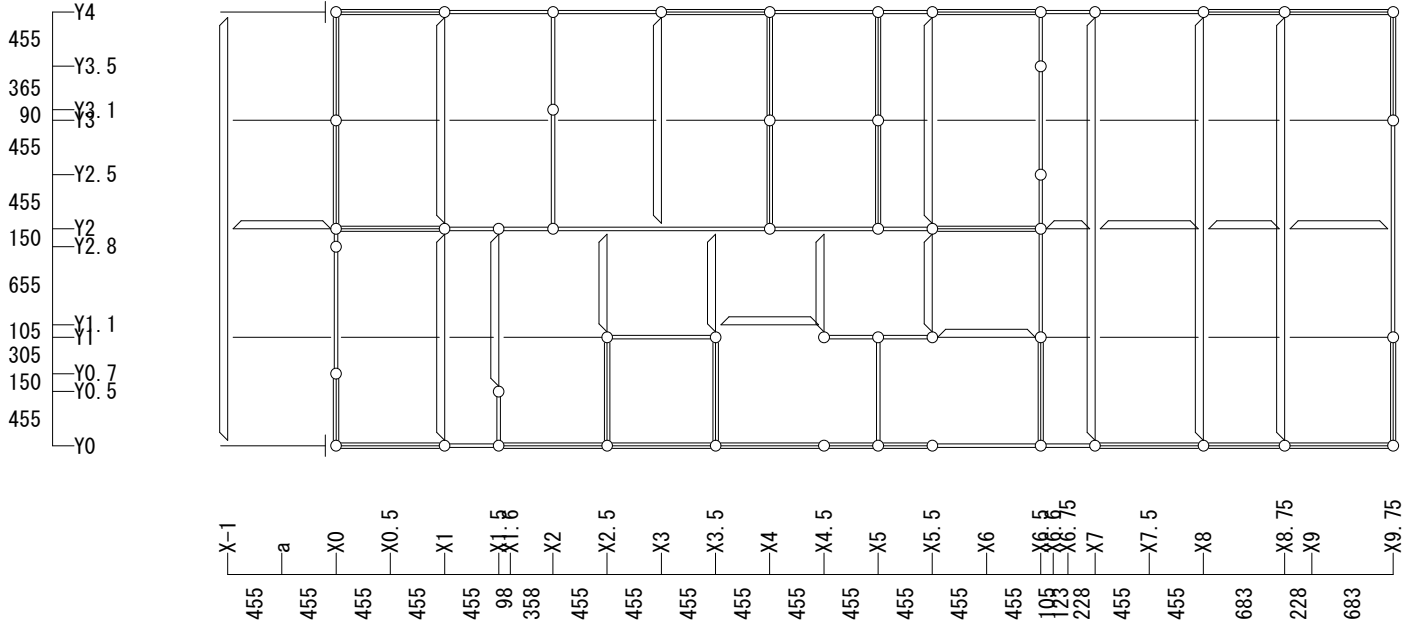
UD識別番号: W2022UB135939



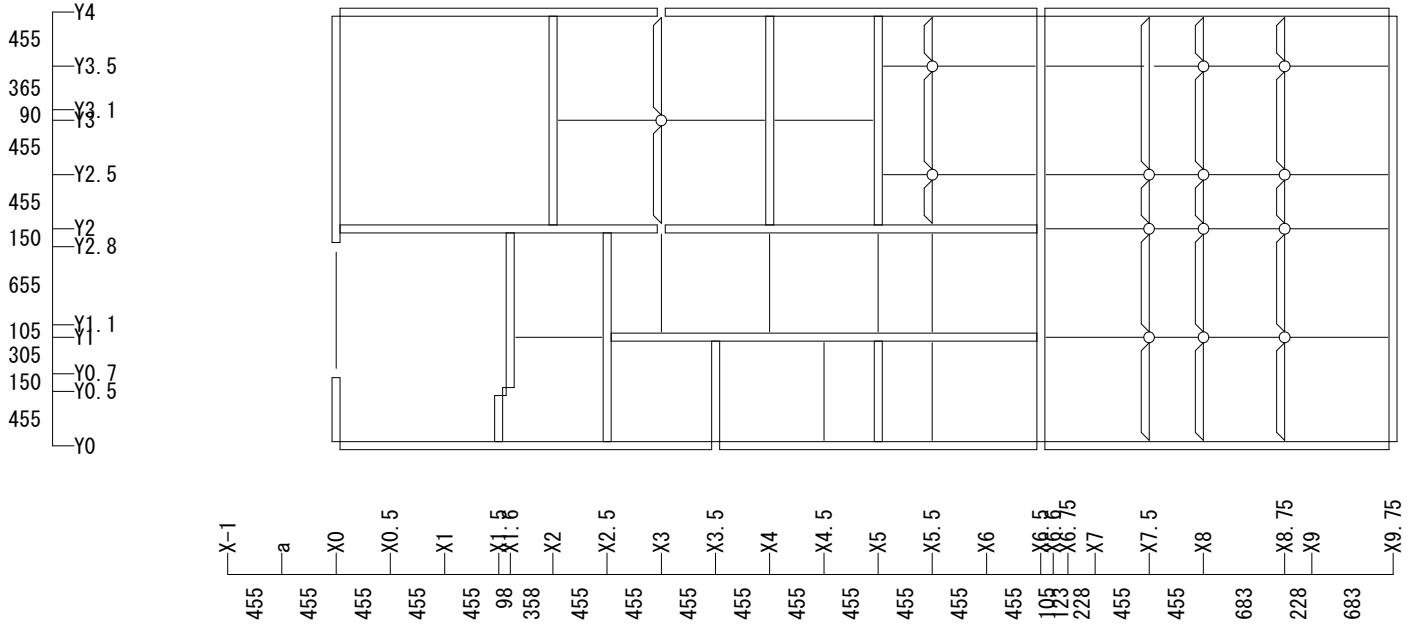
UD識別番号: W20220D13059



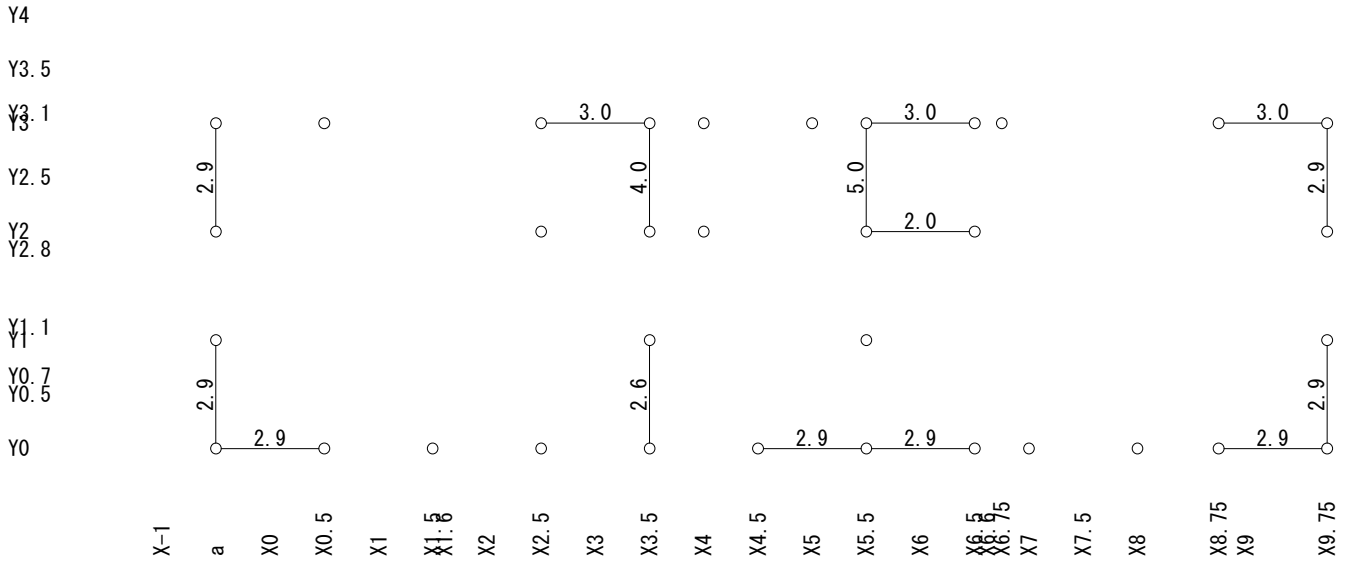
UD識別番号: W20220D13959



UD識別番号: W20220D13959



3階耐力壁の配置

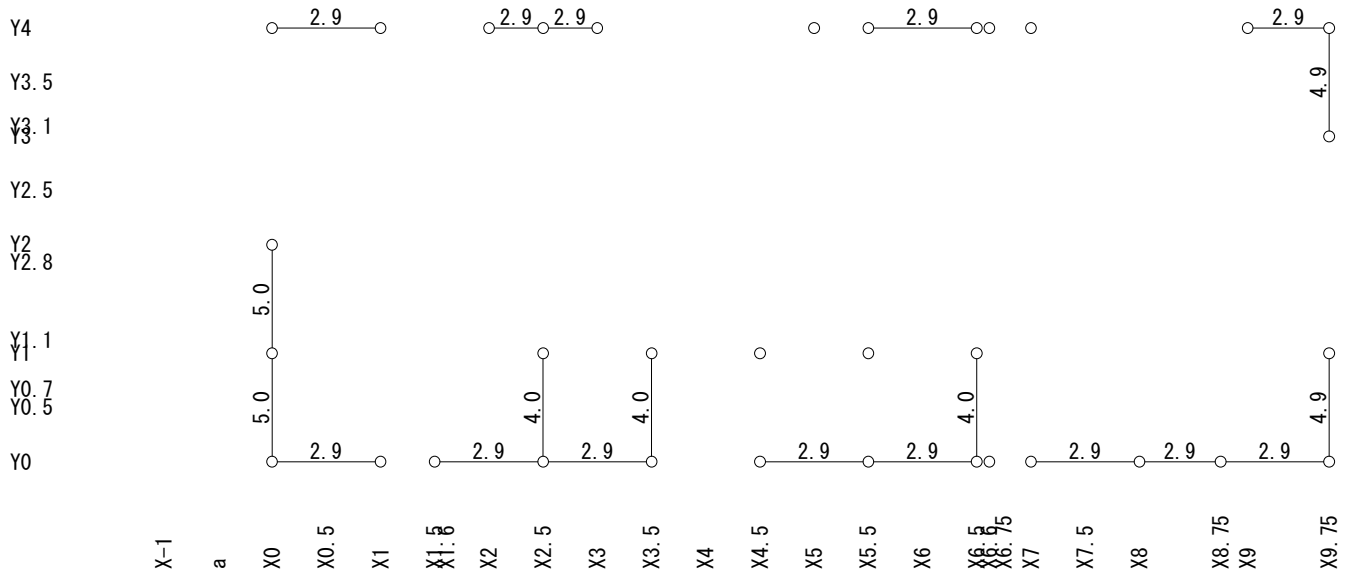


3階X方向

通り	$\alpha ili$	$Ld = \sum \alpha ili$	$Pi(\alpha ili \times 1960)$ (N)
Y0	2.9 × 3.640	10.556	20690
Y2	2.0 × 0.910	1.820	3567
Y3	3.0 × 2.730	8.190	16052
計		20.566	40309

3階Y方向

通り	$\alpha ili$	$Ld = \sum \alpha ili$	$Pi(\alpha ili \times 1960)$ (N)
a	2.9 × 1.820	5.278	10345
X3.5	2.6 × 0.910 4.0 × 0.910	6.006	11772
X5.5	5.0 × 0.910	4.550	8918
X9.75	2.9 × 1.820	5.278	10345
計		21.112	41380

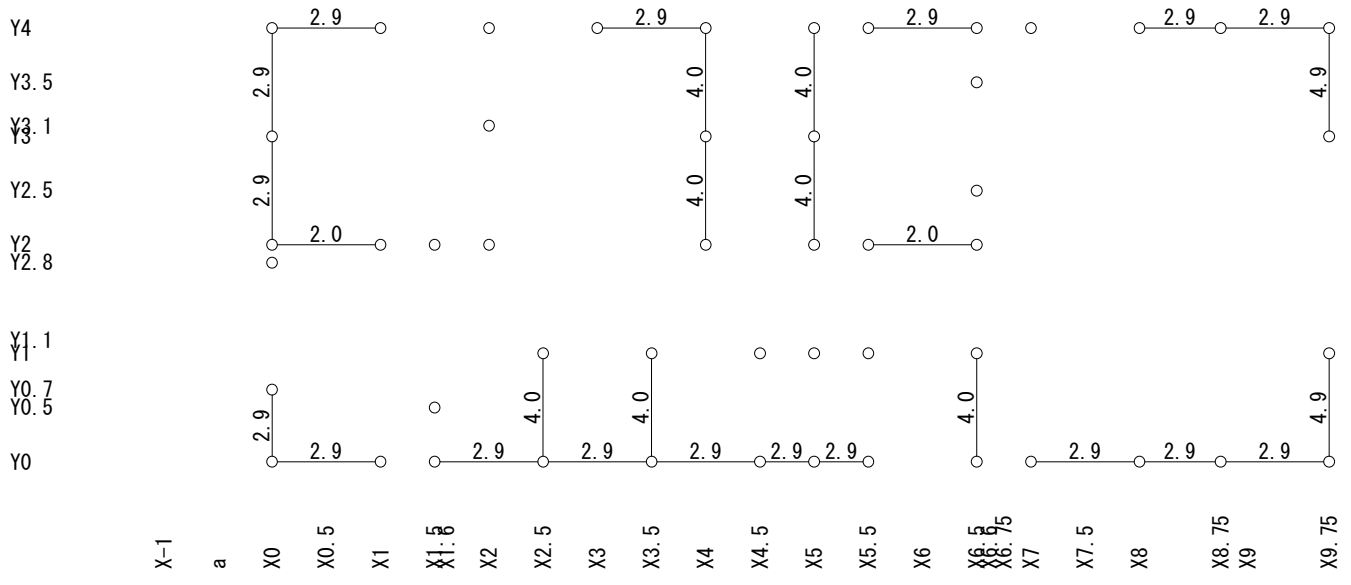


2階X方向

通り	$\alpha ili$	$Ld = \sum \alpha ili$	$Pi(\alpha ili \times 1960)$ (N)
Y0	2.9 × 7.053	20.452	40086
Y4	2.9 × 3.413	9.896	19397
計		30.349	59483

2階Y方向

通り	$\alpha ili$	$Ld = \sum \alpha ili$	$Pi(\alpha ili \times 1960)$ (N)
X0	5.0 × 1.820	9.100	17836
X2.5	4.0 × 0.910	3.640	7134
X3.5	4.0 × 0.910	3.640	7134
X6.5	4.0 × 0.910	3.640	7134
X9.75	4.9 × 1.820	8.918	17479
計		28.938	56718



1階X方向

通り	$\alpha ili$	$Ld = \sum \alpha ili$	$Pi(\alpha ili \times 1960)$ (N)
Y0	2.9 × 7.053	20.452	40086
Y2	2.0 × 1.820	3.640	7134
Y4	2.9 × 4.323	12.535	24569
計		36.628	71790

1階Y方向

通り	$\alpha ili$	$Ld = \sum \alpha ili$	$Pi(\alpha ili \times 1960)$ (N)
X0	2.9 × 2.425	7.033	13784
X2.5	4.0 × 0.910	3.640	7134
X3.5	4.0 × 0.910	3.640	7134
X4	4.0 × 1.820	7.280	14269
X5	4.0 × 1.820	7.280	14269
X6.5	4.0 × 0.910	3.640	7134
X9.75	4.9 × 1.820	8.918	17479
計		41.431	81204



軽い屋根として設計  
 地盤種別 2種 (1.0)

階	床面積 m <sup>2</sup>	単位壁長 m/m <sup>2</sup>	地盤種別	所要壁長 m
3	25.46	0.180	1.0	4.583
2	32.29	0.340	1.0	10.979
1	32.29	0.460	1.0	14.853

2.2.2. 風圧力に対するL<sub>n</sub>の表  
 X方向の壁長

階	各階見付面積 A <sub>w</sub> (m <sup>2</sup> )	Σ A <sub>w</sub> (m <sup>2</sup> )	所要壁長 Σ A <sub>w</sub> × 0.50
3	3.50	3.50	1.75
2	10.20	13.70	6.85
1	10.00	23.70	11.85

Y方向の壁長

階	各階見付面積 A <sub>w</sub> (m <sup>2</sup> )	Σ A <sub>w</sub> (m <sup>2</sup> )	所要壁長 Σ A <sub>w</sub> × 0.50
3	15.60	15.60	7.80
2	25.40	41.00	20.50
1	25.00	66.00	33.00

2.2.3. L<sub>d</sub> / L<sub>n</sub>の比率の表

		風力に対して				地震力に対して			
		X方向		Y方向		X方向		Y方向	
		壁長	L <sub>d</sub> /L <sub>n</sub>	壁長	L <sub>d</sub> /L <sub>n</sub>	壁長	L <sub>d</sub> /L <sub>n</sub>	壁長	L <sub>d</sub> /L <sub>n</sub>
3階	L <sub>d</sub>	20.57	11.75	21.11	2.71	20.57	4.49	21.11	4.61
	L <sub>n</sub>	1.75		7.80		4.58			
2階	L <sub>d</sub>	30.35	4.43	28.94	1.41	30.35	2.76	28.94	2.64
	L <sub>n</sub>	6.85		20.50		10.98			
1階	L <sub>d</sub>	36.63	3.09	41.43	1.26	36.63	2.47	41.43	2.79
	L <sub>n</sub>	11.85		33.00		14.85			

方向	階	O <sub>y</sub> (m)	G <sub>y</sub> (m)	e <sub>y</sub> (m)	J <sub>x</sub> +J <sub>y</sub> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	r <sub>ex</sub> (m)	R <sub>ex</sub>	
X→	3	1.478	0.800	0.678	65754	3.897	0.174	≦ 0.3 OK
	2	1.815	1.182	0.633	137885	3.935	0.161	≦ 0.3 OK
	1	1.805	1.427	0.379	133053	3.515	0.108	≦ 0.3 OK
X←	3	1.478	0.802	0.676	65702	3.878	0.174	≦ 0.3 OK
	2	1.815	1.182	0.633	137885	3.935	0.161	≦ 0.3 OK
	1	1.805	1.427	0.379	133053	3.515	0.108	≦ 0.3 OK

方向	階	O <sub>x</sub> (m)	G <sub>x</sub> (m)	e <sub>x</sub> (m)	J <sub>x</sub> +J <sub>y</sub> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	r <sub>ey</sub> (m)	R <sub>ey</sub>	
Y↑	3	5.105	4.957	0.148	65702	3.523	0.042	≦ 0.3 OK
	2	5.182	5.093	0.090	137885	4.034	0.022	≦ 0.3 OK
	1	5.022	5.258	0.236	133053	3.305	0.072	≦ 0.3 OK
Y↓	3	5.105	4.957	0.148	65754	3.524	0.042	≦ 0.3 OK
	2	5.182	5.093	0.090	137885	4.034	0.022	≦ 0.3 OK
	1	5.022	5.258	0.236	133053	3.305	0.072	≦ 0.3 OK

UD識別番号 2022年1359号  
 水平方向(地震・風圧)に対する耐力壁の検定  
 建物荷重の算定 ( ) 内数値は、柱・梁用 積載荷重時

階	項目	単位荷重	面積または長さ	W0 (kN)	Wi (kN)	Σ Wi (kN)
3	屋根	921 (921)	10.21	9.40 (9.40)		
	屋根	671 (671)	18.97	12.72 (12.72)		
	天井	250	16.98	4.24		
	外壁3階	600	24.12 × 1.20	17.39		
	内壁3階	450	10.92 × 1.20	5.91		
	妻壁	150	3.64	0.55		
	母屋下がり壁	-273	9.33	-2.55		
	母屋下がり壁	-137	1.82	-0.25		
	母屋下がり壁	-102	1.82	-0.19	47.23 (47.23)	47.23 (47.23)
	2	外壁3階	600	24.12 × 1.20	17.39	
内壁3階		450	10.92 × 1.20	5.91		
床		1300 (2000)	25.46	33.10 (50.93)		
バルコニー床		1600 (2300)	8.49	13.58 (19.52)		
外壁2階		600	25.03 × 1.35	20.29		
内壁2階		450	7.28 × 1.35	4.43		
バルコニー手摺壁		1325	1.82	2.41		
バルコニー手摺壁		1175	9.33	10.96	108.06 (131.83)	155.29 (179.06)
1		外壁2階	600	25.03 × 1.35	20.29	
	内壁2階	450	7.28 × 1.35	4.43		
	床	1400 (2100)	32.30	45.21 (67.82)		
	バルコニー床	1600 (2300)	3.31	5.30 (7.62)		
	外壁1階	600	25.03 × 1.30	19.47		
	内壁1階	450	20.02 × 1.30	11.68		
	バルコニー手摺壁	1325	1.82	2.41		
	バルコニー手摺壁	1175	3.64	4.28	113.06 (137.99)	268.35 (317.05)
	F	外壁1階	600	25.03 × 1.30	19.47	
内壁1階		450	20.02 × 1.30	11.68		
床		1100 (1800)	26.37	29.00 (47.46)		
ユニットバス		3600 (4300)	3.31	11.92 (14.24)		
玄関・ポーチ		1250 (1950)	2.62	3.27 (5.10)	75.35 (97.95)	343.70 (415.00)

UD識別番号: 地震力の算定

地震地域係数 Z = 1.00

一次固有周期 T = 0.255

$$\alpha_i = \sum W_i / \sum W_1$$

$$A_i = 1 + (1/\sqrt{\alpha_i} - \alpha_i) \times (2T) / (1 + 3T)$$

$$C_i = C_0 \times Z \times A_i$$

階	Wi (kN)	ΣWi (kN)	αi	Ai	Ci	eQi (kN)	ΣPi (kN)		eQi/ΣPi	
3	47.228	47.228	0.176	1.637	0.4093	19.331	X→	28.86	0.670	≦ 1.0 OK
							X←	29.12	0.664	≦ 1.0 OK
							Y↑	35.30	0.548	≦ 1.0 OK
							Y↓	35.30	0.548	≦ 1.0 OK
2	108.065	155.293	0.579	1.212	0.3031	47.070	X→	59.36	0.793	≦ 1.0 OK
							X←	59.36	0.793	≦ 1.0 OK
							Y↑	56.48	0.833	≦ 1.0 OK
							Y↓	56.48	0.833	≦ 1.0 OK
1	113.061	268.354	1.000	1.000	0.2500	67.088	X→	71.79	0.935	≦ 1.0 OK
							X←	71.79	0.935	≦ 1.0 OK
							Y↑	81.20	0.826	≦ 1.0 OK
							Y↓	81.20	0.826	≦ 1.0 OK

UD識別番号: W26220第59  
 速度圧  $q = 1024 \text{ (N/m}^2\text{)}$

方向	階	$\Sigma C$	$A_w$ ( $\text{m}^2$ )	$wQ$ (kN)	$wQ_i$ (kN)	$\Sigma wQ_i$ (kN)	$\Sigma P_i$ (kN)	$\Sigma wQ_i / \Sigma P_i$	
X →	3	1.20	0.60	0.74					
		1.14	3.40	3.97	4.71	4.71	28.86	0.163	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	2	1.14	4.60	5.37					
		1.05	5.20	5.58	10.95	15.66	59.36	0.264	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	1	1.05	5.20	5.58					
		1.05	5.00	5.36	10.94	26.59	71.79	0.370	$\leq 1.0 \text{ OK}$
X ←	3	1.20	0.60	0.74					
		1.14	3.40	3.97	4.71	4.71	29.12	0.162	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	2	1.14	4.60	5.37					
		1.05	5.20	5.58	10.95	15.66	59.36	0.264	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	1	1.05	5.20	5.58					
		1.05	5.00	5.36	10.94	26.59	71.79	0.370	$\leq 1.0 \text{ OK}$
Y ↑	3	1.20	5.50	6.76					
		1.14	11.50	13.43	20.19	20.19	35.30	0.572	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	2	1.14	11.50	13.43					
		1.05	12.50	13.40	26.83	47.02	56.48	0.833	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	1	1.05	13.30	14.26					
		1.05	12.20	13.08	27.34	74.36	81.20	0.916	$\leq 1.0 \text{ OK}$
Y ↓	3	1.20	5.50	6.76					
		1.14	11.50	13.43	20.19	20.19	35.30	0.572	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	2	1.14	11.50	13.43					
		1.05	12.50	13.40	26.83	47.02	56.48	0.833	$\leq 1.0 \text{ OK}$
	1	1.05	13.30	14.26					
		1.05	12.20	13.08	27.34	74.36	81.20	0.916	$\leq 1.0 \text{ OK}$

鉛直構面の負担水平力に対する検定

2.5.1. 梁上低減計算

低減係数Cが 1.0 を超える場合は 1.0 とする。

3階X方向 (→)

1次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
Y0	a - X0 16538 10500	a							
		-13.869							
		-0.07523							
Y0	X0 - X1 16538 10500	X0.5							
		13.869							
		0.01254							

2次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
X2.5	Y1 - Y4 16538 10500	Y2	Y3						
		0.000	-14.347						
		-0.24214	-0.27673						
X3.5	Y1 - Y4 9677 13500	Y1.1	Y2	Y3					
		0.000	0.000	14.347					
		0.04237	0.32185	0.36783					
X5.5	Y1 - Y4 9677 13500	Y2	Y3						
		-7.174	-14.347						
		-0.50576	-0.52875						
X6.5	Y1 - Y4 16538 10500	Y2	Y3						
		7.174	14.347						
		0.38050	0.39779						
X8.75	Y0 - Y4 16538 10500	Y1	Y2	Y3					
		0.000	0.000	-14.347					
		-0.36320	-0.57075	-0.46697					

壁の剛性低下

通り	符号	壁倍率	耐力 P (kN)	剛性K (kN/m)	1次梁たわみ δ1 (cm)		2次梁たわみ δ2 (cm)		剛性K' (kN/m)	低減係数 C
Y0	a - X0.5	2.9	5.172	390.865	-0.075	0.013	0.000	0.000	341.461	0.874
Y2	X5.5 - X6.5	1.5	2.675	164.471	0.000	0.000	-0.506	0.380	66.835	0.406
Y3	X2.5 - X3.5	3.0	5.351	328.943	0.000	0.000	-0.277	0.368	159.491	0.485
Y3	X5.5 - X6.5	3.0	5.351	328.943	0.000	0.000	-0.529	0.398	130.157	0.396
Y3	X8.75- X9.75	3.0	5.351	328.943	0.000	0.000	-0.467	0.000	185.871	0.565

3階X方向 (←)

1次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
Y0	a - X0 16538 10500	a							
		13.869							
		0.07523							
Y0	X0 - X1 16538 10500	X0.5							
		-13.869							
		-0.01254							

UD識別番号: 2022UD135959

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
		Y1	Y2	Y3	Y4	Y5	Y6	Y7	Y8
X2.5	Y1 - Y4 16538 10500	Y2 0.000 0.24214	Y3 14.347 0.27673						
X3.5	Y1 - Y4 9677 13500	Y1.1 0.000 -0.04237	Y2 0.000 -0.32185	Y3 -14.347 -0.36783					
X5.5	Y1 - Y4 9677 13500	Y2 11.956 0.62837	Y3 14.347 0.63603						
X6.5	Y1 - Y4 16538 10500	Y2 -11.956 -0.47274	Y3 -14.347 -0.47851						
X8.75	Y0 - Y4 16538 10500	Y1 0.000 0.36320	Y2 0.000 0.57075	Y3 14.347 0.46697					

## 壁の剛性低下

通り	符号	壁倍率	耐力 P (kN)	剛性K (kN/m)	1次梁たわみ $\delta 1$ (cm)		2次梁たわみ $\delta 2$ (cm)		剛性K' (kN/m)	低減係数 C
Y0	a - X0.5	2.9	5.172	390.865	0.075	-0.013	0.000	0.000	341.461	0.874
Y2	X5.5 - X6.5	2.5	4.459	274.119	0.000	0.000	0.628	-0.473	97.377	0.355
Y3	X2.5 - X3.5	3.0	5.351	328.943	0.000	0.000	0.277	-0.368	159.491	0.485
Y3	X5.5 - X6.5	3.0	5.351	328.943	0.000	0.000	0.636	-0.479	115.941	0.352
Y3	X8.75 - X9.75	3.0	5.351	328.943	0.000	0.000	0.467	0.000	185.871	0.565

## 3階Y方向 (↑)

## 1次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
		Y1	Y2	Y3	Y4	Y5	Y6	Y7	Y8
a	Y1 - Y4 16538 10500	Y2 -13.869 -0.03344	Y3 13.869 0.03344						
X3.5	Y1 - Y4 9677 13500	Y2 -19.130 -0.06130	Y3 19.130 0.06130						
X5.5	Y1 - Y4 9677 13500	Y2 -24.868 -0.07970	Y3 24.868 0.07970						
X9.75	Y1 - Y3 5672 10500	Y2 -13.869 -0.29246							

## 2次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
		a	b	c	d	e	f	g	h
Y0	a - X0 16538 10500	a -13.869 -0.07523							
Y1	a - X0 16538 10500	a 9.246 0.10031							
Y4	a - X0 16538 10500	a 4.623 0.02508							

UDI識別番号：W2022UDJ35959

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
		X3	X5	X3.5	X4.5				
Y4	8467 10500	X3 - X5	6.377 0.05067	0.000 0.03941					

## 壁の剛性低下

通り	符号	壁倍率	耐力 P (kN)	剛性K (kN/m)	1次梁たわみ $\delta 1$ (cm)		2次梁たわみ $\delta 2$ (cm)		剛性K' (kN/m)	低減係数 C
a	Y0 - Y1	2.9	5.172	390.865	0.000	0.000	-0.075	0.100	303.145	0.776
a	Y2 - Y3	2.9	5.172	317.978	-0.033	0.033	0.100	0.025	297.482	0.936
X3.5	Y2 - Y3	4.0	7.134	438.590	-0.061	0.061	0.000	0.051	356.594	0.813
X5.5	Y2 - Y3	5.2	9.275	570.167	-0.080	0.080	0.000	0.000	451.534	0.792
X9.75	Y2 - Y3	2.9	5.172	317.978	-0.292	0.000	0.000	0.000	214.549	0.675

## 3階Y方向 (↓)

## 1次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
		Y1	Y4	Y2	Y3				
a	16538 10500	Y1 - Y4	13.869 0.03344	-13.869 -0.03344					
X3.5	9677 13500	Y1 - Y4	19.130 0.06130	-19.130 -0.06130					
X5.5	9677 13500	Y1 - Y4	24.868 0.07970	-24.868 -0.07970					
X9.75	5672 10500	Y1 - Y3	13.869 0.29246						

## 2次梁

通り	符号 I (cm <sup>4</sup> ) E (N/mm <sup>2</sup> )	符号 当該階の耐力壁による軸力 (kN) たわみ (cm)							
		a	X0	a					
Y0	16538 10500	a - X0	13.869 0.07523						
Y1	16538 10500	a - X0	-9.246 -0.10031						
Y4	16538 10500	a - X0	-4.623 -0.02508						
Y4	8467 10500	X3 - X5	-6.377 -0.05067	0.000 -0.03941					

## 壁の剛性低下

通り	符号	壁倍率	耐力 P (kN)	剛性K (kN/m)	1次梁たわみ $\delta 1$ (cm)		2次梁たわみ $\delta 2$ (cm)		剛性K' (kN/m)	低減係数 C
a	Y0 - Y1	2.9	5.172	390.865	0.000	0.000	0.075	-0.100	303.145	0.776
a	Y2 - Y3	2.9	5.172	317.978	0.033	-0.033	-0.100	-0.025	297.482	0.936
X3.5	Y2 - Y3	4.0	7.134	438.590	0.061	-0.061	0.000	-0.051	356.594	0.813
X5.5	Y2 - Y3	5.2	9.275	570.167	0.080	-0.080	0.000	0.000	451.534	0.792





UD識別番号: W2022UD135959

通り	符号	壁倍率	耐力 P (kN)	剛性K (kN/m)	1次梁たわみ $\delta 1$ (cm)		2次梁たわみ $\delta 2$ (cm)		剛性K' (kN/m)	低減係数 C
X0	Y0 - Y1	4.5	8.026	442.621	0.000	0.015	0.000	0.000	442.621	1.000
X0	Y1 - Y2	5.5	9.810	540.982	0.015	0.000	0.000	0.000	527.883	0.976

### 2.5.2. 許容耐力と剛性

#### 3階X方向 →

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さlj 壁高さHj (m)	剛性 P ×	剛性 Ka (kN/m) Ka' D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma Ka'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
Y0	a - X0.5	2.9	0.910 1.985	150	390.865 341.461 677.800	0.874	1514.055 3005.399	4.519	20.036
	X4.5 - X5.5	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000		5.172	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000		5.172	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000		5.172	
Y2	X5.5 - X6.5	1.5	0.910 2.440	150	164.471 66.835 163.077	0.406	66.835 163.077	1.087	1.087
Y3	X2.5 - X3.5	3.0	0.910 2.440	150	328.943 159.491 389.159	0.485	475.519 1160.267	2.594	7.735
	X5.5 - X6.5	3.0	0.910 2.440	150	328.943 130.157 317.584	0.396		2.117	
	X8.75- X9.75	3.0	0.910 2.440	150	328.943 185.871 453.525	0.565		3.023	
計							2056.409 4328.742		28.858

#### 3階X方向 ←

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さlj 壁高さHj (m)	剛性 P ×	剛性 Ka (kN/m) Ka' D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma Ka'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
Y0	a - X0.5	2.9	0.910 1.985	150	390.865 341.461 677.800	0.874	1514.055 3005.399	4.519	20.036
	X4.5 - X5.5	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000		5.172	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000		5.172	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000		5.172	
Y2	X5.5 - X6.5	2.5	0.910 2.440	150	274.119 97.377 237.601	0.355	97.377 237.601	1.584	1.584

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
Y3	X2.5 - X3.5	3.0	0.910 2.440	150	328.943 159.491 389.159	0.485	461.303 1125.580	2.594	7.504
	X5.5 - X6.5	3.0	0.910 2.440	150	328.943 115.941 282.896	0.352		1.886	
	X8.75- X9.75	3.0	0.910 2.440	150	328.943 185.871 453.525	0.565		3.023	
計							2072.735 4368.579		29.124

## 3階Y方向 ↑

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
a	Y0 - Y1	2.9	0.910 1.985	150	390.865 303.145 601.743	0.776	600.627 1327.600	4.012	8.851
	Y2 - Y3	2.9	0.910 2.440	150	317.978 297.482 725.857	0.936		4.839	
X3.5	Y0 - Y1	2.6	0.910 1.985	150	350.430 350.430 695.604	1.000	707.024 1565.693	4.637	10.438
	Y2 - Y3	4.0	0.910 2.440	150	438.590 356.594 870.089	0.813		5.801	
X5.5	Y2 - Y3	5.2	0.910 2.440	150	570.167 451.534 1101.743	0.792	451.534 1101.743	7.345	7.345
X9.75	Y0 - Y1	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000	605.414 1299.366	5.172	8.662
	Y2 - Y3	2.9	0.910 2.440	150	317.978 214.549 523.500	0.675		3.490	
計							2364.599 5294.403		35.296

## 3階Y方向 ↓

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
a	Y0 - Y1	2.9	0.910 1.985	150	390.865 303.145 601.743	0.776	600.627 1327.600	4.012	8.851
	Y2 - Y3	2.9	0.910 2.440	150	317.978 297.482 725.857	0.936		4.839	
X3.5	Y0 - Y1	2.6	0.910 1.985	150	350.430 350.430 695.604	1.000	707.024 1565.693	4.637	10.438
	Y2 - Y3	4.0	0.910 2.440	150	438.590 356.594 870.089	0.813		5.801	

UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
X5.5	Y2 - Y3	5.2	0.910 2.440	150	570.167 451.534 1101.743	0.792	451.534 1101.743	7.345	7.345
X9.75	Y0 - Y1	2.9	0.910 1.985	150	390.865 390.865 775.866	1.000	605.414 1299.366	5.172	8.662
	Y2 - Y3	2.9	0.910 2.440	150	317.978 214.549 523.500	0.675		3.490	
計							2364.599 5294.403		35.296

## 2階X方向 →

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
Y0	X0 - X1	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000	2210.648 6012.962	5.172	40.086
	X1.5 - X2.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X2.5 - X3.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X4.5 - X5.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X7 - X8	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X8 - X8.75	2.9	0.683 2.720	150	213.934 213.934 581.900	1.000		3.879	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
Y4	X0 - X1	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000	1062.684 2890.499	5.172	19.270
	X2 - X2.5	2.9	0.455 2.720	150	142.622 142.622 387.933	1.000		2.586	
	X2.5 - X3	2.9	0.455 2.720	150	142.622 142.622 387.933	1.000		2.586	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X9 - X9.75	2.9	0.683 2.720	150	213.934 206.949 562.901	0.967		3.753	

UDI識別番号：W2022UDI35959  
 通り 符号

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さl 壁高さHj (m)	剛性 P ×	剛性 Ka (kN/m) Ka' D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma Ka'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
計							3273.332 8903.461		59.356

## 2階X方向 ←

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さl 壁高さHj (m)	剛性 P ×	剛性 Ka (kN/m) Ka' D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma Ka'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
Y0	X0 - X1	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000	2210.648 6012.962	5.172	40.086
	X1.5 - X2.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X2.5 - X3.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X4.5 - X5.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X7 - X8	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X8 - X8.75	2.9	0.683 2.720	150	213.934 213.934 581.900	1.000		3.879	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
Y4	X0 - X1	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000	1062.684 2890.499	5.172	19.270
	X2 - X2.5	2.9	0.455 2.720	150	142.622 142.622 387.933	1.000		2.586	
	X2.5 - X3	2.9	0.455 2.720	150	142.622 142.622 387.933	1.000		2.586	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 2.720	150	285.245 285.245 775.866	1.000		5.172	
	X9 - X9.75	2.9	0.683 2.720	150	213.934 206.949 562.901	0.967		3.753	
計							3273.332 8903.461		59.356

UD識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さlj 壁高さHj (m)	剛性 $P \times$	剛性 Ka (kN/m) Ka' D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma Ka'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
X0	Y0 - Y1	5.5	0.910 2.720	150	540.982 527.883 1435.843	0.976	970.505 2639.773	9.572	17.598
	Y1 - Y2	4.5	0.910 2.720	150	442.621 442.621 1203.930	1.000		8.026	
X2.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.720	150	393.441 393.441 1070.160	1.000	393.441 1070.160	7.134	7.134
X3.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.720	150	393.441 393.441 1070.160	1.000	393.441 1070.160	7.134	7.134
X6.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.720	150	393.441 393.441 1070.160	1.000	393.441 1070.160	7.134	7.134
X9.75	Y0 - Y1	5.4	0.910 2.720	150	531.146 531.146 1444.716	1.000	963.931 2621.892	9.631	17.479
	Y3 - Y4	4.4	0.910 2.720	150	432.785 432.785 1177.176	1.000		7.848	
計							3114.760 8472.145		56.481

2階Y方向 ↓

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さlj 壁高さHj (m)	剛性 $P \times$	剛性 Ka (kN/m) Ka' D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma Ka'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
X0	Y0 - Y1	4.5	0.910 2.720	150	442.621 442.621 1203.930	1.000	970.505 2639.773	8.026	17.598
	Y1 - Y2	5.5	0.910 2.720	150	540.982 527.883 1435.843	0.976		9.572	
X2.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.720	150	393.441 393.441 1070.160	1.000	393.441 1070.160	7.134	7.134
X3.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.720	150	393.441 393.441 1070.160	1.000	393.441 1070.160	7.134	7.134
X6.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.720	150	393.441 393.441 1070.160	1.000	393.441 1070.160	7.134	7.134
X9.75	Y0 - Y1	4.4	0.910 2.720	150	432.785 432.785 1177.176	1.000	963.931 2621.892	7.848	17.479
	Y3 - Y4	5.4	0.910 2.720	150	531.146 531.146 1444.716	1.000		9.631	
計							3114.760 8472.145		56.481

UD識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
Y0	X0 - X1	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000	2335.131 6012.963	5.172	40.086
	X1.5 - X2.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X2.5 - X3.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X3.5 - X4.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X4.5 - X5	2.9	0.455 2.575	150	150.654 150.654 387.933	1.000		2.586	
	X5 - X5.5	2.9	0.455 2.575	150	150.654 150.654 387.933	1.000		2.586	
	X7 - X8	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X8 - X8.75	2.9	0.683 2.575	150	225.980 225.980 581.900	1.000		3.879	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
Y2	X0 - X1	2.5	0.910 2.575	150	259.748 259.748 668.850	1.000	415.596 1070.160	4.459	7.134
	X5.5 - X6.5	1.5	0.910 2.575	150	155.849 155.849 401.310	1.000		2.675	
Y4	X0 - X1	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000	1431.209 3685.364	5.172	24.569
	X3 - X4	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X8 - X8.75	2.9	0.683 2.575	150	225.980 225.980 581.900	1.000		3.879	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
計							4181.937 10768.486		71.790

UD識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
Y0	X0 - X1	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000	2335.131 6012.963	5.172	40.086
	X1.5 - X2.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X2.5 - X3.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X3.5 - X4.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X4.5 - X5	2.9	0.455 2.575	150	150.654 150.654 387.933	1.000		2.586	
	X5 - X5.5	2.9	0.455 2.575	150	150.654 150.654 387.933	1.000		2.586	
	X7 - X8	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X8 - X8.75	2.9	0.683 2.575	150	225.980 225.980 581.900	1.000		3.879	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
Y2	X0 - X1	1.5	0.910 2.575	150	155.849 155.849 401.310	1.000	415.596 1070.160	2.675	7.134
	X5.5 - X6.5	2.5	0.910 2.575	150	259.748 259.748 668.850	1.000		4.459	
Y4	X0 - X1	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000	1431.209 3685.364	5.172	24.569
	X3 - X4	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X5.5 - X6.5	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	X8 - X8.75	2.9	0.683 2.575	150	225.980 225.980 581.900	1.000		3.879	
	X8.75- X9.75	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
計							4181.937 10768.486		71.790



UD識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ j 壁高さHj (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
X0	Y0 - Y0.7	2.9	0.605 2.575	150	200.320 200.320 515.823	1.000	802.934 2067.555	3.439	13.784
	Y2 - Y3	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	Y3 - Y4	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
X2.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	415.596 1070.160	7.134	7.134
X3.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	415.596 1070.160	7.134	7.134
X4	Y2 - Y3	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	831.192 2140.320	7.134	14.269
	Y3 - Y4	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000		7.134	
X5	Y2 - Y3	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	831.192 2140.320	7.134	14.269
	Y3 - Y4	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000		7.134	
X6.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	415.596 1070.160	7.134	7.134
X9.75	Y0 - Y1	4.4	0.910 2.575	150	457.156 457.156 1177.176	1.000	1018.211 2621.892	7.848	17.479
	Y3 - Y4	5.4	0.910 2.575	150	561.055 561.055 1444.716	1.000		9.631	
計							4730.317 12180.567		81.204

1階Y方向 ↓

通り	符号	壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ j 壁高さHj (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ D(kN/rad)	低減係数 C	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 Pa (kN)	通り耐力 $\Sigma Pa$ (kN)
X0	Y0 - Y0.7	2.9	0.605 2.575	150	200.320 200.320 515.823	1.000	802.934 2067.555	3.439	13.784
	Y2 - Y3	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
	Y3 - Y4	2.9	0.910 2.575	150	301.307 301.307 775.866	1.000		5.172	
X2.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	415.596 1070.160	7.134	7.134

UDI識別番号：W2022UDI35959  
 通り符号

		壁倍率 $\alpha_j$	壁長さ $l_j$ 壁高さ $H_j$ (m)	剛性 $P \times$	剛性 $K_a$ (kN/m) $K_a'$ $D$ (kN/rad)	低減係数 $C$	通り剛性 $\Sigma K_a'$ (kN/m) $\Sigma D$ (kN/rad)	耐力 $P_a$ (kN)	通り耐力 $\Sigma P_a$ (kN)
X3.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	415.596 1070.160	7.134	7.134
X4	Y2 - Y3	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	831.192 2140.320	7.134	14.269
	Y3 - Y4	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000		7.134	
X5	Y2 - Y3	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	831.192 2140.320	7.134	14.269
	Y3 - Y4	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000		7.134	
X6.5	Y0 - Y1	4.0	0.910 2.575	150	415.596 415.596 1070.160	1.000	415.596 1070.160	7.134	7.134
X9.75	Y0 - Y1	5.4	0.910 2.575	150	561.055 561.055 1444.716	1.000	1018.211 2621.892	9.631	17.479
	Y3 - Y4	4.4	0.910 2.575	150	457.156 457.156 1177.176	1.000		7.848	
計							4730.317 12180.567		81.204

UDL識別番号: 2022訂第5959号

重心の計算  
計算の原点 C は、座標の左下 (X-1, Y0) とする。

$x_j$  : 原点 C からの耐力壁の図心の位置  
 $y_j$  : 原点 C からの耐力壁の図心の位置

$G_x$  : 原点 C からの X 方向剛心位置  
 $G_y$  : 原点 C からの Y 方向剛心位置

$O_x$  : 原点 C からの X 方向重心位置  
 $O_y$  : 原点 C からの Y 方向重心位置

$e_x$  : X 方向偏心距離  
 $e_y$  : Y 方向偏心距離

$$e_x = |G_x - O_x|$$

$$e_y = |G_y - O_y|$$

$X_j$  : 剛心 G を原点とした耐力壁の図心の位置  
 $Y_j$  : 剛心 G を原点とした耐力壁の図心の位置

$J_x + J_y$  : ねじり剛性  
 $J_x = \sum D_x \cdot Y_j^2$   
 $J_y = \sum D_y \cdot X_j^2$

$r_{ex}$  : X 方向弾力半径  
 $r_{ey}$  : Y 方向弾力半径

$$r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x}$$

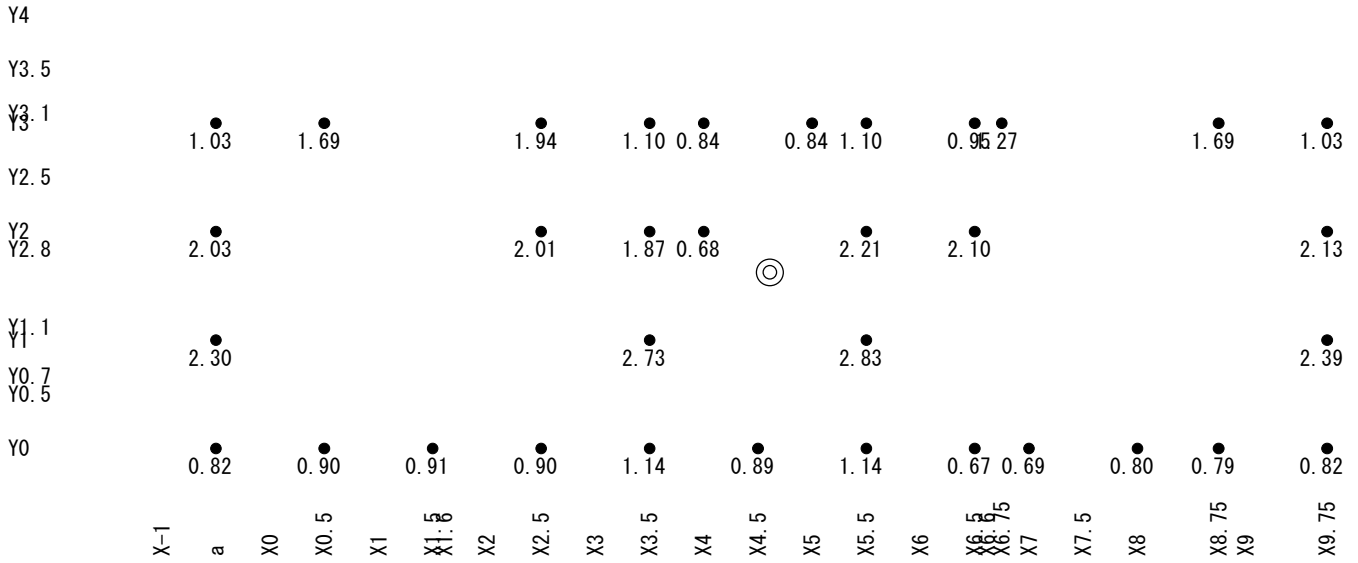
$$r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y}$$

$R_{ex}$  : X 方向偏心率  
 $R_{ey}$  : Y 方向偏心率

$$R_{ex} = e_y / r_{ex}$$

$$R_{ey} = e_x / r_{ey}$$

3階長期（床梁おろし用）軸力 (kN)  
 UDI識別番号 W202205133959  
 (◎=重心)



3階重心位置 Oy

通り	Wj (kN)	yj (m)	Wj · yj (kN · m)
Y0	10.476	0.000	0.000
Y1	10.250	0.910	9.327
Y2	13.030	1.820	23.715
Y3	13.473	2.730	36.780
計	47.228		69.822

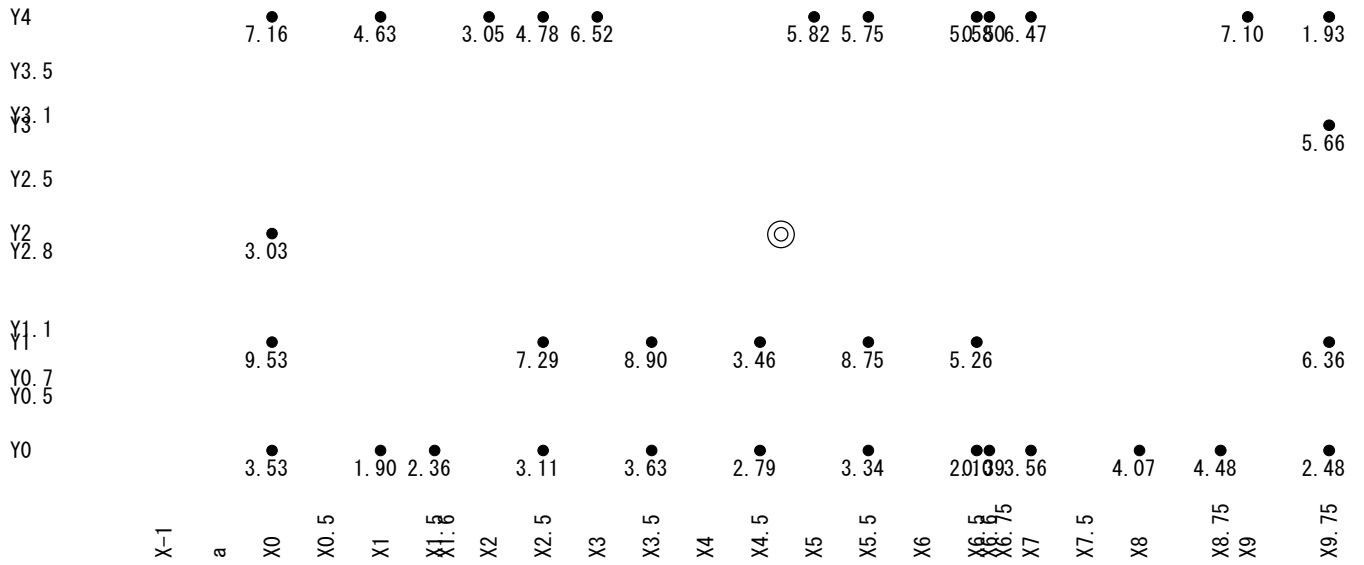
$O_y = \sum (W_j \cdot y_j) / \sum W_j = 69.822 / 47.228 = 1.478 (m)$

3階重心位置 Ox

通り	Wj (kN)	xj (m)	Wj · xj (kN · m)
a	6.182	0.455	2.813
X0.5	2.588	1.365	3.533
X1.5	0.915	2.275	2.081
X2.5	4.854	3.185	15.461
X3.5	6.838	4.095	28.003
X4	1.514	4.550	6.891
X4.5	0.891	5.005	4.459
X5	0.838	5.460	4.577
X5.5	7.276	5.915	43.036
X6.5	3.728	6.825	25.446
X6.75	1.270	7.053	8.959
X7	0.686	7.280	4.995
X8	0.800	8.190	6.556
X8.75	2.474	8.873	21.947
X9.75	6.373	9.783	62.343
計	47.228		241.097

$O_x = \sum (W_j \cdot x_j) / \sum W_j = 241.097 / 47.228 = 5.105 (m)$

2階長期(床梁を支点用)軸力 (kN)  
 UDI識別番号 W202205133959  
 (◎=重心)



2階重心位置 Oy

通り	Wj (kN)	yj (m)	Wj · yj (kN · m)
Y0	37.762	0.000	0.000
Y1	49.545	0.910	45.086
Y2	3.032	1.820	5.517
Y3	5.659	2.730	15.448
Y4	59.296	3.640	215.837
計	155.293		281.888

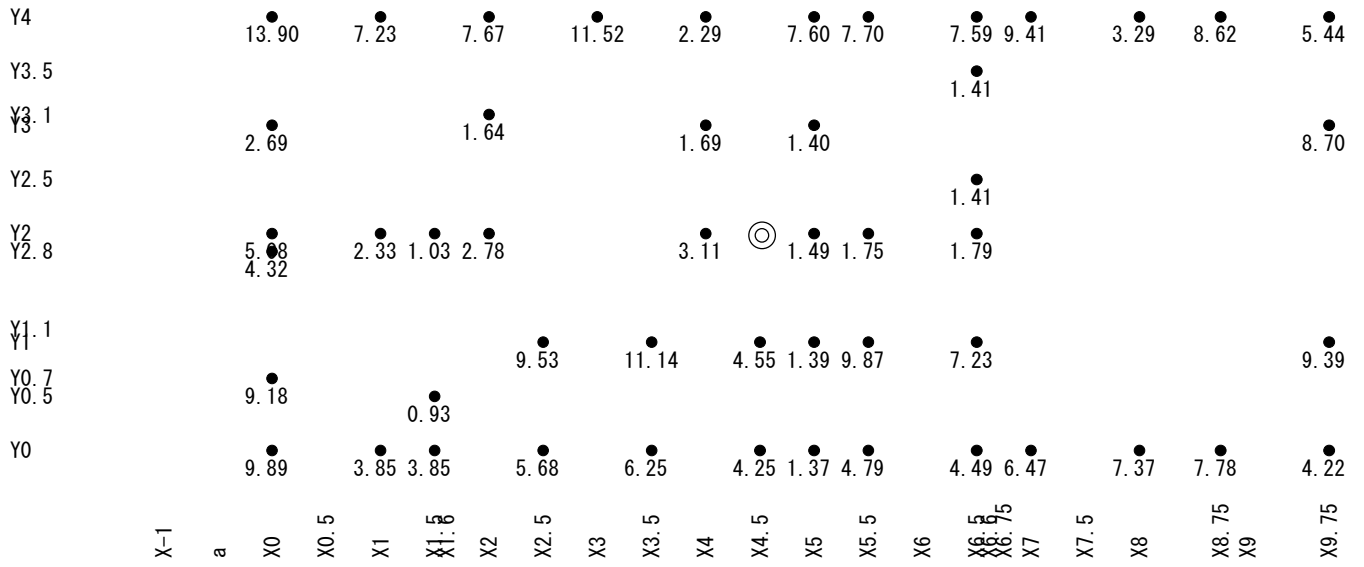
$Oy = \sum (Wj \cdot yj) / \sum Wj = 281.889 / 155.293 = 1.815 (m)$

UD識別番号: W2022UD135959

通り	Wj (kN)	xj (m)	Wj · xj (kN · m)
X0	23.253	0.910	21.161
X1	6.529	1.820	11.882
X1.5	2.364	2.275	5.378
X2	3.050	2.730	8.326
X2.5	15.178	3.185	48.341
X3	6.523	3.640	23.743
X3.5	12.539	4.095	51.347
X4.5	6.251	5.005	31.287
X5	5.820	5.460	31.779
X5.5	17.835	5.915	105.492
X6.5	12.938	6.825	88.303
X6.6	0.891	6.930	6.174
X7	10.032	7.280	73.036
X8	4.075	8.190	33.373
X8.75	4.484	8.873	39.786
X9	7.104	9.100	64.646
X9.75	16.427	9.783	160.702
計	155.293		804.754

$$Ox = \sum (Wj \cdot xj) / \sum Wj = 804.754 / 155.293 = 5.182 \text{ (m)}$$

UD識別番号 W202205133959  
 1階長期(床梁おろし用)軸力 (kN)  
 (◎=重心)



1階重心位置 Oy

通り	Wj (kN)	yj (m)	Wj · yj (kN · m)
Y0	70.253	0.000	0.000
Y0.5	0.930	0.455	0.423
Y0.7	9.179	0.605	5.553
Y1	53.101	0.910	48.321
Y2.8	4.315	1.670	7.207
Y2	19.360	1.820	35.235
Y2.5	1.411	2.275	3.210
Y3	14.475	2.730	39.517
Y3.1	1.643	2.820	4.633
Y3.5	1.411	3.185	4.494
Y4	92.276	3.640	335.884
計	268.354		484.478

$Oy = \sum (Wj \cdot yj) / \sum Wj = 484.478 / 268.354 = 1.805 (m)$

UD識別番号: W2022UD135959

通り	Wj (kN)	xj (m)	Wj · xj (kN · m)
X0	45.053	0.910	40.999
X1	13.417	1.820	24.420
X1.5	5.815	2.275	13.228
X2	12.093	2.730	33.013
X2.5	15.209	3.185	48.441
X3	11.517	3.640	41.923
X3.5	17.383	4.095	71.185
X4	7.090	4.550	32.258
X4.5	8.797	5.005	44.031
X5	13.261	5.460	72.405
X5.5	24.102	5.915	142.563
X6.5	23.920	6.825	163.255
X7	15.884	7.280	115.638
X8	10.662	8.190	87.324
X8.75	16.400	8.873	145.505
X9.75	27.750	9.783	271.463
計	268.354		1347.648

$$O_x = \sum (W_j \cdot x_j) / \sum W_j = 1347.648 / 268.354 = 5.022 \text{ (m)}$$

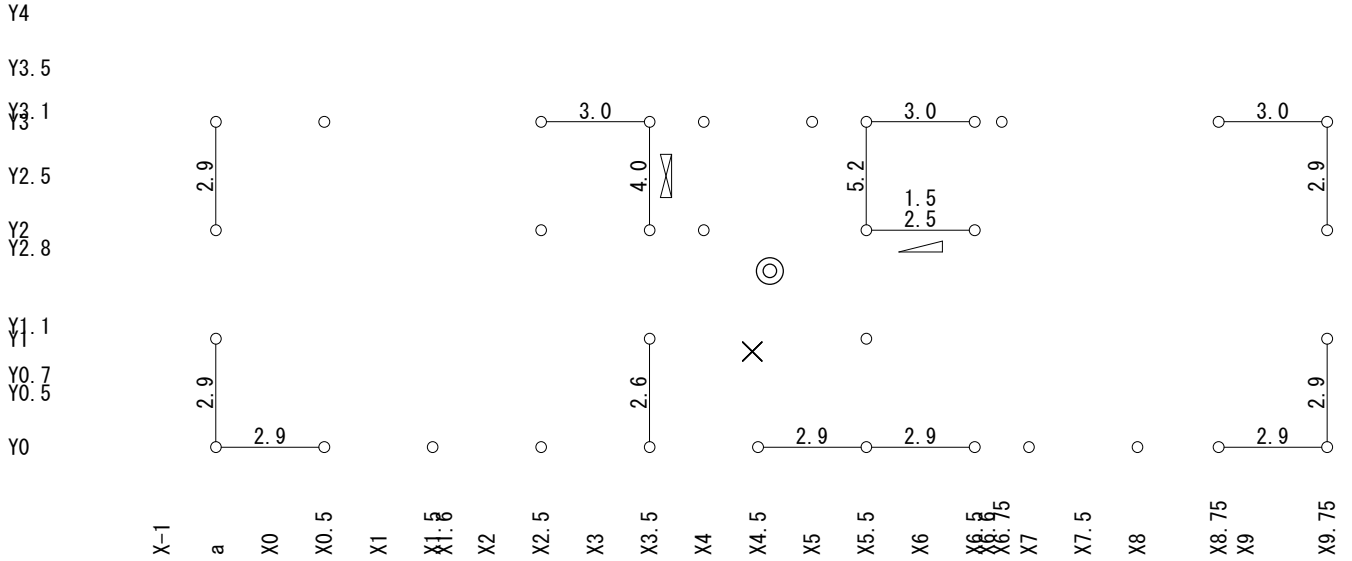


別冊4 剛心の計算  
 UDI識別番号: W2022D155959

第4.6条1項では、ねじれ補正係数 ( $\alpha \geq 1.0$ )

3階壁倍率

(◎ = 重心 x = 剛心)



3階地震 X方向加力 剛心位置(→) (Re = 0.174 ねじれ補正あり)

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj · yj (kN · m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj · Yj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
Y0 →	3005.399	0.000	0.000	-0.800	1924.938	1.000
Y2 →	163.077	1.820	296.800	1.020	169.562	1.046
Y3 →	1160.267	2.730	3167.529	1.930	4320.498	1.086
計	4328.743		3464.329		6414.998	

$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 3464329 / 4328743 = 0.800$  (m)

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj · xj (kN · m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj · Xj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
a ↑	1327.600	0.455	604.058	-4.502	26905.724
X3.5 ↑	1565.693	4.095	6411.513	-0.862	1162.910
X5.5 ↓	1101.743	5.915	6516.811	0.958	1011.507
X9.75 ↓	1299.366	9.783	12711.052	4.826	30258.514
計	5294.403		26243.432		59338.656

$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 26243430 / 5294403 = 4.957$  (m)

偏心率の計算

重心  $O_x = 5.105$  (m)  
 重心  $O_y = 1.478$  (m)  
 剛心  $G_x = 4.957$  (m)  
 剛心  $G_y = 0.800$  (m)  
 偏心距離  $e_x = |O_x - G_x| = 0.148$  (m)  
 偏心距離  $e_y = |O_y - G_y| = 0.678$  (m)  
 ねじり剛性  $J_x + J_y = \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 65754$  (kN · m<sup>2</sup>/rad)

弾力半径  $r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.897$  (m)

弾力半径  $r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 3.524$  (m)

偏心率  $R_{ex} = e_x / r_{ex} = 0.174$

偏心率  $R_{ey} = e_y / r_{ey} = 0.042$

## 3階地震 X方向加力 剛心位置(←) (Re = 0.174 ねじれ補正あり)

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj・yj (kN・m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj・Yj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
Y0 ←	3005.399	0.000	0.000	-0.802	1934.923	1.000
Y2 ←	237.601	1.820	432.433	1.018	246.047	1.046
Y3 ←	1125.580	2.730	3072.833	1.928	4182.333	1.087
計	4368.579		3505.266		6363.302	

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 3505266 / 4368579 = 0.802 \text{ (m)}$$

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj・xj (kN・m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj・Xj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)
a ↓	1327.600	0.455	604.058	-4.502	26905.724
X3.5 ↓	1565.693	4.095	6411.513	-0.862	1162.910
X5.5 ↑	1101.743	5.915	6516.811	0.958	1011.507
X9.75 ↑	1299.366	9.783	12711.052	4.826	30258.514
計	5294.403		26243.432		59338.656

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 26243430 / 5294403 = 4.957 \text{ (m)}$$

## 偏心率の計算

$$\text{重心 } O_x = 5.105 \text{ (m)}$$

$$\text{重心 } O_y = 1.478 \text{ (m)}$$

$$\text{剛芯 } G_x = 4.957 \text{ (m)}$$

$$\text{剛芯 } G_y = 0.802 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心距離 } e_x = |O_x - G_x| = 0.148 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心距離 } e_y = |O_y - G_y| = 0.676 \text{ (m)}$$

$$\text{ねじり剛性 } J_x + J_y = \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 65702 \text{ (kN} \cdot \text{m}^2 / \text{rad)}$$

$$\text{弾力半径 } r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.878 \text{ (m)}$$

$$\text{弾力半径 } r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 3.523 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心率 } R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.174$$

$$\text{偏心率 } R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.042$$

## 3階地震 Y方向加力 剛心位置(↑) (Re = 0.042 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj・xj (kN・m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj・Xj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
a ↑	1327.600	0.455	604.058	-4.502	26905.724	1.000
X3.5 ↑	1565.693	4.095	6411.513	-0.862	1162.910	1.000
X5.5 ↑	1101.743	5.915	6516.811	0.958	1011.507	1.000
X9.75 ↑	1299.366	9.783	12711.052	4.826	30258.514	1.000
計	5294.403		26243.432		59338.656	

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 26243430 / 5294403 = 4.957 \text{ (m)}$$

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj・yj (kN・m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj・Yj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)
Y0 →	3005.399	0.000	0.000	-0.802	1934.923
Y2 ←	237.601	1.820	432.433	1.018	246.047
Y3 ←	1125.580	2.730	3072.833	1.928	4182.333
計	4368.579		3505.266		6363.302

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 3505266 / 4368579 = 0.802 \text{ (m)}$$

UDI識別番号: W2022UDI35959

## 偏心率の計算

重心  $O_x = 5.105$  (m)  
 重心  $O_y = 1.478$  (m)  
 剛芯  $G_x = 4.957$  (m)  
 剛芯  $G_y = 0.802$  (m)  
 偏心距離  $e_x = |O_x - G_x| = 0.148$  (m)  
 偏心距離  $e_y = |O_y - G_y| = 0.676$  (m)  
 ねじり剛性  $J_x+J_y = \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 65702$  (kN · m<sup>2</sup>/rad)  
 弾力半径  $r_{ex} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_x} = 3.878$  (m)  
 弾力半径  $r_{ey} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_y} = 3.523$  (m)  
 偏心率  $R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.174$   
 偏心率  $R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.042$

## 3階地震 Y方向加力 剛心位置(↓) (Re = 0.042 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 D <sub>yj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 x <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> · x <sub>j</sub> (kN · m/rad)	Gからの距離 X <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> · X <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
a ↓	1327.600	0.455	604.058	-4.502	26905.724	1.000
X3.5 ↓	1565.693	4.095	6411.513	-0.862	1162.910	1.000
X5.5 ↓	1101.743	5.915	6516.811	0.958	1011.507	1.000
X9.75 ↓	1299.366	9.783	12711.052	4.826	30258.514	1.000
計	5294.403		26243.432		59338.656	

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 26243430 / 5294403 = 4.957$$
 (m)

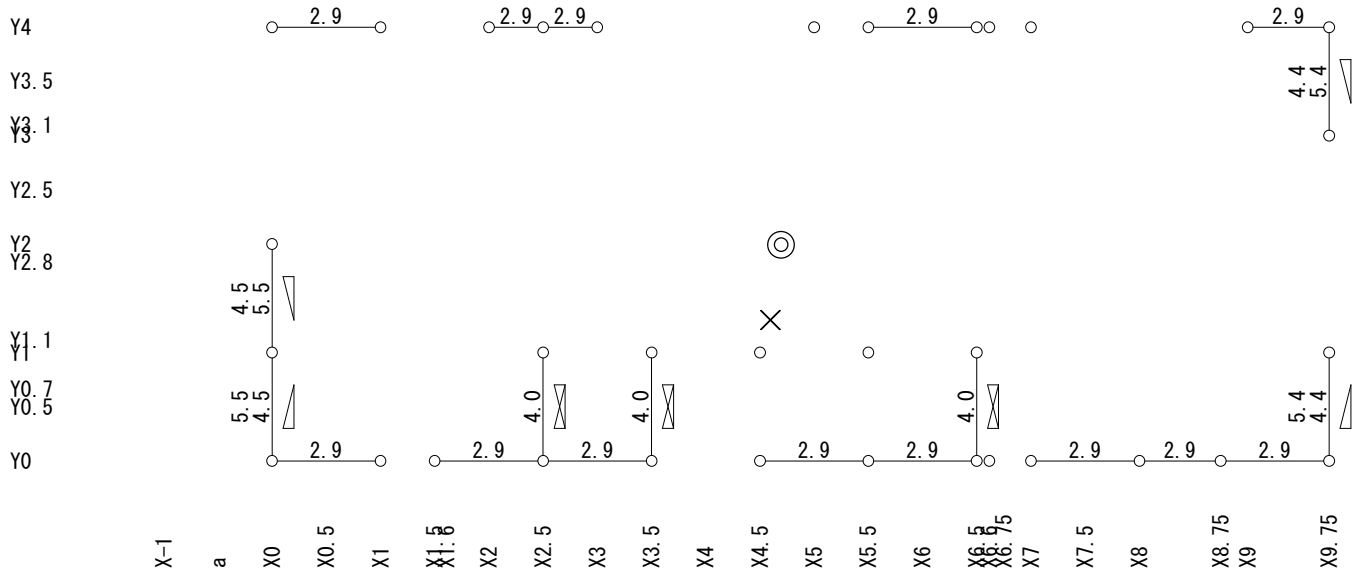
通り	通り剛性 D <sub>xj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> · y <sub>j</sub> (kN · m/rad)	Gからの距離 Y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> · Y <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
Y0 ←	3005.399	0.000	0.000	-0.800	1924.938
Y2 →	163.077	1.820	296.800	1.020	169.562
Y3 →	1160.267	2.730	3167.529	1.930	4320.498
計	4328.743		3464.329		6414.998

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 3464329 / 4328743 = 0.800$$
 (m)

## 偏心率の計算

重心  $O_x = 5.105$  (m)  
 重心  $O_y = 1.478$  (m)  
 剛芯  $G_x = 4.957$  (m)  
 剛芯  $G_y = 0.800$  (m)  
 偏心距離  $e_x = |O_x - G_x| = 0.148$  (m)  
 偏心距離  $e_y = |O_y - G_y| = 0.678$  (m)  
 ねじり剛性  $J_x+J_y = \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 65754$  (kN · m<sup>2</sup>/rad)  
 弾力半径  $r_{ex} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_x} = 3.897$  (m)  
 弾力半径  $r_{ey} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_y} = 3.524$  (m)  
 偏心率  $R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.174$   
 偏心率  $R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.042$

(◎ = 重心 × = 剛心)



2階地震 X方向加力 剛心位置(→) (Re = 0.161 ねじれ補正あり)

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj · yj (kN · m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj · Yj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
Y0 →	6012.962	0.000	0.000	-1.182	8396.906	1.000
Y4 →	2890.499	3.640	10521.418	2.458	17467.662	1.101
計	8903.461		10521.418		25864.568	

Gy = Σ (Dxj · yj) / Σ Dxj = 10521420 / 8903461 = 1.182 (m)

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj · xj (kN · m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj · Xj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
X0 ↑	2639.773	0.910	2402.193	-4.183	46181.112
X2.5 ↑	1070.160	3.185	3408.460	-1.908	3894.349
X3.5 ↑	1070.160	4.095	4382.305	-0.998	1065.084
X6.5 ↓	1070.160	6.825	7303.842	1.732	3211.681
X9.75 ↓	2621.892	9.783	25648.660	4.690	57668.328
計	8472.145		43145.460		112020.552

Gx = Σ (Dyj · xj) / Σ Dyj = 43145460 / 8472145 = 5.093 (m)

偏心率の計算

重心 Ox = 5.182 (m)  
 重心 Oy = 1.815 (m)  
 剛心 Gx = 5.093 (m)  
 剛心 Gy = 1.182 (m)  
 偏心距離 ex = |Ox - Gx| = 0.090 (m)  
 偏心距離 ey = |Oy - Gy| = 0.633 (m)  
 ねじり剛性 Jx+Jy = Σ Dxj · Yj<sup>2</sup> + Σ Dyj · Xj<sup>2</sup> = 137885 (kN · m<sup>2</sup>/rad)  
 弾力半径 rex = √((Jx+Jy) / Σ Dx) = 3.935 (m)  
 弾力半径 rey = √((Jx+Jy) / Σ Dy) = 4.034 (m)  
 偏心率 Rex = ey / rex = 0.161  
 偏心率 Rey = ex / rey = 0.022

2階地震 X方向加力 剛心位置(←) (Re = 0.161 ねじれ補正あり)

通り	通り剛性 D <sub>xj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> ・y <sub>j</sub> (kN・m/rad)	Gからの距離 Y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> ・Y <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
Y0 ←	6012.962	0.000	0.000	-1.182	8396.906	1.000
Y4 ←	2890.499	3.640	10521.418	2.458	17467.662	1.101
計	8903.461		10521.418		25864.568	

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 10521420 / 8903461 = 1.182 (m)$$

通り	通り剛性 D <sub>yj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 x <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> ・x <sub>j</sub> (kN・m/rad)	Gからの距離 X <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> ・X <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)
X0 ↓	2639.773	0.910	2402.193	-4.183	46181.112
X2.5 ↓	1070.160	3.185	3408.460	-1.908	3894.349
X3.5 ↓	1070.160	4.095	4382.305	-0.998	1065.084
X6.5 ↑	1070.160	6.825	7303.842	1.732	3211.681
X9.75 ↑	2621.892	9.783	25648.660	4.690	57668.328
計	8472.145		43145.460		112020.552

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 43145460 / 8472145 = 5.093 (m)$$

## 偏心率の計算

重心 O<sub>x</sub> = 5.182 (m)  
 重心 O<sub>y</sub> = 1.815 (m)  
 剛心 G<sub>x</sub> = 5.093 (m)  
 剛心 G<sub>y</sub> = 1.182 (m)  
 偏心距離 e<sub>x</sub> = |O<sub>x</sub> - G<sub>x</sub>| = 0.090 (m)  
 偏心距離 e<sub>y</sub> = |O<sub>y</sub> - G<sub>y</sub>| = 0.633 (m)  
 ねじり剛性 J<sub>x+Jy</sub> =  $\sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 137885 (kN \cdot m^2 / rad)$

$$\text{弾力半径 } r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.935 (m)$$

$$\text{弾力半径 } r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 4.034 (m)$$

$$\text{偏心率 } R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.161$$

$$\text{偏心率 } R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.022$$

2階地震 Y方向加力 剛心位置(↑) (Re = 0.022 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 D <sub>yj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 x <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> ・x <sub>j</sub> (kN・m/rad)	Gからの距離 X <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> ・X <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
X0 ↑	2639.773	0.910	2402.193	-4.183	46181.112	1.000
X2.5 ↑	1070.160	3.185	3408.460	-1.908	3894.349	1.000
X3.5 ↑	1070.160	4.095	4382.305	-0.998	1065.084	1.000
X6.5 ↑	1070.160	6.825	7303.842	1.732	3211.681	1.000
X9.75 ↑	2621.892	9.783	25648.660	4.690	57668.328	1.000
計	8472.145		43145.460		112020.552	

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 43145460 / 8472145 = 5.093 (m)$$

通り	通り剛性 D <sub>xj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> ・y <sub>j</sub> (kN・m/rad)	Gからの距離 Y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> ・Y <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)
Y0 →	6012.962	0.000	0.000	-1.182	8396.906
Y4 ←	2890.499	3.640	10521.418	2.458	17467.662
計	8903.461		10521.418		25864.568

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 10521420 / 8903461 = 1.182 (m)$$

UDI識別番号: W2022UDI35959

## 偏心率の計算

$$\begin{aligned}
 \text{重心} \quad O_x &= 5.182 \text{ (m)} \\
 \text{重心} \quad O_y &= 1.815 \text{ (m)} \\
 \text{剛芯} \quad G_x &= 5.093 \text{ (m)} \\
 \text{剛芯} \quad G_y &= 1.182 \text{ (m)} \\
 \text{偏心距離} \quad e_x &= |O_x - G_x| = 0.090 \text{ (m)} \\
 \text{偏心距離} \quad e_y &= |O_y - G_y| = 0.633 \text{ (m)} \\
 \text{ねじり剛性} \quad J_x+J_y &= \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 137885 \text{ (kN} \cdot \text{m}^2/\text{rad)}
 \end{aligned}$$

$$\text{弾力半径} \quad r_{ex} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_x} = 3.935 \text{ (m)}$$

$$\text{弾力半径} \quad r_{ey} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_y} = 4.034 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心率} \quad R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.161$$

$$\text{偏心率} \quad R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.022$$

2階地震 Y方向加力 剛心位置(↓) (Re = 0.022 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 D <sub>yj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 x <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> · x <sub>j</sub> (kN · m/rad)	Gからの距離 X <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> · X <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
X0 ↓	2639.773	0.910	2402.193	-4.183	46181.112	1.000
X2.5 ↓	1070.160	3.185	3408.460	-1.908	3894.349	1.000
X3.5 ↓	1070.160	4.095	4382.305	-0.998	1065.084	1.000
X6.5 ↓	1070.160	6.825	7303.842	1.732	3211.681	1.000
X9.75 ↓	2621.892	9.783	25648.660	4.690	57668.328	1.000
計	8472.145		43145.460		112020.552	

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 43145460 / 8472145 = 5.093 \text{ (m)}$$

通り	通り剛性 D <sub>xj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> · y <sub>j</sub> (kN · m/rad)	Gからの距離 Y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> · Y <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
Y0 ←	6012.962	0.000	0.000	-1.182	8396.906
Y4 →	2890.499	3.640	10521.418	2.458	17467.662
計	8903.461		10521.418		25864.568

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 10521420 / 8903461 = 1.182 \text{ (m)}$$

## 偏心率の計算

$$\begin{aligned}
 \text{重心} \quad O_x &= 5.182 \text{ (m)} \\
 \text{重心} \quad O_y &= 1.815 \text{ (m)} \\
 \text{剛芯} \quad G_x &= 5.093 \text{ (m)} \\
 \text{剛芯} \quad G_y &= 1.182 \text{ (m)} \\
 \text{偏心距離} \quad e_x &= |O_x - G_x| = 0.090 \text{ (m)} \\
 \text{偏心距離} \quad e_y &= |O_y - G_y| = 0.633 \text{ (m)} \\
 \text{ねじり剛性} \quad J_x+J_y &= \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 137885 \text{ (kN} \cdot \text{m}^2/\text{rad)}
 \end{aligned}$$

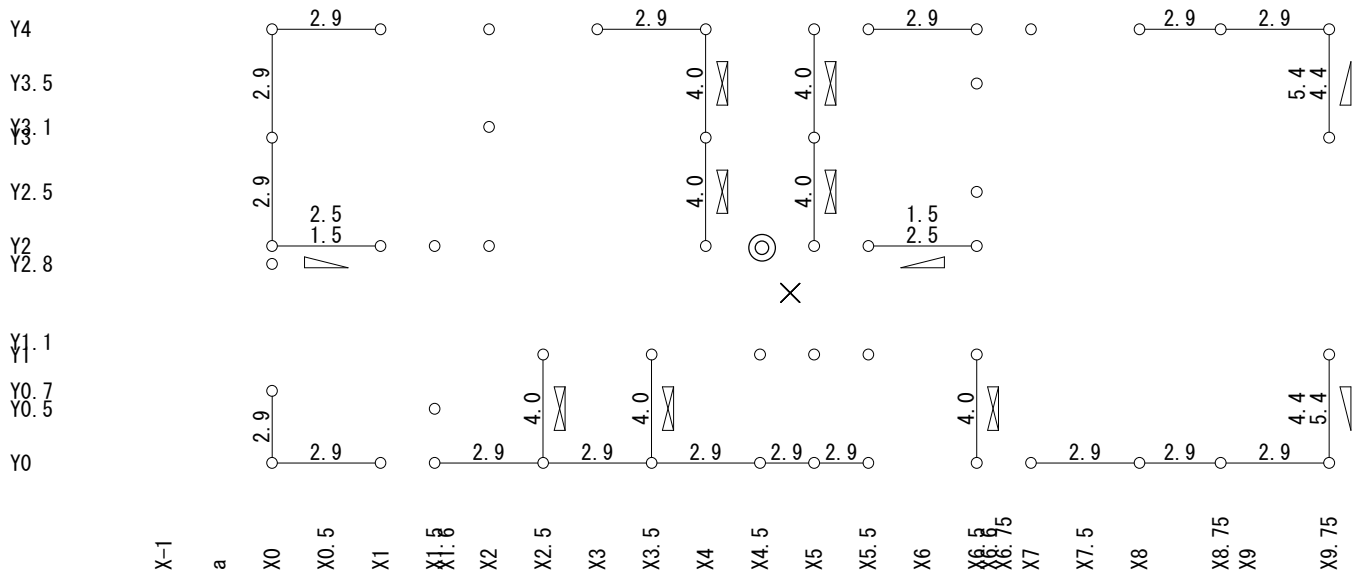
$$\text{弾力半径} \quad r_{ex} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_x} = 3.935 \text{ (m)}$$

$$\text{弾力半径} \quad r_{ey} = \sqrt{(J_x+J_y) / \sum D_y} = 4.034 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心率} \quad R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.161$$

$$\text{偏心率} \quad R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.022$$

( ◎ = 重心 × = 剛心 )



1階地震 X方向加力 剛心位置(→) (Re = 0.108 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 D <sub>xj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> · y <sub>j</sub> (kN · m/rad)	Gからの距離 Y <sub>j</sub> (m)	D <sub>xj</sub> · Y <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
Y0 →	6012.963	0.000	0.000	-1.427	12237.655	1.000
Y2 →	1070.160	1.820	1947.691	0.393	165.615	1.000
Y4 →	3685.364	3.640	13414.725	2.213	18054.972	1.000
計	10768.486		15362.416		30458.242	

$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 15362420 / 10768490 = 1.427 (m)$

通り	通り剛性 D <sub>yj</sub> (kN/rad)	Cからの距離 x <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> · x <sub>j</sub> (kN · m/rad)	Gからの距離 X <sub>j</sub> (m)	D <sub>yj</sub> · X <sub>j</sub> <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
X0 ↑	2067.555	0.910	1881.475	4.348	39093.140
X2.5 ↑	1070.160	3.185	3408.460	2.073	4600.260
X3.5 ↑	1070.160	4.095	4382.305	1.163	1448.268
X4 ↑	2140.320	4.550	9738.456	0.708	1073.842
X5 ↓	2140.320	5.460	11686.147	-0.202	87.055
X6.5 ↓	1070.160	6.825	7303.842	-1.567	2626.685
X9.75 ↓	2621.892	9.783	25648.660	-4.524	53665.376
計	12180.567		64049.348		102594.624

$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 64049350 / 12180570 = 5.258 (m)$

偏心率の計算

重心 O<sub>x</sub> = 5.022 (m)  
 重心 O<sub>y</sub> = 1.805 (m)  
 剛心 G<sub>x</sub> = 5.258 (m)  
 剛心 G<sub>y</sub> = 1.427 (m)  
 偏心距離 e<sub>x</sub> = |O<sub>x</sub> - G<sub>x</sub>| = 0.236 (m)  
 偏心距離 e<sub>y</sub> = |O<sub>y</sub> - G<sub>y</sub>| = 0.379 (m)  
 ねじり剛性 J<sub>x+Jy</sub> =  $\sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 133053 (kN \cdot m^2 / rad)$

弾力半径 r<sub>ex</sub> =  $\sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.515 (m)$

弾力半径 r<sub>ey</sub> =  $\sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 3.305 (m)$

偏心率 R<sub>ex</sub> = e<sub>x</sub> / r<sub>ex</sub> = 0.108

偏心率 R<sub>ey</sub> = e<sub>y</sub> / r<sub>ey</sub> = 0.072

## 1階地震 X方向加力 剛心位置(←) (Re = 0.108 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj・yj (kN・m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj・Yj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
Y0 ←	6012.963	0.000	0.000	-1.427	12237.655	1.000
Y2 ←	1070.160	1.820	1947.691	0.393	165.615	1.000
Y4 ←	3685.364	3.640	13414.725	2.213	18054.972	1.000
計	10768.486		15362.416		30458.242	

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 15362420 / 10768490 = 1.427 (m)$$

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj・xj (kN・m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj・Xj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)
X0 ↓	2067.555	0.910	1881.475	4.348	39093.140
X2.5 ↓	1070.160	3.185	3408.460	2.073	4600.260
X3.5 ↓	1070.160	4.095	4382.305	1.163	1448.268
X4 ↓	2140.320	4.550	9738.456	0.708	1073.842
X5 ↑	2140.320	5.460	11686.147	-0.202	87.055
X6.5 ↑	1070.160	6.825	7303.842	-1.567	2626.685
X9.75 ↑	2621.892	9.783	25648.660	-4.524	53665.376
計	12180.567		64049.348		102594.624

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 64049350 / 12180570 = 5.258 (m)$$

## 偏心率の計算

$$\begin{aligned} \text{重心 } O_x &= 5.022 (m) \\ \text{重心 } O_y &= 1.805 (m) \\ \text{剛心 } G_x &= 5.258 (m) \\ \text{剛心 } G_y &= 1.427 (m) \\ \text{偏心距離 } e_x &= |O_x - G_x| = 0.236 (m) \\ \text{偏心距離 } e_y &= |O_y - G_y| = 0.379 (m) \\ \text{ねじり剛性 } J_x + J_y &= \sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 133053 (kN \cdot m^2 / rad) \end{aligned}$$

$$\text{弾力半径 } r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.515 (m)$$

$$\text{弾力半径 } r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 3.305 (m)$$

$$\text{偏心率 } R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.108$$

$$\text{偏心率 } R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.072$$

## 1階地震 Y方向加力 剛心位置(↑) (Re = 0.072 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj・xj (kN・m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj・Xj <sup>2</sup> (kN・m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
X0 ↑	2067.555	0.910	1881.475	4.348	39093.140	1.000
X2.5 ↑	1070.160	3.185	3408.460	2.073	4600.260	1.000
X3.5 ↑	1070.160	4.095	4382.305	1.163	1448.268	1.000
X4 ↑	2140.320	4.550	9738.456	0.708	1073.842	1.000
X5 ↑	2140.320	5.460	11686.147	-0.202	87.055	1.000
X6.5 ↑	1070.160	6.825	7303.842	-1.567	2626.685	1.000
X9.75 ↑	2621.892	9.783	25648.660	-4.524	53665.376	1.000
計	12180.567		64049.348		102594.624	

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 64049350 / 12180570 = 5.258 (m)$$



UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj · yj (kN · m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj · Yj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
Y0 ←	6012.963	0.000	0.000	-1.427	12237.655
Y2 →	1070.160	1.820	1947.691	0.393	165.615
Y4 →	3685.364	3.640	13414.725	2.213	18054.972
計	10768.486		15362.416		30458.242

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 15362420 / 10768490 = 1.427 \text{ (m)}$$

## 偏心率の計算

重心 Ox = 5.022 (m)  
 重心 Oy = 1.805 (m)  
 剛芯 Gx = 5.258 (m)  
 剛芯 Gy = 1.427 (m)  
 偏心距離 ex = |Ox - Gx| = 0.236 (m)  
 偏心距離 ey = |Oy - Gy| = 0.379 (m)  
 ねじり剛性 Jx+Jy =  $\sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 133053 \text{ (kN} \cdot \text{m}^2/\text{rad)}$

$$\text{弾力半径 } r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.515 \text{ (m)}$$

$$\text{弾力半径 } r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 3.305 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心率 } R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.108$$

$$\text{偏心率 } R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.072$$

## 1階地震 Y方向加力 剛心位置(↓) (Re = 0.072 ねじれ補正なし)

通り	通り剛性 Dyj (kN/rad)	Cからの距離 xj (m)	Dyj · xj (kN · m/rad)	Gからの距離 Xj (m)	Dyj · Xj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)	ねじれ 補正係数
X0 ↓	2067.555	0.910	1881.475	4.348	39093.140	1.000
X2.5 ↓	1070.160	3.185	3408.460	2.073	4600.260	1.000
X3.5 ↓	1070.160	4.095	4382.305	1.163	1448.268	1.000
X4 ↓	2140.320	4.550	9738.456	0.708	1073.842	1.000
X5 ↓	2140.320	5.460	11686.147	-0.202	87.055	1.000
X6.5 ↓	1070.160	6.825	7303.842	-1.567	2626.685	1.000
X9.75 ↓	2621.892	9.783	25648.660	-4.524	53665.376	1.000
計	12180.567		64049.348		102594.624	

$$G_x = \sum (D_{yj} \cdot x_j) / \sum D_{yj} = 64049350 / 12180570 = 5.258 \text{ (m)}$$

通り	通り剛性 Dxj (kN/rad)	Cからの距離 yj (m)	Dxj · yj (kN · m/rad)	Gからの距離 Yj (m)	Dxj · Yj <sup>2</sup> (kN · m <sup>2</sup> /rad)
Y0 →	6012.963	0.000	0.000	-1.427	12237.655
Y2 ←	1070.160	1.820	1947.691	0.393	165.615
Y4 ←	3685.364	3.640	13414.725	2.213	18054.972
計	10768.486		15362.416		30458.242

$$G_y = \sum (D_{xj} \cdot y_j) / \sum D_{xj} = 15362420 / 10768490 = 1.427 \text{ (m)}$$

## 偏心率の計算

重心 Ox = 5.022 (m)  
 重心 Oy = 1.805 (m)  
 剛芯 Gx = 5.258 (m)  
 剛芯 Gy = 1.427 (m)  
 偏心距離 ex = |Ox - Gx| = 0.236 (m)  
 偏心距離 ey = |Oy - Gy| = 0.379 (m)  
 ねじり剛性 Jx+Jy =  $\sum D_{xj} \cdot Y_j^2 + \sum D_{yj} \cdot X_j^2 = 133053 \text{ (kN} \cdot \text{m}^2/\text{rad)}$

$$\text{弾力半径 } r_{ex} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_x} = 3.515 \text{ (m)}$$

$$\text{弾力半径 } r_{ey} = \sqrt{(J_x + J_y) / \sum D_y} = 3.305 \text{ (m)}$$

$$\text{偏心率 } R_{ex} = e_y / r_{ex} = 0.108$$

$$\text{偏心率 } R_{ey} = e_x / r_{ey} = 0.072$$

## 3階地震X方向 (→)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
Y0	1.000	1514.055	14.233	20.036	0.71	$\leq 1.0$ OK
Y2	1.046	66.835	0.657	1.087	0.60	$\leq 1.0$ OK
Y3	1.086	475.519	4.855	7.735	0.63	$\leq 1.0$ OK
計		2056.409	19.745	28.858		

## 3階地震X方向 (←)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
Y0	1.000	1514.055	14.121	20.036	0.70	$\leq 1.0$ OK
Y2	1.046	97.377	0.950	1.584	0.60	$\leq 1.0$ OK
Y3	1.087	461.303	4.675	7.504	0.62	$\leq 1.0$ OK
計		2072.735	19.746	29.124		

## 3階地震Y方向 (↑)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
a	1.000	600.627	4.910	8.851	0.55	$\leq 1.0$ OK
X3.5	1.000	707.024	5.780	10.438	0.55	$\leq 1.0$ OK
X5.5	1.000	451.534	3.691	7.345	0.50	$\leq 1.0$ OK
X9.75	1.000	605.414	4.949	8.662	0.57	$\leq 1.0$ OK
計		2364.599	19.331	35.296		

## 3階地震Y方向 (↓)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
a	1.000	600.627	4.910	8.851	0.55	$\leq 1.0$ OK
X3.5	1.000	707.024	5.780	10.438	0.55	$\leq 1.0$ OK
X5.5	1.000	451.534	3.691	7.345	0.50	$\leq 1.0$ OK
X9.75	1.000	605.414	4.949	8.662	0.57	$\leq 1.0$ OK
計		2364.599	19.331	35.296		

2階地震X方向(←)  
UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
Y0	1.000	2210.648	31.789	40.086	0.79	$\leq 1.0$ OK
Y4	1.101	1062.684	16.818	19.270	0.87	$\leq 1.0$ OK
計		3273.332	48.607	59.356		

## 2階地震X方向(←)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
Y0	1.000	2210.648	31.789	40.086	0.79	$\leq 1.0$ OK
Y4	1.101	1062.684	16.818	19.270	0.87	$\leq 1.0$ OK
計		3273.332	48.607	59.356		

## 2階地震Y方向(↑)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
X0	1.000	970.505	14.666	17.598	0.83	$\leq 1.0$ OK
X2.5	1.000	393.441	5.946	7.134	0.83	$\leq 1.0$ OK
X3.5	1.000	393.441	5.946	7.134	0.83	$\leq 1.0$ OK
X6.5	1.000	393.441	5.946	7.134	0.83	$\leq 1.0$ OK
X9.75	1.000	963.931	14.567	17.479	0.83	$\leq 1.0$ OK
計		3114.760	47.070	56.481		

## 2階地震Y方向(↓)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$	
X0	1.000	970.505	14.666	17.598	0.83	$\leq 1.0$ OK
X2.5	1.000	393.441	5.946	7.134	0.83	$\leq 1.0$ OK
X3.5	1.000	393.441	5.946	7.134	0.83	$\leq 1.0$ OK
X6.5	1.000	393.441	5.946	7.134	0.83	$\leq 1.0$ OK
X9.75	1.000	963.931	14.567	17.479	0.83	$\leq 1.0$ OK
計		3114.760	47.070	56.481		

UD識別番号: W2022UD135959

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$
Y0	1.000	2335.131	37.461	40.086	0.93
Y2	1.000	415.596	6.667	7.134	0.93
Y4	1.000	1431.209	22.960	24.569	0.93
計		4181.936	67.088	71.790	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

## 1階地震X方向 (←)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$
Y0	1.000	2335.131	37.461	40.086	0.93
Y2	1.000	415.596	6.667	7.134	0.93
Y4	1.000	1431.209	22.960	24.569	0.93
計		4181.936	67.088	71.790	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

## 1階地震Y方向 (↑)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$
X0	1.000	802.934	11.388	13.784	0.83
X2.5	1.000	415.596	5.894	7.134	0.83
X3.5	1.000	415.596	5.894	7.134	0.83
X4	1.000	831.192	11.789	14.269	0.83
X5	1.000	831.192	11.789	14.269	0.83
X6.5	1.000	415.596	5.894	7.134	0.83
X9.75	1.000	1018.211	14.441	17.479	0.83
計		4730.317	67.088	81.204	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

## 1階地震Y方向 (↓)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_e$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_e$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_e/P_a$
X0	1.000	802.934	11.388	13.784	0.83
X2.5	1.000	415.596	5.894	7.134	0.83
X3.5	1.000	415.596	5.894	7.134	0.83
X4	1.000	831.192	11.789	14.269	0.83
X5	1.000	831.192	11.789	14.269	0.83
X6.5	1.000	415.596	5.894	7.134	0.83
X9.75	1.000	1018.211	14.441	17.479	0.83
計		4730.317	67.088	81.204	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

3階風X方向(→)  
 UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
Y0	1.000	1514.055	3.466	20.036	0.17
Y2	1.000	66.835	0.153	1.087	0.14
Y3	1.000	475.519	1.089	7.735	0.14
計		2056.409	4.708	28.858	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

3階風X方向(←)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
Y0	1.000	1514.055	3.439	20.036	0.17
Y2	1.000	97.377	0.221	1.584	0.14
Y3	1.000	461.303	1.048	7.504	0.14
計		2072.735	4.708	29.124	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

3階風Y方向(↑)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
a	1.000	600.627	5.128	8.851	0.58
X3.5	1.000	707.024	6.036	10.438	0.58
X5.5	1.000	451.534	3.855	7.345	0.52
X9.75	1.000	605.414	5.169	8.662	0.60
計		2364.599	20.188	35.296	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

3階風Y方向(↓)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
a	1.000	600.627	5.128	8.851	0.58
X3.5	1.000	707.024	6.036	10.438	0.58
X5.5	1.000	451.534	3.855	7.345	0.52
X9.75	1.000	605.414	5.169	8.662	0.60
計		2364.599	20.188	35.296	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

2階風X方向(←)  
 UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
Y0	1.000	2210.648	10.573	40.086	0.26
Y4	1.000	1062.684	5.083	19.270	0.26
計		3273.332	15.656	59.356	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

2階風X方向(←)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
Y0	1.000	2210.648	10.573	40.086	0.26
Y4	1.000	1062.684	5.083	19.270	0.26
計		3273.332	15.656	59.356	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

2階風Y方向(↑)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
X0	1.000	970.505	14.651	17.598	0.83
X2.5	1.000	393.441	5.940	7.134	0.83
X3.5	1.000	393.441	5.940	7.134	0.83
X6.5	1.000	393.441	5.940	7.134	0.83
X9.75	1.000	963.931	14.552	17.479	0.83
計		3114.760	47.022	56.481	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

2階風Y方向(↓)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
X0	1.000	970.505	14.651	17.598	0.83
X2.5	1.000	393.441	5.940	7.134	0.83
X3.5	1.000	393.441	5.940	7.134	0.83
X6.5	1.000	393.441	5.940	7.134	0.83
X9.75	1.000	963.931	14.552	17.479	0.83
計		3114.760	47.022	56.481	

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

$\leq 1.0$  OK

UD識別番号: W2022UD135959

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
Y0	1.000	2335.131	14.849	40.086	0.37
Y2	1.000	415.596	2.643	7.134	0.37
Y4	1.000	1431.209	9.101	24.569	0.37
計		4181.936	26.592	71.790	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

## 1階風X方向 (←)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
Y0	1.000	2335.131	14.849	40.086	0.37
Y2	1.000	415.596	2.643	7.134	0.37
Y4	1.000	1431.209	9.101	24.569	0.37
計		4181.936	26.592	71.790	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

## 1階風Y方向 (↑)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
X0	1.000	802.934	12.622	13.784	0.92
X2.5	1.000	415.596	6.533	7.134	0.92
X3.5	1.000	415.596	6.533	7.134	0.92
X4	1.000	831.192	13.067	14.269	0.92
X5	1.000	831.192	13.067	14.269	0.92
X6.5	1.000	415.596	6.533	7.134	0.92
X9.75	1.000	1018.211	16.007	17.479	0.92
計		4730.317	74.362	81.204	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

## 1階風Y方向 (↓)

通り	ねじれ補正係数 $\alpha_w$	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担風圧力 $Q_w$ (kN)	許容耐力 $P_a$ (kN)	判定 $Q_w/P_a$
X0	1.000	802.934	12.622	13.784	0.92
X2.5	1.000	415.596	6.533	7.134	0.92
X3.5	1.000	415.596	6.533	7.134	0.92
X4	1.000	831.192	13.067	14.269	0.92
X5	1.000	831.192	13.067	14.269	0.92
X6.5	1.000	415.596	6.533	7.134	0.92
X9.75	1.000	1018.211	16.007	17.479	0.92
計		4730.317	74.362	81.204	

 $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK $\leq 1.0$  OK

UD識別番号: 2.6.1. 構面の単位せん断耐力・許容せん断力表

金物

- (A) : 腰掛蟻+短冊金物、もしくは、大入れ蟻掛け+羽子板ボルト  
10.100 (kN)
- (B) : 腰掛蟻+短冊金物×2、もしくは、大入れ蟻掛け+羽子板ボルト×2  
15.900 (kN)
- (C) : 短冊金物300×2  
18.800 (kN)



UD識別番号: W202209135959

Y4  
455  
Y3.5  
365  
Y3.1  
90  
455  
Y2.5  
455  
Y2  
150  
Y2.8  
655  
Y1.1  
105  
Y1  
305  
Y0.7  
150  
Y0.5  
455  
Y0

2.55	2.55	2.55
2.55	2.55	2.55
1.37	1.37	1.37

X-1  
455  
a  
455  
X0  
455  
X0.5  
455  
X1  
455  
X1.5  
98  
358  
X2  
455  
X2.5  
455  
X3  
455  
X3.5  
455  
X4  
455  
X4.5  
455  
X5  
455  
X5.5  
455  
X6  
455  
X6.5  
195  
123  
228  
X7  
455  
X7.5  
455  
X8  
683  
X8.75  
228  
X9  
683  
X9.75

UD識別番号: W202205135959

通り	単位長さあたりの許容せん断耐力 $\Delta Q_a$ (kN/m)	奥行き L (m)	許容せん断耐力 (kN)	合計許容せん断耐力 $Q_a$ (kN)	スパン l (m)	単位長さあたりの許容せん断耐力の最大 $\text{Max}(\Delta Q_a)$ (kN/m)
Y0						
	1.370	9.327	12.779	12.779	1.820	2.550
Y2						
	2.550	9.327	23.785	23.785	0.910	2.550
Y3						

UD識別番号: W202205135959

通り	単位長さあたりの許容せん断耐力 $\Delta Q_a$ (kN/m)	奥行き L (m)	許容せん断耐力 (kN)	合計許容せん断耐力 $Q_a$ (kN)	スパン l (m)	単位長さあたりの許容せん断耐力の最大 Max( $\Delta Q_a$ ) (kN/m)
a						
	1.370 2.550	0.910 1.820	1.247 4.641	5.888	3.640	2.550
X3.5						
	1.370 2.550	0.910 1.820	1.247 4.641	5.888	1.820	2.550
X5.5						
	1.370 2.550	0.910 1.820	1.247 4.641	5.888	3.868	2.550
X9.75						



UD識別番号：V2022UD183959

通り	単位長さあたりの許容せん断耐力 $\Delta Q_a$ (kN/m)	奥行き L (m)	許容せん断耐力 (kN)	合計許容せん断耐力 $Q_a$ (kN)	スパン l (m)	単位長さあたりの許容せん断耐力の最大 $\text{Max}(\Delta Q_a)$ (kN/m)
Y0						
	7.840	6.142	48.157	48.157	3.640	7.840
Y4						

2階(3階床)Y方向  
 UDI識別番号: V2022UD183959

通り	単位長さあたりの許容せん断耐力 $\Delta Q_a$ (kN/m)	奥行き L (m)	許容せん断耐力 (kN)	合計許容せん断耐力 $Q_a$ (kN)	スパン l (m)	単位長さあたりの許容せん断耐力の最大 Max( $\Delta Q_a$ ) (kN/m)
X0						
	7.840	3.640	28.538	28.538	2.275	7.840
X2.5						
	7.840	3.640	28.538	28.538	0.910	7.840
X3.5						
	7.840	2.625	20.580	20.580	2.730	7.840
X6.5						
	7.840	3.640	28.538	28.538	2.958	7.840
X9.75						

UDI識別番号: V20220135959

455	Y4	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84
455	Y3.5						
365	Y3.1	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84
90	Y2.5						
455	Y2.8	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84
150	Y1.1						
655	Y1.1	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84
105	Y0.7						
305	Y0.5	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84	7.84
150	Y0.5						
455	Y0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
X-1							
455	a						
455	X0						
455	X0.5						
455	X1						
455	X1.5						
98	X1.6						
358	X2						
455	X2.5						
455	X3						
455	X3.5						
455	X4						
455	X4.5						
455	X5						
455	X5.5						
455	X6						
455	X6.5						
195	X6.5						
123	X6.75						
228	X7						
455	X7.5						
455	X8						
683	X8.75						
228	X9						
683	X9.75						

UD識別番号：V202207183959

通り	単位長さあたりの許容せん断耐力 $\Delta Q_a$ (kN/m)	奥行き L (m)	許容せん断耐力 (kN)	合計許容せん断耐力 $Q_a$ (kN)	スパン l (m)	単位長さあたりの許容せん断耐力の最大 $\text{Max}(\Delta Q_a)$ (kN/m)
Y0						
	7.840	6.142	48.157	48.157	1.820	7.840
Y2						
	7.840	8.872	69.560	69.560	1.820	7.840
Y4						



UD識別番号：V2022UD18959

通り	単位長さあたりの許容せん断耐力 $\Delta Q_a$ (kN/m)	奥行き L (m)	許容せん断耐力 (kN)	合計許容せん断耐力 $Q_a$ (kN)	スパン l (m)	単位長さあたりの許容せん断耐力の最大 $\text{Max}(\Delta Q_a)$ (kN/m)
X0						
	7.840	3.640	28.538	28.538	2.275	7.840
X2.5						
	7.840	3.640	28.538	28.538	0.910	7.840
X3.5						
	7.840	2.625	20.580	20.580	0.455	7.840
X4						
	7.840	2.625	20.580	20.580	0.910	7.840
X5						
	7.840	2.730	21.403	21.403	1.365	7.840
X6.5						
	7.840	3.640	28.538	28.538	2.958	7.840
X9.75						

## 水平構面の負担水平力に対する検定

地震時

QEj : ねじれ補正後のj通りの負担地震力  
 Wj : j通りの重量  
 Wj, j+1 : j~j+1通りの重量  
 wj・lj : j通りの地震力=( $\sum QE_{下} - \sum QE_{上}$ )/ $\sum W$  \*Wj  
 wj, j+1・lj, j+1 : j~j+1通りの地震力=( $\sum QE_{下} - \sum QE_{上}$ )/ $\sum W$  \*Wj, j+1  
 Qa : 水平構面のせん断耐力  
 Q : 各通り端のせん断力

風圧時

QWj : j通りの負担風圧力  
 Wj : j通りの風圧力  
 Wj, j+1 : j~j+1通りの風圧力  
 wj・lj : j通りの風圧力=Wj  
 wj, j+1・lj, j+1 : j~j+1通りの風圧力=Wj, j+1  
 Qa : 水平構面のせん断耐力  
 Q : 各通り端のせん断力

## 3階地震 X方向加力 重量 (→, ←)

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
Y0	屋根 外壁3階 母屋下がり壁	921 600	1.444 9.328 × 1.20	1.330 6.727 -2.546	5.510
	屋根 屋根 天井 外壁3階 内壁3階 妻壁 母屋下がり壁	921 671 250 600 450	8.761 8.761 8.488 3.640 × 1.20 3.640 × 1.20	8.067 5.877 2.122 2.625 1.969 0.273 -0.434	20.499
Y2	内壁3階	450	3.640 × 1.20	1.969	1.969
	屋根 天井 外壁3階 内壁3階 妻壁	671 250 600 450	8.761 8.488 1.820 × 1.20 3.640 × 1.20	5.877 2.122 1.313 1.969 0.273	11.554
Y3	屋根 外壁3階	671 600	1.444 9.328 × 1.20	0.969 6.727	7.696
計					47.228

## 3階地震 Y方向加力 重量 (↑, ↓)

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
a	屋根 屋根 外壁3階 妻壁 母屋下がり壁	921 671 600	0.159 0.296 2.730 × 1.20	0.146 0.198 1.969 0.273 -0.124	2.462
	屋根 屋根 天井 外壁3階 母屋下がり壁	921 671 250 600	0.482 0.896 0.828 0.910 × 1.20	0.444 0.601 0.207 0.656 -0.124	1.785
X0					
	屋根 屋根 天井 外壁3階 母屋下がり壁	921 671 250 600	2.412 4.482 4.141 4.550 × 1.20	2.221 3.006 1.035 3.281 -0.621	8.923
X2.5	内壁3階	450	0.910 × 1.20	0.492	0.492

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m) , (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
	屋根 屋根 天井 外壁 3階 内壁 3階 母屋下がり壁	921 671 250 600 450	0.965 1.793 1.656 1.820 × 1.20 0.910 × 1.20	0.888 1.203 0.414 1.313 0.492 -0.248	4.061
X3.5	内壁 3階 母屋下がり壁	450	2.730 × 1.20	1.477 -0.093	1.384
	屋根 屋根 天井 外壁 3階 内壁 3階 母屋下がり壁	921 671 250 600 450	0.482 0.896 0.828 0.910 × 1.20 0.455 × 1.20	0.444 0.601 0.207 0.656 0.246 -0.124	2.031
X4					
	屋根 屋根 天井 外壁 3階 内壁 3階 母屋下がり壁	921 671 250 600 450	0.965 1.793 1.656 1.820 × 1.20 0.910 × 1.20	0.888 1.203 0.414 1.313 0.492 -0.248	4.061
X5					
	屋根 屋根 天井 外壁 3階 内壁 3階 母屋下がり壁	921 671 250 600 450	0.482 0.896 0.828 0.910 × 1.20 0.455 × 1.20	0.444 0.601 0.207 0.656 0.246 -0.124	2.031
X5.5	内壁 3階 母屋下がり壁	450	2.730 × 1.20	1.477 -0.093	1.384
	屋根 屋根 天井 外壁 3階 内壁 3階 母屋下がり壁	921 671 250 600 450	0.965 1.793 1.656 1.820 × 1.20 0.910 × 1.20	0.888 1.203 0.414 1.313 0.492 -0.248	4.061
X6.5	内壁 3階	450	0.910 × 1.20	0.492	0.492
	屋根 屋根 天井 外壁 3階 母屋下がり壁	921 671 250 600	3.135 5.826 5.383 5.915 × 1.20	2.887 3.908 1.346 4.266 -0.807	11.599
X9.75	屋根 屋根 外壁 3階 妻壁 母屋下がり壁	921 671 600	0.159 0.295 2.730 × 1.20	0.146 0.198 1.969 0.273 -0.124	2.462
計					47.228

## 2階地震 X方向加力重量 (→, ←)

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
Y0	外壁3階	600	9.328 × 1.20	6.727	13.919
	外壁2階	600	8.873 × 1.35	7.192	
	外壁3階	600	3.640 × 1.20	2.625	32.933
	内壁3階	450	3.640 × 1.20	1.969	
	床	1300	16.976	22.069	
	外壁2階	600	3.640 × 1.35	2.951	
	内壁2階	450	5.460 × 1.35	3.319	
Y2	内壁3階	450	3.640 × 1.20	1.969	1.969
	外壁3階	600	1.820 × 1.20	1.313	16.344
	内壁3階	450	3.640 × 1.20	1.969	
	床	1300	8.488	11.034	
	外壁2階	600	1.820 × 1.35	1.475	
	内壁2階	450	0.910 × 1.35	0.553	
Y3	外壁3階	600	9.328 × 1.20	6.727	6.727
	バルコニー-床	1600	8.488	13.581	18.021
	外壁2階	600	1.820 × 1.35	1.475	
	内壁2階	450	0.910 × 1.35	0.553	
	バルコニー-手摺壁			2.412	
Y4	外壁2階 バルコニー-手摺壁	600	8.873 × 1.35	7.192 10.960	18.152
計					108.065

## 2階地震 Y方向加力重量 (↑, ↓)

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
X0	外壁3階	600	3.640 × 1.20	2.625	9.593
	床	1300	1.242	1.615	
	バルコニー-床	1600	0.414	0.662	
	外壁2階	600	3.640 × 1.35	2.951	
	バルコニー-手摺壁			1.740	
	外壁3階	600	4.550 × 1.20	3.281	21.029
	床	1300	6.211	8.074	
	バルコニー-床	1600	2.070	3.312	
	外壁2階	600	4.550 × 1.35	3.688	
	バルコニー-手摺壁			2.673	
X2.5	内壁3階	450	0.910 × 1.20	0.492	1.045
	内壁2階	450	0.910 × 1.35	0.553	
	外壁3階	600	1.820 × 1.20	1.313	9.457
	内壁3階	450	0.910 × 1.20	0.492	
	床	1300	2.484	3.230	
	バルコニー-床	1600	0.828	1.325	
	外壁2階	600	1.820 × 1.35	1.475	
	内壁2階	450	0.910 × 1.35	0.553	
	バルコニー-手摺壁			1.069	
X3.5	内壁3階	450	2.730 × 1.20	1.477	2.030
	内壁2階	450	0.910 × 1.35	0.553	
	外壁3階	600	0.910 × 1.20	0.656	4.452
	内壁3階	450	0.455 × 1.20	0.246	
	床	1300	1.242	1.615	
	バルコニー-床	1600	0.414	0.662	
	外壁2階	600	0.910 × 1.35	0.738	
	バルコニー-手摺壁			0.535	
X4					
	外壁3階	600	1.820 × 1.20	1.313	9.181
	内壁3階	450	0.910 × 1.20	0.492	
	床	1300	2.484	3.230	
	バルコニー-床	1600	0.828	1.325	
	外壁2階	600	1.820 × 1.35	1.475	
	内壁2階	450	0.455 × 1.35	0.277	
	バルコニー-手摺壁			1.069	

UD識別番号: W2022UDI35959		単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m × m) , (m <sup>2</sup> )	重量 W <sub>i0</sub> (kN)	合計重量 W <sub>i</sub> (kN)
通り	項目				
X5					
	外壁 3階 内壁 3階 床 バルコニ-床 外壁 2階 内壁 2階 バルコニ-手摺壁	600 450 1300 1600 600 450	0.910 × 1.20 0.455 × 1.20 1.242 0.414 0.910 × 1.35 0.455 × 1.35	0.656 0.246 1.615 0.662 0.738 0.277 0.535	4.729
X5.5	内壁 3階	450	2.730 × 1.20	1.477	1.477
	外壁 3階 内壁 3階 床 バルコニ-床 外壁 2階 バルコニ-手摺壁	600 450 1300 1600 600	1.820 × 1.20 0.910 × 1.20 2.484 0.828 1.820 × 1.35	1.313 0.492 3.230 1.325 1.475 1.069	8.904
X6.5	内壁 3階 内壁 2階	450 450	0.910 × 1.20 3.640 × 1.35	0.492 2.213	2.705
	外壁 3階 床 バルコニ-床 外壁 2階 バルコニ-手摺壁	600 1300 1600 600	5.915 × 1.20 8.074 2.691 5.915 × 1.35	4.266 10.496 4.306 4.795 3.475	27.338
X9.75	外壁 3階 外壁 2階 バルコニ-手摺壁	600 600	2.730 × 1.20 3.640 × 1.35	1.969 2.951 1.206	6.125
計					108.065

UD識別番号: W202200783958 1階地震 X方向加力重量 (→, ←)

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
Y0	外壁 2階 外壁 1階 バルコニー手摺壁	600 600	8.873 × 1.35 8.873 × 1.30	7.192 6.902 1.206	15.300
	外壁 2階 内壁 2階 床 バルコニー床 外壁 1階 内壁 1階 バルコニー手摺壁	600 450 1400 1600 600 450	3.640 × 1.35 5.460 × 1.35 16.148 1.656 3.640 × 1.30 6.825 × 1.30	2.951 3.319 22.607 2.650 2.832 3.982 2.139	40.479
Y2	内壁 1階	450	5.915 × 1.30	3.451	3.451
	外壁 2階 内壁 2階 床 バルコニー床 外壁 1階 内壁 1階 バルコニー手摺壁	600 450 1400 1600 600 450	1.820 × 1.35 0.910 × 1.35 8.074 0.828 1.820 × 1.30 3.640 × 1.30	1.475 0.553 11.304 1.325 1.416 2.124 1.069	19.266
Y3					
	外壁 2階 内壁 2階 床 バルコニー床 外壁 1階 内壁 1階 バルコニー手摺壁	600 450 1400 1600 600 450	1.820 × 1.35 0.910 × 1.35 8.074 0.828 1.820 × 1.30 3.640 × 1.30	1.475 0.553 11.304 1.325 1.416 2.124 1.069	19.266
Y4	外壁 2階 外壁 1階 バルコニー手摺壁	600 600	8.873 × 1.35 8.873 × 1.30	7.192 6.902 1.206	15.300
計					113.061

## 1階地震 Y方向加力重量 (↑, ↓)

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m×m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
X0	外壁 2階 バルコニー床 外壁 1階 バルコニー手摺壁	600 1600 600	3.640 × 1.35 3.312 3.640 × 1.30	2.951 5.300 2.832 6.689	17.770
	外壁 2階 床 外壁 1階 内壁 1階	600 1400 600 450	4.550 × 1.35 8.281 4.550 × 1.30 4.550 × 1.30	3.688 11.593 3.539 2.655	21.476
X2.5	内壁 2階 内壁 1階	450 450	0.910 × 1.35 0.910 × 1.30	0.553 0.531	1.084
	外壁 2階 内壁 2階 床 外壁 1階 内壁 1階	600 450 1400 600 450	1.820 × 1.35 0.910 × 1.35 3.312 1.820 × 1.30 1.820 × 1.30	1.475 0.553 4.637 1.416 1.062	9.143
X3.5	内壁 2階 内壁 1階	450 450	0.910 × 1.35 0.910 × 1.30	0.553 0.531	1.084
	外壁 2階 床 外壁 1階 内壁 1階	600 1400 600 450	0.910 × 1.35 1.656 0.910 × 1.30 0.455 × 1.30	0.738 2.319 0.708 0.265	4.030
X4	内壁 1階	450	1.820 × 1.30	1.062	1.062

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m × m) , (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0 (kN)	合計重量 Wi (kN)
	外壁 2階 内壁 2階 床 外壁 1階 内壁 1階	600 450 1400 600 450	1.820 × 1.35 0.455 × 1.35 3.312 1.820 × 1.30 1.365 × 1.30	1.475 0.277 4.637 1.416 0.796	8.601
X5	内壁 1階	450	2.730 × 1.30	1.593	1.593
	外壁 2階 内壁 2階 床 外壁 1階 内壁 1階	600 450 1400 600 450	0.910 × 1.35 0.455 × 1.35 1.656 0.910 × 1.30 0.910 × 1.30	0.738 0.277 2.319 0.708 0.531	4.572
X5.5					
	外壁 2階 床 外壁 1階 内壁 1階	600 1400 600 450	1.820 × 1.35 3.312 1.820 × 1.30 0.910 × 1.30	1.475 4.637 1.416 0.531	8.059
X6.5	内壁 2階 内壁 1階	450 450	3.640 × 1.35 3.640 × 1.30	2.213 2.124	4.337
	外壁 2階 床 外壁 1階	600 1400 600	5.915 × 1.35 10.765 5.915 × 1.30	4.795 15.071 4.601	24.467
X9.75	外壁 2階 外壁 1階	600 600	3.640 × 1.35 3.640 × 1.30	2.951 2.832	5.782
計					113.061

UD識別番号: W20220513559(→)

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wj Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q下端 (kN)	判定	Q上端 (kN)	判定
Y0	14.233	5.510	2.304					
		20.499	8.570	12.779	11.929	OK	3.359	OK
Y2	0.657	1.969	0.823					
		11.554	4.830	23.785	3.193	OK	-1.638	OK
Y3	4.855	7.696	3.217					
					0.000			
計	19.745	47.228	19.745					





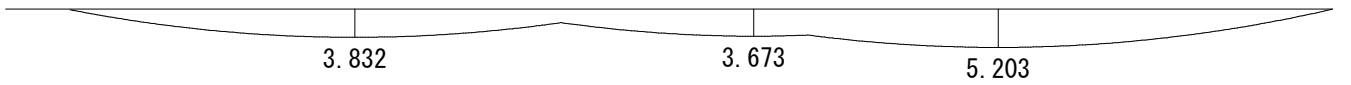
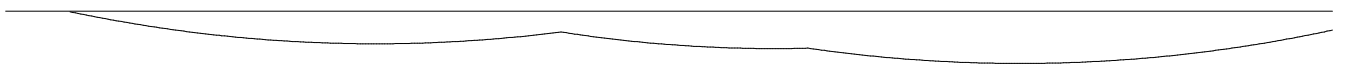
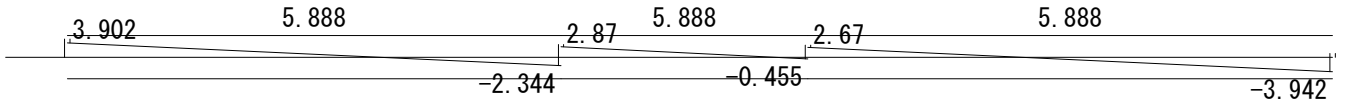
UD識別番号: W20220513559(←)

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wj Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q下端 (kN)	判定	Q上端 (kN)	判定
Y0	14.121	5.510	2.304					
		20.499	8.571	12.779	11.817	OK	3.246	OK
Y2	0.950	1.969	0.823					
		11.554	4.830	23.785	3.373	OK	-1.458	OK
Y3	4.675	7.696	3.218					
					0.000			
計	19.746	47.228	19.746					



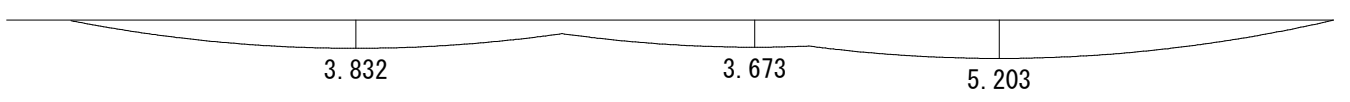
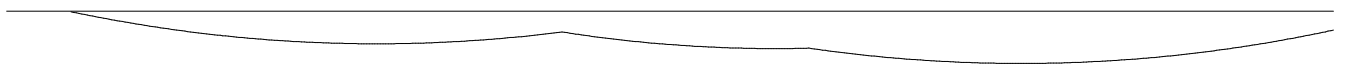
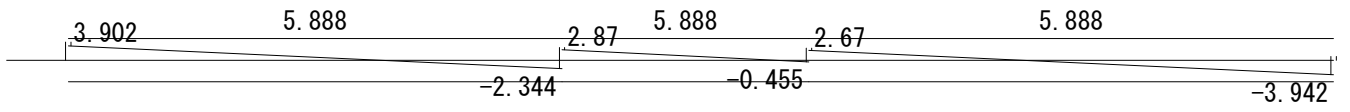
3階(屋根)Y方向地震(↑)  
 UDI識別番号: W20220513559

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wi Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
a	4.910	2.462	1.008					
		15.260	6.246	5.888	3.902	OK	-2.344	OK
X3.5	5.780	1.384	0.566					
		8.122	3.325	5.888	2.870	OK	-0.455	OK
X5.5	3.691	1.384	0.566					
		16.153	6.612	5.888	2.670	OK	-3.942	OK
X9.75	4.949	2.462	1.008					
					0.000			
計	19.331	47.228	19.331					



UD識別番号: W20220513559(↓)

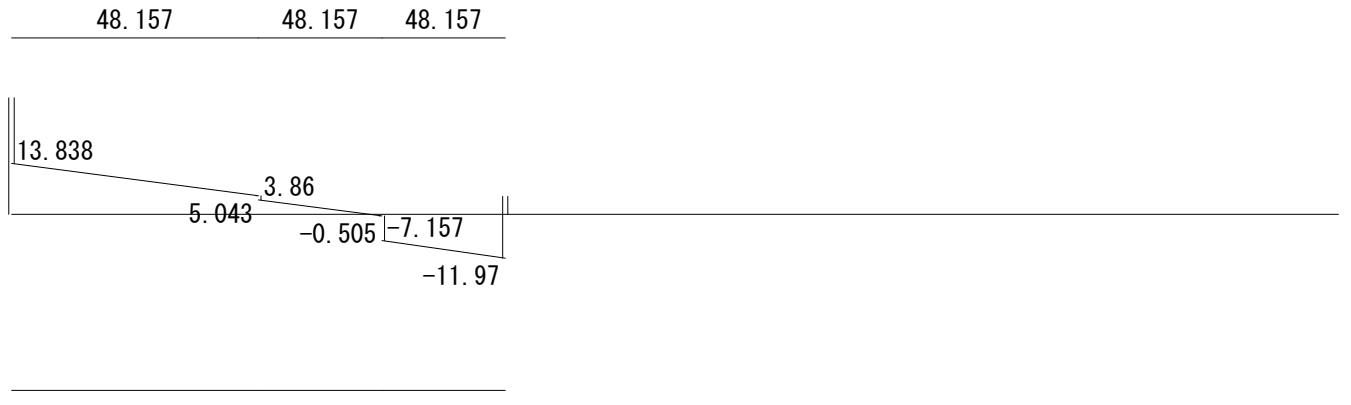
通り	負担地震力 $Q_{E下j}$ (kN)	$W_i$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{E上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q$ 左端 (kN)	判定	$Q$ 右端 (kN)	判定
a	4.910	2.462	1.008					
		15.260	6.246	5.888	3.902	OK	-2.344	OK
X3.5	5.780	1.384	0.566					
		8.122	3.325	5.888	2.870	OK	-0.455	OK
X5.5	3.691	1.384	0.566					
		16.153	6.612	5.888	2.670	OK	-3.942	OK
X9.75	4.949	2.462	1.008					
					0.000			
計	19.331	47.228	19.331					



2階(3階床)X方向地震(一)  
 UDI識別番号: W202207183855

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wj Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q下端 (kN)	判定	Q上端 (kN)	判定
Y0	31.789	13.919	17.950					
		32.933	8.796	48.157	13.838	OK	5.043	OK
Y2		1.969	1.183					
		16.344	4.365	48.157	3.860	OK	-0.505	OK
Y3		6.727	6.652					
		18.021	4.813	48.157	-7.157	OK	-11.970	OK
Y4	16.818	18.152	4.848					
					0.000			
計	48.607	108.065	48.607					





Y0 Y2 Y3 Y4  
M



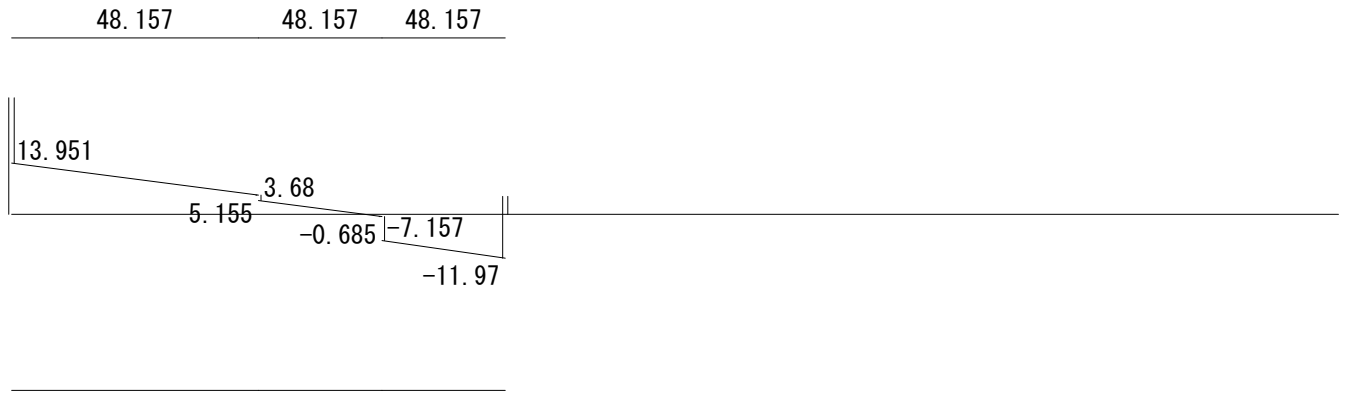
Y0 Y2 Y3 Y4  
M f



Y0 Y2 Y3 Y4

2階(3階床)X方向地震 (←)  
 UDI識別番号: W202207183355

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wj Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q下端 (kN)	判定	Q上端 (kN)	判定
Y0	31.789	13.919	17.838					
		32.933	8.795	48.157	13.951	OK	5.155	OK
Y2		1.969	1.476					
		16.344	4.365	48.157	3.680	OK	-0.685	OK
Y3		6.727	6.472					
		18.021	4.813	48.157	-7.157	OK	-11.970	OK
Y4	16.818	18.152	4.848					
					0.000			
計	48.607	108.065	48.607					



M



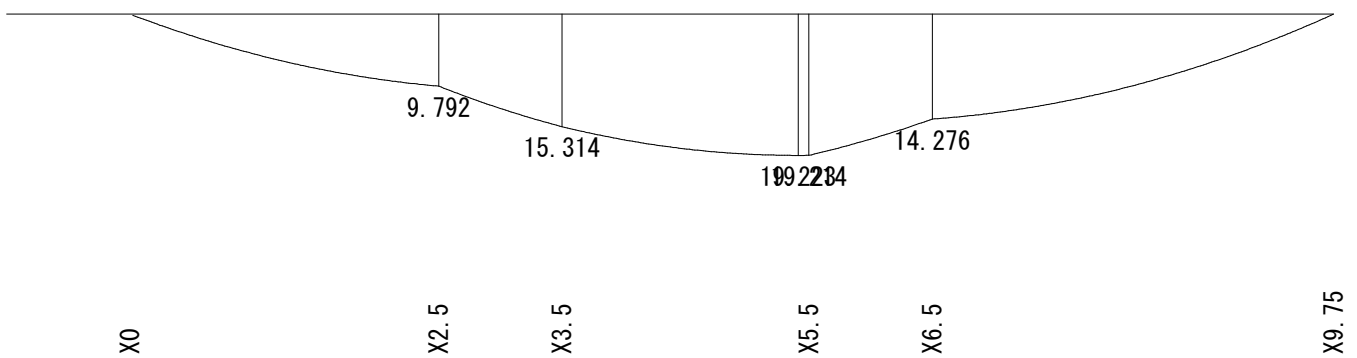
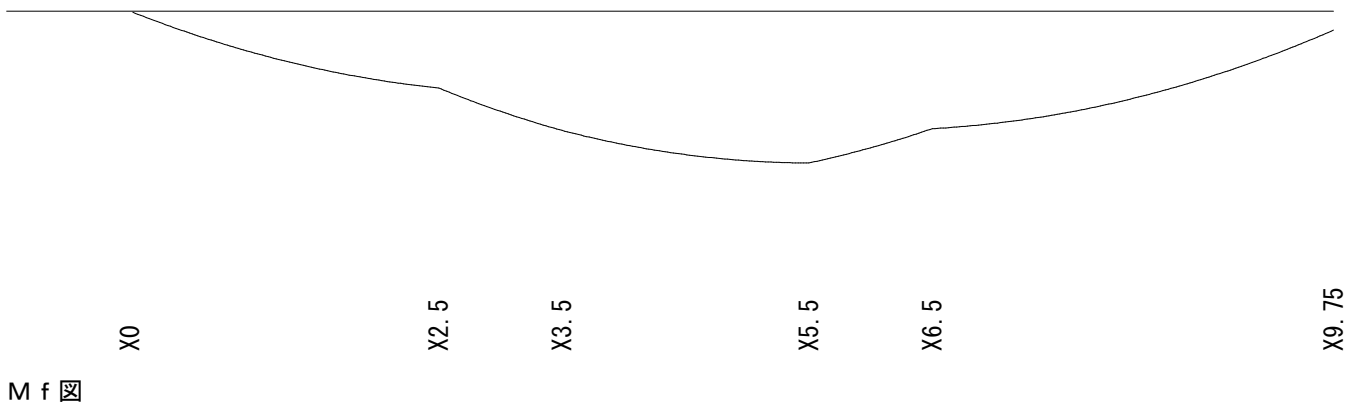
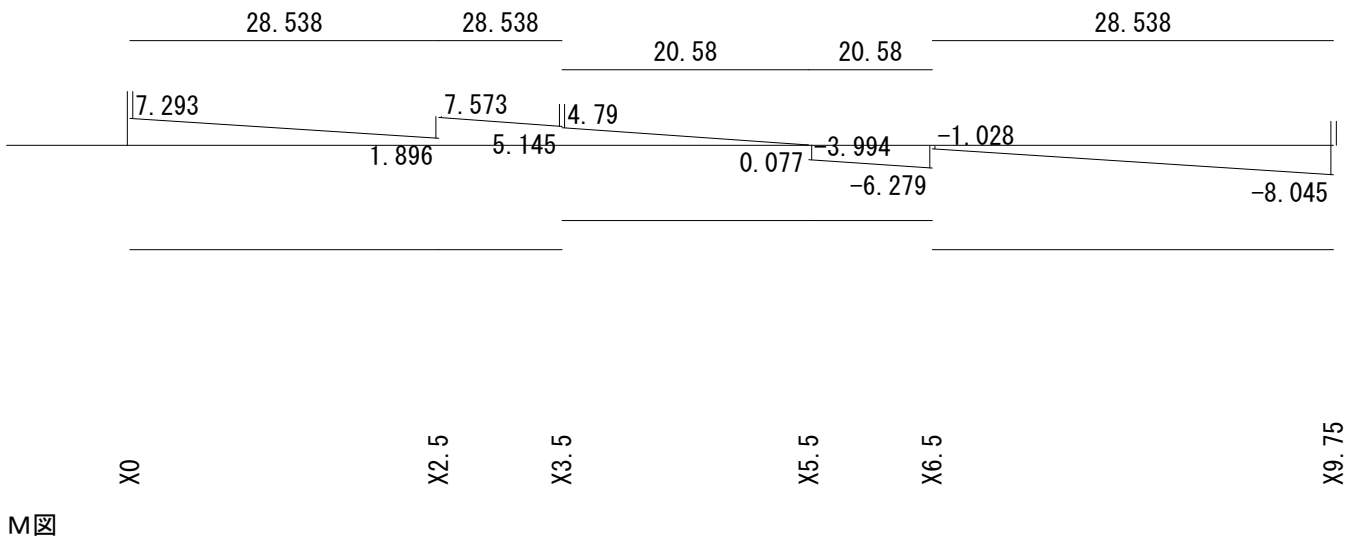
M f



Y0                      Y2                      Y3                      Y4

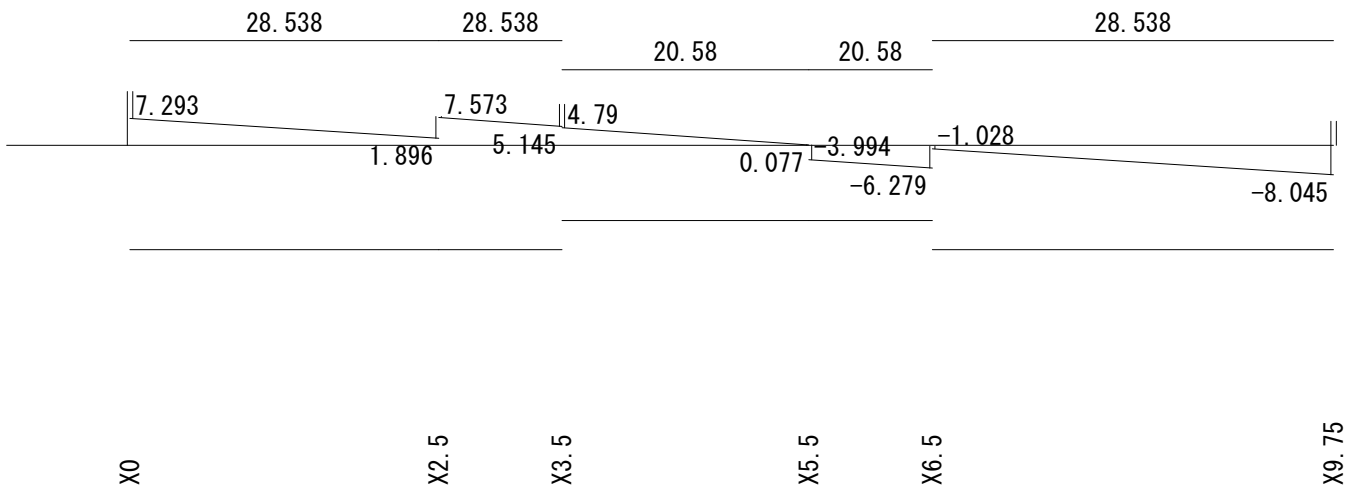
2階(3階床)Y方向地震(1)  
 UDI識別番号: W202207183355

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wi Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	14.666	9.593	7.373					
		21.029	5.398	28.538	7.293	OK	1.896	OK
X2.5	5.946	1.045	0.268					
		9.457	2.427	28.538	7.573	OK	5.145	OK
X3.5	5.946	2.030	6.301					
		18.361	4.713	20.580	4.790	OK	0.077	OK
X5.5		1.477	4.070					
		8.904	2.285	20.580	-3.994	OK	-6.279	OK
X6.5	5.946	2.705	0.694					
		27.338	7.017	28.538	-1.028	OK	-8.045	OK
X9.75	14.567	6.125	6.522					
					0.000			
計	47.070	108.065	47.070					

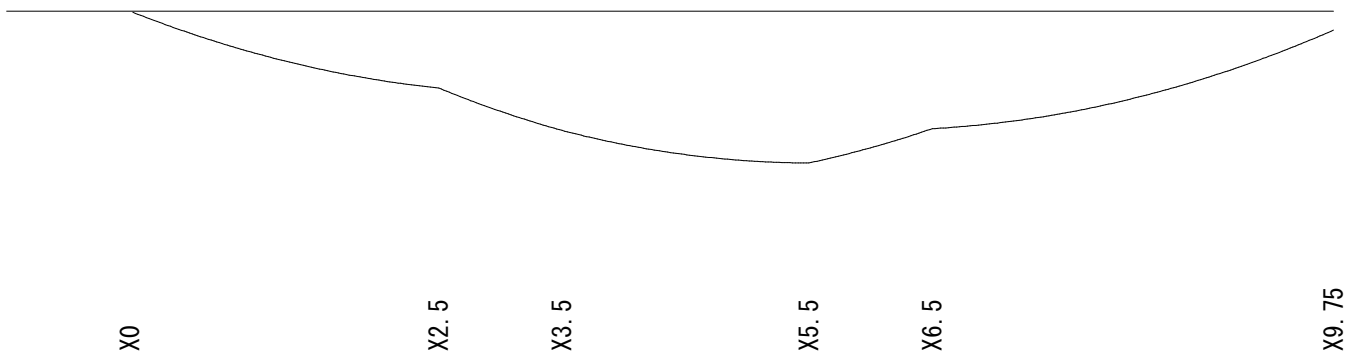


2階(3階床)Y方向地震(↓)  
 UDI識別番号: W202207183355

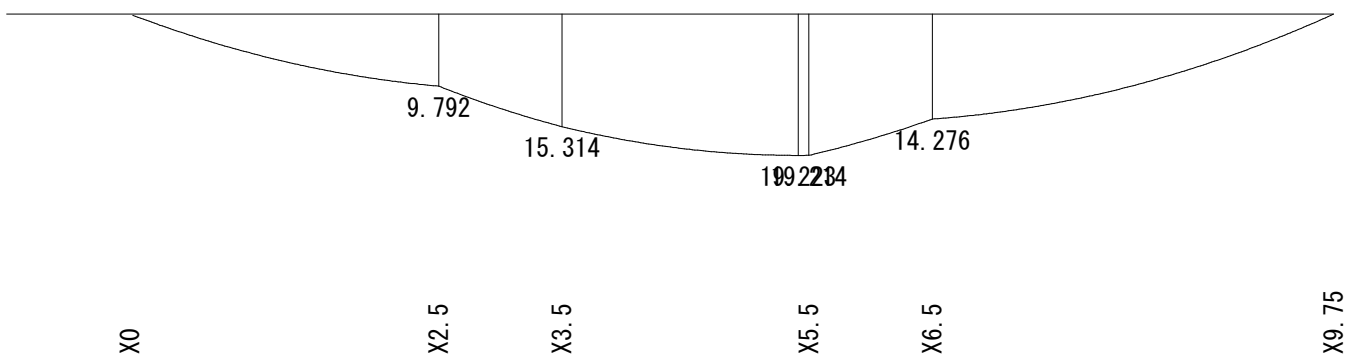
通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wi Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	14.666	9.593	7.373					
		21.029	5.398	28.538	7.293	OK	1.896	OK
X2.5	5.946	1.045	0.268					
		9.457	2.427	28.538	7.573	OK	5.145	OK
X3.5	5.946	2.030	6.301					
		18.361	4.713	20.580	4.790	OK	0.077	OK
X5.5		1.477	4.070					
		8.904	2.285	20.580	-3.994	OK	-6.279	OK
X6.5	5.946	2.705	0.694					
		27.338	7.017	28.538	-1.028	OK	-8.045	OK
X9.75	14.567	6.125	6.522					
					0.000			
計	47.070	108.065	47.070					



M



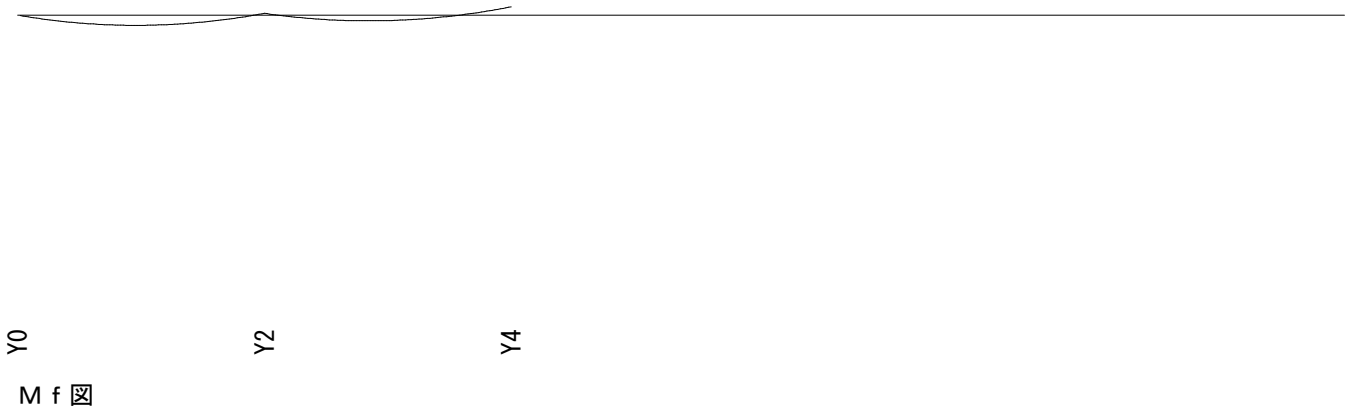
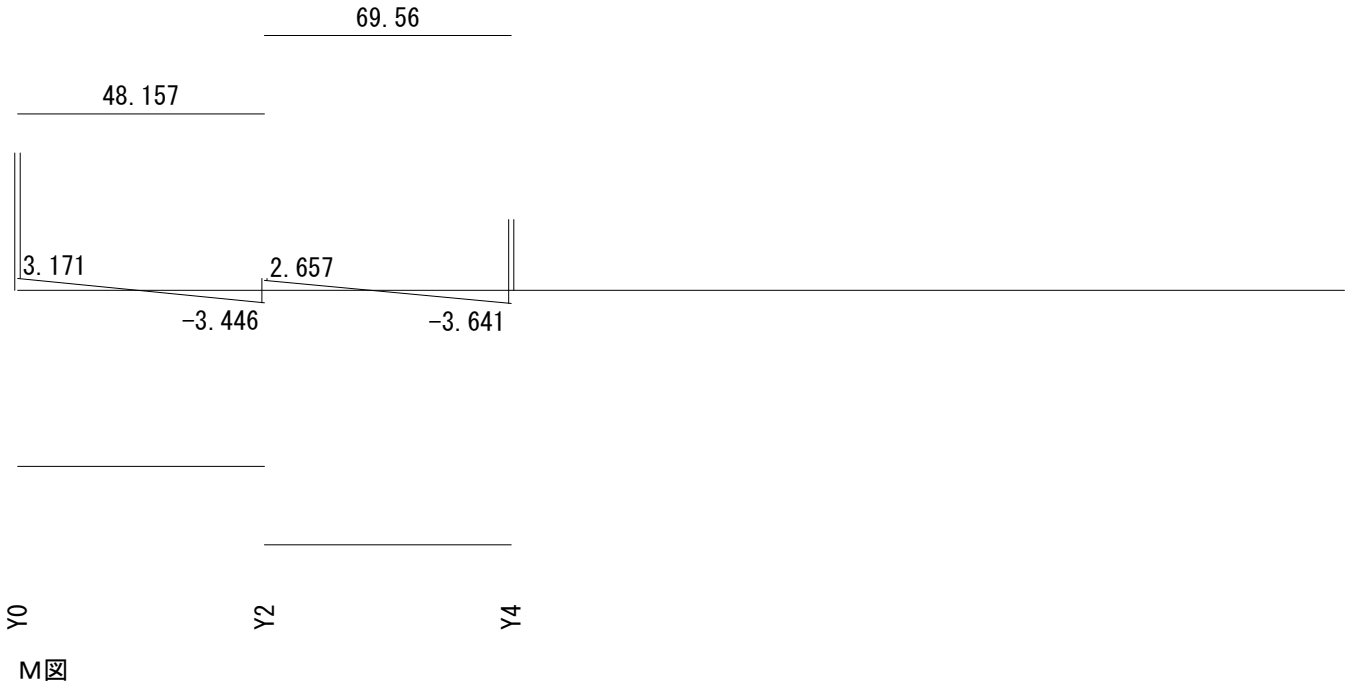
M f



UD識別番号：V202207183355 (一)

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wj Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q下端 (kN)	判定	Q上端 (kN)	判定
Y0	37.461	15.300	34.290					
		40.479	6.617	48.157	3.171	OK	-3.446	OK
Y2	6.667	3.451	0.564					
		38.531	6.299	69.560	2.657	OK	-3.641	OK
Y4	22.960	15.300	19.319					
					0.000			
計	67.088	113.061	67.088					

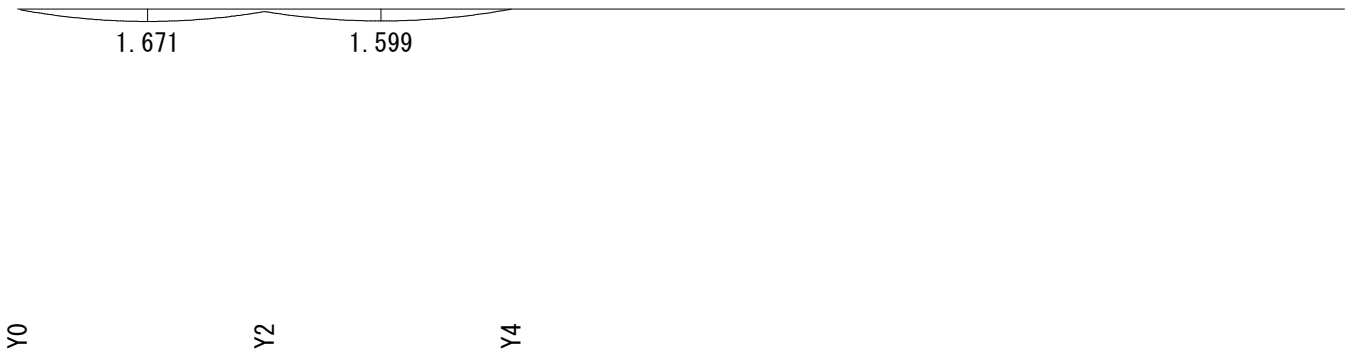
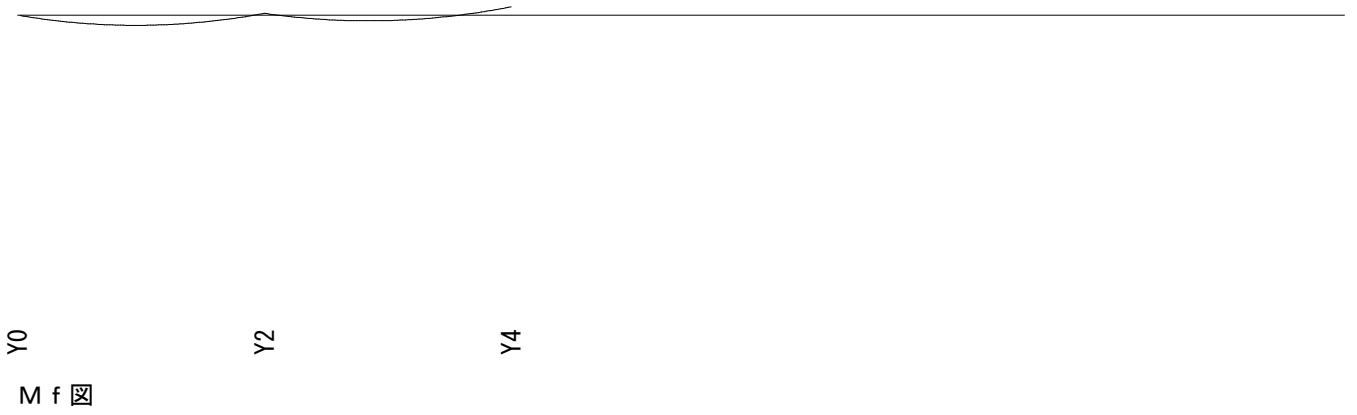
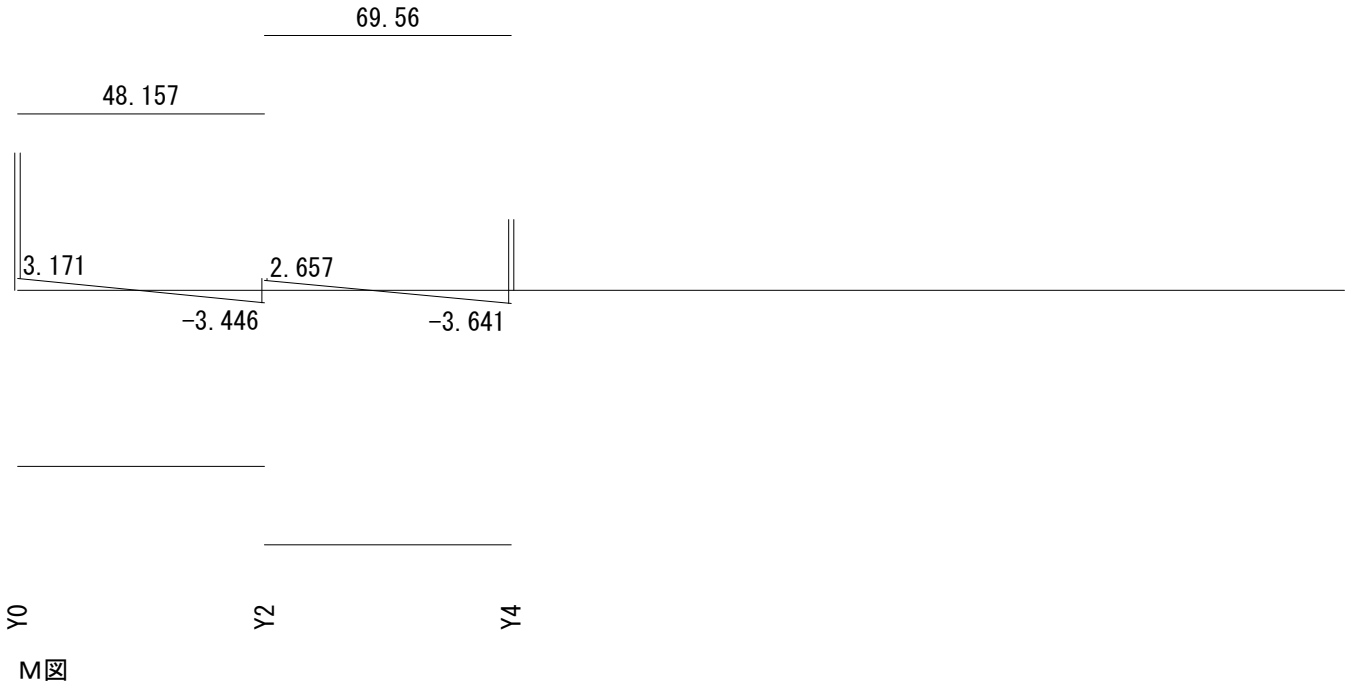




Y0 Y2 Y4

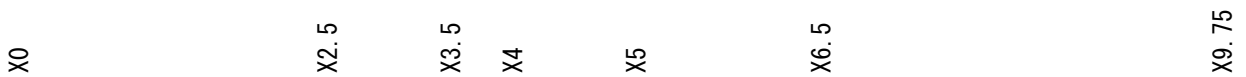
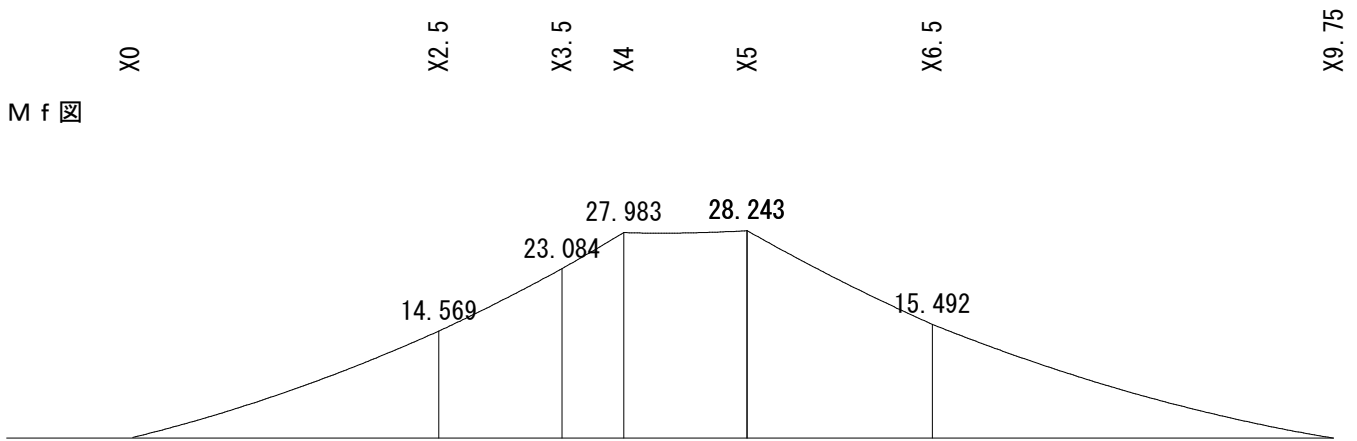
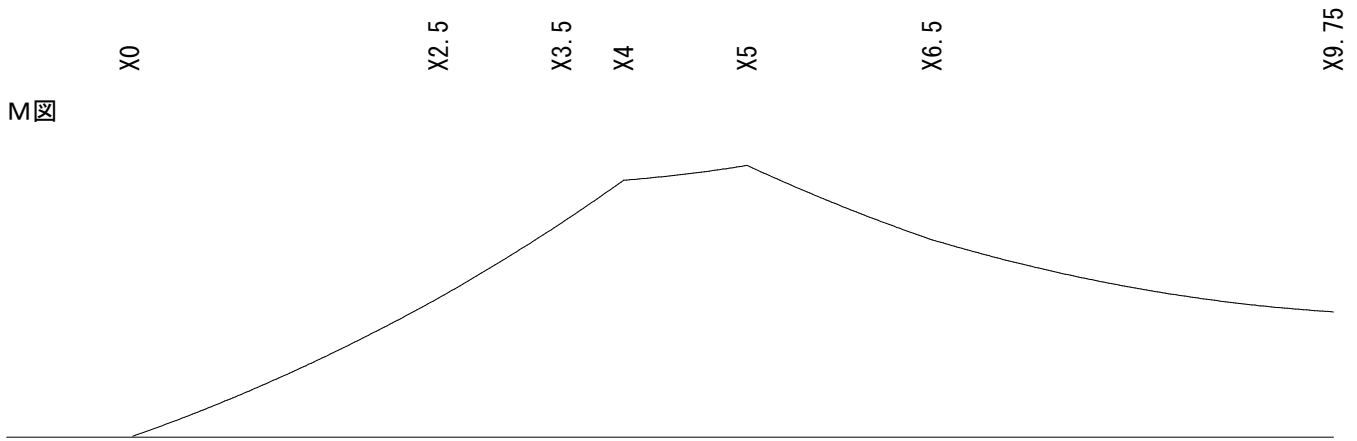
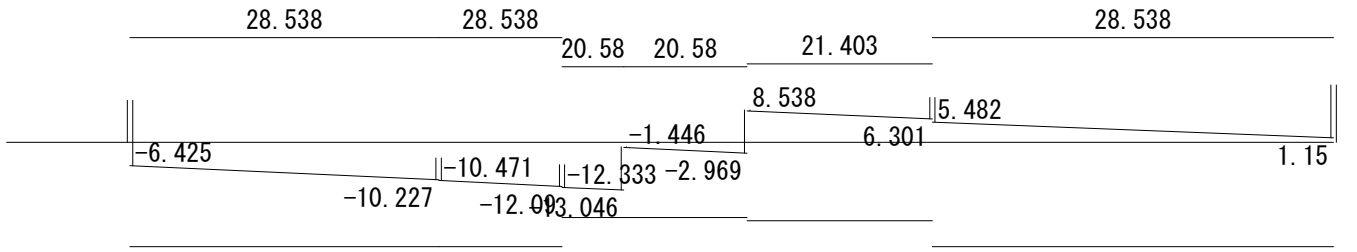
UD識別番号：V202207183355 (←)

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wj Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q下端 (kN)	判定	Q上端 (kN)	判定
Y0	37.461	15.300	34.290					
		40.479	6.617	48.157	3.171	OK	-3.446	OK
Y2	6.667	3.451	0.564					
		38.531	6.299	69.560	2.657	OK	-3.641	OK
Y4	22.960	15.300	19.319					
					0.000			
計	67.088	113.061	67.088					



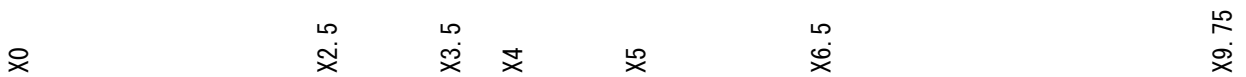
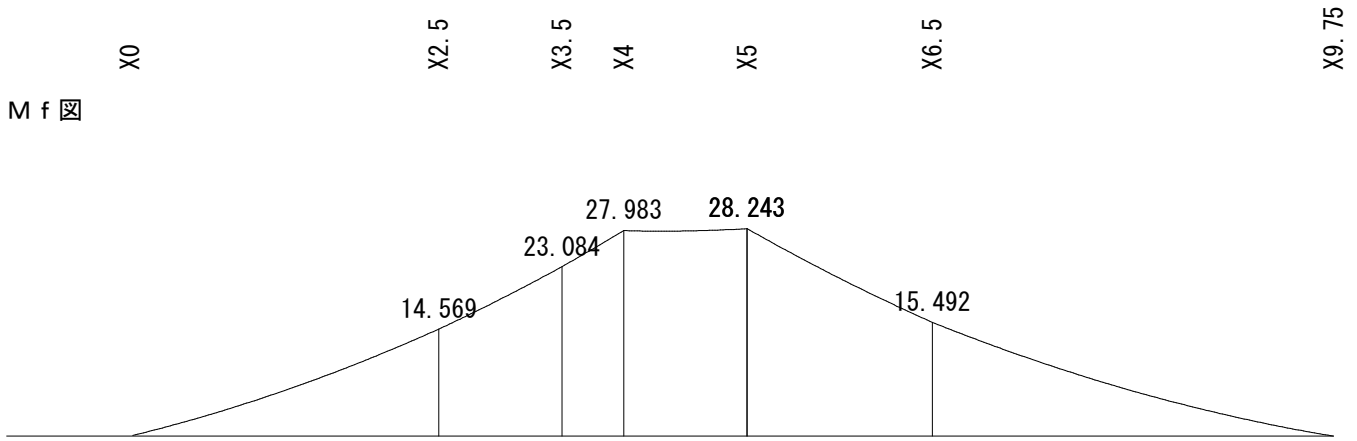
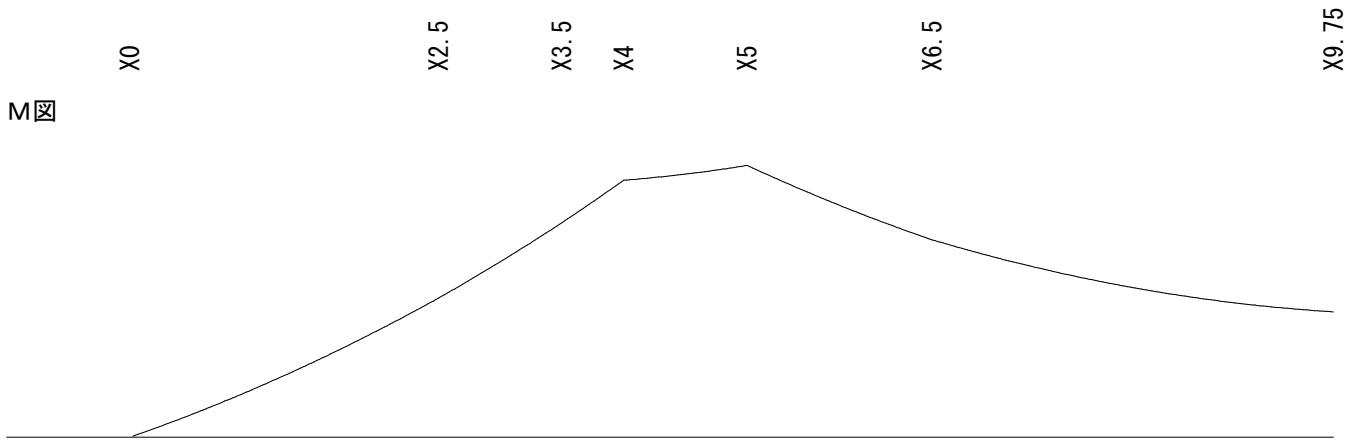
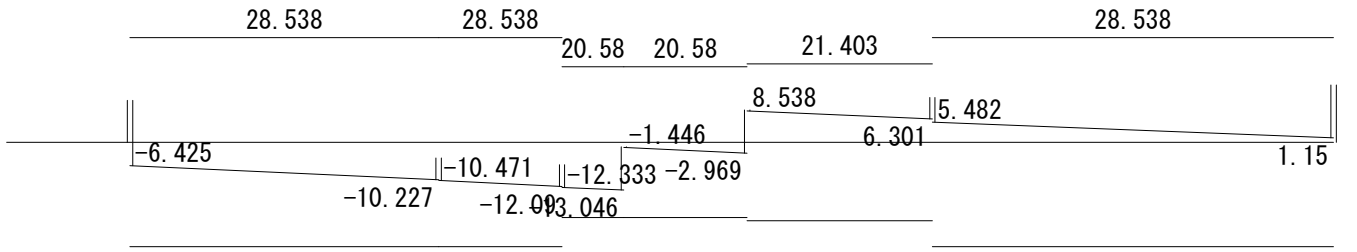
UD識別番号：V202207153355 (1)

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wi Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	11.388	17.770	17.813					
		21.476	3.802	28.538	-6.425	OK	-10.227	OK
X2.5	5.894	1.084	6.138					
		9.143	1.619	28.538	-10.471	OK	-12.090	OK
X3.5	5.894	1.084	6.138					
		4.030	0.713	20.580	-12.333	OK	-13.046	OK
X4	11.789	1.062	0.188					
		8.601	1.523	20.580	-1.446	OK	-2.969	OK
X5	11.789	1.593	0.282					
		12.631	2.236	21.403	8.538	OK	6.301	OK
X6.5	5.894	4.337	6.713					
		24.467	4.332	28.538	5.482	OK	1.150	OK
X9.75	14.441	5.782	15.591					
					0.000			
計	67.088	113.061	67.088					



UD識別番号：V202207153355  
壁(2階床)Y方向地震(↓)

通り	負担地震力 QE下j (kN)	Wi Wj, j+1 (kN)	$w_j \cdot l_j + QE上j$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Qa (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	11.388	17.770	17.813					
		21.476	3.802	28.538	-6.425	OK	-10.227	OK
X2.5	5.894	1.084	6.138					
		9.143	1.619	28.538	-10.471	OK	-12.090	OK
X3.5	5.894	1.084	6.138					
		4.030	0.713	20.580	-12.333	OK	-13.046	OK
X4	11.789	1.062	0.188					
		8.601	1.523	20.580	-1.446	OK	-2.969	OK
X5	11.789	1.593	0.282					
		12.631	2.236	21.403	8.538	OK	6.301	OK
X6.5	5.894	4.337	6.713					
		24.467	4.332	28.538	5.482	OK	1.150	OK
X9.75	14.441	5.782	15.591					
					0.000			
計	67.088	113.061	67.088					



3階風 X方向加力 風圧力 (→, ←)  
 UDI識別番号: W20220D13559

通り	項目	面積 (m <sup>2</sup> )	風力係数 Cf	風圧力 Wi0 (kN)	合計風圧力 Wi (kN)
Y0					
	3階屋根 3階壁上部	0.462 2.267	1.200 1.141	0.567 2.647	3.214
Y2					
	3階屋根 3階壁上部	0.138 1.133	1.200 1.141	0.170 1.324	1.494
Y3					
計					4.708

3階風 Y方向加力 風圧力 (↑, ↓)

通り	項目	面積 (m <sup>2</sup> )	風力係数 Cf	風圧力 Wi0 (kN)	合計風圧力 Wi (kN)
a	3階屋根	0.086	1.200	0.105	0.105
	3階屋根 3階壁上部	0.260 0.561	1.200 1.141	0.319 0.655	0.974
X0					
	3階屋根 3階壁上部	1.300 2.805	1.200 1.141	1.596 3.276	4.872
X2.5					
	3階屋根 3階壁上部	0.520 1.122	1.200 1.141	0.639 1.310	1.949
X3.5					
	3階屋根 3階壁上部	0.260 0.561	1.200 1.141	0.319 0.655	0.974
X4					
	3階屋根 3階壁上部	0.520 1.122	1.200 1.141	0.639 1.310	1.949
X5					
	3階屋根 3階壁上部	0.260 0.561	1.200 1.141	0.319 0.655	0.974
X5.5					
	3階屋根 3階壁上部	0.520 1.122	1.200 1.141	0.639 1.310	1.949
X6.5					
	3階屋根 3階壁上部	1.690 3.646	1.200 1.141	2.076 4.259	6.334
X9.75	3階屋根	0.086	1.200	0.105	0.105
計					20.188



2階風 X方向加力風圧力 (→, ←)

通り	項目	面積 (m <sup>2</sup> )	風力係数 C <sub>f</sub>	風圧力 W <sub>i0</sub> (kN)	合計風圧力 W <sub>i</sub> (kN)
Y0					
	3階壁下部 2階壁上部	3.067 2.600	1.141 1.047	3.582 2.788	6.369
Y2					
	3階壁下部 2階壁上部	1.533 1.300	1.141 1.047	1.791 1.394	3.185
Y3					
	2階壁上部	1.300	1.047	1.394	1.394
Y4					
計					10.948

2階風 Y方向加力風圧力 (↑, ↓)

通り	項目	面積 (m <sup>2</sup> )	風力係数 C <sub>f</sub>	風圧力 W <sub>i0</sub> (kN)	合計風圧力 W <sub>i</sub> (kN)
X0	3階壁下部	0.561	1.141	0.655	0.655
	3階壁下部 2階壁上部	2.805 3.205	1.141 1.047	3.276 3.436	6.713
X2.5					
	3階壁下部 2階壁上部	1.122 1.282	1.141 1.047	1.310 1.375	2.685
X3.5					
	3階壁下部 2階壁上部	0.561 0.641	1.141 1.047	0.655 0.687	1.343
X4					
	3階壁下部 2階壁上部	1.122 1.282	1.141 1.047	1.310 1.375	2.685
X5					
	3階壁下部 2階壁上部	0.561 0.641	1.141 1.047	0.655 0.687	1.343
X5.5					
	3階壁下部 2階壁上部	1.122 1.282	1.141 1.047	1.310 1.375	2.685
X6.5					
	3階壁下部 2階壁上部	3.646 4.167	1.141 1.047	4.259 4.467	8.726
X9.75					
計					26.834

UD識別番号: W2020D13559 1階風 X方向加力 風圧力 (→, ←)

通り	項目	面積 (m <sup>2</sup> )	風力係数 Cf	風圧力 Wi0 (kN)	合計風圧力 Wi (kN)
Y0					
	2階壁下部 1階壁上部	2.600 2.500	1.047 1.047	2.788 2.680	5.468
Y2					
	2階壁下部 1階壁上部	1.300 1.250	1.047 1.047	1.394 1.340	2.734
Y3					
	2階壁下部 1階壁上部	1.300 1.250	1.047 1.047	1.394 1.340	2.734
Y4					
計					10.936

1階風 Y方向加力 風圧力 (↑, ↓)

通り	項目	面積 (m <sup>2</sup> )	風力係数 Cf	風圧力 Wi0 (kN)	合計風圧力 Wi (kN)
X0					
	2階壁下部 1階壁上部	3.410 3.128	1.047 1.047	3.656 3.354	7.010
X2.5					
	2階壁下部 1階壁上部	1.364 1.251	1.047 1.047	1.463 1.342	2.804
X3.5					
	2階壁下部 1階壁上部	0.682 0.626	1.047 1.047	0.731 0.671	1.402
X4					
	2階壁下部 1階壁上部	1.364 1.251	1.047 1.047	1.463 1.342	2.804
X5					
	2階壁下部 1階壁上部	0.682 0.626	1.047 1.047	0.731 0.671	1.402
X5.5					
	2階壁下部 1階壁上部	1.364 1.251	1.047 1.047	1.463 1.342	2.804
X6.5					
	2階壁下部 1階壁上部	4.433 4.067	1.047 1.047	4.753 4.360	9.113
X9.75					
計					27.340

3階(屋根)×方向風(→)  
 UDI識別番号: W202205135959

通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_j$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q_{下端}$ (kN)	判定	$Q_{上端}$ (kN)	判定
Y0	3.466							
		3.214	3.214	12.779	3.466	OK	0.252	OK
Y2	0.153							
		1.494	1.494	23.785	0.405	OK	-1.089	OK
Y3	1.089							
					0.000			
計	4.708	4.708	4.708					



Y0                      Y2                      Y3  
M ☒



Y0                      Y2                      Y3  
M f ☒



Y0                      Y2                      Y3

UD識別番号: W202205135959

通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_j$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q_{下端}$ (kN)	判定	$Q_{上端}$ (kN)	判定
Y0	3.439							
		3.214	3.214	12.779	3.439	OK	0.225	OK
Y2	0.221							
		1.494	1.494	23.785	0.446	OK	-1.048	OK
Y3	1.048							
					0.000			
計	4.708	4.708	4.708					



Y0  
M

Y2

Y3



Y0  
M f

Y2

Y3



1.521 1.294

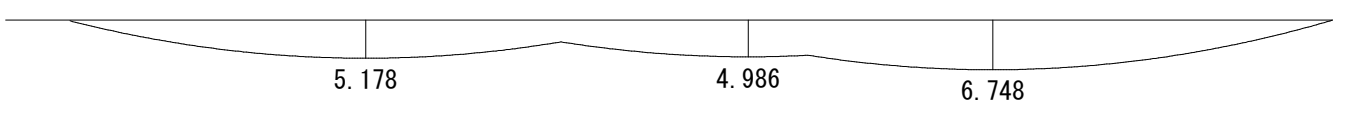
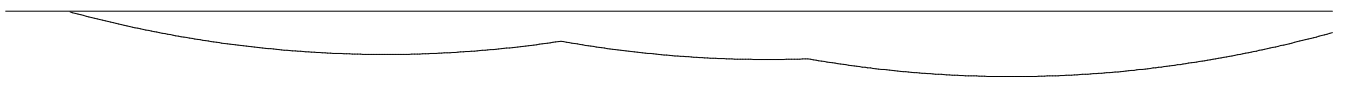
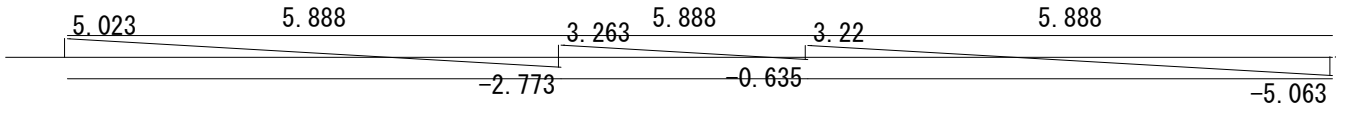
Y0

Y2

Y3

3階(屋根)Y方向風(1)  
 UDI識別番号: W202205135959

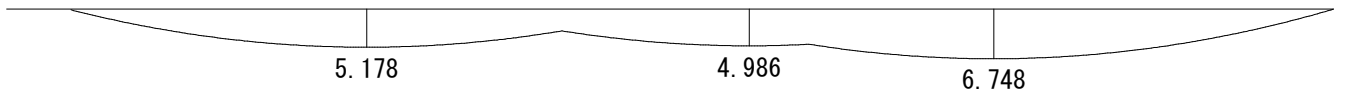
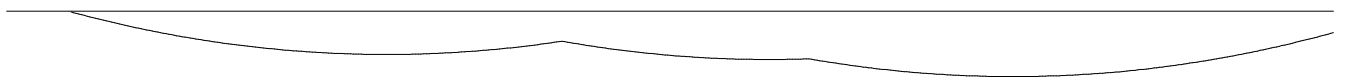
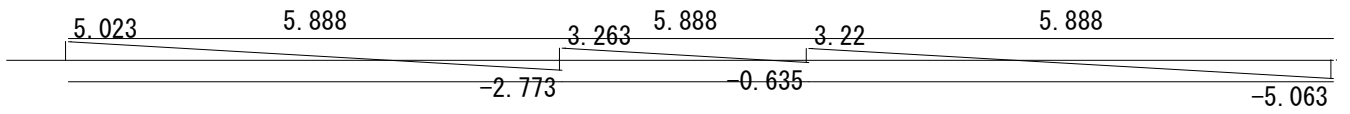
通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_i$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q$ 左端 (kN)	判定	$Q$ 右端 (kN)	判定
a	5.128	0.105	0.105					
		7.796	7.796	5.888	5.023	OK	-2.773	OK
X3.5	6.036							
		3.898	3.898	5.888	3.263	OK	-0.635	OK
X5.5	3.855							
		8.283	8.283	5.888	3.220	OK	-5.063	OK
X9.75	5.169	0.105	0.105					
					0.000			
計	20.188	20.188	20.188					





3階(屋根)Y方向風(↓)  
 UDI識別番号: W202205135959

通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_i$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q$ 左端 (kN)	判定	$Q$ 右端 (kN)	判定
a	5.128	0.105	0.105					
		7.796	7.796	5.888	5.023	OK	-2.773	OK
X3.5	6.036							
		3.898	3.898	5.888	3.263	OK	-0.635	OK
X5.5	3.855							
		8.283	8.283	5.888	3.220	OK	-5.063	OK
X9.75	5.169	0.105	0.105					
					0.000			
計	20.188	20.188	20.188					



2階(3階床)X方向風(→)  
 UDI識別番号: W202207183959

通り	負担風圧力 Q <sub>下j</sub> (kN)	W <sub>j</sub> W <sub>j, j+1</sub> (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Q <sub>a</sub> (kN)	Q <sub>下端</sub> (kN)	判定	Q <sub>上端</sub> (kN)	判定
Y0	10.573		3.466					
		6.369	6.369	48.157	7.107	OK	0.738	OK
Y2			0.153					
		3.185	3.185	48.157	0.584	OK	-2.600	OK
Y3			1.089					
		1.394	1.394	48.157	-3.689	OK	-5.083	OK
Y4	5.083							
					0.000			
計	15.656	10.948	15.656					

48.157      48.157      48.157



Y0                      Y2                      Y3                      Y4  
M



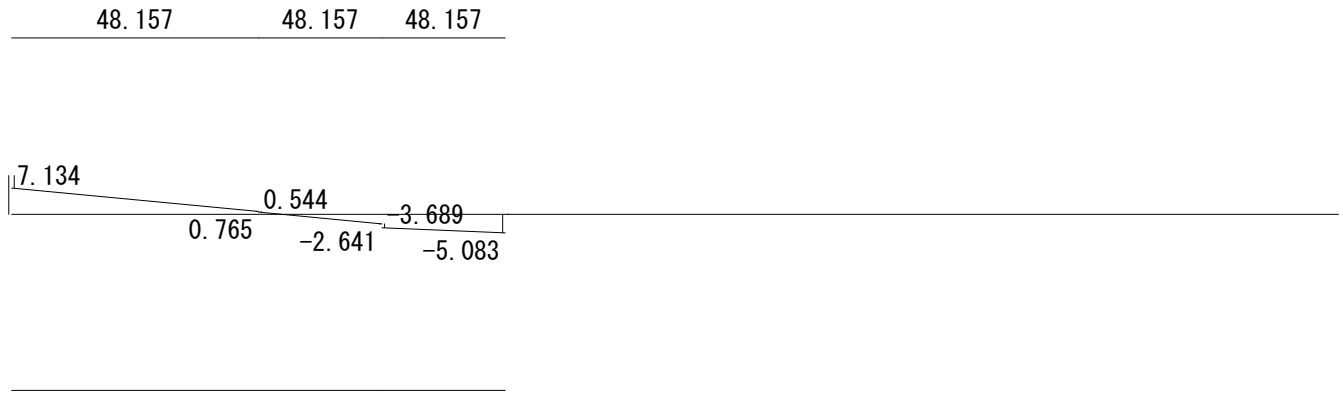
Y0                      Y2                      Y3                      Y4  
M f



Y0                      Y2                      Y3                      Y4

2階(3階床)X方向風(←)  
 UDI識別番号: W202207183959

通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_j$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q_{下端}$ (kN)	判定	$Q_{上端}$ (kN)	判定
Y0	10.573		3.439					
		6.369	6.369	48.157	7.134	OK	0.765	OK
Y2			0.221					
		3.185	3.185	48.157	0.544	OK	-2.641	OK
Y3			1.048					
		1.394	1.394	48.157	-3.689	OK	-5.083	OK
Y4	5.083							
					0.000			
計	15.656	10.948	15.656					



Y0                      Y2                      Y3                      Y4  
M



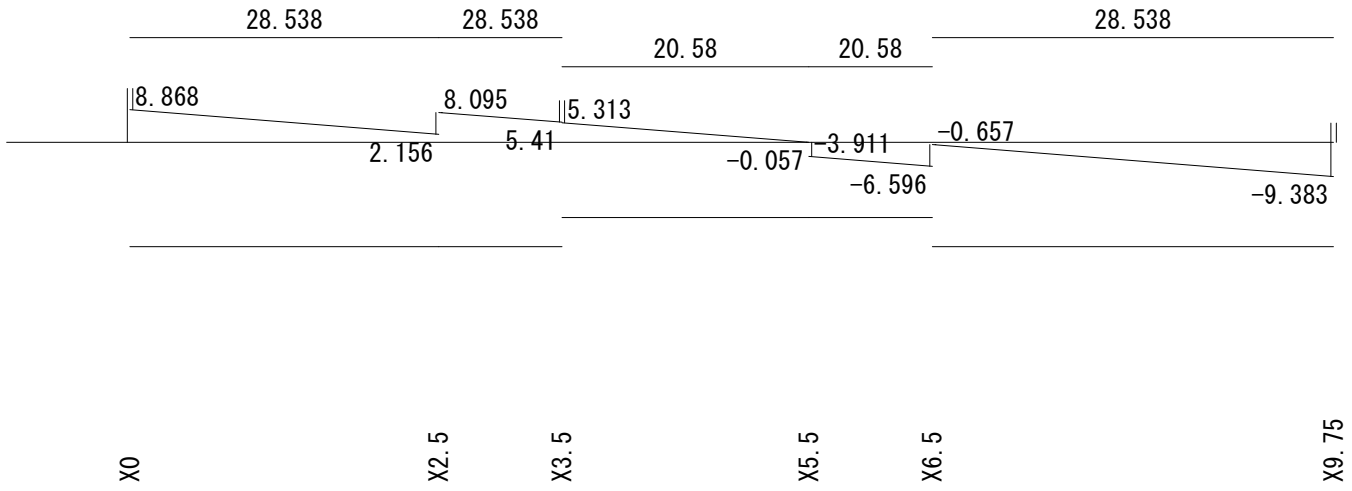
Y0                      Y2                      Y3                      Y4  
M f



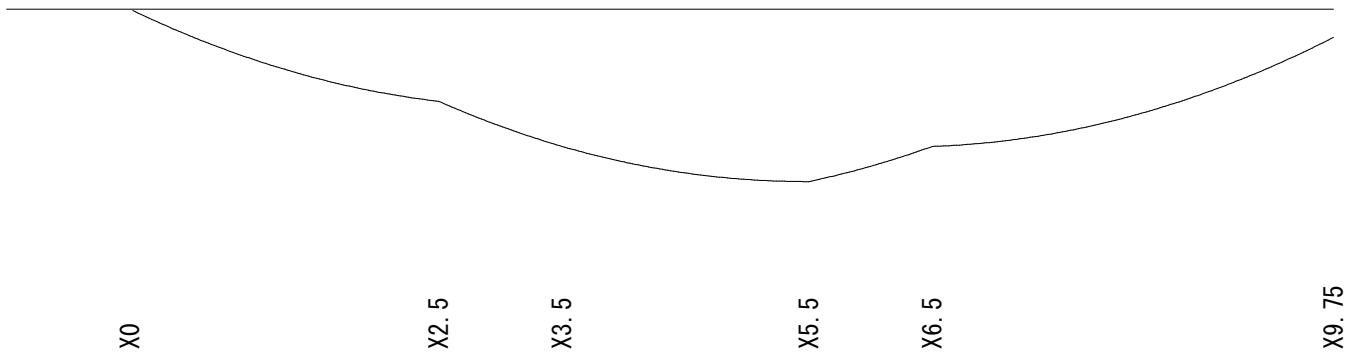
Y0                      Y2                      Y3                      Y4

2階(3階床)Y方向風(↑)  
 UDI識別番号: W2022UD18399

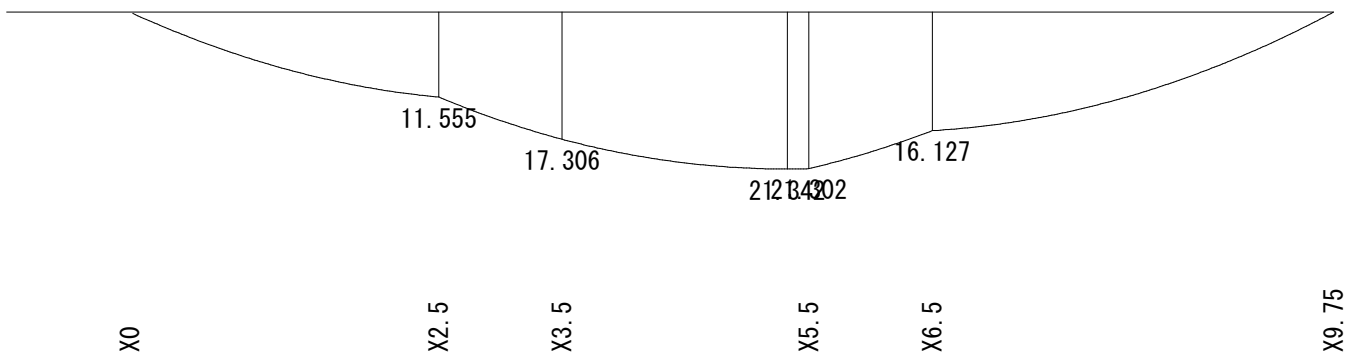
通り	負担風圧力 Q <sub>下j</sub> (kN)	W <sub>i</sub> W <sub>j, j+1</sub> (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Q <sub>a</sub> (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	14.651	0.655	5.783					
		6.713	6.713	28.538	8.868	OK	2.156	OK
X2.5	5.940							
		2.685	2.685	28.538	8.095	OK	5.410	OK
X3.5	5.940		6.036					
		5.370	5.370	20.580	5.313	OK	-0.057	OK
X5.5			3.855					
		2.685	2.685	20.580	-3.911	OK	-6.596	OK
X6.5	5.940							
		8.726	8.726	28.538	-0.657	OK	-9.383	OK
X9.75	14.552		5.169					
					0.000			
計	47.022	26.834	47.022					



M



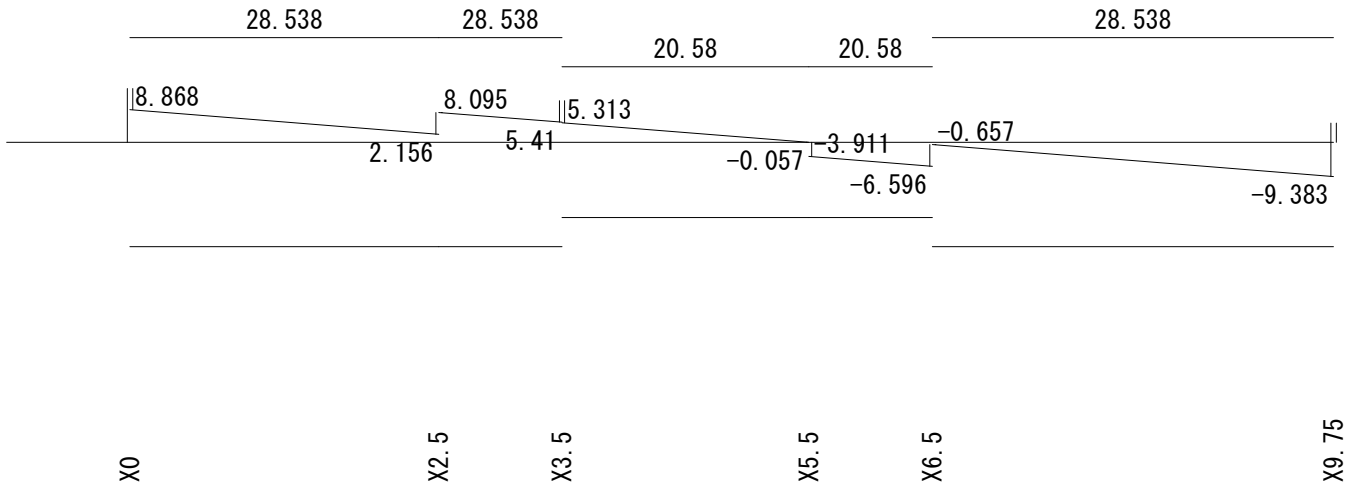
M f



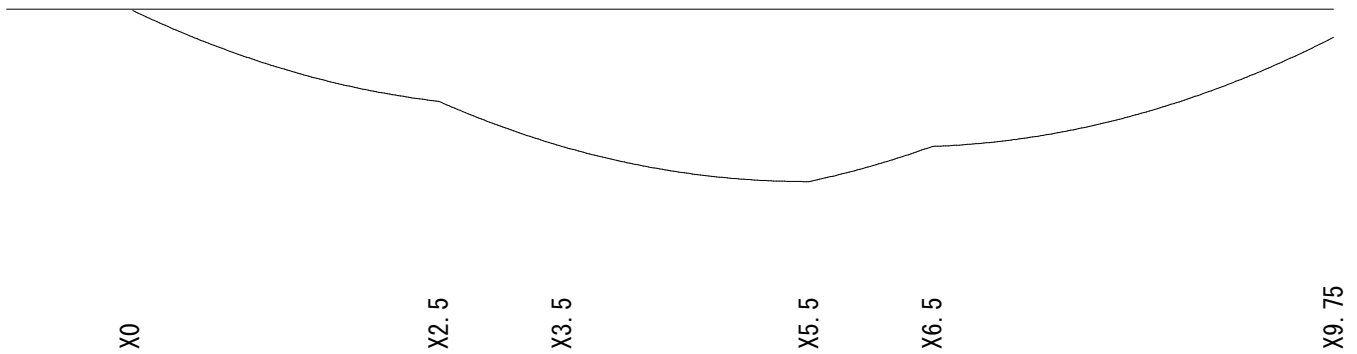


2階(3階床)Y方向風(↓)  
 UDI識別番号: W2022UD18399

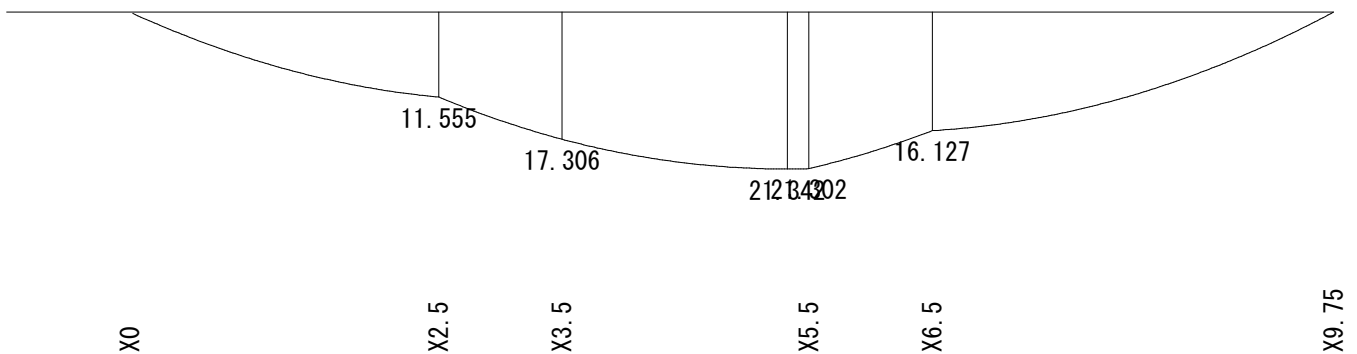
通り	負担風圧力 Q <sub>下j</sub> (kN)	W <sub>i</sub> W <sub>j, j+1</sub> (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Q <sub>a</sub> (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	14.651	0.655	5.783					
		6.713	6.713	28.538	8.868	OK	2.156	OK
X2.5	5.940							
		2.685	2.685	28.538	8.095	OK	5.410	OK
X3.5	5.940		6.036					
		5.370	5.370	20.580	5.313	OK	-0.057	OK
X5.5			3.855					
		2.685	2.685	20.580	-3.911	OK	-6.596	OK
X6.5	5.940							
		8.726	8.726	28.538	-0.657	OK	-9.383	OK
X9.75	14.552		5.169					
					0.000			
計	47.022	26.834	47.022					



M

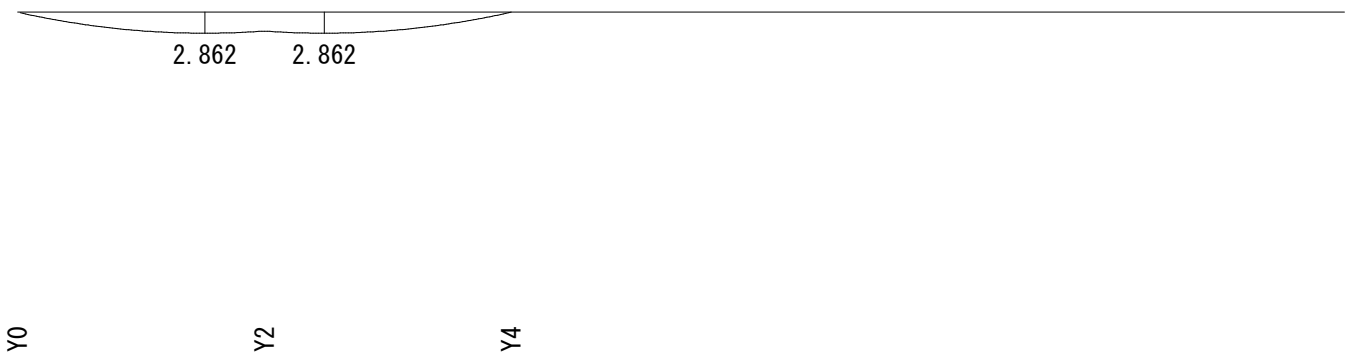
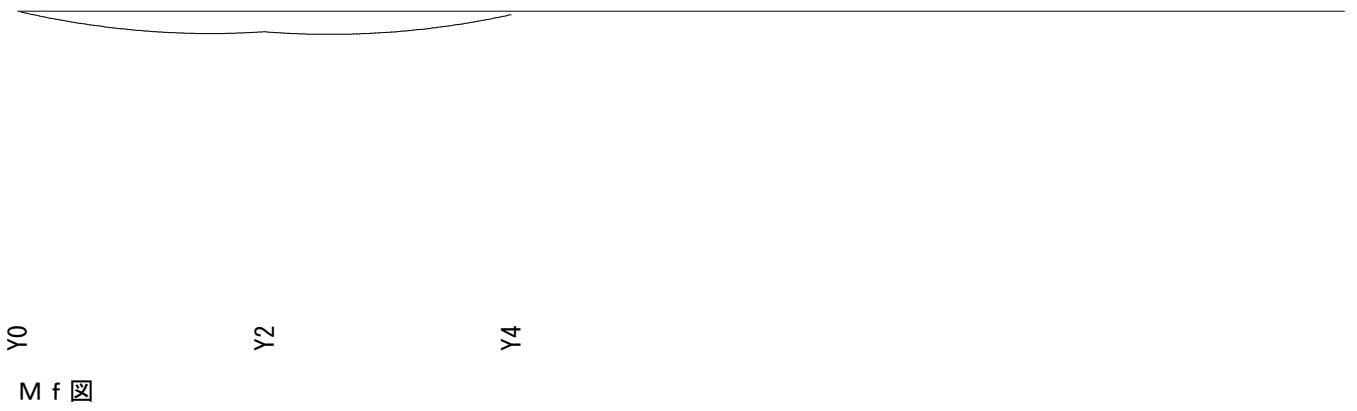
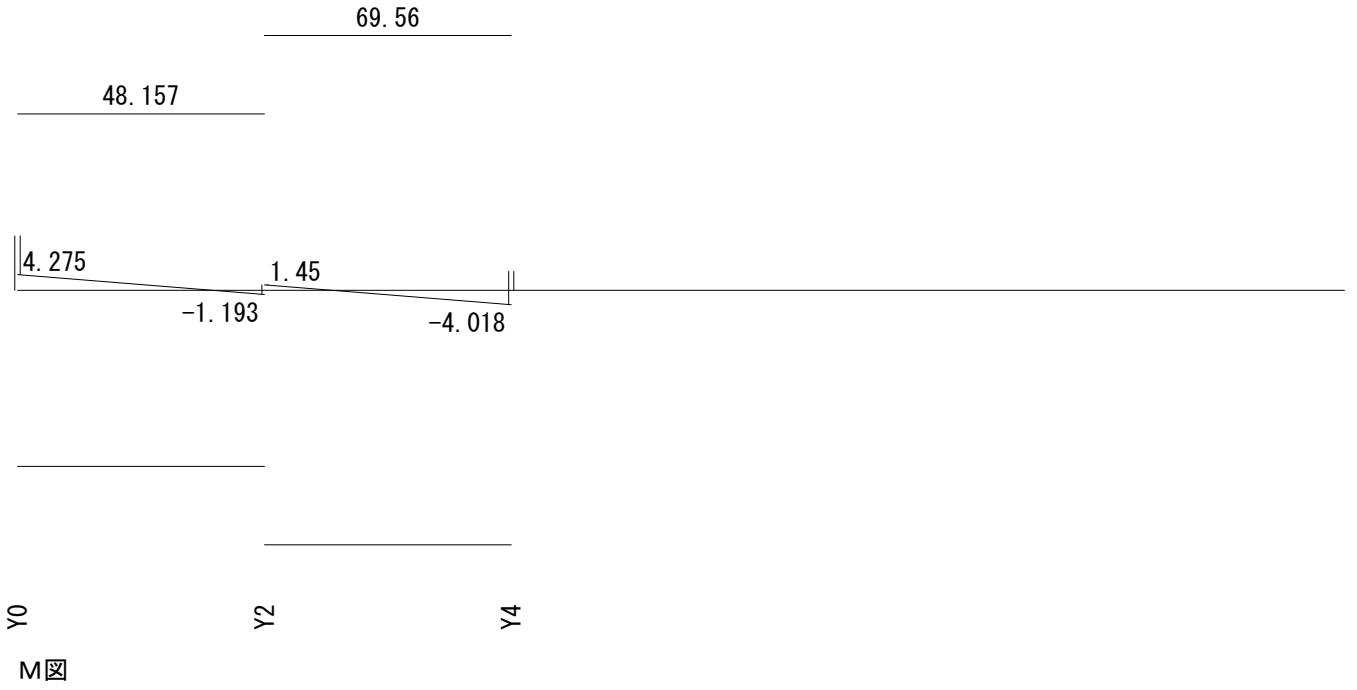


M f



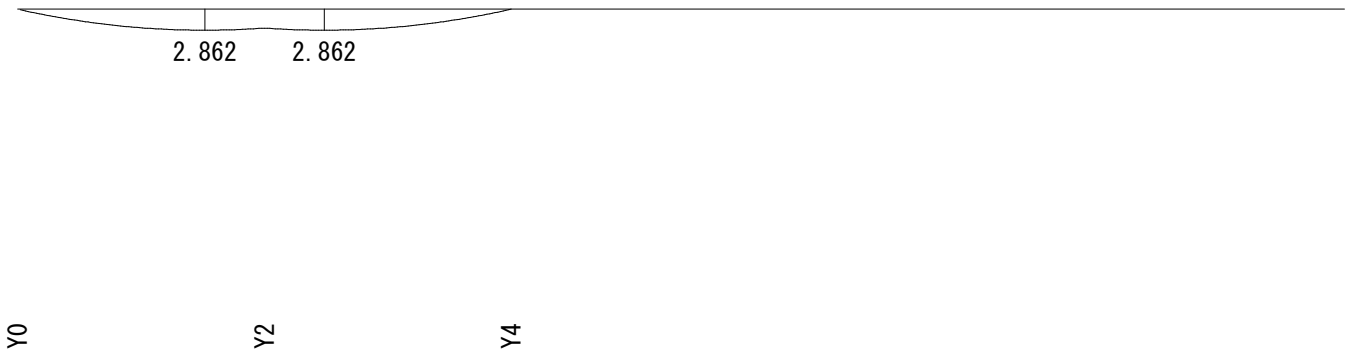
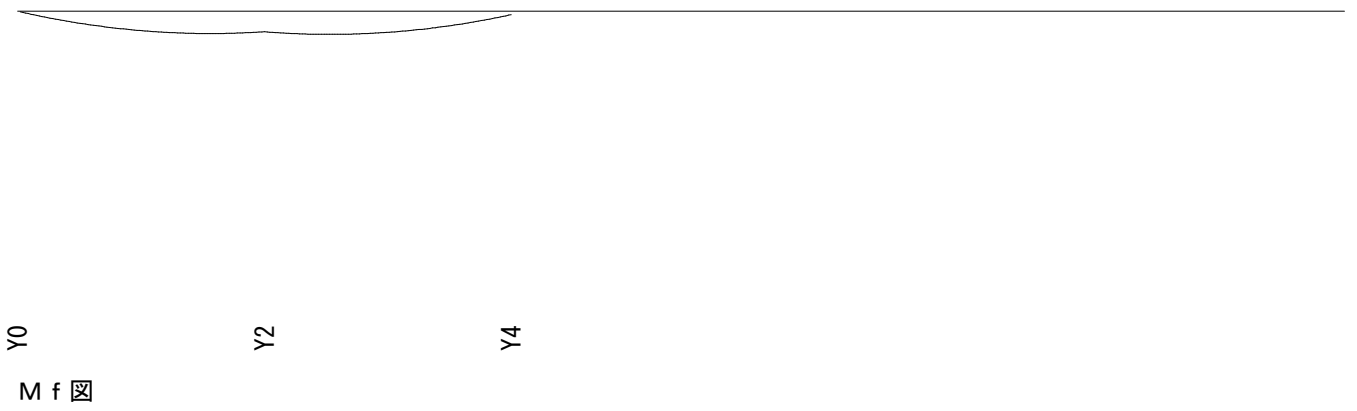
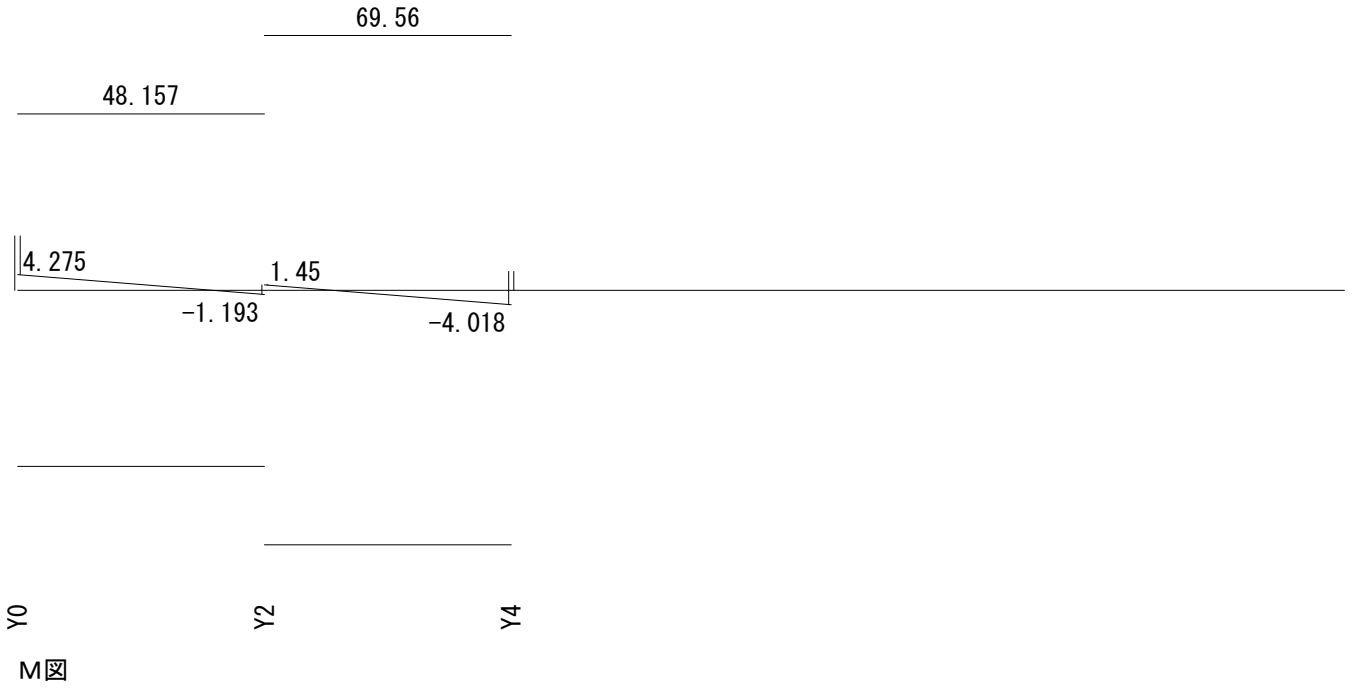
UD識別番号：V20220718399(→)

通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_j$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q_{下端}$ (kN)	判定	$Q_{上端}$ (kN)	判定
Y0	14.849		10.573					
		5.468	5.468	48.157	4.275	OK	-1.193	OK
Y2	2.643							
		5.468	5.468	69.560	1.450	OK	-4.018	OK
Y4	9.101		5.083					
					0.000			
計	26.592	10.936	26.592					



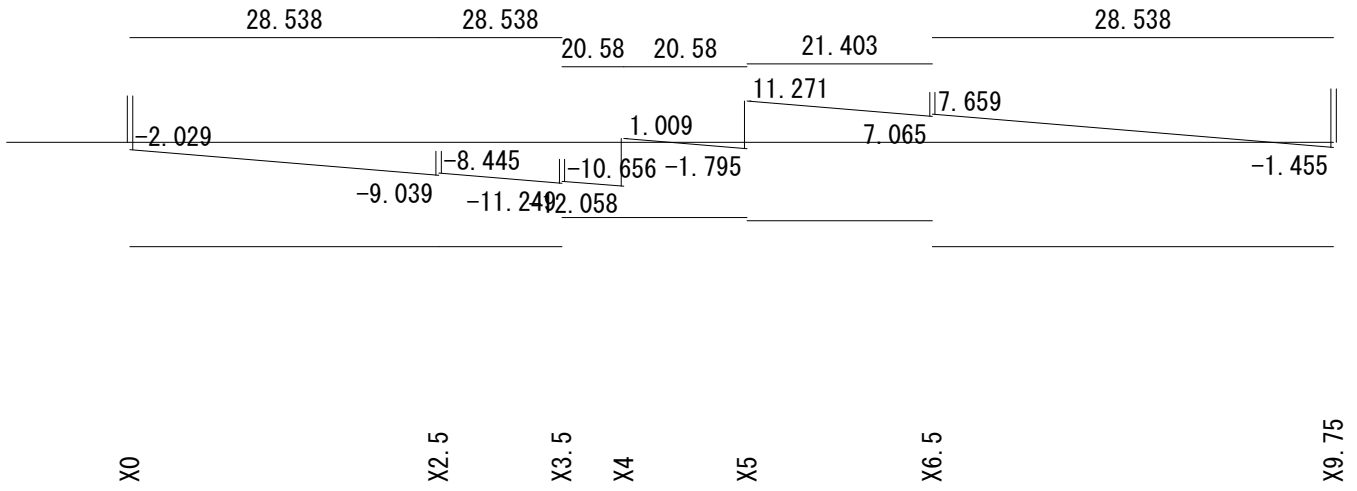
UD識別番号：V202207183999(←)

通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_j$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q_{下端}$ (kN)	判定	$Q_{上端}$ (kN)	判定
Y0	14.849		10.573					
		5.468	5.468	48.157	4.275	OK	-1.193	OK
Y2	2.643							
		5.468	5.468	69.560	1.450	OK	-4.018	OK
Y4	9.101		5.083					
					0.000			
計	26.592	10.936	26.592					

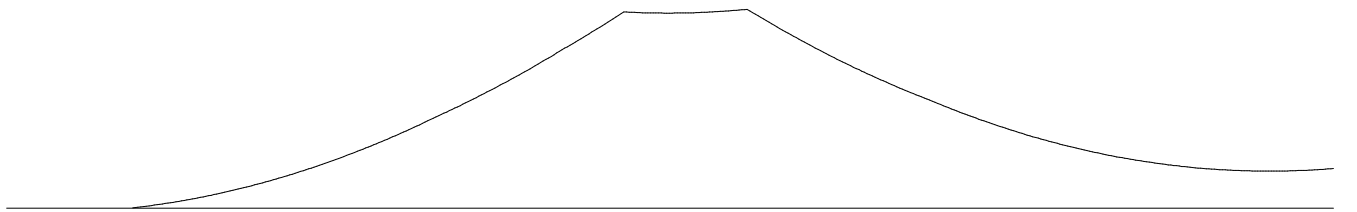


UDI識別番号：V20220718399(↑)

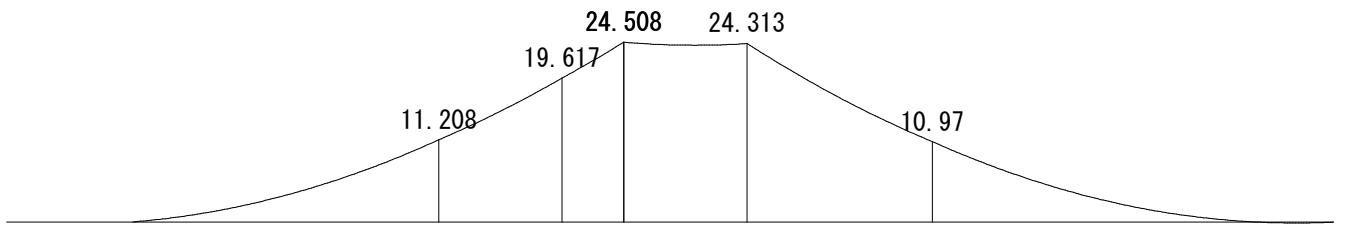
通り	負担風圧力 $Q_{W下j}$ (kN)	$W_i$ $W_{j, j+1}$ (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{W上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	$Q_a$ (kN)	$Q$ 左端 (kN)	判定	$Q$ 右端 (kN)	判定
X0	12.622		14.651					
		7.010	7.010	28.538	-2.029	OK	-9.039	OK
X2.5	6.533		5.940					
		2.804	2.804	28.538	-8.445	OK	-11.249	OK
X3.5	6.533		5.940					
		1.402	1.402	20.580	-10.656	OK	-12.058	OK
X4	13.067							
		2.804	2.804	20.580	1.009	OK	-1.795	OK
X5	13.067							
		4.206	4.206	21.403	11.271	OK	7.065	OK
X6.5	6.533		5.940					
		9.113	9.113	28.538	7.659	OK	-1.455	OK
X9.75	16.007		14.552					
					0.000			
計	74.362	27.340	74.362					



M



M f

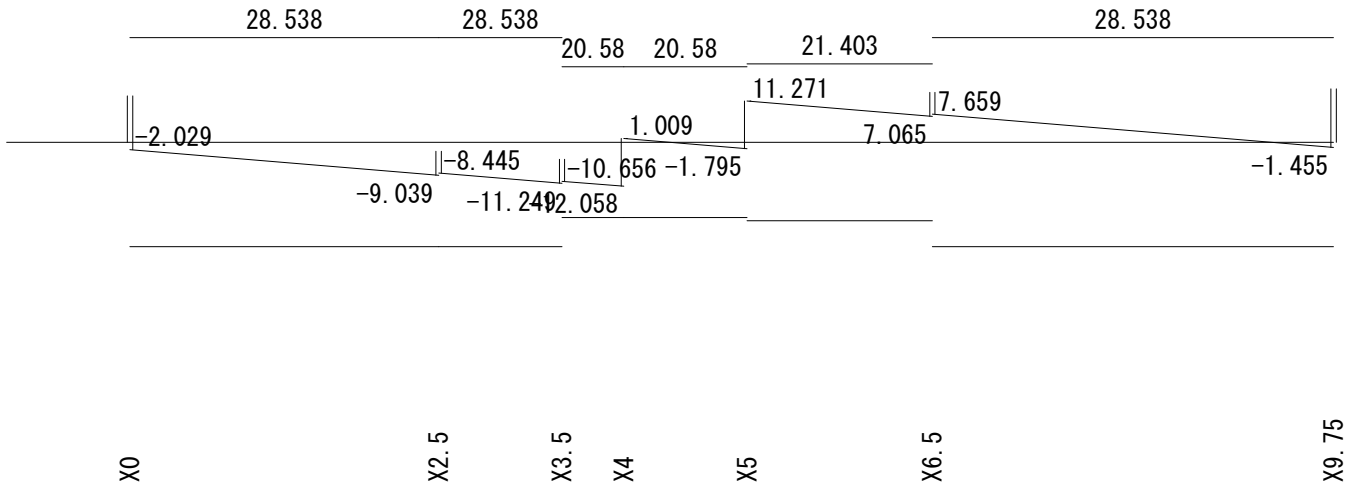


X0 X2.5 X3.5 X4 X5 X6.5 X9.75

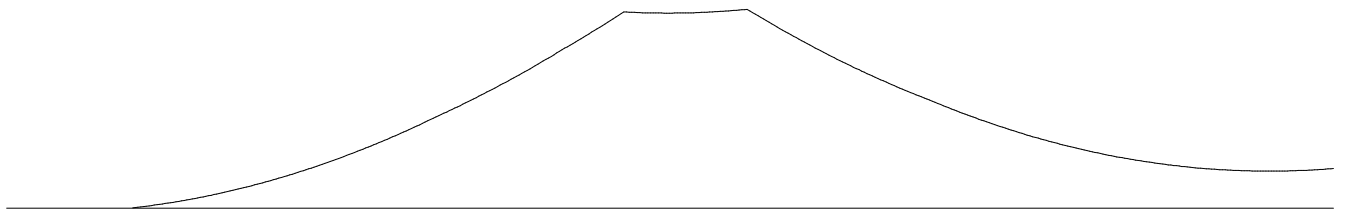


UDI識別番号：V20220718399(↓)

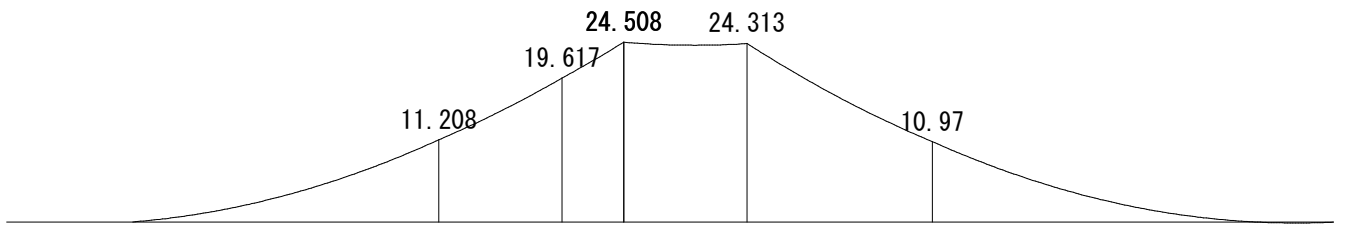
通り	負担風圧力 Q <sub>下j</sub> (kN)	W <sub>i</sub> W <sub>j, j+1</sub> (kN)	$w_j \cdot l_j + Q_{上j}$ $w_{j, j+1} \cdot l_{j, j+1}$ (kN)	Q <sub>a</sub> (kN)	Q左端 (kN)	判定	Q右端 (kN)	判定
X0	12.622		14.651					
		7.010	7.010	28.538	-2.029	OK	-9.039	OK
X2.5	6.533		5.940					
		2.804	2.804	28.538	-8.445	OK	-11.249	OK
X3.5	6.533		5.940					
		1.402	1.402	20.580	-10.656	OK	-12.058	OK
X4	13.067							
		2.804	2.804	20.580	1.009	OK	-1.795	OK
X5	13.067							
		4.206	4.206	21.403	11.271	OK	7.065	OK
X6.5	6.533		5.940					
		9.113	9.113	28.538	7.659	OK	-1.455	OK
X9.75	16.007		14.552					
					0.000			
計	74.362	27.340	74.362					



M



M f



X0 X2.5 X3.5 X4 X5 X6.5 X9.75

3階(屋根)Y方向  
 UDI識別番号: W202205135959

通り	奥行き L (m)	補正曲げモーメント Mf (kN・m)	最大 補正曲げモーメント Mfmax (kN・m)	必要 引張耐力 TN1 = Mfmax / L (kN)	金物
Y0					
	9.328	地震→ 4.589 地震← 4.454 風圧→ 1.551 風圧← 1.521	4.589	0.492	(A)
Y2					
	9.328	地震→ 4.166 地震← 3.988 風圧→ 1.335 風圧← 1.294	4.166	0.447	(A)
Y3					

3階(屋根)Y方向  
 UDI識別番号: W202205135959

通り	奥行き L (m)	補正曲げモーメント Mf (kN・m)	最大 補正曲げモーメント Mfmax (kN・m)	必要 引張耐力 TN1 = Mfmax / L (kN)	金物
a					
	2.730	地震↑ 3.832 地震↓ 3.832 風圧↑ 5.178 風圧↓ 5.178	5.178	1.897	(A)
X3.5					
	2.730	地震↑ 3.673 地震↓ 3.673 風圧↑ 4.986 風圧↓ 4.986	4.986	1.826	(A)
X5.5					
	2.730	地震↑ 5.203 地震↓ 5.203 風圧↑ 6.748 風圧↓ 6.748	6.748	2.472	(A)
X9.75					

2階(3階床)X方向  
 UDI識別番号: V202207183959

通り	奥行き L (m)	補正曲げモーメント Mf (kN・m)	最大 補正曲げモーメント Mfmax (kN・m)	必要 引張耐力 TN1 = Mfmax / L (kN)	金物
Y0					
	8.873	地震→ 12.179 地震← 12.363 風圧→ 6.023 風圧← 6.067	12.363	1.393	(A)
Y2					
	8.873	地震→ 12.308 地震← 12.451 風圧→ 6.023 風圧← 6.067	12.451	1.403	(A)
Y3					
	8.873	地震→ 11.204 地震← 11.214 風圧→ 4.549 風圧← 4.552	11.214	1.264	(A)
Y4					

2階(3階床)Y方向  
 UDI識別番号: W2022UD183959

通り	奥行き L (m)	補正曲げモーメント Mf (kN・m)	最大 補正曲げモーメント Mfmax (kN・m)	必要 引張耐力 TN1 = Mfmax / L (kN)	金物
X0					
	3.640	地震↑ 9.792 地震↓ 9.792 風圧↑ 11.555 風圧↓ 11.555	11.555	3.174	(A)
X2.5					
	3.640	地震↑ 15.314 地震↓ 15.314 風圧↑ 17.306 風圧↓ 17.306	17.306	4.754	(A)
X3.5					
	3.640	地震↑ 19.223 地震↓ 19.223 風圧↑ 21.342 風圧↓ 21.342	21.342	5.863	(A)
X5.5					
	3.640	地震↑ 19.214 地震↓ 19.214 風圧↑ 21.302 風圧↓ 21.302	21.302	5.852	(A)
X6.5					
	3.640	地震↑ 14.276 地震↓ 14.276 風圧↑ 16.127 風圧↓ 16.127	16.127	4.430	(A)
X9.75					

UDI識別番号：V202207183959

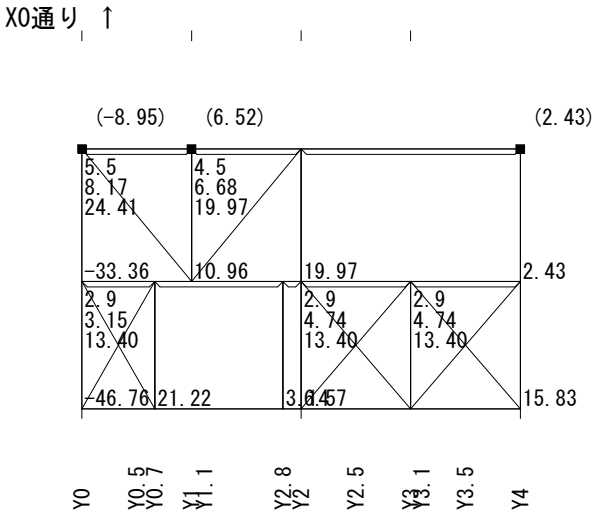
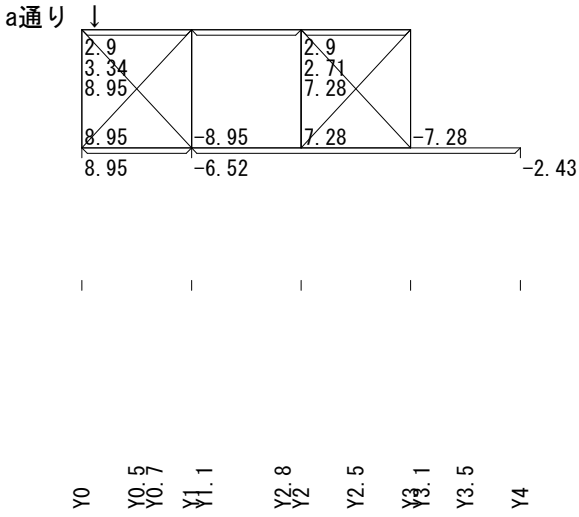
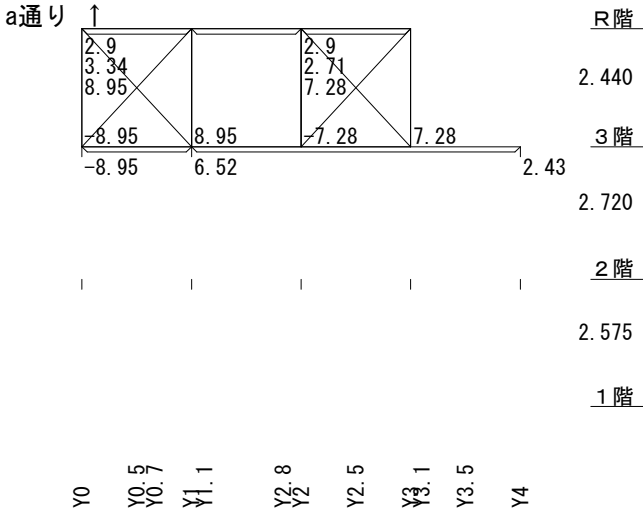
通り	奥行き L (m)	補正曲げモーメント Mf (kN・m)	最大 補正曲げモーメント Mfmax (kN・m)	必要 引張耐力 TN1 = Mfmax / L (kN)	金物
Y0					
	8.873	地震→ 1.671 地震← 1.671 風圧→ 2.862 風圧← 2.862	2.862	0.323	(A)
Y2					
	8.873	地震→ 1.599 地震← 1.599 風圧→ 2.862 風圧← 2.862	2.862	0.323	(A)
Y4					

UDI識別番号: V202207153959

通り	奥行き L (m)	補正曲げモーメント Mf (kN・m)	最大 補正曲げモーメント Mfmax (kN・m)	必要 引張耐力 TN1 = Mfmax / L (kN)	金物
X0					
	3.640	地震↑ 14.569 地震↓ 14.569 風圧↑ 11.208 風圧↓ 11.208	14.569	4.002	(A)
X2.5					
	3.640	地震↑ 23.084 地震↓ 23.084 風圧↑ 19.617 風圧↓ 19.617	23.084	6.342	(A)
X3.5					
	3.640	地震↑ 27.983 地震↓ 27.983 風圧↑ 24.508 風圧↓ 24.508	27.983	7.688	(A)
X4					
	3.640	地震↑ 28.243 地震↓ 28.243 風圧↑ 24.508 風圧↓ 24.508	28.243	7.759	(A)
X5					
	3.640	地震↑ 28.243 地震↓ 28.243 風圧↑ 24.313 風圧↓ 24.313	28.243	7.759	(A)
X6.5					
	3.640	地震↑ 15.492 地震↓ 15.492 風圧↑ 10.970 風圧↓ 10.970	15.492	4.256	(A)
X9.75					

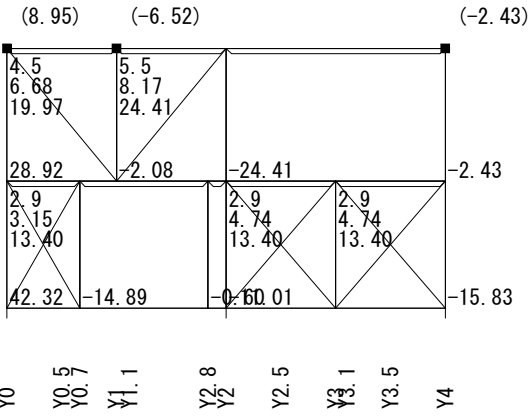


3.1.1. 耐力壁の応力  
 風圧力による応力  
 上段：壁倍率  
 中段：負担水平力 (kN)  
 下段：柱軸力 (kN)

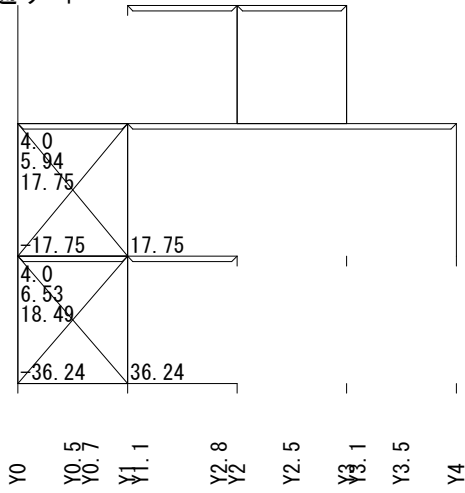


UDI識別番号: W2022UDI35959

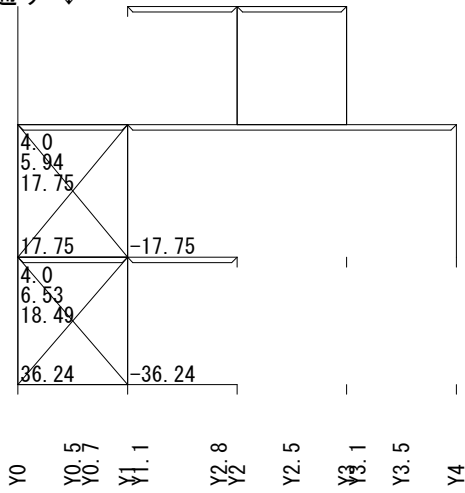
X0通り ↓



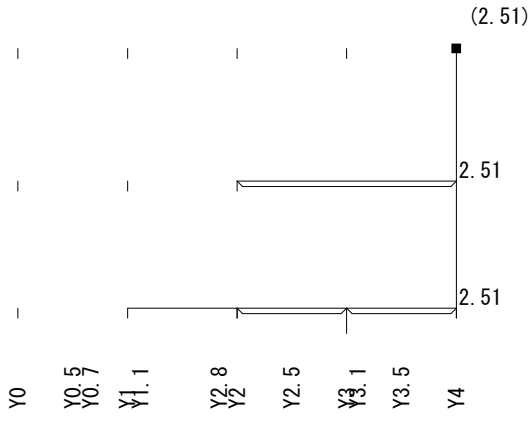
X2.5通り ↑



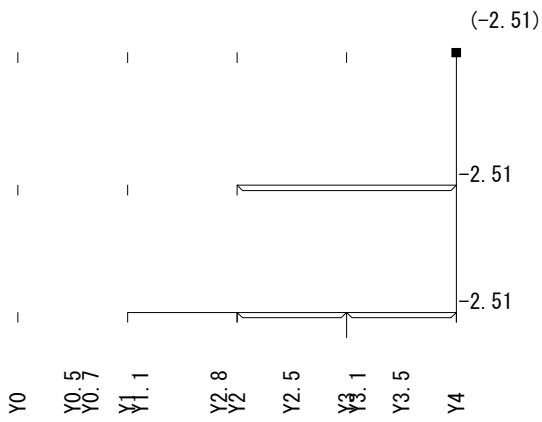
X2.5通り ↓



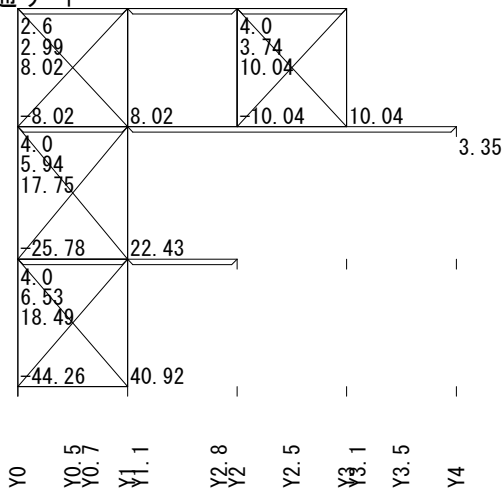
X3通り ↓



X3通り ↓

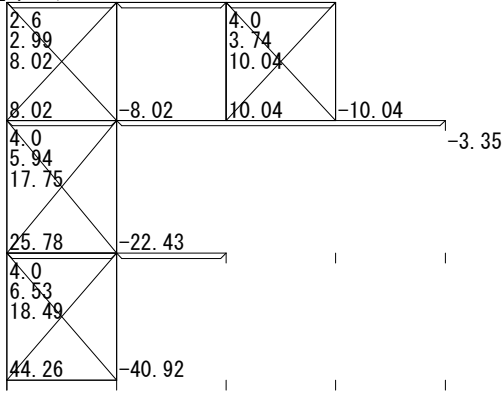


X3.5通り ↑



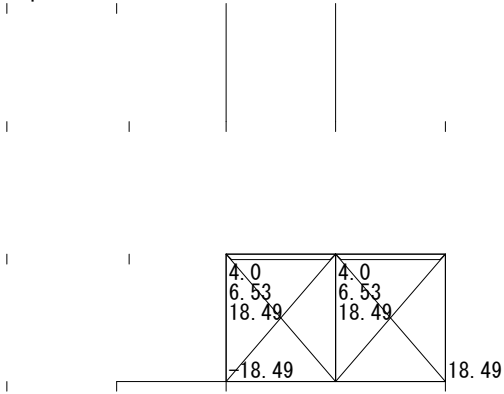
UDI識別番号: W2022UDI35959

X3.5通り ↓



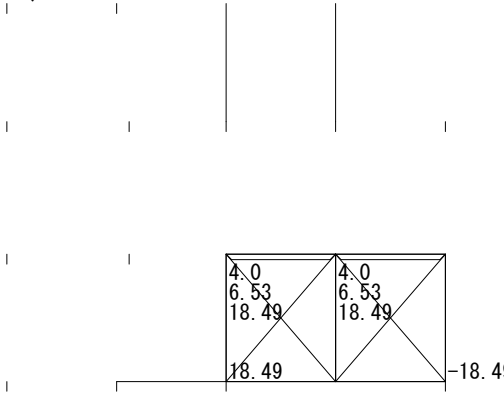
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

X4通り ↑



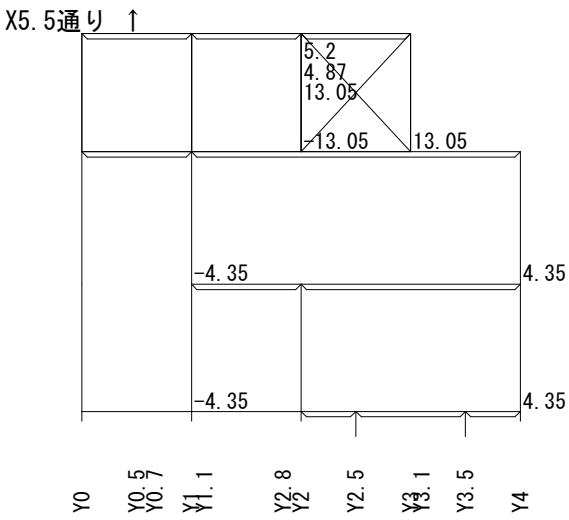
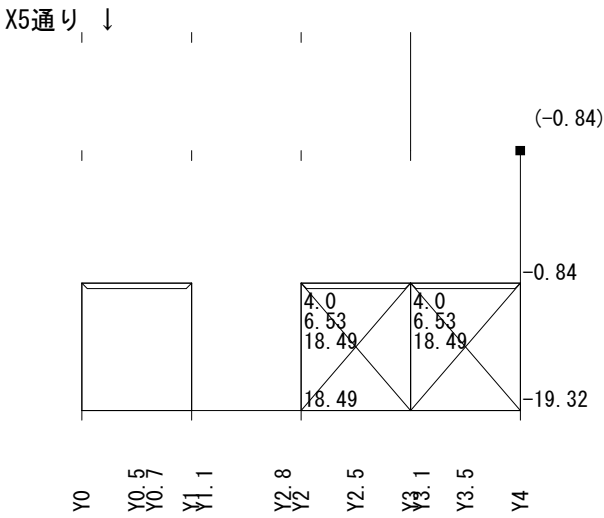
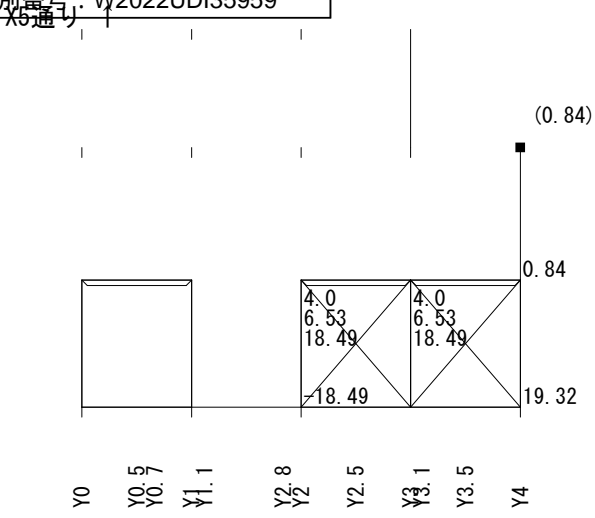
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

X4通り ↓



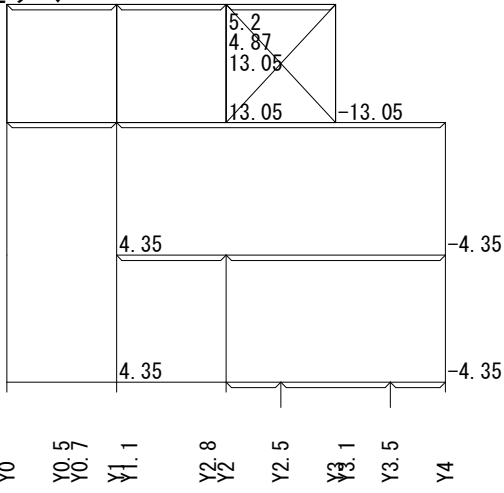
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

UDI識別番号: W2022UDI35959

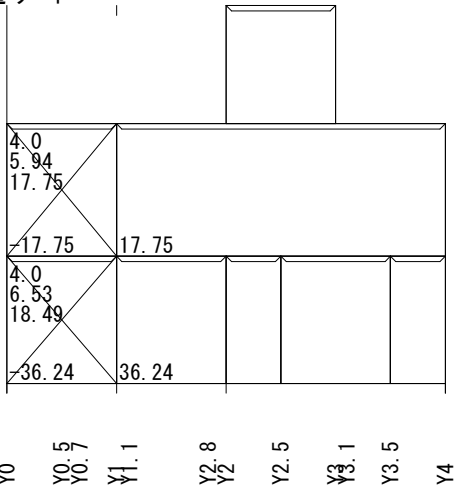


UDI識別番号: W2022UDI35959

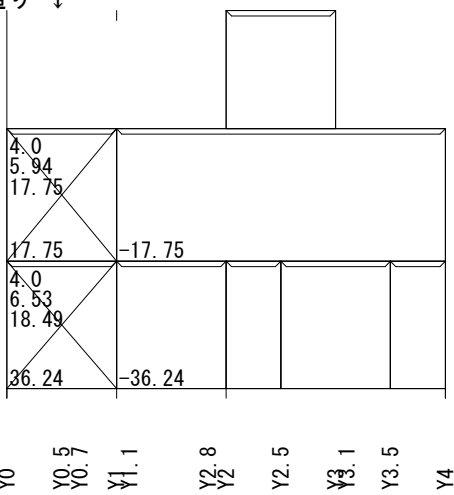
X6.5通り ↓



X6.5通り ↑



X6.5通り ↓



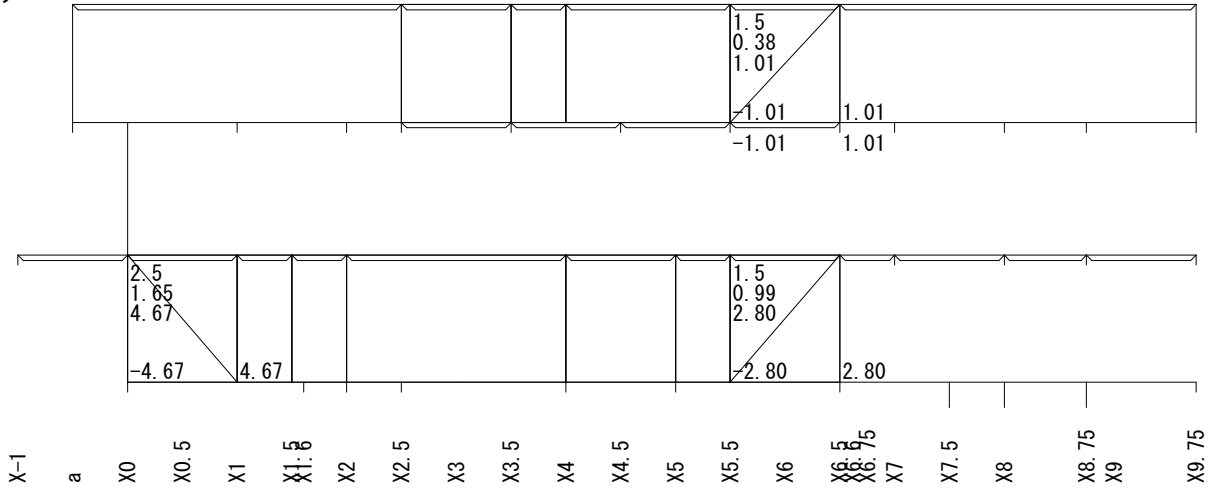




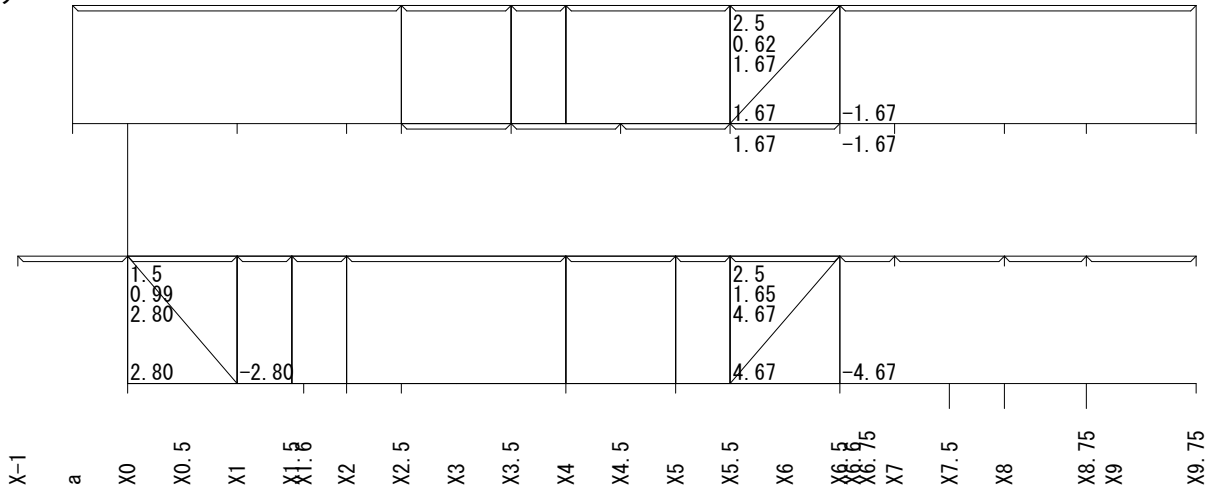


UDI識別番号: W2022UDI35959

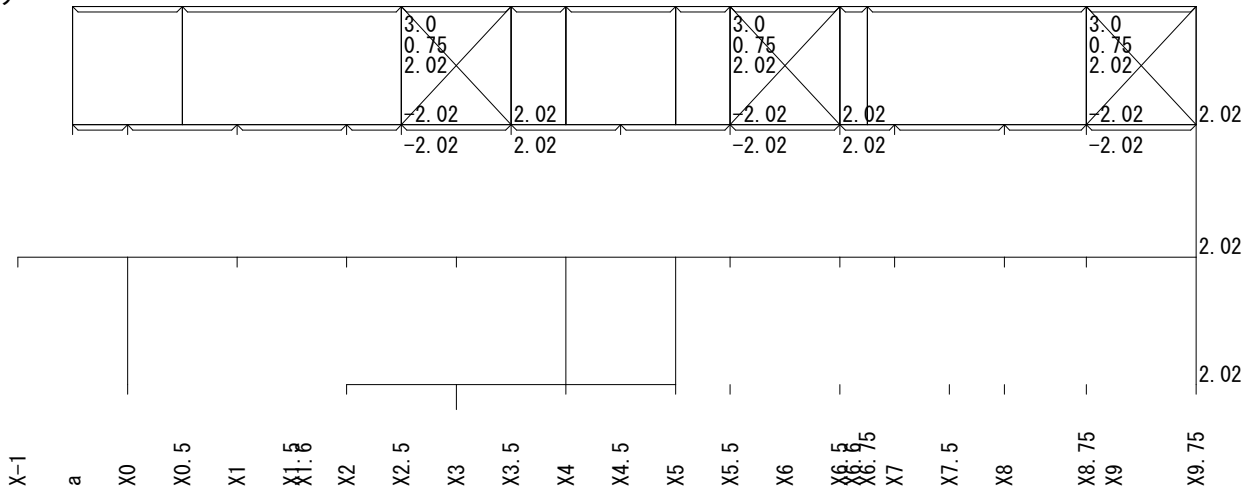
Y2通り →



Y2通り ↑

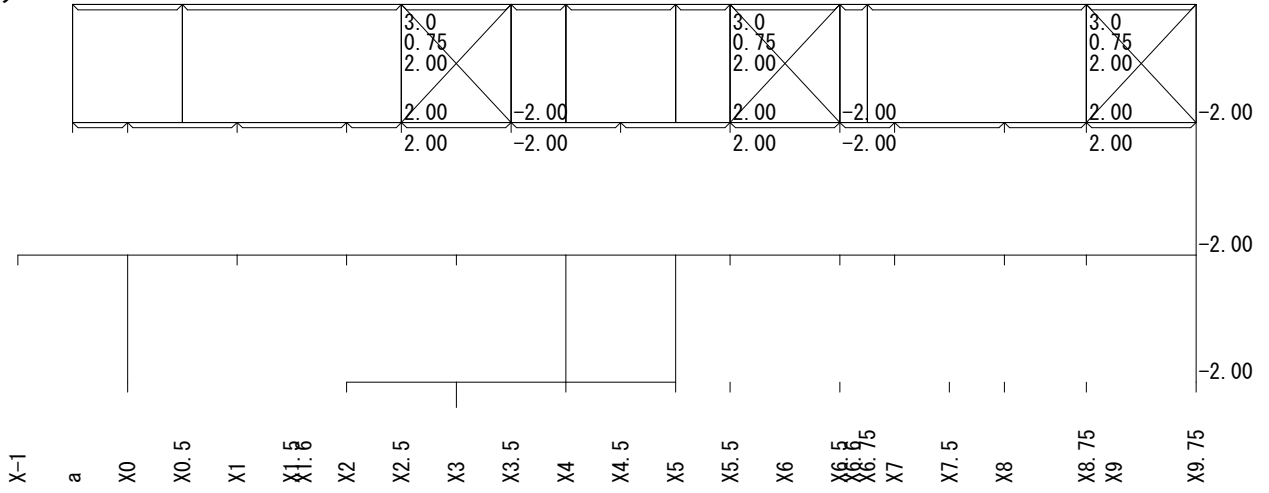


Y3通り →

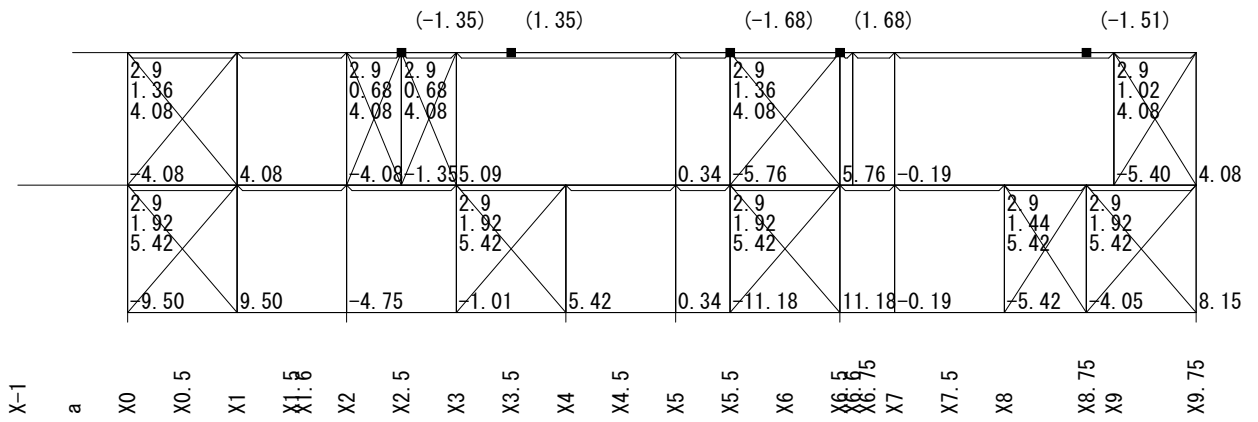


UDI識別番号: W2022UDI35959

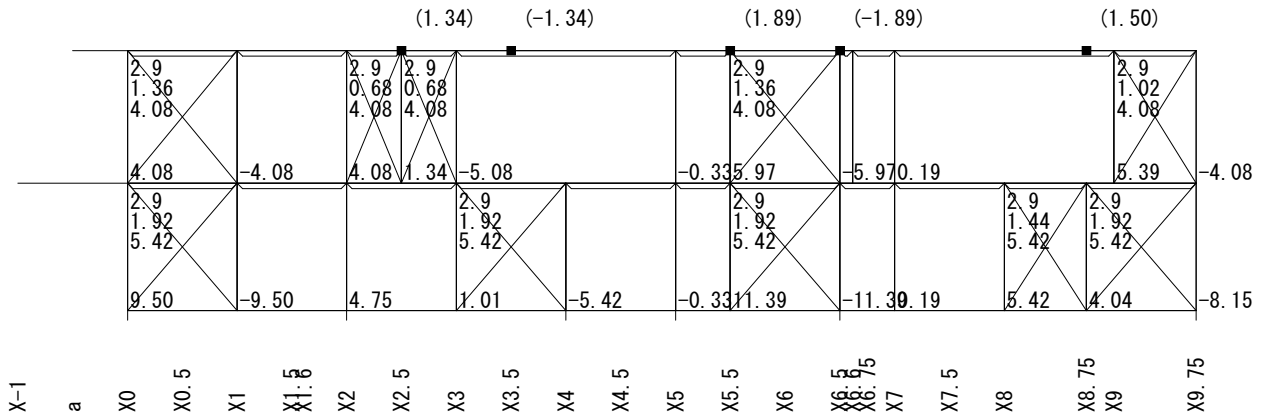
Y3通り ←



Y4通り →

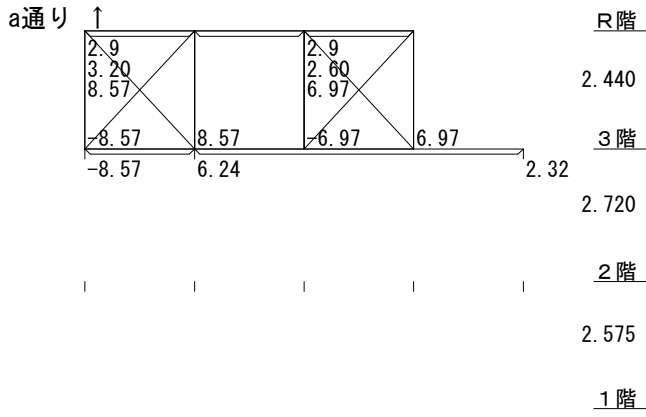


Y4通り ↑

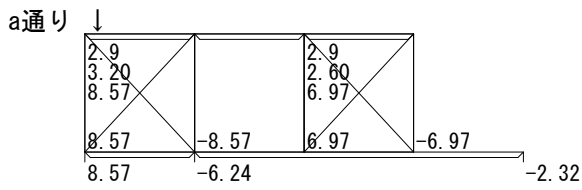


UDL識別番号 W20220135959

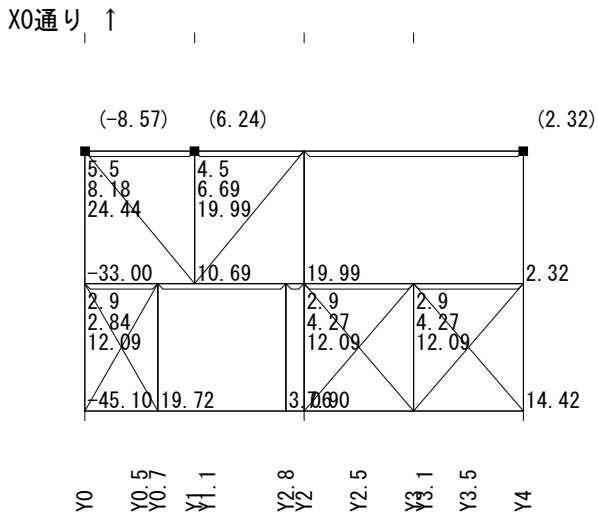
上段：壁倍率  
 中段：負担水平力 (kN)  
 下段：柱軸力 (kN)



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

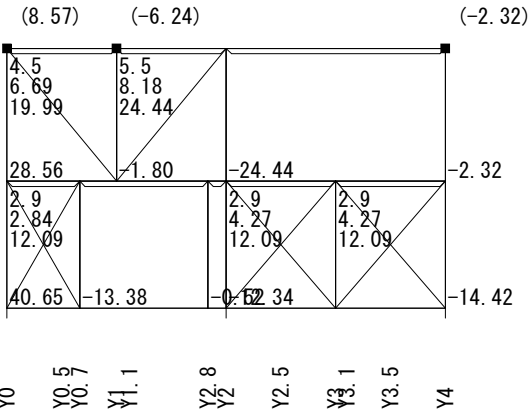


Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

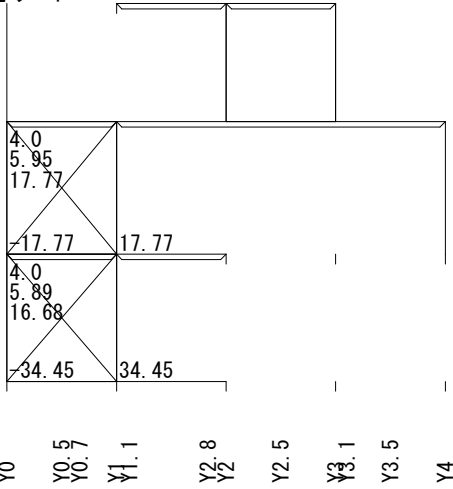


UDI識別番号: W2022UDI35959

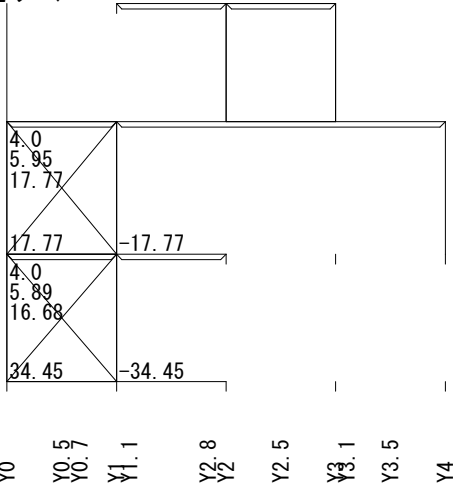
X0通り ↓



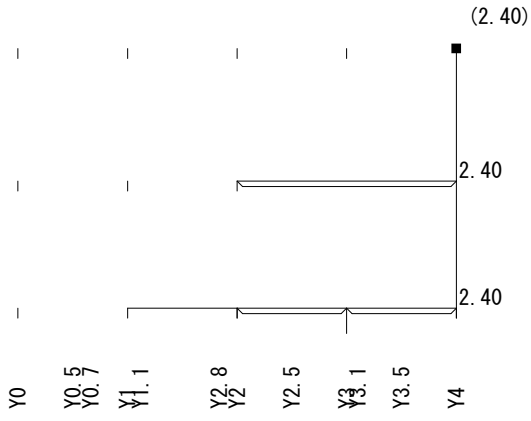
X2.5通り ↑



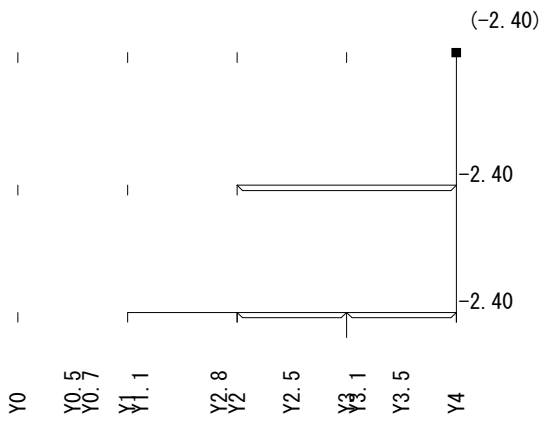
X2.5通り ↓



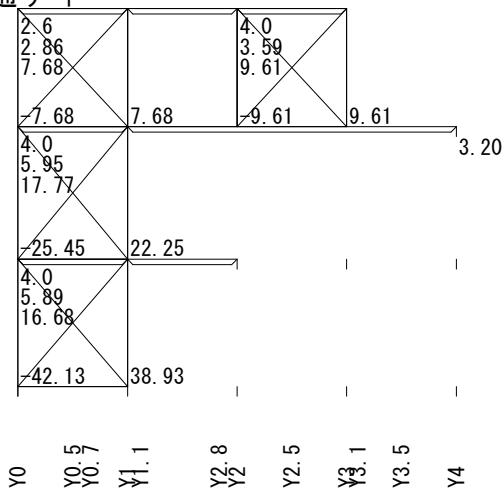
X3通り ↓



X3通り ↓

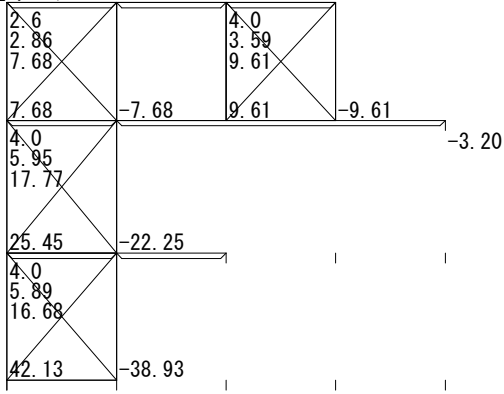


X3.5通り ↑



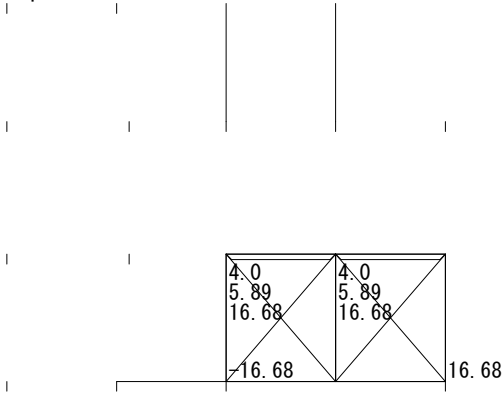
UDI識別番号: W2022UDI35959

X3.5通り ↓



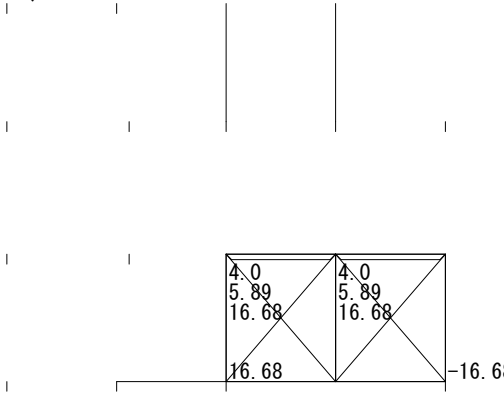
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X4通り ↑



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

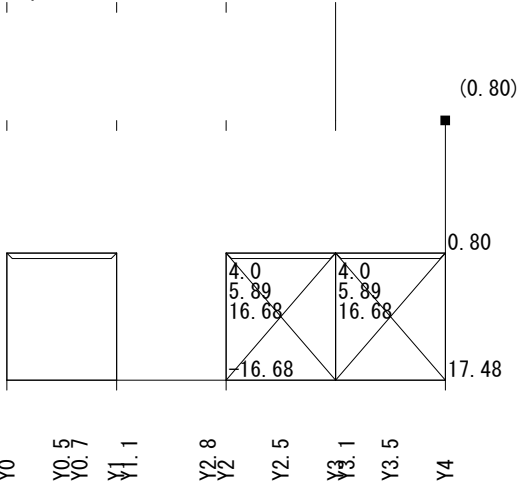
X4通り ↓



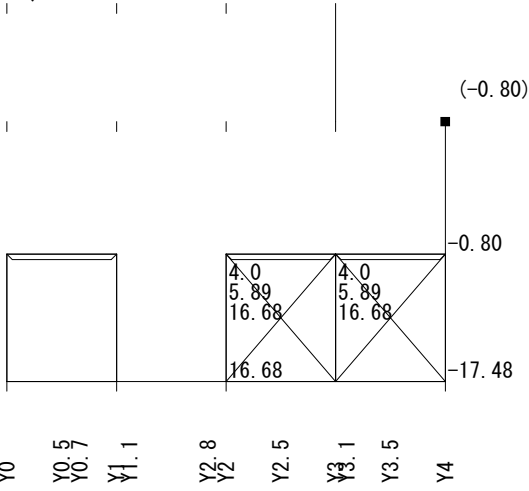
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

UDI識別番号: W2022UDI35959

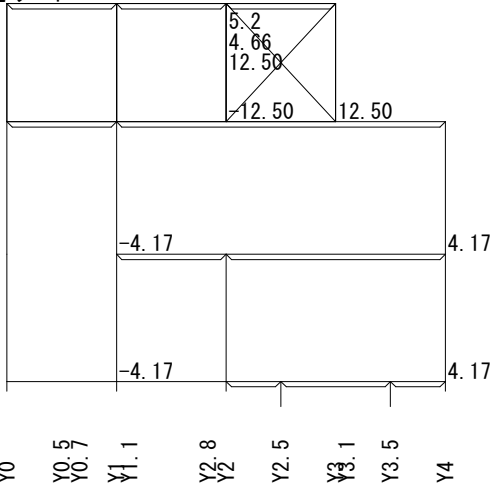
X5通り ↑



X5通り ↓

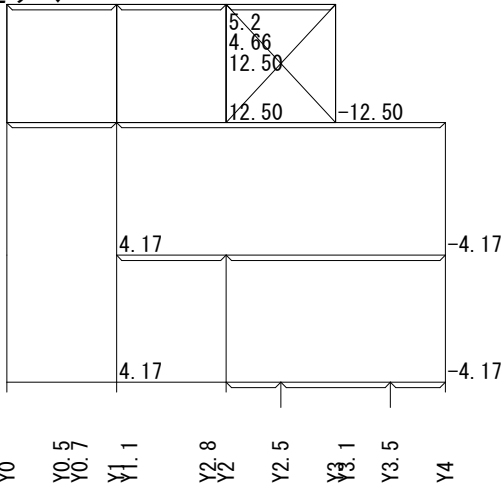


X5.5通り ↑

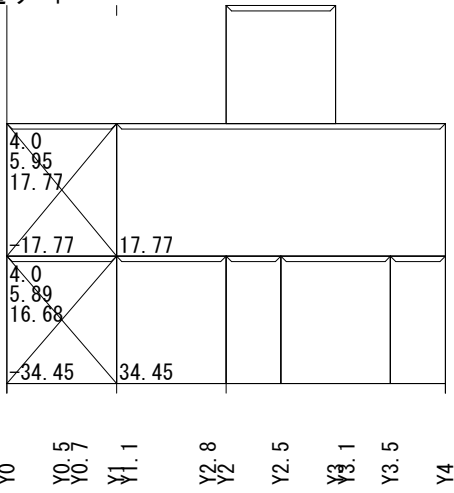


UDI識別番号: W2022UDI35959

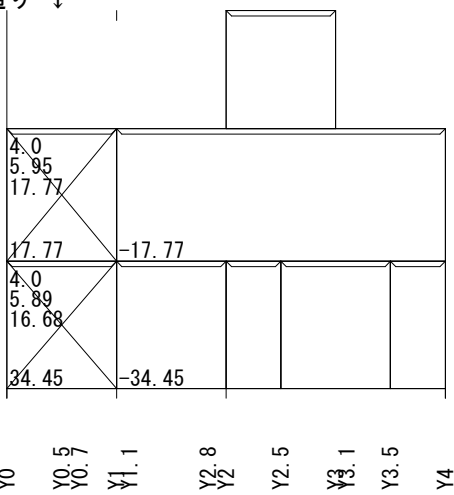
X6.5通り ↓



X6.5通り ↑



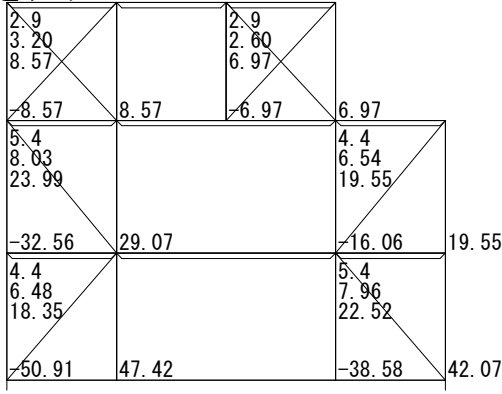
X6.5通り ↓





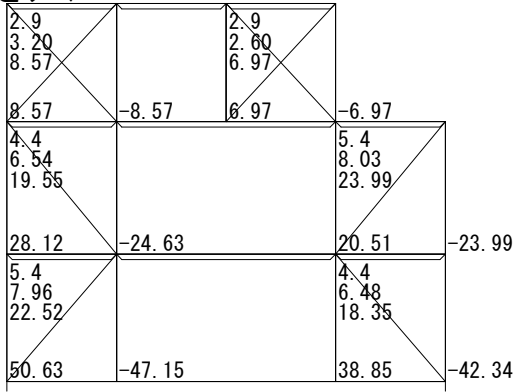
UDI識別番号: W2022UDI35959

X9.75通り ↓



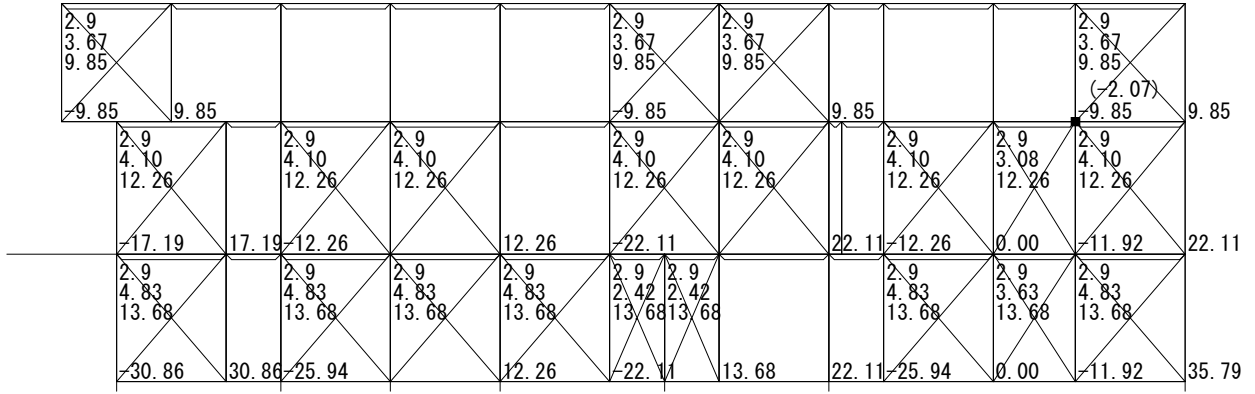
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X9.75通り ↓



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

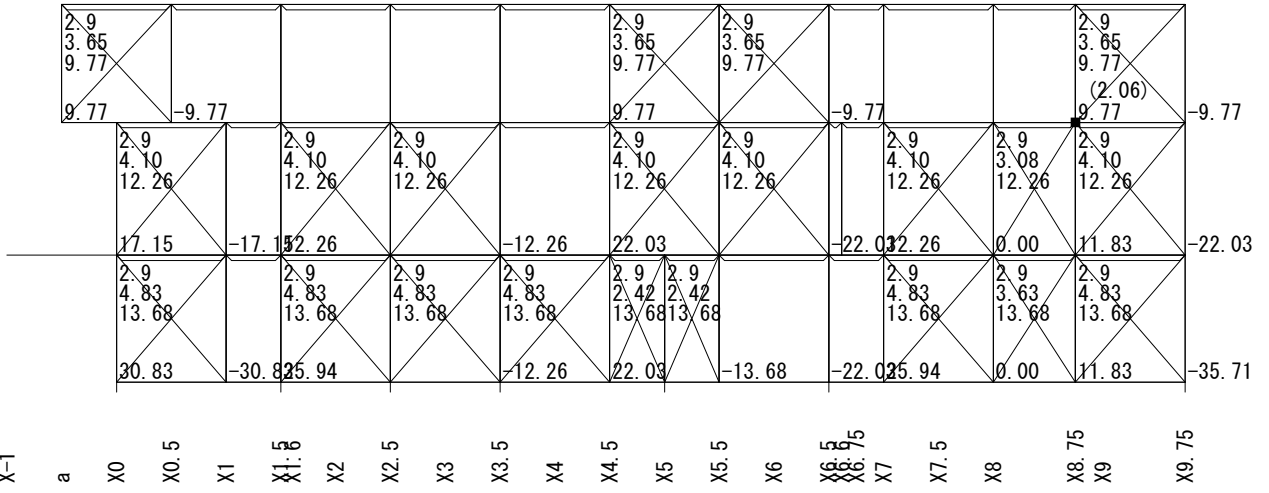
Y0通り →



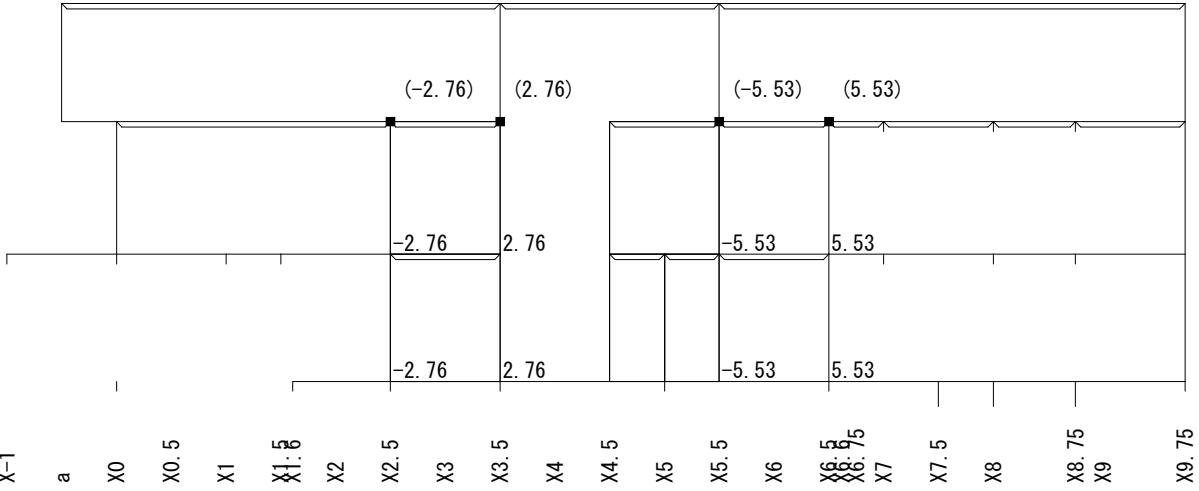
X-1 a X0 X0.5 X1 X1.5 X2 X2.5 X3 X3.5 X4 X4.5 X5 X5.5 X6 X6.5 X6.75 X7 X7.5 X8 X8.75 X9 X9.75

UDI識別番号: W2022UDI35959

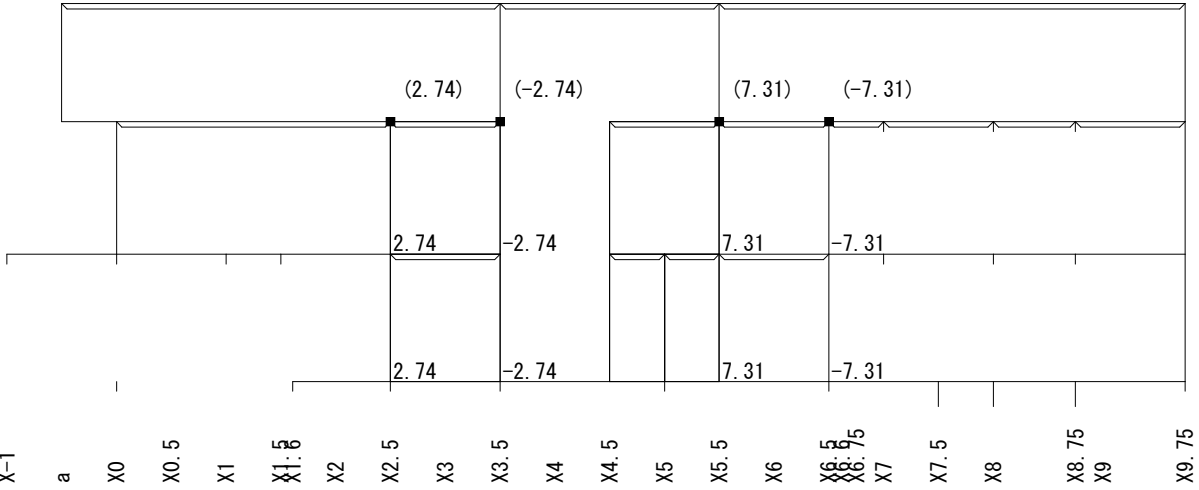
Y0通り ←



Y1通り →

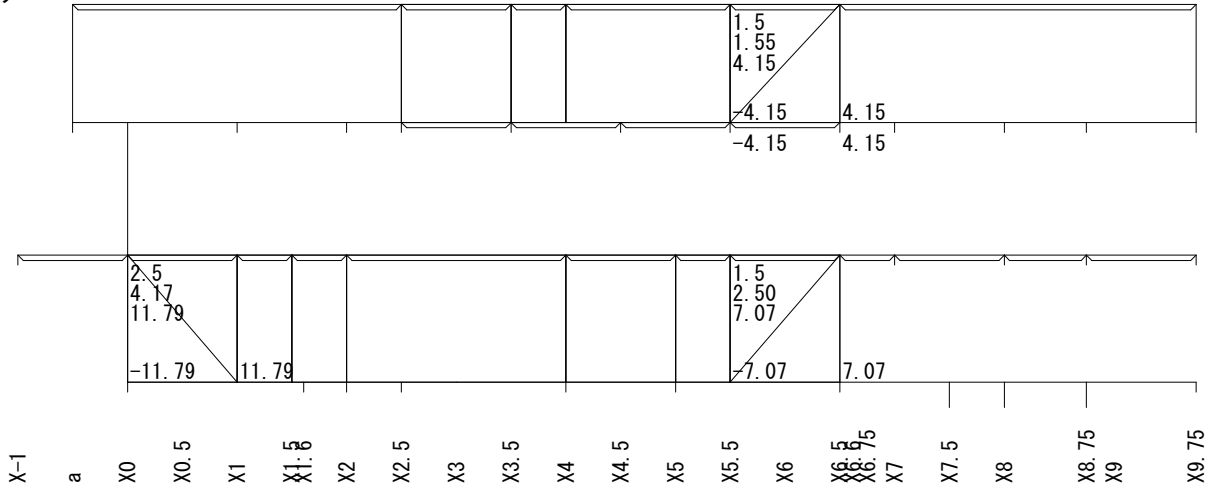


Y1通り ↑

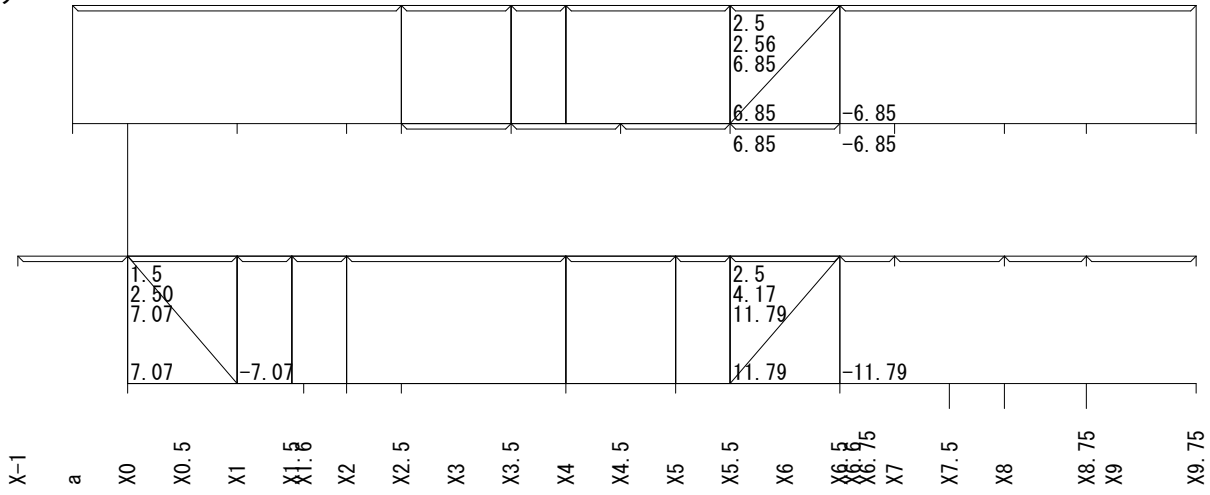


UDI識別番号: W2022UDI35959

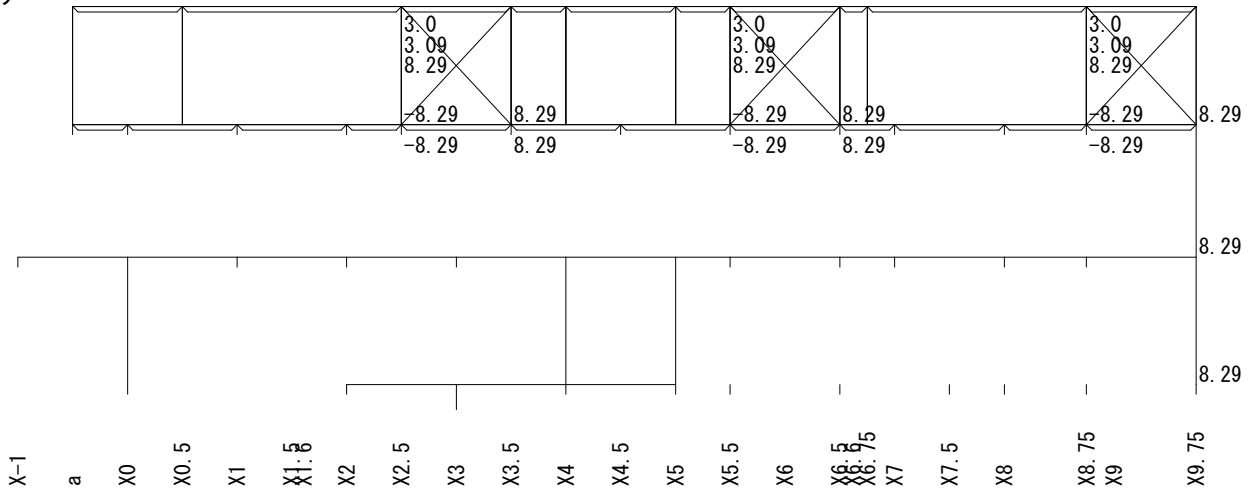
Y2通り →



Y2通り ↑

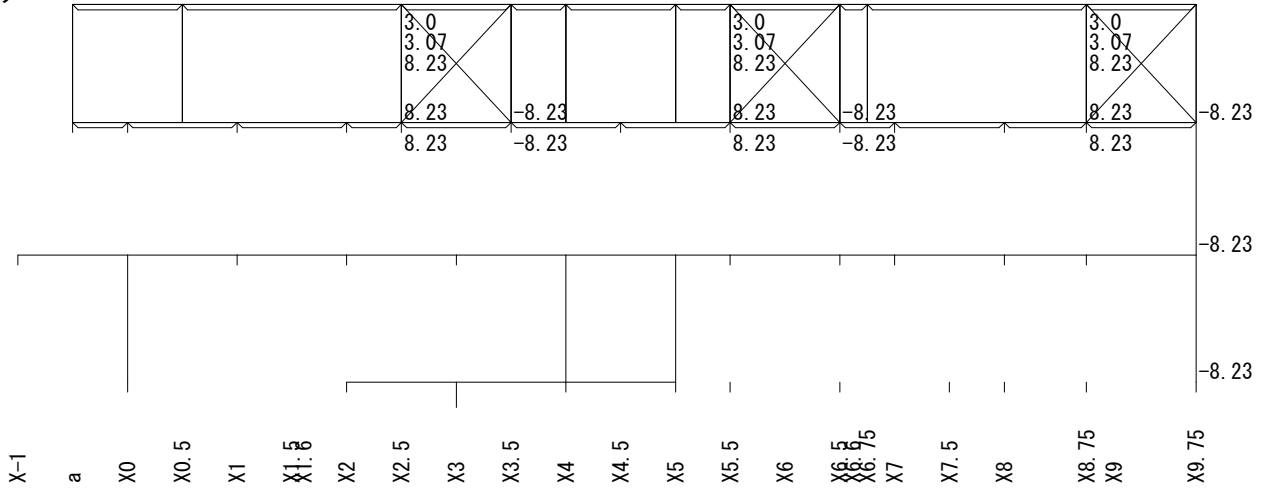


Y3通り →

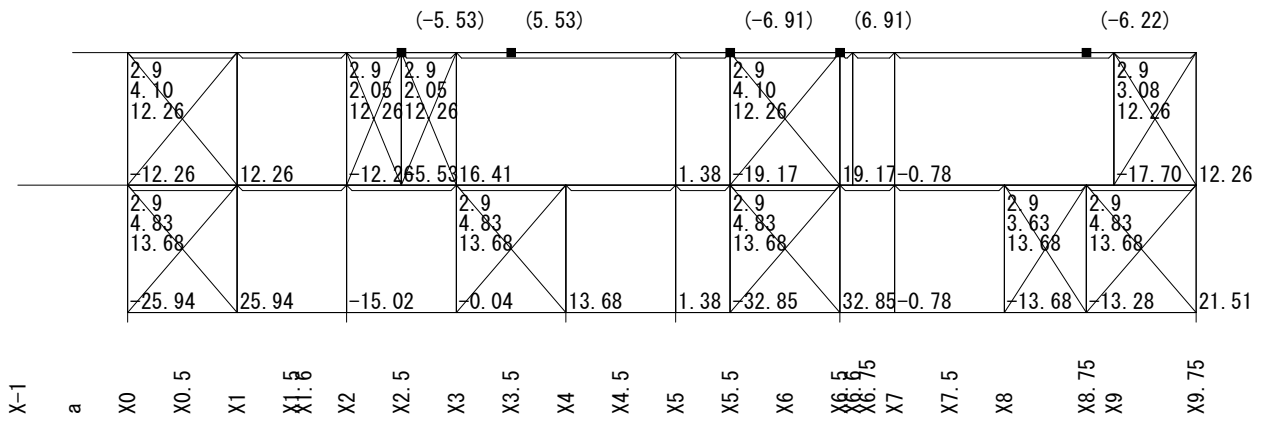


UDI識別番号: W2022UDI35959

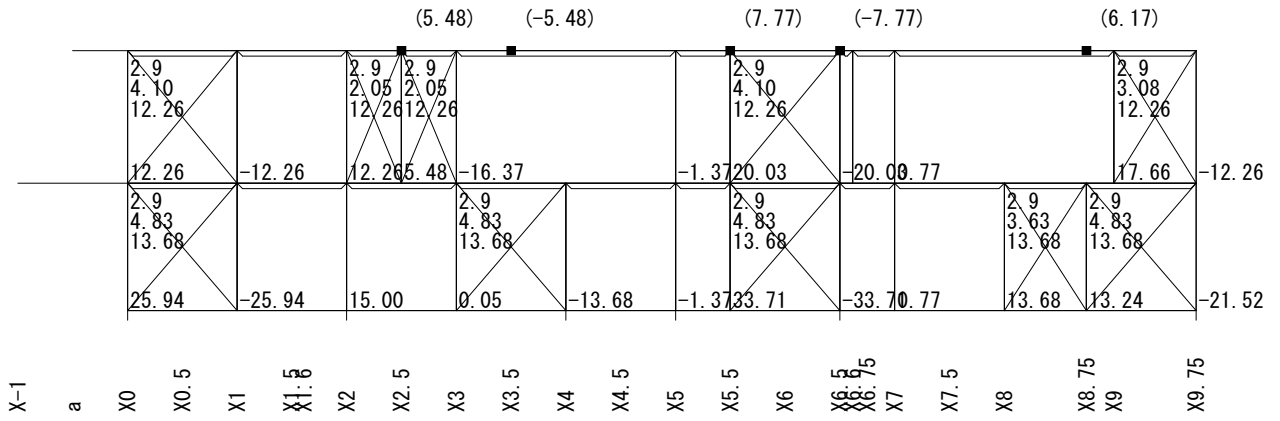
Y3通り ←



Y4通り →

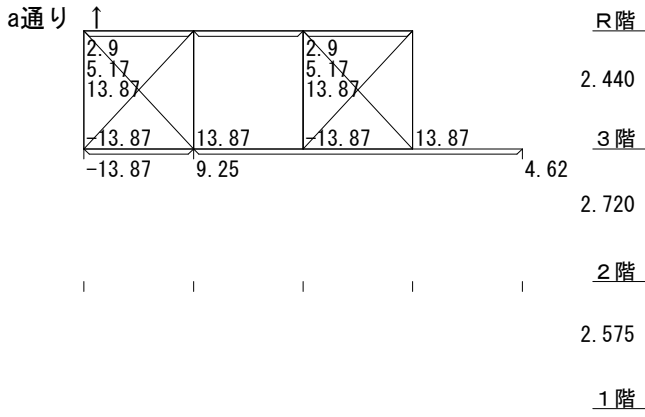


Y4通り ↑

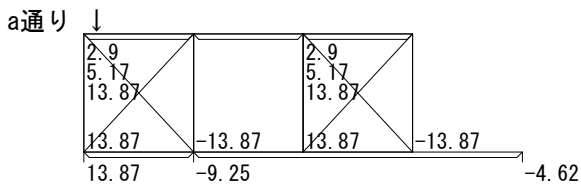


UDL識別番号 W202209135959

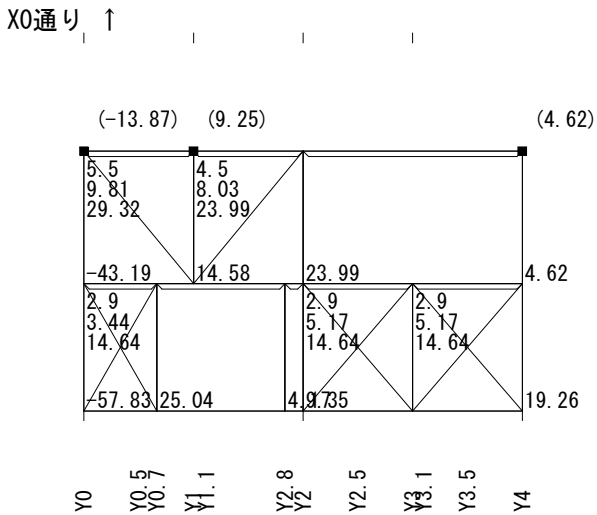
上段：壁倍率  
 中段：負担水平力 (kN)  
 下段：柱軸力 (kN)



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y1.1 Y2.8 Y2.2 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4



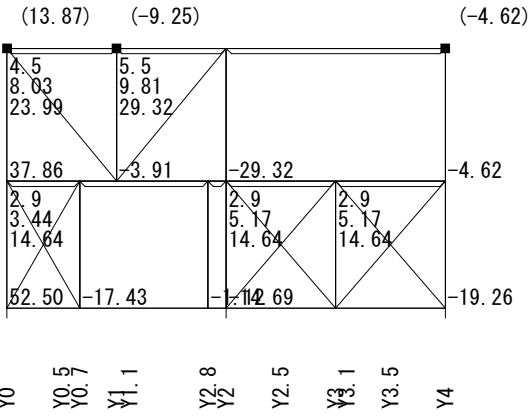
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y1.1 Y2.8 Y2.2 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4



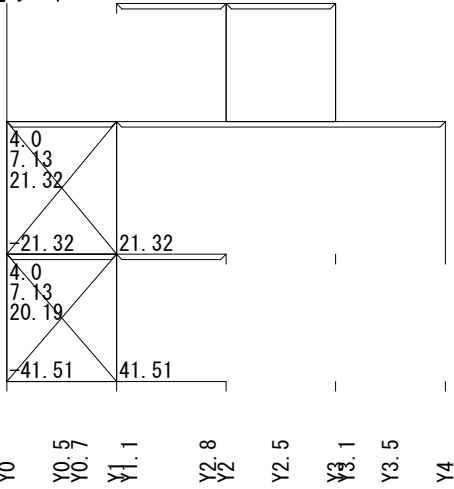
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y1.1 Y2.8 Y2.2 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

UDI識別番号: W2022UDI35959

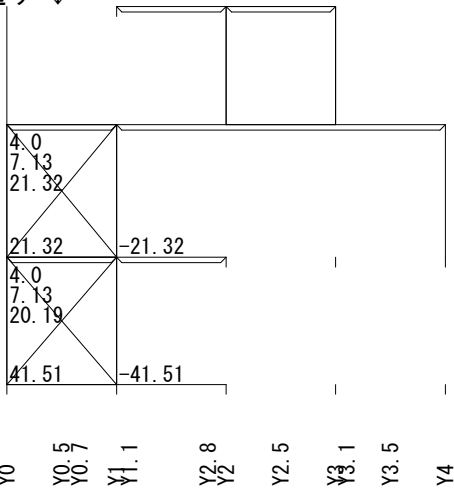
X0通り ↓



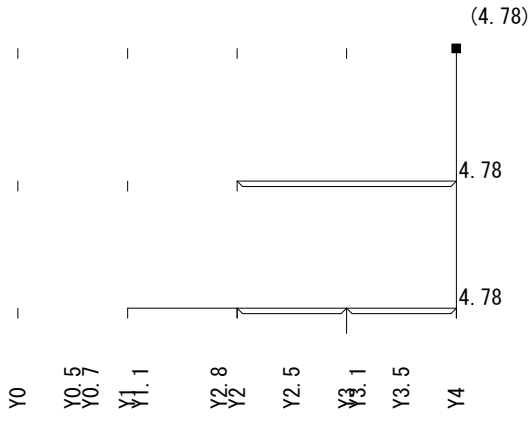
X2.5通り ↑



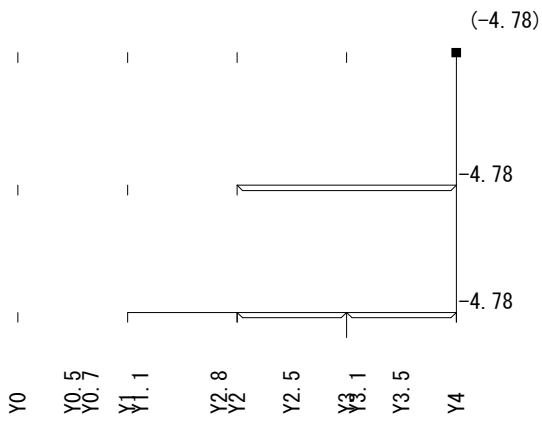
X2.5通り ↓



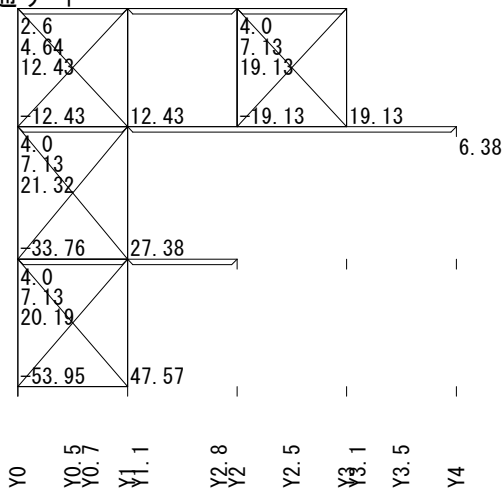
X3通り ↓



X3通り ↓

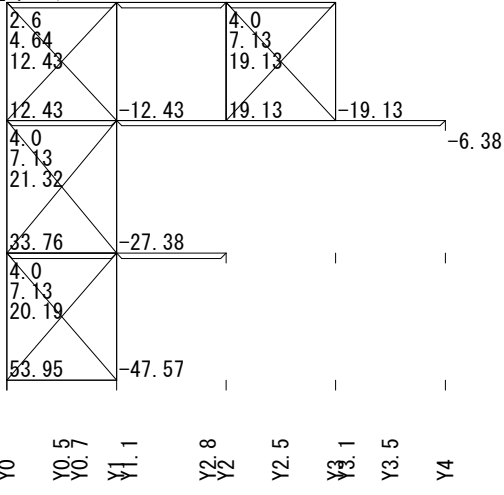


X3.5通り ↑

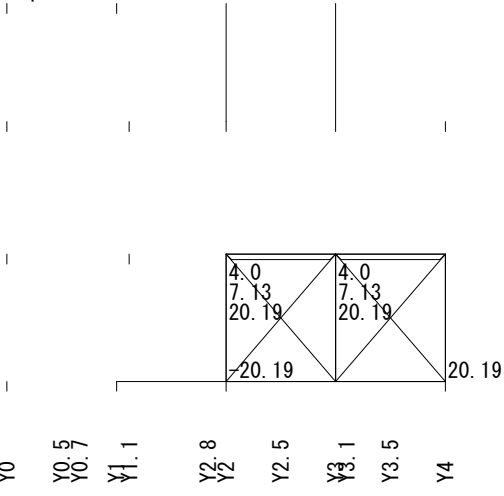


UDI識別番号: W2022UDI35959

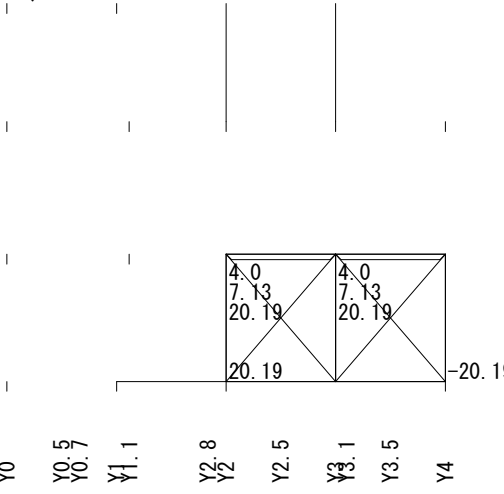
X3.5通り ↓



X4通り ↑

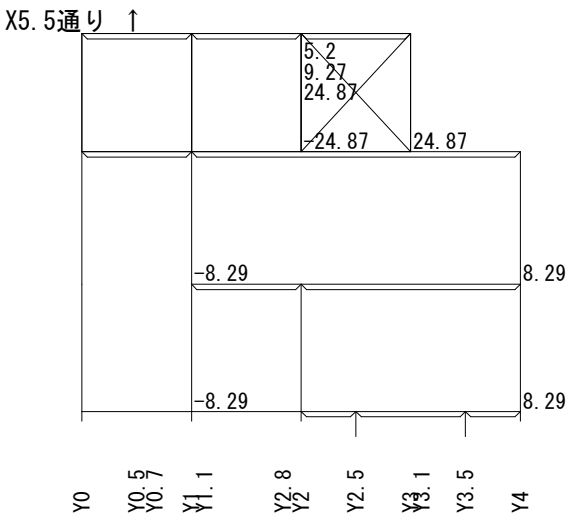
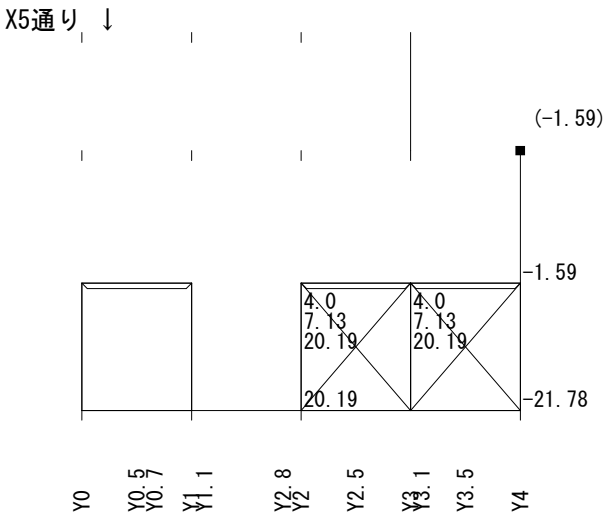
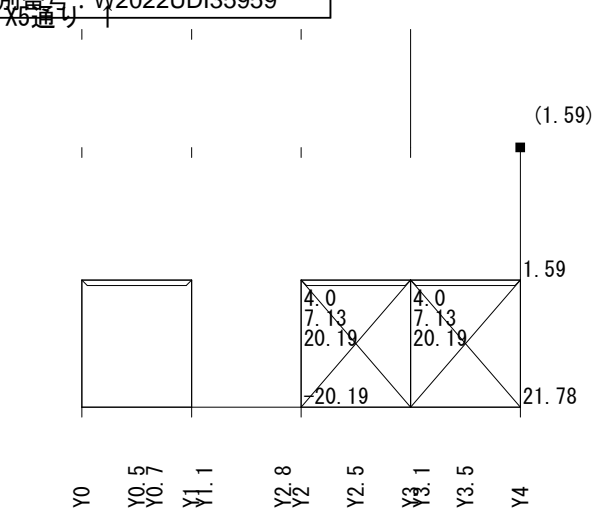


X4通り ↓



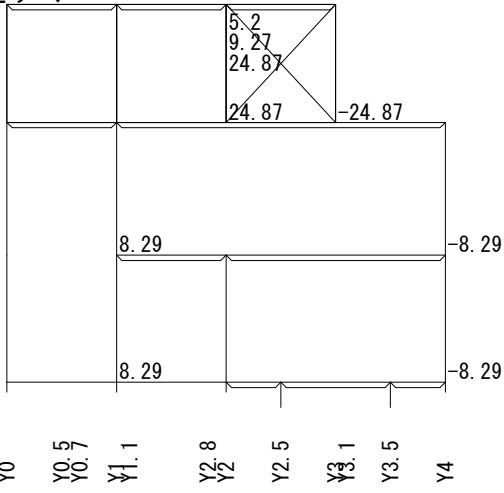


UDI識別番号: W2022UDI35959

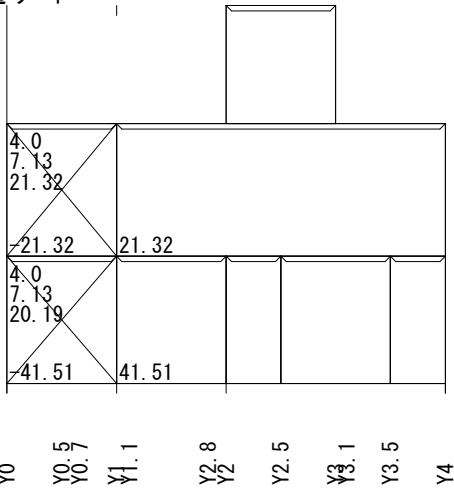


UDI識別番号: W2022UDI35959

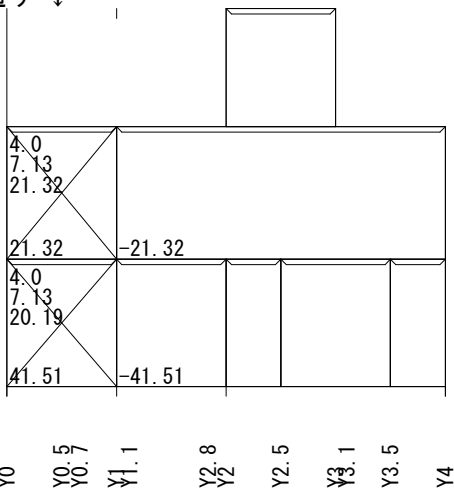
X6.5通り ↓



X6.5通り ↑



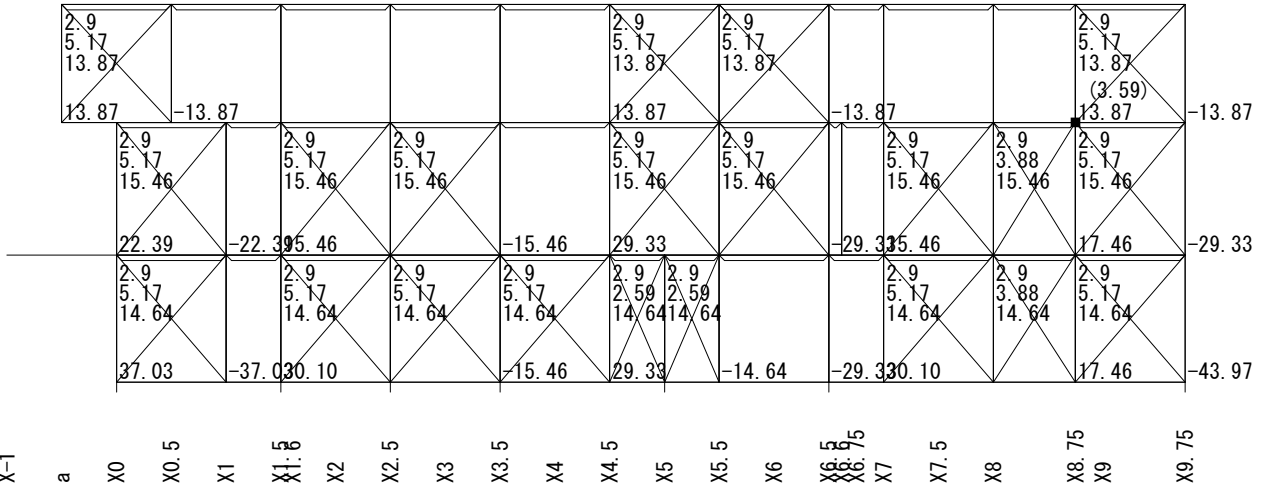
X6.5通り ↓



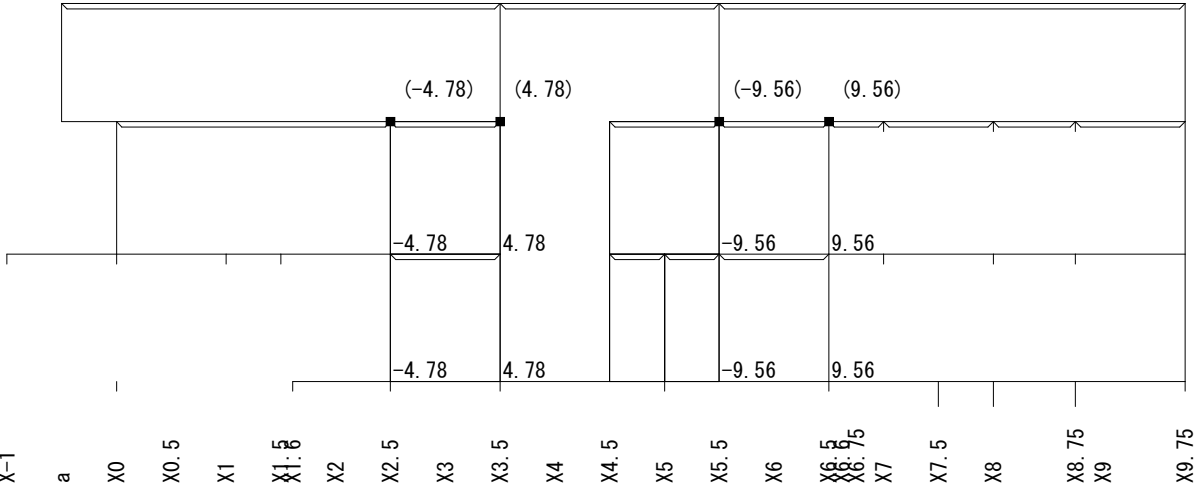


UDI識別番号: W2022UDI35959

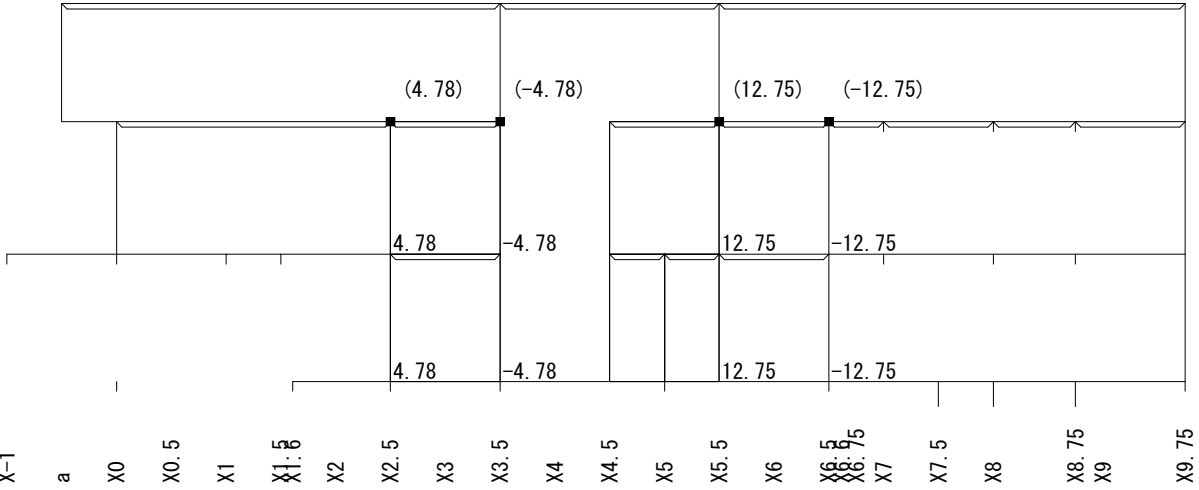
Y0通り ←



Y1通り →

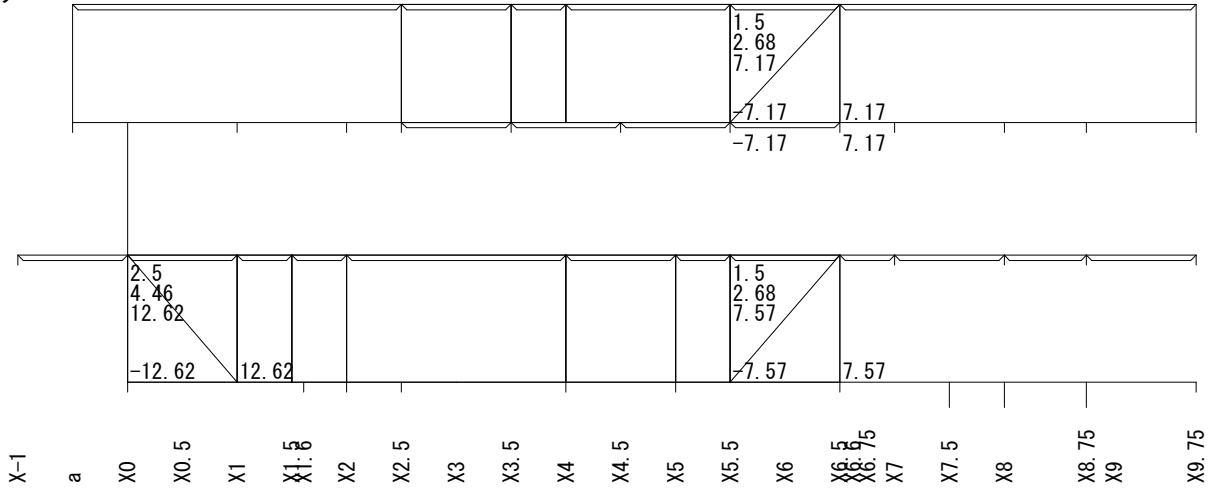


Y1通り ↑

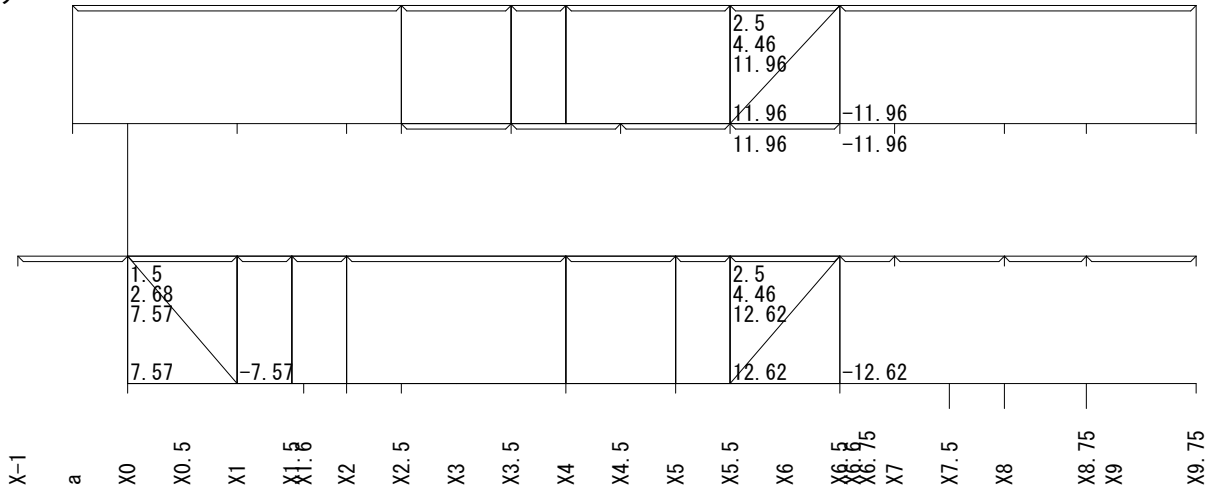


UDI識別番号: W2022UDI35959

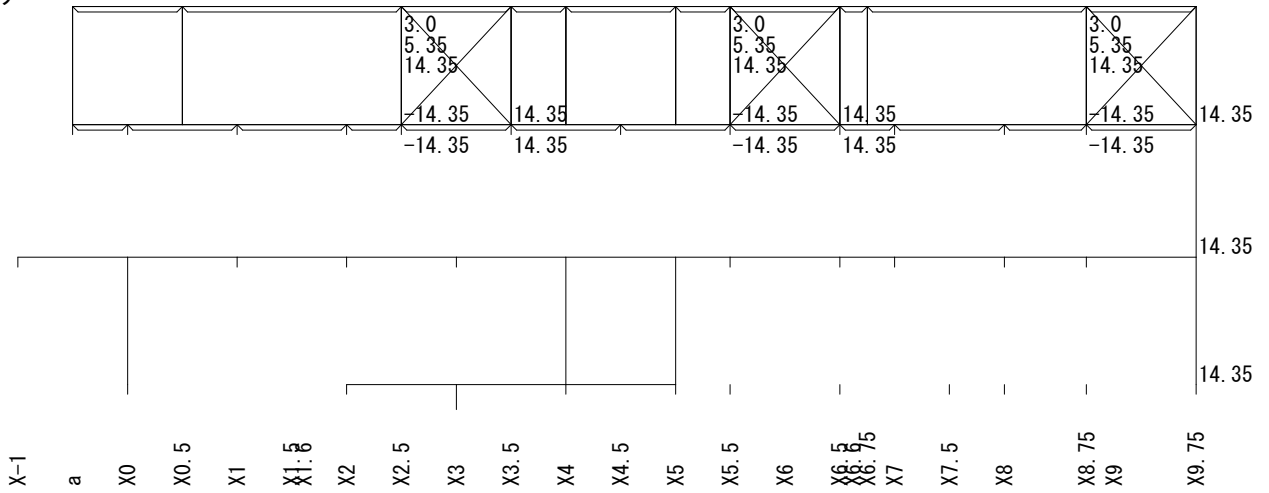
Y2通り →



Y2通り ↑

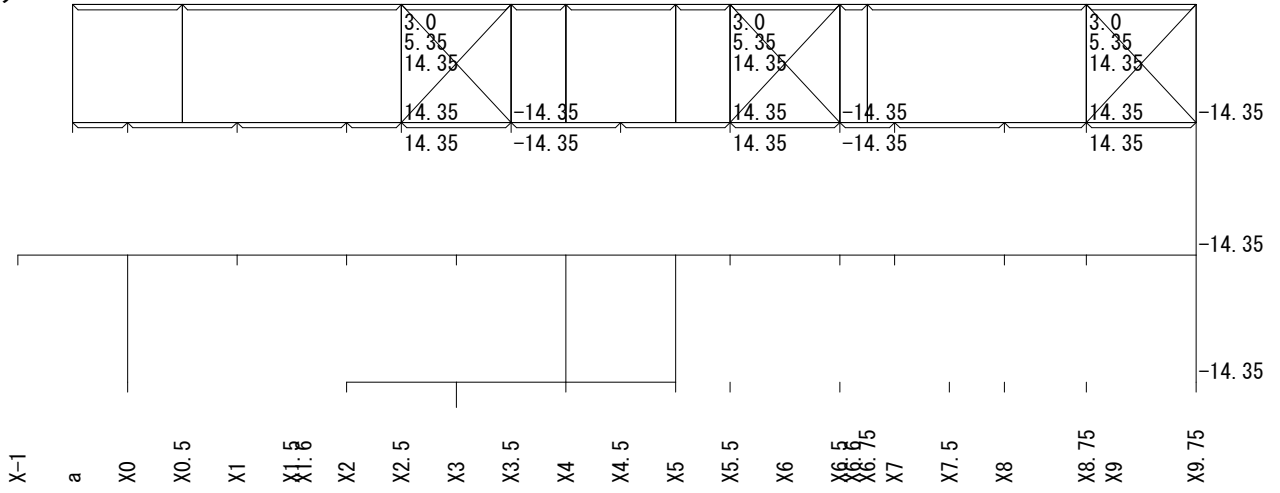


Y3通り →

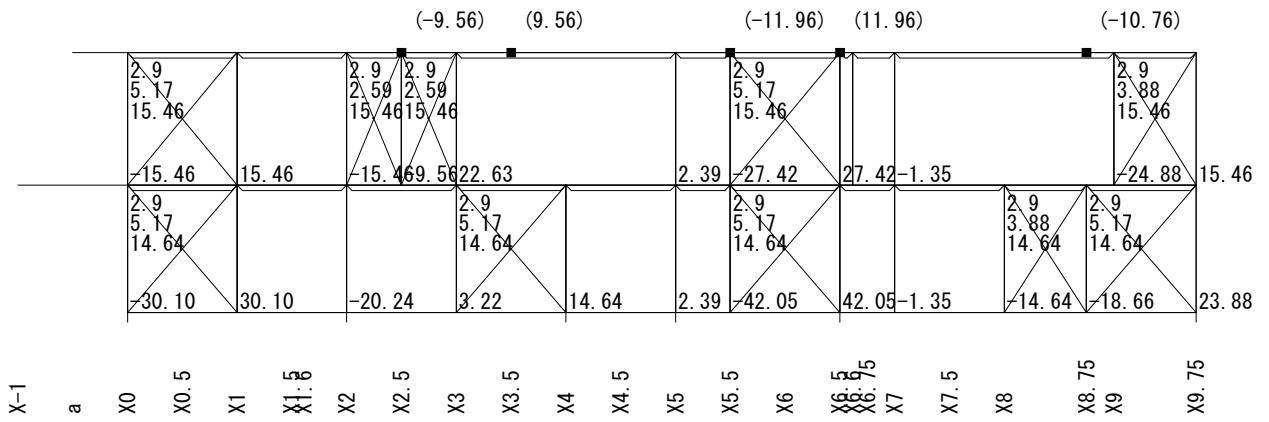


UDI識別番号: W2022UDI35959

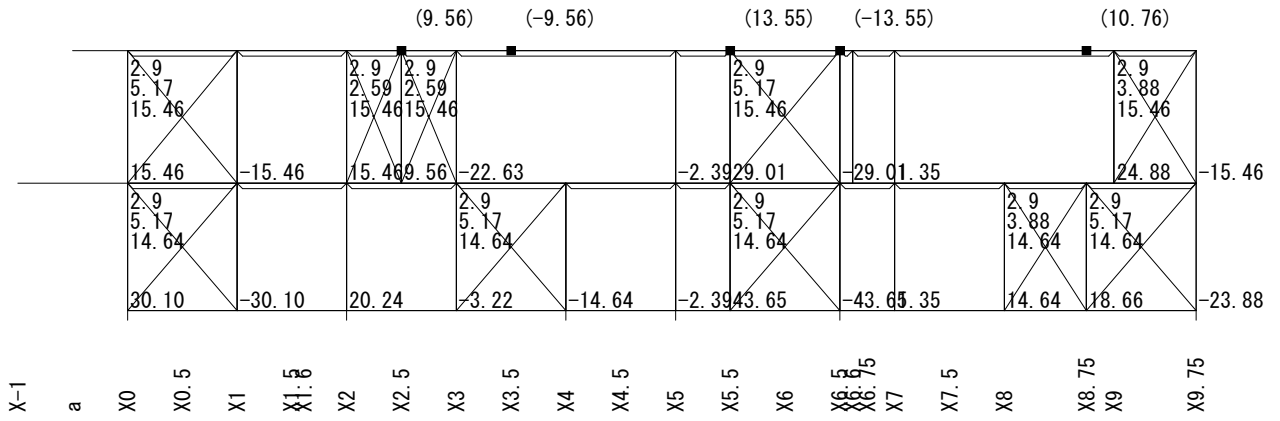
Y3通り ←



Y4通り →

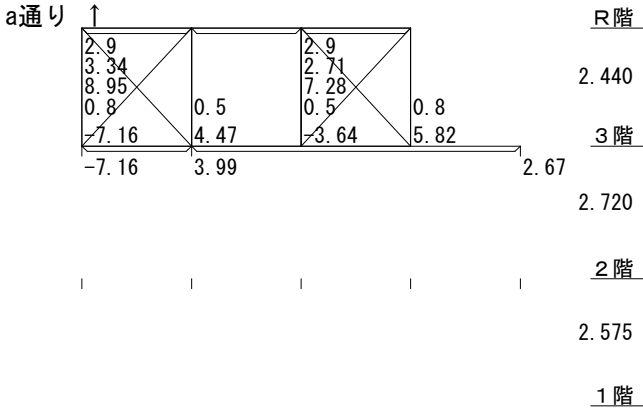


Y4通り ←

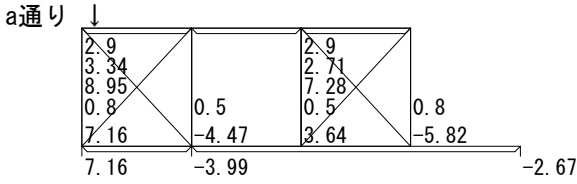


UD識別番号 W20220DI35959

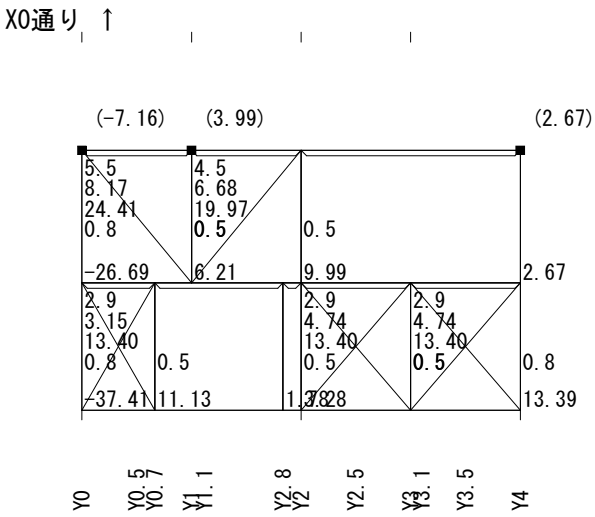
風圧時の入力  
上から  
壁倍率  
負担水平力 (kN)  
柱軸力 (kN)  
β 値



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.2 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

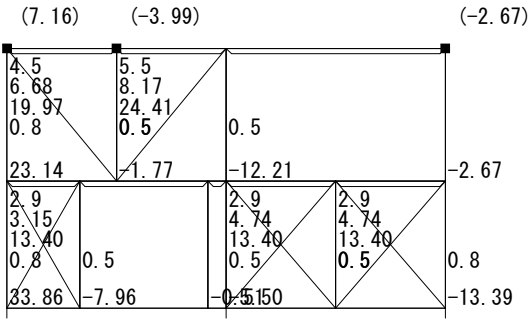


Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.2 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4



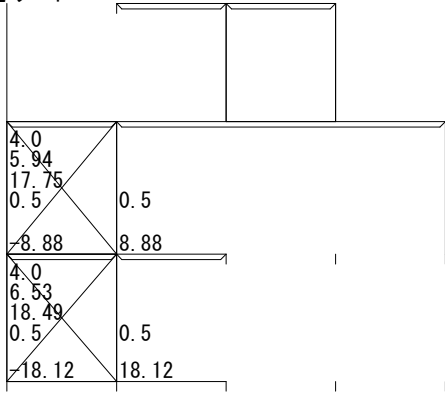
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.2 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X0通り ↓



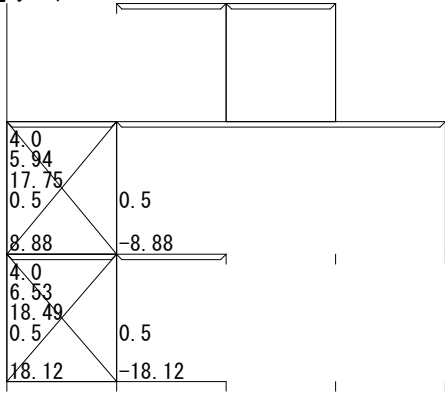
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.2  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

X2.5通り ↑



Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.2  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

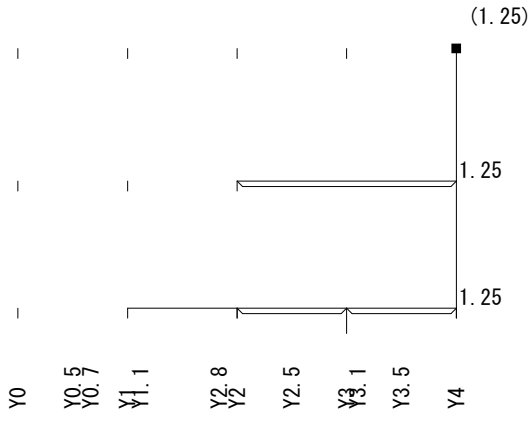
X2.5通り ↓



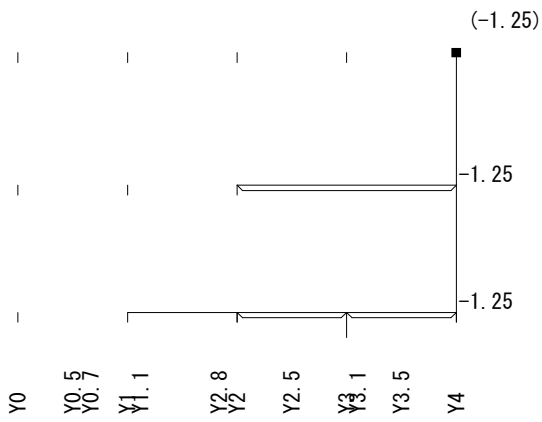
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.2  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4



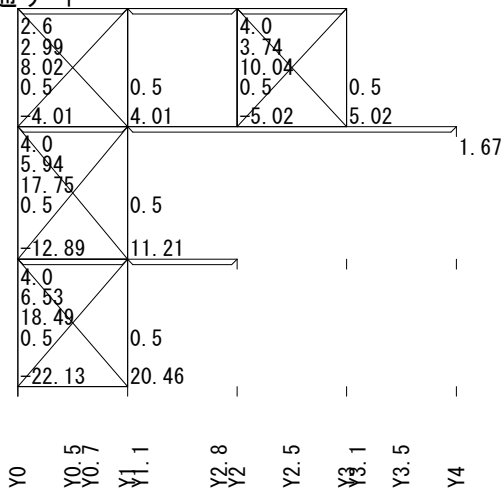
X3通り ↓



X3通り ↓

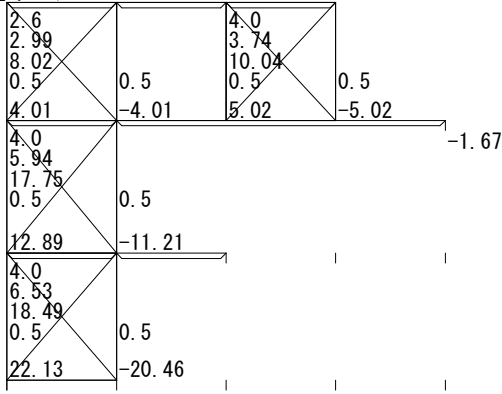


X3.5通り ↑



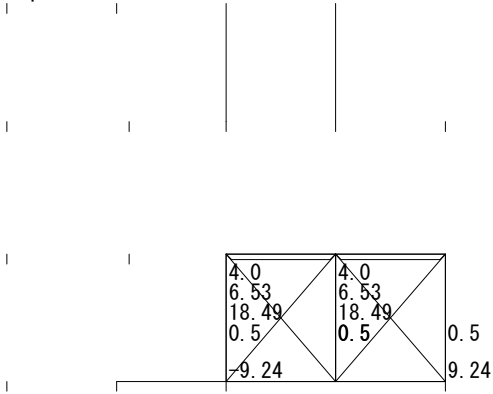
UDI識別番号: W2022UDI35959

X3.5通り ↓



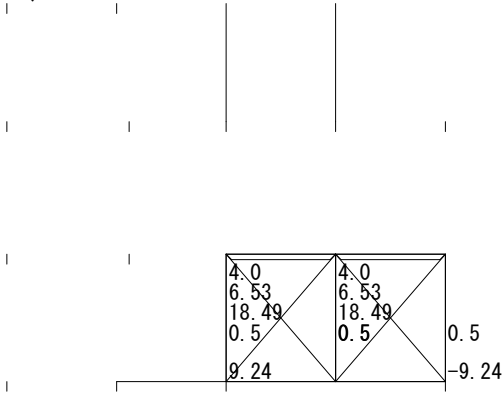
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X4通り ↑



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X4通り ↓

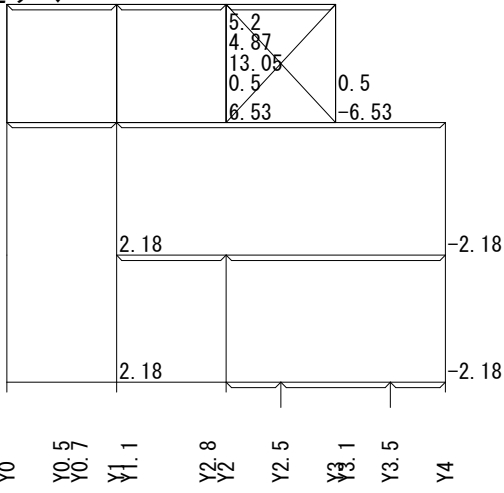


Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

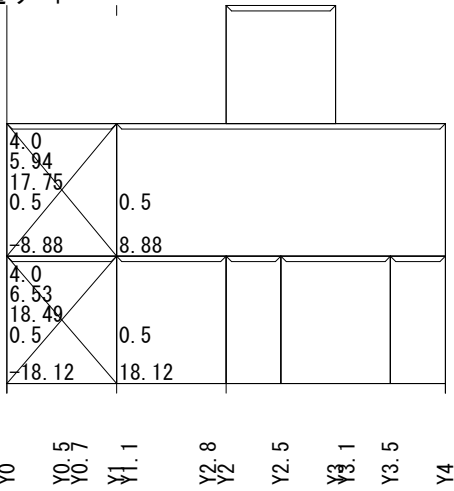


UDI識別番号: W2022UDI35959

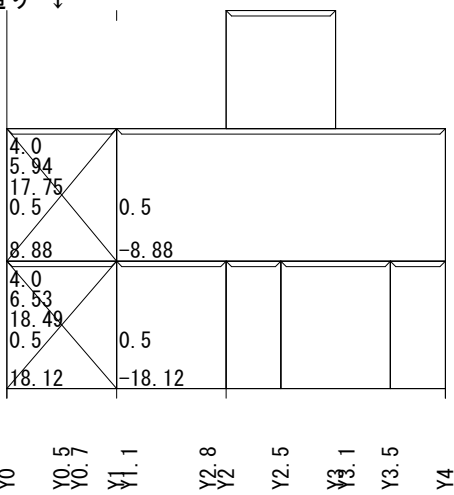
X6.5通り ↓



X6.5通り ↑



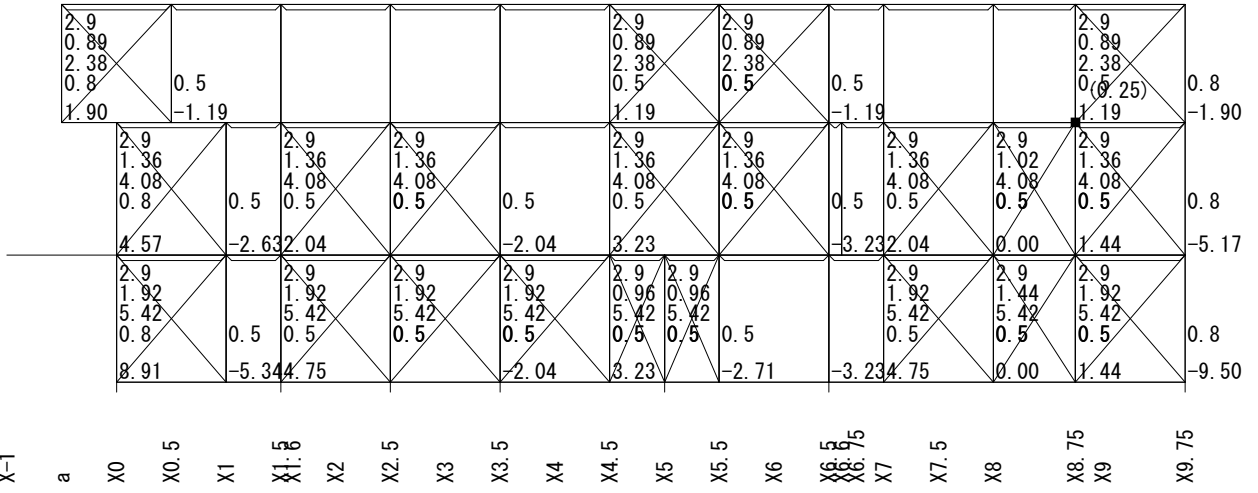
X6.5通り ↓



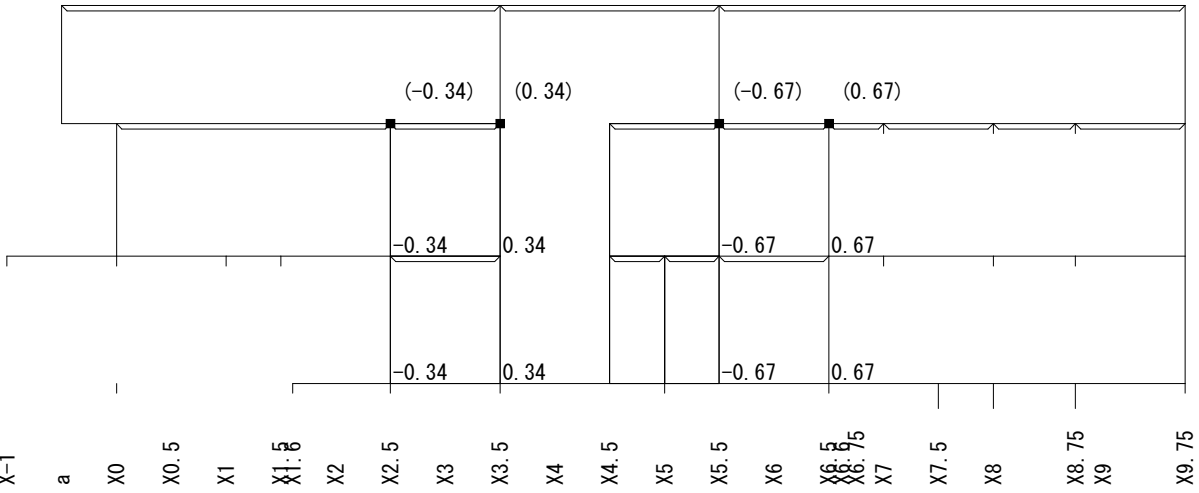


UDI識別番号: W2022UDI35959

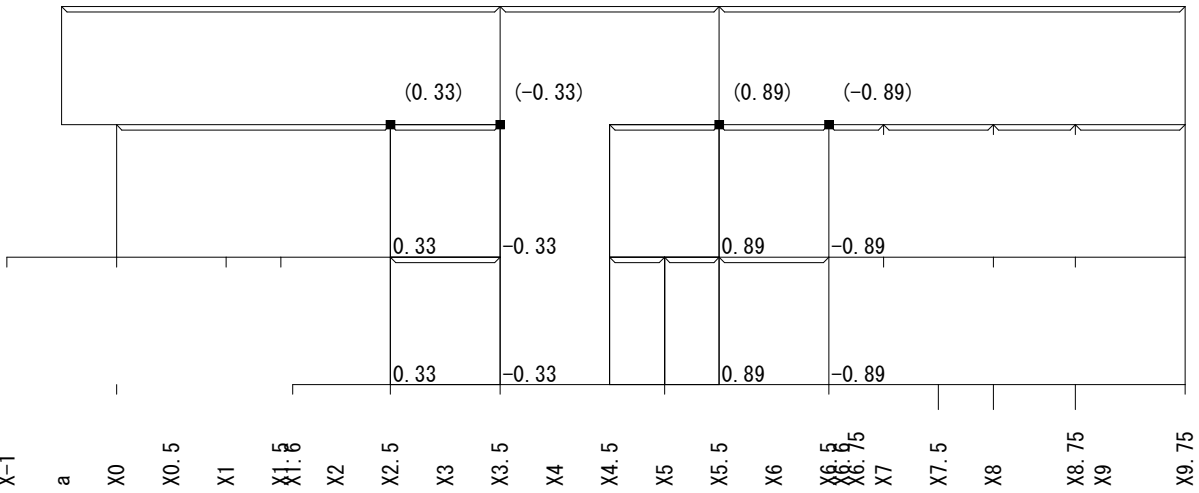
Y0通り ←



Y1通り →

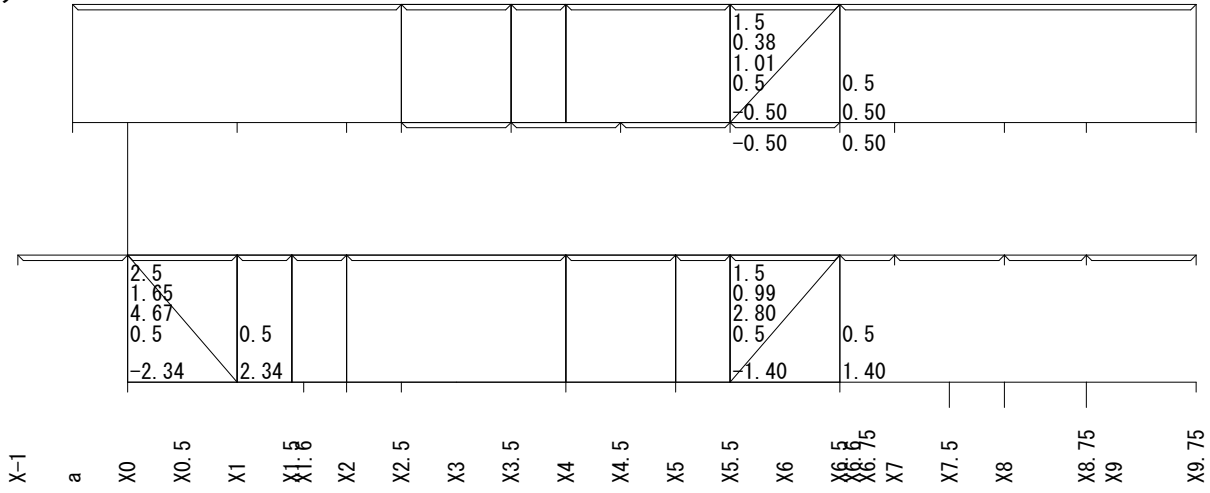


Y1通り ↑

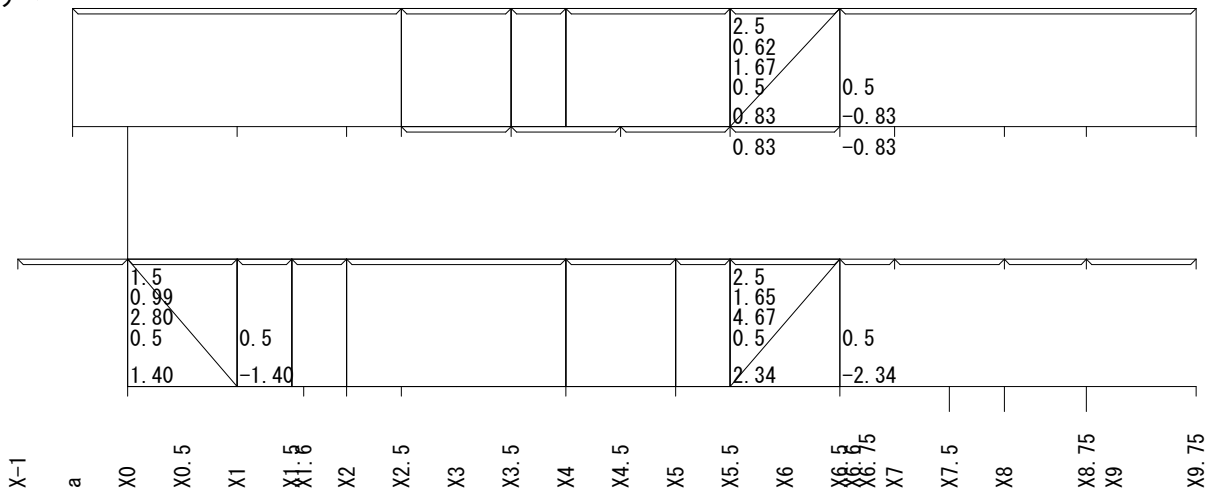


UDI識別番号: W2022UDI35959

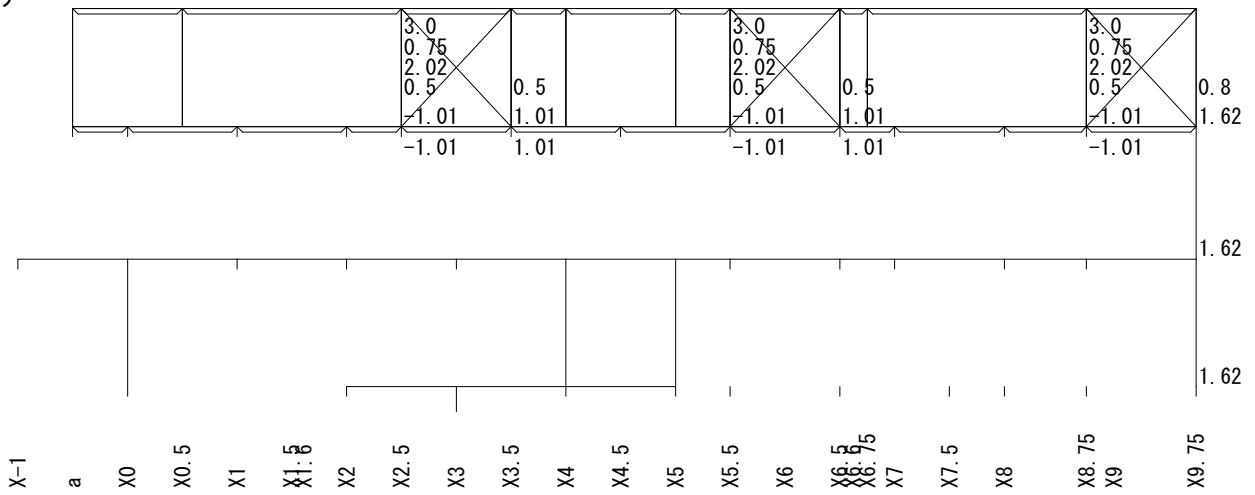
Y2通り →



Y2通り ↑

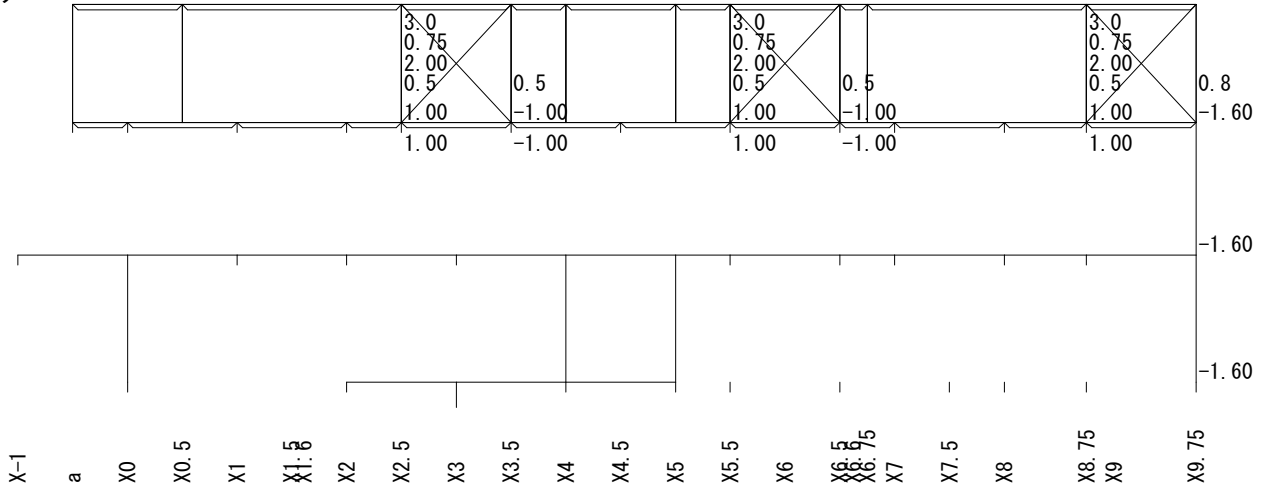


Y3通り →

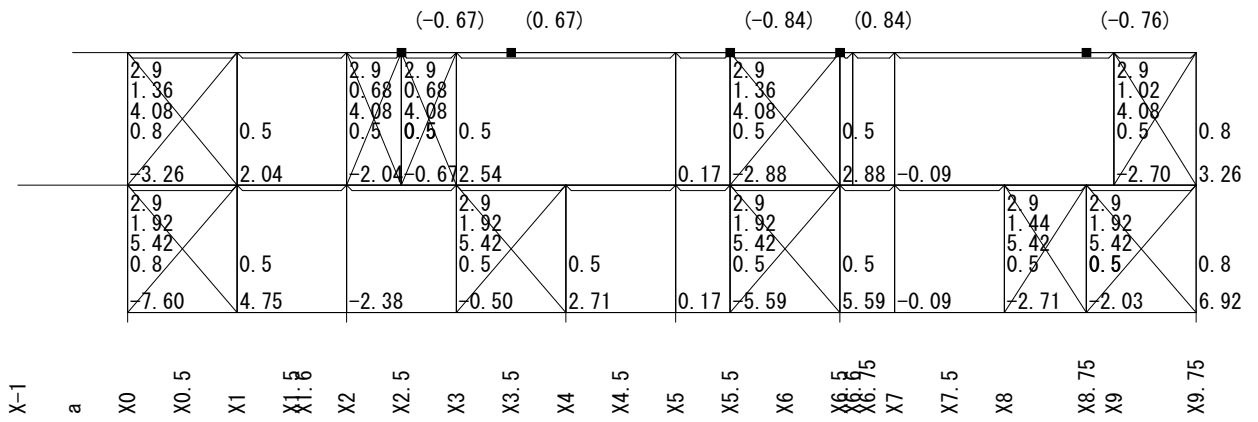


UDI識別番号: W2022UDI35959

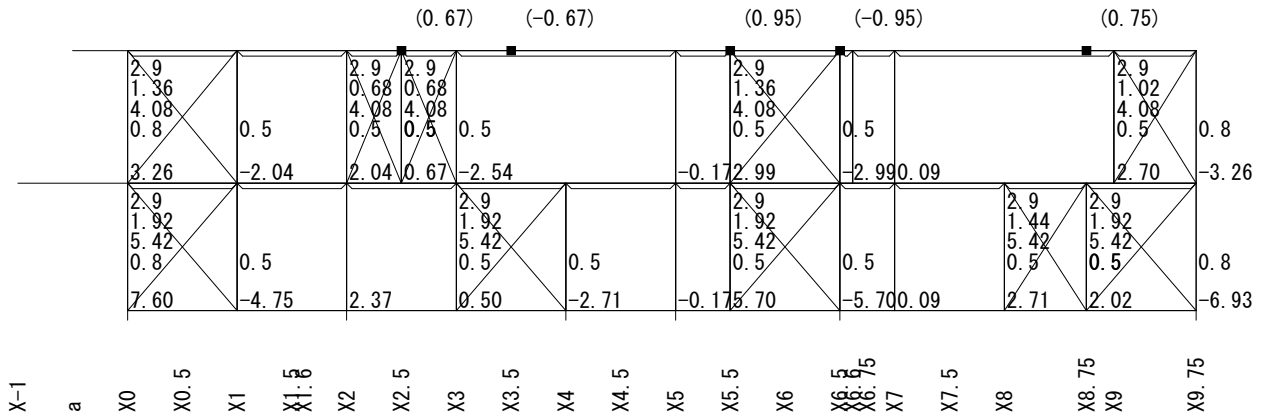
Y3通り ←



Y4通り →



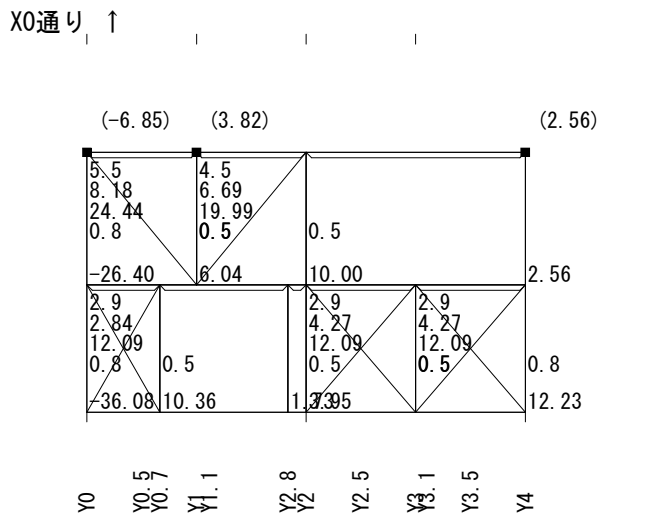
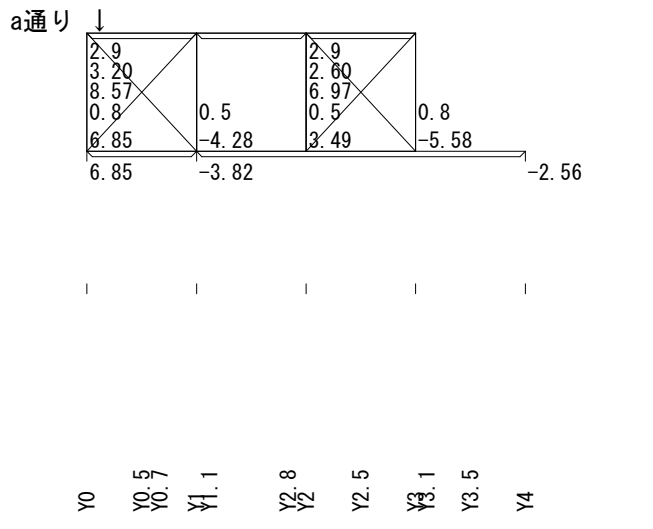
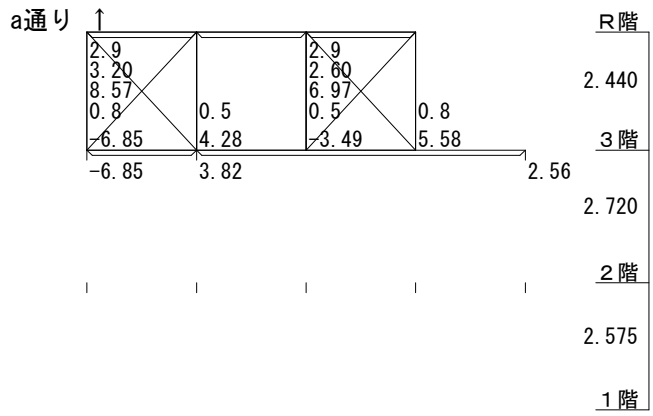
Y4通り ↑





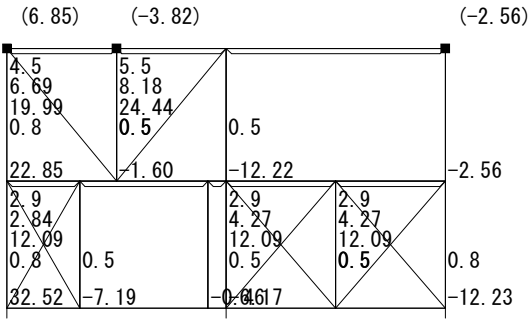
UD識別番号 W20220DI35959

地震時の入力  
上から  
壁倍率  
負担水平力 (kN)  
柱軸力 (kN)  
β 値



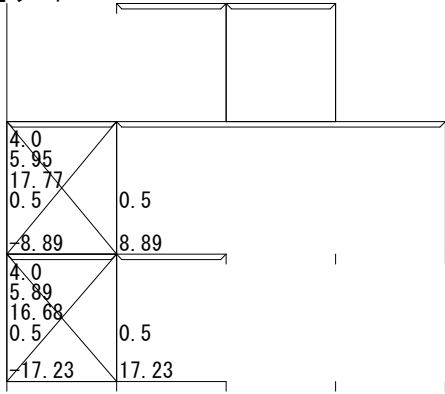
UDI識別番号: W2022UDI35959

X0通り ↓



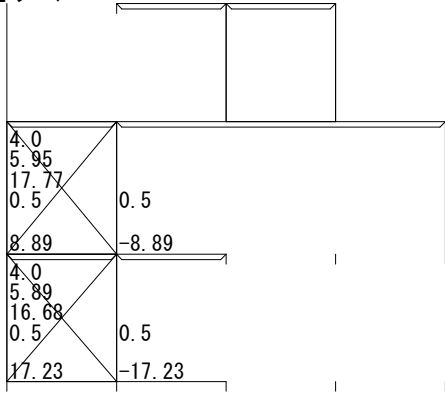
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

X2.5通り ↑



Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

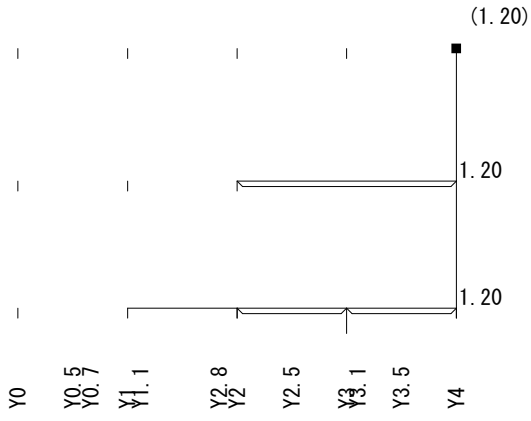
X2.5通り ↓



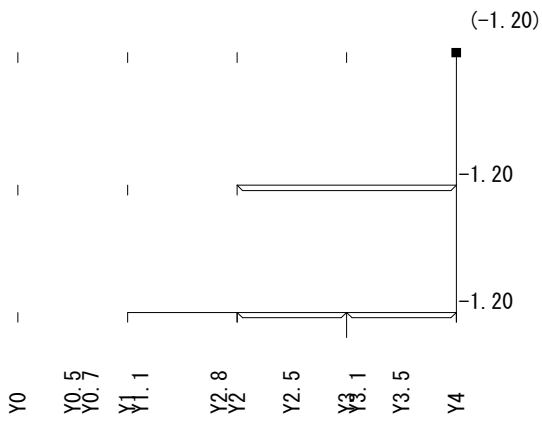
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

UDI識別番号: W2022UDI35959

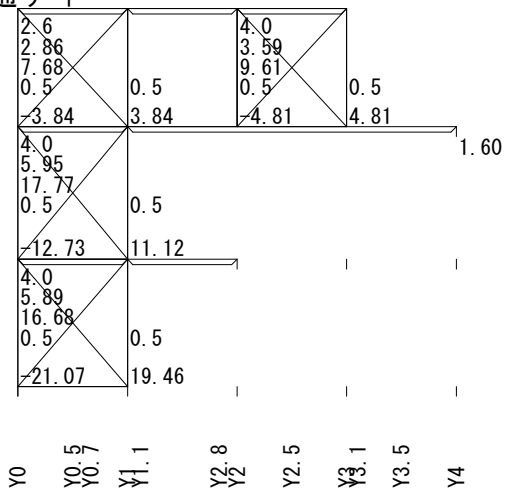
X3通り ↓



X3通り ↓

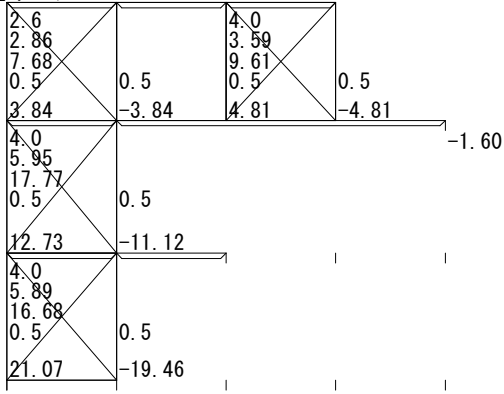


X3.5通り ↑



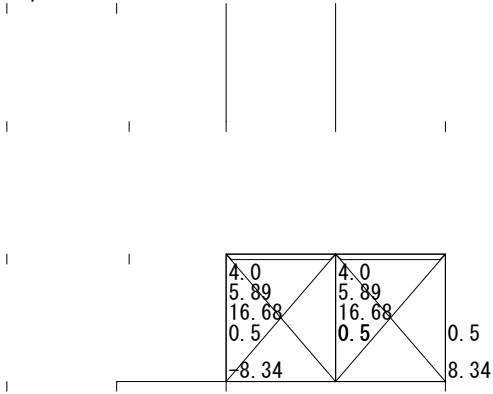
UDI識別番号: W2022UDI35959

X3.5通り ↓



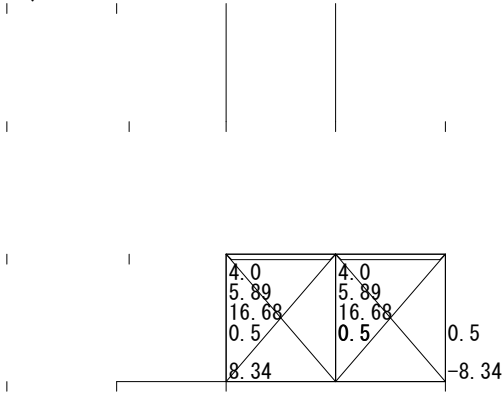
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

X4通り ↑



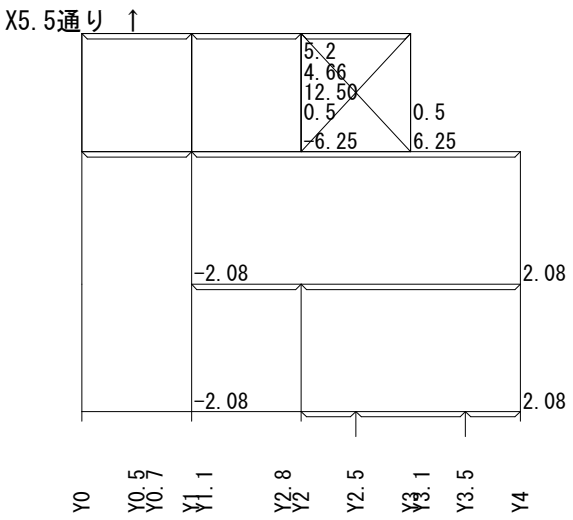
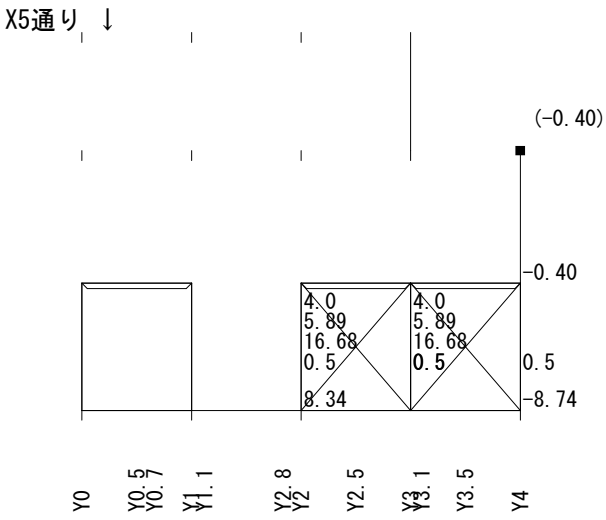
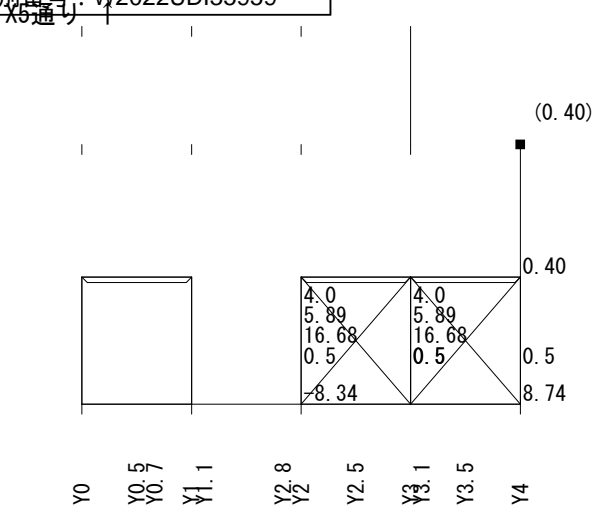
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

X4通り ↓



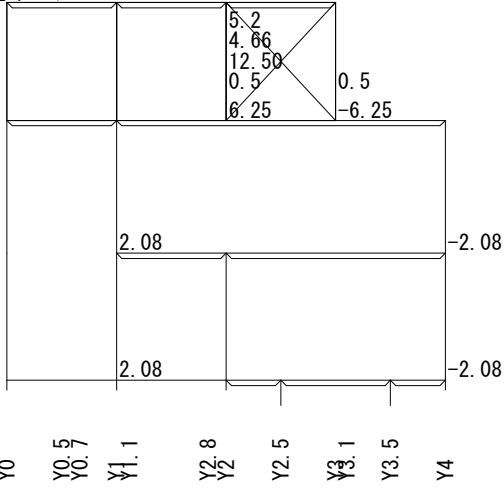
Y0  
Y0.5  
Y0.7  
Y1.1  
Y2.8  
Y2.5  
Y3.1  
Y3.5  
Y4

UDI識別番号: W2022UDI35959

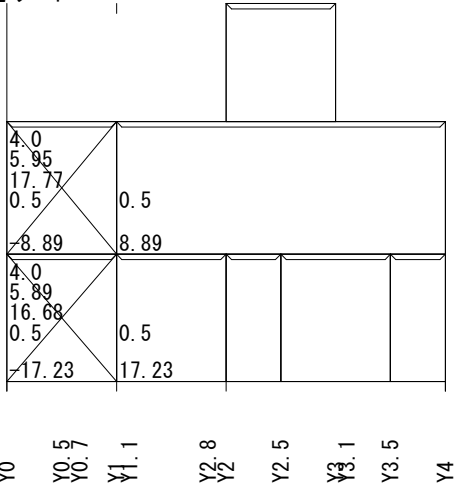


UDI識別番号: W2022UDI35959

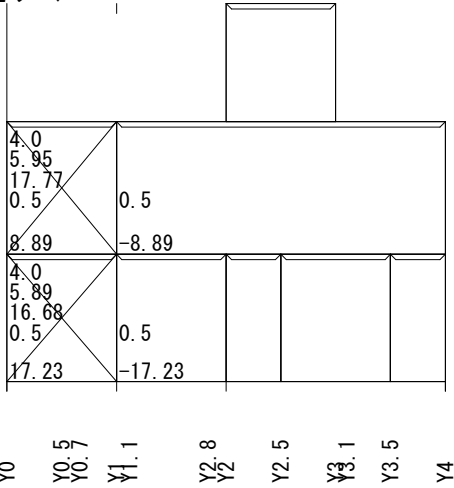
X6.5通り ↓



X6.5通り ↑



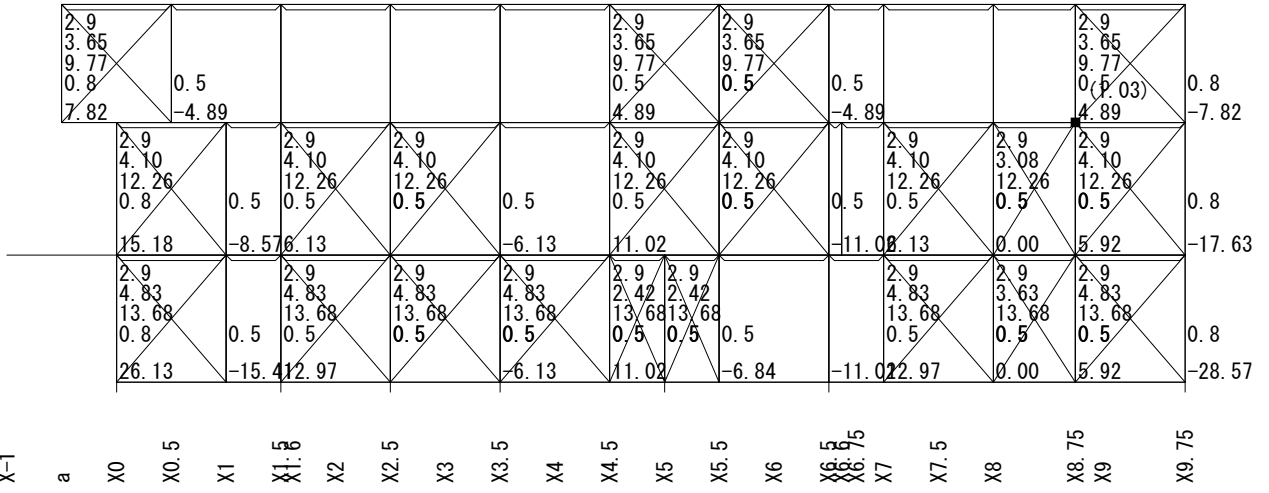
X6.5通り ↓



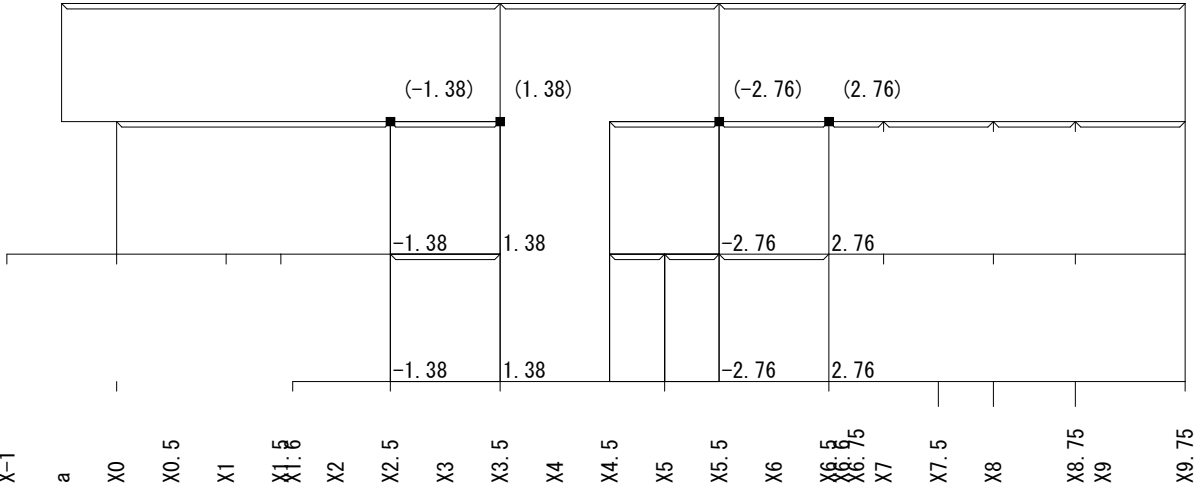


UDI識別番号: W2022UDI35959

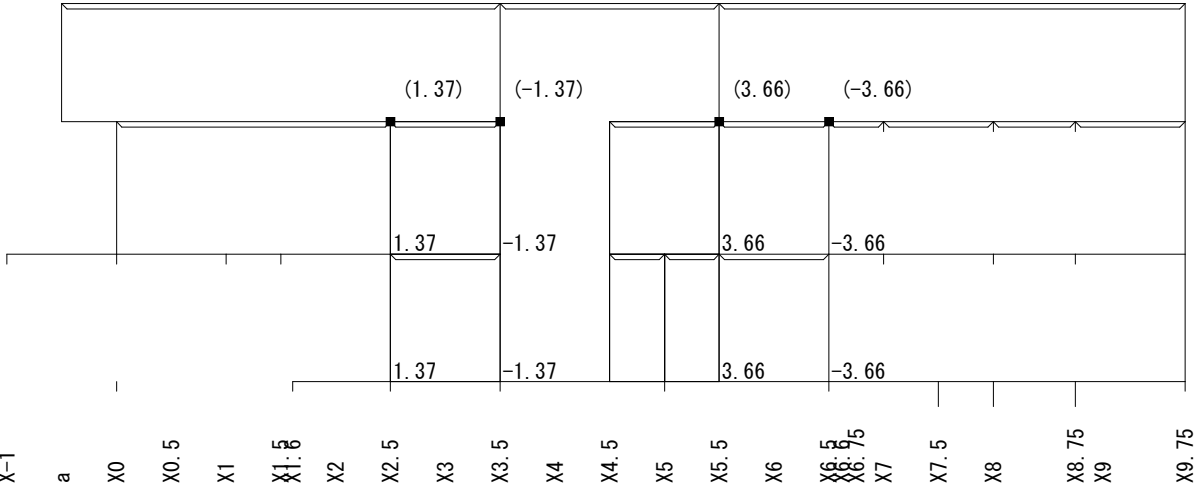
Y0通り ←



Y1通り →



Y1通り ↑

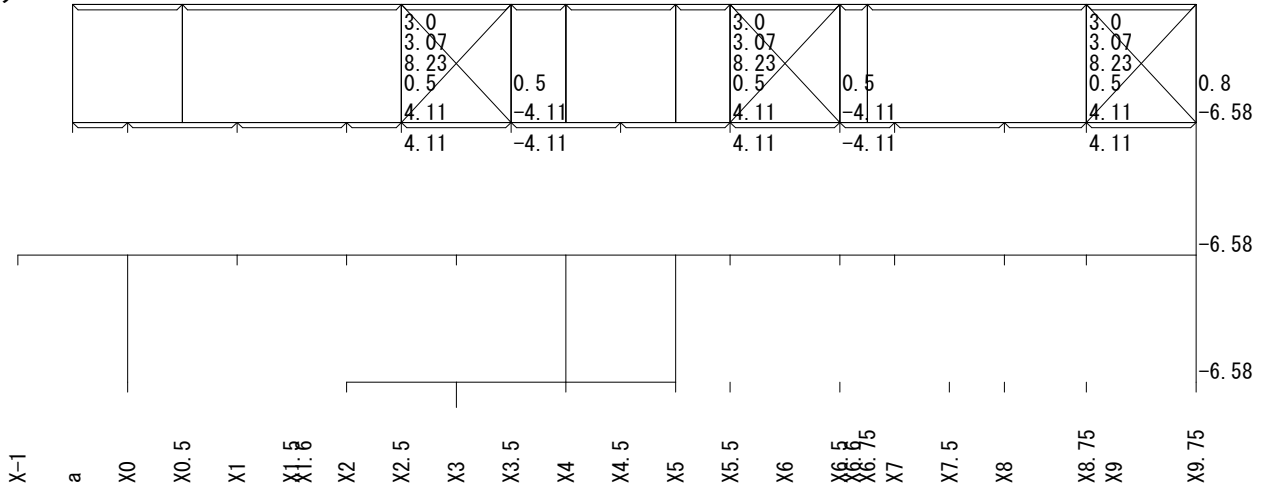




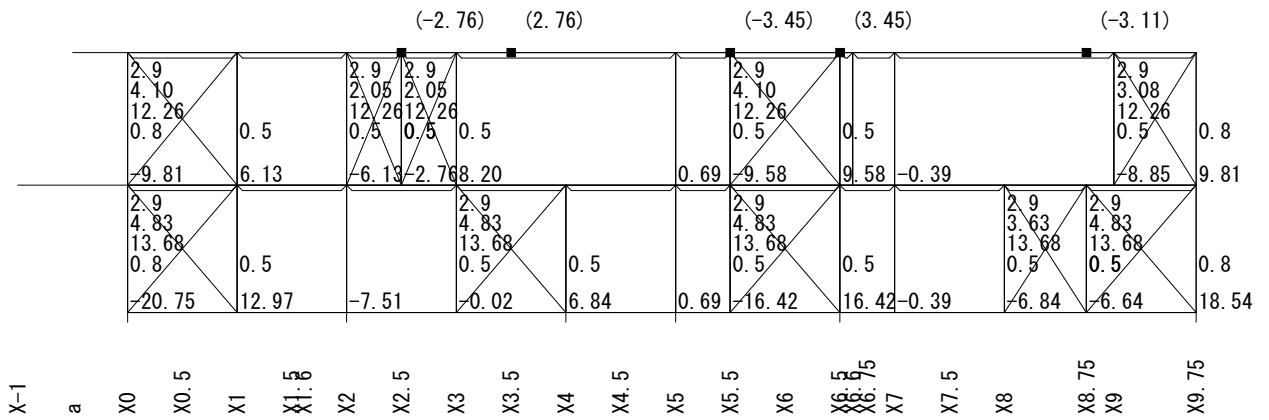


UDI識別番号: W2022UDI35959

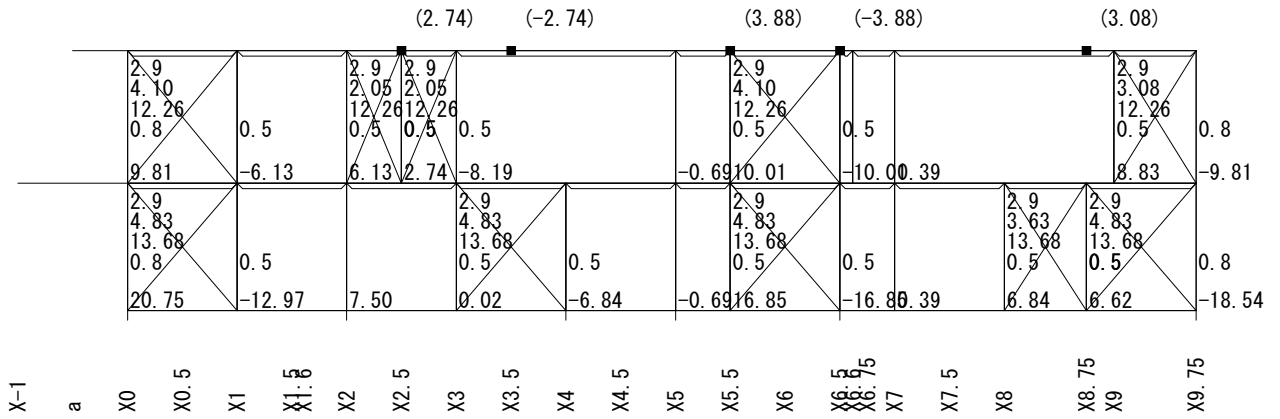
Y3通り ←



Y4通り →



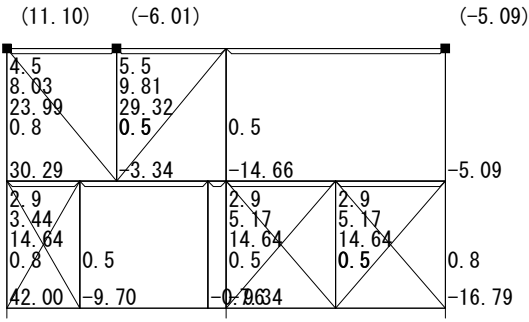
Y4通り ←





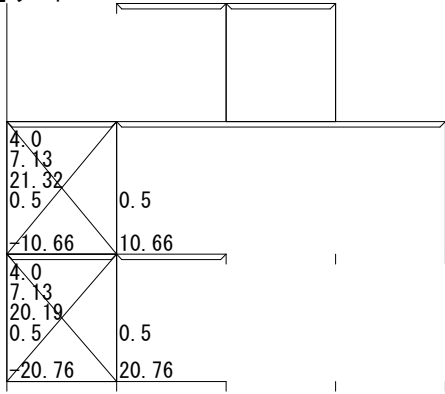
UDI識別番号: W2022UDI35959

X0通り ↓



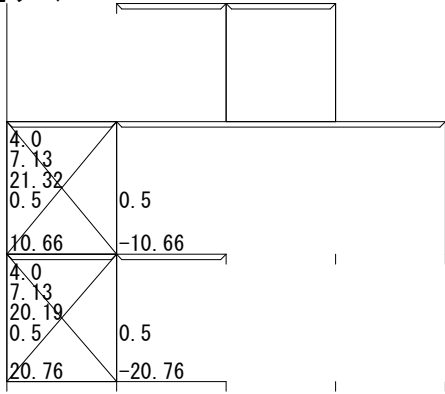
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X2.5通り ↑



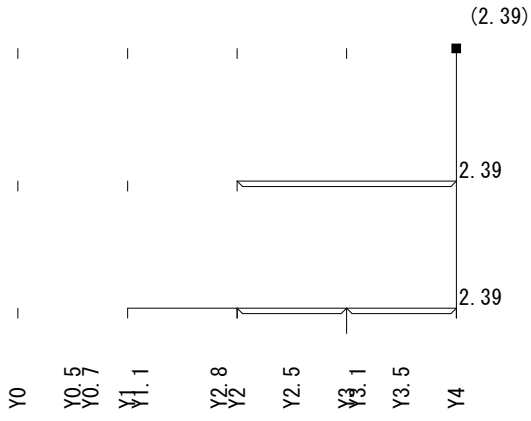
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X2.5通り ↓

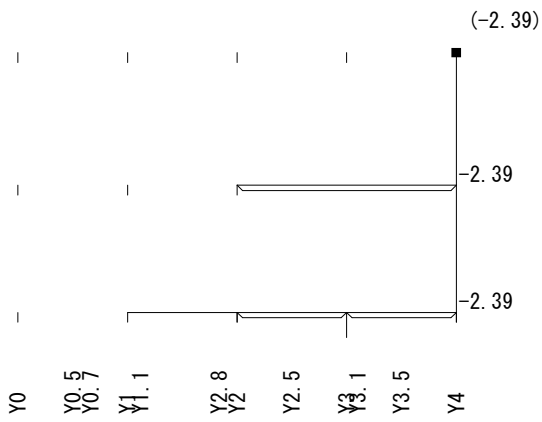


Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

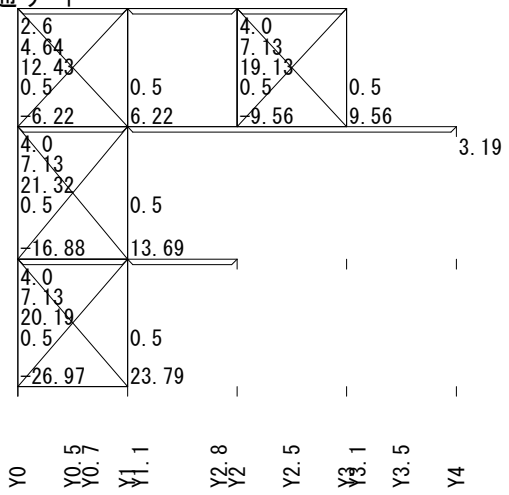
X3通り ↑



X3通り ↓

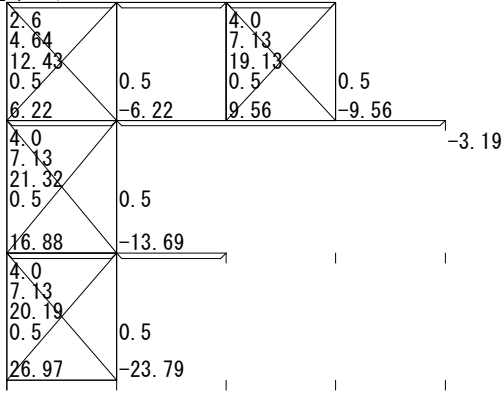


X3.5通り ↑



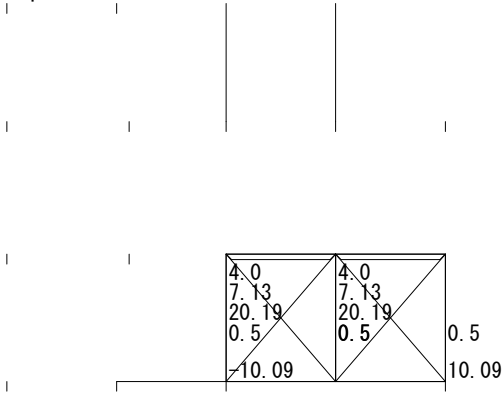
UDI識別番号: W2022UDI35959

X3.5通り ↓



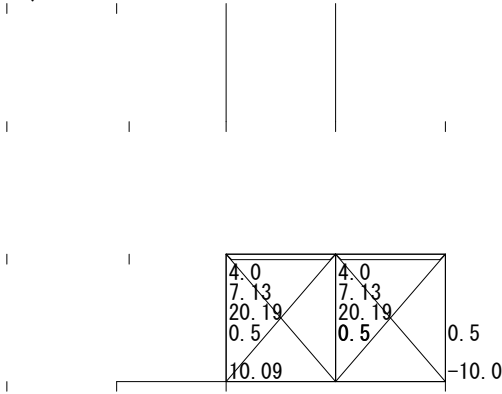
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X4通り ↑



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

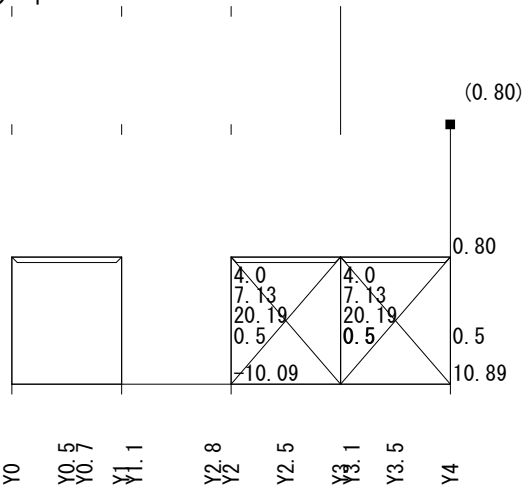
X4通り ↓



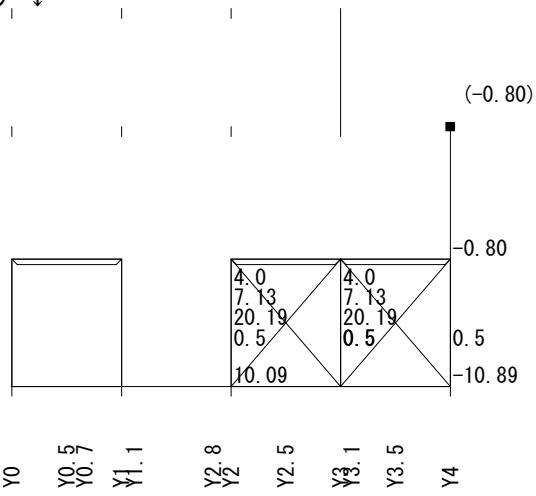
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

UDI識別番号: W2022UDI35959

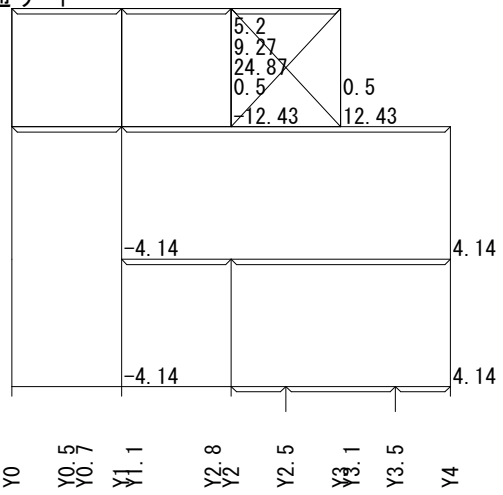
X5通り ↑



X5通り ↓



X5.5通り ↑

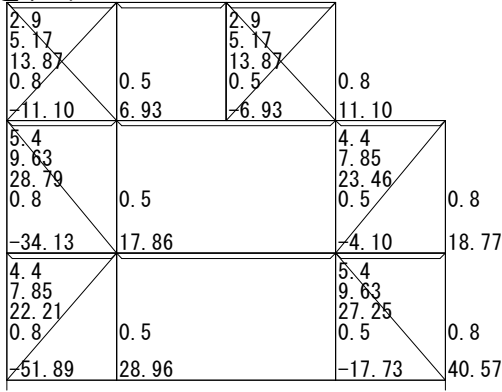






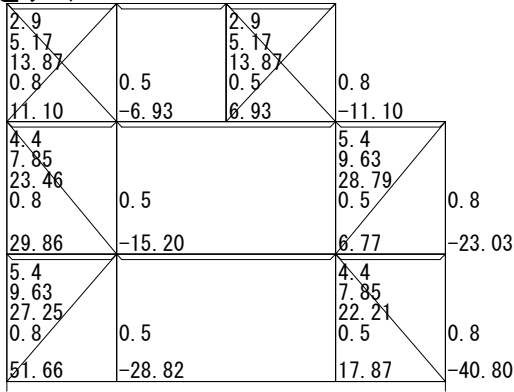
UDI識別番号: W2022UDI35959

X9.75通り ↓



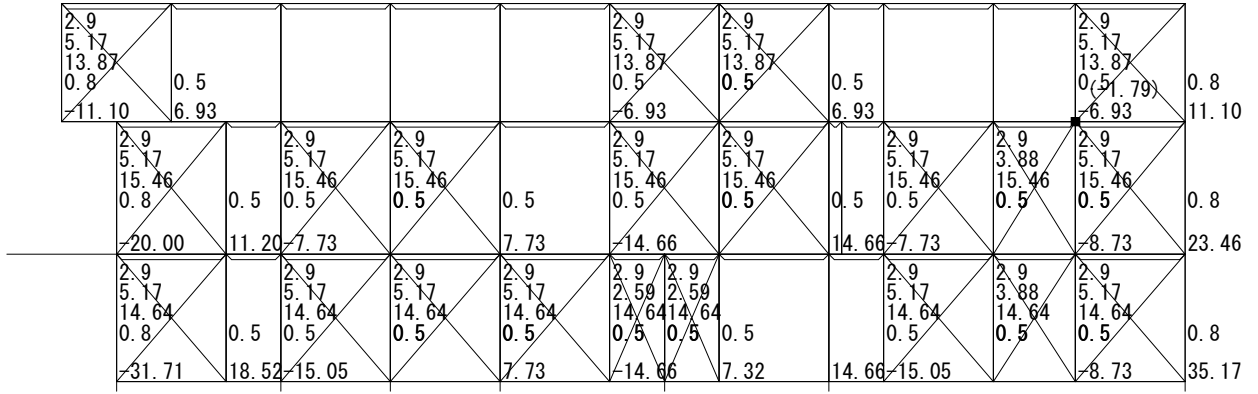
Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

X9.75通り ↓



Y0 Y0.5 Y0.7 Y1.1 Y2.8 Y2.5 Y3.1 Y3.5 Y4

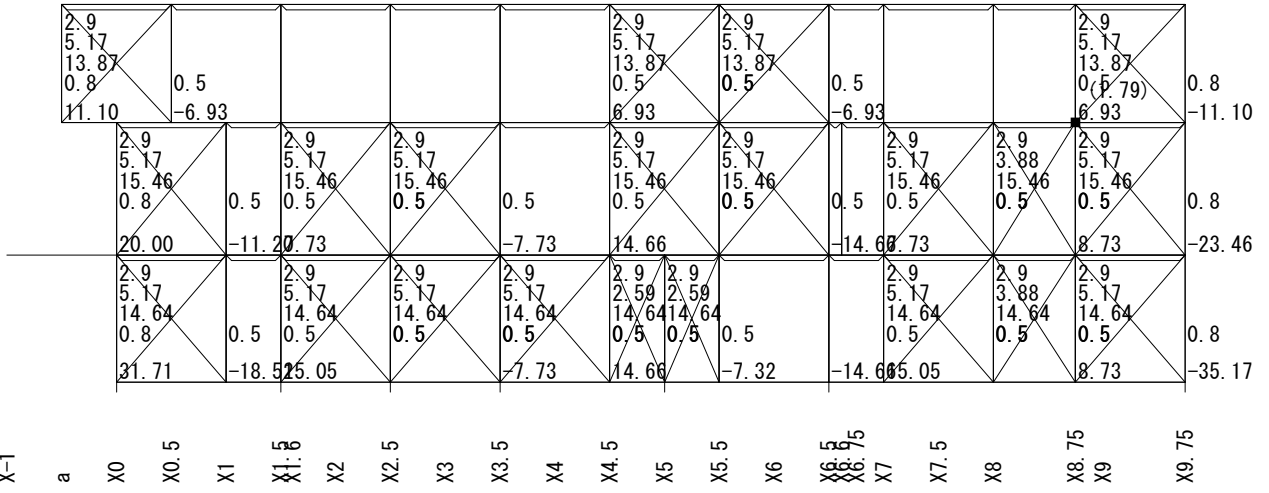
Y0通り →



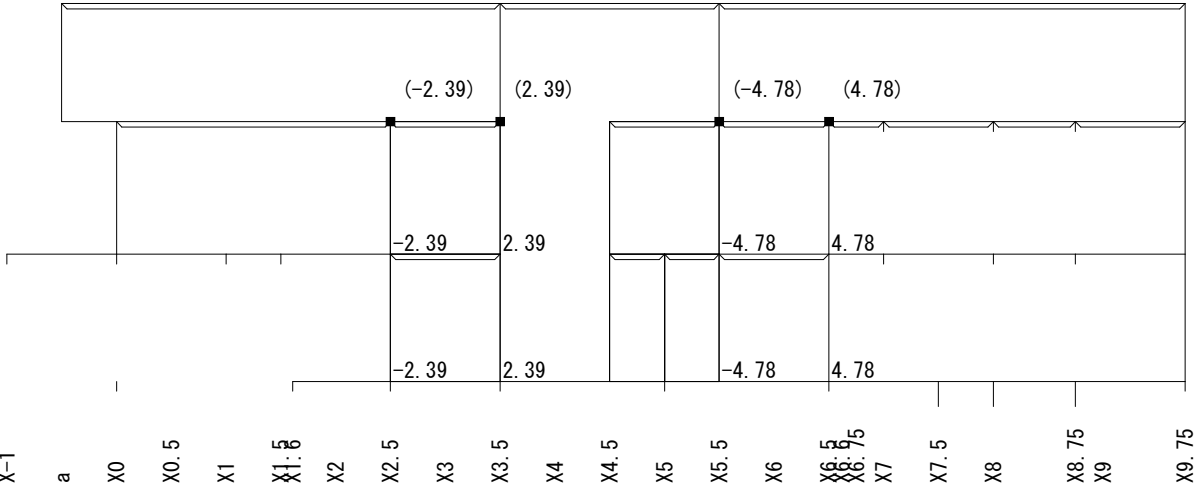
X-1 a X0 X0.5 X1 X1.5 X2 X2.5 X3 X3.5 X4 X4.5 X5 X5.5 X6 X6.5 X6.75 X7 X7.5 X8 X8.75 X9 X9.75

UDI識別番号: W2022UDI35959

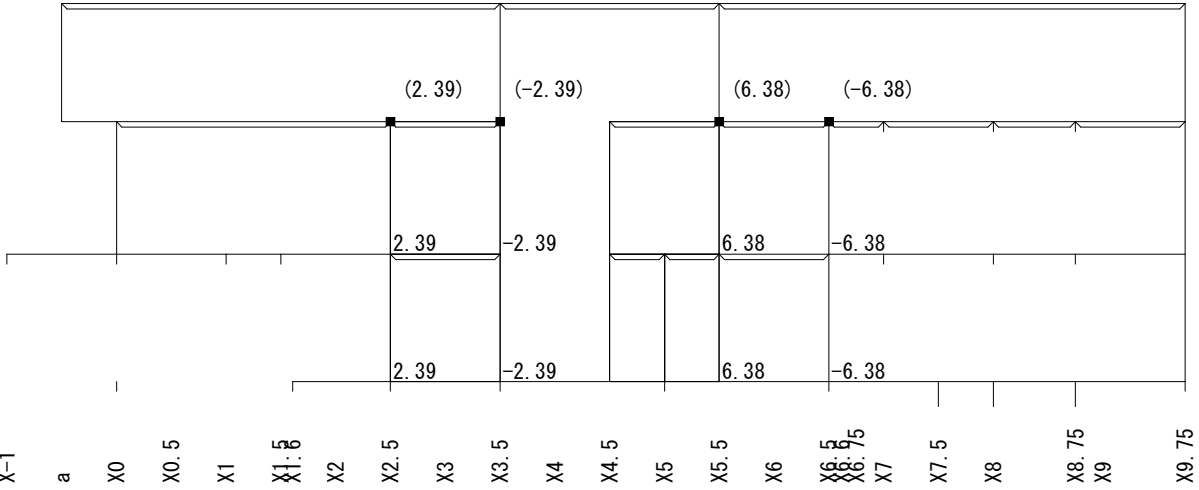
Y0通り ←



Y1通り →

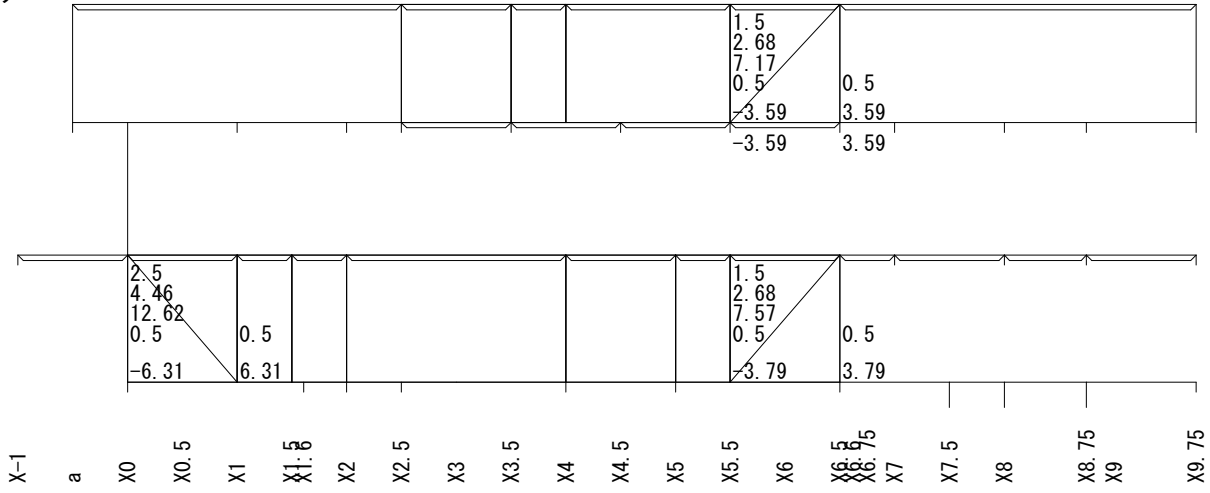


Y1通り ←

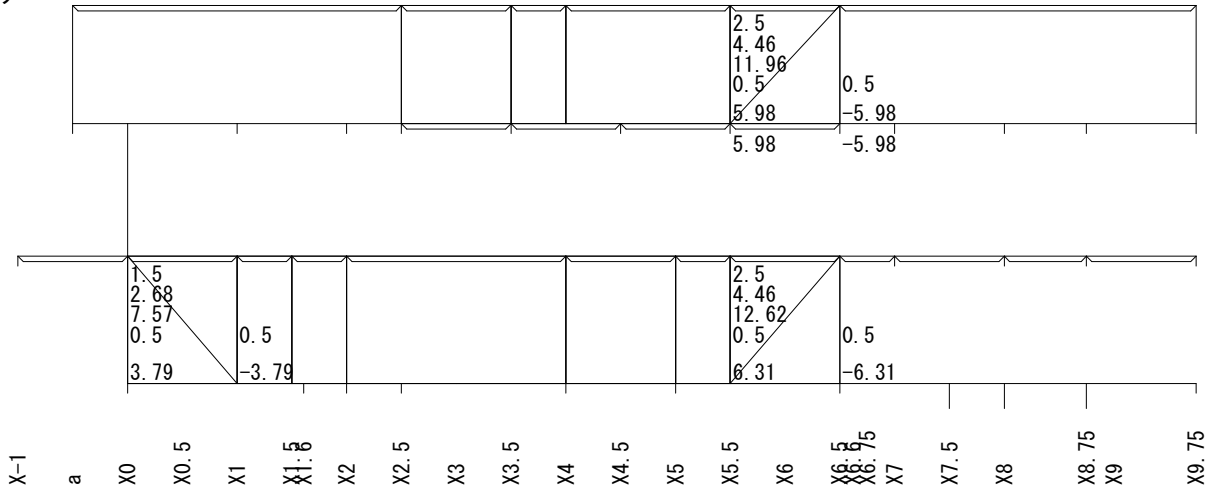


UDI識別番号: W2022UDI35959

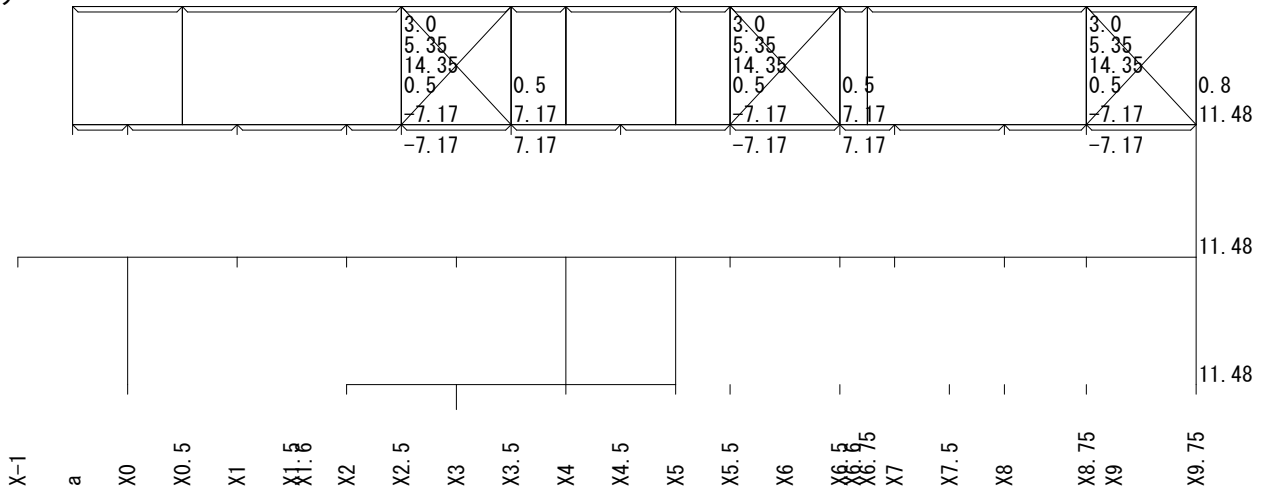
Y2通り →



Y2通り ←

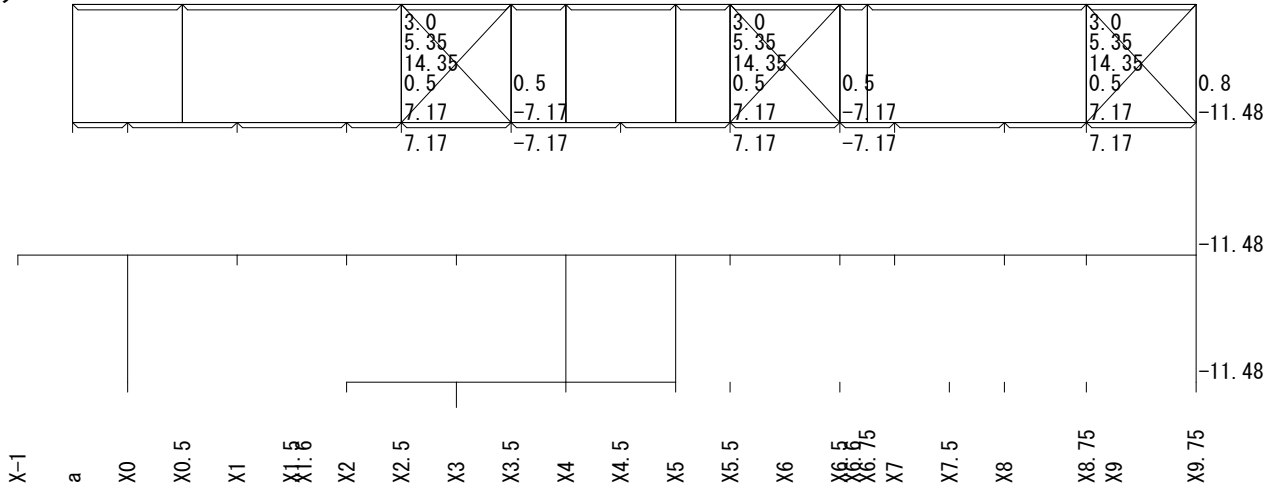


Y3通り →

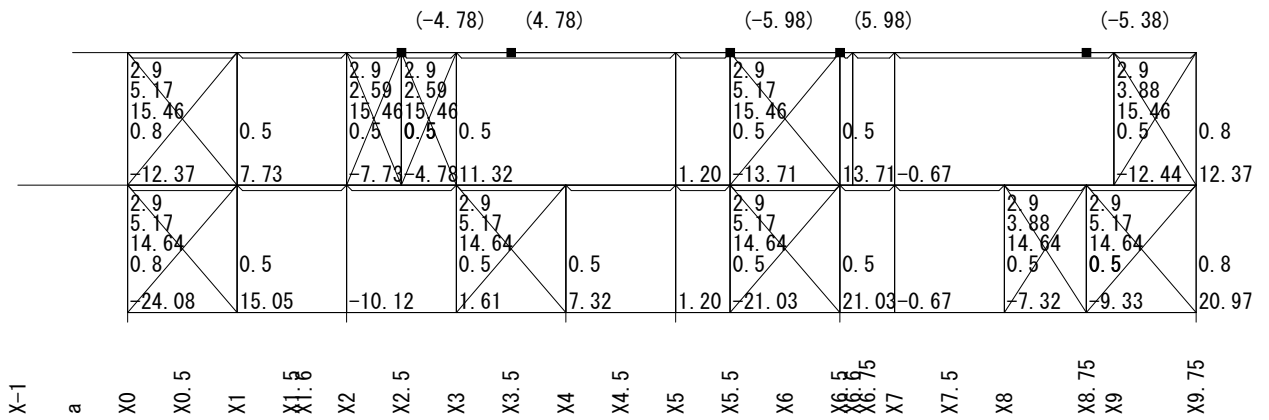


UDI識別番号: W2022UDI35959

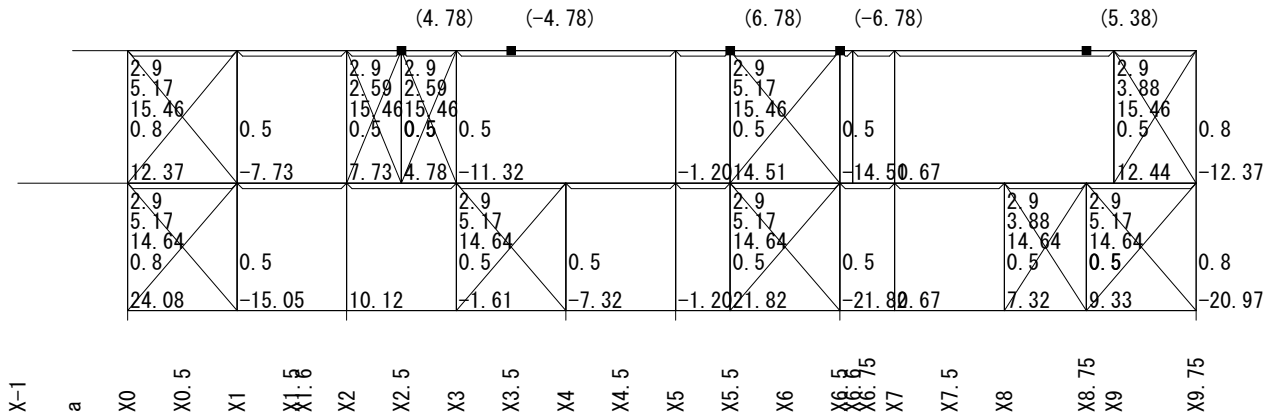
Y3通り ←



Y4通り →



Y4通り ↑



UDI識別番号: 鉛直荷重D135959  
 (1) 鉛直荷重算定

## 3階屋根梁

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ × 面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	Y2 a X2.5	屋根 計 3階束 1へ 3階束 2へ	0.671 × 2.277	1.528 1.528 0.700 0.827			1.366 1.366 0.626 0.740
2	Y2 X2.5 X3.5	屋根 計 3階束 2へ 3階束 3へ	0.671 × 0.828	0.556 0.556 0.278 0.278			0.497 0.497 0.248 0.248
3	Y2 X3.5 X5.5	屋根 計 3階束 3へ 3階束 4へ	0.671 × 1.656	1.111 1.111 0.556 0.556			0.994 0.994 0.497 0.497
4	Y2 X5.5 X6.5	屋根 計 3階束 4へ 3階束 5へ	0.671 × 0.828	0.556 0.556 0.278 0.278			0.497 0.497 0.248 0.248
5	Y2 X6.5 X9.75	屋根 計 3階束 5へ 3階束 6へ	0.671 × 2.484	1.667 1.667 0.897 0.769			1.491 1.491 0.803 0.688
6	a Y1 Y2	屋根 屋根 計 3階柱 2へ 3階束 1へ	0.671 × 0.207 0.671 × 0.137	0.139 0.092 0.230 0.115 0.115			0.124 0.082 0.206 0.103 0.103
7	a Y2 Y3	屋根 屋根 計 3階束 1へ 3階柱 4へ	0.671 × 0.207 0.671 × 0.137	0.139 0.092 0.230 0.115 0.115			0.124 0.082 0.206 0.103 0.103
8	X9.75 Y1 Y2	屋根 屋根 計 3階柱 32へ 3階束 6へ	0.671 × 0.207 0.671 × 0.136	0.139 0.092 0.230 0.115 0.115			0.124 0.082 0.206 0.103 0.103
9	X9.75 Y2 Y3	屋根 屋根 計 3階束 6へ 3階柱 34へ	0.671 × 0.207 0.671 × 0.136	0.139 0.092 0.230 0.115 0.115			0.124 0.082 0.206 0.103 0.103

3階表  
 UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	a Y2	3階屋根梁 1より		0.700			0.626
		3階屋根梁 6より		0.115			0.103
		3階屋根梁 7より		0.115			0.103
		計		0.931			0.832
		3階柱 3へ		0.931			0.832
2	X2.5 Y2	3階屋根梁 1より		0.827			0.740
		3階屋根梁 2より		0.278			0.248
		計		1.105			0.989
		3階柱 9へ		1.105			0.989
3	X3.5 Y2	3階屋根梁 2より		0.278			0.248
		3階屋根梁 3より		0.556			0.497
		計		0.833			0.745
		3階柱 13へ		0.833			0.745
4	X5.5 Y2	3階屋根梁 3より		0.556			0.497
		3階屋根梁 4より		0.278			0.248
		計		0.833			0.745
		3階柱 21へ		0.833			0.745
5	X6.5 Y2	3階屋根梁 4より		0.278			0.248
		3階屋根梁 5より		0.897			0.803
		計		1.175			1.051
		3階柱 24へ		1.175			1.051
6	X9.75Y2	3階屋根梁 5より		0.769			0.688
		3階屋根梁 8より		0.115			0.103
		3階屋根梁 9より		0.115			0.103
		計		1.000			0.894
		3階柱 33へ		1.000			0.894

UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	Y0 a X0.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 1へ 3階柱 5へ	0.921 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.412 -0.248 0.656 0.820 0.374 0.445			0.268 0.268 0.111 0.157
2	Y0 X0.5 X1.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 5へ 3階柱 7へ	0.921 × 0.551 0.600 × 0.910 × 1.202	0.507 -0.248 0.656 0.915 0.457 0.457			0.330 0.330 0.165 0.165
3	Y0 X1.5 X2.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 7へ 3階柱 8へ	0.921 × 0.551 0.600 × 0.910 × 1.202	0.507 -0.248 0.656 0.915 0.457 0.457			0.330 0.330 0.165 0.165
4	Y0 X2.5 X3.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 8へ 3階柱 11へ	0.921 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.412 -0.248 0.656 0.820 0.445 0.374			0.268 0.268 0.157 0.111
5	Y0 X3.5 X4.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 11へ 3階柱 17へ	0.921 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.412 -0.248 0.656 0.820 0.374 0.445			0.268 0.268 0.111 0.157
6	Y0 X4.5 X5.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 17へ 3階柱 19へ	0.921 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.412 -0.248 0.656 0.820 0.445 0.374			0.268 0.268 0.157 0.111
7	Y0 X5.5 X6.5	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 19へ 3階柱 23へ	0.921 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.412 -0.248 0.656 0.820 0.374 0.445			0.268 0.268 0.111 0.157
8	Y0 X6.5 X7	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 23へ 3階柱 27へ	0.921 × 0.275 0.600 × 0.455 × 1.202	0.253 -0.124 0.328 0.457 0.229 0.229			0.165 0.165 0.083 0.083
9	Y0 X7 X8	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 27へ 3階柱 28へ	0.921 × 0.551 0.600 × 0.910 × 1.202	0.507 -0.248 0.656 0.915 0.457 0.457			0.330 0.330 0.165 0.165
10	Y0 X8 X8.75	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 28へ 3階柱 29へ	0.921 × 0.413 0.600 × 0.683 × 1.202	0.380 -0.186 0.492 0.686 0.343 0.343			0.248 0.248 0.124 0.124
11	Y0 X8.75X9.75	屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 29へ 3階柱 31へ	0.921 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.412 -0.248 0.656 0.820 0.445 0.374			0.268 0.268 0.157 0.111

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
12	Y1 a X3.5	屋根 天井 屋根 小屋梁 34より 小屋梁 36より 計 3階柱 2へ 3階柱 12へ	0.921 × 1.449 0.250 × 1.035 0.671 × 1.553	1.334 0.259 1.042 0.052 0.052 2.738 1.337 1.402			0.870 0.932 1.801 0.871 0.930
13	Y1 X3.5 X5.5	屋根 天井 屋根 計 3階柱 12へ 3階柱 20へ	0.921 × 0.621 0.250 × 0.621 0.671 × 0.828	0.572 0.155 0.556 1.283 0.641 0.641			0.373 0.497 0.870 0.435 0.435
14	Y1 X5.5 X9.75	屋根 天井 屋根 小屋梁 45より 小屋梁 47より 計 3階柱 20へ 3階柱 32へ	0.921 × 1.553 0.250 × 1.139 0.671 × 1.656	1.430 0.285 1.111 0.052 0.052 2.929 1.497 1.432			0.932 0.994 1.925 0.992 0.933
15	Y2 a X2.5	天井 小屋梁 34より 小屋梁 35より 計 3階柱 3へ 3階柱 9へ	0.250 × 1.656	0.414 0.052 0.052 0.518 0.259 0.259			
16	Y2 X2.5 X3.5	天井 3階内壁 計 3階柱 9へ 3階柱 13へ	0.250 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.104 0.492 0.596 0.298 0.298			
17	Y2 X3.5 X4	天井 3階内壁 計 3階柱 13へ 3階柱 15へ	0.250 × 0.207 0.450 × 0.455 × 1.202	0.052 0.246 0.298 0.140 0.158			
18	Y2 X4 X5.5	天井 3階内壁 計 3階柱 15へ 3階柱 21へ	0.250 × 1.035 0.450 × 1.365 × 1.202	0.259 0.738 0.997 0.519 0.478			
19	Y2 X5.5 X6.5	天井 3階内壁 計 3階柱 21へ 3階柱 24へ	0.250 × 0.492 0.450 × 0.910 × 1.202	0.123 0.492 0.615 0.302 0.314			
20	Y2 X6.5 X9.75	天井 小屋梁 45より 小屋梁 46より 小屋梁 47より 小屋梁 48より 計 3階柱 24へ 3階柱 33へ	0.250 × 1.695	0.424 0.052 0.037 0.052 0.052 0.616 0.330 0.286			
21	Y3 a X0.5	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 4へ 3階柱 6へ	0.250 × 0.207 0.671 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.300 0.656 1.008 0.478 0.530			0.268 0.268 0.111 0.157
22	Y3 X0.5 X2.5	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 6へ 3階柱 10へ	0.250 × 0.621 0.671 × 1.101 0.600 × 1.820 × 1.202	0.155 0.739 1.313 2.206 1.103 1.103			0.661 0.661 0.330 0.330



UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
23 Y3 X2.5 X3.5	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 10へ 3階柱 14へ	0.250 × 0.207 0.671 × 0.551 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.369 0.656 1.077 0.539 0.539		0.330 0.330 0.165 0.165
24 Y3 X3.5 X4	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 14へ 3階柱 16へ	0.250 × 0.104 0.671 × 0.275 0.600 × 0.455 × 1.202	0.026 0.185 0.328 0.539 0.265 0.274		0.165 0.165 0.083 0.083
25 Y3 X4 X5	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 16へ 3階柱 18へ	0.250 × 0.414 0.671 × 0.551 0.600 × 0.910 × 1.202	0.104 0.369 0.656 1.129 0.565 0.565		0.330 0.330 0.165 0.165
26 Y3 X5 X5.5	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 18へ 3階柱 22へ	0.250 × 0.104 0.671 × 0.275 0.600 × 0.455 × 1.202	0.026 0.185 0.328 0.539 0.274 0.265		0.165 0.165 0.083 0.083
27 Y3 X5.5 X6.5	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 22へ 3階柱 25へ	0.250 × 0.207 0.671 × 0.551 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.369 0.656 1.077 0.539 0.539		0.330 0.330 0.165 0.165
28 Y3 X6.5 X6.75	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 25へ 3階柱 26へ	0.250 × 0.013 0.671 × 0.138 0.600 × 0.228 × 1.202	0.003 0.092 0.164 0.260 0.130 0.130		0.083 0.083 0.041 0.041
29 Y3 X6.75X8.75	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 26へ 3階柱 30へ	0.250 × 0.621 0.671 × 1.101 0.600 × 1.820 × 1.202	0.155 0.739 1.313 2.206 1.103 1.103		0.661 0.661 0.330 0.330
30 Y3 X8.75X9.75	天井 屋根 3階外壁 計 3階柱 30へ 3階柱 34へ	0.250 × 0.207 0.671 × 0.447 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.300 0.656 1.008 0.530 0.478		0.268 0.268 0.157 0.111
31 a Y0 Y1	屋根 屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 1へ 3階柱 2へ	0.921 × 0.207 0.921 × 0.137 0.600 × 0.910 × 1.202	0.191 0.126 -0.124 0.656 0.848 0.424 0.424		0.124 0.082 0.206 0.103 0.103
32 a Y1 Y2	天井 妻壁 3階外壁 計 3階柱 2へ 3階柱 3へ	0.250 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.137 0.656 0.845 0.422 0.422		
33 a Y2 Y3	天井 妻壁 3階外壁 計 3階柱 3へ 3階柱 4へ	0.250 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.137 0.656 0.845 0.422 0.422		

UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
34	X0.5 Y1 Y2	天井 計 小屋梁 12へ 小屋梁 15へ	0.250 × 0.414	0.104 0.104 0.052 0.052			
35	X0.5 Y2 Y3	天井 計 小屋梁 15へ 3階柱 6へ	0.250 × 0.414	0.104 0.104 0.052 0.052			
36	X2.5 Y1 Y2	天井 計 小屋梁 12へ 3階柱 9へ	0.250 × 0.414	0.104 0.104 0.052 0.052			
37	X2.5 Y2 Y3	天井 3階内壁 計 3階柱 9へ 3階柱 10へ	0.250 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.104 0.492 0.596 0.298 0.298			
38	X3.5 Y0 Y1	屋根 母屋下がり壁 3階内壁 計 3階柱 11へ 3階柱 12へ	0.921 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.381 -0.093 0.492 0.781 0.390 0.390			0.248  0.248 0.124 0.124
39	X3.5 Y1 Y2	天井 3階内壁 計 3階柱 12へ 3階柱 13へ	0.250 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.104 0.492 0.596 0.298 0.298			
40	X3.5 Y2 Y3	天井 3階内壁 計 3階柱 13へ 3階柱 14へ	0.250 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.104 0.492 0.596 0.298 0.298			
41	X5.5 Y0 Y1	屋根 母屋下がり壁 3階内壁 計 3階柱 19へ 3階柱 20へ	0.921 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.381 -0.093 0.492 0.781 0.390 0.390			0.248  0.248 0.124 0.124
42	X5.5 Y1 Y2	天井 3階内壁 計 3階柱 20へ 3階柱 21へ	0.250 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.104 0.492 0.596 0.298 0.298			
43	X5.5 Y2 Y3	天井 3階内壁 計 3階柱 21へ 3階柱 22へ	0.250 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.104 0.492 0.596 0.298 0.298			
44	X6.5 Y2 Y3	天井 3階内壁 計 3階柱 24へ 3階柱 25へ	0.250 × 0.298 0.450 × 0.910 × 1.202	0.074 0.492 0.567 0.283 0.283			
45	X6.75 Y1 Y2	天井 計 小屋梁 14へ 小屋梁 20へ	0.250 × 0.414	0.104 0.104 0.052 0.052			
46	X6.75 Y2 Y3	天井 計 小屋梁 20へ 3階柱 26へ	0.250 × 0.298	0.074 0.074 0.037 0.037			

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ × 面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
47	X8.75 Y1 Y2	天井 計 小屋梁 14へ 小屋梁 20へ	0.250 × 0.414	0.104 0.104 0.052 0.052			
48	X8.75 Y2 Y3	天井 計 小屋梁 20へ 3階柱 30へ	0.250 × 0.414	0.104 0.104 0.052 0.052			
49	X9.75 Y0 Y1	屋根 屋根 母屋下がり壁 3階外壁 計 3階柱 31へ 3階柱 32へ	0.921 × 0.207 0.921 × 0.136 0.600 × 0.910 × 1.202	0.191 0.126 -0.124 0.656 0.848 0.424 0.424			0.124 0.082  0.206 0.103 0.103
50	X9.75 Y1 Y2	天井 妻壁 3階外壁 計 3階柱 32へ 3階柱 33へ	0.250 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.137 0.656 0.845 0.422 0.422			
51	X9.75 Y2 Y3	天井 妻壁 3階外壁 計 3階柱 33へ 3階柱 34へ	0.250 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.202	0.052 0.137 0.656 0.845 0.422 0.422			

UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	a Y0	屋根 小屋梁 1より 小屋梁 31より 計 3階床梁 1へ	0.921 × 0.023	0.021 0.374 0.424 0.819 0.819			0.014 0.111 0.103 0.227 0.227
2	a Y1	3階屋根梁 6より 小屋梁 31より 小屋梁 32より 小屋梁 12より 計 3階床梁 14へ		0.115 0.424 0.422 1.337 2.298 2.298			0.103 0.103 0.871 1.078 1.078
3	a Y2	3階束 1より 小屋梁 32より 小屋梁 33より 小屋梁 15より 計 3階床梁 61へ		0.931 0.422 0.422 0.259 2.034 2.034			0.832 0.832 0.832
4	a Y3	屋根 3階屋根梁 7より 小屋梁 21より 小屋梁 33より 計 3階床梁 61へ	0.671 × 0.023	0.015 0.115 0.478 0.422 1.031 1.031			0.014 0.103 0.111 0.227 0.227
5	X0.5 Y0	小屋梁 1より 小屋梁 2より 計 3階床梁 2へ		0.445 0.457 0.903 0.903			0.157 0.165 0.323 0.323
6	X0.5 Y3	小屋梁 21より 小屋梁 22より 小屋梁 35より 計 3階床梁 37へ		0.530 1.103 0.052 1.685 1.685			0.157 0.330 0.488 0.488
7	X1.5 Y0	小屋梁 2より 小屋梁 3より 計 2階柱 7へ		0.457 0.457 0.915 0.915			0.165 0.165 0.330 0.330
8	X2.5 Y0	小屋梁 3より 小屋梁 4より 計 2階柱 9へ		0.457 0.445 0.903 0.903			0.165 0.157 0.323 0.323
9	X2.5 Y2	3階束 2より 小屋梁 16より 小屋梁 36より 小屋梁 37より 小屋梁 15より 計 3階床梁 70へ		1.105 0.298 0.052 0.298 0.259 2.011 2.011			0.989 0.989
10	X2.5 Y3	小屋梁 22より 小屋梁 23より 小屋梁 37より 計 3階床梁 70へ		1.103 0.539 0.298 1.940 1.940			0.330 0.165 0.495 0.495
11	X3.5 Y0	小屋梁 4より 小屋梁 5より 小屋梁 38より 計 2階柱 13へ		0.374 0.374 0.390 1.138 1.138			0.111 0.111 0.124 0.346 0.346
12	X3.5 Y1	小屋梁 13より 小屋梁 38より 小屋梁 39より 小屋梁 12より 計 2階柱 14へ		0.641 0.390 0.298 1.402 2.731 2.731			0.435 0.124 0.930 1.489 1.489

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
13 X3.5 Y2	3階束 3より 小屋梁 16より 小屋梁 17より 小屋梁 39より 小屋梁 40より 計 3階床梁 72へ	0.833 0.298 0.140 0.298 0.298 1.867 1.867			0.745 0.745
14 X3.5 Y3	小屋梁 23より 小屋梁 24より 小屋梁 40より 計 3階床梁 72へ	0.539 0.265 0.298 1.102 1.102			0.165 0.083 0.248 0.248
15 X4 Y2	小屋梁 17より 小屋梁 18より 計 3階床梁 29へ	0.158 0.519 0.676 0.676			
16 X4 Y3	小屋梁 24より 小屋梁 25より 計 3階床梁 41へ	0.274 0.565 0.838 0.838			0.083 0.165 0.248 0.248
17 X4.5 Y0	小屋梁 5より 小屋梁 6より 計 2階柱 15へ	0.445 0.445 0.891 0.891			0.157 0.157 0.315 0.315
18 X5 Y3	小屋梁 25より 小屋梁 26より 計 3階床梁 42へ	0.565 0.274 0.838 0.838			0.165 0.083 0.248 0.248
19 X5.5 Y0	小屋梁 6より 小屋梁 7より 小屋梁 41より 計 2階柱 18へ	0.374 0.374 0.390 1.138 1.138			0.111 0.111 0.124 0.346 0.346
20 X5.5 Y1	小屋梁 13より 小屋梁 41より 小屋梁 42より 小屋梁 14より 計 2階柱 19へ	0.641 0.390 0.298 1.497 2.827 2.827			0.435 0.124 0.992 1.551 1.551
21 X5.5 Y2	3階束 4より 小屋梁 18より 小屋梁 19より 小屋梁 42より 小屋梁 43より 計 3階床梁 75へ	0.833 0.478 0.302 0.298 0.298 2.209 2.209			0.745 0.745
22 X5.5 Y3	小屋梁 26より 小屋梁 27より 小屋梁 43より 計 3階床梁 75へ	0.265 0.539 0.298 1.102 1.102			0.083 0.165 0.248 0.248
23 X6.5 Y0	小屋梁 7より 小屋梁 8より 計 2階柱 21へ	0.445 0.229 0.674 0.674			0.157 0.083 0.240 0.240
24 X6.5 Y2	3階束 5より 小屋梁 19より 小屋梁 44より 小屋梁 20より 計 3階床梁 77へ	1.175 0.314 0.283 0.330 2.102 2.102			1.051 1.051
25 X6.5 Y3	小屋梁 27より 小屋梁 28より 小屋梁 44より 計 3階床梁 77へ	0.539 0.130 0.283 0.952 0.952			0.165 0.041 0.206 0.206

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
26	X6.75Y3	小屋梁 28より 小屋梁 29より 小屋梁 46より 計 3階床梁 44へ		0.130 1.103 0.037 1.270 1.270			0.041 0.330  0.372 0.372
27	X7 Y0	小屋梁 8より 小屋梁 9より 計 2階柱 26へ		0.229 0.457 0.686 0.686			0.083 0.165 0.248 0.248
28	X8 Y0	小屋梁 9より 小屋梁 10より 計 2階柱 28へ		0.457 0.343 0.800 0.800			0.165 0.124 0.289 0.289
29	X8.75Y0	小屋梁 10より 小屋梁 11より 計 2階柱 29へ		0.343 0.445 0.789 0.789			0.124 0.157 0.281 0.281
30	X8.75Y3	小屋梁 29より 小屋梁 30より 小屋梁 48より 計 3階床梁 80へ		1.103 0.530 0.052 1.685 1.685			0.330 0.157  0.488 0.488
31	X9.75Y0	屋根 小屋梁 11より 小屋梁 49より 計 2階柱 31へ	0.921 × 0.022	0.021 0.374 0.424 0.819 0.819			0.013 0.111 0.103 0.227 0.227
32	X9.75Y1	3階屋根梁 8より 小屋梁 49より 小屋梁 50より 小屋梁 14より 計 2階柱 32へ		0.115 0.424 0.422 1.432 2.393 2.393			0.103 0.103  0.933 1.140 1.140
33	X9.75Y2	3階束 6より 小屋梁 50より 小屋梁 51より 小屋梁 20より 計 3階床梁 82へ		1.000 0.422 0.422 0.286 2.130 2.130			0.894    0.894 0.894
34	X9.75Y3	屋根 3階屋根梁 9より 小屋梁 30より 小屋梁 51より 計 2階柱 33へ	0.671 × 0.022	0.015 0.115 0.478 0.422 1.031 1.031			0.013 0.103 0.111  0.227 0.227

3階床梁  
 UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	Y0 a X0	床 3階外壁 3階柱 1より 3階床梁 60より 計 2階柱 1へ	0.700 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.202	0.036 0.328 0.819 0.382 1.566 1.566	0.067 0.101 0.168 0.168	0.031 0.047 0.078 0.078	0.227 0.227 0.227
2	Y0 X0 X1	床 2階外壁 3階外壁 3階外壁 3階柱 5より 計 2階柱 1へ 2階柱 5へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.455 × 1.202 0.600 × 0.455 × 1.202	0.145 0.738 0.328 0.328 0.903 2.442 1.221 1.221	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	0.323 0.323 0.161 0.161
3	Y0 X1 X1.5	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 5へ 2階柱 7へ	0.700 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.351 0.600 × 0.455 × 1.202	0.036 0.369 0.328 0.733 0.367 0.367	0.067 0.067 0.034 0.034	0.031 0.031 0.016 0.016	
4	Y0 X1.5 X2.5	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 7へ 2階柱 9へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202	0.145 0.738 0.656 1.539 0.769 0.769	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
5	Y0 X2.5 X3.5	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 9へ 2階柱 13へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202	0.145 0.738 0.656 1.539 0.769 0.769	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
6	Y0 X3.5 X4.5	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 13へ 2階柱 15へ	0.700 × 0.322 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202	0.226 0.738 0.656 1.620 0.784 0.835	0.419 0.419 0.162 0.257	0.193 0.193 0.075 0.119	
7	Y0 X4.5 X5.5	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 15へ 2階柱 18へ	0.700 × 0.311 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202	0.217 0.738 0.656 1.611 0.830 0.782	0.404 0.404 0.247 0.157	0.186 0.186 0.114 0.072	
8	Y0 X5.5 X6.5	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 18へ 2階柱 21へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202	0.145 0.738 0.656 1.539 0.769 0.769	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
9	Y0 X6.5 X6.6	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 21へ 2階柱 24へ	0.700 × 0.006 0.600 × 0.105 × 1.351 0.600 × 0.105 × 1.202	0.004 0.085 0.076 0.165 0.082 0.083	0.007 0.007 0.002 0.005	0.003 0.003 0.001 0.002	
10	Y0 X6.6 X7	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 24へ 2階柱 26へ	0.700 × 0.046 0.600 × 0.350 × 1.351 0.600 × 0.350 × 1.202	0.032 0.284 0.252 0.569 0.287 0.281	0.060 0.060 0.036 0.024	0.028 0.028 0.017 0.011	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
11 Y0 X7 X8	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 26へ 2階柱 28へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202 1.539 0.769 0.769	0.145 0.738 0.656 1.539 0.269 0.135 0.135	0.269 0.124 0.124 0.062 0.062	
12 Y0 X8 X8.75	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 28へ 2階柱 29へ	0.700 × 0.116 0.600 × 0.683 × 1.351 0.600 × 0.683 × 1.202 1.127 0.563 0.563	0.082 0.553 0.492 1.127 0.151 0.076 0.076	0.070 0.070 0.035 0.035	
13 Y0 X8.75X9.75	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 29へ 2階柱 31へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202 1.539 0.769 0.769	0.145 0.738 0.656 1.539 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
14 Y1 a X0	床 3階柱 2より 3階床梁 60より 3階床梁 61より 計 2階柱 2へ	0.700 × 0.104 2.298 0.382 3.040 5.793 5.793	0.072 2.298 0.101 0.370 0.606 0.606	0.062 0.047 0.171 0.279 0.279	1.078 0.651 1.729 1.729
15 Y1 X0 X2.5	床 3階床梁 65より 3階床梁 66より 3階床梁 67より 3階床梁 68より 計 2階柱 2へ 2階柱 10へ	0.700 × 0.932 0.127 1.266 0.127 0.757 2.928 1.378 1.550	0.652 0.235 1.346 0.235 1.043 4.071 1.884 2.187	0.559 0.109 0.621 0.109 0.481 1.879 0.870 1.009	0.164 0.062 0.226 0.111 0.115
16 Y1 X2.5 X3.5	床 2階内壁 計 2階柱 10へ 2階柱 14へ	0.700 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.351 0.843 0.422 0.422	0.290 0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
17 Y1 X4.5 X5.5	床 2階内壁 計 2階柱 16へ 2階柱 19へ	0.700 × 0.518 0.450 × 0.910 × 1.351 0.916 0.482 0.434	0.362 0.538 0.673 0.381 0.292	0.311 0.311 0.176 0.135	
18 Y1 X5.5 X6.5	床 計 2階柱 19へ 2階柱 22へ	0.700 × 0.414 0.290 0.145 0.145	0.290 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
19 Y1 X6.5 X7	床 計 2階柱 22へ 3階床梁 78へ	0.700 × 0.104 0.072 0.036 0.036	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
20 Y1 X7 X8	床 計 3階床梁 78へ 3階床梁 79へ	0.700 × 0.414 0.290 0.145 0.145	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
21 Y1 X8 X8.75	床 計 3階床梁 79へ 3階床梁 80へ	0.700 × 0.233 0.163 0.082 0.082	0.303 0.303 0.151 0.151	0.140 0.140 0.070 0.070	
22 Y1 X8.75X9.75	床 計 3階床梁 80へ 2階柱 32へ	0.700 × 0.414 0.290 0.145 0.145	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
23 Y1.1 X3.5 X4.5	床 計 3階床梁 72へ 3階床梁 73へ	0.700 × 0.442 0.309 0.151 0.158	0.575 0.575 0.281 0.294	0.265 0.265 0.130 0.135	



UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
24	Y2 a X0	床 計 3階床梁 61へ 2階柱 3へ	0.700 × 0.104	0.072 0.072 0.036 0.036	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
25	Y2 X0 X1	床 計 2階柱 3へ 3階床梁 66へ	0.700 × 0.414	0.290 0.290 0.145 0.145	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
26	Y2 X1 X2	床 計 3階床梁 66へ 3階床梁 68へ	0.700 × 0.414	0.290 0.290 0.145 0.145	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
27	Y2 X2 X2.5	床 計 3階床梁 68へ 3階床梁 70へ	0.700 × 0.104	0.072 0.072 0.036 0.036	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
28	Y2 X2.5 X3.5	床 3階内壁 計 3階床梁 70へ 3階床梁 72へ	0.700 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.290 0.492 0.782 0.391 0.391	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
29	Y2 X3.5 X4.5	床 3階内壁 3階内壁 3階柱 15より 計 3階床梁 72へ 3階床梁 73へ	0.700 × 0.411 0.450 × 0.455 × 1.202 0.450 × 0.455 × 1.202	0.288 0.246 0.246 0.676 1.456 0.728 0.728	0.535 0.535 0.267 0.267	0.247 0.247 0.123 0.123	
30	Y2 X4.5 X5.5	床 3階内壁 計 3階床梁 73へ 3階床梁 75へ	0.700 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.290 0.492 0.782 0.391 0.391	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
31	Y2 X5.5 X6.5	床 3階内壁 計 3階床梁 75へ 3階床梁 77へ	0.700 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.290 0.492 0.782 0.391 0.391	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
32	Y2 X6.5 X7	床 計 3階床梁 77へ 3階床梁 78へ	0.700 × 0.104	0.072 0.072 0.036 0.036	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
33	Y2 X7 X8	床 計 3階床梁 78へ 3階床梁 79へ	0.700 × 0.414	0.290 0.290 0.145 0.145	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
34	Y2 X8 X8.75	床 計 3階床梁 79へ 3階床梁 80へ	0.700 × 0.233	0.163 0.163 0.082 0.082	0.303 0.303 0.151 0.151	0.140 0.140 0.070 0.070	
35	Y2 X8.75X9.75	床 計 3階床梁 80へ 3階床梁 82へ	0.700 × 0.414	0.290 0.290 0.145 0.145	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
36	Y3 a X0	床 バルコニー-床 3階外壁 計 3階床梁 61へ 3階床梁 64へ	0.700 × 0.052 1.000 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.202	0.036 0.052 0.328 0.416 0.208 0.208	0.067 0.067 0.135 0.067 0.067	0.031 0.031 0.062 0.031 0.031	0.031 0.031 0.016 0.016

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)	
37	Y3 X0 X1	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		3階柱 6より		1.685				0.488
		計		2.693	0.538	0.248		0.612
		3階床梁 64へ 3階床梁 66へ		1.347 1.347	0.269 0.269	0.124 0.124		0.306 0.306
38	Y3 X1 X2	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.910 × 1.202	0.656				
		計		1.008	0.538	0.248		0.124
		3階床梁 66へ 3階床梁 68へ		0.504 0.504	0.269 0.269	0.124 0.124		0.062 0.062
39	Y3 X2 X2.5	床	0.700 × 0.052	0.036	0.067	0.031	0.031	
		バルコニー床	1.000 × 0.052	0.052	0.067	0.031		
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		計		0.416	0.135	0.062		0.031
		3階床梁 68へ 3階床梁 70へ		0.208 0.208	0.067 0.067	0.031 0.031		0.016 0.016
40	Y3 X2.5 X3.5	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.910 × 1.202	0.656				
		計		1.008	0.538	0.248		0.124
		3階床梁 70へ 3階床梁 72へ		0.504 0.504	0.269 0.269	0.124 0.124		0.062 0.062
41	Y3 X3.5 X4.5	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		3階柱 16より		0.838				0.248
		計		1.846	0.538	0.248		0.372
		3階床梁 72へ 3階床梁 73へ		0.923 0.923	0.269 0.269	0.124 0.124		0.186 0.186
42	Y3 X4.5 X5.5	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		3階外壁	0.600 × 0.455 × 1.202	0.328				
		3階柱 18より		0.838				0.248
		計		1.846	0.538	0.248		0.372
		3階床梁 73へ 3階床梁 75へ		0.923 0.923	0.269 0.269	0.124 0.124		0.186 0.186
43	Y3 X5.5 X6.5	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.910 × 1.202	0.656				
		計		1.008	0.538	0.248		0.124
		3階床梁 75へ 3階床梁 77へ		0.504 0.504	0.269 0.269	0.124 0.124		0.062 0.062
44	Y3 X6.5 X7	床	0.700 × 0.052	0.036	0.067	0.031	0.031	
		バルコニー床	1.000 × 0.052	0.052	0.067	0.031		
		3階外壁	0.600 × 0.228 × 1.202	0.164				
		3階外壁	0.600 × 0.228 × 1.202	0.164				
		3階柱 26より		1.270				0.372
		計		1.686	0.135	0.062		0.403
		3階床梁 77へ 3階床梁 78へ		0.843 0.843	0.067 0.067	0.031 0.031		0.201 0.201
45	Y3 X7 X8	床	0.700 × 0.207	0.145	0.269	0.124	0.124	
		バルコニー床	1.000 × 0.207	0.207	0.269	0.124		
		3階外壁	0.600 × 0.910 × 1.202	0.656				
		計		1.008	0.538	0.248		0.124
		3階床梁 78へ 3階床梁 79へ		0.504 0.504	0.269 0.269	0.124 0.124		0.062 0.062
46	Y3 X8 X8.75	床	0.700 × 0.116	0.082	0.151	0.070	0.070	
		バルコニー床	1.000 × 0.116	0.116	0.151	0.070		
		3階外壁	0.600 × 0.683 × 1.202	0.492				
		計		0.690	0.303	0.140		0.070
		3階床梁 79へ 3階床梁 80へ		0.345 0.345	0.151 0.151	0.070 0.070		0.035 0.035

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)		
47	Y3 X8.75X9.75	床 バルコニー床 3階外壁 計 3階床梁 80へ 2階柱 33へ	0.700 × 0.207 1.000 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.202	0.145 0.207 0.656 1.008 0.504 0.504	0.269 0.269 0.538 0.269 0.269	0.124 0.124 0.248 0.124 0.124 0.062 0.062	0.124
48	Y4 a X0	バルコニー床 バルコニー手摺壁 3階床梁 61より 計 2階柱 4へ	1.000 × 0.052	0.052 0.535 3.160 3.746 3.746	0.067 0.370 0.437 0.437	0.031 0.171 0.202 0.202	0.031 0.517 0.548 0.548
49	Y4 X0 X1	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 4へ 2階柱 6へ	1.000 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351	0.207 1.069 0.738 2.014 1.007 1.007	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062 0.062	0.124
50	Y4 X1 X2	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 6へ 2階柱 8へ	1.000 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351	0.207 1.069 0.738 2.014 1.007 1.007	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062 0.062	0.124
51	Y4 X2 X2.5	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 8へ 2階柱 11へ	1.000 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.351	0.052 0.535 0.369 0.955 0.478 0.478	0.067 0.067 0.034 0.034	0.031 0.031 0.016 0.016	0.031 0.016 0.016
52	Y4 X2.5 X3	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 11へ 2階柱 12へ	1.000 × 0.104 0.600 × 0.455 × 1.351	0.104 0.535 0.369 1.007 0.486 0.521	0.135 0.135 0.045 0.090	0.062 0.062 0.021 0.041	0.062 0.062 0.021 0.041
53	Y4 X3 X5	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 3階床梁 72より 3階床梁 73より 計 2階柱 12へ 2階柱 17へ	1.000 × 0.414 0.600 × 1.820 × 1.351	0.414 2.139 1.475 3.551 2.145 9.724 5.213 4.511	0.538 1.350 1.351 3.239 1.620 1.620	0.248 0.623 0.623 1.495 0.747 0.748	0.248 0.786 0.455 1.489 0.827 0.662
54	Y4 X5 X5.5	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 17へ 2階柱 20へ	1.000 × 0.104 0.600 × 0.455 × 1.351	0.104 0.535 0.369 1.007 0.521 0.486	0.135 0.135 0.090 0.045	0.062 0.062 0.041 0.021	0.062 0.062 0.041 0.021
55	Y4 X5.5 X6.5	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 20へ 2階柱 23へ	1.000 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351	0.207 1.069 0.738 2.014 1.007 1.007	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062 0.062	0.124
56	Y4 X6.5 X6.6	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 23へ 2階柱 25へ	1.000 × 0.006 0.600 × 0.105 × 1.351	0.006 0.123 0.085 0.214 0.106 0.108	0.007 0.007 0.002 0.005	0.003 0.003 0.001 0.002	0.003 0.001 0.002
57	Y4 X6.6 X7	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 25へ 2階柱 27へ	1.000 × 0.046 0.600 × 0.350 × 1.351	0.046 0.411 0.284 0.741 0.375 0.366	0.060 0.060 0.036 0.024	0.028 0.028 0.017 0.011	0.028 0.028 0.017 0.011

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
58 Y4 X7 X9	バルコニー床 1.000 × 0.349 バルコニー手摺壁 2階外壁 0.600 × 1.820 × 1.351 3階床梁 79より 3階床梁 80より 計 2階柱 27へ 2階柱 30へ	0.349 2.139 1.475 1.474 2.737 8.174 3.079 5.095	0.454 1.674 1.674 3.801 1.297 2.505	0.210 0.772 0.772 1.755 0.598 1.156	0.210 0.283 0.649 1.142 0.338 0.804
59 Y4 X9 X9.75	バルコニー床 1.000 × 0.181 バルコニー手摺壁 2階外壁 0.600 × 0.683 × 1.351 計 2階柱 30へ 2階柱 34へ	0.181 0.802 0.553 1.536 0.787 0.749	0.235 0.109 0.109 0.142 0.066 0.093	0.109 0.109 0.066 0.043	0.109 0.109 0.066 0.043
60 a Y0 Y1	床 3階外壁 計 3階床梁 1へ 3階床梁 14へ	0.700 × 0.155 0.600 × 0.910 × 1.202 0.656 0.765 0.382 0.382	0.202 0.093 0.202 0.101 0.047	0.093 0.093 0.047 0.047	
61 a Y1 Y4	床 0.700 × 0.311 バルコニー床 1.000 × 0.155 バルコニー手摺壁 3階外壁 0.600 × 0.910 × 1.202 3階外壁 0.600 × 0.910 × 1.202 3階柱 3より 3階柱 4より 3階床梁 24より 3階床梁 36より 計 3階床梁 14へ 3階床梁 48へ	0.217 0.155 1.206 0.656 0.656 2.034 1.031 0.036 0.067 0.208 6.200 3.040 3.160	0.404 0.202 0.067 0.067 0.740 0.370 0.370	0.186 0.093 0.031 0.031 0.342 0.171 0.171	0.093 0.832 0.227 0.016 1.168 0.651 0.517
62 X0 Y0 Y1	床 2階外壁 計 2階柱 1へ 2階柱 2へ	0.700 × 0.362 0.600 × 0.910 × 1.351 0.738 0.991 0.496 0.496	0.471 0.217 0.217 0.235 0.109	0.217 0.109 0.109	
63 X0 Y1 Y2	床 2階外壁 計 2階柱 2へ 2階柱 3へ	0.700 × 0.362 0.600 × 0.910 × 1.351 0.738 0.991 0.496 0.496	0.471 0.217 0.217 0.235 0.109	0.217 0.109 0.109	
64 X0 Y2 Y4	床 0.700 × 0.362 バルコニー床 1.000 × 0.362 2階外壁 0.600 × 1.820 × 1.351 3階床梁 36より 3階床梁 37より 計 2階柱 3へ 2階柱 4へ	0.254 0.362 1.475 0.208 1.347 3.646 1.796 1.850	0.471 0.471 0.067 0.269 1.278 0.639 0.639	0.217 0.217 0.031 0.124 0.590 0.295 0.295	0.217 0.016 0.306 0.539 0.215 0.324
65 X1 Y0 Y1	床 計 2階柱 5へ 3階床梁 15へ	0.700 × 0.362 0.254 0.127 0.127	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
66 X1 Y1 Y4	床 0.700 × 0.828 バルコニー床 1.000 × 0.414 3階床梁 25より 3階床梁 26より 3階床梁 37より 3階床梁 38より 計 3階床梁 15へ 2階柱 6へ	0.580 0.414 0.145 0.145 1.347 0.504 3.134 1.266 1.869	1.077 0.538 0.269 0.269 0.269 0.269 2.691 1.346 1.346	0.497 0.248 0.124 0.124 0.124 0.124 1.242 0.621 0.621	0.248 0.306 0.062 0.617 0.164 0.452
67 X1.5 Y0 Y1	床 計 2階柱 7へ 3階床梁 15へ	0.700 × 0.362 0.254 0.127 0.127	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)		
68	X2 Y1 Y4	床 バルコニー-床 3階床梁 26より 3階床梁 27より 3階床梁 38より 3階床梁 39より 計 3階床梁 15へ 2階柱 8へ	0.700 × 0.725 1.000 × 0.362	0.507 0.362 0.145 0.036 0.504 0.208 1.763 0.757 1.006	0.942 0.471 0.269 0.067 0.269 0.067 2.086 1.043 1.043	0.435 0.217 0.124 0.031 0.124 0.031 0.963 0.481 0.481	0.217    0.062 0.016 0.295 0.062 0.233
69	X2.5 Y0 Y1	床 2階内壁 計 2階柱 9へ 2階柱 10へ	0.700 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.351	0.290 0.553 0.843 0.422 0.422	0.538  0.538 0.269 0.269	0.248  0.248 0.124 0.124	
70	X2.5 Y1 Y4	床 バルコニー-床 3階内壁 3階柱 9より 3階柱 10より 3階床梁 27より 3階床梁 28より 3階床梁 39より 3階床梁 40より 計 2階柱 10へ 2階柱 11へ	0.700 × 0.725 1.000 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.202	0.507 0.362 0.492 2.011 1.940 0.036 0.391 0.208 0.504 6.452 3.154 3.298	0.942 0.471    0.067 0.269 0.067 0.269 2.086 1.043 1.043	0.435 0.217    0.031 0.124 0.031 0.124 0.963 0.481 0.481	0.217   0.989 0.495   0.016 0.062 1.779 0.886 0.893
71	X3.5 Y0 Y1	床 2階内壁 3階内壁 計 2階柱 13へ 2階柱 14へ	0.700 × 0.459 0.450 × 0.910 × 1.351 0.450 × 0.910 × 1.202	0.321 0.553 0.492 1.367 0.675 0.692	0.597   0.597 0.283 0.314	0.275   0.275 0.131 0.145	
72	X3.5 Y1 Y4	床 バルコニー-床 3階内壁 3階内壁 3階柱 13より 3階柱 14より 3階床梁 23より 3階床梁 28より 3階床梁 29より 3階床梁 40より 3階床梁 41より 計 2階柱 14へ 3階床梁 53へ	0.700 × 0.789 1.000 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202 0.450 × 0.910 × 1.202	0.552 0.414 0.492 0.492 1.867 1.102 0.151 0.391 0.728 0.504 0.923 7.617 4.067 3.551	1.025 0.538    0.281 0.269 0.267 0.269 0.269 2.919 1.569 1.350	0.473 0.248    0.130 0.124 0.123 0.124 0.124 1.347 0.724 0.623	0.248   0.745 0.248   0.062 0.186 1.490 0.704 0.786
73	X4.5 Y1 Y4	床 バルコニー-床 3階床梁 23より 3階床梁 29より 3階床梁 30より 3階床梁 41より 3階床梁 42より 計 2階柱 16へ 3階床梁 53へ	0.700 × 0.789 1.000 × 0.414	0.552 0.414 0.158 0.728 0.391 0.923 0.923 4.090 1.944 2.145	1.025 0.538 0.294 0.267 0.269 0.269 0.269 2.932 1.581 1.351	0.473 0.248 0.135 0.123 0.124 0.124 0.124 1.353 0.730 0.623	0.248      0.186 0.186 0.620 0.165 0.455
74	X5.5 Y0 Y1	床 3階内壁 計 2階柱 18へ 2階柱 19へ	0.700 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202	0.290 0.492 0.782 0.391 0.391	0.538  0.538 0.269 0.269	0.248  0.248 0.124 0.124	

UD識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ · 面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)	
75 X5.5 Y1 Y4	床 バルコニー床 3階内壁 3階内壁 3階柱 21より 3階柱 22より 3階床梁 30より 3階床梁 31より 3階床梁 42より 3階床梁 43より 計 2階柱 19へ 2階柱 20へ	0.700 × 0.828 1.000 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.202 0.450 × 0.910 × 1.202 2.209 1.102 0.391 0.391 0.923 0.504 7.498 3.949 3.549	0.580 0.414 0.492 0.492 2.209 1.102 0.391 0.391 0.923 0.504 7.498 3.949 3.549	1.077 0.538 0.269 0.269 0.269 0.269 2.691 1.346 1.346	0.497 0.248 0.124 0.124 0.124 0.124 1.242 0.621 0.621	0.248 0.745 0.248 0.186 0.062 1.490 0.704 0.786
76 X6.5 Y0 Y1	床 2階内壁 計 2階柱 21へ 2階柱 22へ	0.700 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.351 0.807 0.403 0.403	0.254 0.553 0.807 0.403 0.403	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
77 X6.5 Y1 Y4	床 バルコニー床 2階内壁 3階内壁 3階柱 24より 3階柱 25より 3階床梁 31より 3階床梁 32より 3階床梁 43より 3階床梁 44より 計 2階柱 22へ 2階柱 23へ	0.700 × 0.725 1.000 × 0.362 0.450 × 2.730 × 1.351 0.450 × 0.910 × 1.202 2.102 0.952 0.391 0.036 0.504 0.843 7.850 3.927 3.923	0.507 0.362 1.660 0.492 2.102 0.952 0.391 0.036 0.504 0.843 7.850 3.927 3.923	0.942 0.471 0.269 0.067 0.269 0.067 2.086 1.043 1.043	0.435 0.217 0.124 0.031 0.124 0.031 0.963 0.481 0.481	0.217 1.051 0.206 0.062 0.201 1.738 0.894 0.845
78 X7 Y0 Y4	床 バルコニー床 3階床梁 19より 3階床梁 20より 3階床梁 32より 3階床梁 33より 3階床梁 44より 3階床梁 45より 計 2階柱 26へ 2階柱 27へ	0.700 × 1.087 1.000 × 0.362 0.036 0.145 0.036 0.145 0.843 0.504 2.833 1.084 1.749	0.761 0.362 0.036 0.145 0.036 0.145 0.843 0.504 2.833 1.084 1.749	1.413 0.471 0.067 0.269 0.067 0.269 0.067 0.269 2.893 1.447 1.447	0.652 0.217 0.031 0.124 0.031 0.124 0.031 0.124 1.335 0.668 0.668	0.217 0.201 0.062 0.481 0.093 0.388
79 X8 Y0 Y4	床 バルコニー床 3階床梁 20より 3階床梁 21より 3階床梁 33より 3階床梁 34より 3階床梁 45より 3階床梁 46より 計 2階柱 28へ 3階床梁 58へ	0.700 × 1.203 1.000 × 0.401 0.145 0.082 0.145 0.082 0.504 0.345 2.546 1.072 1.474	0.842 0.401 0.145 0.082 0.145 0.082 0.504 0.345 2.546 1.072 1.474	1.564 0.521 0.269 0.151 0.269 0.151 0.269 0.151 3.347 1.674 1.674	0.722 0.241 0.124 0.070 0.124 0.070 0.124 0.070 1.545 0.772 0.772	0.241 0.062 0.035 0.338 0.054 0.283
80 X8.75 Y0 Y4	床 バルコニー床 3階柱 30より 3階床梁 21より 3階床梁 22より 3階床梁 34より 3階床梁 35より 3階床梁 46より 3階床梁 47より 計 2階柱 29へ 3階床梁 58へ	0.700 × 1.203 1.000 × 0.401 1.685 0.082 0.145 0.082 0.145 0.345 0.504 4.231 1.493 2.737	0.842 0.401 1.685 0.082 0.145 0.082 0.145 0.345 0.504 4.231 1.493 2.737	1.564 0.521 0.151 0.269 0.151 0.269 0.151 0.269 3.347 1.674 1.674	0.722 0.241 0.070 0.124 0.070 0.124 0.070 0.124 1.545 0.772 0.772	0.241 0.488 0.035 0.062 0.825 0.176 0.649
81 X9.75 Y0 Y1	床 2階外壁 3階外壁 計 2階柱 31へ 2階柱 32へ	0.700 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202 1.539 0.769 0.769	0.145 0.738 0.656 1.539 0.769 0.769	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ × 面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)		
82	X9.75 Y1 Y3	床 2階外壁 3階外壁 3階外壁 3階柱 33より 3階床梁 35より 計 2階柱 32へ 2階柱 33へ	0.700 × 0.414 0.600 × 1.820 × 1.351 0.600 × 0.910 × 1.202 0.600 × 0.910 × 1.202 2.130 0.145 5.353 2.676 2.676	0.290 1.475 0.656 0.656 2.130 0.145 5.353 2.676 2.676	0.538     0.269 0.807 0.404 0.404	0.248     0.124 0.373 0.186 0.186	       0.894 0.894 0.447 0.447
83	X9.75 Y3 Y4	バルコニー床 バルコニー手摺壁 2階外壁 計 2階柱 33へ 2階柱 34へ	1.000 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.351	0.207 1.206 0.738 2.150 1.075 1.075	0.269   0.269 0.135 0.135	0.124   0.124 0.062 0.062	0.124   0.124 0.062 0.062

UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	X0 Y0	3階床梁 2より 3階床梁 62より 3階床梁 1より 計 1階柱 1へ	1.221 0.496 1.566 3.282 3.282	0.135 0.235 0.168 0.538 0.538	0.062 0.109 0.078 0.248 0.248	0.161 0.227 0.389 0.389	
2	X0 Y1	3階床梁 62より 3階床梁 63より 3階床梁 14より 3階床梁 15より 計 2階床梁 65へ	0.496 0.496 5.793 1.378 8.162 8.162	0.235 0.235 0.606 1.884 2.960 2.960	0.109 0.109 0.279 0.870 1.366 1.366	1.729 0.111 1.840 1.840	
3	X0 Y2	3階床梁 24より 3階床梁 25より 3階床梁 63より 3階床梁 64より 計 1階柱 4へ	0.036 0.145 0.496 1.796 2.473 2.473	0.067 0.269 0.235 0.639 1.211 1.211	0.031 0.124 0.109 0.295 0.559 0.559	0.215 0.215 0.215	
4	X0 Y4	3階床梁 49より 3階床梁 64より 3階床梁 48より 計 1階柱 6へ	1.007 1.850 3.746 6.603 6.603	0.135 0.639 0.437 1.211 1.211	0.062 0.295 0.202 0.559 0.559	0.062 0.324 0.548 0.934 0.934	
5	X1 Y0	3階床梁 2より 3階床梁 3より 3階床梁 65より 計 1階柱 7へ	1.221 0.367 0.127 1.714 1.714	0.135 0.034 0.235 0.404 0.404	0.062 0.016 0.109 0.186 0.186	0.161 0.161 0.161	
6	X1 Y4	3階床梁 49より 3階床梁 50より 3階床梁 66より 計 1階柱 9へ	1.007 1.007 1.869 3.883 3.883	0.135 0.135 1.346 1.615 1.615	0.062 0.062 0.621 0.745 0.745	0.062 0.062 0.452 0.577 0.577	
7	X1.5 Y0	3階柱 7より 3階床梁 3より 3階床梁 4より 3階床梁 67より 計 1階柱 10へ	0.915 0.367 0.769 0.127 2.178 2.178	0.034 0.135 0.235 0.404 0.404	0.016 0.062 0.109 0.186 0.186	0.330 0.330 0.330	
8	X2 Y4	3階床梁 50より 3階床梁 51より 3階床梁 68より 計 1階柱 15へ	1.007 0.478 1.006 2.491 2.491	0.135 0.034 1.043 1.211 1.211	0.062 0.016 0.481 0.559 0.559	0.062 0.016 0.233 0.311 0.311	
9	X2.5 Y0	3階柱 8より 3階床梁 4より 3階床梁 5より 3階床梁 69より 計 1階柱 16へ	0.903 0.769 0.769 0.422 2.863 2.863	0.135 0.135 0.269 0.538 0.538	0.062 0.062 0.124 0.248 0.248	0.323 0.323 0.323	
10	X2.5 Y1	3階床梁 16より 3階床梁 69より 3階床梁 70より 3階床梁 15より 計 1階柱 17へ	0.422 0.422 3.154 1.550 5.547 5.547	0.269 0.269 1.043 2.187 3.768 3.768	0.124 0.124 0.481 1.009 1.739 1.739	0.886 0.115 1.002 1.002	
11	X2.5 Y4	3階床梁 51より 3階床梁 52より 3階床梁 70より 計 2階床梁 54へ	0.478 0.486 3.298 4.262 4.262	0.034 0.045 1.043 1.121 1.121	0.016 0.021 0.481 0.518 0.518	0.016 0.021 0.893 0.929 0.929	
12	X3 Y4	3階床梁 52より 3階床梁 53より 計 1階柱 18へ	0.521 5.213 5.734 5.734	0.090 1.620 1.709 1.709	0.041 0.747 0.789 0.789	0.041 0.827 0.869 0.869	



UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
13 X3.5 Y0 3階柱 11より 3階床梁 5より 3階床梁 6より 3階床梁 7より 計 1階柱 19へ		1.138 0.769 0.784 0.675 3.367 3.367	0.135 0.162 0.283 0.580 0.580	0.062 0.075 0.131 0.268 0.268	0.346 0.346
14 X3.5 Y1 3階柱 12より 3階床梁 16より 3階床梁 71より 3階床梁 72より 計 1階柱 20へ		2.731 0.422 0.692 4.067 7.911 7.911	0.269 0.314 1.569 2.152 2.152	0.124 0.145 0.724 0.993 0.993	1.489 0.704 2.192 2.192
15 X4.5 Y0 3階柱 17より 3階床梁 6より 3階床梁 7より 計 1階柱 24へ		0.891 0.835 0.830 2.556 2.556	0.257 0.247 0.504 0.504	0.119 0.114 0.232 0.232	0.315 0.315
16 X4.5 Y1 床 3階床梁 17より 3階床梁 73より 計 1階柱 25へ	0.700 × 0.100	0.070 0.482 1.944 2.497 2.497	0.131 0.381 1.581 2.093 2.093	0.060 0.176 0.730 0.966 0.966	0.165 0.165 0.165
17 X5 Y4 3階床梁 54より 3階床梁 53より 計 1階柱 30へ		0.521 4.511 5.031 5.031	0.090 1.620 1.709 1.709	0.041 0.748 0.789 0.789	0.041 0.662 0.703 0.703
18 X5.5 Y0 3階柱 19より 3階床梁 7より 3階床梁 8より 3階床梁 74より 計 1階柱 31へ		1.138 0.782 0.769 0.391 3.080 3.080	0.157 0.135 0.269 0.561 0.561	0.072 0.062 0.124 0.259 0.259	0.346 0.346 0.346
19 X5.5 Y1 3階柱 20より 3階床梁 17より 3階床梁 18より 3階床梁 74より 3階床梁 75より 計 1階柱 32へ		2.827 0.434 0.145 0.391 3.949 7.745 7.745	0.292 0.269 0.269 1.346 2.175 2.175	0.135 0.124 0.124 0.621 1.004 1.004	1.551 0.704 2.254 2.254
20 X5.5 Y4 3階床梁 54より 3階床梁 55より 3階床梁 75より 計 1階柱 34へ		0.486 1.007 3.549 5.043 5.043	0.045 0.135 1.346 1.525 1.525	0.021 0.062 0.621 0.704 0.704	0.021 0.062 0.869 0.869
21 X6.5 Y0 3階柱 23より 3階床梁 8より 3階床梁 9より 3階床梁 76より 計 1階柱 35へ		0.674 0.769 0.082 0.403 1.929 1.929	0.135 0.002 0.235 0.372 0.372	0.062 0.001 0.109 0.172 0.172	0.240 0.240 0.240
22 X6.5 Y1 3階床梁 18より 3階床梁 19より 3階床梁 76より 3階床梁 77より 計 1階柱 36へ		0.145 0.036 0.403 3.927 4.512 4.512	0.269 0.067 0.235 1.043 1.615 1.615	0.124 0.031 0.109 0.481 0.745 0.745	0.894 0.894 0.894
23 X6.5 Y4 3階床梁 55より 3階床梁 56より 3階床梁 77より 計 1階柱 40へ		1.007 0.106 3.923 5.036 5.036	0.135 0.002 1.043 1.180 1.180	0.062 0.001 0.481 0.545 0.545	0.062 0.001 0.845 0.908 0.908
24 X6.6 Y0 3階床梁 9より 3階床梁 10より 計 2階床梁 10へ		0.083 0.287 0.370 0.370	0.005 0.036 0.041 0.041	0.002 0.017 0.019 0.019	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
25 X6.6 Y4	3階床梁 56より 3階床梁 57より 計 2階床梁 59へ	0.108 0.375 0.483 0.483	0.005 0.036 0.041 0.041	0.002 0.017 0.019 0.019	0.002 0.017 0.019 0.019
26 X7 Y0	3階柱 27より 3階床梁 10より 3階床梁 11より 3階床梁 78より 計 1階柱 41へ	0.686 0.281 0.769 1.084 2.821 2.821	0.024 0.135 1.447 1.605 1.605	0.011 0.062 0.668 0.741 0.741	0.248   0.093 0.341 0.341
27 X7 Y4	3階床梁 57より 3階床梁 78より 3階床梁 58より 計 1階柱 42へ	0.366 1.749 3.079 5.193 5.193	0.024 1.447 1.297 2.767 2.767	0.011 0.668 0.598 1.277 1.277	0.011 0.388 0.338 0.737 0.737
28 X8 Y0	3階柱 28より 3階床梁 11より 3階床梁 12より 3階床梁 79より 計 1階柱 43へ	0.800 0.769 0.563 1.072 3.205 3.205	0.135 0.076 1.674 1.884 1.884	0.062 0.035 0.772 0.870 0.870	0.289   0.054 0.343 0.343
29 X8.75Y0	3階柱 29より 3階床梁 12より 3階床梁 13より 3階床梁 80より 計 1階柱 45へ	0.789 0.563 0.769 1.493 3.615 3.615	0.076 0.135 1.674 1.884 1.884	0.035 0.062 0.772 0.870 0.870	0.281   0.176 0.458 0.458
30 X9 Y4	3階床梁 59より 3階床梁 58より 計 2階床梁 62へ	0.787 5.095 5.882 5.882	0.142 2.505 2.647 2.647	0.066 1.156 1.222 1.222	0.066 0.804 0.869 0.869
31 X9.75Y0	3階柱 31より 3階床梁 13より 3階床梁 81より 計 1階柱 47へ	0.819 0.769 0.769 2.358 2.358	0.135 0.135 0.269 0.269	0.062 0.062 0.124 0.124	0.227   0.227 0.227
32 X9.75Y1	3階柱 32より 3階床梁 22より 3階床梁 81より 3階床梁 82より 計 1階柱 48へ	2.393 0.145 0.769 2.676 5.984 5.984	0.269 0.135 0.404 0.807 0.807	0.124 0.062 0.186 0.373 0.373	1.140   0.447 1.587 1.587
33 X9.75Y3	3階柱 34より 3階床梁 47より 3階床梁 82より 3階床梁 83より 計 1階柱 49へ	1.031 0.504 2.676 1.075 5.286 5.286	0.269 0.404 0.135 0.807 0.807	0.124 0.186 0.062 0.373 0.373	0.227 0.062 0.447 0.062 0.799 0.799
34 X9.75Y4	3階床梁 59より 3階床梁 83より 計 1階柱 50へ	0.749 1.075 1.825 1.825	0.093 0.135 0.228 0.228	0.043 0.062 0.105 0.105	0.043 0.062 0.105 0.105

2階床梁  
 UDI識別番号: V2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	Y0 X-1 X0	バルコニー-床 バルコニー-手摺壁 2階床梁 63より 計 1階柱 1へ	1.000 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.207 1.206 2.863 4.276 4.276	0.269 0.942 1.211 1.211	0.124 0.435 0.559 0.559	0.124 0.435 0.559 0.559
2	Y0 X0 X1	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 1へ 1階柱 7へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
3	Y0 X1 X1.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 7へ 1階柱 10へ	0.800 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.351	0.041 0.354 0.369 0.764 0.382 0.382	0.067 0.067 0.034 0.034	0.031 0.031 0.016 0.016	
4	Y0 X1.5 X2.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 10へ 1階柱 16へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
5	Y0 X2.5 X3.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 16へ 1階柱 19へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
6	Y0 X3.5 X4.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 19へ 1階柱 24へ	0.800 × 0.322 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.258 0.708 0.738 1.703 0.823 0.881	0.419 0.419 0.162 0.257	0.193 0.193 0.075 0.119	
7	Y0 X4.5 X5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 24へ 1階柱 26へ	0.800 × 0.104 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.351	0.083 0.354 0.369 0.806 0.417 0.389	0.135 0.135 0.090 0.045	0.062 0.062 0.041 0.021	
8	Y0 X5 X5.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 26へ 1階柱 31へ	0.800 × 0.104 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.351	0.083 0.354 0.369 0.806 0.389 0.417	0.135 0.135 0.045 0.090	0.062 0.062 0.021 0.041	
9	Y0 X5.5 X6.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 31へ 1階柱 35へ	0.800 × 0.311 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.248 0.708 0.738 1.694 0.875 0.819	0.404 0.404 0.247 0.157	0.186 0.186 0.114 0.072	
10	Y0 X6.5 X7	床 1階外壁 2階外壁 2階柱 24より 計 1階柱 35へ 1階柱 41へ	0.800 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.105 × 1.351 0.600 × 0.350 × 1.351	0.041 0.354 0.085 0.284 0.370 1.135 0.667 0.468	0.067 0.041 0.108 0.050 0.030 0.020	0.031 0.019 0.050 0.030 0.020	
11	Y0 X7 X8	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 41へ 1階柱 43へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	

UD識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)		
12	Y0 X8 X8.75	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 43へ 1階柱 45へ	0.800 × 0.116 0.600 × 0.683 × 1.297 0.600 × 0.683 × 1.351	0.093 0.531 0.553 1.177 0.589 0.589	0.151 0.151 0.076 0.076	0.070 0.070 0.035 0.035	
13	Y0 X8.75X9.75	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 45へ 1階柱 47へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
14	Y1 X-1 X0	バルコニー-床 計 2階床梁 63へ 2階床梁 65へ	1.000 × 0.414	0.414 0.414 0.207 0.207	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	0.248 0.248 0.124 0.124
15	Y1 X0 X1	床 計 2階床梁 65へ 2階床梁 69へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
16	Y1 X1 X1.5	床 計 2階床梁 69へ 2階床梁 72へ	0.800 × 0.104	0.083 0.083 0.041 0.041	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
17	Y1 X1.5 X2.5	床 計 2階床梁 72へ 1階柱 17へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
18	Y1 X2.5 X3.5	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 17へ 1階柱 20へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.351	0.331 0.531 0.553 1.415 0.708 0.708	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
19	Y1 X4.5 X5	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 25へ 1階柱 27へ	0.800 × 0.207 0.450 × 0.455 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.351	0.166 0.265 0.277 0.708 0.354 0.354	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
20	Y1 X5 X5.5	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 27へ 1階柱 32へ	0.800 × 0.207 0.450 × 0.455 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.351	0.166 0.265 0.277 0.708 0.354 0.354	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
21	Y1 X5.5 X6.5	床 計 1階柱 32へ 1階柱 36へ	0.800 × 0.518	0.414 0.414 0.235 0.179	0.673 0.673 0.381 0.292	0.311 0.311 0.176 0.135	
22	Y1 X6.5 X7	床 計 1階柱 36へ 2階床梁 93へ	0.800 × 0.104	0.083 0.083 0.041 0.041	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
23	Y1 X7 X8	床 計 2階床梁 93へ 2階床梁 94へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
24	Y1 X8 X8.75	床 計 2階床梁 94へ 2階床梁 95へ	0.800 × 0.233	0.186 0.186 0.093 0.093	0.303 0.303 0.151 0.151	0.140 0.140 0.070 0.070	

UD識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
25 Y1 X8.75X9.75 床計 2階床梁 95へ 1階柱 48へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
26 Y1.1 X3.5 X4.5 床計 2階床梁 79へ 2階床梁 82へ	0.800 × 0.442	0.354 0.354 0.173 0.181	0.575 0.575 0.281 0.294	0.265 0.265 0.130 0.135	
27 Y2 X-1 X0 バルコ-床計 2階床梁 63へ 1階柱 4へ	1.000 × 0.414	0.414 0.414 0.207 0.207	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	0.248 0.248 0.124 0.124
28 Y2 X0 X1 床 1階内壁計 1階柱 4へ 1階柱 8へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297	0.331 0.531 0.862 0.431 0.431	0.538 0.538 0.248 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124 0.124	
29 Y2 X1 X1.5 床 1階内壁計 1階柱 8へ 1階柱 12へ	0.800 × 0.155 0.450 × 0.455 × 1.297	0.124 0.265 0.390 0.181 0.209	0.202 0.202 0.078 0.123	0.093 0.093 0.036 0.057	
30 Y2 X1.5 X2 床 1階内壁計 1階柱 12へ 1階柱 13へ	0.800 × 0.207 0.450 × 0.455 × 1.297	0.166 0.265 0.431 0.216 0.216	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
31 Y2 X2 X4 床 1階内壁 2階床梁 76より 2階床梁 77より 2階床梁 79より 計 1階柱 13へ 1階柱 21へ	0.800 × 0.827 0.450 × 1.820 × 1.297	0.661 1.062 0.166 0.497 0.175 2.561 1.279 1.282	1.075 0.269 0.807 0.285 2.436 1.215 1.221	0.496 0.124 0.373 0.131 1.124 0.561 0.564	
32 Y2 X4 X5 床 1階内壁 2階床梁 82より 計 1階柱 21へ 1階柱 28へ	0.800 × 0.413 0.450 × 0.910 × 1.297	0.330 0.531 0.176 1.037 0.518 0.519	0.536 0.286 0.823 0.410 0.412	0.248 0.132 0.380 0.189 0.190	
33 Y2 X5 X5.5 床 1階内壁計 1階柱 28へ 1階柱 33へ	0.800 × 0.155 0.450 × 0.455 × 1.297	0.124 0.265 0.390 0.209 0.181	0.202 0.202 0.123 0.078	0.093 0.093 0.057 0.036	
34 Y2 X5.5 X6.5 床 1階内壁計 1階柱 33へ 1階柱 37へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297	0.331 0.531 0.862 0.431 0.431	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
35 Y2 X6.5 X7 床計 1階柱 37へ 2階床梁 93へ	0.800 × 0.104	0.083 0.083 0.041 0.041	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
36 Y2 X7 X8 床計 2階床梁 93へ 2階床梁 94へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
37 Y2 X8 X8.75 床計 2階床梁 94へ 2階床梁 95へ	0.800 × 0.233	0.186 0.186 0.093 0.093	0.303 0.303 0.151 0.151	0.140 0.140 0.070 0.070	

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
38	Y2 X8.75X9.75	床 計 2階床梁 95へ 2階床梁 97へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
39	Y3 X-1 X0	バルコニー床 計 2階床梁 63へ 1階柱 5へ	1.000 × 0.414	0.414 0.414 0.207 0.207	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	0.248 0.248 0.124 0.124
40	Y3 X0 X1	床 計 1階柱 5へ 2階床梁 70へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
41	Y3 X1 X2	床 計 2階床梁 70へ 2階床梁 73へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
42	Y3 X2 X3	床 計 2階床梁 73へ 2階床梁 77へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
43	Y3 X3 X4	床 計 2階床梁 77へ 1階柱 22へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
44	Y3 X4 X5	床 計 1階柱 22へ 1階柱 29へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
45	Y3 X5 X5.5	床 計 1階柱 29へ 2階床梁 87へ	0.800 × 0.104	0.083 0.083 0.041 0.041	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
46	Y3 X5.5 X6.5	床 計 2階床梁 87へ 2階床梁 91へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
47	Y3 X6.5 X7	床 計 2階床梁 91へ 2階床梁 93へ	0.800 × 0.104	0.083 0.083 0.041 0.041	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
48	Y3 X7 X8	床 計 2階床梁 93へ 2階床梁 94へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
49	Y3 X8 X8.75	床 計 2階床梁 94へ 2階床梁 95へ	0.800 × 0.233	0.186 0.186 0.093 0.093	0.303 0.303 0.151 0.151	0.140 0.140 0.070 0.070	
50	Y3 X8.75X9.75	床 計 2階床梁 95へ 1階柱 49へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
51	Y4 X-1 X0	バルコニー床 バルコニー手摺壁 計 2階床梁 63より 1階柱 6へ	1.000 × 0.207	0.207 1.206 2.863 4.276 4.276	0.269 0.942 1.211 1.211	0.124 0.435 0.559 0.559	0.124 0.435 0.559 0.559
52	Y4 X0 X1	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 6へ 1階柱 9へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
53 Y4 X1 X2	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 9へ 1階柱 15へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 1.611 0.806 0.806	0.166 0.708 0.738 1.611 0.269 0.135 0.135	0.269 0.124 0.124 0.062 0.062	
54 Y4 X2 X3	床 1階外壁 2階外壁 2階外壁 2階柱 11より 計 1階柱 15へ 1階柱 18へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.351 0.600 × 0.455 × 1.351 4.262 5.873 2.936 2.936	0.166 0.708 0.369 0.369 1.121 1.391 0.695 0.695	0.124 0.518 0.642 0.321 0.321	0.929 0.929 0.464 0.464
55 Y4 X3 X4	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 18へ 1階柱 23へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 1.611 0.806 0.806	0.166 0.708 0.738 1.611 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
56 Y4 X4 X5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 23へ 1階柱 30へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 1.611 0.806 0.806	0.166 0.708 0.738 1.611 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
57 Y4 X5 X5.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 30へ 1階柱 34へ	0.800 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.351 0.764 0.382 0.382	0.041 0.354 0.369 0.764 0.067 0.034 0.034	0.031 0.031 0.016 0.016	
58 Y4 X5.5 X6.5	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 34へ 1階柱 40へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 1.611 0.806 0.806	0.166 0.708 0.738 1.611 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
59 Y4 X6.5 X7	床 1階外壁 2階外壁 2階外壁 2階柱 25より 計 1階柱 40へ 1階柱 42へ	0.800 × 0.052 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.105 × 1.351 0.600 × 0.350 × 1.351 0.483 1.247 0.754 0.494	0.041 0.354 0.085 0.284 0.483 1.247 0.754 0.494	0.031 0.019 0.050 0.030 0.020	0.019 0.019 0.014 0.004
60 Y4 X7 X8	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 42へ 1階柱 44へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 1.611 0.806 0.806	0.166 0.708 0.738 1.611 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
61 Y4 X8 X8.75	床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 44へ 1階柱 46へ	0.800 × 0.116 0.600 × 0.683 × 1.297 0.600 × 0.683 × 1.351 1.177 0.589 0.589	0.093 0.531 0.553 1.177 0.151 0.076 0.076	0.070 0.035 0.035	
62 Y4 X8.75X9.75	床 1階外壁 2階外壁 2階外壁 2階柱 30より 計 1階柱 46へ 1階柱 50へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.683 × 1.351 0.600 × 0.228 × 1.351 0.184 5.882 7.493 5.217 2.276	0.166 0.708 0.553 0.184 2.647 2.916 2.120 0.796	0.124 0.869 0.869 0.652 0.217	

UD I 識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
63 X-1 Y0 Y4	バルコニー-床 バルコニー-手摺壁 2階床梁 14より 2階床梁 27より 2階床梁 39より 計 2階床梁 1へ 2階床梁 51へ	1.000 × 0.828 0.828 4.277 0.207 0.207 0.207 5.726 2.863 2.863	0.828 1.077 0.269 0.269 0.269 1.884 0.942 0.942	0.497 0.124 0.124 0.124 0.870 0.435 0.435	0.497 0.124 0.124 0.124 0.870 0.435 0.435
64 X0 Y0 Y0.7	バルコニー-床 床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 1へ 1階柱 2へ	1.000 × 0.161 0.800 × 0.161 0.600 × 0.605 × 1.297 0.600 × 0.605 × 1.351 計 0.587 0.663	0.161 0.209 0.209 0.471 0.490 1.250 0.417 0.154 0.264	0.096 0.096 0.193 0.071 0.122	0.096 0.096 0.035 0.061
65 X0 Y0.7 Y2.8	バルコニー-床 床 1階外壁 2階外壁 2階外壁 2階柱 2より 2階床梁 14より 2階床梁 15より 計 1階柱 2へ 1階柱 3へ	1.000 × 0.242 0.800 × 0.242 0.600 × 1.065 × 1.297 0.600 × 0.305 × 1.351 0.600 × 0.760 × 1.351 計 8.162 0.207 0.166 10.663 7.120 3.543	0.242 0.315 0.315 0.828 0.247 0.616 2.960 0.269 0.269 4.129 2.762 1.367	0.145 0.145 1.366 0.124 0.124 1.906 1.275 0.631	0.145 0.145 1.840 0.124 0.124 2.109 1.463 0.647
66 X0 Y2.8 Y2	バルコニー-床 床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 3へ 1階柱 4へ	1.000 × 0.011 0.800 × 0.011 0.600 × 0.150 × 1.297 0.600 × 0.150 × 1.351 計 0.133 0.126	0.011 0.015 0.015 0.117 0.122 0.259 0.029 0.019 0.010	0.007 0.007 0.014 0.009 0.005	0.007 0.007 0.005 0.002
67 X0 Y2 Y3	バルコニー-床 床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 4へ 1階柱 5へ	1.000 × 0.207 0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 計 1.818 0.909 0.909	0.207 0.269 0.269 0.708 0.738 0.538 0.269 0.269	0.124 0.124 0.248 0.124 0.124	0.124 0.124 0.062 0.062
68 X0 Y3 Y4	バルコニー-床 床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 5へ 1階柱 6へ	1.000 × 0.207 0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351 計 1.818 0.909 0.909	0.207 0.269 0.269 0.708 0.738 0.538 0.269 0.269	0.124 0.124 0.248 0.124 0.124	0.124 0.124 0.062 0.062
69 X1 Y0 Y2	床 2階床梁 15より 2階床梁 16より 計 1階柱 7へ 1階柱 8へ	0.800 × 0.725 0.580 0.166 0.041 0.787 0.393 0.393	0.942 0.269 0.067 1.278 0.639 0.639	0.435 0.124 0.031 0.590 0.295 0.295	
70 X1 Y2 Y4	床 2階床梁 40より 2階床梁 41より 計 1階柱 8へ 1階柱 9へ	0.800 × 0.828 0.662 0.166 0.166 0.994 0.497 0.497	1.077 0.269 0.269 1.615 0.807 0.807	0.497 0.124 0.124 0.745 0.373 0.373	
71 X1.5 Y0 Y0.5	床 1階内壁 計 1階柱 10へ 1階柱 11へ	0.800 × 0.181 0.450 × 0.455 × 1.297 計 0.184 0.226	0.235 0.235 0.084 0.151	0.109 0.109 0.039 0.070	



UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
72	X1.5 Y0.5 Y2	床 2階床梁 16より 2階床梁 17より 計 1階柱 11へ 1階柱 12へ	0.800 × 0.543	0.435 0.041 0.166 0.642 0.362 0.279	0.706 0.067 0.269 1.043 0.589 0.454	0.326 0.031 0.124 0.481 0.272 0.210	
73	X2 Y2 Y3.1	床 1階内壁 2階床梁 41より 2階床梁 42より 計 1階柱 13へ 1階柱 14へ	0.800 × 0.422 0.450 × 1.000 × 1.297	0.338 0.583 0.166 0.166 1.252 0.502 0.750	0.549 0.269 0.269 1.087 0.342 0.745	0.253 0.124 0.124 0.502 0.158 0.344	
74	X2 Y3.1 Y4	床 1階内壁 計 1階柱 14へ 1階柱 15へ	0.800 × 0.406 0.450 × 0.820 × 1.297	0.325 0.478 0.803 0.416 0.387	0.528 0.528 0.288 0.240	0.244 0.244 0.133 0.111	
75	X2.5 Y0 Y1	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 16へ 1階柱 17へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.351	0.331 0.531 0.553 1.415 0.708 0.708	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
76	X2.5 Y1 Y2	床 計 1階柱 17へ 2階床梁 31へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
77	X3 Y2 Y4	床 2階床梁 42より 2階床梁 43より 計 2階床梁 31へ 1階柱 18へ	0.800 × 0.828	0.662 0.166 0.166 0.994 0.497 0.497	1.077 0.269 0.269 1.615 0.807 0.807	0.497 0.124 0.124 0.745 0.373 0.373	
78	X3.5 Y0 Y1	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 19へ 1階柱 20へ	0.800 × 0.459 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.351	0.367 0.531 0.553 1.451 0.716 0.735	0.597 0.597 0.283 0.314	0.275 0.275 0.131 0.145	
79	X3.5 Y1 Y2	床 2階床梁 26より 計 1階柱 20へ 2階床梁 31へ	0.800 × 0.375	0.300 0.173 0.473 0.297 0.175	0.487 0.281 0.768 0.483 0.285	0.225 0.130 0.355 0.223 0.131	
80	X4 Y2 Y3	床 1階内壁 計 1階柱 21へ 1階柱 22へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297	0.331 0.531 0.862 0.431 0.431	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
81	X4 Y3 Y4	床 1階内壁 計 1階柱 22へ 1階柱 23へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297	0.331 0.531 0.862 0.431 0.431	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
82	X4.5 Y1 Y2	床 2階床梁 26より 計 1階柱 25へ 2階床梁 32へ	0.800 × 0.375	0.300 0.181 0.480 0.304 0.176	0.487 0.294 0.780 0.494 0.286	0.225 0.135 0.360 0.228 0.132	
83	X5 Y0 Y1	床 1階内壁 計 1階柱 26へ 1階柱 27へ	0.800 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297	0.331 0.531 0.862 0.431 0.431	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
84	X5 Y2 Y3	床 1階内壁 計 1階柱 28へ 1階柱 29へ	0.800 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.297	0.290 0.531 0.821 0.410 0.410	0.471 0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.217 0.109 0.109	
85	X5 Y3 Y4	床 1階内壁 計 1階柱 29へ 1階柱 30へ	0.800 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.297	0.290 0.531 0.821 0.410 0.410	0.471 0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.217 0.109 0.109	
86	X5.5 Y1 Y2	床 計 1階柱 32へ 1階柱 33へ	0.800 × 0.414	0.331 0.331 0.166 0.166	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
87	X5.5 Y2 Y4	床 2階床梁 45より 2階床梁 46より 計 1階柱 33へ 1階柱 34へ	0.800 × 0.725	0.580 0.041 0.166 0.787 0.393 0.393	0.942 0.067 0.269 1.278 0.639 0.639	0.435 0.031 0.124 0.590 0.295 0.295	
88	X6.5 Y0 Y1	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 35へ 1階柱 36へ	0.800 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.351	0.290 0.531 0.553 1.374 0.687 0.687	0.471 0.471 0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.217 0.217 0.109 0.109	
89	X6.5 Y1 Y2	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 36へ 1階柱 37へ	0.800 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.351	0.290 0.531 0.553 1.374 0.687 0.687	0.471 0.471 0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.217 0.217 0.109 0.109	
90	X6.5 Y2 Y2.5	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 37へ 1階柱 38へ	0.800 × 0.181 0.450 × 0.455 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.351	0.145 0.265 0.277 0.687 0.323 0.364	0.235 0.235 0.235 0.235 0.084 0.151	0.109 0.109 0.109 0.109 0.039 0.070	
91	X6.5 Y2.5 Y3.5	床 1階内壁 2階内壁 2階床梁 46より 2階床梁 47より 計 1階柱 38へ 1階柱 39へ	0.800 × 0.362 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.351	0.290 0.531 0.553 0.166 0.041 1.581 0.791 0.791	0.471 0.471 0.471 0.269 0.067 0.807 0.404 0.404	0.217 0.217 0.217 0.124 0.031 0.373 0.186 0.186	
92	X6.5 Y3.5 Y4	床 1階内壁 2階内壁 計 1階柱 39へ 1階柱 40へ	0.800 × 0.181 0.450 × 0.455 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.351	0.145 0.265 0.277 0.687 0.364 0.323	0.235 0.235 0.235 0.235 0.151 0.084	0.109 0.109 0.109 0.109 0.070 0.039	
93	X7 Y0 Y4	床 2階床梁 22より 2階床梁 23より 2階床梁 35より 2階床梁 36より 2階床梁 47より 2階床梁 48より 計 1階柱 41へ 1階柱 42へ	0.800 × 1.449	1.159 0.041 0.166 0.041 0.166 0.041 0.166 1.780 0.890 0.890	1.884 0.067 0.269 0.067 0.269 0.067 0.269 2.893 1.447 1.447	0.870 0.031 0.124 0.031 0.124 0.031 0.124 1.335 0.668 0.668	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
94 X8 Y0 Y4 床 2階床梁 23より 2階床梁 24より 2階床梁 36より 2階床梁 37より 2階床梁 48より 2階床梁 49より 計 1階柱 43へ 1階柱 44へ	0.800 × 1.604	1.284 0.166 0.093 0.166 0.093 0.166 0.093 2.060 1.030 1.030	2.086 0.269 0.151 0.269 0.151 0.269 0.151 3.347 1.674 1.674	0.963 0.124 0.070 0.124 0.070 0.124 0.070 1.545 0.772 0.772	
95 X8.75 Y0 Y4 床 2階床梁 24より 2階床梁 25より 2階床梁 37より 2階床梁 38より 2階床梁 49より 2階床梁 50より 計 1階柱 45へ 1階柱 46へ	0.800 × 1.604	1.284 0.093 0.166 0.093 0.166 0.093 0.166 2.060 1.030 1.030	2.086 0.151 0.269 0.151 0.269 0.151 0.269 3.347 1.674 1.674	0.963 0.070 0.124 0.070 0.124 0.070 0.124 1.545 0.772 0.772	
96 X9.75 Y0 Y1 床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 47へ 1階柱 48へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	
97 X9.75 Y1 Y3 床 1階外壁 2階外壁 2階床梁 38より 計 1階柱 48へ 1階柱 49へ	0.800 × 0.414 0.600 × 1.820 × 1.297 0.600 × 1.820 × 1.351	0.331 1.416 1.475 0.166 3.388 1.694 1.694	0.538 0.269 0.807 0.404 0.404	0.248 0.124 0.373 0.186 0.186	
98 X9.75 Y3 Y4 床 1階外壁 2階外壁 計 1階柱 49へ 1階柱 50へ	0.800 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.351	0.166 0.708 0.738 1.611 0.806 0.806	0.269 0.269 0.135 0.135	0.124 0.124 0.062 0.062	

UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	X0 Y0	2階柱 1より 2階床梁 2より 2階床梁 64より 2階床梁 1より 計 土台 1へ 土台 11へ		3.282 0.806 0.587 4.276 8.951 4.475 4.475	0.538 0.135 0.154 1.211 2.038 1.019 1.019	0.248 0.062 0.071 0.559 0.940 0.470 0.470	0.389 0.035 0.559 0.983 0.492 0.492
2	X0 Y0.7	2階床梁 64より 2階床梁 65より 計 土台 11へ		0.663 7.120 7.783 7.783	0.264 2.762 3.025 3.025	0.122 1.275 1.396 1.396	0.061 1.463 1.524 1.524
3	X0 Y2.8	2階床梁 65より 2階床梁 66より 計 土台 12へ		3.543 0.133 3.676 3.676	1.367 0.019 1.387 1.387	0.631 0.009 0.640 0.640	0.647 0.005 0.651 0.651
4	X0 Y2	2階柱 3より 2階床梁 27より 2階床梁 28より 2階床梁 66より 2階床梁 67より 計 土台 6へ 土台 12へ		2.473 0.207 0.431 0.126 0.909 4.146 1.382 2.764	1.211 0.269 0.269 0.010 0.269 2.028 0.676 1.352	0.559 0.124 0.124 0.005 0.124 0.936 0.312 0.624	0.215 0.124 0.002 0.062 0.404 0.135 0.269
5	X0 Y3	2階床梁 39より 2階床梁 40より 2階床梁 67より 2階床梁 68より 計 土台 12へ		0.207 0.166 0.909 0.909 2.191 2.191	0.269 0.269 0.269 0.269 1.077 1.077	0.124 0.124 0.124 0.124 0.497 0.497	0.124 0.062 0.062 0.248 0.248
6	X0 Y4	2階柱 4より 2階床梁 52より 2階床梁 68より 2階床梁 51より 計 土台 8へ 土台 12へ		6.603 0.806 0.909 4.276 12.594 6.297 6.297	1.211 0.135 0.269 1.211 2.826 1.413 1.413	0.559 0.062 0.124 0.559 1.304 0.652 0.652	0.934 0.062 0.559 1.555 0.778 0.778
7	X1 Y0	2階柱 5より 2階床梁 2より 2階床梁 3より 2階床梁 69より 計 土台 1へ		1.714 0.806 0.382 0.393 3.295 3.295	0.404 0.135 0.034 0.639 1.211 1.211	0.186 0.062 0.016 0.295 0.559 0.559	0.161 0.161
8	X1 Y2	2階床梁 28より 2階床梁 29より 2階床梁 69より 2階床梁 70より 計 土台 6へ		0.431 0.181 0.393 0.497 1.502 1.502	0.269 0.078 0.639 0.807 1.794 1.794	0.124 0.036 0.295 0.373 0.828 0.828	
9	X1 Y4	2階柱 6より 2階床梁 52より 2階床梁 53より 2階床梁 70より 計 土台 8へ		3.883 0.806 0.806 0.497 5.991 5.991	1.615 0.135 0.135 0.807 2.691 2.691	0.745 0.062 0.062 0.373 1.242 1.242	0.577 0.577 0.577
10	X1.5 Y0	2階柱 7より 2階床梁 3より 2階床梁 4より 2階床梁 71より 計 土台 1へ 土台 13へ		2.178 0.382 0.806 0.184 3.550 2.367 1.183	0.404 0.034 0.135 0.084 0.656 0.437 0.219	0.186 0.016 0.062 0.039 0.303 0.202 0.101	0.330 0.330 0.220 0.110
11	X1.5 Y0.5	2階床梁 71より 2階床梁 72より 計 土台 4へ 土台 13へ		0.226 0.362 0.588 0.294 0.294	0.151 0.589 0.740 0.370 0.370	0.070 0.272 0.342 0.171 0.171	

UD識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
12 X1.5 Y2 2階床梁 29より 2階床梁 30より 2階床梁 72より 計 土台 6へ	0.209 0.216 0.279 0.704 0.704	0.123 0.135 0.454 0.712 0.712	0.057 0.062 0.210 0.329 0.329		
13 X2 Y2 2階床梁 30より 2階床梁 73より 2階床梁 31より 計 土台 6へ 土台 15へ	0.216 0.502 1.279 1.996 1.331 0.665	0.135 0.342 1.215 1.692 1.128 0.564	0.062 0.158 0.561 0.781 0.521 0.260		
14 X2 Y3.1 2階床梁 73より 2階床梁 74より 計 土台 15へ	0.750 0.416 1.166 1.166	0.745 0.288 1.033 1.033	0.344 0.133 0.477 0.477		
15 X2 Y4 2階柱 8より 2階床梁 53より 2階床梁 54より 2階床梁 74より 計 土台 8へ 土台 15へ	2.491 0.806 2.936 0.387 6.620 4.413 2.207	1.211 0.135 0.695 0.240 2.281 1.521 0.760	0.559 0.062 0.321 0.111 1.053 0.702 0.351	0.311 0.464 0.775 0.517 0.258	
16 X2.5 Y0 2階柱 9より 2階床梁 4より 2階床梁 5より 2階床梁 75より 計 土台 1へ 土台 16へ	2.863 0.806 0.806 0.708 5.182 3.455 1.727	0.538 0.135 0.135 0.269 1.077 0.718 0.359	0.248 0.062 0.062 0.124 0.497 0.331 0.166	0.323 0.323 0.215 0.108	
17 X2.5 Y1 2階柱 10より 2階床梁 17より 2階床梁 18より 2階床梁 75より 2階床梁 76より 計 土台 5へ 土台 16へ	5.547 0.166 0.708 0.708 0.166 7.294 2.431 4.863	3.768 0.269 0.269 0.269 0.269 4.844 1.615 3.230	1.739 0.124 0.124 0.124 0.124 2.236 0.745 1.491	1.002 0.334 0.668	
18 X3 Y4 2階柱 12より 2階床梁 54より 2階床梁 55より 2階床梁 77より 計 土台 8へ 土台 9へ	5.734 2.936 0.806 0.497 9.973 4.986 4.986	1.709 0.695 0.135 0.807 3.346 1.673 1.673	0.789 0.321 0.062 0.373 1.545 0.772 0.772	0.869 0.464 1.333 0.667 0.667	
19 X3.5 Y0 2階柱 13より 2階床梁 5より 2階床梁 6より 2階床梁 78より 計 土台 1へ 土台 2へ 土台 17へ	3.367 0.806 0.823 0.716 5.711 1.904 1.904 1.904	0.580 0.135 0.162 0.283 1.159 0.386 0.386 0.386	0.268 0.062 0.075 0.131 0.535 0.178 0.178 0.178	0.346 0.346 0.115 0.115	
20 X3.5 Y1 2階柱 14より 2階床梁 18より 2階床梁 78より 2階床梁 79より 計 土台 5へ 土台 17へ	7.911 0.708 0.735 0.297 9.651 6.434 3.217	2.152 0.269 0.314 0.483 3.218 2.146 1.073	0.993 0.124 0.145 0.223 1.485 0.990 0.495	2.192 2.192 1.461 0.731	
21 X4 Y2 2階床梁 80より 2階床梁 31より 2階床梁 32より 計 土台 7へ 土台 18へ	0.431 1.282 0.518 2.231 1.488 0.744	0.269 1.221 0.410 1.901 1.267 0.634	0.124 0.564 0.189 0.877 0.585 0.292		

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
22 X4 Y3 2階床梁 43より 2階床梁 44より 2階床梁 80より 2階床梁 81より 計 土台 18へ		0.166 0.166 0.431 0.431 1.193 1.193	0.269 0.269 0.269 0.269 1.077 1.077	0.124 0.124 0.124 0.124 0.497 0.497	
23 X4 Y4 2階床梁 55より 2階床梁 56より 2階床梁 81より 計 土台 9へ 土台 18へ		0.806 0.806 0.431 2.042 1.361 0.681	0.135 0.135 0.269 0.538 0.359 0.179	0.062 0.062 0.124 0.248 0.166 0.083	
24 X4.5 Y0 2階柱 15より 2階床梁 6より 2階床梁 7より 計 土台 2へ		2.556 0.881 0.417 3.854 3.854	0.504 0.257 0.090 0.850 0.850	0.232 0.119 0.041 0.392 0.392	0.315   0.315 0.315
25 X4.5 Y1 床 2階柱 16より 2階床梁 19より 2階床梁 82より 計 土台 5へ	0.800 × 0.100	0.080 2.497 0.354 0.304 3.235 3.235	0.131 2.093 0.135 0.494 2.852 2.852	0.060 0.966 0.062 0.228 1.316 1.316	0.165    0.165 0.165
26 X5 Y0 2階床梁 7より 2階床梁 8より 2階床梁 83より 計 土台 2へ 土台 19へ		0.389 0.389 0.431 1.209 0.806 0.403	0.045 0.045 0.269 0.359 0.239 0.120	0.021 0.021 0.124 0.166 0.110 0.055	
27 X5 Y1 2階床梁 19より 2階床梁 20より 2階床梁 83より 計 土台 5へ 土台 19へ		0.354 0.354 0.431 1.139 0.759 0.380	0.135 0.135 0.269 0.538 0.359 0.179	0.062 0.062 0.124 0.248 0.166 0.083	
28 X5 Y2 2階床梁 33より 2階床梁 84より 2階床梁 32より 計 土台 7へ 土台 20へ		0.209 0.410 0.519 1.138 0.759 0.379	0.123 0.235 0.412 0.771 0.514 0.257	0.057 0.109 0.190 0.356 0.237 0.119	
29 X5 Y3 2階床梁 44より 2階床梁 45より 2階床梁 84より 2階床梁 85より 計 土台 20へ		0.166 0.041 0.410 0.410 1.028 1.028	0.269 0.067 0.235 0.235 0.807 0.807	0.124 0.031 0.109 0.109 0.373 0.373	
30 X5 Y4 2階柱 17より 2階床梁 56より 2階床梁 57より 2階床梁 85より 計 土台 9へ 土台 20へ		5.031 0.806 0.382 0.410 6.629 4.420 2.210	1.709 0.135 0.034 0.235 2.113 1.409 0.704	0.789 0.062 0.016 0.109 0.975 0.650 0.325	0.703    0.703 0.469 0.234
31 X5.5 Y0 2階柱 18より 2階床梁 8より 2階床梁 9より 計 土台 2へ		3.080 0.417 0.875 4.371 4.371	0.561 0.090 0.247 0.897 0.897	0.259 0.041 0.114 0.414 0.414	0.346   0.346 0.346
32 X5.5 Y1 2階柱 19より 2階床梁 20より 2階床梁 21より 2階床梁 86より 計 土台 5へ		7.745 0.354 0.235 0.166 8.499 8.499	2.175 0.135 0.381 0.269 2.960 2.960	1.004 0.062 0.176 0.124 1.366 1.366	2.254    2.254 2.254

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
33	X5.5 Y2	2階床梁 33より 2階床梁 34より 2階床梁 86より 2階床梁 87より 計 土台 7へ		0.181 0.431 0.166 0.393 1.171 1.171	0.078 0.269 0.269 0.639 1.256 1.256	0.036 0.124 0.124 0.295 0.580 0.580	
34	X5.5 Y4	2階柱 20より 2階床梁 57より 2階床梁 58より 2階床梁 87より 計 土台 9へ		5.043 0.382 0.806 0.393 6.624 6.624	1.525 0.034 0.135 0.639 2.332 2.332	0.704 0.016 0.062 0.295 1.077 1.077	0.869    0.869 0.869
35	X6.5 Y0	2階柱 21より 2階床梁 9より 2階床梁 10より 2階床梁 88より 計 土台 2へ 土台 3へ 土台 21へ		1.929 0.819 0.667 0.687 4.102 1.367 1.367 1.367	0.372 0.157 0.065 0.235 0.830 0.277 0.277 0.277	0.172 0.072 0.030 0.109 0.383 0.128 0.128 0.128	0.240    0.240 0.080 0.080 0.080
36	X6.5 Y1	2階柱 22より 2階床梁 21より 2階床梁 22より 2階床梁 88より 2階床梁 89より 計 土台 5へ 土台 21へ		4.512 0.179 0.041 0.687 0.687 6.107 2.036 4.071	1.615 0.292 0.067 0.235 0.235 2.445 0.815 1.630	0.745 0.135 0.031 0.109 0.109 1.128 0.376 0.752	0.894     0.894 0.298 0.596
37	X6.5 Y2	2階床梁 34より 2階床梁 35より 2階床梁 89より 2階床梁 90より 計 土台 7へ 土台 21へ		0.431 0.041 0.687 0.323 1.482 0.494 0.988	0.269 0.067 0.235 0.084 0.656 0.219 0.437	0.124 0.031 0.109 0.039 0.303 0.101 0.202	
38	X6.5 Y2.5	2階床梁 90より 2階床梁 91より 計 土台 21へ		0.364 0.791 1.155 1.155	0.151 0.404 0.555 0.555	0.070 0.186 0.256 0.256	
39	X6.5 Y3.5	2階床梁 91より 2階床梁 92より 計 土台 21へ		0.791 0.364 1.155 1.155	0.404 0.151 0.555 0.555	0.186 0.070 0.256 0.256	
40	X6.5 Y4	2階柱 23より 2階床梁 58より 2階床梁 59より 2階床梁 92より 計 土台 9へ 土台 10へ 土台 21へ		5.036 0.806 0.754 0.323 6.918 2.306 2.306 2.306	1.180 0.135 0.065 0.084 1.463 0.488 0.488 0.488	0.545 0.062 0.030 0.039 0.675 0.225 0.225 0.225	0.908    0.922 0.307 0.307 0.307
41	X7 Y0	2階柱 26より 2階床梁 10より 2階床梁 11より 2階床梁 93より 計 土台 3へ		2.821 0.468 0.806 0.890 4.984 4.984	1.605 0.043 0.135 1.447 3.230 3.230	0.741 0.020 0.062 0.668 1.491 1.491	0.341    0.341 0.341
42	X7 Y4	2階柱 27より 2階床梁 59より 2階床梁 60より 2階床梁 93より 計 土台 10へ		5.193 0.494 0.806 0.890 7.383 7.383	2.767 0.043 0.135 1.447 4.392 4.392	1.277 0.020 0.062 0.668 2.027 2.027	0.737 0.004   0.742 0.742

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
43	X8 Y0	2階柱 28より 2階床梁 11より 2階床梁 12より 2階床梁 94より 計 土台 3へ		3.205 0.806 0.589 1.030 5.630 5.630	1.884 0.135 0.076 1.674 3.768 3.768	0.870 0.062 0.035 0.772 1.739 1.739	0.343    0.343 0.343
44	X8 Y4	2階床梁 60より 2階床梁 61より 2階床梁 94より 計 土台 10へ		0.806 0.589 1.030 2.424 2.424	0.135 0.076 1.674 1.884 1.884	0.062 0.035 0.772 0.870 0.870	
45	X8.75Y0	2階柱 29より 2階床梁 12より 2階床梁 13より 2階床梁 95より 計 土台 3へ		3.615 0.589 0.806 1.030 6.039 6.039	1.884 0.076 0.135 1.674 3.768 3.768	0.870 0.035 0.062 0.772 1.739 1.739	0.458   0.458 0.458
46	X8.75Y4	2階床梁 61より 2階床梁 62より 2階床梁 95より 計 土台 10へ		0.589 5.217 1.030 6.836 6.836	0.076 2.120 1.674 3.869 3.869	0.035 0.978 0.772 1.786 1.786	0.652   0.652 0.652
47	X9.75Y0	2階柱 31より 2階床梁 13より 2階床梁 96より 計 土台 3へ 土台 22へ		2.358 0.806 0.806 3.969 1.984 1.984	0.269 0.135 0.135 0.538 0.269 0.269	0.124 0.062 0.062 0.248 0.124 0.124	0.227   0.227 0.114 0.114
48	X9.75Y1	2階柱 32より 2階床梁 25より 2階床梁 96より 2階床梁 97より 計 土台 22へ		5.984 0.166 0.806 1.694 8.649 8.649	0.807 0.269 0.135 0.404 1.615 1.615	0.373 0.124 0.062 0.186 0.745 0.745	1.587    1.587 1.587
49	X9.75Y3	2階柱 33より 2階床梁 50より 2階床梁 97より 2階床梁 98より 計 土台 22へ		5.286 0.166 1.694 0.806 7.951 7.951	0.807 0.269 0.404 0.135 1.615 1.615	0.373 0.124 0.186 0.062 0.745 0.745	0.799    0.799 0.799
50	X9.75Y4	2階柱 34より 2階床梁 62より 2階床梁 98より 計 土台 10へ 土台 22へ		1.825 2.276 0.806 4.906 2.453 2.453	0.228 0.796 0.135 1.159 0.579 0.579	0.105 0.368 0.062 0.535 0.267 0.267	0.105 0.217  0.323 0.161 0.161



UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	Y1 X1.6 X2.5	床計 土台 14へ 土台 5へ 土台 16へ	0.500 × 0.330	0.165 0.165 0.083 0.028 0.055	0.429 0.429 0.215 0.072 0.143	0.198 0.198 0.099 0.033 0.066	
2	Y1 X6.5 X7.5	床計 土台 5へ 土台 21へ F階束 4へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.035 0.069 0.104	0.538 0.538 0.090 0.179 0.269	0.248 0.248 0.041 0.083 0.124	
3	Y1 X7.5 X8	床計 F階束 4へ F階束 7へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
4	Y1 X8 X8.75	床計 F階束 7へ F階束 11へ	0.500 × 0.233	0.116 0.116 0.058 0.058	0.303 0.303 0.151 0.151	0.140 0.140 0.070 0.070	
5	Y1 X8.75X9.75	床計 F階束 11へ 土台 22へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.104 0.104	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
6	Y2 X6.5 X7.5	床計 土台 7へ 土台 21へ F階束 5へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.030 0.060 0.091	0.471 0.471 0.078 0.157 0.235	0.217 0.217 0.036 0.072 0.109	
7	Y2 X7.5 X8	床計 F階束 5へ F階束 8へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
8	Y2 X8 X8.75	床計 F階束 8へ F階束 12へ	0.500 × 0.220	0.110 0.110 0.055 0.055	0.286 0.286 0.143 0.143	0.132 0.132 0.066 0.066	
9	Y2 X8.75X9.75	床計 F階束 12へ 土台 22へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
10	Y2.5 X5 X5.5	床計 土台 20へ F階束 2へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
11	Y2.5 X5.5 X6.5	床計 F階束 2へ 土台 21へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
12	Y2.5 X6.5 X7.5	床計 土台 21へ F階束 6へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
13	Y2.5 X7.5 X8	床計 F階束 6へ F階束 9へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
14	Y2.5 X8 X8.75	床計 F階束 9へ F階束 13へ	0.500 × 0.220	0.110 0.110 0.055 0.055	0.286 0.286 0.143 0.143	0.132 0.132 0.066 0.066	
15	Y2.5 X8.75X9.75	床計 F階束 13へ 土台 22へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	

UD識別番号: W2022UDI35959

UD識別番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
16	Y3 X2 X3	床計 土台 15へ F階束 1へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.104 0.104	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
17	Y3 X3 X4	床計 F階束 1へ 土台 18へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.104 0.104	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
18	Y3 X4 X5	床計 土台 18へ 土台 20へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.104 0.104	0.538 0.538 0.269 0.269	0.248 0.248 0.124 0.124	
19	Y3.5 X5 X5.5	床計 土台 20へ F階束 3へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
20	Y3.5 X5.5 X6.5	床計 F階束 3へ 土台 21へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
21	Y3.5 X6.5 X7.5	床計 土台 21へ 1階床梁 40へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
22	Y3.5 X7.5 X8	床計 1階床梁 40へ F階束 10へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
23	Y3.5 X8 X8.75	床計 F階束 10へ F階束 14へ	0.500 × 0.220	0.110 0.110 0.055 0.055	0.286 0.286 0.143 0.143	0.132 0.132 0.066 0.066	
24	Y3.5 X8.75X9.75	床計 F階束 14へ 土台 22へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
25	X0 Y0.7 Y2.8	玄関・ポーチ 1階外壁 計 土台 11へ 土台 12へ	0.650 × 0.601 0.600 × 1.065 × 1.297	0.390 0.828 1.219 0.642 0.577	0.781 0.781 0.781 0.455 0.326	0.360 0.360 0.360 0.210 0.150	
26	X3 Y1 Y2	床計 土台 5へ 土台 6へ 土台 7へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.045 0.045	0.471 0.471 0.235 0.118 0.118	0.217 0.217 0.109 0.054 0.054	
27	X3 Y2 Y3	床計 土台 6へ 土台 7へ F階束 1へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.052 0.052 0.104	0.538 0.538 0.135 0.135 0.269	0.248 0.248 0.062 0.062 0.124	
28	X3 Y3 Y4	床計 F階束 1へ 土台 8へ 土台 9へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.104 0.052 0.052	0.538 0.538 0.269 0.135 0.135	0.248 0.248 0.124 0.062 0.062	
29	X4 Y1 Y2	床計 土台 5へ 土台 7へ 土台 18へ	0.500 × 0.414	0.207 0.207 0.104 0.069 0.035	0.538 0.538 0.269 0.179 0.090	0.248 0.248 0.124 0.083 0.041	

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重×長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
30	X4.5 Y0 Y1	床計 土台 2へ 土台 5へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
31	X5 Y1 Y2	床計 土台 5へ 土台 19へ 土台 7へ 土台 20へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.060 0.030 0.060 0.030	0.471 0.471 0.157 0.078 0.157 0.078	0.217 0.217 0.072 0.036 0.072 0.036	
32	X5.5 Y0 Y1	床計 土台 2へ 土台 5へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
33	X5.5 Y1 Y2	床計 土台 5へ 土台 7へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
34	X5.5 Y2 Y2.5	床計 土台 7へ F階東 2へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
35	X5.5 Y2.5 Y3.5	床計 F階東 2へ F階東 3へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
36	X5.5 Y3.5 Y4	床計 F階東 3へ 土台 9へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
37	X7.5 Y0 Y1	床計 土台 3へ F階東 4へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
38	X7.5 Y1 Y2	床計 F階東 4へ F階東 5へ	0.500 × 0.362	0.181 0.181 0.091 0.091	0.471 0.471 0.235 0.235	0.217 0.217 0.109 0.109	
39	X7.5 Y2 Y2.5	床計 F階東 5へ F階東 6へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
40	X7.5 Y2.5 Y4	床 1階床梁 21より 1階床梁 22より 計 F階東 6へ 土台 10へ	0.500 × 0.466	0.233 0.091 0.026 0.349 0.168 0.181	0.606 0.235 0.067 0.908 0.437 0.471	0.279 0.109 0.031 0.419 0.202 0.217	
41	X8 Y0 Y1	床計 土台 3へ F階東 7へ	0.500 × 0.349	0.175 0.175 0.087 0.087	0.454 0.454 0.227 0.227	0.210 0.210 0.105 0.105	
42	X8 Y1 Y2	床計 F階東 7へ F階東 8へ	0.500 × 0.349	0.175 0.175 0.087 0.087	0.454 0.454 0.227 0.227	0.210 0.210 0.105 0.105	
43	X8 Y2 Y2.5	床計 F階東 8へ F階東 9へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
44	X8 Y2.5 Y3.5	床計 F階東 9へ F階東 10へ	0.500 × 0.349	0.175 0.175 0.087 0.087	0.454 0.454 0.227 0.227	0.210 0.210 0.105 0.105	

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
45	X8 Y3.5 Y4	床計 F階束 10へ 土台 10へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
46	X8.75 Y0 Y1	床計 土台 3へ F階束 11へ	0.500 × 0.401	0.201 0.201 0.100 0.100	0.521 0.521 0.261 0.261	0.241 0.241 0.120 0.120	
47	X8.75 Y1 Y2	床計 F階束 11へ F階束 12へ	0.500 × 0.401	0.201 0.201 0.100 0.100	0.521 0.521 0.261 0.261	0.241 0.241 0.120 0.120	
48	X8.75 Y2 Y2.5	床計 F階束 12へ F階束 13へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	
49	X8.75 Y2.5 Y3.5	床計 F階束 13へ F階束 14へ	0.500 × 0.401	0.201 0.201 0.100 0.100	0.521 0.521 0.261 0.261	0.241 0.241 0.120 0.120	
50	X8.75 Y3.5 Y4	床計 F階束 14へ 土台 10へ	0.500 × 0.104	0.052 0.052 0.026 0.026	0.135 0.135 0.067 0.067	0.062 0.062 0.031 0.031	

UD識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	X3 Y3	1階床梁 16より		0.104	0.269	0.124	
		1階床梁 17より		0.104	0.269	0.124	
		1階床梁 27より		0.104	0.269	0.124	
		1階床梁 28より		0.104	0.269	0.124	
		計		0.414	1.077	0.497	
2	X5.5 Y2.5	1階床梁 10より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 11より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 34より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 35より		0.091	0.235	0.109	
		計		0.233	0.606	0.279	
3	X5.5 Y3.5	1階床梁 19より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 20より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 35より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 36より		0.026	0.067	0.031	
		計		0.233	0.606	0.279	
4	X7.5 Y1	1階床梁 2より		0.104	0.269	0.124	
		1階床梁 3より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 37より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 38より		0.091	0.235	0.109	
		計		0.311	0.807	0.373	
5	X7.5 Y2	1階床梁 6より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 7より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 38より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 39より		0.026	0.067	0.031	
		計		0.233	0.606	0.279	
6	X7.5 Y2.5	1階床梁 12より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 13より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 39より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 40より		0.168	0.437	0.202	
		計		0.311	0.807	0.373	
7	X8 Y1	1階床梁 3より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 4より		0.058	0.151	0.070	
		1階床梁 41より		0.087	0.227	0.105	
		1階床梁 42より		0.087	0.227	0.105	
		計		0.259	0.673	0.311	
8	X8 Y2	1階床梁 7より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 8より		0.055	0.143	0.066	
		1階床梁 42より		0.087	0.227	0.105	
		1階床梁 43より		0.026	0.067	0.031	
		計		0.194	0.505	0.233	
9	X8 Y2.5	1階床梁 13より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 14より		0.055	0.143	0.066	
		1階床梁 43より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 44より		0.087	0.227	0.105	
		計		0.194	0.505	0.233	
10	X8 Y3.5	1階床梁 22より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 23より		0.055	0.143	0.066	
		1階床梁 44より		0.087	0.227	0.105	
		1階床梁 45より		0.026	0.067	0.031	
		計		0.194	0.505	0.233	
11	X8.75Y1	1階床梁 4より		0.058	0.151	0.070	
		1階床梁 5より		0.104	0.269	0.124	
		1階床梁 46より		0.100	0.261	0.120	
		1階床梁 47より		0.100	0.261	0.120	
		計		0.362	0.942	0.435	
12	X8.75Y2	1階床梁 8より		0.055	0.143	0.066	
		1階床梁 9より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 47より		0.100	0.261	0.120	
		1階床梁 48より		0.026	0.067	0.031	
		計		0.272	0.706	0.326	
13	X8.75Y2.5	1階床梁 14より		0.055	0.143	0.066	
		1階床梁 15より		0.091	0.235	0.109	
		1階床梁 48より		0.026	0.067	0.031	
		1階床梁 49より		0.100	0.261	0.120	
		計		0.272	0.706	0.326	

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
14	X8.75Y3.5	1階床梁 23より 1階床梁 24より 1階床梁 49より 1階床梁 50より 計	0.055 0.091 0.100 0.026 0.272	0.143 0.235 0.261 0.067 0.706	0.066 0.109 0.120 0.031 0.326
合計			3.752	9.756	4.503

UD I識別番号 : W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ × 面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
1	Y0 X0 X3.5	玄関・ポーチ	0.650 × 0.470	0.305	0.610	0.282	
		床	0.500 × 0.402	0.201	0.522	0.241	
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階外壁	0.600 × 0.455 × 1.297	0.354			
		1階柱 1より	4.475	1.019	0.470	0.492	
		1階柱 7より	3.295	1.211	0.559	0.161	
		1階柱 10より	2.367	0.437	0.202	0.220	
		1階柱 16より	3.455	0.718	0.331	0.215	
		1階柱 19より	1.904	0.386	0.178	0.115	
計		18.480	4.904	2.263	1.203		
2	Y0 X3.5 X6.5	床	0.500 × 0.518	0.259	0.673	0.311	
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階外壁	0.600 × 0.455 × 1.297	0.354			
		1階外壁	0.600 × 0.455 × 1.297	0.354			
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階柱 19より	1.904	0.386	0.178	0.115	
		1階柱 24より	3.854	0.850	0.392	0.315	
		1階柱 26より	0.806	0.239	0.110		
		1階柱 31より	4.371	0.897	0.414	0.346	
		1階柱 35より	1.367	0.277	0.128	0.080	
		1階床梁 30より	0.091	0.235	0.109		
1階床梁 32より	0.091	0.235	0.109				
計		14.866	3.793	1.751	0.856		
3	Y0 X6.5 X9.75	床	0.500 × 0.582	0.291	0.757	0.349	
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階外壁	0.600 × 0.683 × 1.297	0.531			
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708			
		1階外壁	0.600 × 0.455 × 1.297	0.354			
		1階柱 35より	1.367	0.277	0.128	0.080	
		1階柱 41より	4.984	3.230	1.491	0.341	
		1階柱 43より	5.630	3.768	1.739	0.343	
		1階柱 45より	6.039	3.768	1.739	0.458	
		1階柱 47より	1.984	0.269	0.124	0.114	
		1階床梁 37より	0.091	0.235	0.109		
1階床梁 41より	0.087	0.227	0.105				
1階床梁 46より	0.100	0.261	0.120				
計		22.874	12.791	5.904	1.335		
4	Y0.5 X1.5 X1.6	玄関・ポーチ	0.650 × 0.018	0.012	0.024	0.011	
		床	0.500 × 0.017	0.009	0.023	0.010	
		1階柱 11より		0.294	0.370	0.171	
		計		0.315	0.416	0.192	
5	Y1 X2.5 X6.5	床	0.500 × 1.449	0.725	1.884	0.870	
		1階内壁	0.450 × 0.910 × 1.297	0.531			
		1階内壁	0.450 × 0.455 × 1.297	0.265			
		1階内壁	0.450 × 0.455 × 1.297	0.265			
		1階柱 17より	2.431	1.615	0.745	0.334	
		1階柱 20より	6.434	2.146	0.990	1.461	
		1階柱 25より	3.235	2.852	1.316	0.165	
		1階柱 27より	0.759	0.359	0.166		
		1階柱 32より	8.499	2.960	1.366	2.254	
		1階柱 36より	2.036	0.815	0.376	0.298	
		1階床梁 1より	0.028	0.072	0.033		
		1階床梁 2より	0.035	0.090	0.041		
		1階床梁 26より	0.091	0.235	0.109		
		1階床梁 29より	0.104	0.269	0.124		
		1階床梁 30より	0.091	0.235	0.109		
		1階床梁 31より	0.060	0.157	0.072		
		1階床梁 32より	0.091	0.235	0.109		
1階床梁 33より	0.091	0.235	0.109				
計		25.769	14.160	6.535	4.513		

UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
6 Y2 X0 X3	玄関・ポーチ ユニットバス 床 1階内壁 1階内壁 1階内壁 1階内壁 1階柱 4より 1階柱 8より 1階柱 12より 1階柱 13より 1階床梁 26より 1階床梁 27より 計	0.650 × 0.535 3.000 × 0.828 0.500 × 0.424 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.297 1.382 1.502 0.704 1.331 0.045 0.052 9.652	0.348 2.484 0.212 0.531 0.265 0.265 0.531 0.676 1.794 0.712 1.128 0.118 0.135 6.885	0.695 1.077 0.551 0.312 0.828 0.329 0.521 0.054 0.062 3.178	0.321 0.497 0.254 0.135 0.135
7 Y2 X3 X6.5	床 1階内壁 1階内壁 1階内壁 1階内壁 1階柱 21より 1階柱 28より 1階柱 33より 1階柱 37より 1階床梁 6より 1階床梁 26より 1階床梁 27より 1階床梁 29より 1階床梁 31より 1階床梁 33より 1階床梁 34より 計	0.500 × 1.294 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.455 × 1.297 1.488 0.759 1.171 0.494 0.030 0.045 0.052 0.069 0.060 0.091 0.026 6.790	0.647 0.531 0.531 0.531 0.265 1.267 0.514 1.256 0.219 0.078 0.118 0.135 0.179 0.157 0.235 0.067 5.908	0.776 0.585 0.237 0.580 0.101 0.036 0.054 0.062 0.083 0.072 0.109 0.031 2.727	
8 Y4 X0 X3	ユニットバス 床 1階外壁 1階外壁 1階外壁 1階柱 6より 1階柱 9より 1階柱 15より 1階柱 18より 1階床梁 28より 計	3.000 × 0.828 0.500 × 0.207 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 6.297 5.991 4.413 4.986 0.052 26.450	2.484 0.104 0.708 0.708 0.708 1.413 2.691 1.521 1.673 0.135 8.778	0.497 0.124 0.652 1.242 0.702 0.772 0.062 4.052	0.778 0.577 0.517 0.667 2.538
9 Y4 X3 X6.5	床 1階外壁 1階外壁 1階外壁 1階外壁 1階柱 18より 1階柱 23より 1階柱 30より 1階柱 34より 1階柱 40より 1階床梁 28より 1階床梁 36より 計	0.500 × 0.621 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.297 4.986 1.361 4.420 6.624 2.306 0.052 0.026 22.563	0.311 0.708 0.708 0.708 0.354 1.673 0.359 1.409 2.332 0.488 0.135 0.067 7.270	0.373 0.772 0.166 0.650 1.077 0.225 0.062 0.031 3.356	0.667 0.469 0.869 0.307 2.312
10 Y4 X6.5 X9.75	床 1階外壁 1階外壁 1階外壁 1階外壁 1階柱 40より 1階柱 42より 1階柱 44より 1階柱 46より 1階柱 50より 1階床梁 40より 1階床梁 45より 1階床梁 50より 計	0.500 × 0.466 0.600 × 0.683 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.455 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 2.306 7.383 2.424 6.836 2.453 0.181 0.026 0.026 24.168	0.233 0.531 0.708 0.354 0.708 0.488 4.392 1.884 3.869 0.579 0.471 0.067 0.067 12.423	0.279 0.225 2.027 0.870 1.786 0.267 0.217 0.031 0.031 5.734	0.307 0.742 0.652 0.161 1.862



UDI識別番号: W2022UDI35959

項目	固定荷重 × 長さ × 面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)
11 X0 Y0 Y0.7 玄関・ポーチ 1階外壁 1階柱 1より 1階柱 2より 1階床梁 25より 計	0.650 × 0.183 0.600 × 0.605 × 1.297	0.119 0.471 4.475 7.783 0.642 13.490	0.238 1.019 3.025 0.455 4.737	0.110 0.470 1.396 0.210 2.186	0.492 1.524 2.015
12 X0 Y2.8 Y4 玄関・ポーチ エントランス 1階外壁 1階外壁 1階外壁 1階柱 3より 1階柱 4より 1階柱 5より 1階柱 6より 1階床梁 25より 計	0.650 × 0.011 3.000 × 0.828 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.910 × 1.297 0.600 × 0.150 × 1.297	0.007 2.484 0.708 0.708 0.117 3.676 2.764 2.191 6.297 0.577 19.528	0.015 1.077 0.497 0.640 1.387 1.352 1.077 0.497 0.497 0.652 0.150 6.645	0.007 0.497 0.624 0.269 0.248 0.778 1.946	
13 X1.5 Y0 Y0.5 玄関・ポーチ 床 1階内壁 1階柱 10より 1階柱 11より 計	0.650 × 0.236 0.500 × 0.054 0.450 × 0.455 × 1.297	0.154 0.027 0.265 1.183 0.294 1.924	0.307 0.071 0.101 0.219 0.370 0.967	0.142 0.033 0.110 0.171 0.446	0.110 0.110
14 X1.6 Y0.5 Y2 玄関・ポーチ 床 1階床梁 1より 計	0.650 × 0.564 0.500 × 0.352	0.366 0.176 0.083 0.625	0.733 0.458 0.215 1.405	0.338 0.211 0.099 0.649	
15 X2 Y2 Y4 エントランス 床 1階内壁 1階内壁 1階柱 13より 1階柱 14より 1階柱 15より 1階床梁 16より 計	3.000 × 0.828 0.500 × 0.414 0.450 × 1.000 × 1.297 0.450 × 0.820 × 1.297	2.484 0.207 0.583 0.478 0.665 1.166 2.207 0.104 7.895	1.077 0.538 0.564 1.033 0.760 0.269 4.241	0.497 0.248 0.260 0.477 0.351 0.124 1.957	0.258 0.258
16 X2.5 Y0 Y2 床 1階内壁 1階柱 16より 1階柱 17より 1階床梁 1より 計	0.500 × 0.772 0.450 × 0.910 × 1.297	0.386 0.531 1.727 4.863 0.055 7.562	1.003 0.359 3.230 0.143 4.735	0.463 0.166 1.491 0.066 2.185	0.108 0.668 0.775
17 X3.5 Y0 Y1 床 1階内壁 1階柱 19より 1階柱 20より 計	0.500 × 0.414 0.450 × 0.910 × 1.297	0.207 0.531 1.904 3.217 5.859	0.538 0.386 1.073 1.997	0.248 0.178 0.495 0.922	0.115 0.731 0.846
18 X4 Y2 Y4 床 1階内壁 1階内壁 1階柱 21より 1階柱 22より 1階柱 23より 1階床梁 17より 1階床梁 18より 1階床梁 29より 計	0.500 × 0.828 0.450 × 0.910 × 1.297 0.450 × 0.910 × 1.297	0.414 0.531 0.531 0.744 1.193 0.681 0.104 0.104 0.035 4.335	1.077 0.634 1.077 0.179 0.269 0.269 0.090 3.594	0.497 0.292 0.497 0.083 0.124 0.124 0.041 1.659	
19 X5 Y0 Y1 床 1階内壁 1階柱 26より 1階柱 27より 1階床梁 31より 計	0.500 × 0.311 0.450 × 0.910 × 1.297	0.155 0.531 0.403 0.380 0.030 1.499	0.404 0.120 0.179 0.078 0.781	0.186 0.055 0.083 0.036 0.361	

UDI識別番号: W2022UDI35959

番号	符号	項目	固定荷重 × 長さ・面積 (kN)	G (kN)	P (kN)	Pe (kN)	S (kN)					
20	X5 Y2 Y4	床	0.500 × 0.673	0.336	0.875	0.404	0.234					
		1階内壁	0.450 × 0.910 × 1.297	0.531								
		1階内壁	0.450 × 0.910 × 1.297	0.531								
		1階柱 28より		0.379				0.257	0.119			
		1階柱 29より		1.028				0.807	0.373			
		1階柱 30より		2.210				0.704	0.325			
		1階床梁 10より		0.026				0.067	0.031			
		1階床梁 18より		0.104				0.269	0.124			
		1階床梁 19より		0.026				0.067	0.031			
		1階床梁 31より		0.030				0.078	0.036			
		計		5.201				3.126	1.443	0.234		
		21	X6.5 Y0 Y4	床				0.500 × 1.449	0.725	1.884	0.870	0.080
				1階内壁				0.450 × 0.910 × 1.297	0.531			
1階内壁	0.450 × 0.910 × 1.297			0.531								
1階内壁	0.450 × 0.455 × 1.297			0.265								
1階内壁	0.450 × 0.910 × 1.297			0.531								
1階内壁	0.450 × 0.455 × 1.297			0.265								
1階柱 35より				1.367	0.277	0.128						
1階柱 36より				4.071	1.630	0.752						
1階柱 37より				0.988	0.437	0.202						
1階柱 38より				1.155	0.555	0.256						
1階柱 39より				1.155	0.555	0.256						
1階柱 40より				2.306	0.488	0.225						
1階床梁 2より				0.069	0.179	0.083						
1階床梁 6より				0.060	0.157	0.072						
1階床梁 11より				0.091	0.235	0.109						
1階床梁 12より				0.091	0.235	0.109						
1階床梁 20より				0.091	0.235	0.109						
1階床梁 21より		0.091	0.235	0.109								
計		14.382	7.104	3.279	0.983							
22	X9.75 Y0 Y4	床	0.500 × 0.725	0.362	0.942	0.435	0.114					
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708								
		1階外壁	0.600 × 0.910 × 1.297	0.708								
		1階外壁	0.600 × 1.820 × 1.297	1.416								
		1階柱 47より		1.984				0.269	0.124			
		1階柱 48より		8.649				1.615	0.745			
		1階柱 49より		7.951				1.615	0.745			
		1階柱 50より		2.453				0.579	0.267			
		1階床梁 5より		0.104				0.269	0.124			
		1階床梁 9より		0.091				0.235	0.109			
		1階床梁 15より		0.091				0.235	0.109			
1階床梁 24より		0.091	0.235	0.109								
計		24.607	5.996	2.767	2.660							
合計			278.834	122.657	56.611	24.583						

UD識別番号: W2022UD183059

符号	階	長期 (kN)	短期 (kN)	積雪時 (kN)	たわみ用 (kN)	引き抜き用 (kN)
a Y0	3	0.819	←	1.046	0.819	←
a Y1	3	2.298	←	3.376	2.298	←
a Y2	3R	0.931	←	1.763	0.931	←
	3	2.034	←	2.866	2.034	←
a Y3	3	1.031	←	1.258	1.031	←
X0 Y0	2	3.821	←	4.209	3.531	←
	1	10.988	←	11.972	9.891	←
X0 Y0.7	1	10.808	←	12.332	9.179	←
X0 Y1	2	11.123	←	12.963	9.529	←
X0 Y2.8	1	5.062	←	5.713	4.315	←
X0 Y2	2	3.684	←	3.899	3.032	←
	1	6.174	←	6.578	5.082	←
X0 Y3	1	3.267	←	3.516	2.688	←
X0 Y4	2	7.814	←	8.748	7.162	←
	1	15.420	←	16.975	13.898	←
X0.5 Y0	3	0.903	←	1.225	0.903	←
X0.5 Y3	3	1.685	←	2.173	1.685	←
X1 Y0	2	2.118	←	2.279	1.901	←
	1	4.506	←	4.668	3.854	←
X1 Y2	1	3.297	←	3.297	2.330	←
X1 Y4	2	5.497	←	6.074	4.628	←
	1	8.682	←	9.259	7.233	←
X1.5 Y0	3	0.915	←	1.245	0.915	←
	2	2.581	←	2.912	2.364	←
	1	4.206	←	4.536	3.853	←
X1.5 Y0.5	1	1.328	←	1.328	0.930	←
X1.5 Y2	1	1.416	←	1.416	1.032	←
X2 Y2	1	3.688	←	3.688	2.777	←
X2 Y3.1	1	2.199	←	2.199	1.643	←
X2 Y4	2	3.702	←	4.012	3.050	←
	1	8.901	←	9.676	7.672	←
X2.5 Y0	3	0.903	←	1.225	0.903	←
	2	3.402	←	3.724	3.112	←
	1	6.259	←	6.581	5.679	←
X2.5 Y1	2	9.315	←	10.317	7.286	←
	1	12.139	←	13.140	9.530	←
X2.5 Y2	3R	1.105	←	2.094	1.105	←
	3	2.011	←	3.000	2.011	←
X2.5 Y3	3	1.940	←	2.435	1.940	←

UDI識別番号: W2022UDJ35959

符号	階	長期 (kN)	短期 (kN)	積雪時 (kN)	たわみ用 (kN)	引き抜き用 (kN)
X2.5 Y4	2	5.383	←	6.312	4.779	←
X3 Y3	F	1.491	←	1.491	0.911	←
X3 Y4	2	7.443	←	8.312	6.523	←
	1	13.319	←	14.653	11.517	←
X3.5 Y0	3	1.138	←	1.484	1.138	←
	2	3.947	←	4.293	3.635	←
	1	6.871	←	7.217	6.246	←
X3.5 Y1	3	2.731	←	4.220	2.731	←
	2	10.063	←	12.255	8.904	←
	1	12.870	←	15.062	11.137	←
X3.5 Y2	3R	0.833	←	1.579	0.833	←
	3	1.867	←	2.612	1.867	←
X3.5 Y3	3	1.102	←	1.349	1.102	←
X4 Y2	3	0.676	←	0.676	0.676	←
	1	4.132	←	4.132	3.109	←
X4 Y3	3	0.838	←	1.086	0.838	←
	1	2.270	←	2.270	1.690	←
X4 Y4	1	2.580	←	2.580	2.291	←
X4.5 Y0	3	0.891	←	1.206	0.891	←
	2	3.060	←	3.374	2.788	←
	1	4.704	←	5.018	4.246	←
X4.5 Y1	2	4.590	←	4.755	3.463	←
	1	6.087	←	6.253	4.551	←
X5 Y0	1	1.568	←	1.568	1.375	←
X5 Y1	1	1.677	←	1.677	1.387	←
X5 Y2	1	1.909	←	1.909	1.494	←
X5 Y3	3	0.838	←	1.086	0.838	←
	1	1.835	←	1.835	1.400	←
X5 Y4	2	6.741	←	7.444	5.820	←
	1	8.743	←	9.446	7.605	←
X5.5 Y0	3	1.138	←	1.484	1.138	←
	2	3.641	←	3.987	3.339	←
	1	5.269	←	5.614	4.786	←
X5.5 Y1	3	2.827	←	4.378	2.827	←
	2	9.921	←	12.175	8.749	←
	1	11.460	←	13.714	9.865	←
X5.5 Y2	3R	0.833	←	1.579	0.833	←
	3	2.209	←	2.954	2.209	←
	1	2.427	←	2.427	1.751	←

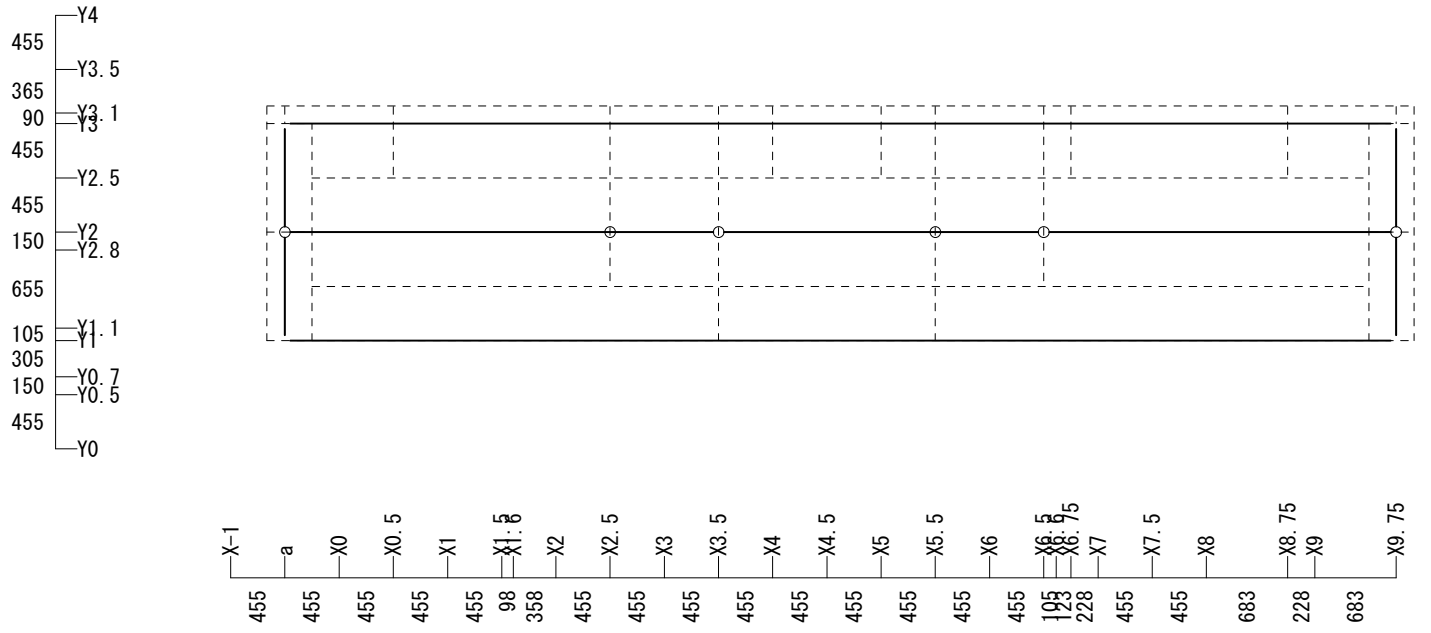
UDI識別番号: W2022UDI35959

符号	階	長期 (kN)	短期 (kN)	積雪時 (kN)	たわみ用 (kN)	引き抜き用 (kN)
X5.5 Y2.5	F	0.838	←	0.838	0.512	←
X5.5 Y3	3	1.102	←	1.349	1.102	←
X5.5 Y3.5	F	0.838	←	0.838	0.512	←
X5.5 Y4	2	6.568	←	7.436	5.746	←
	1	8.956	←	9.825	7.700	←
X6.5 Y0	3	0.674	←	0.914	0.674	←
	2	2.301	←	2.541	2.101	←
	1	4.932	←	5.172	4.485	←
X6.5 Y1	2	6.127	←	7.020	5.257	←
	1	8.551	←	9.445	7.235	←
X6.5 Y2	3R	1.175	←	2.226	1.175	←
	3	2.102	←	3.153	2.102	←
	1	2.138	←	2.138	1.785	←
X6.5 Y2.5	1	1.710	←	1.710	1.411	←
X6.5 Y3	3	0.952	←	1.158	0.952	←
X6.5 Y3.5	1	1.710	←	1.710	1.411	←
X6.5 Y4	2	6.216	←	7.124	5.580	←
	1	8.381	←	9.304	7.593	←
X6.6 Y0	2	0.411	←	0.411	0.389	←
X6.6 Y4	2	0.524	←	0.542	0.502	←
X6.75Y3	3	1.270	←	1.642	1.270	←
X7 Y0	3	0.686	←	0.934	0.686	←
	2	4.426	←	4.767	3.562	←
	1	8.214	←	8.554	6.475	←
X7 Y4	2	7.961	←	8.698	6.471	←
	1	11.774	←	12.516	9.410	←
X7.5 Y1	F	1.118	←	1.118	0.683	←
X7.5 Y2	F	0.838	←	0.838	0.512	←
X7.5 Y2.5	F	1.118	←	1.118	0.683	←
X8 Y0	3	0.800	←	1.090	0.800	←
	2	5.089	←	5.433	4.075	←
	1	9.397	←	9.741	7.369	←
X8 Y1	F	0.932	←	0.932	0.569	←
X8 Y2	F	0.699	←	0.699	0.427	←
X8 Y2.5	F	0.699	←	0.699	0.427	←
X8 Y3.5	F	0.699	←	0.699	0.427	←
X8 Y4	1	4.308	←	4.308	3.294	←

UDI識別番号: W2022UDI35959

符号	階	長期 (kN)	短期 (kN)	積雪時 (kN)	たわみ用 (kN)	引き抜き用 (kN)
X8. 75Y0	3	0. 789	←	1. 070	0. 789	←
	2	5. 499	←	5. 956	4. 484	←
	1	9. 807	←	10. 264	7. 778	←
X8. 75Y1	F	1. 304	←	1. 304	0. 797	←
X8. 75Y2	F	0. 978	←	0. 978	0. 598	←
X8. 75Y2. 5	F	0. 978	←	0. 978	0. 598	←
X8. 75Y3	3	1. 685	←	2. 173	1. 685	←
X8. 75Y3. 5	F	0. 978	←	0. 978	0. 598	←
X8. 75Y4	1	10. 705	←	11. 357	8. 622	←
X9 Y4	2	8. 529	←	9. 398	7. 104	←
X9. 75Y0	3	0. 819	←	1. 046	0. 819	←
	2	2. 627	←	2. 854	2. 482	←
	1	4. 507	←	4. 735	4. 217	←
X9. 75Y1	3	2. 393	←	3. 533	2. 393	←
	2	6. 792	←	8. 378	6. 357	←
	1	10. 264	←	11. 851	9. 395	←
X9. 75Y2	3R	1. 000	←	1. 894	1. 000	←
	3	2. 130	←	3. 024	2. 130	←
X9. 75Y3	3	1. 031	←	1. 258	1. 031	←
	2	6. 094	←	6. 892	5. 659	←
	1	9. 566	←	10. 365	8. 697	←
X9. 75Y4	2	2. 053	←	2. 158	1. 930	←
	1	6. 065	←	6. 388	5. 441	←

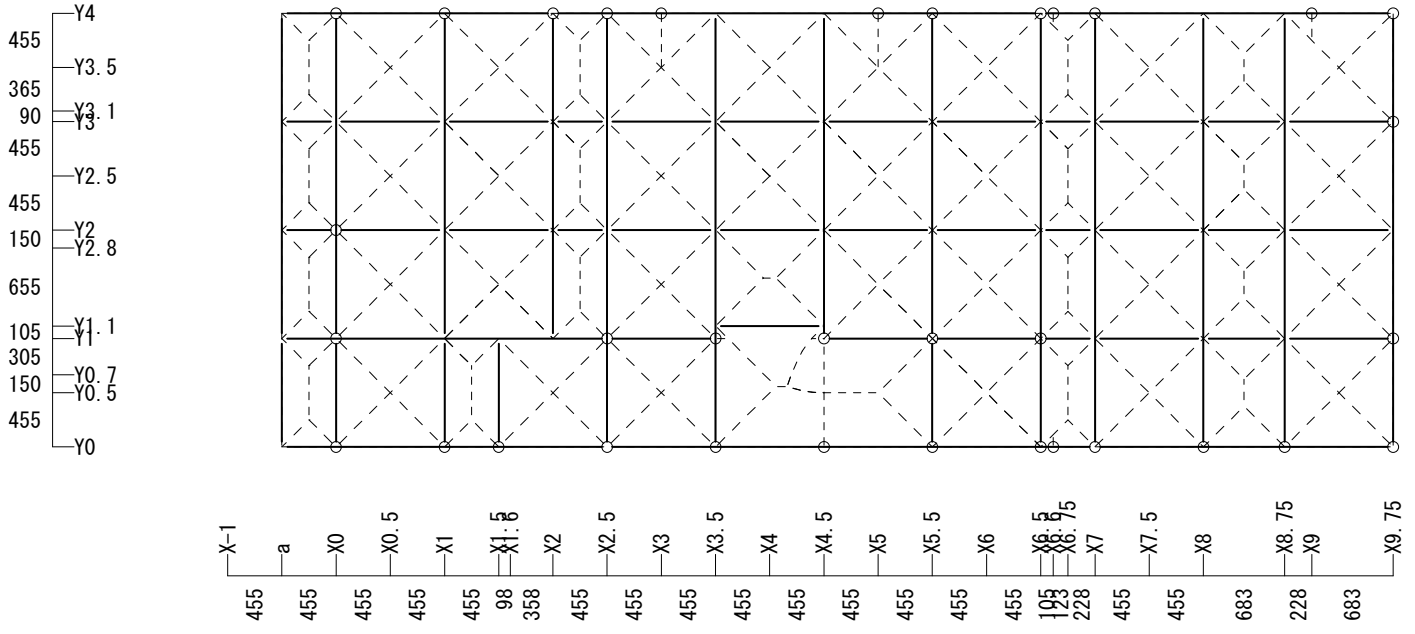
UD識別番号: W20220DI35959



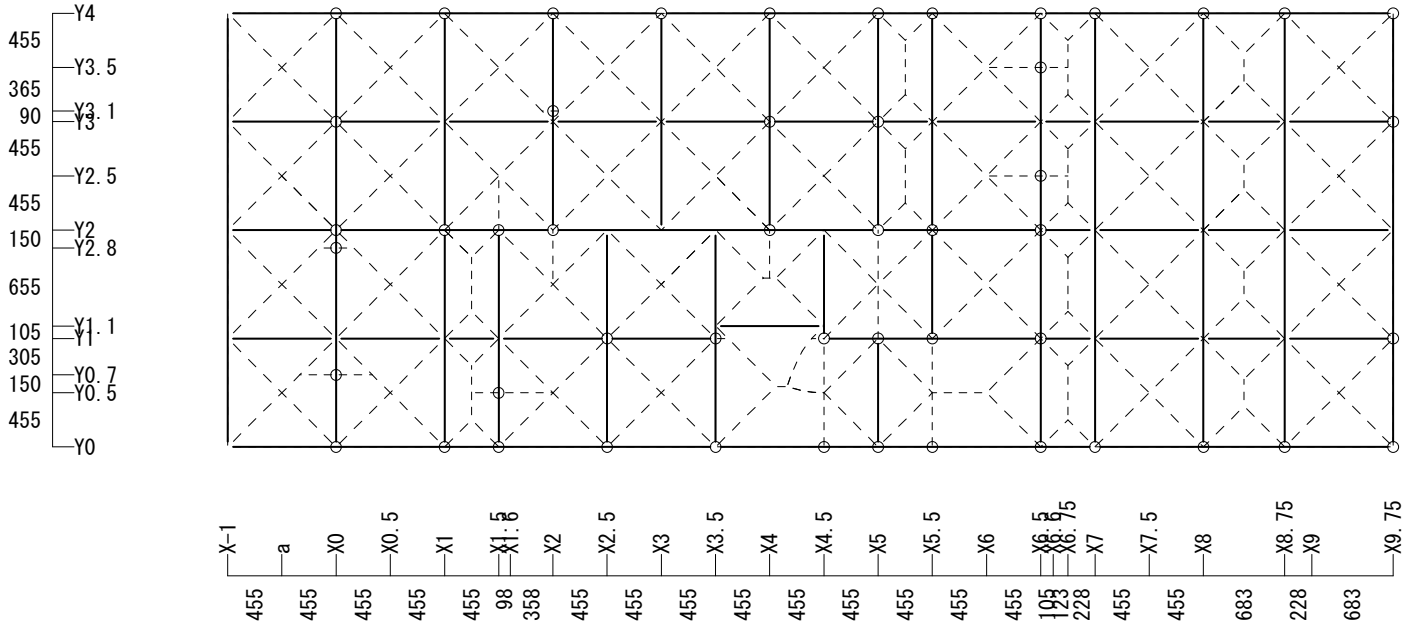




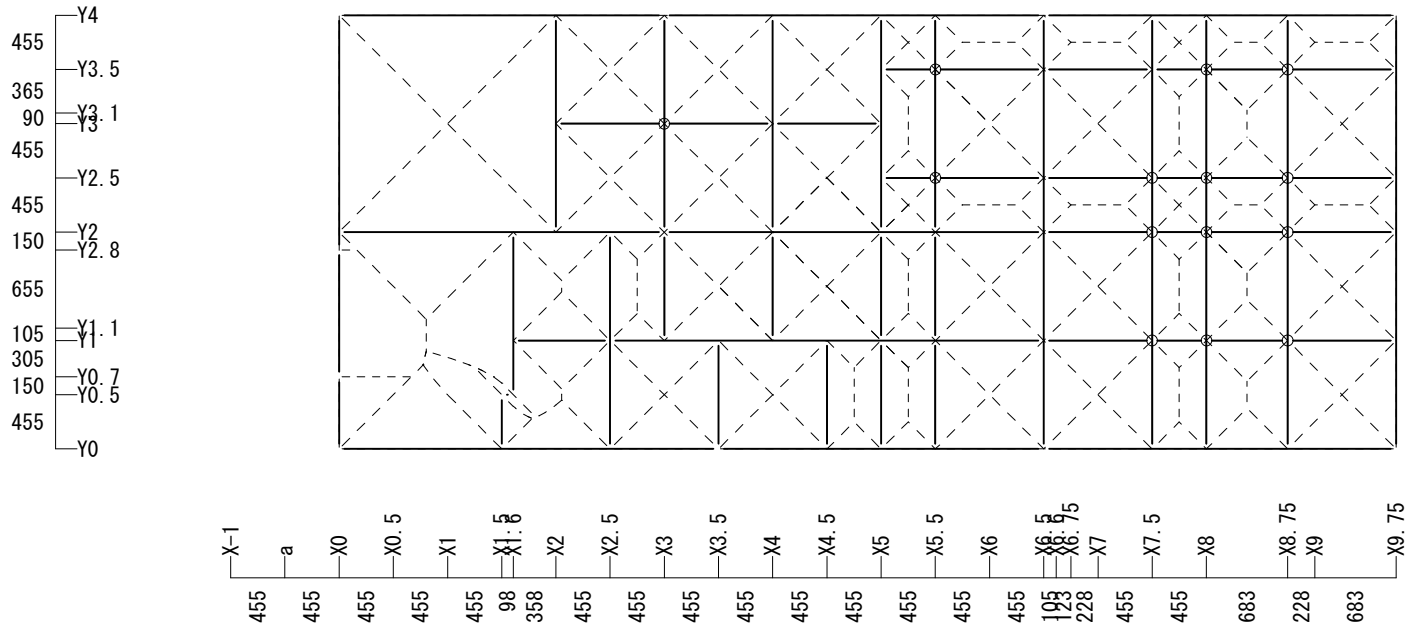
UDI識別番号: W2022UDI35959



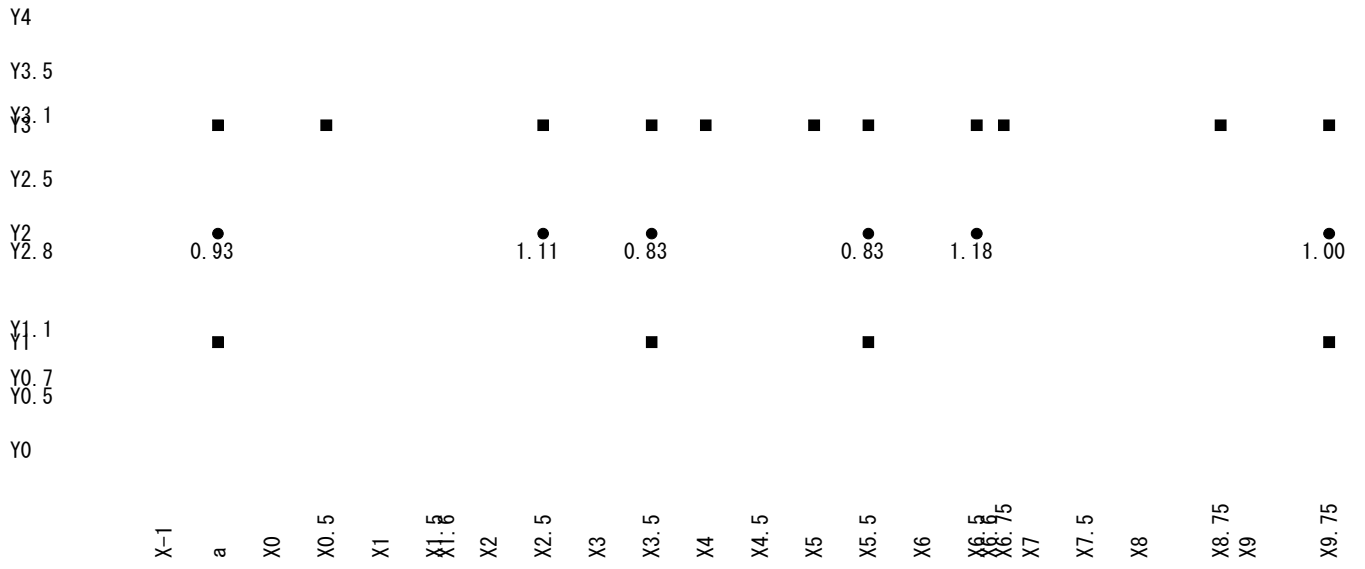
UD識別番号: W2022UDI35959



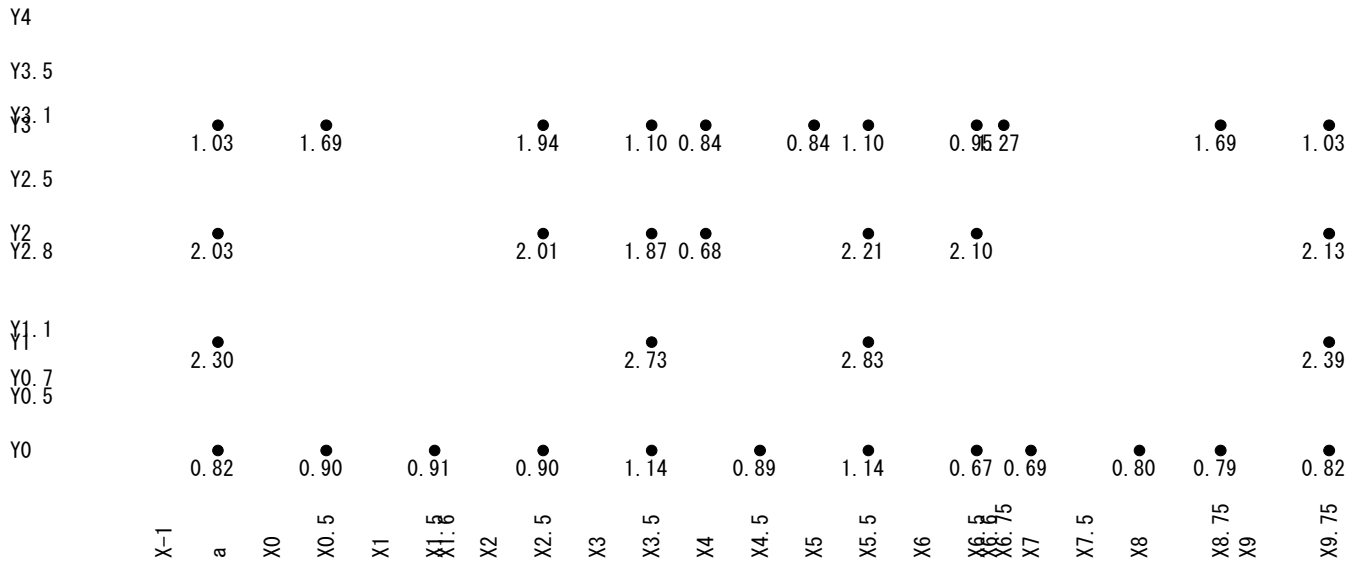
UDI識別番号: W2022UDI35959



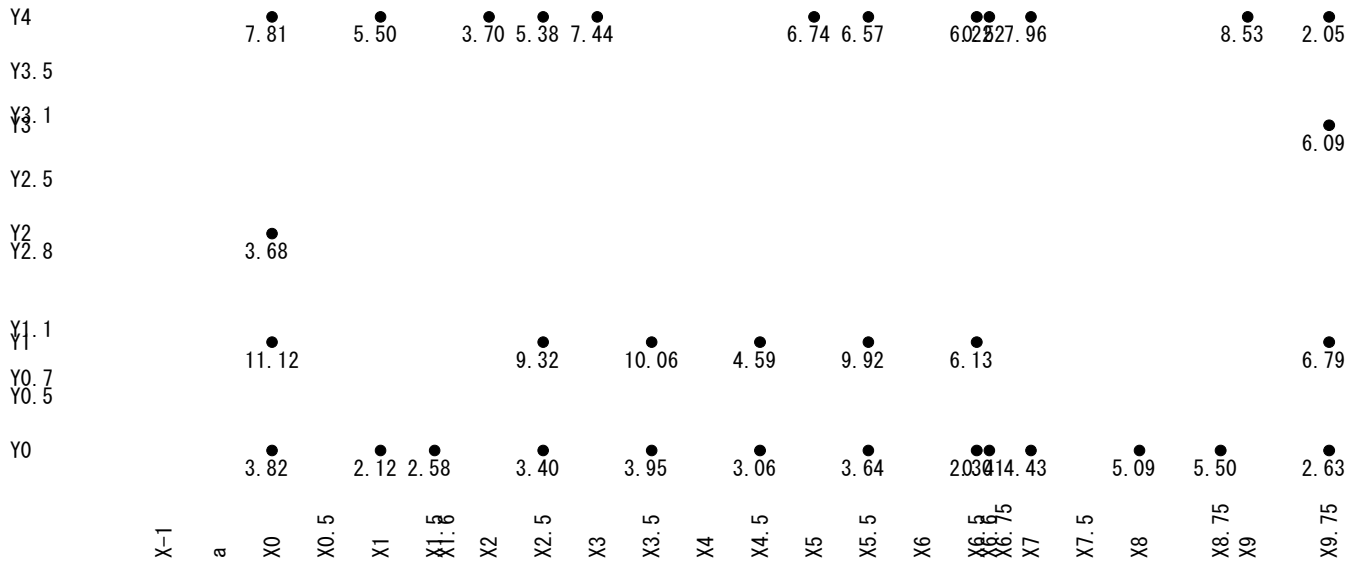
長期外直軸力 (kN)  
 UDI 識別號碼: W202209135959  
 3 階小屋



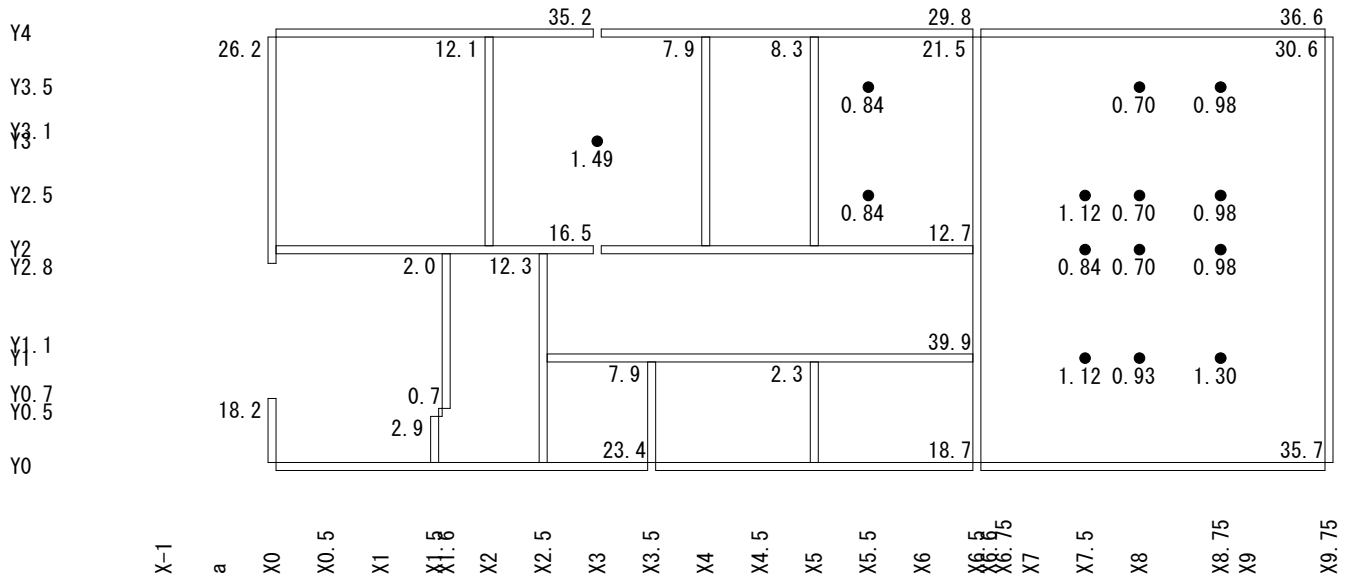
長期外車軸力 (kN)  
 UDI識別番号: W2022UD135959  
 3階



長期外車軸力 (kN)  
 UDI 識別號碼: W2022UD135959  
 2階

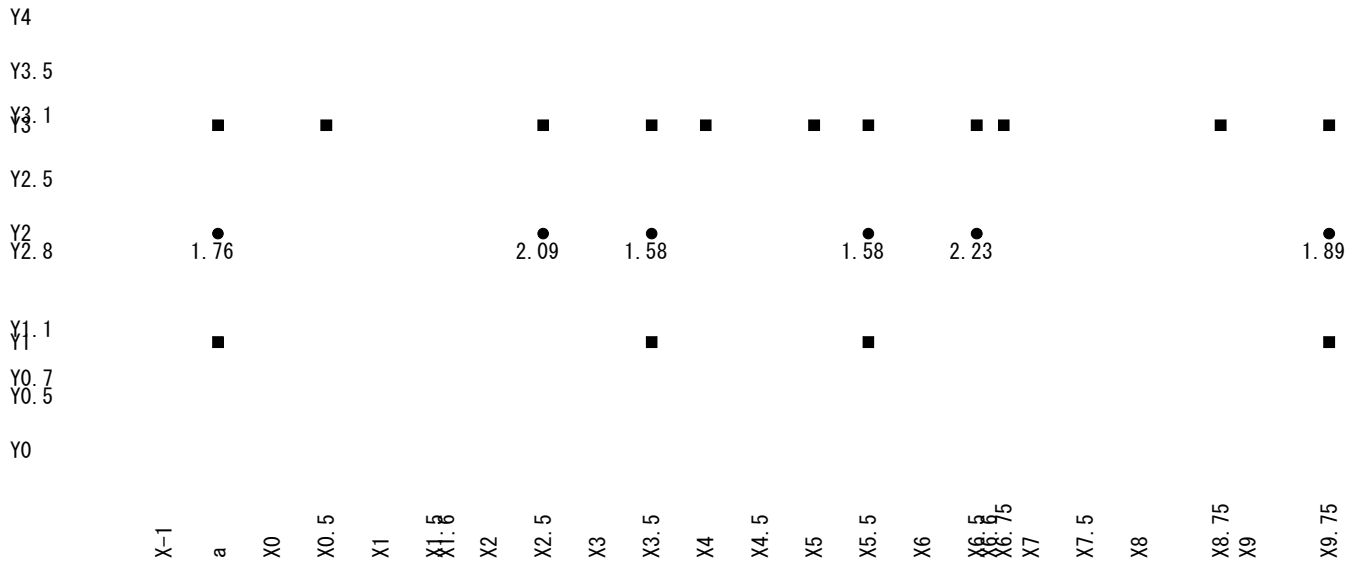




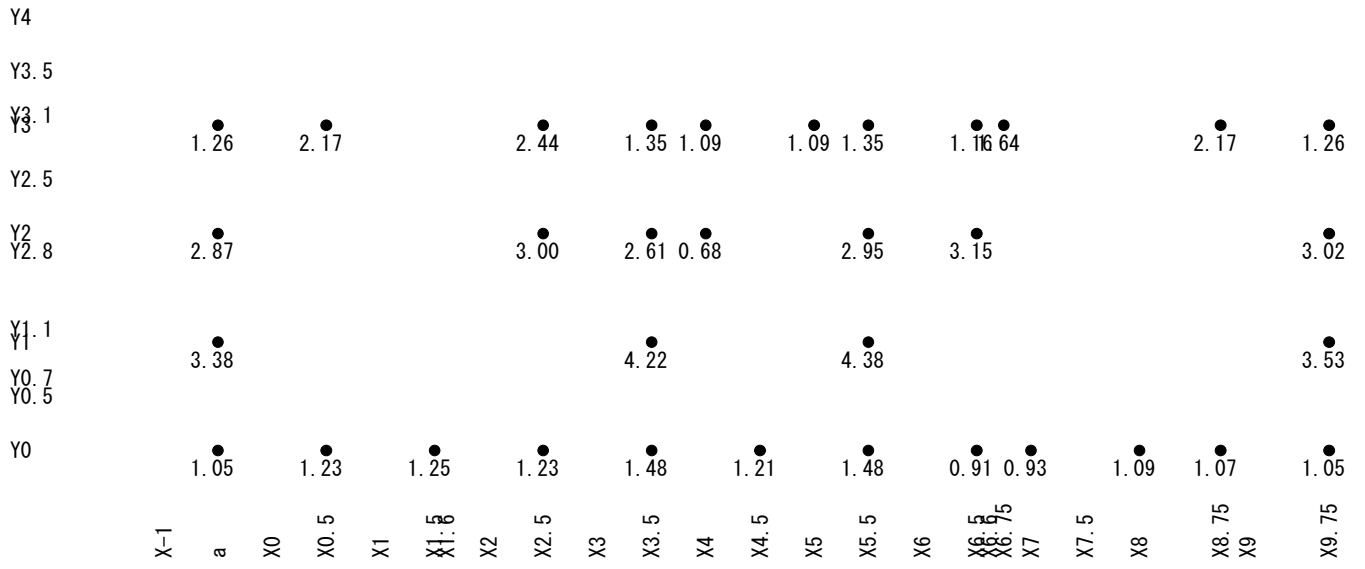




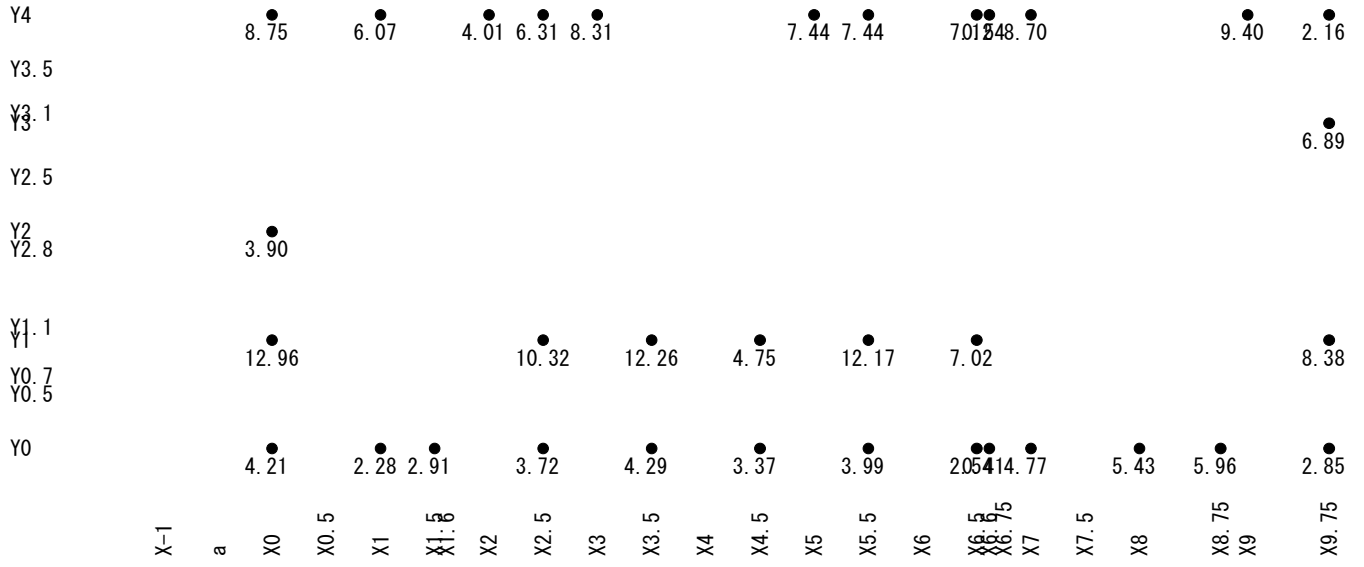
UD識別 3階小屋  
地震時鉛直軸力 (kN)  
2022UD158959



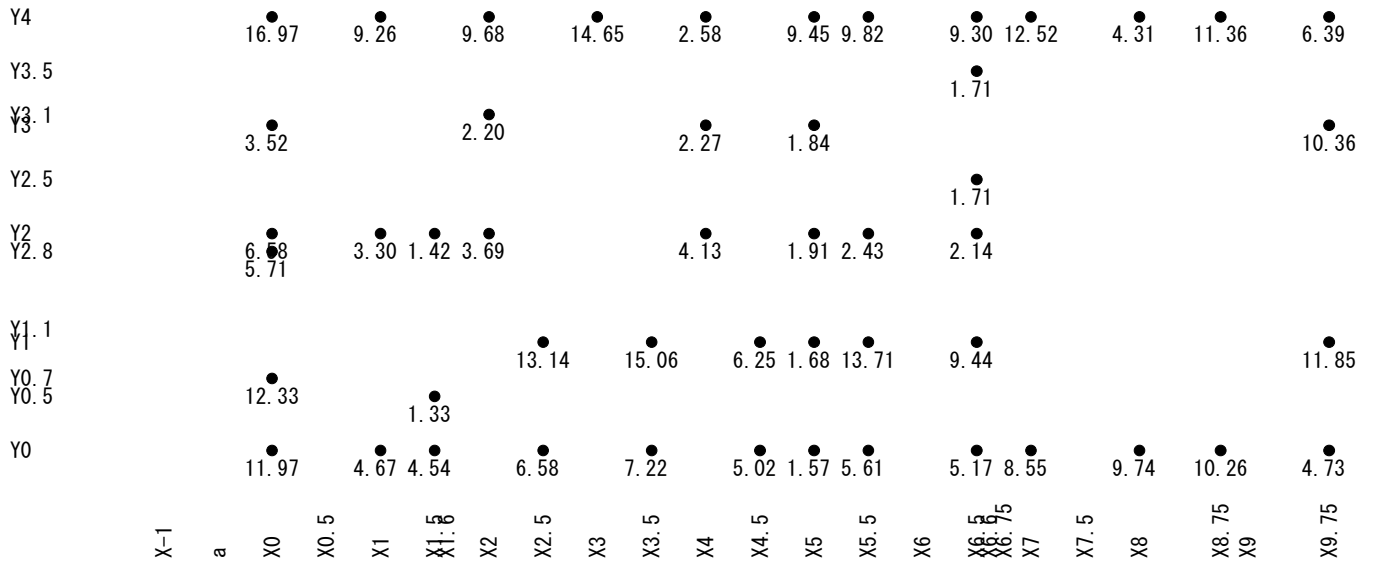
UD識別番号: W2022UD158959  
 積算時刻直軸力 (kN)  
 3階



UD識別番号: W2022UD158959  
 地震時鉛直軸力 (kN)  
 2階

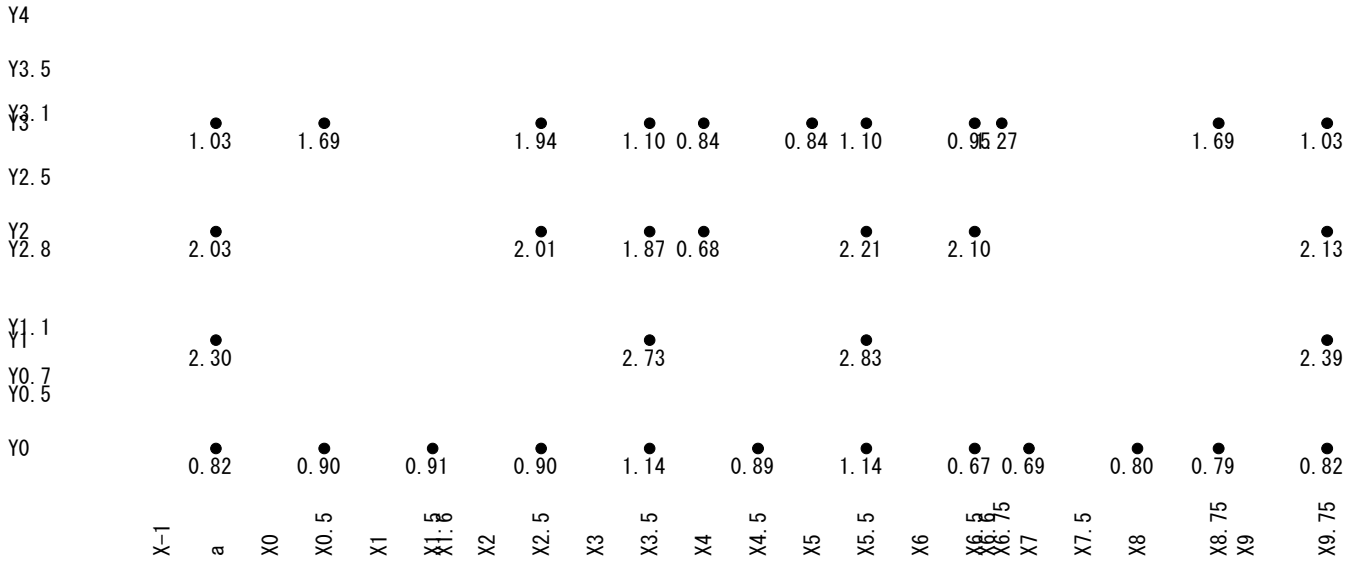


UD識別號: WZ022UD155959  
 清震時鉛直軸力(kN)  
 1階

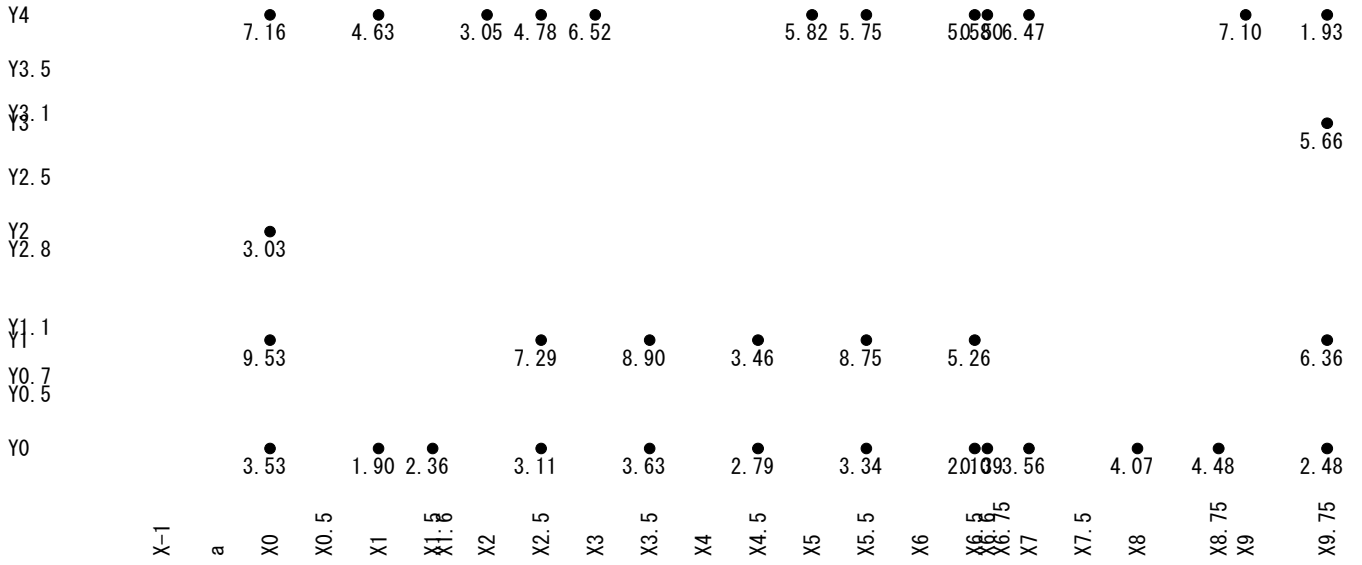




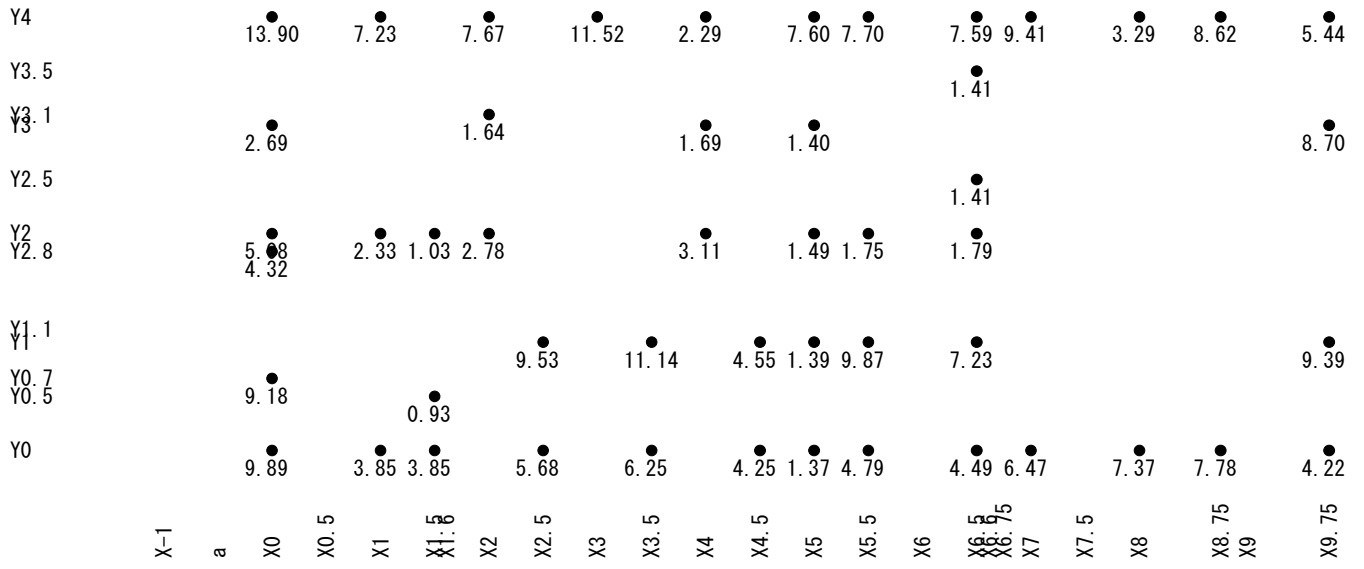
UD識別番号: W202209155959  
 引抜き用(長期床梁左わみ用)鉛直軸力 (kN)



UD識別番号: W202209185959  
 引抜き用(長期床梁左わみ用)鉛直軸力 (kN)  
 2階



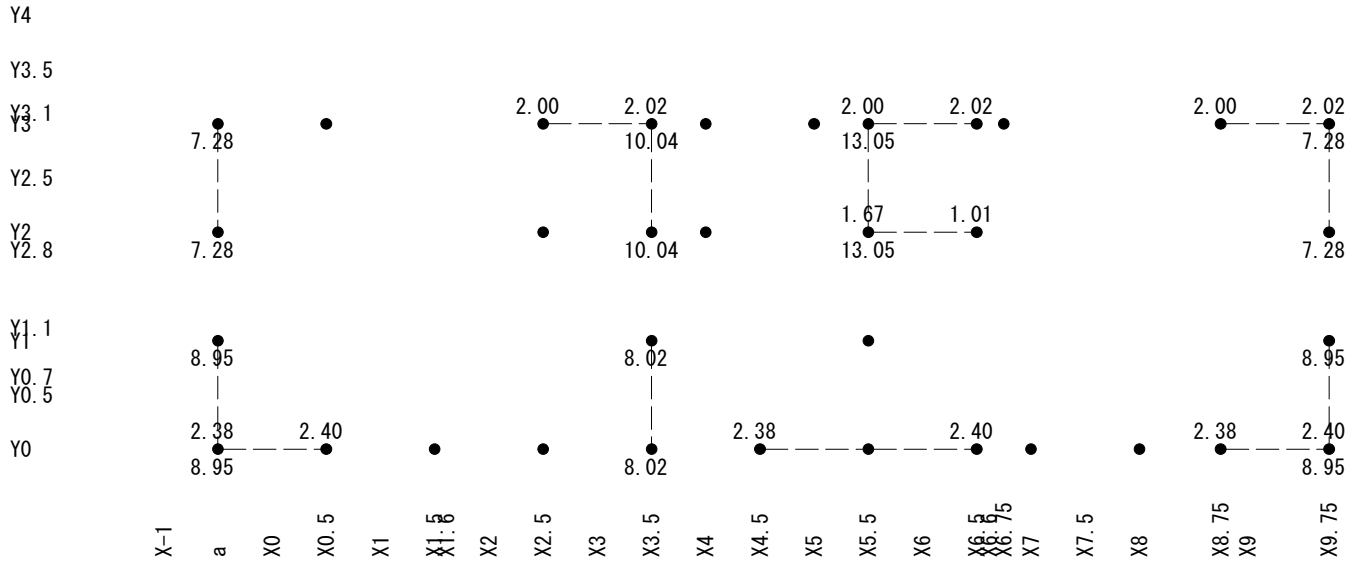
UD識別番号: W202209155959  
 引抜き用(長期床梁左わみ用)鉛直軸力 (kN)





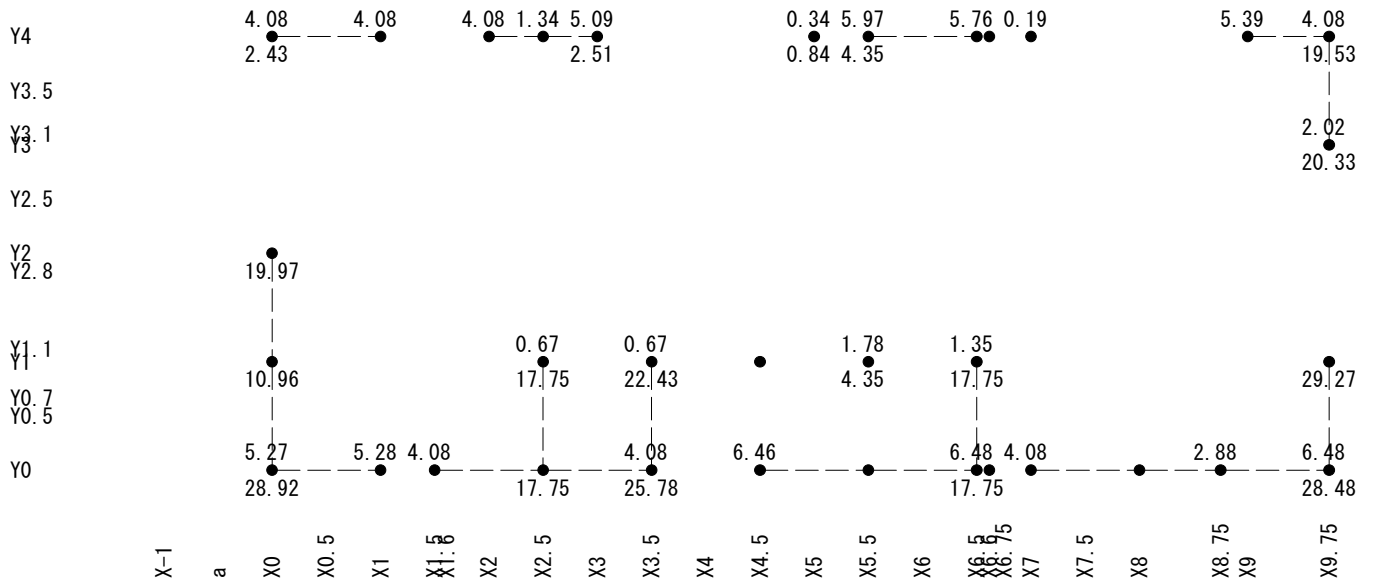
同日時の水平力による軸力 (最大値) (kN)  
 UDI識別番号: W202205135939  
 3階

上段: X方向  
 下段: Y方向



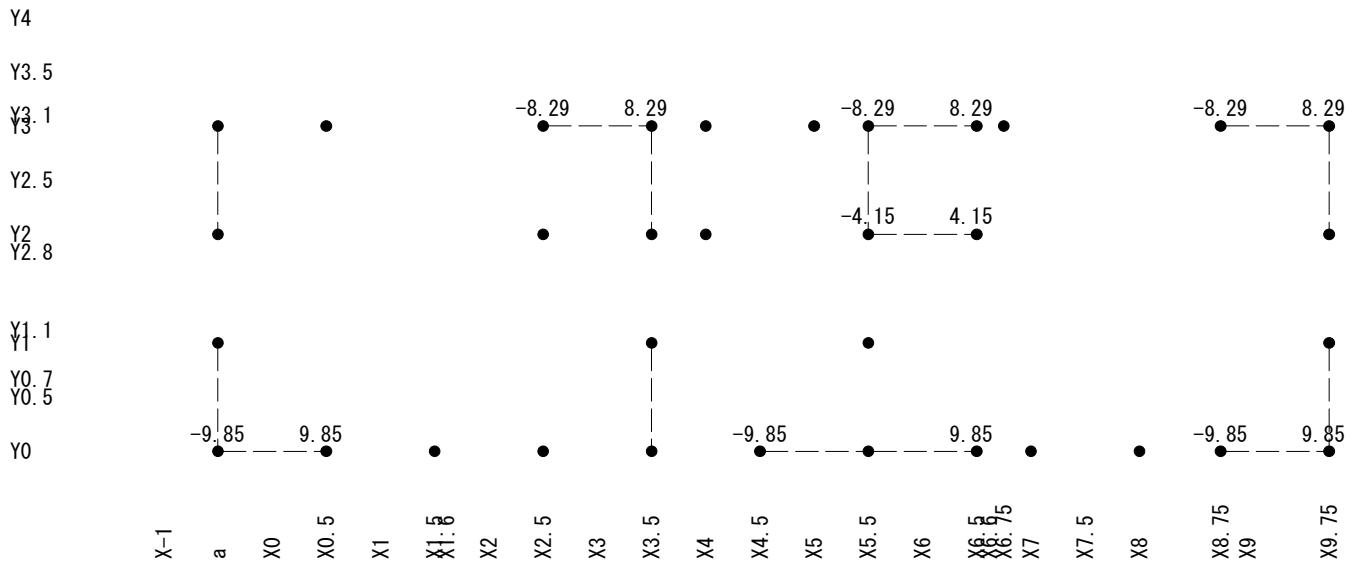
UD識別番号: W20220513599  
 同日時の水平力による軸力 (最大値) (kN)  
 2階

上段: X方向  
 下段: Y方向

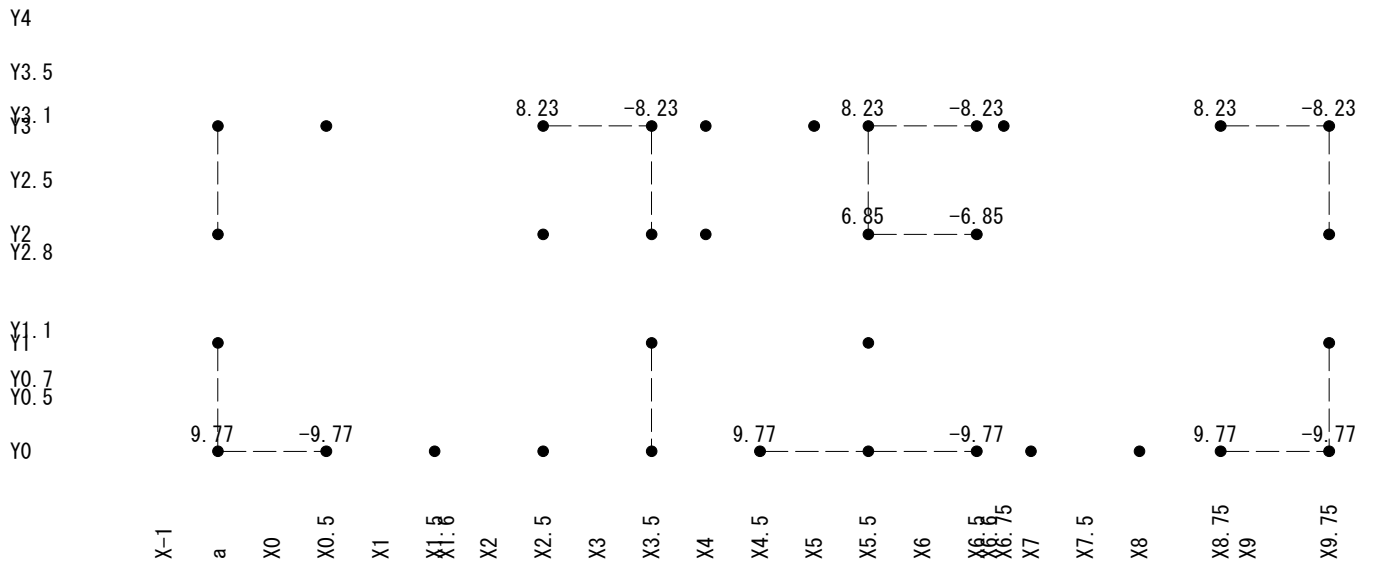




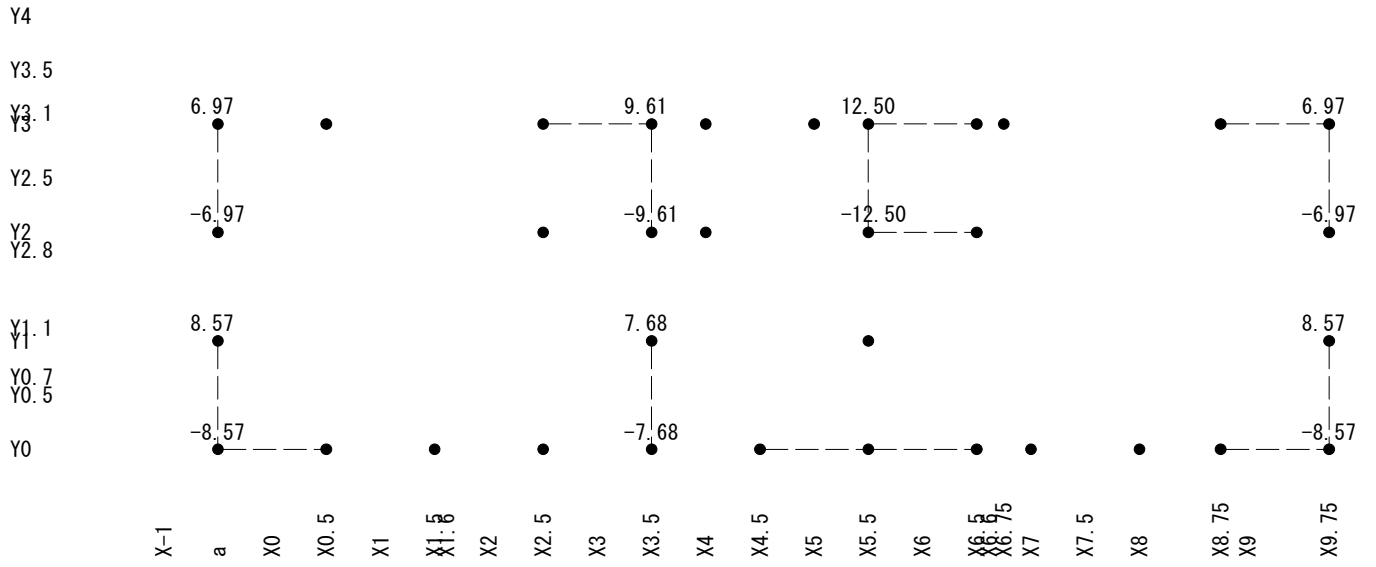
地震時の水平力による軸力 (kN)  
 3階 (→)



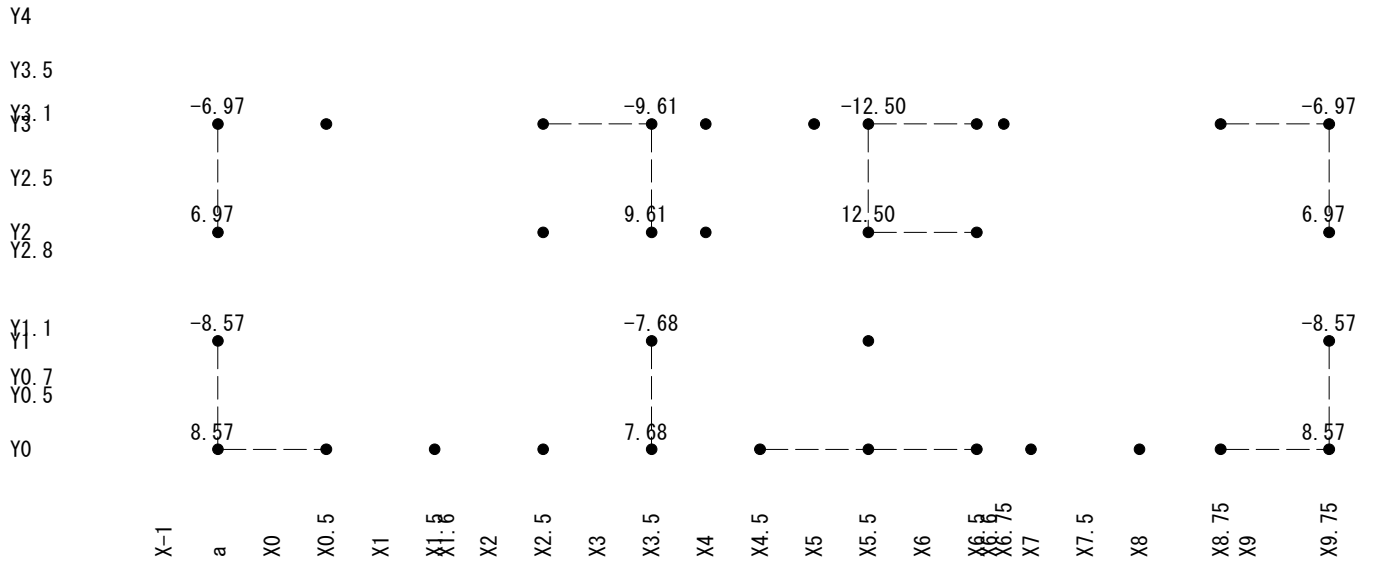
地震時の水平力による軸力 (kN)  
識別番号 W202205135959  
3階 (←)



地震時の水平力による軸力 (kN)  
識別番号: W202205135959  
3階 (1)

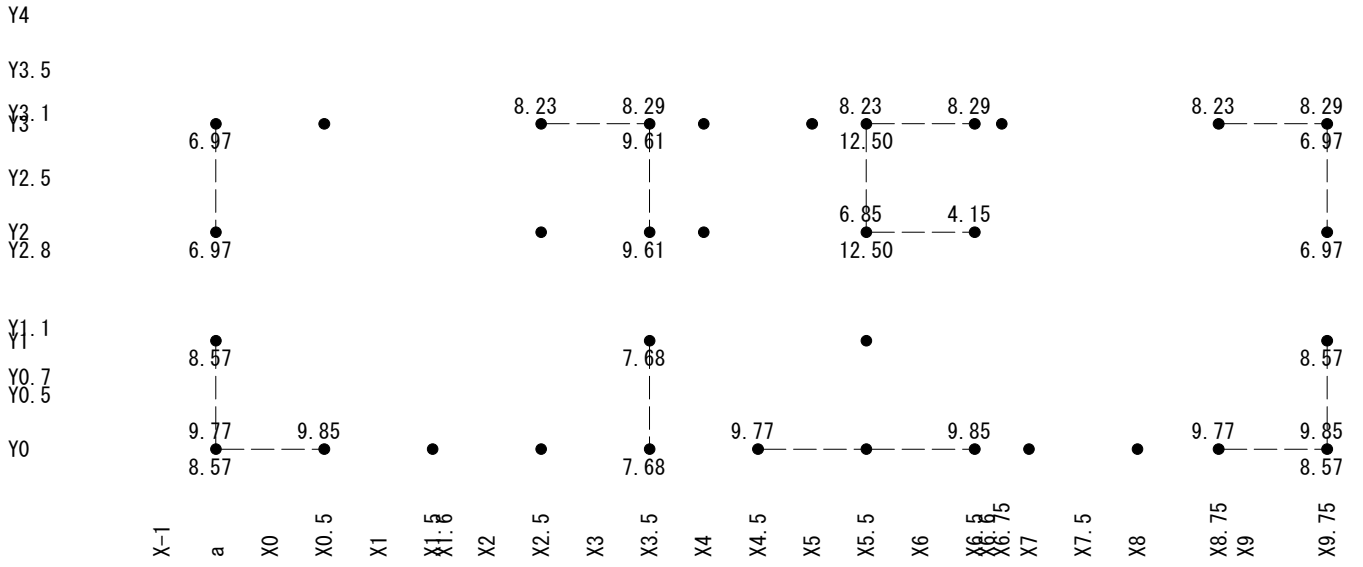


地震時の水平力による軸力 (kN)  
3階 (↓)



地震時の水平力による軸力 (最大値) (kN)  
 UDI識別番号: W202205135939  
 3階

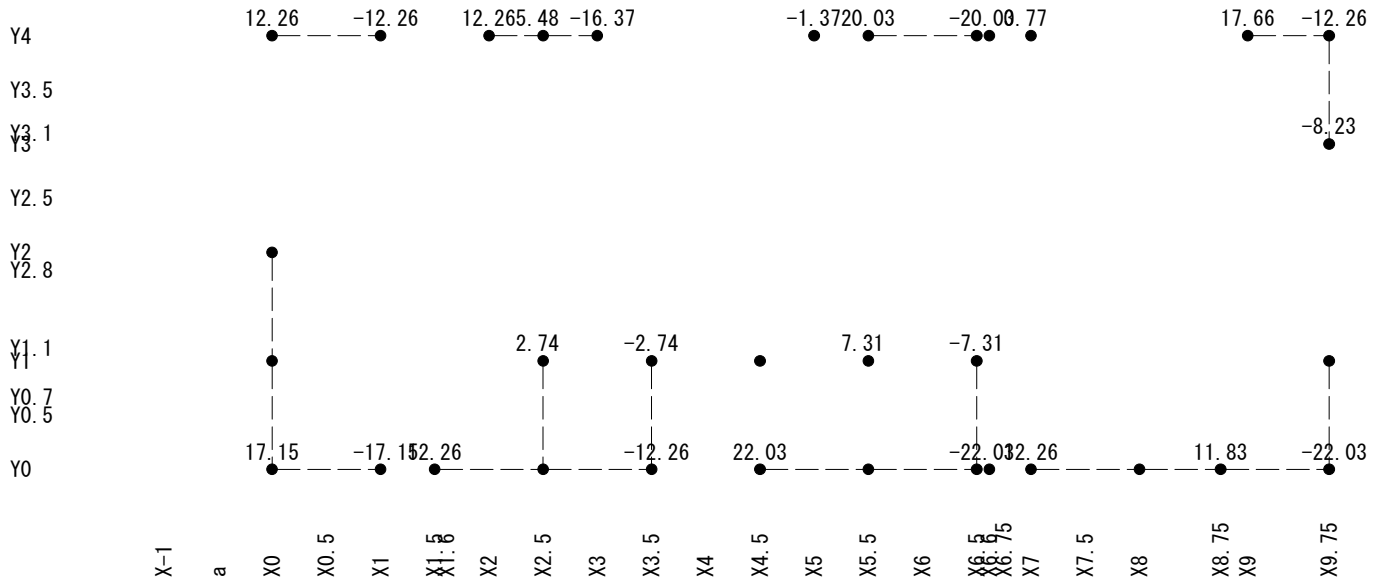
上段 : X方向  
 下段 : Y方向



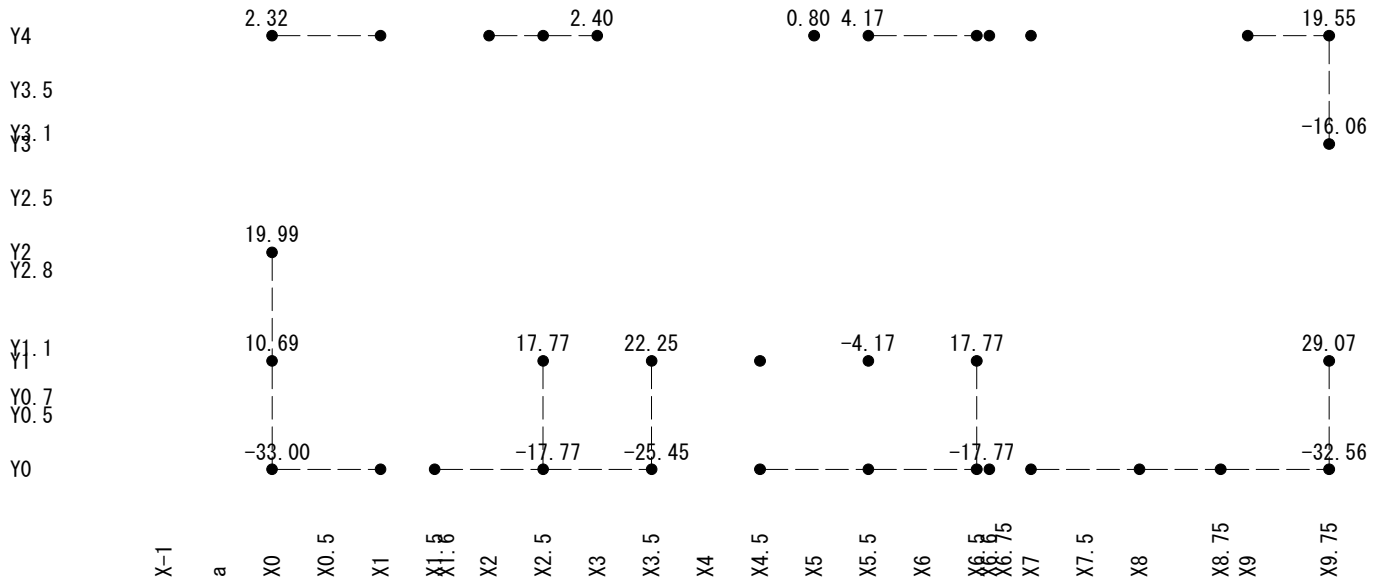




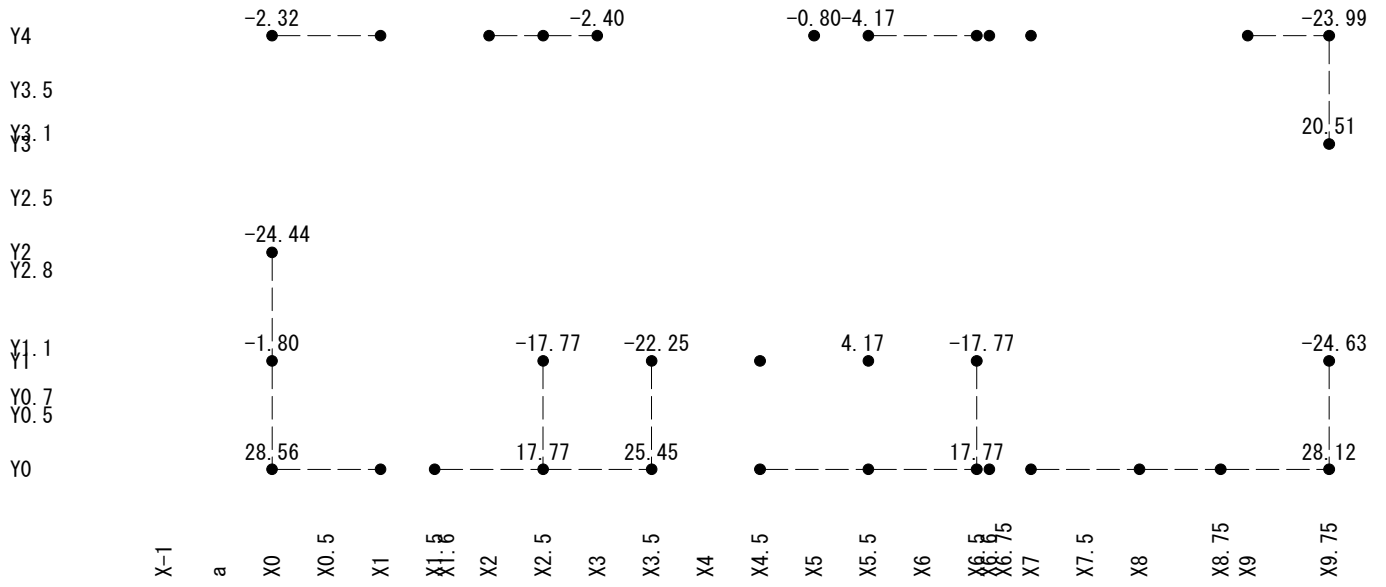
地震時の水平力による軸力 (kN)  
識別番号 W20220513599  
2階 (←)



地震時の水平力による軸力 (kN)  
 識別番号: W202205135939  
 2階 (1)

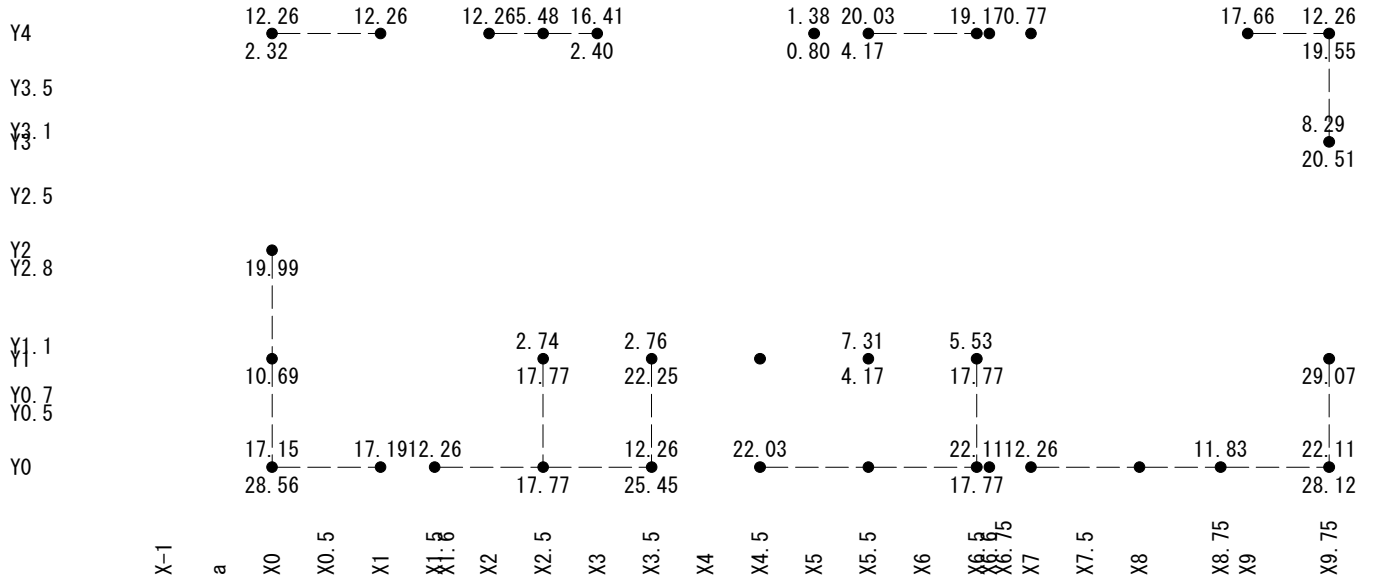


地震時の水平力による軸力 (kN)  
識別番号 W20220513599  
2階 (↓)

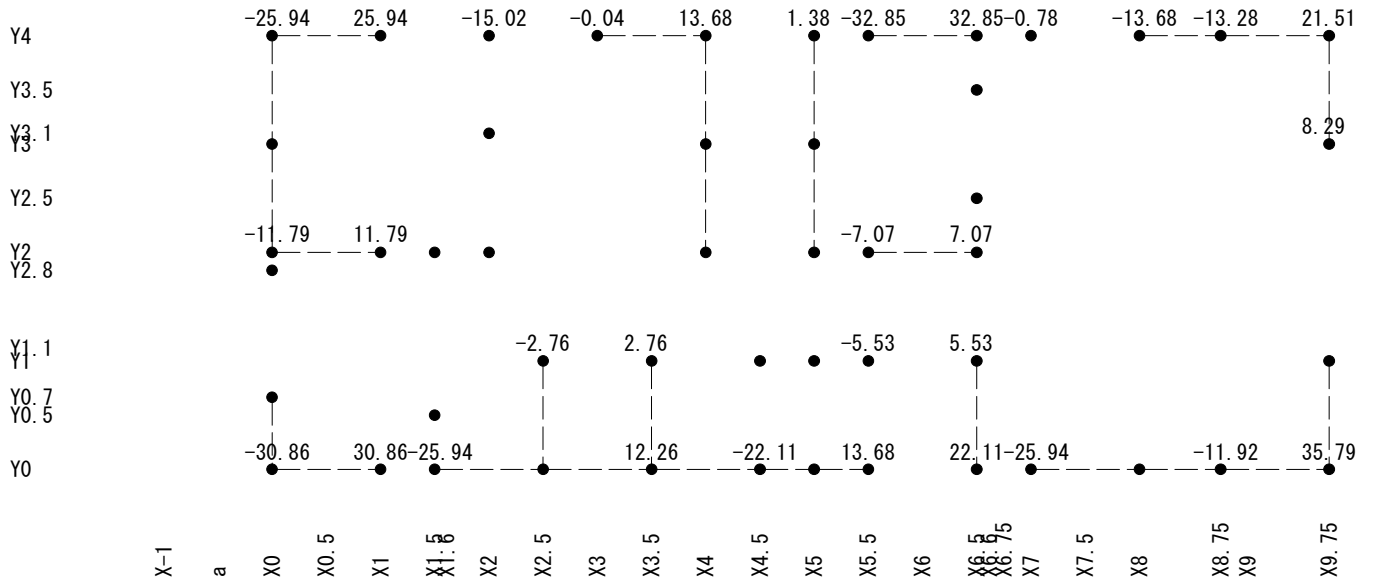


地震時の水平力による軸力 (最大値) (kN)  
 UDI識別番号: W20220513599  
 2階

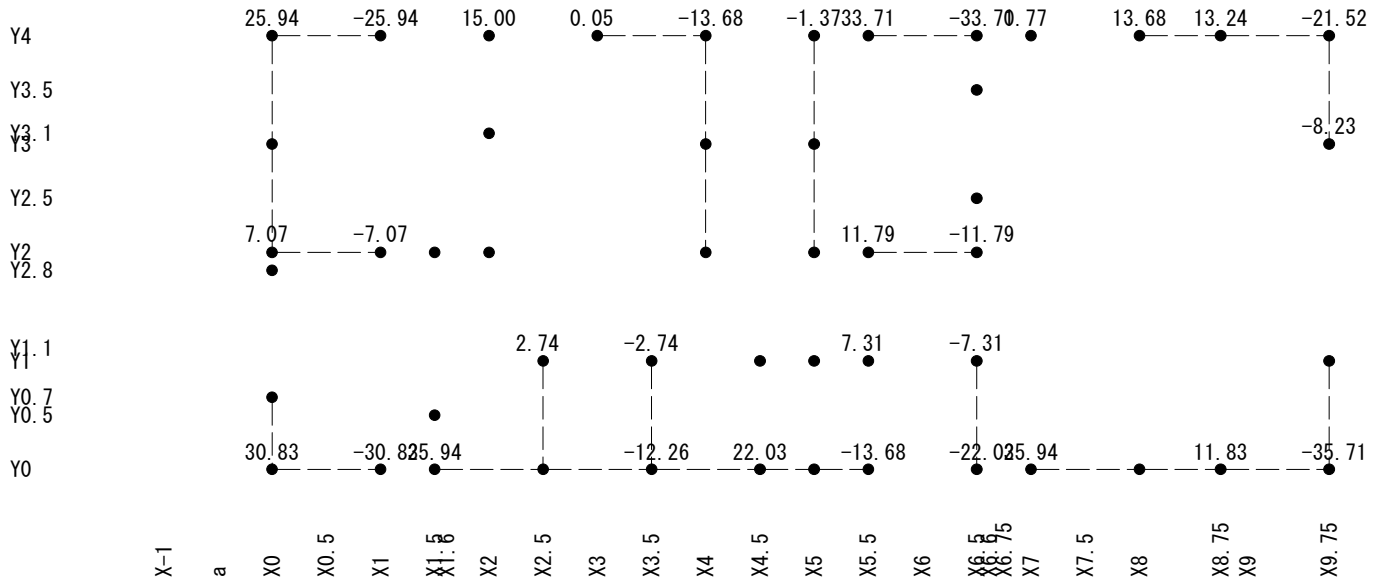
上段 : X方向  
 下段 : Y方向



地震時の水平力による軸力 (kN)  
 UDI識別番号 (→) W20220513599



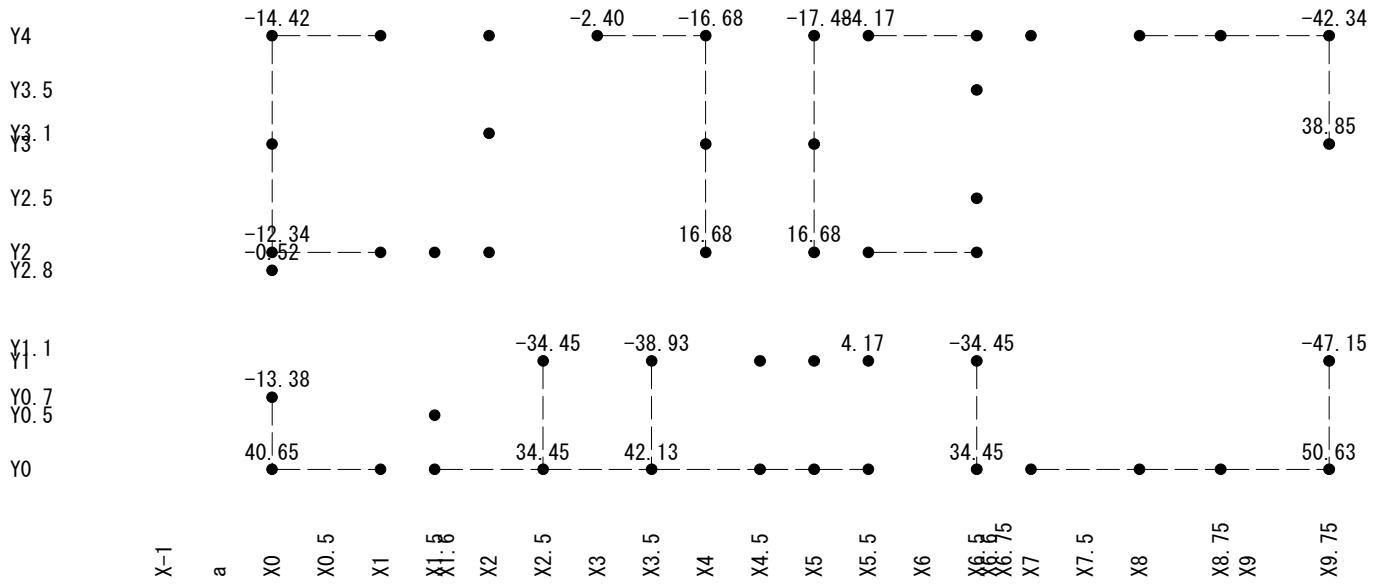
地震時の水平力による軸力 (kN)  
 UDI識別番号 W20220513599  
 1階 (←)







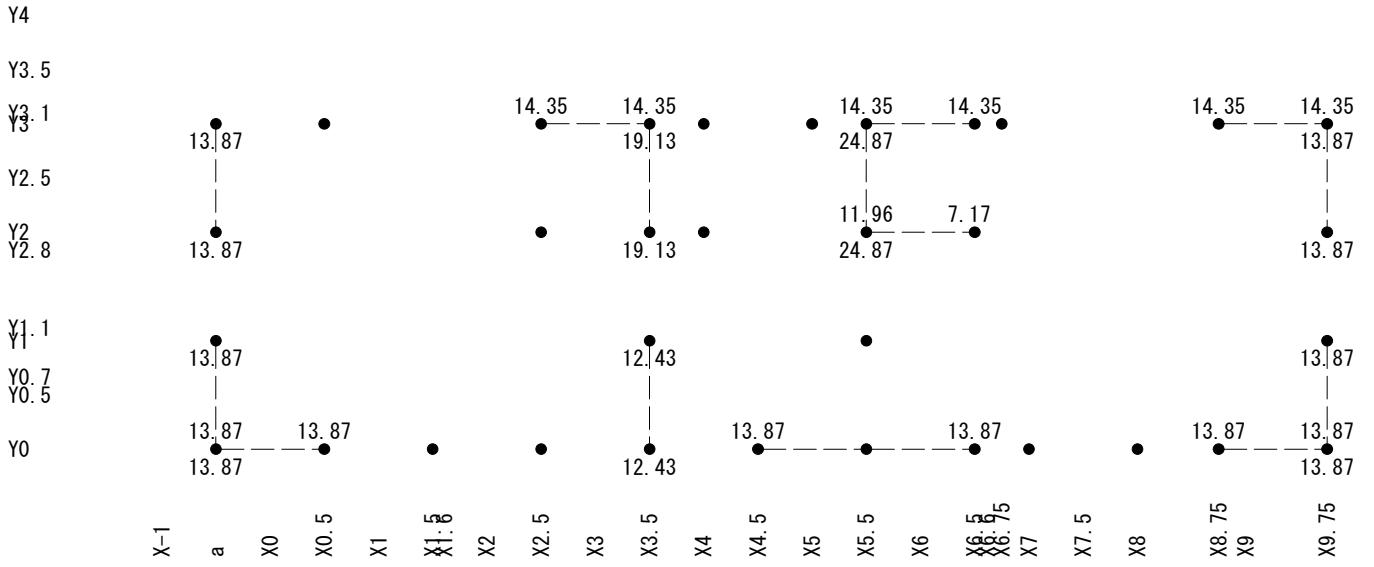
地震時の水平力による軸力 (kN)  
 階 (↓)  
 識別番号 W20220513599





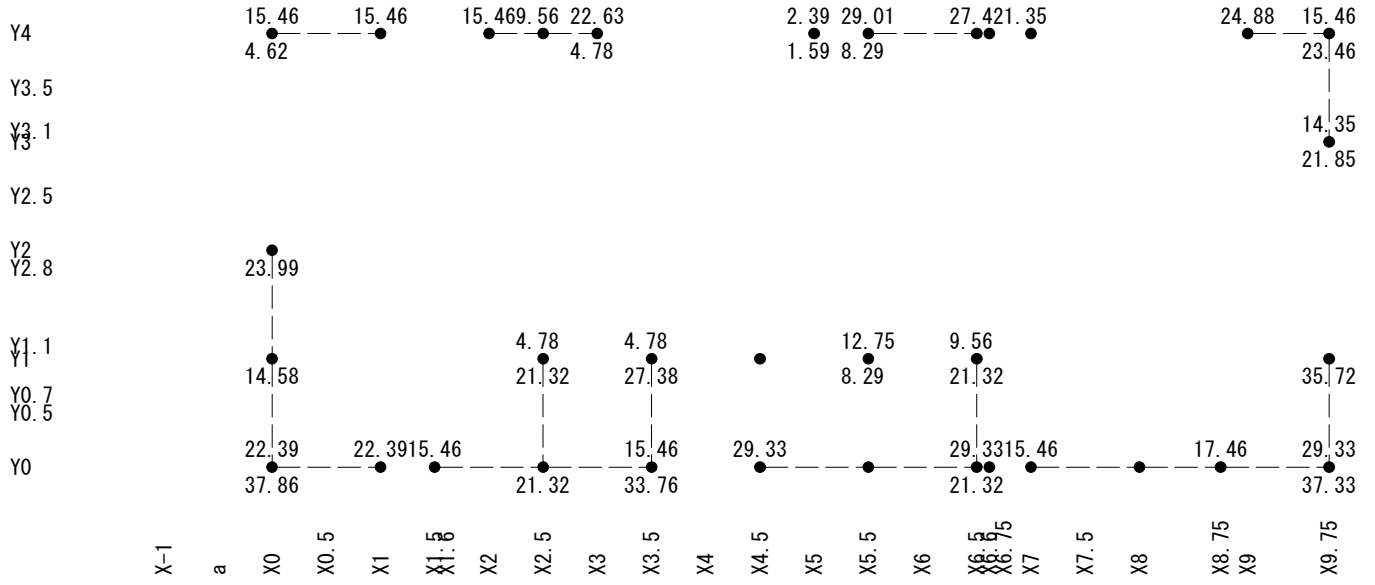
許容耐力時の水平力による軸力 (最大値) (kN)  
 UDI識別番号: W2022UD13559

上段 : X方向  
 下段 : Y方向



UD識別番号: W2022UD13959  
 許容耐力時の水平力による軸力 (最大値) (kN)  
 2階

上段 : X方向  
 下段 : Y方向





UD識別番号: 柱の設計 D135959  
 3.2.1. 柱の設計 (一覧)

【最下階の少量のめり込みを許容する】

1階柱 (Ns, 短期軸力は 上段: 地震時または風圧時 下段: 積雪時)  
 (Ms, 軸力+曲げは 上段: 風上 中下段: 風下)  
 (めり込みは 上段: 長期 下段: 地震時または風圧時または積雪時)

符号	材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	Nl (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
X0 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米松(無等級)	10988	53312 11972	x 391.4 y 104.1 156.6	0.29	0.78 0.22	0.28 0.35 0.83	0.29 0.89	OK
X0 Y0.7	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	10808	32032 12332	x 718.3 y 287.3	0.29	0.47 0.23	0.38 0.25	0.43 0.65	OK
X0 Y2.8	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	5062	8201 5713	x 522.6 y 209.0	0.14	0.12 0.10	0.23 0.14	0.20 0.20	OK
X0 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	6174	14075 6578	x 455.9 y 182.4	0.16	0.21 0.12	0.23 0.19	0.25 0.30	OK
X0 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	3267	3267 3516	x 782.9 y 313.1	0.09	0.05 0.06	0.29 0.14	0.13 0.10	OK
X0 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米松(無等級)	15420	41358 16975	x 391.4 y 156.6 156.6	0.41	0.61 0.31	0.35 0.41 0.51	0.41 0.72	OK
X1 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	4506	35370 4668	y 587.1 234.9	0.12	0.52 0.09	0.25 0.14	0.18 0.59	OK
X1 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	3297	15088 3297	0.0	0.09	0.22 0.06		0.13 0.27	OK
X1 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	8682	34620 9259	y 782.9 313.1	0.23	0.51 0.17	0.37 0.22	0.35 0.65	OK
X1.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	4206	30144 4536	y 587.1 234.9	0.11	0.44 0.08	0.24 0.13	0.17 0.51	OK
X1.5 Y0.5	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	1328	1328 1328	0.0	0.04	0.02 0.02		0.05 0.04	OK
X1.5 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	1416	1416 1416	0.0	0.04	0.02 0.03		0.06 0.04	OK
X2 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	3688	3688 3688	0.0	0.10	0.05 0.07		0.15 0.11	OK
X2 Y3.1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	2199	2199 2199	0.0	0.06	0.03 0.04		0.09 0.07	OK
X2 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	8901	23903 9676	y 782.9 313.1	0.24	0.35 0.18	0.37 0.23	0.35 0.49	OK
X2.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	6259	42499 6581	y 782.9 313.1	0.17	0.62 0.12	0.33 0.72	0.25 0.73	OK
X2.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	12139	48379 13140	0.0	0.32	0.71 0.24		0.48 0.90	OK
X3 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	13319	15829 14653	y 782.9 313.1	0.36	0.23 0.27	0.43 0.33	0.53 0.44	OK
X3.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	6871	51133 7217	y 782.9 313.1	0.18	0.75 0.13	0.34 0.85	0.27 0.86	OK
X3.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	12870	53785 15062	0.0	0.34	0.79 0.28		0.51 0.99	OK
X4 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米樺(無等級)	4132	22619 4132	0.0	0.11	0.33 0.08		0.16 0.40	OK

UDI識別番号: W2022UDJ35959		材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	Nl (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
X4	Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	2270	2270 2270	0.0	0.06	0.03 0.04		0.09 0.07	OK
X4	Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	2580	21068 2580	782.9 y 313.1	0.07	0.31 0.05	0.28 0.40	0.10 0.35	OK
X4.5	Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	4704	26738 5018	587.1 y 234.9	0.13	0.39 0.09	0.25 0.14	0.19 0.47	OK
X4.5	Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	6087	6087 6253	0.0	0.16	0.09 0.11		0.24 0.19	OK
X5	Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	1568	1568 1568	391.4 y 156.6	0.04	0.02 0.03	0.14 0.07	0.06 0.05	OK
X5	Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	1677	1677 1677	0.0	0.04	0.02 0.03		0.07 0.05	OK
X5	Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	1909	20396 1909	0.0	0.05	0.30 0.04		0.08 0.33	OK
X5	Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	1835	1835 1835	0.0	0.05	0.03 0.03		0.07 0.05	OK
X5	Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	8743	28066 9446	587.1 y 234.9	0.23	0.41 0.17	0.31 0.48	0.35 0.55	OK
X5.5	Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	5269	18946 5614	587.1 y 234.9	0.14	0.28 0.10	0.26 0.15	0.21 0.36	OK
X5.5	Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	11460	18772 13714	0.0	0.31	0.28 0.25		0.46 0.45	OK
X5.5	Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	2427	14218 2427	0.0	0.06	0.21 0.04		0.10 0.25	OK
X5.5	Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	8956	42663 9825	587.1 y 234.9	0.24	0.63 0.18	0.31 0.27	0.36 0.77	OK
X6.5	Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	4932	41172 5172	587.1 y 234.9	0.13	0.60 0.09	0.25 0.68	0.20 0.69	OK
X6.5	Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	8551	44792 9445	0.0	0.23	0.66 0.17		0.34 0.80	OK
X6.5	Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	2138	9213 2138	0.0	0.06	0.14 0.04		0.09 0.17	OK
X6.5	Y2.5	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	1710	1710 1710	0.0	0.05	0.03 0.03		0.07 0.05	OK
X6.5	Y3.5	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	1710	1710 1710	0.0	0.05	0.03 0.03		0.07 0.05	OK
X6.5	Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	8381	41229 9304	587.1 y 234.9	0.22	0.61 0.17	0.30 0.19	0.33 0.74	OK
X7	Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	8214	34152 8554	587.1 y 234.9	0.22	0.50 0.16	0.30 0.19	0.33 0.63	OK
X7	Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	11774	12546 12516	587.1 y 234.9	0.31	0.18 0.23	0.35 0.24	0.47 0.37	OK
X8	Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米楯(無等級)	9397	9397 9741	685.0 y 274.0	0.25	0.14 0.18	0.35 0.22	0.37 0.29	OK

UDI識別番号: W2022UDJ35959

符号	材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	NI (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
X8 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米栴(無等級)	4308	17986 4308	685.0 y 274.0	0.11	0.26 0.08	0.27 0.15	0.17 0.33	OK
X8.75Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米栴(無等級)	9807	21638 10264	685.0 y 274.0	0.26	0.32 0.19	0.35 0.23	0.39 0.47	OK
X8.75Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米栴(無等級)	10705	23949 11357	685.0 y 274.0	0.29	0.35 0.21	0.37 0.24	0.43 0.52	OK
X9.75Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米松(無等級)	4507	57941 4735	391.4 x 156.6 y 156.6	0.12	0.85 0.09	0.19 0.29 0.90	0.12 0.94	OK
X9.75Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米松(無等級)	10264	59875 11851	1174.3 x 469.7	0.27	0.88 0.22	0.51 0.29	0.27 0.70	OK
X9.75Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米松(無等級)	9566	50229 10365	1174.3 x 469.7	0.26	0.74 0.19	0.50 0.31	0.25 0.55	OK
X9.75Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 米松(無等級)	6065	50551 6388	391.4 x 156.6 y 156.6	0.16	0.74 0.12	0.21 0.26 0.79	0.16 0.83	OK



UD識別番号: W2022U0333  
 (Ns: 短期軸力) は 上段: 地震時または風圧時 下段: 積雪時  
 (Ms: 軸力+曲げ) は 上段: 風上 中下段: 風下)  
 (めり込み) は 上段: 長期 下段: 地震時または風圧時または積雪時)

符号	材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	Nl (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
X0 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3821	32741 4209	425.0 170.0 170.0	0.11	0.52 0.08	0.19 0.20 0.57	0.21 0.80	OK
X0 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	11123	22082 12963	850.1 340.0	0.32	0.35 0.26	0.44 0.28	0.60 0.52	OK
X0 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3684	23677 3899	1275.1 510.0	0.11	0.38 0.08	0.45 0.21	0.20 0.41	OK
X0 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	7814	20075 8748	850.1 340.0 170.0	0.23	0.32 0.17	0.38 0.29 0.22	0.42 0.53	OK
X1 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2118	19304 2279	637.5 255.0	0.06	0.31 0.05	0.23 0.11	0.11 0.32	OK
X1 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	5497	17758 6074	850.1 340.0	0.16	0.28 0.12	0.35 0.19	0.30 0.35	OK
X1.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2581	14842 2912	637.5 255.0	0.07	0.24 0.06	0.24 0.12	0.14 0.26	OK
X2 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3702	15962 4012	637.5 255.0	0.11	0.25 0.08	0.25 0.14	0.20 0.29	OK
X2.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3402	21173 3724	850.1 340.0	0.10	0.34 0.07	0.31 0.44	0.18 0.37	OK
X2.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	9315	27087 10317	0.0	0.27	0.43 0.21		0.50 0.54	OK
X2.5 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	5383	10867 6312	425.0 170.0	0.16	0.17 0.13	0.22 0.14	0.29 0.24	OK
X3 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	7443	23849 8312	1062.6 425.0	0.22	0.38 0.17	0.44 0.29	0.40 0.47	OK
X3.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3947	29722 4293	850.1 340.0	0.11	0.47 0.09	0.32 0.58	0.21 0.50	OK
X3.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	10063	32492 12255	0.0	0.29	0.52 0.24		0.55 0.63	OK
X4.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3060	25094 3374	850.1 340.0	0.09	0.40 0.07	0.31 0.15	0.17 0.42	OK
X4.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	4590	4590 4755	0.0	0.13	0.07 0.09		0.25 0.18	OK
X5 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	6741	8123 7444	1062.6 425.0	0.20	0.13 0.15	0.43 0.25	0.37 0.28	OK
X5.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	3641	3641 3987	850.1 340.0	0.11	0.06 0.08	0.32 0.16	0.20 0.15	OK
X5.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	9921	17233 12175	0.0	0.29	0.28 0.24		0.54 0.45	OK
X5.5 Y4	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	6568	26597 7436	637.5 255.0	0.19	0.42 0.15	0.30 0.25	0.36 0.49	OK

UDI識別番号: W2022UDJ35959

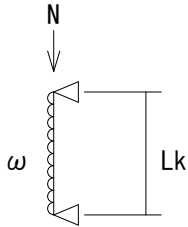
符号	材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	NI (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
X6.5 Y0	10.5	E65-F255	2301	24414	474.1	0.07	0.39	0.18	0.12 0.40	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		2541	y 189.6		0.05	0.38		
X6.5 Y1	10.5	E65-F255	6127	23898	0.0	0.18	0.38		0.33 0.45	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		7020			0.14			
X6.5 Y4	10.5	E65-F255	6216	25385	474.1	0.18	0.41	0.24	0.34 0.47	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		7124	y 189.6		0.14	0.16		
X6.6 Y0	10.5	E65-F255	411	411	212.5	0.01	0.01	0.07	0.02 0.02	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		411	y 85.0		0.01	0.03		
X6.6 Y4	10.5	E65-F255	524	524	212.5	0.02	0.01	0.07	0.03 0.02	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		542	y 85.0		0.01	0.03		
X7 Y0	10.5	E65-F255	4426	16686	588.5	0.13	0.27	0.25	0.24 0.31	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		4767	y 235.4		0.10	0.14		
X7 Y4	10.5	E65-F255	7961	8732	1013.5	0.23	0.14	0.44	0.43 0.32	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		8698	y 405.4		0.17	0.25		
X8 Y0	10.5	E65-F255	5089	5089	743.8	0.15	0.08	0.31	0.28 0.20	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		5433	y 297.5		0.11	0.17		
X8.75Y0	10.5	E65-F255	5499	17330	743.8	0.16	0.28	0.31	0.30 0.34	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		5956	y 297.5		0.12	0.18		
X9 Y4	10.5	E65-F255	8529	26188	1168.8	0.25	0.42	0.49	0.46 0.52	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		9398	y 467.5		0.19	0.28		
X9.75Y0	10.5	E65-F255	2627	31103	425.0	0.08	0.50	0.17	0.14 0.76	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		2854	x 170.0		0.06	0.20		
X9.75Y1	10.5	E65-F255	6792	36067	1275.1	0.20	0.58	0.50	0.37 0.64	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		8378	x 510.0		0.17	0.26		
X9.75Y3	10.5	E65-F255	6094	26600	1275.1	0.18	0.42	0.49	0.33 0.43	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		6892	x 510.0		0.14	0.29		
X9.75Y4	10.5	E65-F255	2053	21601	425.0	0.06	0.34	0.16	0.11 0.53	OK
	3.0x 8.8	E105-F300		2158	x 170.0		0.04	0.15		

UD識別番号: W2022U0333  
 ② 柱 (Ns: 短期軸力, Ms: 軸力+曲げ) は 上段: 地震時または風圧時 下段: 積雪時  
 (めり込み) は 上段: 風上 中下段: 風下)  
 下段: 地震時または風圧時または積雪時)

符号	材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	Nl (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
a Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	819	10593 1046	336.4 134.6 134.6	0.02	0.14 0.02	0.11 0.08 0.17	0.04 0.26	OK
a Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2298	11246 3376	672.9 269.2	0.05	0.14 0.05	0.23 0.11	0.12 0.20	OK
a Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2034	9313 2866	672.9 269.2	0.05	0.12 0.05	0.23 0.11	0.11 0.17	OK
a Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1031	8310 1258	336.4 134.6 134.6	0.02	0.11 0.02	0.12 0.05 0.15	0.06 0.20	OK
X0.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	903	10755 1225	672.9 269.2	0.02	0.14 0.02	0.22 0.09	0.05 0.17	OK
X0.5 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1685	1685 2173	1009.3 403.7	0.04	0.02 0.03	0.33 0.14	0.09 0.08	OK
X1.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	915	915 1245	672.9 269.2	0.02	0.01 0.02	0.22 0.09	0.05 0.05	OK
X2.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	903	903 1225	672.9 269.2	0.02	0.01 0.02	0.22 0.09	0.05 0.05	OK
X2.5 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2011	2011 3000	0.0	0.05	0.03 0.05		0.11 0.11	OK
X2.5 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1940	10166 2435	1009.3 403.7	0.05	0.13 0.04	0.33 0.15	0.11 0.18	OK
X3.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1138	9160 1484	672.9 269.2	0.03	0.12 0.02	0.22 0.20	0.06 0.15	OK
X3.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2731	10753 4220	0.0	0.06	0.14 0.07		0.15 0.20	OK
X3.5 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1867	11907 2612	0.0	0.04	0.15 0.04		0.10 0.21	OK
X3.5 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1102	11142 1349	504.7 201.9	0.03	0.14 0.02	0.17 0.21	0.06 0.18	OK
X4 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	676	676 676	0.0	0.02	0.01 0.01		0.04 0.03	OK
X4 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	838	838 1086	504.7 201.9	0.02	0.01 0.02	0.16 0.07	0.05 0.04	OK
X4.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	891	10665 1206	672.9 269.2	0.02	0.14 0.02	0.22 0.09	0.05 0.17	OK
X5 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	838	838 1086	504.7 201.9	0.02	0.01 0.02	0.16 0.07	0.05 0.04	OK
X5.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1138	1138 1484	672.9 269.2	0.03	0.01 0.02	0.22 0.10	0.06 0.06	OK
X5.5 Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2827	2827 4378	0.0	0.07	0.04 0.07		0.15 0.16	OK
X5.5 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2209	15261 2954	0.0	0.05	0.20 0.05		0.12 0.26	OK

UDI識別番号: W2022UDJ35959

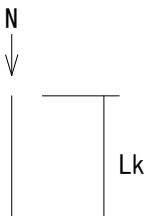
符号	材寸 ほぞ (cm)	柱の材種 土台の材種	NI (N)	Ns (N)	Ms (N・m)	長期 軸力	短期 軸力	軸力+ 曲げ	めり 込み	判定
X5.5 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1102	14154 1349	504.7 y 201.9	0.03	0.18 0.02	0.17 0.24	0.06 0.23	OK
X6.5 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	674	10526 914	504.7 y 201.9	0.02	0.14 0.01	0.16 0.07	0.04 0.17	OK
X6.5 Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2102	6248 3153	0.0	0.05	0.08 0.05		0.11 0.12	OK
X6.5 Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	952	9243 1158	420.6 y 168.2	0.02	0.12 0.02	0.14 0.06	0.05 0.15	OK
X6.75Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1270	1270 1642	757.0 y 302.8	0.03	0.02 0.03	0.25 0.11	0.07 0.06	OK
X7 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	686	686 934	504.7 y 201.9	0.02	0.01 0.02	0.16 0.07	0.04 0.03	OK
X8 Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	800	800 1090	588.8 y 235.5	0.02	0.01 0.02	0.19 0.08	0.04 0.04	OK
X8.75Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	789	10563 1070	588.8 y 235.5	0.02	0.14 0.02	0.19 0.08	0.04 0.17	OK
X8.75Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1685	9911 2173	1009.3 y 403.7	0.04	0.13 0.03	0.33 0.14	0.09 0.17	OK
X9.75Y0	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	819	10671 1046	336.4 x 134.6 y 134.6	0.02	0.14 0.02	0.11 0.08 0.17	0.04 0.26	OK
X9.75Y1	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2393	11341 3533	672.9 x 269.2	0.06	0.15 0.06	0.24 0.11	0.13 0.20	OK
X9.75Y2	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	2130	9409 3024	672.9 x 269.2	0.05	0.12 0.05	0.23 0.11	0.12 0.17	OK
X9.75Y3	10.5 3.0x 8.8	E65-F255 E105-F300	1031	9322 1258	336.4 x 134.6 y 134.6	0.02	0.12 0.02	0.12 0.08 0.15	0.06 0.23	OK



E65-F255 10.5×10.5 (cm), Lk = 2.59 (m)  
 A = 110.3 (cm<sup>2</sup>), Z = 192.9 (cm<sup>3</sup>)  
 i = 3.035, λ = 85.446, ω = 2.244  
 Fc = 2080 (N/cm<sup>2</sup>), Fb = 2550 (N/cm<sup>2</sup>), Fcv = 900 (N/cm<sup>2</sup>)  
 土台 米松(無等級) ほぼ 8.8×3.0 (cm), Ae = 83.9 (cm<sup>2</sup>)

鉛直軸力 N0 = 15420 (長期), 15420 (短期), 16975 (積雪時) (N)  
 地震時の軸力 N1 = 25938, 風圧時の軸力 N2x = 9500, N2y = 15829 (N)  
 短期めり込み軸力 N3 = max(7600, 13391, 20750, 12229) = 20750 (N)  
 風圧力(風上) ω1 = q×C×l = 1023.6×1.00×0.455 = 465.7 (N/m)  
 (風下x) ω2 = q×C×l = 1023.6×0.40×0.455 = 186.3 (N/m)  
 (風下y) ω3 = q×C×l = 1023.6×0.40×0.455 = 186.3 (N/m)  
 Ms1 (風上) = 391.43 (N・m) → 39143 (N・cm)  
 Ms2 (風下x) = 156.57 (N・m) → 15657 (N・cm)  
 Ms3 (風下y) = 156.57 (N・m) → 15657 (N・cm)  
 長期 N = 15420 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 1.1×Fc/3 = 762.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = Fcv/3×1.5 = 450 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 339.8 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.41 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.41 ≤ 1.0 OK  
 短期 N = 41358 (N), Ncv = 36170 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 2.0×Fc/3 = 1386.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 曲げ許容応力度 fb = 2.0×Fb/3 = 1700 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 2.0×Fcv/3 = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 617.82 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.61 ≤ 1.0 OK  
 Ncv/(Ae×fcv) = 0.72 ≤ 1.0 OK  
 NO/(A×fk) + Ms1/(Z×fb) = 0.35 ≤ 1.0 OK  
 (NO + N2x)/(A×fk) + Ms2/(Z×fb) = 0.41 ≤ 1.0 OK  
 (NO + N2y)/(A×fk) + Ms3/(Z×fb) = 0.51 ≤ 1.0 OK  
 積雪時 N = 16975 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 0.8×2.0×Fc/3 = 1109.333 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = Fcv/3×2.0 = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 494.26 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.31 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.34 ≤ 1.0 OK

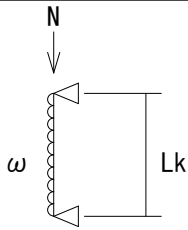
## 1階 X3.5 Y1



E65-F255 10.5×10.5 (cm), Lk = 2.59 (m)  
 A = 110.3 (cm<sup>2</sup>), Z = 192.9 (cm<sup>3</sup>)  
 i = 3.035, λ = 85.446, ω = 2.244  
 Fc = 2080 (N/cm<sup>2</sup>), Fb = 2550 (N/cm<sup>2</sup>), Fcv = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 土台 米桐(無等級) ほぼ 8.8×3.0 (cm), Ae = 83.9 (cm<sup>2</sup>)

鉛直軸力 N0 = 12870 (長期), 12870 (短期), 15062 (積雪時) (N)  
 地震時の軸力 N1 = 38927, 風圧時の軸力 N2x = 673, N2y = 40916 (N)  
 短期めり込み軸力 N3 = max(337, 20458, 1382, 19464) = 20458 (N)  
 長期 N = 12870 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 1.1×Fc/3 = 762.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = Fcv/3×1.5 = 300 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 339.8 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.34 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.51 ≤ 1.0 OK  
 短期 N = 53785 (N), Ncv = 33328 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 2.0×Fc/3 = 1386.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 2.0×Fcv/3 = 400 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 617.82 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.79 ≤ 1.0 OK  
 Ncv/(Ae×fcv) = 0.99 ≤ 1.0 OK  
 積雪時 N = 15062 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 0.8×2.0×Fc/3 = 1109.333 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = Fcv/3×2.0 = 400 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 494.26 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.28 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.45 ≤ 1.0 OK

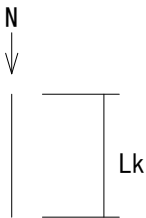
UDL識別番号: W2022UDI35959



E65-F255 10.5×10.5 (cm), Lk = 2.70 (m)  
 A = 110.3 (cm<sup>2</sup>), Z = 192.9 (cm<sup>3</sup>)  
 i = 3.035, λ = 89.037, ω = 2.441  
 Fc = 2080 (N/cm<sup>2</sup>), Fb = 2550 (N/cm<sup>2</sup>), Fcv = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 土台 E105-F300 ほぼ 8.8×3.0 (cm), Ae = 83.9 (cm<sup>2</sup>)

鉛直軸力 N0 = 11123 (長期), 11123 (短期), 12963 (積雪時) (N)  
 地震時の軸力 N1 = 10687, 風圧時の軸力 N2x = 0, N2y = 10959 (N)  
 短期めり込み軸力 N3 = max(0, 6208, 0, 6041) = 6208 (N)  
 風圧力(風上) ω1 = q×C×l = 1023.6×1.00×0.910 = 931.5 (N/m)  
 (風下x) ω2 = q×C×l = 1023.6×0.40×0.910 = 372.6 (N/m)  
 (風下y) ω3 = q×C×l = 1023.6×0.40×0.000 = 0.0 (N/m)  
 Ms1 (風上) = 850.05 (N·m) → 85005 (N·cm)  
 Ms2 (風下x) = 340.02 (N·m) → 34002 (N·cm)  
 Ms3 (風下y) = 0.00 (N·m) → 0 (N·cm)  
 長期 N = 11123 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 1.1×Fc/3 = 762.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 1.1×Fcv/3 = 220 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 312.41 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.32 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.60 ≤ 1.0 OK  
 短期 N = 22082 (N), Ncv = 17330 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 2.0×Fc/3 = 1386.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 曲げ許容応力度 fb = 2.0×Fb/3 = 1700 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 2.0×Fcv/3 = 400 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 568.02 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.35 ≤ 1.0 OK  
 Ncv/(Ae×fcv) = 0.52 ≤ 1.0 OK  
 NO/(A×fk) + Ms1/(Z×fb) = 0.44 ≤ 1.0 OK  
 (NO + N2x)/(A×fk) + Ms2/(Z×fb) = 0.28 ≤ 1.0 OK  
 (NO + N2y)/(A×fk) + Ms3/(Z×fb) = 0.35 ≤ 1.0 OK  
 積雪時 N = 12963 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 0.8×2.0×Fc/3 = 1109.333 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 0.8×2.0×Fcv/3 = 320 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 454.41 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.26 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.48 ≤ 1.0 OK

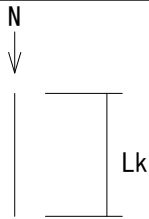
## 2階 X3.5 Y1



E65-F255 10.5×10.5 (cm), Lk = 2.70 (m)  
 A = 110.3 (cm<sup>2</sup>), Z = 192.9 (cm<sup>3</sup>)  
 i = 3.035, λ = 89.037, ω = 2.441  
 Fc = 2080 (N/cm<sup>2</sup>), Fb = 2550 (N/cm<sup>2</sup>), Fcv = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 土台 E105-F300 ほぼ 8.8×3.0 (cm), Ae = 83.9 (cm<sup>2</sup>)

鉛直軸力 N0 = 10063 (長期), 10063 (短期), 12255 (積雪時) (N)  
 地震時の軸力 N1 = 22249, 風圧時の軸力 N2x = 673, N2y = 22429 (N)  
 短期めり込み軸力 N3 = max(337, 11214, 1382, 11124) = 11214 (N)  
 長期 N = 10063 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 1.1×Fc/3 = 762.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 1.1×Fcv/3 = 220 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 312.41 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.29 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.55 ≤ 1.0 OK  
 短期 N = 32492 (N), Ncv = 21277 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 2.0×Fc/3 = 1386.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 2.0×Fcv/3 = 400 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 568.02 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.52 ≤ 1.0 OK  
 Ncv/(Ae×fcv) = 0.63 ≤ 1.0 OK  
 積雪時 N = 12255 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 0.8×2.0×Fc/3 = 1109.333 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 0.8×2.0×Fcv/3 = 320 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 454.41 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.24 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.46 ≤ 1.0 OK

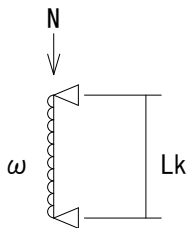
UD識別番号: W2022UDI35959



E65-F255 10.5×10.5 (cm), Lk = 2.40 (m)  
 A = 110.3 (cm<sup>2</sup>), Z = 192.9 (cm<sup>3</sup>)  
 i = 3.035, λ = 79.218, ω = 1.969  
 Fc = 2080 (N/cm<sup>2</sup>), Fb = 2550 (N/cm<sup>2</sup>), Fcv = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 土台 E105-F300 ほぼ 8.8×3.0 (cm), Ae = 83.9 (cm<sup>2</sup>)

鉛直軸力 N0 = 2827 (長期), 2827 (短期), 4378 (積雪時) (N)  
 地震時の軸力 N1 = 0, 風圧時の軸力 N2x = 0, N2y = 0 (N)  
 短期めり込み軸力 N3 = max(0, 0, 0, 0) = 0 (N)  
 長期 N = 2827 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 1.1×Fc/3 = 762.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 1.1×Fcv/3 = 220 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 387.3 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.07 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.15 ≤ 1.0 OK  
 短期 N = 2827 (N), Ncv = 2827 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 2.0×Fc/3 = 1386.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 2.0×Fcv/3 = 400 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 704.18 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.04 ≤ 1.0 OK  
 Ncv/(Ae×fcv) = 0.08 ≤ 1.0 OK  
 積雪時 N = 4378 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 0.8×2.0×Fc/3 = 1109.333 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 0.8×2.0×Fcv/3 = 320 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 563.35 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.07 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.16 ≤ 1.0 OK

## 3階 X9.75 Y1



E65-F255 10.5×10.5 (cm), Lk = 2.40 (m)  
 A = 110.3 (cm<sup>2</sup>), Z = 192.9 (cm<sup>3</sup>)  
 i = 3.035, λ = 79.218, ω = 1.969  
 Fc = 2080 (N/cm<sup>2</sup>), Fb = 2550 (N/cm<sup>2</sup>), Fcv = 600 (N/cm<sup>2</sup>)  
 土台 E105-F300 ほぼ 8.8×3.0 (cm), Ae = 83.9 (cm<sup>2</sup>)

鉛直軸力 N0 = 2393 (長期), 2393 (短期), 3533 (積雪時) (N)  
 地震時の軸力 N1 = 8568, 風圧時の軸力 N2x = 0, N2y = 8947 (N)  
 短期めり込み軸力 N3 = max(0, 4474, 0, 4284) = 4474 (N)  
 風圧力(風上) ω1 = q×C×l = 1023.6×1.00×0.910 = 931.5 (N/m)  
 (風下x) ω2 = q×C×l = 1023.6×0.40×0.910 = 372.6 (N/m)  
 (風下y) ω3 = q×C×l = 1023.6×0.40×0.000 = 0.0 (N/m)  
 Ms1 (風上) = 672.89 (N·m) → 67289 (N·cm)  
 Ms2 (風下x) = 269.16 (N·m) → 26916 (N·cm)  
 Ms3 (風下y) = 0.00 (N·m) → 0 (N·cm)  
 長期 N = 2393 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 1.1×Fc/3 = 762.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 1.1×Fcv/3 = 220 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 387.3 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.06 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.13 ≤ 1.0 OK  
 短期 N = 11341 (N), Ncv = 6867 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 2.0×Fc/3 = 1386.667 (N/cm<sup>2</sup>)  
 曲げ許容応力度 fb = 2.0×Fb/3 = 1700 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 2.0×Fcv/3 = 400 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 704.18 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.15 ≤ 1.0 OK  
 Ncv/(Ae×fcv) = 0.20 ≤ 1.0 OK  
 N0/(A×fk) + Ms1/(Z×fb) = 0.24 ≤ 1.0 OK  
 (N0 + N2x)/(A×fk) + Ms2/(Z×fb) = 0.11 ≤ 1.0 OK  
 (N0 + N2y)/(A×fk) + Ms3/(Z×fb) = 0.15 ≤ 1.0 OK  
 積雪時 N = 3533 (N)  
 圧縮許容応力度 fc = 0.8×2.0×Fc/3 = 1109.333 (N/cm<sup>2</sup>)  
 めりこみ許容応力度 fcv = 0.8×2.0×Fcv/3 = 320 (N/cm<sup>2</sup>)  
 座屈許容応力度 fk = fc / ω = 563.35 (N/cm<sup>2</sup>)  
 N/(A×fk) = 0.06 ≤ 1.0 OK  
 N/(Ae×fcv) = 0.13 ≤ 1.0 OK

UD識別番号：2022-UD13  
 3.3.1. 梁-桁-胴差の設計 (一覧)

部材検定条件

低減率 Z = 30(%) A = 30(%) I = 30(%)

1階梁

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y1	X1.6 - X2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.15	0.20	0.16		OK
Y1	X6.5 - X7.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
Y1	X7.5 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
Y1	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.09	0.14	0.08		OK
Y1	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
Y2	X6.5 - X7.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y2	X7.5 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
Y2	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.08	0.12	0.07		OK
Y2	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y2.5	X5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
Y2.5	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y2.5	X6.5 - X7.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y2.5	X7.5 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
Y2.5	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.08	0.12	0.07		OK
Y2.5	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y3	X2 - X3	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
Y3	X3 - X4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
Y3	X4 - X5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
Y3.5	X5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
Y3.5	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y3.5	X6.5 - X7.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
Y3.5	X7.5 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
Y3.5	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.08	0.12	0.07		OK
Y3.5	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X0	Y0.7 - Y2.8	タミ-	10.5	10.5	0.01	0.00	0.00		OK
X3	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X3	Y2 - Y3	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
X3	Y3 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
X4	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.22	0.26	0.26		OK
X4.5	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X5	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X5.5	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X5.5	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X5.5	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
X5.5	Y2.5 - Y3.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X5.5	Y3.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
X7.5	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK



UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
X7.5	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.16	0.19	0.19		OK
X7.5	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
X7.5	Y2.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.53	0.38	0.87		OK
X8	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.13	0.16	0.16		OK
X8	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.13	0.16	0.16		OK
X8	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
X8	Y2.5 - Y3.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.13	0.16	0.16		OK
X8	Y3.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
X8.75	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.19	0.22	0.22		OK
X8.75	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.19	0.22	0.22		OK
X8.75	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK
X8.75	Y2.5 - Y3.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.19	0.22	0.22		OK
X8.75	Y3.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.06	0.02		OK

## 2階梁

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y0	X-1 - X0	E105-F300	10.5	27.0	0.45	0.41	0.70		OK
Y0	X0 - X1	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X1 - X1.5	E105-F300	10.5	27.0	0.01	0.03	0.00		OK
Y0	X1.5 - X2.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X4.5 - X5	E105-F300	10.5	27.0	0.01	0.04	0.00		OK
Y0	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	27.0	0.01	0.04	0.00		OK
Y0	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	27.0	0.01	0.05	0.00		OK
Y0	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	0.18	0.20	0.23		OK
Y0	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	0.09	0.14	0.09		OK
Y0	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	0.18	0.20	0.23		OK
Y1	X-1 - X0	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.28	0.33	0.37		OK
Y1	X0 - X1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y1	X1 - X1.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y1	X1.5 - X2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y1	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	0.22	0.25	0.26		OK
Y1	X4.5 - X5	E105-F300	10.5	10.5	0.05	0.12	0.03		OK
Y1	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.05	0.12	0.03		OK
Y1	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.13		OK
Y1	X6.5 - X7	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y1	X7 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y1	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.11	0.17	0.10		OK

UDI識別番号：W2022UDJ35959  
 通り 符号

		材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y1	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y1.1	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.13		OK
Y2	X-1 - X0	E105-F300	10.5	10.5	0.15	0.17	0.15		OK
Y2	X0 - X1	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.20		OK
Y2	X1 - X1.5	E105-F300	10.5	10.5	0.04	0.08	0.02		OK
Y2	X1.5 - X2	E105-F300	10.5	10.5	0.04	0.10	0.02		OK
Y2	X2 - X4	E105-F300	10.5	18.0	0.42	0.35	0.50		OK
Y2	X4 - X5	E105-F300	10.5	18.0	0.08	0.14	0.05		OK
Y2	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.04	0.08	0.02		OK
Y2	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.20		OK
Y2	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.04	0.01		OK
Y2	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.13		OK
Y2	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	0.06	0.09	0.04		OK
Y2	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.13		OK
Y3	X-1 - X0	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.28	0.33	0.37		OK
Y3	X0 - X1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X1 - X2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X2 - X3	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X3 - X4	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X4 - X5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y3	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X6.5 - X7	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y3	X7 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y3	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.11	0.17	0.10		OK
Y3	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.25	0.30	0.33		OK
Y4	X-1 - X0	E105-F300	10.5	27.0	0.45	0.41	0.70		OK
Y4	X0 - X1	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y4	X1 - X2	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y4	X2 - X3	E105-F300	10.5	27.0	0.15	0.26	0.07		OK
Y4	X3 - X4	E105-F300	10.5	10.5	0.18	0.20	0.23		OK
Y4	X4 - X5	E105-F300	10.5	10.5	0.18	0.20	0.23		OK
Y4	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.04	0.08	0.03		OK
Y4	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.18	0.20	0.23		OK
Y4	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	24.0	0.01	0.07	0.00		OK
Y4	X7 - X8	E105-F300	10.5	24.0	0.03	0.09	0.02		OK
Y4	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	24.0	0.02	0.06	0.01		OK
Y4	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	24.0	0.34	0.88	0.10	0.31	OK
X-1	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	27.0	0.46	0.33	0.89		OK

UDI識別番号：W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
X0	Y0 - Y0.7	E105-F300	10.5	21.0	0.03	0.10	0.01		OK
X0	Y0.7 - Y2.8	E105-F300	10.5	21.0	0.53	0.93	0.31	0.40	OK
X0	Y2.8 - Y2	E105-F300	10.5	21.0	0.00	0.01	0.00		OK
X0	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	21.0	0.06	0.14	0.04		OK
X0	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	21.0	0.06	0.14	0.04		OK
X1	Y0 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.28	0.19	0.37		OK
X1	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	0.39	0.27	0.52		OK
X1.5	Y0 - Y0.5	E105-F300	10.5	15.0	0.02	0.06	0.01		OK
X1.5	Y0.5 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.16	0.17	0.16		OK
X2	Y2 - Y3.1	E105-F300	10.5	15.0	0.13	0.25	0.10		OK
X2	Y3.1 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	0.07	0.13	0.05		OK
X2.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.22	0.25	0.26		OK
X2.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.13		OK
X3	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	0.39	0.27	0.52		OK
X3.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.22	0.26	0.27		OK
X3.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.15	0.22	0.15		OK
X4	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.20		OK
X4	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.20		OK
X4.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.16	0.22	0.15		OK
X5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.20		OK
X5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.14	0.16	0.16		OK
X5	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	10.5	0.14	0.16	0.16		OK
X5.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.13		OK
X5.5	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	0.28	0.19	0.37		OK
X6.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	15.0	0.09	0.15	0.08		OK
X6.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.09	0.15	0.08		OK
X6.5	Y2 - Y2.5	E105-F300	10.5	15.0	0.02	0.07	0.01		OK
X6.5	Y2.5 - Y3.5	E105-F300	10.5	15.0	0.13	0.18	0.10		OK
X6.5	Y3.5 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	0.02	0.07	0.01		OK
X7	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	0.43	0.26	0.76		OK
X8	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	0.52	0.31	0.90		OK
X8.75	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	0.52	0.31	0.90		OK
X9.75	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	15.0	0.09	0.14	0.08		OK
X9.75	Y1 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	0.41	0.31	0.72		OK
X9.75	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	0.09	0.14	0.08		OK

## 3 階梁

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y0	a - X0	E105-F300	10.5	30.0	0.23	0.39	0.09	0.32	OK
Y0	X0 - X1	E105-F300	10.5	30.0	0.12	0.22	0.02	0.16	OK

UDI識別番号：W2022UDJ35959 通り 符号		材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y0	X1 - X1.5	E105-F300	10.5	30.0	0.00	0.03	0.00		OK
Y0	X1.5 - X2.5	E105-F300	10.5	30.0	0.02	0.07	0.01		OK
Y0	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	27.0	0.03	0.08	0.01		OK
Y0	X6.5 - X6.6	E105-F300	10.5	27.0	0.00	0.01	0.00		OK
Y0	X6.6 - X7	E105-F300	10.5	27.0	0.00	0.02	0.00		OK
Y0	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.22		OK
Y0	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	0.09	0.13	0.09		OK
Y0	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.22		OK
Y1	a - X0	E105-F300	10.5	30.0	0.27	0.45	0.19	0.32	OK
Y1	X0 - X2.5	E105-F300	10.5	30.0	0.27	0.30	0.23		OK
Y1	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.19		OK
Y1	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.17	0.20	0.19		OK
Y1	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.12		OK
Y1	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.04	0.01		OK
Y1	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.12		OK
Y1	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	0.05	0.08	0.04		OK
Y1	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.12		OK
Y1.1	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	0.13	0.15	0.12		OK
Y2	a - X0	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y2	X0 - X1	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.24	0.28	0.30		OK
Y2	X1 - X2	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.24	0.28	0.30		OK
Y2	X2 - X2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y2	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	0.16	0.19	0.18		OK
Y2	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	0.26	0.24	0.30		OK
Y2	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.16	0.19	0.18		OK
Y2	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.16	0.19	0.18		OK
Y2	X6.5 - X7	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.03	0.07	0.02		OK
Y2	X7 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.24	0.28	0.30		OK
Y2	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.10	0.16	0.10		OK
Y2	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.24	0.28	0.30		OK
Y3	a - X0	E105-F300	10.5	10.5	0.03	0.07	0.02		OK
Y3	X0 - X1	E105-F300	10.5	18.0	0.15	0.21	0.10		OK
Y3	X1 - X2	E105-F300	10.5	10.5	0.19	0.22	0.22		OK
Y3	X2 - X2.5	E105-F300	10.5	10.5	0.03	0.07	0.02		OK
Y3	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	0.19	0.22	0.22		OK
Y3	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	15.0	0.15	0.20	0.13		OK

UDI識別番号：W2022UDJ35959  
 通り 符号

		材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y3	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	15.0	0.15	0.20	0.13		OK
Y3	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.19	0.22	0.22		OK
Y3	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	18.0	0.04	0.11	0.02		OK
Y3	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	0.19	0.22	0.22		OK
Y3	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	0.09	0.13	0.08		OK
Y3	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	0.19	0.22	0.22		OK
Y4	a - X0	E105-F300	10.5	30.0	0.15	0.27	0.11	0.18	OK
Y4	X0 - X1	E105-F300	10.5	30.0	0.03	0.09	0.01		OK
Y4	X1 - X2	E105-F300	10.5	30.0	0.03	0.09	0.01		OK
Y4	X2 - X2.5	E105-F300	10.5	24.0	0.01	0.04	0.00		OK
Y4	X2.5 - X3	E105-F300	10.5	24.0	0.01	0.05	0.00		OK
Y4	X3 - X5	E105-F300	10.5	24.0	0.43	0.57	0.49	0.39	OK
Y4	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	24.0	0.01	0.05	0.00		OK
Y4	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	24.0	0.04	0.11	0.02		OK
Y4	X6.5 - X6.6	E105-F300	10.5	30.0	0.00	0.01	0.00		OK
Y4	X6.6 - X7	E105-F300	10.5	30.0	0.00	0.03	0.00		OK
Y4	X7 - X9	E105-F300	10.5	30.0	0.26	0.51	0.21		OK
Y4	X9 - X9.75	E105-F300	10.5	30.0	0.01	0.06	0.01		OK
a	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.08	0.09	0.11		OK
a	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	0.25	0.23	0.38	0.33	OK
X0	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.15	0.17	0.18		OK
X0	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	18.0	0.05	0.10	0.04		OK
X0	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	18.0	0.42	0.32	0.57		OK
X1	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.10	0.11	0.09		OK
X1	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	0.47	0.37	0.66		OK
X1.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.10	0.11	0.09		OK
X2	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	21.0	0.38	0.27	0.60		OK
X2.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	30.0	0.02	0.07	0.01		OK
X2.5	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	0.43	0.37	0.50	0.59	OK
X3.5	Y0 - Y1	E135-F375	12.0	24.0	0.03	0.08	0.01		OK
X3.5	Y1 - Y4	E135-F375	12.0	24.0	0.51	0.41	0.81	0.69	OK
X4.5	Y1 - Y4	E135-F375	12.0	24.0	0.35	0.29	0.52		OK
X5.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.16	0.19	0.18		OK
X5.5	Y1 - Y4	E135-F375	12.0	24.0	0.61	0.44	0.81	0.87	OK
X6.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	30.0	0.02	0.06	0.01		OK
X6.5	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	0.50	0.44	0.56	0.71	OK
X7	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	27.0	0.42	0.31	0.72		OK
X8	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	27.0	0.46	0.33	0.76		OK
X8.75	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	0.50	0.42	0.70	0.69	OK

UDI識別番号: W2022UDJ35959  
 通り 符号

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
X9.75	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	21.0	0.04	0.10	0.03		OK
X9.75	Y1 - Y3	E105-F300	10.5	21.0	0.51	0.35	0.45	0.78	OK
X9.75	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	21.0	0.06	0.13	0.04		OK

## 小屋梁

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y0	a - X0.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X0.5 - X1.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X1.5 - X2.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.04	0.00		OK
Y0	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y0	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	0.04	0.06	0.01		OK
Y0	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	0.07	0.08	0.03		OK
Y1	a - X3.5	E105-F300	10.5	21.0	0.27	0.16	0.22		OK
Y1	X3.5 - X5.5	E105-F300	10.5	15.0	0.13	0.11	0.08		OK
Y1	X5.5 - X9.75	E105-F300	10.5	21.0	0.31	0.17	0.27		OK
Y2	a - X2.5	E105-F300	10.5	18.0	0.06	0.04	0.04		OK
Y2	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	18.0	0.02	0.04	0.00		OK
Y2	X3.5 - X4	E105-F300	10.5	10.5	0.01	0.03	0.00		OK
Y2	X4 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	0.12	0.09	0.07		OK
Y2	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	21.0	0.01	0.03	0.00		OK
Y2	X6.5 - X9.75	E105-F300	10.5	21.0	0.05	0.04	0.03		OK
Y3	a - X0.5	E105-F300	10.5	15.0	0.04	0.07	0.01		OK
Y3	X0.5 - X2.5	E105-F300	10.5	15.0	0.17	0.14	0.09		OK
Y3	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	15.0	0.04	0.07	0.01		OK
Y3	X3.5 - X4	E105-F300	10.5	15.0	0.01	0.03	0.00		OK
Y3	X4 - X5	E105-F300	10.5	15.0	0.04	0.07	0.01		OK
Y3	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	15.0	0.01	0.03	0.00		OK
Y3	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	15.0	0.04	0.07	0.01		OK
Y3	X6.5 - X6.75	E105-F300	10.5	15.0	0.00	0.02	0.00		OK
Y3	X6.75- X8.75	E105-F300	10.5	15.0	0.17	0.14	0.09		OK
Y3	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	15.0	0.04	0.07	0.01		OK
a	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.06	0.07	0.03		OK
a	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.06	0.01		OK
a	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.06	0.01		OK
X0.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.02	0.01		OK

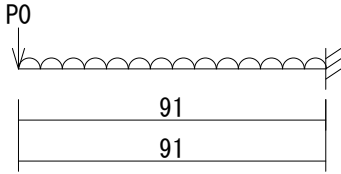
UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
X0.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.02	0.01		OK
X2.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.02	0.01		OK
X2.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.05	0.06	0.02		OK
X3.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.06	0.07	0.03		OK
X3.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.04	0.01		OK
X3.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.04	0.01		OK
X5.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.06	0.07	0.03		OK
X5.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.04	0.01		OK
X5.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.04	0.01		OK
X6.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.05	0.05	0.02		OK
X6.75	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.02	0.01		OK
X6.75	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.01	0.01	0.00		OK
X8.75	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.02	0.01		OK
X8.75	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	0.02	0.02	0.01		OK
X9.75	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	0.06	0.07	0.03		OK
X9.75	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.06	0.01		OK
X9.75	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	0.03	0.06	0.01		OK

## 屋根梁

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	曲げ	せん断	たわみ	梁上曲げ	判定
Y2	a - X2.5	米柵(無等級)	10.5	18.0	0.20	0.16	0.16		OK
Y2	X2.5 - X3.5	米柵(無等級)	10.5	18.0	0.02	0.05	0.01		OK
Y2	X3.5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.42	0.25	0.44		OK
Y2	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	0.10	0.12	0.06		OK
Y2	X6.5 - X9.75	米柵(無等級)	10.5	18.0	0.24	0.17	0.20		OK
a	Y1 - Y2	タミ-	10.5	10.5	0.00	0.00	0.00		OK
a	Y2 - Y3	タミ-	10.5	10.5	0.00	0.00	0.00		OK
X9.75	Y1 - Y2	タミ-	10.5	10.5	0.00	0.00	0.00		OK
X9.75	Y2 - Y3	タミ-	10.5	10.5	0.00	0.00	0.00		OK

UD識別番号: 2020UD1399 (個別)  
 階、位置: 2階梁 Y0通リ X-1 - X0



$\omega_s = 1325 \text{ (N/m)} \rightarrow 13.25 \text{ (N/cm)}$   
 $\omega = 2300 \times 0.455 = 1047 \text{ (N/m)} \rightarrow 10.47 \text{ (N/cm) (鉛直)}$   
 $\omega = 1600 \times 0.455 = 728 \text{ (N/m)} \rightarrow 7.28 \text{ (N/cm) (鉛直たわみ)}$   
 $\omega = 600 \times 0.455 = 273 \text{ (N/m)} \rightarrow 2.73 \text{ (N/cm) (積雪)}$   
 $P0 = 3805.1 \text{ (鉛直)} \quad 434.8 \text{ (積雪)} \quad 3297.8 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$

$E105-F300 \quad 10.5 \times 27 \text{ (cm)}, \quad Cf = 1.0$   
 $I0 = 17222.63 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z0 = 1275.75 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad Ae0 = 283.50 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $I = 12055.84 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z = 893.03 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad Ae = 198.45 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $Fb = 3000 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad Fs = 300 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad Eb = 1050000 \text{ (N/cm}^2\text{)}$

	Mmax (N·cm)	Md	QL (N)	QR (N)	$\delta, \delta' \times 2.0 \text{ (cm)}$	
$\omega_s$ (鉛直)	54862	54862	0	1206	0.009	0.018
$\omega$ (鉛直)	43330	43330	0	952	0.007	0.010
P0 (鉛直)	346260	346260	0	3805	0.076	0.131
$\omega$ (積雪)	11304	11304	0	248	0.002	
P0 (積雪)	39562	39562	0	435	0.009	

(鉛直)合計		444452	0	5963	0.092	0.159
(積雪)合計		50866	0	683	0.010	
(水平w→)合計		0	0	0	0.000	
(直交w→)合計		0	0	0	0.000	
(水平w←)合計		0	0	0	0.000	
(直交w←)合計		0	0	0	0.000	
(水平e→)合計		0	0	0	0.000	
(直交e→)合計		0	0	0	0.000	
(水平e←)合計		0	0	0	0.000	
(直交e←)合計		0	0	0	0.000	

鉛直+0.00積雪	444452	0	5963	0.092	0.159
鉛直+1.00積雪	495318	0	6646	0.102	
鉛直+0.00積雪+水平w→	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+水平w←	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+直交w→	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+直交w←	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+水平e→	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+水平e←	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+直交e→	444452	0	5963	0.092	
鉛直+0.00積雪+直交e←	444452	0	5963	0.092	

長期  $f_b = 1.1 \times F_b / 3 = 1100, \quad f_s = 1.1 \times F_s / 3 = 110 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 444452 / (893.0 \times 1100 \times 1.0) = 0.45 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 5963) / (198.5 \times 110) = 0.41 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.092 \text{ (cm)} \leq 1.00 \text{ OK}$   
 $= 1/994 \leq 1/400 \text{ OK}$   
 $\delta' \times 2.0 = 0.159 \text{ (cm)} = 1/573 \leq 1/400 \text{ OK}$

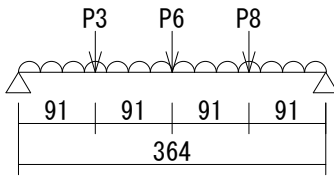
風圧時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 444452 / (893.0 \times 2000 \times 1.0) = 0.25 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 5963) / (198.5 \times 200) = 0.23 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.092 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/994 \leq 1/200 \text{ OK}$

地震時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 444452 / (893.0 \times 2000 \times 1.0) = 0.25 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 5963) / (198.5 \times 200) = 0.23 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.092 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/994 \leq 1/200 \text{ OK}$

積雪時  $f_b = 0.8 \times 2.0 \times F_b / 3 = 1600, \quad f_s = 0.8 \times 2.0 \times F_s / 3 = 160 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 495318 / (893.0 \times 1600 \times 1.0) = 0.35 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 6646) / (198.5 \times 160) = 0.31 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.102 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/892 \leq 1/200 \text{ OK}$



UD識別番号: W2022UDR35959 橋位置: 2階梁 Y-T通 Y0 - Y4



$\omega_s = 1175 \text{ (N/m)} \rightarrow 11.75 \text{ (N/cm)}$   
 $\omega = 2300 \times 0.455 = 1047 \text{ (N/m)} \rightarrow 10.47 \text{ (N/cm) (鉛直)}$   
 $\omega = 1600 \times 0.455 = 728 \text{ (N/m)} \rightarrow 7.28 \text{ (N/cm) (鉛直たわみ)}$   
 $\omega = 600 \times 0.455 = 273 \text{ (N/m)} \rightarrow 2.73 \text{ (N/cm) (積雪)}$   
 $P3 = 476.2 \text{ (鉛直)} \quad 124.2 \text{ (積雪)} \quad 331.2 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$   
 $P6 = 476.2 \text{ (鉛直)} \quad 124.2 \text{ (積雪)} \quad 331.2 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$   
 $P8 = 476.2 \text{ (鉛直)} \quad 124.2 \text{ (積雪)} \quad 331.2 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$

$E105-F300 \quad 10.5 \times 27 \text{ (cm)}, \quad C_f = 1.0$   
 $I = 17222.63 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z = 1275.75 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad Ae = 283.50 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $I = 12055.84 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z = 893.03 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad Ae = 198.45 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $Fb = 3000 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad Fs = 300 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad Eb = 1050000 \text{ (N/cm}^2\text{)}$

	Mmax (N·cm)	Md3	Md6	Md8	QL (N)	QR (N)	$\delta, \delta' \times 2.0 \text{ (cm)}$
$\omega_s$ (鉛直)	194604	194604	194604	194604	2139	2139	0.212 0.424
$\omega$ (鉛直)	173321	173321	173321	173321	1905	1905	0.189 0.263
P3 (鉛直)	32498	32498	21665	10833	357	119	0.026 0.037
P6 (鉛直)	43330	21665	43330	21665	238	238	0.038 0.053
P8 (鉛直)	32498	10833	21665	32498	119	357	0.026 0.037
$\omega$ (積雪)	45214	45214	45214	45214	497	497	0.049
P3 (積雪)	8478	8478	5652	2826	93	31	0.007
P6 (積雪)	11304	5652	11304	5652	62	62	0.010
P8 (積雪)	8478	2826	5652	8478	31	93	0.007
(鉛直)合計		432920	454586	432920	4757	4757	0.492 0.813
(積雪)合計		62170	67821	62170	683	683	0.073
(水平w→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交w→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平w←)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交w←)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平e→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交e→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平e←)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交e←)合計		0	0	0	0	0	0.000
鉛直+0.00積雪		432920	454586	432920	4757	4757	0.492 0.813
鉛直+1.00積雪		495090	522407	495090	5441	5441	0.565
鉛直+0.00積雪+水平w→		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+水平w←		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+直交w→		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+直交w←		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+水平e→		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+水平e←		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+直交e→		432920	454586	432920	4757	4757	0.492
鉛直+0.00積雪+直交e←		432920	454586	432920	4757	4757	0.492

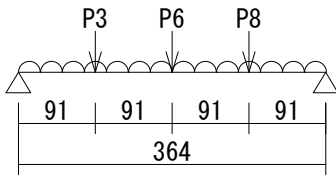
長期  $f_b = 1.1 \times F_b / 3 = 1100, \quad f_s = 1.1 \times F_s / 3 = 110 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 454586 / (893.0 \times 1100 \times 1.0) = 0.46 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 4757) / (198.5 \times 110) = 0.33 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.492 \text{ (cm)} \leq 1.00 \text{ OK}$   
 $= 1/740 \leq 1/400 \text{ OK}$   
 $\delta' \times 2.0 = 0.813 \text{ (cm)} = 1/448 \leq 1/400 \text{ OK}$

風圧時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 454586 / (893.0 \times 2000 \times 1.0) = 0.25 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 4757) / (198.5 \times 200) = 0.18 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.492 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/740 \leq 1/200 \text{ OK}$

地震時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 454586 / (893.0 \times 2000 \times 1.0) = 0.25 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 4757) / (198.5 \times 200) = 0.18 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.492 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/740 \leq 1/200 \text{ OK}$

積雪時  $f_b = 0.8 \times 2.0 \times F_b / 3 = 1600, \quad f_s = 0.8 \times 2.0 \times F_s / 3 = 160 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 522407 / (893.0 \times 1600 \times 1.0) = 0.37 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 5441) / (198.5 \times 160) = 0.26 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.565 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/645 \leq 1/200 \text{ OK}$

UD識別番号: W2022UDR35959 橋位置: 2階梁 X7通り Y0 - Y4



$\omega = 2100 \times 0.683 = 1433 \text{ (N/m)} \rightarrow 14.33 \text{ (N/cm) (鉛直)}$   
 $\omega = 1400 \times 0.683 = 956 \text{ (N/m)} \rightarrow 9.56 \text{ (N/cm) (鉛直たわみ)}$   
 $\omega = 0 \text{ (N/m)} \rightarrow 0.00 \text{ (N/cm) (積雪)}$   
 $P3 = 543.4 \text{ (鉛直)} \quad 0.0 \text{ (積雪)} \quad 362.3 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$   
 $P6 = 543.4 \text{ (鉛直)} \quad 0.0 \text{ (積雪)} \quad 362.3 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$   
 $P8 = 543.4 \text{ (鉛直)} \quad 0.0 \text{ (積雪)} \quad 362.3 \text{ (鉛直たわみ) (N)}$

$E105-F300 \quad 10.5 \times 24 \text{ (cm)}, \quad Cf = 1.0$   
 $I0 = 12096.00 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z0 = 1008.00 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad Ae0 = 252.00 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $I = 8467.20 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z = 705.60 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad Ae = 176.40 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $Fb = 3000 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad Fs = 300 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad Eb = 1050000 \text{ (N/cm}^2\text{)}$

	Mmax (N·cm)	Md3	Md6	Md8	QL (N)	QR (N)	$\delta, \delta' \times 2.0 \text{ (cm)}$
$\omega$ (鉛直)	237375	237375	237375	237375	2609	2609	0.368 0.491
P3 (鉛直)	37090	37090	24727	12363	408	136	0.043 0.057
P6 (鉛直)	49453	24727	49453	24727	272	272	0.061 0.082
P8 (鉛直)	37090	12363	24727	37090	136	408	0.043 0.057
(鉛直)合計		311555	336281	311555	3424	3424	0.516 0.688
(積雪)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平w→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交w→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平w←)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交w←)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平e→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交e→)合計		0	0	0	0	0	0.000
(水平e←)合計		0	0	0	0	0	0.000
(直交e←)合計		0	0	0	0	0	0.000
鉛直+0.00積雪		311555	336281	311555	3424	3424	0.516 0.688
鉛直+1.00積雪		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+水平w→		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+水平w←		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+直交w→		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+直交w←		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+水平e→		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+水平e←		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+直交e→		311555	336281	311555	3424	3424	0.516
鉛直+0.00積雪+直交e←		311555	336281	311555	3424	3424	0.516

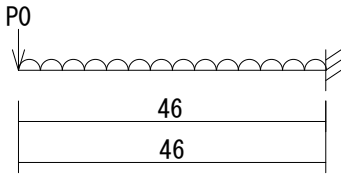
長期  $fb = 1.1 \times Fb / 3 = 1100, \quad fs = 1.1 \times Fs / 3 = 110 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 336281 / (705.6 \times 1100 \times 1.0) = 0.43 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 3424) / (176.4 \times 110) = 0.26 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.516 \text{ (cm)} \leq 1.00 \text{ OK}$   
 $= 1/706 \leq 1/400 \text{ OK}$   
 $\delta' \times 2.0 = 0.688 \text{ (cm)} = 1/529 \leq 1/400 \text{ OK}$

風圧時  $fb = 2.0 \times Fb / 3 = 2000, \quad fs = 2.0 \times Fs / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 336281 / (705.6 \times 2000 \times 1.0) = 0.24 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 3424) / (176.4 \times 200) = 0.15 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.516 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/706 \leq 1/200 \text{ OK}$

地震時  $fb = 2.0 \times Fb / 3 = 2000, \quad fs = 2.0 \times Fs / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 336281 / (705.6 \times 2000 \times 1.0) = 0.24 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 3424) / (176.4 \times 200) = 0.15 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.516 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/706 \leq 1/200 \text{ OK}$

積雪時  $fb = 0.8 \times 2.0 \times Fb / 3 = 1600, \quad fs = 0.8 \times 2.0 \times Fs / 3 = 160 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 336281 / (705.6 \times 1600 \times 1.0) = 0.30 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 3424) / (176.4 \times 160) = 0.18 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.516 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/706 \leq 1/200 \text{ OK}$

UD識別番号: W2022UDR35959 橋位置: 2階梁 Y0通り a - X0



$\omega u = 721 \text{ (N/m)} \rightarrow 7.21 \text{ (N/cm)}$   
 $\omega = 2000 \times 0.228 = 455 \text{ (N/m)} \rightarrow 4.55 \text{ (N/cm)}$  (鉛直)  
 $\omega = 1300 \times 0.228 = 296 \text{ (N/m)} \rightarrow 2.96 \text{ (N/cm)}$  (鉛直たわみ)  
 $\omega = 0 \text{ (N/m)} \rightarrow 0.00 \text{ (N/cm)}$  (積雪)  
 $P0 = 1302.3 \text{ (鉛直)}$  227.4 (積雪) 1248.0 (鉛直たわみ)  
 $-2399.5 \text{ (水平w)}$   $-8947.5 \text{ (水平直交w)}$   $\rightarrow$   
 $2380.6 \text{ (水平w)}$   $8947.5 \text{ (水平直交w)}$   $\leftarrow$   
 $-9852.1 \text{ (水平e)}$   $-8568.0 \text{ (水平直交e)}$   $\rightarrow$   
 $9774.5 \text{ (水平e)}$   $8568.0 \text{ (水平直交e)}$   $\leftarrow$   
 $-13869.0 \text{ (水平m)}$   $-13869.0 \text{ (水平直交m)}$   $\rightarrow$   
 $13869.0 \text{ (水平m)}$   $13869.0 \text{ (水平直交m)}$   $\leftarrow$  (N)

$E105-F300 \ 10.5 \times 30 \text{ (cm)}$ ,  $Cf = 1.0$   
 $I0 = 23625.00 \text{ (cm}^4\text{)}$ ,  $Z0 = 1575.00 \text{ (cm}^3\text{)}$ ,  $Ae0 = 315.00 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $I = 16537.50 \text{ (cm}^4\text{)}$ ,  $Z = 1102.50 \text{ (cm}^3\text{)}$ ,  $Ae = 220.50 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $Fb = 3000 \text{ (N/cm}^2\text{)}$ ,  $Fs = 300 \text{ (N/cm}^2\text{)}$ ,  $Eb = 1050000 \text{ (N/cm}^2\text{)}$

	Mmax (N·cm)	Md	QL (N)	QR (N)	$\delta, \delta' \times 2.0 \text{ (cm)}$
$\omega u$ (鉛直)	7465	7465	0	328	0.000 0.000
$\omega$ (鉛直)	4710	4710	0	207	0.000 0.000
P0 (鉛直)	59257	59257	0	1302	0.002 0.005
P0 (積雪)	10346	10346	0	227	0.000
P0 (水平w→)	-109176	-109176	0	-2399	-0.004
P0 (直交w→)	-407110	-407110	0	-8947	-0.016
P0 (水平w←)	108316	108316	0	2381	0.004
P0 (直交w←)	407110	407110	0	8947	0.016
P0 (水平e→)	-448271	-448271	0	-9852	-0.018
P0 (直交e→)	-389845	-389845	0	-8568	-0.015
P0 (水平e←)	444740	444740	0	9774	0.018
P0 (直交e←)	389845	389845	0	8568	0.015
P0 (水平m→)	-631038	-631038	0	-13869	-0.025
P0 (直交m→)	-631038	-631038	0	-13869	-0.025
P0 (水平m←)	631038	631038	0	13869	0.025
P0 (直交m←)	631038	631038	0	13869	0.025

(鉛直)合計	71432	0	1838	0.003 0.005
(積雪)合計	10346	0	227	0.000
(水平w→)合計	-109176	0	-2399	0.000
(直交w→)合計	-407110	0	-8947	0.000
(水平w←)合計	108316	0	2381	0.004
(直交w←)合計	407110	0	8947	0.016
(水平e→)合計	-448271	0	-9852	0.000
(直交e→)合計	-389845	0	-8568	0.000
(水平e←)合計	444740	0	9774	0.018
(直交e←)合計	389845	0	8568	0.015
(水平m→)合計	-631038	0	-13869	-0.025
(直交m→)合計	-631038	0	-13869	-0.025
(水平m←)合計	631038	0	13869	0.025
(直交m←)合計	631038	0	13869	0.025

鉛直+0.00積雪	71432	0	1838	0.003 0.005
鉛直+1.00積雪	81777	0	2065	0.003
鉛直+0.00積雪+水平w→	-37744	0	-562	0.003
鉛直+0.00積雪+水平w←	179748	0	4218	0.007
鉛直+0.00積雪+直交w→	-335679	0	-7110	0.003
鉛直+0.00積雪+直交w←	478542	0	10785	0.019
鉛直+0.00積雪+水平e→	-376839	0	-8015	0.003
鉛直+0.00積雪+水平e←	516171	0	11612	0.020
鉛直+0.00積雪+直交e→	-318414	0	-6731	0.003
鉛直+0.00積雪+直交e←	461277	0	10406	0.018
鉛直+0.00積雪+水平m→	-559606			
鉛直+0.00積雪+水平m←	702469			
鉛直+0.00積雪+直交m→	-559606			
鉛直+0.00積雪+直交m←	702469			

長期  $f_b = 1.1 \times F_b / 3 = 1100$ ,  $f_s = 1.1 \times F_s / 3 = 110 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times Cf) = 71432 / (1102.5 \times 1100 \times 1.0) = 0.06 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 1838) / (220.5 \times 110) = 0.11 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.003 \text{ (cm)} \leq 1.00 \text{ OK}$   
 $= 1/16741 \leq 1/400 \text{ OK}$   
 $\delta' \times 2.0 = 0.005 \text{ (cm)} = 1/8851 \leq 1/400 \text{ OK}$

風圧時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000$ ,  $f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times Cf) = 478542 / (1102.5 \times 2000 \times 1.0) = 0.22 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 10785) / (220.5 \times 200) = 0.37 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.019 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/2408 \leq 1/200 \text{ OK}$

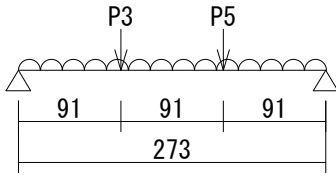
地震時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000$ ,  $f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times Cf) = 516171 / (1102.5 \times 2000 \times 1.0) = 0.23 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times f_s) = (1.5 \times 11612) / (220.5 \times 200) = 0.39 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.020 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$

UDI識別番号 : W2022UDI35959  $\neq$   $1/2231 \leq 1/200$  OK

$$\begin{aligned}
 \text{積雪時} \quad f_b &= 0.8 \times 2.0 \times F_b / 3 = 1600, \quad f_s = 0.8 \times 2.0 \times F_s / 3 = 160 \text{ (N/cm}^2\text{)} \\
 M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 81777 / (1102.5 \times 1600 \times 1.0) = 0.05 \leq 1.0 \text{ OK} \\
 (\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) &= (1.5 \times 2065) / (220.5 \times 160) = 0.09 \leq 1.0 \text{ OK} \\
 \delta &= 0.003 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK} \\
 &= 1/14541 \leq 1/200 \text{ OK}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{梁上曲げ} \\
 M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 702469 / (1102.5 \times 2000 \times 1.0) = 0.32 \leq 1.0 \text{ OK}
 \end{aligned}$$

UD識別番号: W2022UDR35959 橋位置: 2階梁 3通り Y1 - Y4



$\omega_s (Y3 - Y4) = 1325 \text{ (N/m)} \rightarrow 13.25 \text{ (N/cm)}$   
 $\omega_u (Y1 - Y3) = 721 \text{ (N/m)} \rightarrow 7.21 \text{ (N/cm)}$   
 $\omega = 2300 \times 0.228 = 523 \text{ (N/m)} \rightarrow 5.23 \text{ (N/cm)}$  (鉛直)  
 $\omega = 1600 \times 0.228 = 364 \text{ (N/m)} \rightarrow 3.64 \text{ (N/cm)}$  (鉛直たわみ)  
 $\omega = 600 \times 0.228 = 137 \text{ (N/m)} \rightarrow 1.37 \text{ (N/cm)}$  (積雪)  
 P3 = 2137.5 (鉛直) 832.4 (積雪) 2101.2 (鉛直たわみ)  
 -7279.0 (水平w) 0.0 (水平直交w) →  
 7279.0 (水平w) 0.0 (水平直交w) ←  
 -6970.3 (水平e) 0.0 (水平直交e) →  
 6970.3 (水平e) 0.0 (水平直交e) ←  
 -13869.0 (水平m) 0.0 (水平直交m) →  
 13869.0 (水平m) 0.0 (水平直交m) ← (N)  
 P5 = 1305.9 (鉛直) 242.9 (積雪) 1269.6 (鉛直たわみ)  
 7279.0 (水平w) 0.0 (水平直交w) →  
 -7279.0 (水平w) 0.0 (水平直交w) ←  
 6970.3 (水平e) 0.0 (水平直交e) →  
 -6970.3 (水平e) 0.0 (水平直交e) ←  
 13869.0 (水平m) 0.0 (水平直交m) →  
 -13869.0 (水平m) 0.0 (水平直交m) ← (N)

E105-F300 10.5 × 30 (cm), Cf = 1.0  
 IO = 23625.00 (cm<sup>4</sup>), ZO = 1575.00 (cm<sup>3</sup>), Ae0 = 315.00 (cm<sup>2</sup>)  
 I = 16537.50 (cm<sup>4</sup>), Z = 1102.50 (cm<sup>3</sup>), Ae = 220.50 (cm<sup>2</sup>)  
 Fb = 3000 (N/cm<sup>2</sup>), Fs = 300 (N/cm<sup>2</sup>), Eb = 1050000 (N/cm<sup>2</sup>)

	Mmax (N·cm)	Md3	Md5	QL (N)	QR (N)	$\delta, \delta' \times 2.0 \text{ (cm)}$	
$\omega_s$ (鉛直)	38098	38098	38098	201	1005	0.014	0.029
$\omega_u$ (鉛直)	53087	53087	53087	875	438	0.028	0.055
$\omega$ (鉛直)	48747	48747	48747	714	714	0.022	0.030
P3 (鉛直)	129672	129672	64836	1425	712	0.045	0.088
P5 (鉛直)	79222	39611	79222	435	871	0.027	0.053
$\omega$ (積雪)	12717	12717	12717	186	186	0.006	
P3 (積雪)	50497	50497	25248	555	277	0.017	
P5 (積雪)	14736	7368	14736	81	162	0.005	
P3 (水平w→)	-441592	-441592	-220796	-4853	-2426	-0.153	
P5 (水平w→)	441592	220796	441592	2426	4853	0.153	
P3 (水平w←)	441592	441592	220796	4853	2426	0.153	
P5 (水平w←)	-441592	-220796	-441592	-2426	-4853	-0.153	
P3 (水平e→)	-422865	-422865	-211432	-4647	-2323	-0.146	
P5 (水平e→)	422865	211432	422865	2323	4647	0.146	
P3 (水平e←)	422865	422865	211432	4647	2323	0.146	
P5 (水平e←)	-422865	-211432	-422865	-2323	-4647	-0.146	
P3 (水平m→)	-841384	-841384	-420692	-9246	-4623	-0.291	
P5 (水平m→)	841384	420692	841384	4623	9246	0.291	
P3 (水平m←)	841384	841384	420692	9246	4623	0.291	
P5 (水平m←)	-841384	-420692	-841384	-4623	-9246	-0.291	

(鉛直)合計	309215	283990	3651	3740	0.136	0.256
(積雪)合計	70581	52701	822	626	0.028	
(水平w→)合計	-220796	220796	-2426	2426	0.153	
(直交w→)合計	0	0	0	0	0.000	
(水平w←)合計	220796	-220796	2426	-2426	0.153	
(直交w←)合計	0	0	0	0	0.000	
(水平e→)合計	-211433	211432	-2323	2323	0.146	
(直交e→)合計	0	0	0	0	0.000	
(水平e←)合計	211433	-211432	2323	-2323	0.146	
(直交e←)合計	0	0	0	0	0.000	
(水平m→)合計	-420692	420692				
(直交m→)合計	0	0				
(水平m←)合計	420692	-420692				
(直交m←)合計	0	0				

鉛直+0.00積雪	309215	283990	3651	3740	0.136	0.256
鉛直+1.00積雪	379797	336692	4473	4365	0.164	
鉛直+0.00積雪+水平w→	88419	504786	1224	6166	0.289	
鉛直+0.00積雪+水平w←	530011	63194	6077	1313	0.289	
鉛直+0.00積雪+直交w→	309215	283990	3651	3740	0.136	
鉛直+0.00積雪+直交w←	309215	283990	3651	3740	0.136	
鉛直+0.00積雪+水平e→	97783	495423	1327	6063	0.283	
鉛直+0.00積雪+水平e←	520648	72558	5974	1416	0.283	
鉛直+0.00積雪+直交e→	309215	283990	3651	3740	0.136	
鉛直+0.00積雪+直交e←	309215	283990	3651	3740	0.136	
鉛直+0.00積雪+水平m→	-111477	704682				
鉛直+0.00積雪+水平m←	729907	-136702				
鉛直+0.00積雪+直交m→	309215	283990				
鉛直+0.00積雪+直交m←	309215	283990				

長期 fb = 1.1 × Fb / 3 = 1100, fs = 1.1 × Fs / 3 = 110 (N/cm<sup>2</sup>)  
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 309215 / (1102.5 \times 1100 \times 1.0) = 0.25 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 3740) / (220.5 \times 110) = 0.23 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.136 \text{ (cm)} \leq 1.00 \text{ OK}$   
 $= 1/2005 \leq 1/400 \text{ OK}$

UDI識別番号	W2022UDI35959
---------	---------------

$$0.256 \text{ (cm)} = 1/1067 \leq 1/400 \text{ OK}$$

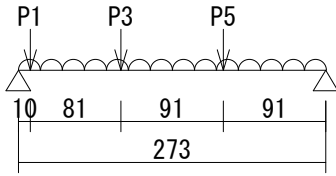
風圧時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000$ ,  $f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) = 530011 / (1102.5 \times 2000 \times 1.0) = 0.24 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 6166) / (220.5 \times 200) = 0.21 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.289 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/945 \leq 1/200 \text{ OK}$

地震時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000$ ,  $f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) = 520648 / (1102.5 \times 2000 \times 1.0) = 0.24 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 6063) / (220.5 \times 200) = 0.21 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.283 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/966 \leq 1/200 \text{ OK}$

積雪時  $f_b = 0.8 \times 2.0 \times F_b / 3 = 1600$ ,  $f_s = 0.8 \times 2.0 \times F_s / 3 = 160 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) = 379797 / (1102.5 \times 1600 \times 1.0) = 0.22 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 4473) / (220.5 \times 160) = 0.19 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.164 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/1661 \leq 1/200 \text{ OK}$

梁上曲げ  
 $M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) = 729907 / (1102.5 \times 2000 \times 1.0) = 0.33 \leq 1.0 \text{ OK}$

UD識別番号: W2022UDR35959 橋位置: 2階梁 X3.5通り Y1 - Y4



$\omega u(Y1 - Y3)$	$= 541 \text{ (N/m)} \rightarrow 5.41 \text{ (N/cm)}$
$\omega$	$= 2300 \times 0.910 = 2093 \text{ (N/m)} \rightarrow 20.93 \text{ (N/cm)}$ (鉛直)
$\omega$	$= 1600 \times 0.910 = 1456 \text{ (N/m)} \rightarrow 14.56 \text{ (N/cm)}$ (鉛直たわみ)
$\omega$	$= 600 \times 0.910 = 546 \text{ (N/m)} \rightarrow 5.46 \text{ (N/cm)}$ (積雪)
P1	$= 432.6$ (鉛直) 0.0 (積雪) 281.2 (鉛直たわみ) (N)
P3	$= 3522.8$ (鉛直) 745.3 (積雪) 3234.0 (鉛直たわみ)
	-10040.0 (水平w) 0.0 (水平直交w) $\rightarrow$
	10040.0 (水平w) 0.0 (水平直交w) $\leftarrow$
	-9614.2 (水平e) 0.0 (水平直交e) $\rightarrow$
	9614.2 (水平e) 0.0 (水平直交e) $\leftarrow$
	-19129.6 (水平m) 0.0 (水平直交m) $\rightarrow$
	19129.6 (水平m) 0.0 (水平直交m) $\leftarrow$ (N)
P5	$= 3067.2$ (鉛直) 495.8 (積雪) 2777.4 (鉛直たわみ)
	10040.0 (水平w) 2019.3 (水平直交w) $\rightarrow$
	-10040.0 (水平w) -2003.4 (水平直交w) $\leftarrow$
	9614.2 (水平e) 8291.3 (水平直交e) $\rightarrow$
	-9614.2 (水平e) -8226.0 (水平直交e) $\leftarrow$
	19129.6 (水平m) 14347.2 (水平直交m) $\rightarrow$
	-19129.6 (水平m) -14347.2 (水平直交m) $\leftarrow$ (N)

E135-F375 12×24 (cm), Cf = 1.0  
 IO= 13824.00 (cm<sup>4</sup>), ZO= 1152.00 (cm<sup>3</sup>), Ae0= 288.00 (cm<sup>2</sup>)  
 I = 9676.80 (cm<sup>4</sup>), Z = 806.40 (cm<sup>3</sup>), Ae = 201.60 (cm<sup>2</sup>)  
 Fb = 3750 (N/cm<sup>2</sup>), Fs = 360 (N/cm<sup>2</sup>), Eb = 1350000 (N/cm<sup>2</sup>)

	Mmax (N·cm)	Md1	Md3	Md5	QL (N)	QR (N)	$\delta, \delta' \times 2.0$ (cm)
$\omega u$ (鉛直)	39815	39815	39815	39815	656	328	0.027 0.055
$\omega$ (鉛直)	194987	194987	194987	194987	2857	2857	0.116 0.161
P1 (鉛直)	4367	4367	3028	1514	416	17	0.002 0.002
P3 (鉛直)	213719	24660	213719	106860	2349	1174	0.098 0.181
P5 (鉛直)	186076	10735	93038	186076	1022	2045	0.086 0.155
$\omega$ (積雪)	50866	50866	50866	50866	745	745	0.030
P3 (積雪)	45214	5217	45214	22607	497	248	0.021
P5 (積雪)	30081	1735	15040	30081	165	331	0.014
P3 (水平w $\rightarrow$ )	-609093	-70280	-609093	-304547	-6693	-3347	-0.280
P5 (水平w $\rightarrow$ )	609093	35140	304546	609093	3347	6693	0.280
P5 (直交w $\rightarrow$ )	122507	7068	61253	122507	673	1346	0.056
P3 (水平w $\leftarrow$ )	609093	70280	609093	304547	6693	3347	0.280
P5 (水平w $\leftarrow$ )	-609093	-35140	-304546	-609093	-3347	-6693	-0.280
P5 (直交w $\leftarrow$ )	-122507	-7012	-60771	-121542	-668	-1336	-0.056
P3 (水平e $\rightarrow$ )	-583262	-67299	-583262	-291631	-6409	-3205	-0.268
P5 (水平e $\rightarrow$ )	583262	33650	291631	583262	3205	6409	0.268
P5 (直交e $\rightarrow$ )	503006	29020	251503	503006	2764	5528	0.231
P3 (水平e $\leftarrow$ )	583262	67299	583262	291631	6409	3205	0.268
P5 (水平e $\leftarrow$ )	-583262	-33650	-291631	-583262	-3205	-6409	-0.268
P5 (直交e $\leftarrow$ )	-499044	-28791	-249522	-499044	-2742	-5484	-0.230
P3 (水平m $\rightarrow$ )	-1160529	-133907	-1160529	-580265	-12753	-6377	-0.534
P5 (水平m $\rightarrow$ )	1160529	66954	580265	1160529	6377	12753	0.534
P5 (直交m $\rightarrow$ )	870397	50215	435198	870397	4782	9565	0.400
P3 (水平m $\leftarrow$ )	1160529	133907	1160529	580265	12753	6377	0.534
P5 (水平m $\leftarrow$ )	-1160529	-66954	-580265	-1160529	-6377	-12753	-0.534
P5 (直交m $\leftarrow$ )	-870397	-50215	-435198	-870397	-4782	-9565	-0.400
(鉛直)合計		274564	544587	529251	7300	6421	0.329 0.554
(積雪)合計		57819	111121	103554	1407	1324	0.065
(水平w $\rightarrow$ )合計		-35140	-304547	304546	-3347	3347	0.280
(直交w $\rightarrow$ )合計		7068	61253	122507	673	1346	0.056
(水平w $\leftarrow$ )合計		35140	304547	-304546	3347	-3347	0.280
(直交w $\leftarrow$ )合計		-7012	-60771	-121542	-668	-1336	0.000
(水平e $\rightarrow$ )合計		-33650	-291631	291631	-3205	3205	0.268
(直交e $\rightarrow$ )合計		29020	251503	503006	2764	5528	0.231
(水平e $\leftarrow$ )合計		33650	291631	-291631	3205	-3205	0.268
(直交e $\leftarrow$ )合計		-28791	-249522	-499044	-2742	-5484	0.000
(水平m $\rightarrow$ )合計		-66954	-580265	580265			
(直交m $\rightarrow$ )合計		50215	435198	870397			
(水平m $\leftarrow$ )合計		66954	580265	-580265			
(直交m $\leftarrow$ )合計		-50215	-435198	-870397			
鉛直+0.00積雪		274564	544587	529251	7300	6421	0.329 0.554
鉛直+1.00積雪		332383	655708	632805	8708	7745	0.394
鉛直+0.00積雪+水平w $\rightarrow$		239424	240041	833798	3953	9767	0.609
鉛直+0.00積雪+水平w $\leftarrow$		309704	849134	224705	10647	3074	0.609
鉛直+0.00積雪+直交w $\rightarrow$		281632	605841	651758	7973	7767	0.385
鉛直+0.00積雪+直交w $\leftarrow$		267552	483816	407710	6632	5085	0.329
鉛直+0.00積雪+水平e $\rightarrow$		240914	252956	820882	4095	9626	0.597
鉛直+0.00積雪+水平e $\leftarrow$		308214	836218	237621	10505	3216	0.597
鉛直+0.00積雪+直交e $\rightarrow$		303584	796090	1032257	10064	11948	0.560
鉛直+0.00積雪+直交e $\leftarrow$		245773	295065	30208	4558	937	0.329
鉛直+0.00積雪+水平m $\rightarrow$		207611	-35677	1109516			
鉛直+0.00積雪+水平m $\leftarrow$		341518	1124852	-51013			
鉛直+0.00積雪+直交m $\rightarrow$		324779	979786	1399648			
鉛直+0.00積雪+直交m $\leftarrow$		224349	109389	-341145			

UDI識別番号: W2022UDI35959

$$\begin{aligned} \text{長期} \quad f_b &= 1.1 \times F_b / 3 = 1375, \quad f_s = 1.1 \times F_s / 3 = 132 \text{ (N/cm}^2\text{)} \\ M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 544587 / (806.4 \times 1375 \times 1.0) = 0.49 \leq 1.0 \text{ OK} \\ (\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) &= (1.5 \times 7300) / (201.6 \times 132) = 0.41 \leq 1.0 \text{ OK} \\ \delta &= 0.329 \text{ (cm)} \leq 1.00 \text{ OK} \\ &= 1/830 \leq 1/400 \text{ OK} \\ \delta' \times 2.0 &= 0.554 \text{ (cm)} = 1/493 \leq 1/400 \text{ OK} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{風圧時} \quad f_b &= 2.0 \times F_b / 3 = 2500, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 240 \text{ (N/cm}^2\text{)} \\ M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 849134 / (806.4 \times 2500 \times 1.0) = 0.42 \leq 1.0 \text{ OK} \\ (\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) &= (1.5 \times 10647) / (201.6 \times 240) = 0.33 \leq 1.0 \text{ OK} \\ \delta &= 0.609 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK} \\ &= 1/448 \leq 1/200 \text{ OK} \end{aligned}$$

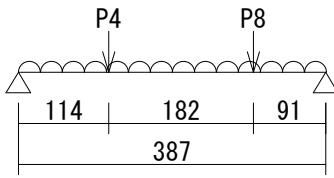
$$\begin{aligned} \text{地震時} \quad f_b &= 2.0 \times F_b / 3 = 2500, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 240 \text{ (N/cm}^2\text{)} \\ M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 1032257 / (806.4 \times 2500 \times 1.0) = 0.51 \leq 1.0 \text{ OK} \\ (\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) &= (1.5 \times 11948) / (201.6 \times 240) = 0.37 \leq 1.0 \text{ OK} \\ \delta &= 0.597 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK} \\ &= 1/457 \leq 1/200 \text{ OK} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{積雪時} \quad f_b &= 0.8 \times 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 0.8 \times 2.0 \times F_s / 3 = 192 \text{ (N/cm}^2\text{)} \\ M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 655708 / (806.4 \times 2000 \times 1.0) = 0.41 \leq 1.0 \text{ OK} \\ (\alpha \times Q_{\max}) / (A_e \times f_s) &= (1.5 \times 8708) / (201.6 \times 192) = 0.34 \leq 1.0 \text{ OK} \\ \delta &= 0.394 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK} \\ &= 1/693 \leq 1/200 \text{ OK} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{梁上曲げ} \\ M_{\max} / (Z \times f_b \times C_f) &= 1399648 / (806.4 \times 2500 \times 1.0) = 0.69 \leq 1.0 \text{ OK} \end{aligned}$$



UD識別番号: W2022UDR35959 橋位置: 小屋根 Y1通り X5.5 - X9.75



$$\begin{aligned} \omega a &= 921 \times 0.455 + 250 \times 0.455 = 533 \text{ (N/m)} \rightarrow 5.33 \text{ (N/cm) (鉛直)} \\ \omega a &= 600 \times 0.455 = 273 \text{ (N/m)} \rightarrow 2.73 \text{ (N/cm) (積雪)} \\ \omega b &= 671 \times 0.455 = 305 \text{ (N/m)} \rightarrow 3.05 \text{ (N/cm) (鉛直)} \\ \omega b &= 600 \times 0.455 = 273 \text{ (N/m)} \rightarrow 2.73 \text{ (N/cm) (積雪)} \\ P4 &= 51.8 \text{ (鉛直)} \quad 0.0 \text{ (積雪) (N)} \\ P8 &= 51.8 \text{ (鉛直)} \quad 0.0 \text{ (積雪) (N)} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} E105-F300 \quad 10.5 \times 21 \text{ (cm)}, \quad C_f = 1.0 \\ I_0 = 8103.38 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z_0 = 771.75 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad A_{e0} = 220.50 \text{ (cm}^2\text{)} \\ I = 5672.36 \text{ (cm}^4\text{)}, \quad Z = 540.23 \text{ (cm}^3\text{)}, \quad A_e = 154.35 \text{ (cm}^2\text{)} \\ F_b = 3000 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad F_s = 300 \text{ (N/cm}^2\text{)}, \quad E_b = 1050000 \text{ (N/cm}^2\text{)} \end{aligned}$$

	Mmax (N·cm)	Md4	Md8	QL (N)	QR (N)	δ (cm)
ω (鉛直)	156701	156701	156701	1621	1621	0.410
P4 (鉛直)	4156	4156	1385	37	15	0.008
P8 (鉛直)	3602	1385	3602	12	40	0.007
ω (積雪)	102085	102085	102085	1056	1056	0.267
(鉛直)合計		162242	161688	1669	1675	0.425
(積雪)合計		102085	102085	1056	1056	0.267
(水平w→)合計		0	0	0	0	0.000
(直交w→)合計		0	0	0	0	0.000
(水平w←)合計		0	0	0	0	0.000
(直交w←)合計		0	0	0	0	0.000
(水平e→)合計		0	0	0	0	0.000
(直交e→)合計		0	0	0	0	0.000
(水平e←)合計		0	0	0	0	0.000
(直交e←)合計		0	0	0	0	0.000
鉛直+0.00積雪		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+1.00積雪		264327	263773	2725	2731	0.692
鉛直+0.00積雪+水平w→		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+水平w←		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+直交w→		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+直交w←		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+水平e→		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+水平e←		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+直交e→		162242	161688	1669	1675	0.425
鉛直+0.00積雪+直交e←		162242	161688	1669	1675	0.425

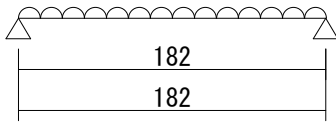
長期  $f_b = 1.1 \times F_b / 3 = 1100, \quad f_s = 1.1 \times F_s / 3 = 110 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 162242 / (540.2 \times 1100 \times 1.0) = 0.27 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 1675) / (154.4 \times 110) = 0.15 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.425 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/910 \leq 1/200 \text{ OK}$

風圧時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 162242 / (540.2 \times 2000 \times 1.0) = 0.15 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 1675) / (154.4 \times 200) = 0.08 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.425 \text{ (cm)} \leq 4.00 \text{ OK}$   
 $= 1/910 \leq 1/150 \text{ OK}$

地震時  $f_b = 2.0 \times F_b / 3 = 2000, \quad f_s = 2.0 \times F_s / 3 = 200 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 162242 / (540.2 \times 2000 \times 1.0) = 0.15 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 1675) / (154.4 \times 200) = 0.08 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.425 \text{ (cm)} \leq 4.00 \text{ OK}$   
 $= 1/910 \leq 1/150 \text{ OK}$

積雪時  $f_b = 0.8 \times 2.0 \times F_b / 3 = 1600, \quad f_s = 0.8 \times 2.0 \times F_s / 3 = 160 \text{ (N/cm}^2\text{)}$   
 $M_{max} / (Z \times f_b \times C_f) = 264327 / (540.2 \times 1600 \times 1.0) = 0.31 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (A_e \times f_s) = (1.5 \times 2731) / (154.4 \times 160) = 0.17 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.692 \text{ (cm)} \leq 4.00 \text{ OK}$   
 $= 1/559 \leq 1/150 \text{ OK}$

UD識別番号: W2022UDR35959



X6.75 - X8.75

$\omega_d = 721 \text{ (N/m)} \rightarrow 7.21 \text{ (N/cm)}$   
 $\omega_a = 250 \times 0.455 = 114 \text{ (N/m)} \rightarrow 1.14 \text{ (N/cm) (鉛直)}$   
 $\omega_a = 0 \text{ (N/m)} \rightarrow 0.00 \text{ (N/cm) (積雪)}$   
 $\omega_b = 671 \times 0.605 = 406 \text{ (N/m)} \rightarrow 4.06 \text{ (N/cm) (鉛直)}$   
 $\omega_b = 600 \times 0.605 = 363 \text{ (N/m)} \rightarrow 3.63 \text{ (N/cm) (積雪)}$

E105-F300 10.5 × 15 (cm), Cf = 1.0  
 $I_0 = 2953.13 \text{ (cm}^4\text{)}, Z_0 = 393.75 \text{ (cm}^3\text{)}, Ae_0 = 157.50 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $I = 2067.19 \text{ (cm}^4\text{)}, Z = 275.63 \text{ (cm}^3\text{)}, Ae = 110.25 \text{ (cm}^2\text{)}$   
 $F_b = 3000 \text{ (N/cm}^2\text{)}, F_s = 300 \text{ (N/cm}^2\text{)}, Eb = 1050000 \text{ (N/cm}^2\text{)}$

	Mmax (N·cm)	QL (N)	QR (N)	δ (cm)
ω (鉛直)	21518	473	473	0.034
ω <sub>d</sub> (鉛直)	29861	656	656	0.047
ω (積雪)	15030	330	330	0.024
(鉛直)合計		1129	1129	0.082
(積雪)合計		330	330	0.024
(水平w→)合計		0	0	0.000
(直交w→)合計		0	0	0.000
(水平w←)合計		0	0	0.000
(直交w←)合計		0	0	0.000
(水平e→)合計		0	0	0.000
(直交e→)合計		0	0	0.000
(水平e←)合計		0	0	0.000
(直交e←)合計		0	0	0.000

鉛直+0.00積雪	1129	1129	0.082
鉛直+1.00積雪	1460	1460	0.106
鉛直+0.00積雪+水平w→	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+水平w←	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+直交w→	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+直交w←	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+水平e→	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+水平e←	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+直交e→	1129	1129	0.082
鉛直+0.00積雪+直交e←	1129	1129	0.082

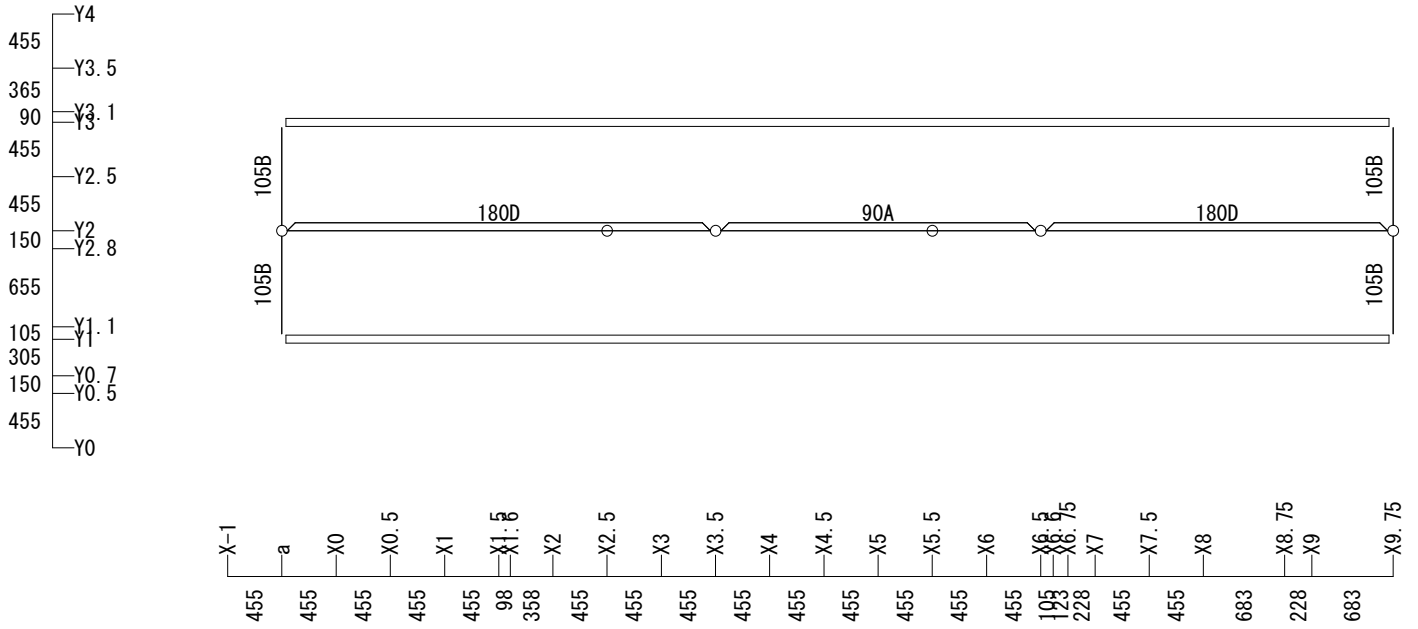
長期 fb = 1.1 × F<sub>b</sub> / 3 = 1100, fs = 1.1 × F<sub>s</sub> / 3 = 110 (N/cm<sup>2</sup>)  
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 51380 / (275.6 \times 1100 \times 1.0) = 0.17 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 1129) / (110.3 \times 110) = 0.14 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.082 \text{ (cm)} \leq 2.00 \text{ OK}$   
 $= 1/2228 \leq 1/200 \text{ OK}$

風圧時 fb = 2.0 × F<sub>b</sub> / 3 = 2000, fs = 2.0 × F<sub>s</sub> / 3 = 200 (N/cm<sup>2</sup>)  
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 51380 / (275.6 \times 2000 \times 1.0) = 0.09 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 1129) / (110.3 \times 200) = 0.08 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.082 \text{ (cm)} \leq 4.00 \text{ OK}$   
 $= 1/2228 \leq 1/150 \text{ OK}$

地震時 fb = 2.0 × F<sub>b</sub> / 3 = 2000, fs = 2.0 × F<sub>s</sub> / 3 = 200 (N/cm<sup>2</sup>)  
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 51380 / (275.6 \times 2000 \times 1.0) = 0.09 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 1129) / (110.3 \times 200) = 0.08 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.082 \text{ (cm)} \leq 4.00 \text{ OK}$   
 $= 1/2228 \leq 1/150 \text{ OK}$

積雪時 fb = 0.8 × 2.0 × F<sub>b</sub> / 3 = 1600, fs = 0.8 × 2.0 × F<sub>s</sub> / 3 = 160 (N/cm<sup>2</sup>)  
 $M_{max} / (Z \times fb \times Cf) = 66410 / (275.6 \times 1600 \times 1.0) = 0.15 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $(\alpha \times Q_{max}) / (Ae \times fs) = (1.5 \times 1460) / (110.3 \times 160) = 0.12 \leq 1.0 \text{ OK}$   
 $\delta = 0.106 \text{ (cm)} \leq 4.00 \text{ OK}$   
 $= 1/1724 \leq 1/150 \text{ OK}$

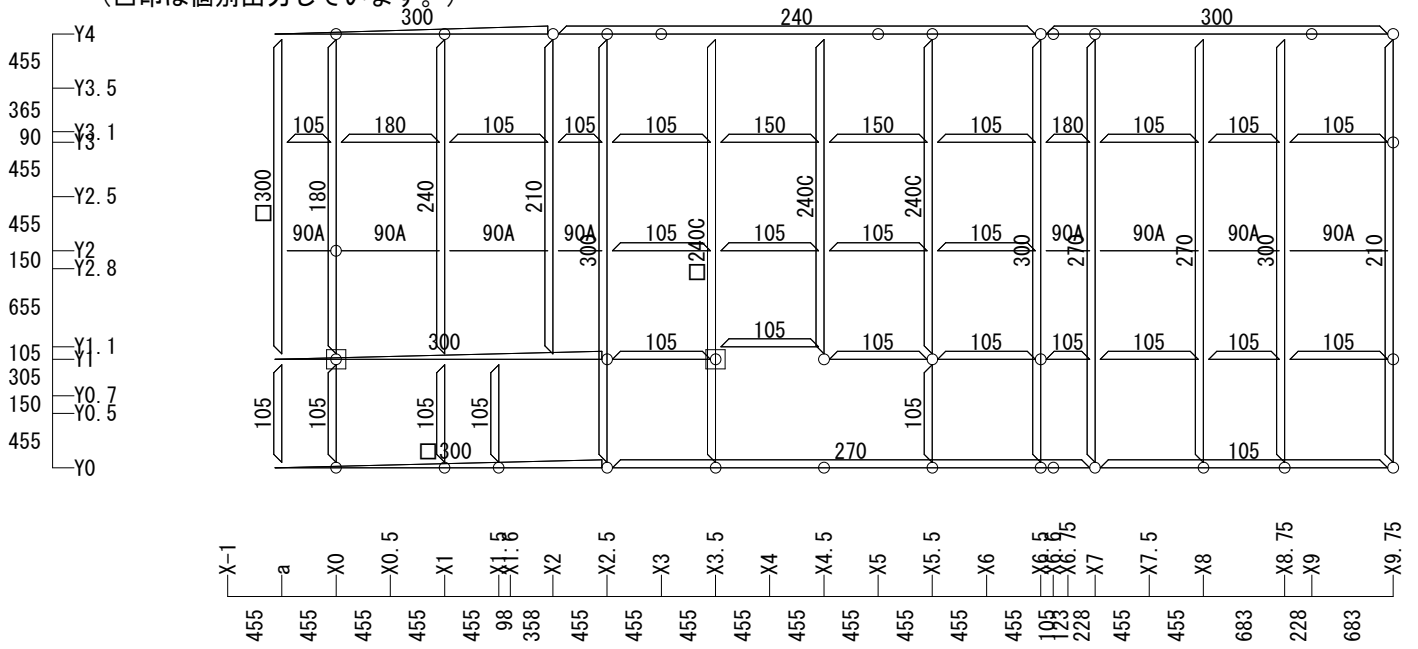
UD識別番号: W20220DI35959



- |    |             |            |
|----|-------------|------------|
| 無印 | : E105-F300 | 梁幅105 (mm) |
| A  | : 米柵(無等級)   | 梁幅90 (mm)  |
| B  | : タミ        | 梁幅105 (mm) |
| C  | : E135-F375 | 梁幅120 (mm) |
| D  | : 米柵(無等級)   | 梁幅105 (mm) |

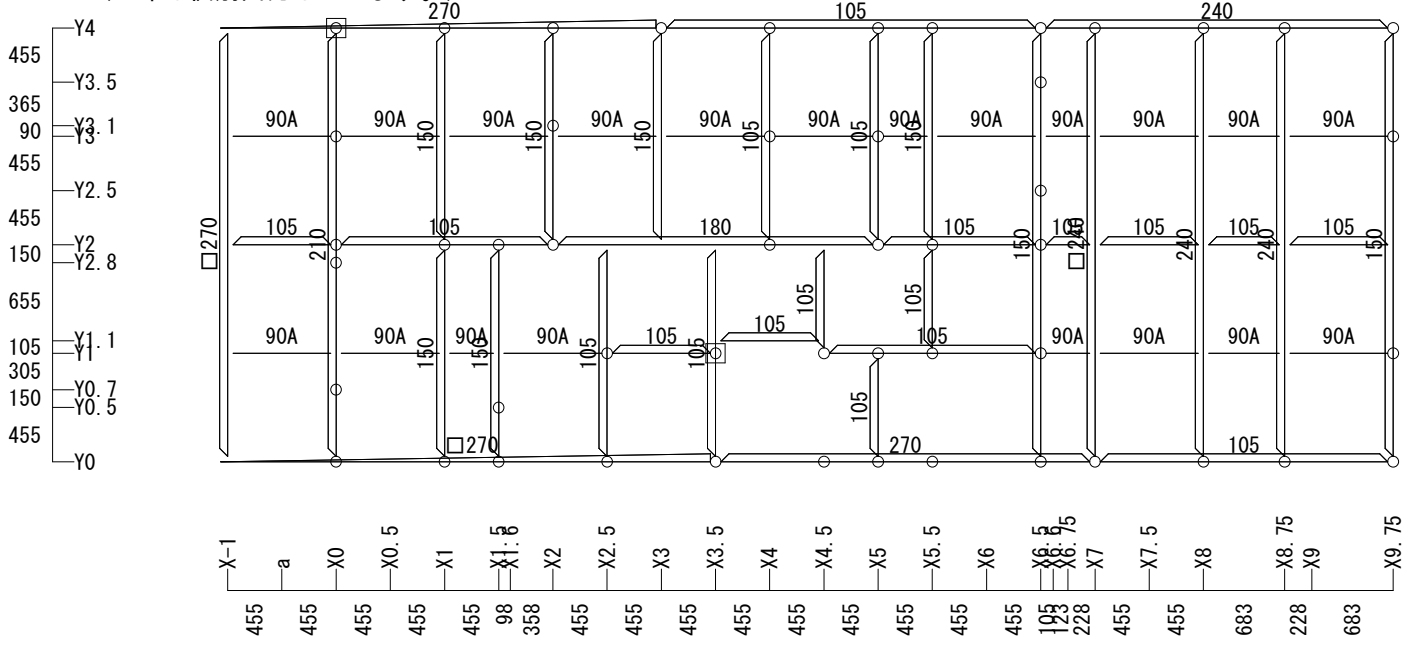


UD識別番号：E105-F300  
 (日印は個別出力しています。)



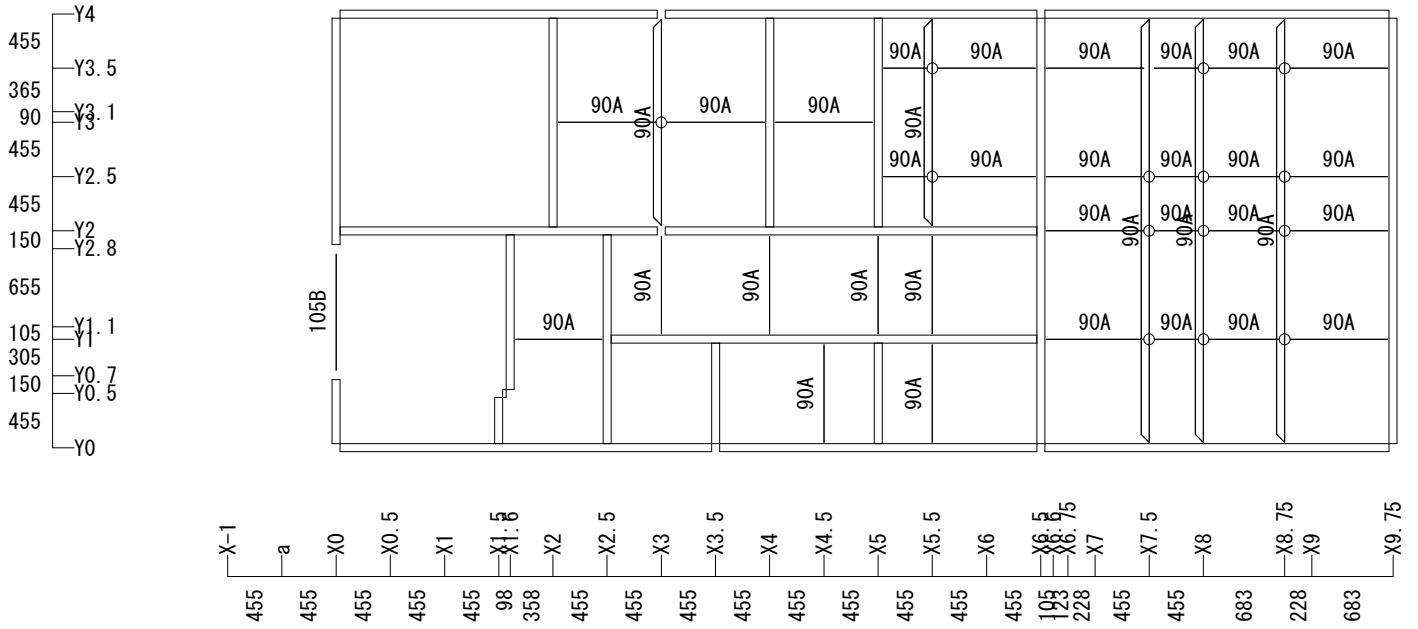
- |    |             |            |
|----|-------------|------------|
| 無印 | : E105-F300 | 梁幅105 (mm) |
| A  | : 米柵(無等級)   | 梁幅90 (mm)  |
| B  | : タミ        | 梁幅105 (mm) |
| C  | : E135-F375 | 梁幅120 (mm) |
| D  | : 米柵(無等級)   | 梁幅105 (mm) |

UD識別番号: 270 (日印は個別出力しています。)



- 無印 : E105-F300 梁幅105 (mm)
- A : 米榑(無等級) 梁幅90 (mm)
- B : タミ 梁幅105 (mm)
- C : E135-F375 梁幅120 (mm)
- D : 米榑(無等級) 梁幅105 (mm)

UD識別番号: W2022UDI35959



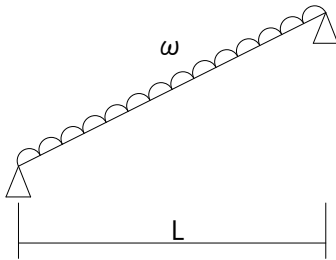
- 無印 : E105-F300      梁幅105 (mm)
- A : 米柵(無等級)      梁幅90 (mm)
- B : タミ      梁幅105 (mm)
- C : E135-F375      梁幅120 (mm)
- D : 米柵(無等級)      梁幅105 (mm)

## 3.4.1. 速度圧の計算

地表面粗度区分:	Ⅲ	
Z <sub>b</sub> :	5 (m)	
Z <sub>G</sub> :	450 (m)	
α:	0.20	
基準風速 V <sub>0</sub> :	34 (m/s)	
建物最高高さ:	8.760 (m)	
建物軒高:	8.210 (m)	
建物高さ H = (8.760 + 8.210) / 2 =	8.485 (m)	
G <sub>f</sub>	=	2.500
H' = max(H, Z <sub>b</sub> )	=	8.485 (m)
E <sub>r</sub> = 1.7 × [H' / Z <sub>G</sub> ] <sup>α</sup>	=	0.768
E = E <sub>r</sub> <sup>2</sup> × G <sub>f</sub>	=	1.476
速度圧 q = 0.6 × E × V <sub>0</sub> <sup>2</sup>	=	1024 (N/m <sup>2</sup> )

## 3.4.2. 部材の設計

[5寸]45×45(米柵)@455



たる木 (一般部) 勾配 5.0 / 10  
米柵(無等級) 4.5 × 4.5 (cm)

スパン L = 91.0 (cm)	勾配実長 L <sub>1</sub> = L × √(5.0 <sup>2</sup> + 10 <sup>2</sup> ) / 10 = 101.7 (cm)
負担幅 w = 45.5 (cm)	ω <sub>g0</sub> = 580 (N/m <sup>2</sup> )
I <sub>0</sub> = 34.2 (cm <sup>4</sup> )	Z <sub>0</sub> = 15.2 (cm <sup>3</sup> )
I = 23.9 (cm <sup>4</sup> )	Z = 10.6 (cm <sup>3</sup> )
F <sub>b</sub> = 25.20 (N/mm <sup>2</sup> )	F <sub>s</sub> = 2.10 (N/mm <sup>2</sup> )
E <sub>b</sub> = 8000 (N/mm <sup>2</sup> )	
q = 1023.6 (N/m <sup>2</sup> )	
F <sub>b</sub> 割増係数 = 1.15	c = 0.4

ω <sub>g</sub> = 2.64 (N/cm)	ω <sub>p</sub> = 0.00 (N/cm)	ω <sub>w</sub> = 1.86 (N/cm)
l ω <sub>s</sub> = 0.00 (N/cm)	s ω <sub>s</sub> = 2.73 (N/cm)	

長期	f <sub>b</sub> = 1.10 × 1.15 × F <sub>b</sub> / 3 = 10.63	f <sub>s</sub> = 1.10 × F <sub>s</sub> / 3 = 0.77 (N/mm <sup>2</sup> )
	設計荷重 ω = ω <sub>g</sub> + ω <sub>p</sub> = 2.64 (N/cm)	
	M = 3415 (N·cm)	Q = 134.2 (N)
	σ / f <sub>b</sub> = M / (f <sub>b</sub> × Z)	= 0.30 ≤ 1.0 OK
	τ / f <sub>s</sub> = (1.5 × Q) / (f <sub>s</sub> × A)	= 0.18 ≤ 1.0 OK
	δ = (5 × ω × L <sup>4</sup> ) / (384 × E × I)	= 0.19 (cm) ≤ 2.00 OK
		= l / 529 ≤ l / 200 OK

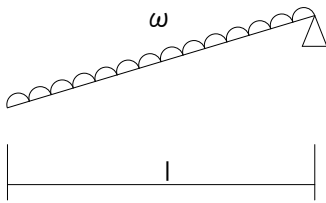
短期	f <sub>b</sub> = 2.00 × 1.15 × F <sub>b</sub> / 3 = 19.32	f <sub>s</sub> = 2.00 × F <sub>s</sub> / 3 = 1.40 (N/mm <sup>2</sup> )
	設計荷重 ω = ω <sub>g</sub> + ω <sub>p</sub> + ω <sub>w</sub> = 4.50 (N/cm)	
	M = 5825 (N·cm)	Q = 229.0 (N)
	σ / f <sub>b</sub> = M / (f <sub>b</sub> × Z)	= 0.28 ≤ 1.0 OK
	τ / f <sub>s</sub> = (1.5 × Q) / (f <sub>s</sub> × A)	= 0.17 ≤ 1.0 OK
	δ = (5 × ω × L <sup>4</sup> ) / (384 × E <sub>b</sub> × I)	= 0.33 (cm) ≤ 4.00 OK
		= l / 310 ≤ l / 150 OK

積雪時	f <sub>b</sub> = 0.80 × 2.00 × 1.15 × F <sub>b</sub> / 3 = 15.46	f <sub>s</sub> = 0.80 × 2.00 × F <sub>s</sub> / 3 = 1.12 (N/mm <sup>2</sup> )
	設計荷重 ω = ω <sub>g</sub> + ω <sub>p</sub> + s ω <sub>s</sub> = 5.37 (N/cm)	
	M = 6947 (N·cm)	Q = 273.1 (N)
	σ / f <sub>b</sub> = M / (f <sub>b</sub> × Z)	= 0.42 ≤ 1.0 OK
	τ / f <sub>s</sub> = (1.5 × Q) / (f <sub>s</sub> × A)	= 0.26 ≤ 1.0 OK
	δ = (5 × ω × L <sup>4</sup> ) / (384 × E <sub>b</sub> × I)	= 0.39 (cm) ≤ 4.00 OK
		= l / 260 ≤ l / 150 OK



[5寸]45×45(米柵)@455

たる木 (軒先部) 勾配 3.0 / 10  
米柵(無等級) 4.5 × 4.5 (cm)



軒出 l = 15.0 (cm) 勾配実長 l1 = L × √(3.0<sup>2</sup> + 10<sup>2</sup>) / 10 = 15.7 (cm)  
 負担幅 w = 45.5 (cm) ωg0 = 580 (N/m<sup>2</sup>) ωp0 = 0 (N/m<sup>2</sup>)  
 I0 = 34.2 (cm<sup>4</sup>) Z0 = 15.2 (cm<sup>3</sup>) AO = 20.3 (cm<sup>2</sup>)  
 I = 23.9 (cm<sup>4</sup>) Z = 10.6 (cm<sup>3</sup>) A = 14.2 (cm<sup>2</sup>)  
 Fb = 25.20 (N/mm<sup>2</sup>) Fs = 2.10 (N/mm<sup>2</sup>) Eb = 8000 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Eb = 8000 (N/mm<sup>2</sup>) q = 1023.6 (N/m<sup>2</sup>) c = -1.5  
 Fb割増係数 = 1.15

ωg = 2.64 (N/cm) ωp = 0.00 (N/cm) ωw = -6.99 (N/cm)  
 lωs = 0.00 (N/cm) sωs = 2.73 (N/cm)

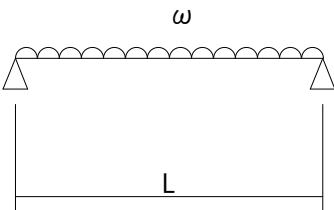
長期 fb=1.10×1.15×Fb/3=10.63 fs=1.10×Fs/3=0.77 (N/mm<sup>2</sup>)  
 設計荷重 ω = ωg + ωp = 2.64 (N/cm)  
 M = 324 (N·cm) Q = 41.3 (N)  
 σ / fb = M / (fb×Z) = 0.03 ≤ 1.0 OK  
 τ / fs = (1.5×Q) / (fs×A) = 0.06 ≤ 1.0 OK  
 δ = (ω × l1<sup>4</sup>) / (8×E × I) = 0.00 (cm) ≤ 1.00 OK  
 = l / 15104 ≤ l/400 OK

短期 fb=2.00×1.15×Fb/3=19.32 fs=2.00×Fs/3=1.40 (N/mm<sup>2</sup>)  
 設計荷重 ω = ωg + ωp + ωw = -4.35 (N/cm)  
 M = 533 (N·cm) Q = 68.1 (N)  
 σ / fb = M / (fb×Z) = 0.03 ≤ 1.0 OK  
 τ / fs = (1.5×Q) / (fs×A) = 0.05 ≤ 1.0 OK  
 δ = (ω × l1<sup>4</sup>) / (8×Eb × I) = 0.00 (cm) ≤ 2.00 OK  
 = l / 9170 ≤ l/150 OK

積雪時 fb=0.80×2.00×1.15×Fb/3=15.46 fs=0.80×2.00×Fs/3=1.12 (N/mm<sup>2</sup>)  
 設計荷重 ω = ωg + ωp + sωs = 5.37 (N/cm)  
 M = 658 (N·cm) Q = 84.1 (N)  
 σ / fb = M / (fb×Z) = 0.04 ≤ 1.0 OK  
 τ / fs = (1.5×Q) / (fs×A) = 0.08 ≤ 1.0 OK  
 δ = (ω × l1<sup>4</sup>) / (8×Eb × I) = 0.00 (cm) ≤ 2.00 OK  
 = l / 7424 ≤ l/150 OK

2階階段

耐風梁  
E120-F330 10.5 × 27.0 (cm)

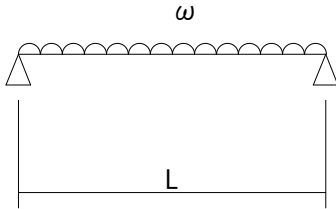


スパン L = 273.0 (cm)  
 負担幅 w = 285.0 (cm)  
 Ix0 = 17222.6 (cm<sup>4</sup>) Zx0 = 1275.8 (cm<sup>3</sup>) AO = 283.5 (cm<sup>2</sup>)  
 Iy0 = 2604.7 (cm<sup>4</sup>) Zy0 = 496.1 (cm<sup>3</sup>) A = 198.5 (cm<sup>2</sup>)  
 Ix = 12055.8 (cm<sup>4</sup>) Zx = 893.0 (cm<sup>3</sup>)  
 Iy = 1823.3 (cm<sup>4</sup>) Zy = 347.3 (cm<sup>3</sup>)  
 Fbx = 33.00 (N/mm<sup>2</sup>) Fby = 24.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fs = 3.00 (N/mm<sup>2</sup>) Eb = 11000 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Eb = 12000 (N/mm<sup>2</sup>) c = 1.0  
 q = 1023.6 (N/m<sup>2</sup>)

ω = 17 (N/cm) ωw = 29.17 (N/cm)

短期 fbx=2.00×Fbx/3=22.00 fby=2.00×Fby/3=16.00 fs=2.00×Fs/3=2.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Mmax = 159306 (N·cm) Ms = 271771 (N·cm) Q = 3982.0 (N)  
 Mmax / (fbx×Zx) + Ms / (fby×Zy) = 0.57 ≤ 1.0 OK  
 τ / fs = (1.5×Q) / (fs×A) = 0.15 ≤ 1.0 OK  
 δ = (5×ωw×L<sup>4</sup>) / (384×Eb×Iy) = 1.05 (cm) ≤ 3.00 OK  
 = l / 260 ≤ l/150 OK

## 3階階段



## 耐風梁

E105-F300 10.5 × 27.0 (cm)

スパン  $L = 273.0$  (cm)負担幅  $w = 277.5$  (cm) $I_{x0} = 17222.6$  (cm<sup>4</sup>) $I_{y0} = 2604.7$  (cm<sup>4</sup>) $I_x = 12055.8$  (cm<sup>4</sup>) $I_y = 1823.3$  (cm<sup>4</sup>) $F_{bx} = 30.00$  (N/mm<sup>2</sup>) $F_s = 2.40$  (N/mm<sup>2</sup>) $E_b = 10500$  (N/mm<sup>2</sup>) $q = 1023.6$  (N/m<sup>2</sup>) $Z_{x0} = 1275.8$  (cm<sup>3</sup>) $Z_{y0} = 496.1$  (cm<sup>3</sup>) $Z_x = 893.0$  (cm<sup>3</sup>) $Z_y = 347.3$  (cm<sup>3</sup>) $F_{by} = 21.60$  (N/mm<sup>2</sup>) $E_b = 9500$  (N/mm<sup>2</sup>) $c = 1.0$  $A_0 = 283.5$  (cm<sup>2</sup>) $A = 198.5$  (cm<sup>2</sup>) $\omega = 17$  (N/cm) $\omega w = 28.40$  (N/cm)

短期

 $f_{bx} = 2.00 \times F_{bx} / 3 = 20.00$      $f_{by} = 2.00 \times F_{by} / 3 = 14.40$      $f_s = 2.00 \times F_s / 3 = 1.60$  (N/mm<sup>2</sup>) $M_{max} = 155114$  (N·cm)     $M_s = 264619$  (N·cm)     $Q = 3877.2$  (N) $M_{max} / (f_{bx} \times Z_x) + M_s / (f_{by} \times Z_y) = 0.62 \leq 1.0$  OK $\tau / f_s = (1.5 \times Q) / (f_s \times A) = 0.18 \leq 1.0$  OK $\delta = (5 \times \omega w \times L^4) / (384 \times E_b \times I_y) = 1.19$  (cm)  $\leq 3.00$  OK $= l / 230 \leq 1/150$  OK

$$TN = \sum (Vs_i \times B_i) - N$$

N : 耐力壁間の押えに有効な長期軸力の合計

Vs : 耐力壁の回転によりおきる軸力の合計

B : 浮上がりに対して建物全体が押さえこむ効果を考慮した係数  
 (出隅 : B = 0.8 出隅以外 : B = 0.5)

金物 : 上段は柱柱頭金物  
 下段は柱柱脚金物

符号	階	方向	B	N (kN)	VsB (kN)	TN (kN)	N' (kN)	TN' (kN)	金物
a Y0	3	x →	0.8	0.82	11.10	10.28			15
		y ↑	0.8		11.10				
a Y1	3	y ↓	0.5	2.30	6.93	4.64			10 10
a Y2	3	y ↑	0.5	2.03	6.93	4.90			10 10
a Y3	3	y ↓	0.8	1.03	11.10	10.06			15 15
X0 Y0	2	x →	0.8	3.53	20.00	16.47			35
		y ↑	0.8		34.55				
	1	x →	0.8	9.89	31.71	21.81			Hi43
		y ↑	0.8		46.26				
X0 Y0.7	1	y ↓	0.5	9.18	9.70	0.53			C C
X0 Y1	2	y ↓	0.5	9.53	3.34	-6.18			
X0 Y2.8	1	y ↓	0.5	4.32	0.96	-3.36			
X0 Y2	2	y ↓	0.5	3.03	14.66	11.63			15 15
		x →	0.5		6.31				
	1	y ↓	0.5	5.08	7.34	2.26			15 C
		x →	0.5						
X0 Y4	2	x →	0.8	7.16	12.37	5.21			10 15
		y ↓	0.8		5.09				
	1	x →	0.8	13.90	24.08	10.18			15 15
		y ↓	0.8		16.79				
X0.5 Y0	3	x ←	0.5	0.90	6.93	6.03			10 10
X1 Y0	2	x ←	0.5	1.90	11.20	9.30			10 15
	1	x ←	0.5	3.85	18.52	14.66			15 15
X1 Y2	1	x ←	0.5	2.33	3.79	1.45			C C
X1 Y4	2	x ←	0.5	4.63	7.73	3.10			C 10
	1	x ←	0.5	7.23	15.05	7.82			10 10
X1.5 Y0	2	x →	0.5	2.36	7.73	5.37			10 15
	1	x →	0.5	3.85	15.05	11.20			15 15
X2 Y4	2	x →	0.5	3.05	7.73	4.68			10 10
	1	x →	0.5	7.67	10.12	2.45			10 C

UDI識別番号: W2022UDJ35959

符号	階	方向	B	N (kN)	VsB (kN)	TN (kN)	N' (kN)	TN' (kN)	金物
X2.5 Y0	2	y ↑	0.5	3.11	10.66	7.55			10 20
	1	y ↑	0.5	5.68	20.76	15.08			20 20
X2.5 Y1	2	x → y ↓	0.5 0.5	7.29	2.39 10.66	-4.90 3.38			10 15
	1	x → y ↓	0.5 0.5	9.53	2.39 20.76	-7.14 11.23			15 15
X2.5 Y3	3	x →	0.5	1.94	7.17	5.23			10 10
X2.5 Y4	2	x →	0.5	4.78	4.78	0.00			C C
X3 Y4	2	x ← y ↓	0.5 0.5	6.52	11.32 2.39	4.79 -4.13			10 10
	1	x ← y ↓	0.5 0.5	11.52	1.61 2.39	-9.91 -9.13			
X3.5 Y0	3	y ↑	0.5	1.14	6.22	5.08			10 15
	2	x ← y ↑	0.5 0.5	3.63	7.73 16.88	4.10 13.24			15 25
	1	x ← y ↑	0.5 0.5	6.25	7.73 26.97	1.48 20.73			25 25
X3.5 Y1	3	y ↓	0.5	2.73	6.22	3.49			10 10
	2	x ← y ↓	0.5 0.5	8.90	2.39 13.69	-6.51 4.79			10 15
	1	x ← y ↓	0.5 0.5	11.14	2.39 23.79	-8.75 12.65			15 15
X3.5 Y2	3	y ↑	0.5	1.87	9.56	7.70			10 10
X3.5 Y3	3	x ← y ↓	0.5 0.5	1.10	7.17 9.56	6.07 8.46			10 10
X4 Y2	1	y ↑	0.5	3.11	10.09	6.99			10 10
X4 Y4	1	x ← y ↓	0.5 0.5	2.29	7.32 10.09	5.03 7.80			10 10
X4.5 Y0	3	x →	0.5	0.89	6.93	6.04			10 15
	2	x →	0.5	2.79	14.66	11.88			15 15
	1	x →	0.5	4.25	14.66	10.42			15 15
X5 Y2	1	y ↑	0.5	1.49	10.09	8.60			10 10
X5 Y4	2	x ← y ↓	0.5 0.5	5.82	1.20 0.80	-4.62 -5.02			
	1	x ← y ↓	0.5 0.5	7.60	1.20 10.89	-6.41 3.29			C C
X5.5 Y0	1	x ←	0.5	4.79	7.32	2.53			C C

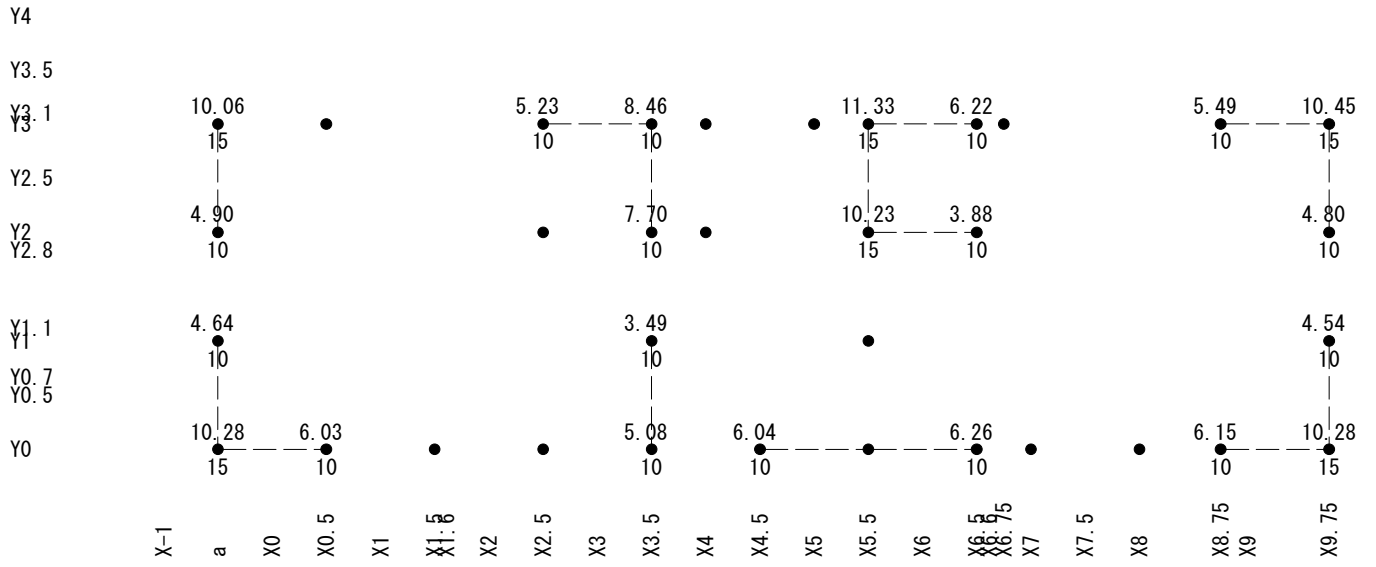
UDI識別番号: W2022UDJ35959

符号	階	方向	B	N (kN)	VsB (kN)	TN (kN)	N' (kN)	TN' (kN)	金物
X5.5 Y1	2	x → y ↑	0.5 0.5	8.75	4.78 4.14	-3.97 -4.60			
	1	x → y ↑	0.5 0.5	9.87	4.78 4.14	-5.08 -5.72			
X5.5 Y2	3	x → y ↑	0.5 0.5	2.21	3.59 12.43	1.38 10.23			15 15
	1	x →	0.5	1.75	3.79	2.03			C C
X5.5 Y3	3	x → y ↓	0.5 0.5	1.10	7.17 12.43	6.07 11.33			15 15
X5.5 Y4	2	x → y ↓	0.5 0.5	5.75	13.71 4.14	7.96 -1.60			10 15
	1	x → y ↓	0.5 0.5	7.70	21.03 4.14	13.33 -3.56			15 15
X6.5 Y0	3	x ←	0.5	0.67	6.93	6.26			10 15
	2	x ← y ↑	0.5 0.5	2.10	14.66 10.66	12.56 8.56			15 20
	1	x ← y ↑	0.5 0.5	4.49	14.66 20.76	10.18 16.27			20 20
X6.5 Y1	2	x ← y ↓	0.5 0.5	5.26	6.38 10.66	1.12 5.41			10 15
	1	x ← y ↓	0.5 0.5	7.23	6.38 20.76	-0.86 13.52			15 15
X6.5 Y2	3	x ←	0.5	2.10	5.98	3.88			10 10
	1	x ←	0.5	1.79	6.31	4.52			10 10
X6.5 Y3	3	x ←	0.5	0.95	7.17	6.22			10 10
X6.5 Y4	2	x ←	0.5	5.58	14.51	8.92			10 15
	1	x ←	0.5	7.59	21.82	14.23			15 15
X7 Y0	2	x →	0.5	3.56	7.73	4.17			10 10
	1	x →	0.5	6.47	15.05	8.57			10 10
X7 Y4	2	x →	0.5	6.47	0.67	-5.80			
	1	x →	0.5	9.41	0.67	-8.74			
X8 Y4	1	x →	0.5	3.29	7.32	4.02			10 10
X8.75Y0	3	x →	0.5	0.79	6.93	6.15			10 10
	2	x →	0.5	4.48	8.73	4.24			10 10
	1	x →	0.5	7.78	8.73	0.95			10 C
X8.75Y3	3	x →	0.5	1.69	7.17	5.49			10 10

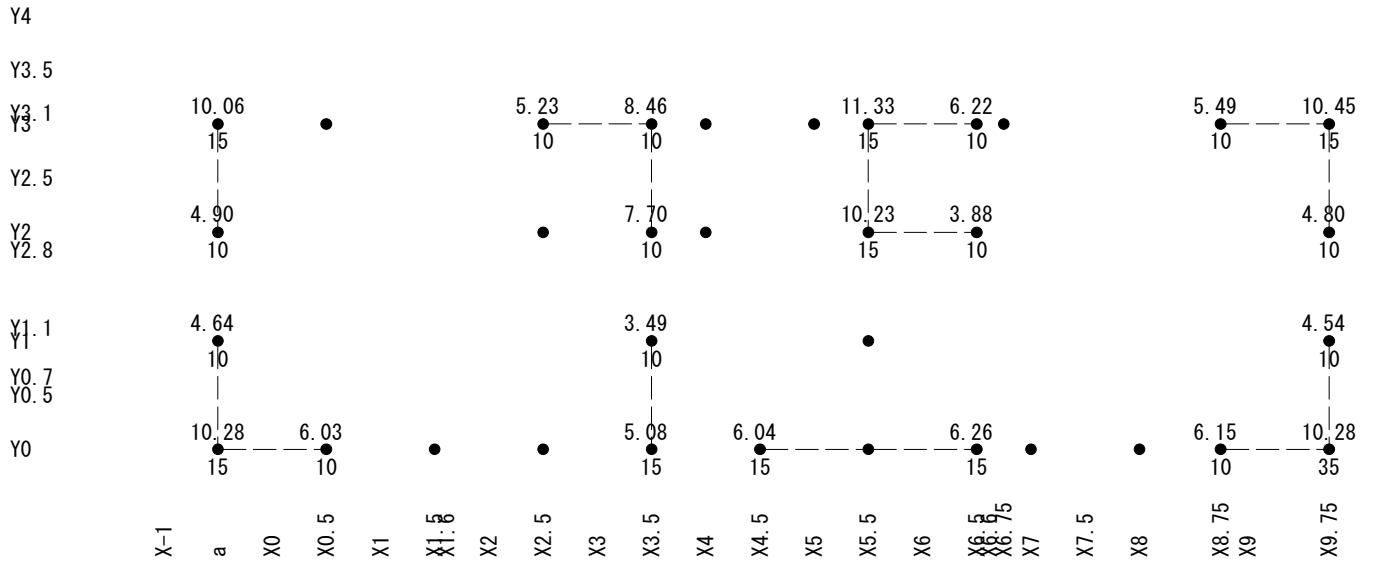
UDI識別番号: W2022UDI35959

符号	階	方向	B	N (kN)	VsB (kN)	TN (kN)	N' (kN)	TN' (kN)	金物
X8. 75Y4	1	x →	0.5	8.62	9.33	0.71			C C
X9 Y4	2	x →	0.5	7.10	12.44	5.33			10 10
X9. 75Y0	3	x ← y ↑	0.8 0.8	0.82	11.10 11.10	10.28 10.28			15 35
		x ← y ↑	0.8 0.8	2.48	23.46 34.13	20.98 31.64			35 Hi68
	1	x ← y ↑	0.8 0.8	4.22	35.17 51.89	30.96 47.67			Hi68 Hi68
X9. 75Y1	3	y ↓	0.5	2.39	6.93	4.54			10 10
	2	y ↓	0.5	6.36	15.20	8.84			10 20
	1	y ↓	0.5	9.39	28.82	19.43			20 20
X9. 75Y2	3	y ↑	0.5	2.13	6.93	4.80			10 10
X9. 75Y3	3	x ← y ↓	0.8 0.8	1.03	11.48 11.10	10.45 10.06			15 15
		x ← y ↑	0.5 0.5	5.66	11.48 4.10	5.82 -1.56			15 10
	1	x ← y ↑	0.5 0.5	8.70	11.48 17.73	2.78 9.03			10 10
X9. 75Y4	2	x ← y ↓	0.8 0.8	1.93	12.37 23.03	10.44 21.10			25 Hi43
	1	x ← y ↓	0.8 0.8	5.44	20.97 40.80	15.53 35.35			Hi43 Hi43

UD識別番号: V2022UD155959  
 柱頭引き抜き力 (kN)  
 3階

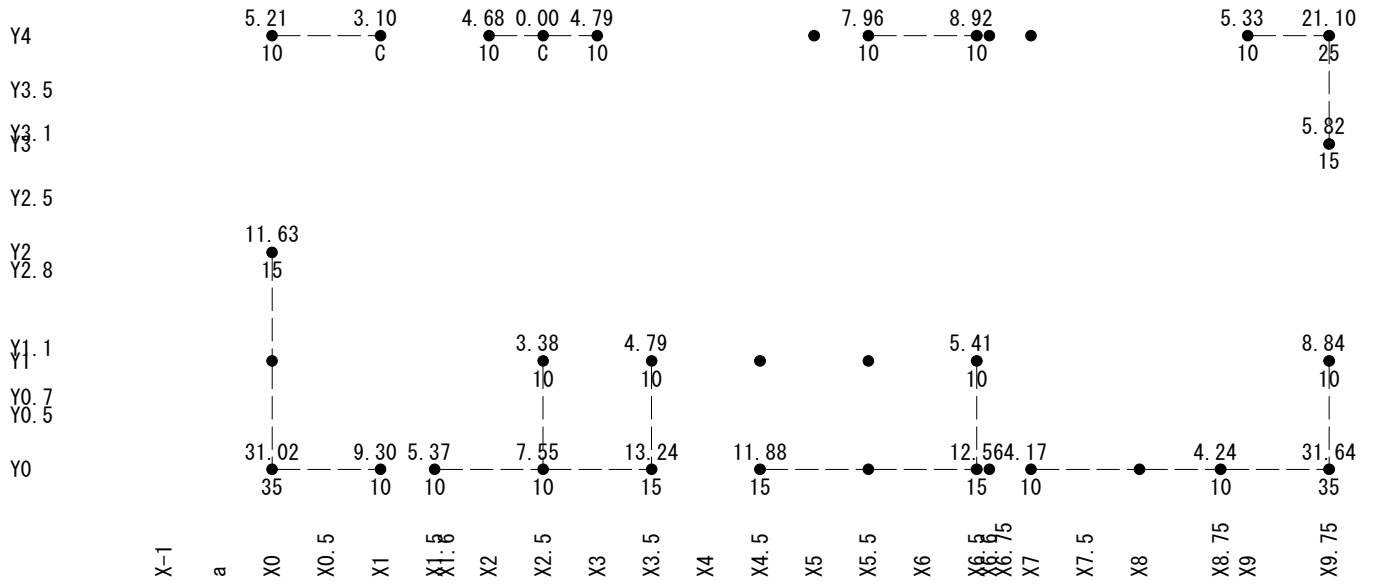


UD識別番号: V2022UD15959  
 3階

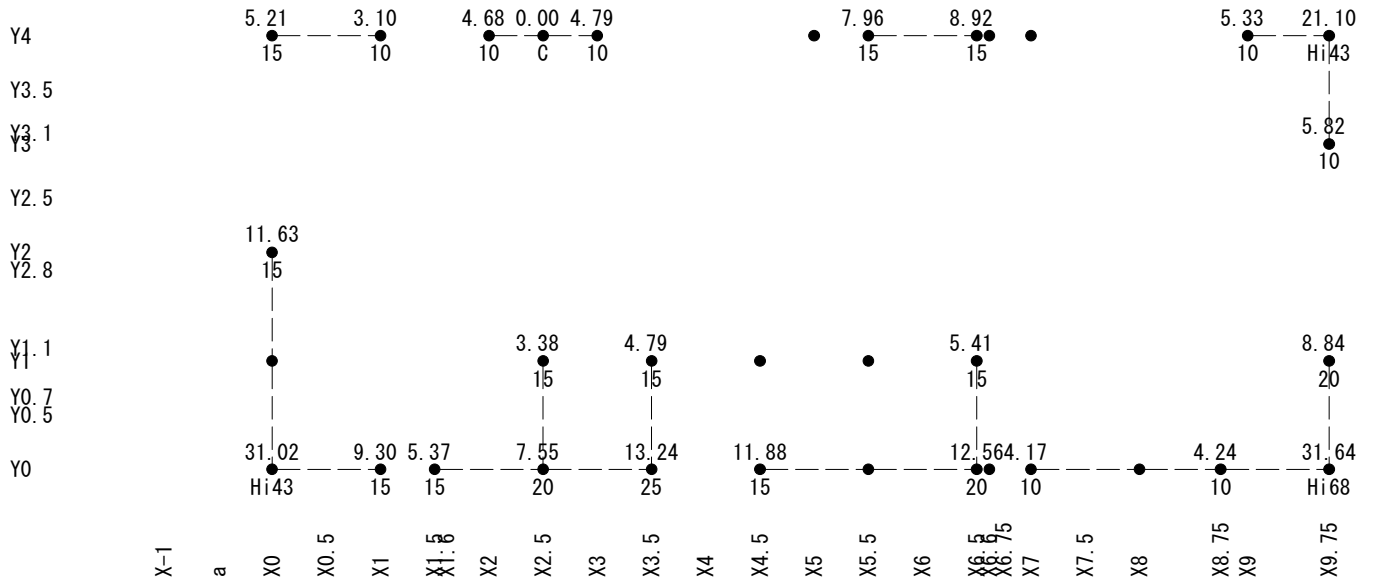




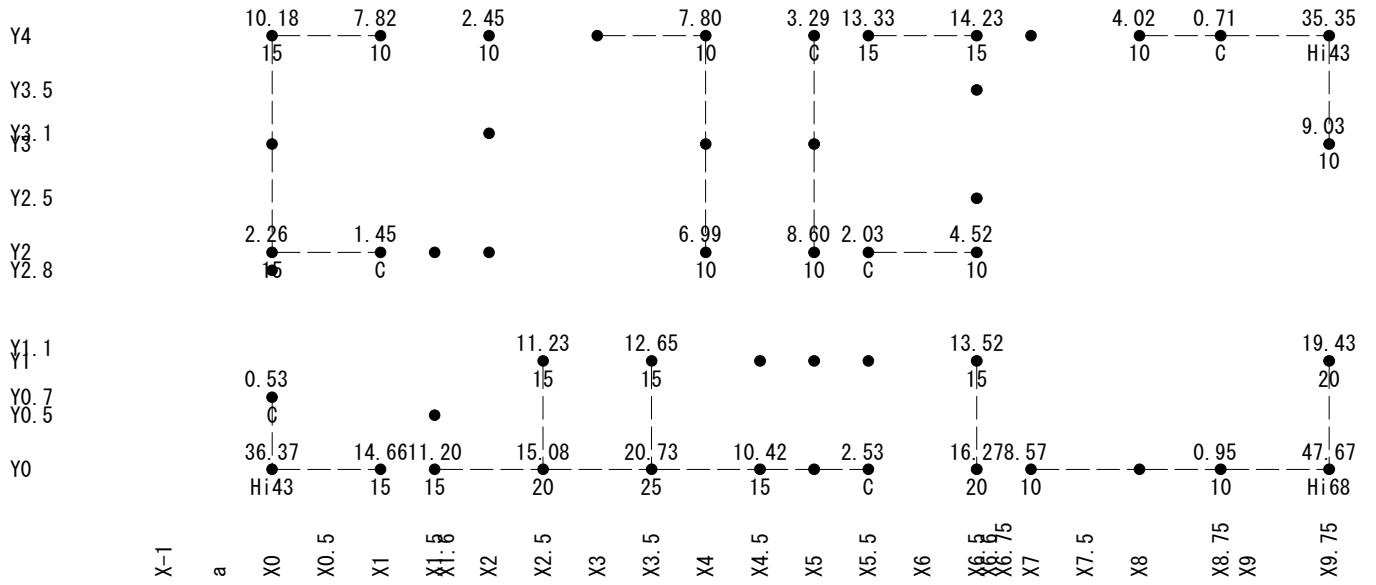
UD識別番号: V2022UD155959  
 柱頭引き抜き力 (kN)  
 2階



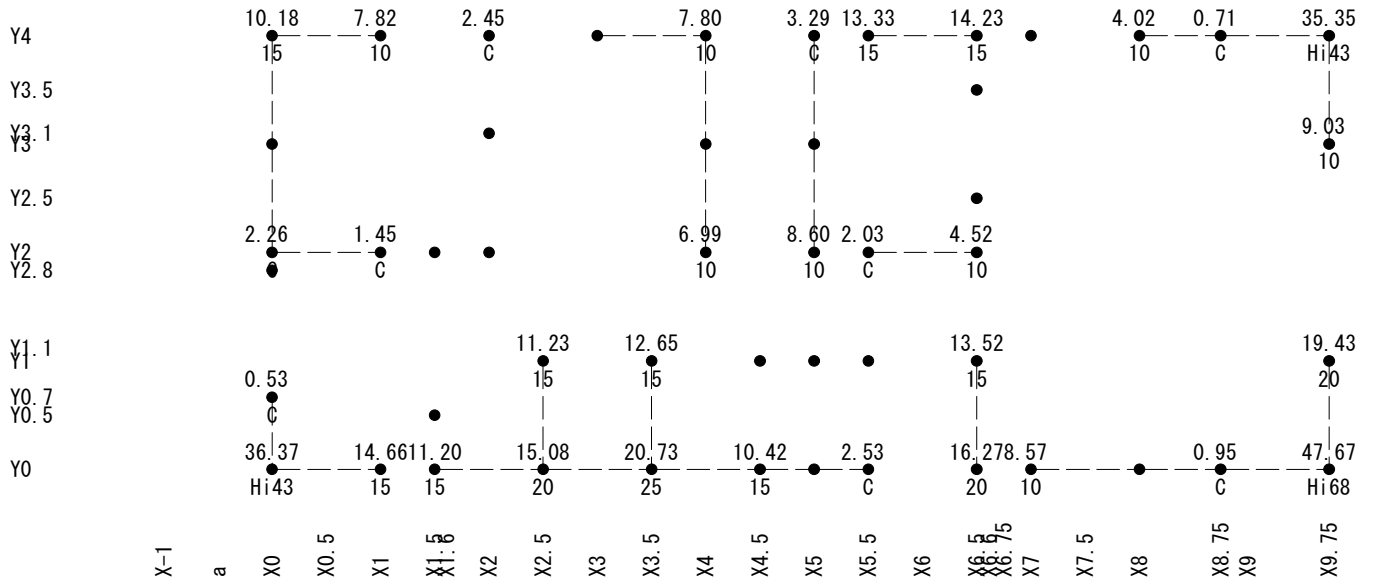
UD識別番号: V2022UD155959  
 2階



UD識別番号: V2022UD155959



UD識別番号: V2022UD155959



### 地盤調査方法 サウンディング

地業	:	べた基礎
建物総重量	$\Sigma W$ :	415.0 (kN)
1階床重量	W1 :	0.0 (kN)
地盤支持力	$f_e$ :	30.0 (kN/m <sup>2</sup> )
基礎版面積	A :	32.30 (m <sup>2</sup> )
基礎立上り部重量	Wt :	45.0 (kN)
スラブ重量	Ws :	202.0 (kN)
積載荷重	WL :	0.0 (kN)
底版厚	t :	17.0 (cm)
安全率	n :	1.00

#### 3.6.1. 地盤支持力の検討

$$f_e = 30.00 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

支持力 算定用分布荷重

$$\begin{aligned} \omega_0 &= n \times (\Sigma w + W1 + Wt + Ws + WL) / A \\ &= 1.00 \times (415.00 + 0.00 + 45.00 + 202.00 + 0.00) / 32.30 \\ &= 20.50 \text{ (kN/m}^2\text{)} \leq 30.0 \text{ OK} \end{aligned}$$

スラブ配筋 算定用分布荷重

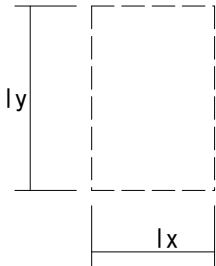
$$\omega_1 = n \times (\Sigma w + Wt) / A = 1.00 \times (415.00 + 45.00) / 32.30 = 14.24 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

地中梁配筋 算定用分布荷重

$$\omega_2 = n \times \Sigma w / A = 1.00 \times 415.00 / 32.30 = 12.85 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

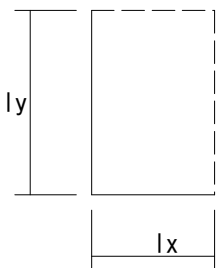
#### 3.6.2. スラブの配筋

FS1 (X0-X2.5, Y0-Y4) D13@200



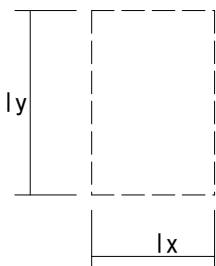
$$\begin{aligned} l_x &= 2.28 \text{ (m)} & l_y &= 3.64 \text{ (m)} & \text{配筋} &: \text{D13} \\ \omega_1 &= 14.24 \text{ (kN/m}^2\text{)} \\ t &= 17.0 \text{ (cm)} & dt &= 9.2 \text{ (cm)} \\ dx &= t - dt = 7.80 \text{ (cm)} & dy &= t - dt - 1.4 = 6.40 \text{ (cm)} \\ j_x &= 7/8 \times dx = 6.83 \text{ (cm)} & j_y &= 7/8 \times dy = 5.60 \text{ (cm)} \\ \omega_x &= (Ly^4 \times \omega_1) / (Lx^4 + Ly^4) = 12.356 \text{ (kN/m}^2\text{)} \\ M_{x2} &= 1 \times \omega_x \times Lx^2 / 8 = 7.99 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 6.01 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ M_{y2} &= 1 \times \omega_1 \times Lx^2 / 27 = 2.73 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 2.50 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ l &= 127 / at_{\text{Max}} = 21.14 \text{ (cm)} \rightarrow \text{D13 @200 両方向} \end{aligned}$$

FS2 (X2.5-X6.5, Y0-Y4) D13@100



$$\begin{aligned} l_x &= 2.73 \text{ (m)} & l_y &= 3.64 \text{ (m)} & \text{配筋} &: \text{D13} \\ \omega_1 &= 14.24 \text{ (kN/m}^2\text{)} \\ t &= 17.0 \text{ (cm)} & dt &= 9.2 \text{ (cm)} \\ dx &= t - dt = 7.80 \text{ (cm)} & dy &= t - dt - 1.4 = 6.40 \text{ (cm)} \\ j_x &= 7/8 \times dx = 6.83 \text{ (cm)} & j_y &= 7/8 \times dy = 5.60 \text{ (cm)} \\ \omega_x &= (Ly^4 \times \omega_1) / (Lx^4 + Ly^4) = 10.818 \text{ (kN/m}^2\text{)} \\ M_{x1} &= 1 \times \omega_x \times Lx^2 / 8 = 10.08 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 7.57 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ M_{x2} &= 1 \times \omega_x \times Lx^2 / 18 = 4.48 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 3.37 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ M_{y1} &= 1 \times \omega_1 \times Lx^2 / 12 = 8.85 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 8.10 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ M_{y2} &= 1 \times \omega_1 \times Lx^2 / 36 = 2.95 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 2.70 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ l &= 127 / at_{\text{Max}} = 15.68 \text{ (cm)} \rightarrow \text{D13 @150 両方向} \end{aligned}$$

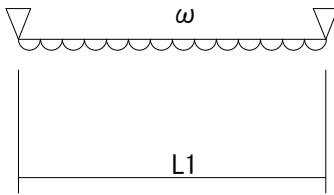
FS2 (X6.5-X9.75, Y0-Y4) D13@100



$$\begin{aligned} l_x &= 2.96 \text{ (m)} & l_y &= 3.64 \text{ (m)} & \text{配筋} &: \text{D13} \\ \omega_1 &= 14.24 \text{ (kN/m}^2\text{)} \\ t &= 17.0 \text{ (cm)} & dt &= 9.2 \text{ (cm)} \\ dx &= t - dt = 7.80 \text{ (cm)} & dy &= t - dt - 1.4 = 6.40 \text{ (cm)} \\ j_x &= 7/8 \times dx = 6.83 \text{ (cm)} & j_y &= 7/8 \times dy = 5.60 \text{ (cm)} \\ \omega_x &= (Ly^4 \times \omega_1) / (Lx^4 + Ly^4) = 9.919 \text{ (kN/m}^2\text{)} \\ M_{x2} &= 1 \times \omega_x \times Lx^2 / 8 = 10.84 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 8.15 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ M_{y2} &= 1 \times \omega_1 \times Lx^2 / 27 = 4.61 \text{ (kN}\cdot\text{m)} & at &= 4.22 \text{ (cm}^2\text{/m)} \\ l &= 127 / at_{\text{Max}} = 15.59 \text{ (cm)} \rightarrow \text{D13 @150 両方向} \end{aligned}$$

## FG1 (Y0, X4.5-X5.5)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 1-D13 下部主筋 : 1-D13 S T : D10@200



負担幅 : 0.91 (m) L1 = 0.91 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 11.692$  (kN/m)  
 $b = 15.0$  (cm) D = 60.0 (cm) dt = 8.0 (cm)

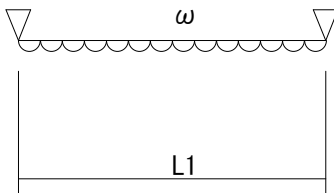
$d' = D - dt = 52.00$  (cm)  
 $j = 7/8 \times d' = 45.50$  (cm)  
 $A = b \times j = 682.50$  (cm<sup>2</sup>)

$ML = (\omega \times L1^2) / 8 = 1.21$  (kN·m)  
 $QL = (\omega \times L1) / 2 = 5.32$  (kN)

$at = ML / (Lft \times j) = 0.14$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 1.27$  [1-D13] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.13 \leq 1.0$  OK

## FG2 (Y5, X3-X4)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 1-D13 下部主筋 : 1-D13 S T : D10@200



負担幅 : 1.50 (m) L1 = 0.91 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 19.272$  (kN/m)  
 $b = 15.0$  (cm) D = 47.0 (cm) dt = 8.0 (cm)

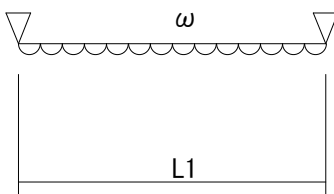
$d' = D - dt = 39.00$  (cm)  
 $j = 7/8 \times d' = 34.13$  (cm)  
 $A = b \times j = 511.88$  (cm<sup>2</sup>)

$ML = (\omega \times L1^2) / 8 = 1.99$  (kN·m)  
 $QL = (\omega \times L1) / 2 = 8.77$  (kN)

$at = ML / (Lft \times j) = 0.30$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 1.27$  [1-D13] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.29 \leq 1.0$  OK

## FG4 (X6.5, Y1-Y2)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 1-D13 下部主筋 : 2-D13 S T : D10@200



負担幅 : 3.64 (m) L1 = 0.91 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 46.768$  (kN/m)  
 $b = 15.0$  (cm) D = 40.0 (cm) dt = 8.0 (cm)

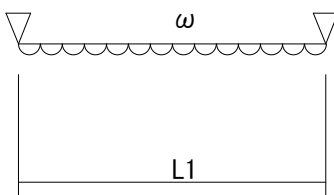
$d' = D - dt = 32.00$  (cm)  
 $j = 7/8 \times d' = 28.00$  (cm)  
 $A = b \times j = 420.00$  (cm<sup>2</sup>)

$ML = (\omega \times L1^2) / 8 = 4.84$  (kN·m)  
 $QL = (\omega \times L1) / 2 = 21.28$  (kN)

$at = ML / (Lft \times j) = 0.89$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 1.27$  [1-D13] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.84 \leq 1.0$  OK

## FG5 (X3.5, Y1-Y4)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 3-D16 下部主筋 : 3-D16 S T : D10@200



負担幅 : 1.82 (m) L1 = 2.73 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 23.384$  (kN/m)  
 $b = 30.0$  (cm) D = 40.0 (cm) dt = 8.0 (cm)

$d' = D - dt = 32.00$  (cm)  
 $j = 7/8 \times d' = 28.00$  (cm)  
 $A = b \times j = 840.00$  (cm<sup>2</sup>)

$ML = (\omega \times L1^2) / 8 = 21.78$  (kN·m)  
 $QL = (\omega \times L1) / 2 = 31.92$  (kN)

$at = ML / (Lft \times j) = 3.99$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 5.97$  [3-D16] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.63 \leq 1.0$  OK

## FG1 (X0, Y4-Y2)

SD295A

Fc = 18

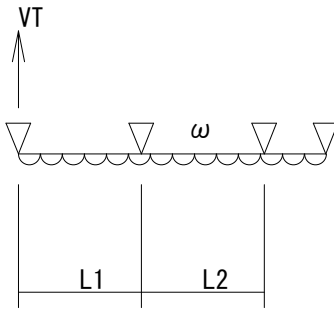
上部主筋 : 1-D13

Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>)Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>)

下部主筋 : 1-D13

Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)

S T : D10@200



負担幅 : 0.91 (m)

 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 11.692$  (kN/m)

b = 15.0 (cm)

VT = 10.18 (kN)

L1 = 0.91 (m)

D = 60.0 (cm)

L2 = 0.91 (m)

dt = 9.5 (cm)

 $d' = D - dt = 50.50$  (cm) $j = 7/8 \times d' = 44.19$  (cm)A = b × j = 662.81 (cm<sup>2</sup>)ML1 =  $(\omega \times L1^2) / 8 = 1.21$  (kN·m)ML2 =  $(\omega \times L2^2) / 12 = 0.81$  (kN·m)QL =  $(\omega \times L1) / 2 = 5.32$  (kN)

QS = QL + VT = 15.50 (kN)

Mt = VT × L1 = 9.26 (kN·m)

Ms = ML + Mt = 10.47 (kN·m)

atL = ML / (Lft × j) = 0.14 (cm<sup>2</sup>) ≤ 1.27 [1-D13] OKatS = Ms / (sft × j) = 0.80 (cm<sup>2</sup>) ≤ 1.27 [1-D13] OK $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.13 \leq 1.0$  OK $\tau / Sfs = Q / (A \times Sfs) = 0.26 \leq 1.0$  OK

## FG1A (Y4, X9.75-X8)

SD295A

Fc = 18

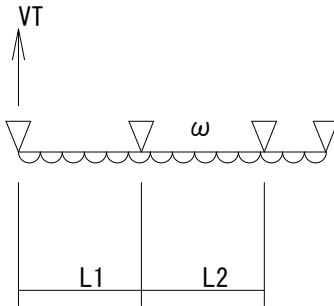
上部主筋 : 1-D13

Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>)Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>)

下部主筋 : 2-D13

Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)

S T : D10@200



負担幅 : 1.50 (m)

 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 19.272$  (kN/m)

b = 15.0 (cm)

VT = 15.53 (kN)

L1 = 0.91 (m)

D = 60.0 (cm)

L2 = 0.68 (m)

dt = 11.2 (cm)

 $d' = D - dt = 48.80$  (cm) $j = 7/8 \times d' = 42.70$  (cm)A = b × j = 640.50 (cm<sup>2</sup>)ML1 =  $(\omega \times L1^2) / 8 = 1.99$  (kN·m)ML2 =  $(\omega \times L2^2) / 12 = 0.75$  (kN·m)QL =  $(\omega \times L1) / 2 = 8.77$  (kN)

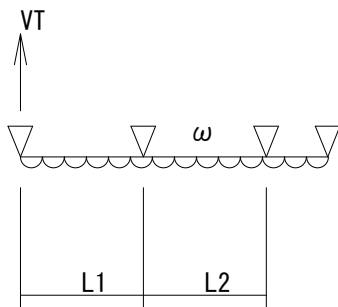
QS = QL + VT = 24.30 (kN)

Mt = VT × L1 = 14.13 (kN·m)

Ms = ML + Mt = 16.13 (kN·m)

atL = ML / (Lft × j) = 0.24 (cm<sup>2</sup>) ≤ 1.27 [1-D13] OKatS = Ms / (sft × j) = 1.28 (cm<sup>2</sup>) ≤ 2.54 [2-D13] OK $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.23 \leq 1.0$  OK $\tau / Sfs = Q / (A \times Sfs) = 0.42 \leq 1.0$  OK

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 2-D13 下部主筋 : 2-D16 ST : D10@200



負担幅 : 1.50 (m) L1 = 0.91 (m) L2 = 1.82 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 19.272$  (kN/m) D = 60.0 (cm) dt = 11.2 (cm)  
 b = 15.0 (cm) VT = 47.67 (kN)

$d' = D - dt = 48.80$  (cm)  
 $j = 7/8 \times d' = 42.70$  (cm)  
 $A = b \times j = 640.50$  (cm<sup>2</sup>)

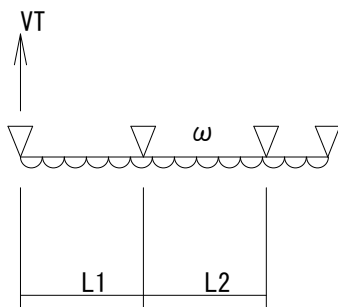
$ML1 = (\omega \times L1^2) / 8 = 1.99$  (kN·m)  
 $ML2 = (\omega \times L2^2) / 12 = 5.32$  (kN·m)  
 $QL = (\omega \times L1) / 2 = 8.77$  (kN)  
 $QS = QL + VT = 56.44$  (kN)

$Mt = VT \times L1 = 43.38$  (kN·m)  
 $Ms = ML + Mt = 48.70$  (kN·m)

$atL = ML / (Lft \times j) = 0.64$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 2.54$  [2-D13] OK  
 $atS = Ms / (sft \times j) = 3.87$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 3.98$  [2-D16] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.23 \leq 1.0$  OK  
 $\tau / Sfs = Q / (A \times Sfs) = 0.98 \leq 1.0$  OK

FG3(X0, Y0-Y2)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 2-D13 下部主筋 : 2-D16 ST : D10@200



負担幅 : 0.91 (m) L1 = 0.61 (m) L2 = 1.22 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 11.692$  (kN/m) D = 40.0 (cm) dt = 9.5 (cm)  
 b = 30.0 (cm) VT = 36.37 (kN)

$d' = D - dt = 30.50$  (cm)  
 $j = 7/8 \times d' = 26.69$  (cm)  
 $A = b \times j = 800.63$  (cm<sup>2</sup>)

$ML1 = (\omega \times L1^2) / 8 = 0.53$  (kN·m)  
 $ML2 = (\omega \times L2^2) / 12 = 1.44$  (kN·m)  
 $QL = (\omega \times L1) / 2 = 3.54$  (kN)  
 $QS = QL + VT = 39.91$  (kN)

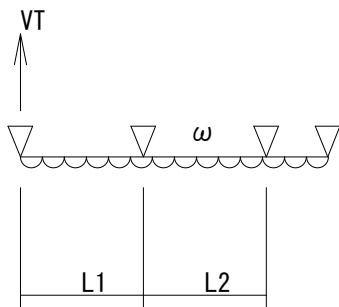
$Mt = VT \times L1 = 22.00$  (kN·m)  
 $Ms = ML + Mt = 23.44$  (kN·m)

$atL = ML / (Lft \times j) = 0.28$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 2.54$  [2-D13] OK  
 $atS = Ms / (sft \times j) = 2.98$  (cm<sup>2</sup>)  $\leq 3.98$  [2-D16] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.07 \leq 1.0$  OK  
 $\tau / Sfs = Q / (A \times Sfs) = 0.55 \leq 1.0$  OK



FG4 (X6. 5, Y0-Y2)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 1-D13 下部主筋 : 2-D13 ST : D10@200



負担幅 : 2.40 (m) L1 = 0.91 (m) L2 = 0.91 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 30.836$  (kN/m) D = 40.0 (cm) dt = 11.2 (cm)  
 b = 15.0 (cm) VT = 16.27 (kN)

d' = D - dt = 28.80 (cm)  
 j = 7/8 × d' = 25.20 (cm)  
 A = b × j = 378.00 (cm<sup>2</sup>)

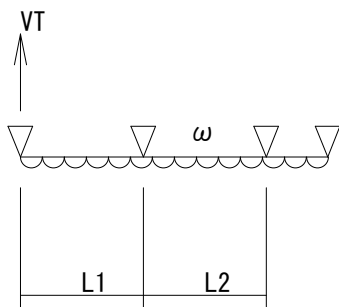
ML1 = (ω × L1<sup>2</sup>) / 8 = 3.19 (kN·m)  
 ML2 = (ω × L2<sup>2</sup>) / 12 = 2.13 (kN·m)  
 QL = (ω × L1) / 2 = 14.03 (kN)  
 QS = QL + VT = 30.30 (kN)

Mt = VT × L1 = 14.81 (kN·m)  
 Ms = ML + Mt = 18.00 (kN·m)

atL = ML / (Lft × j) = 0.65 (cm<sup>2</sup>) ≤ 1.27 [1-D13] OK  
 atS = Ms / (sft × j) = 2.42 (cm<sup>2</sup>) ≤ 2.54 [2-D13] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.62 \leq 1.0$  OK  
 $\tau / Sfs = Q / (A \times Sfs) = 0.89 \leq 1.0$  OK

FG5 (X3. 5, Y0-Y2)

SD295A Lft = 195.00 (N/mm<sup>2</sup>) Sft = 295.00 (N/mm<sup>2</sup>)  
 Fc = 18 Lfs = 0.60 (N/mm<sup>2</sup>) Sfs = 0.90 (N/mm<sup>2</sup>)  
 上部主筋 : 3-D16 下部主筋 : 3-D16 ST : D10@200



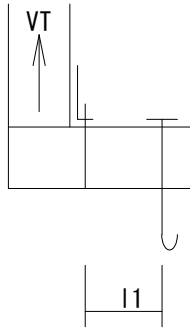
負担幅 : 1.82 (m) L1 = 0.91 (m) L2 = 2.73 (m)  
 $\omega = \omega_2 \times \text{負担幅} = 23.384$  (kN/m) D = 40.0 (cm) dt = 9.5 (cm)  
 b = 30.0 (cm) VT = 20.73 (kN)

d' = D - dt = 30.50 (cm)  
 j = 7/8 × d' = 26.69 (cm)  
 A = b × j = 800.63 (cm<sup>2</sup>)

ML1 = (ω × L1<sup>2</sup>) / 8 = 2.42 (kN·m)  
 ML2 = (ω × L2<sup>2</sup>) / 12 = 14.52 (kN·m)  
 QL = (ω × L1) / 2 = 10.64 (kN)  
 QS = QL + VT = 31.37 (kN)

Mt = VT × L1 = 18.86 (kN·m)  
 Ms = ML + Mt = 33.39 (kN·m)

atL = ML / (Lft × j) = 2.79 (cm<sup>2</sup>) ≤ 5.97 [3-D16] OK  
 atS = Ms / (sft × j) = 4.24 (cm<sup>2</sup>) ≤ 5.97 [3-D16] OK  
 $\tau / Lfs = Q / (A \times Lfs) = 0.22 \leq 1.0$  OK  
 $\tau / Sfs = Q / (A \times Sfs) = 0.44 \leq 1.0$  OK



米杓(無等級)  $F_s = 2.10 \text{ (N/mm}^2\text{)}$   $F_b = 25.20 \text{ (N/mm}^2\text{)}$   
 $Sf_s = 2.00 \times F_s / 3 = 1.40 \text{ (N/mm}^2\text{)}$   $Sf_b = 2.00 \times F_b / 3 = 16.80 \text{ (N/mm}^2\text{)}$   
 $b = 10.5 \text{ (cm)}$   
 $L1 = 20.0 \text{ (cm)}$   $VT = 10.00 \text{ (kN)}$

$Q = VT = 10.00 \text{ (kN)}$   
 $M = Q \times L1 = 200.00 \text{ (kN}\cdot\text{cm)}$

$h_{minQ} = (1.5 \times Q) / (b \times Sf_s) = 10.20 \text{ (cm)}$

$h_{minM} = \sqrt{(6 \times M) / (b \times Sf_b)} = 8.25 \text{ (cm)}$

最小梁せい  $h_{min} = 10.3 \text{ (cm)}$

### 3.6.5. 基礎反力

基礎立上り部重量	$W_t = 45.000 \text{ (kN)}$	
1階床重量	$W_1 = 66.806 \text{ (kN)}$	
スラブ重量	$W_s = 202.000 \text{ (kN)}$	
積載荷重	$W_L = 0.000 \text{ (kN)}$	
1階壁下部重量	$W_k = 31.147 \text{ (kN)}$	(間仕切り壁は上部荷重も含む)
F階線荷重	$W_e = 0.000 \text{ (kN)}$	
計	$\Sigma W = 344.953 \text{ (kN)}$	

1階柱長期軸力合計	$W_b = 317.046 \text{ (kN)}$
合計	$\Sigma W + W_b = 661.999 \text{ (kN)}$

支点数(柱、束、土台端部)	$n = 68$	(箇所)
各支点負担重量	$\Sigma W / n = 5.073 \text{ (kN)}$	----- (A)
スラブ等重量 ( $W_s + W_L$ ) / n	$2.971 \text{ (kN)}$	----- (B)

基礎反力図 WC

柱の支点 = 柱軸力 + (A)

束のみの支点 = (A)

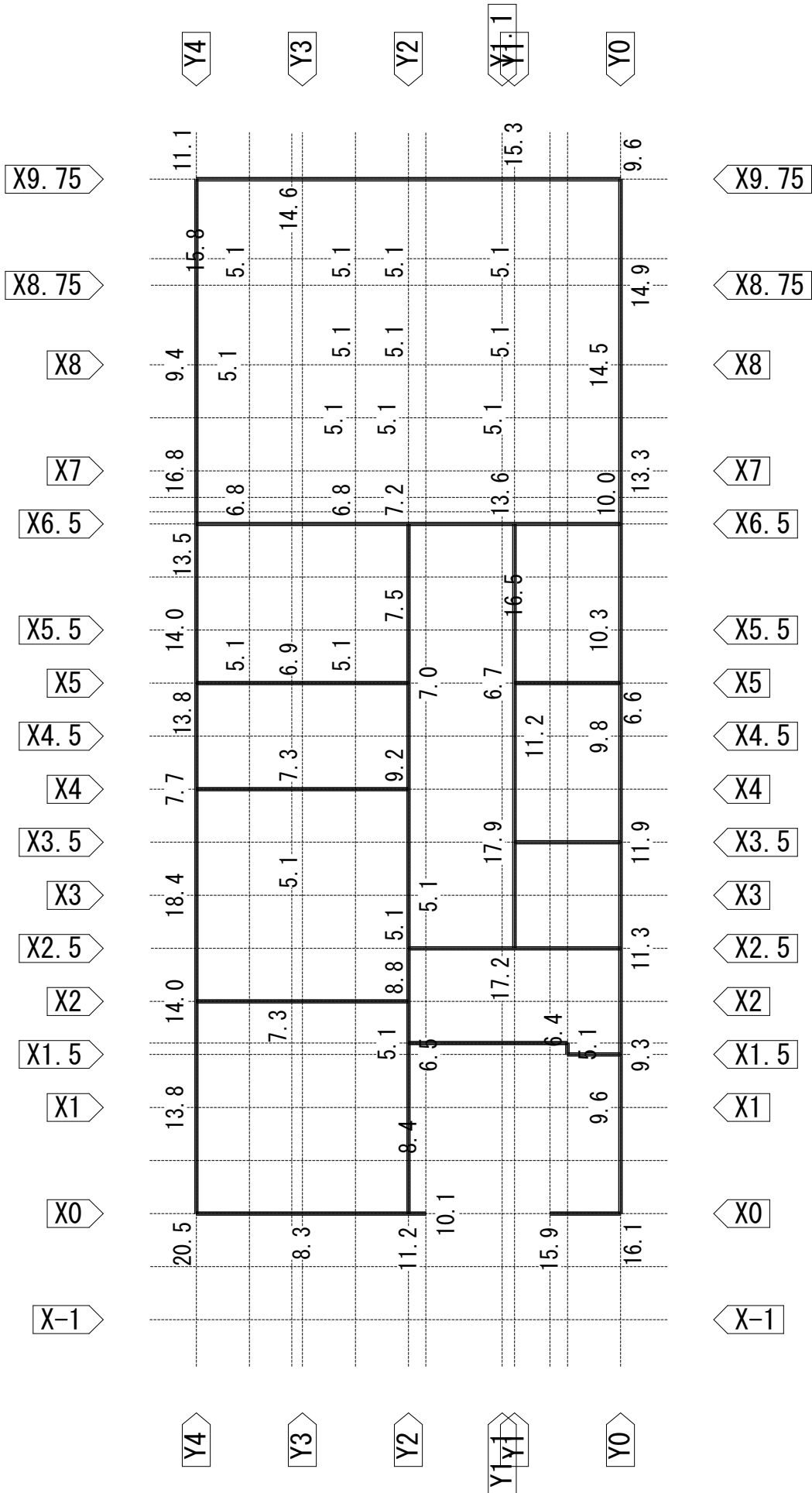
スラブ検討用荷重 WD

$WD = WC - (B)$

凡例 長期基礎反力図  
基礎反力 [kN]

3.6.6. 基礎反力図

$\Sigma = 662.00 \text{ kN}$



## 3.7. その他

## 3.7.1. 転倒の検討

- ①地盤許容応力度 =  $30 \geq 30$  (kN/m<sup>2</sup>)  
 ②最高高さ / X方向転倒架構幅 =  $8.76 / 8.87 = 0.988 \leq 2.5$   
 ③最高高さ / Y方向転倒架構幅 =  $8.76 / 3.64 = 2.407 \leq 2.5$

①、②、③の条件を満足するので転倒しない。

## 3.7.2. 層間変形角 (令109条の2の2)

$r_{si}$  : 層間変形角の逆数       $h_i$  : 構造階高       $\delta_i$  : 変位  
 $Q_i$  : 当該階、当該通りに作用する水平力 (kN)  
 $D_i$  : 当該階、当該通りの剛性 (kN/m)

$$\delta_i = (Q_i / 1.25) / D_i \quad [\text{耐震等級 2}]$$

$$r_{si} = h_i / \delta_i$$

階	$h_i$ (m)	方向	通り	剛性 $D_i$ (kN/m)	負担地震力 $Q_i$ (kN)	変位 $\delta_i$ (cm)	$r_{si}$			
3	2.440	X →	Y0	1514.055	14.233	0.75	324.4	$\geq 150$ OK		
			Y2	66.835	0.657	0.79	310.3	$\geq 150$ OK		
			Y3	475.519	4.855	0.82	298.7	$\geq 150$ OK		
		X ←	Y0	1514.055	14.121	0.75	327.0	$\geq 150$ OK		
			Y2	97.377	0.950	0.78	312.7	$\geq 150$ OK		
			Y3	461.303	4.675	0.81	300.9	$\geq 150$ OK		
		Y ↑	a	600.627	4.910	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
			X3.5	707.024	5.780	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
			X5.5	451.534	3.691	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
			X9.75	605.414	4.949	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
		Y ↓	a	600.627	4.910	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
			X3.5	707.024	5.780	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
			X5.5	451.534	3.691	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
			X9.75	605.414	4.949	0.65	373.1	$\geq 150$ OK		
		2	2.720	X →	Y0	2210.648	31.789	1.15	236.4	$\geq 150$ OK
					Y4	1062.684	16.818	1.27	214.8	$\geq 150$ OK
X ←	Y0			2210.648	31.789	1.15	236.4	$\geq 150$ OK		
	Y4			1062.684	16.818	1.27	214.8	$\geq 150$ OK		
Y ↑	X0			970.505	14.666	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X2.5			393.441	5.946	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X3.5			393.441	5.946	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X6.5			393.441	5.946	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X9.75			963.931	14.567	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X9.75			963.931	14.567	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
Y ↓	X0			970.505	14.666	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X2.5			393.441	5.946	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X3.5			393.441	5.946	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X6.5			393.441	5.946	1.21	225.0	$\geq 150$ OK		
	X9.75	963.931	14.567	1.21	225.0	$\geq 150$ OK				
	X9.75	963.931	14.567	1.21	225.0	$\geq 150$ OK				
1	2.575	X →	Y0	2335.131	37.461	1.28	200.6	$\geq 150$ OK		
			Y2	415.596	6.667	1.28	200.6	$\geq 150$ OK		

UDI識別番号 : W2022UD135959	Y4	1431.209	22.960	1.28	200.6	$\geq 150$ OK	
	X ←	Y0	2335.131	37.461	1.28	200.6	$\geq 150$ OK
		Y2	415.596	6.667	1.28	200.6	$\geq 150$ OK
		Y4	1431.209	22.960	1.28	200.6	$\geq 150$ OK
	Y ↑	X0	802.934	11.388	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X2.5	415.596	5.894	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X3.5	415.596	5.894	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X4	831.192	11.789	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X5	831.192	11.789	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X6.5	415.596	5.894	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X9.75	1018.211	14.441	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
	Y ↓	X0	802.934	11.388	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X2.5	415.596	5.894	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X3.5	415.596	5.894	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X4	831.192	11.789	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X5	831.192	11.789	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X6.5	415.596	5.894	1.13	226.9	$\geq 150$ OK
		X9.75	1018.211	14.441	1.13	226.9	$\geq 150$ OK

土台アンカーボルトの設計  
 UDI識別番号: W2022UBT3599

土台の樹種グループ : J 1  
 土台材厚 L = 105 (mm)  
 基準圧縮強度  $F_c = 25.4$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 アンカーボルト径 d = 12 (mm)

グループ	樹種	繊維方向の 基準支圧強度 (N/mm <sup>2</sup> )	アンカー ボルト	短期許容 せん断耐力 (kN)
J 1	べいまつ、くろまつ、あかまつ、からまつ、つが等 (比重が0.50程度のもの)	25.4	M12	9.18
			M16	16.32
J 2	べいひ、べいつが、ひば、ひのき、もみ等 (比重が0.44程度のもの)	22.4	M12	8.62
			M16	15.33
J 3	とどまつ、えぞまつ、べにまつ、スプルス、すぎ、べいすぎ等 (比重が0.38程度のもの)	19.4	M12	8.02
			M16	14.26

$P_a = 9.18$  (kN)

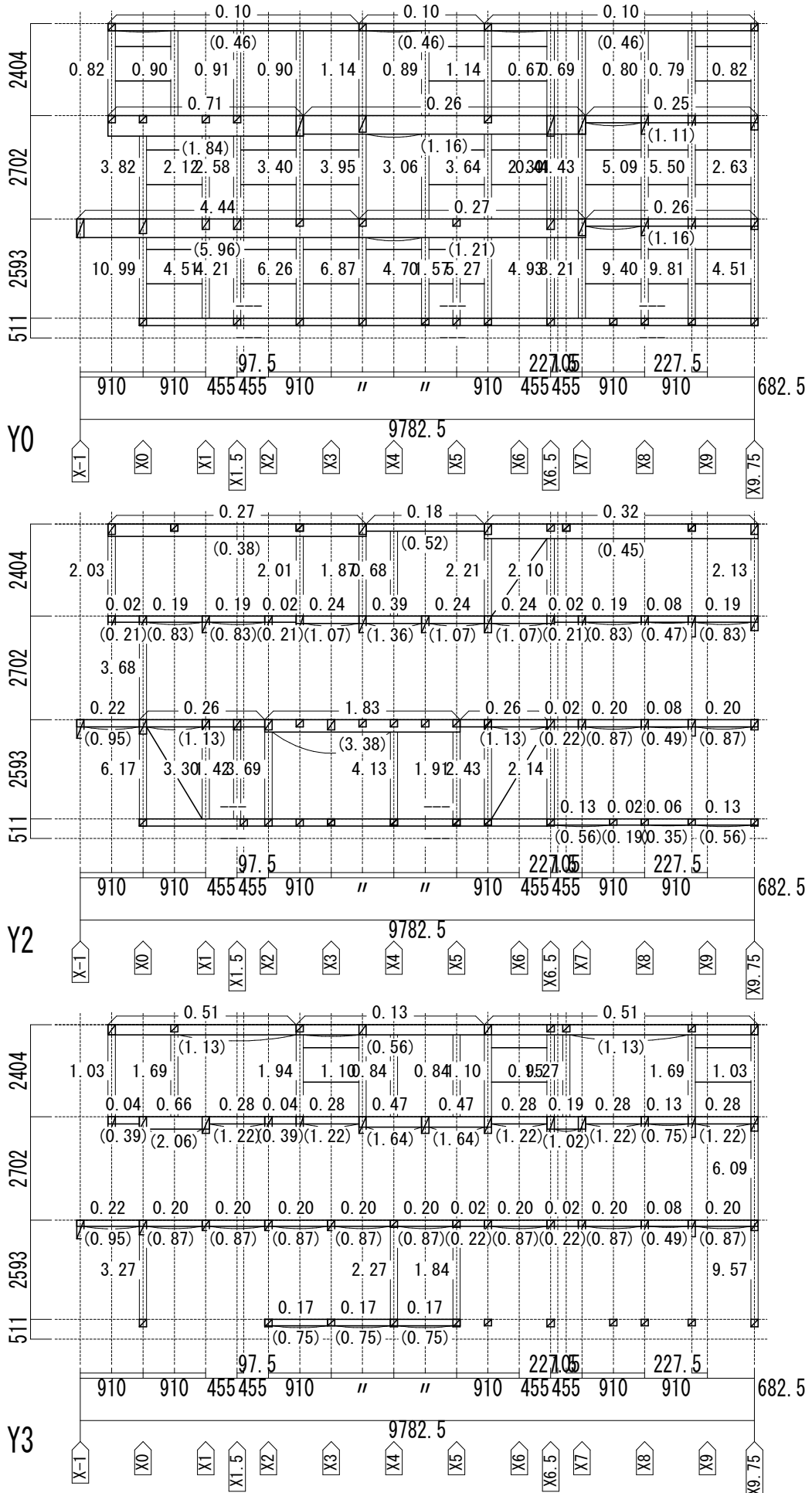
方向	通り	鉛直構面の短期許容せん断耐力 (kN)	本数	必要本数
X	Y0 → ←	40.086	5	5
		40.086	5	
	Y2 → ←	7.134	1	1
		7.134	1	
	Y4 → ←	24.569	3	3
		24.569	3	
Y	X0 ↑ ↓	13.784	2	2
		13.784	2	
	X2.5 ↑ ↓	7.134	1	1
		7.134	1	
	X3.5 ↑ ↓	7.134	1	1
		7.134	1	
	X4 ↑ ↓	14.269	2	2
		14.269	2	
X5 ↑ ↓	14.269	2	2	
	14.269	2		
X6.5 ↑ ↓	7.134	1	1	
	7.134	1		
X9.75 ↑ ↓	17.479	2	2	
	17.479	2		

凡例 (単位 : kN, kN・m)

- 梁 上段 : 曲げモーメント
- 下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力

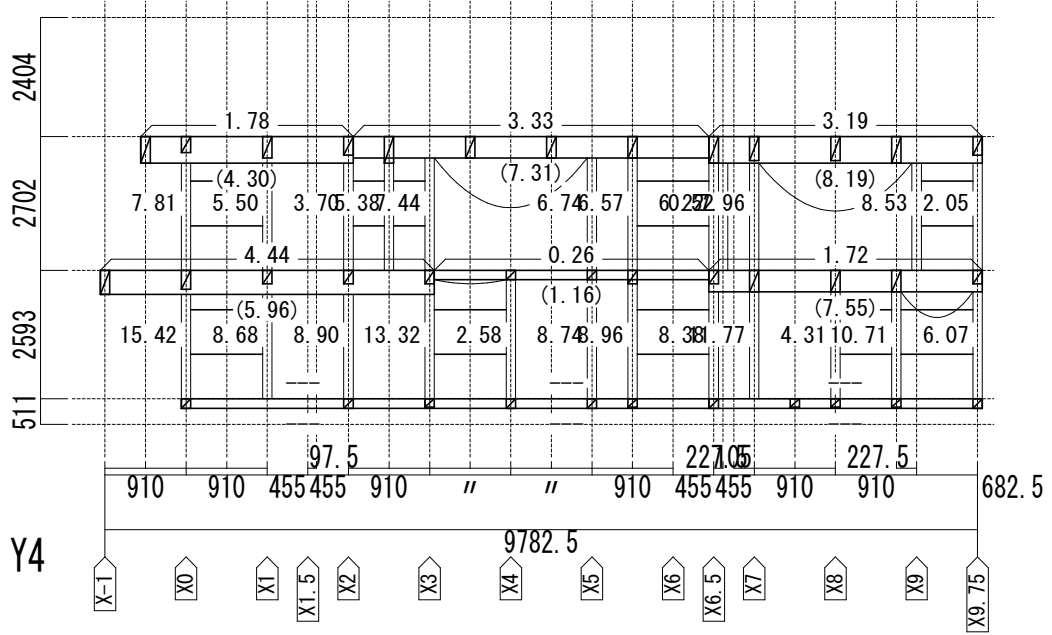
4. 応力図

4.1. 鉛直荷重時応力



凡例 (単位 : kN, kN・m)

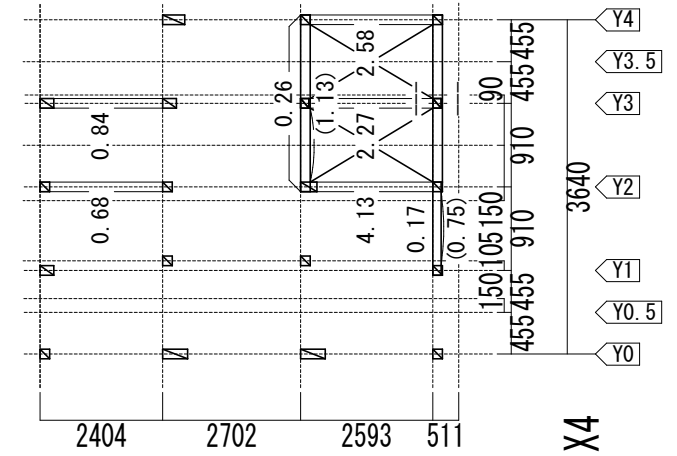
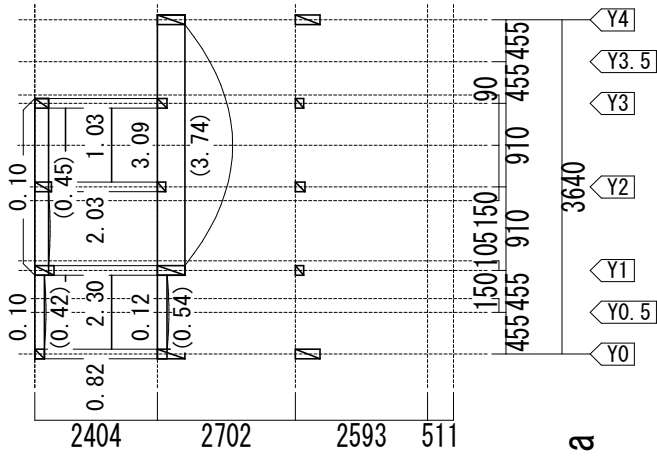
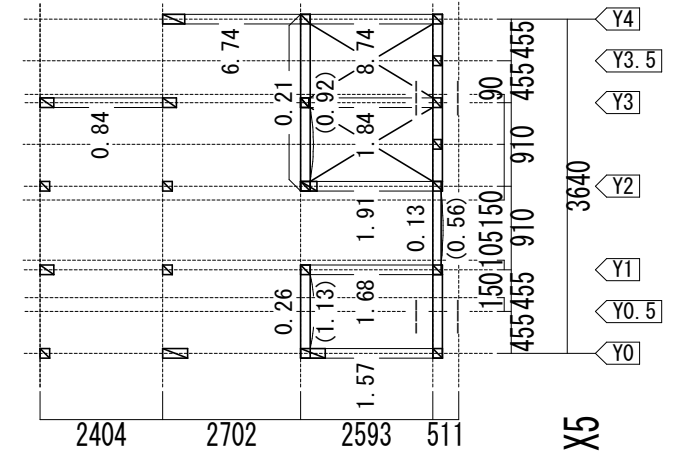
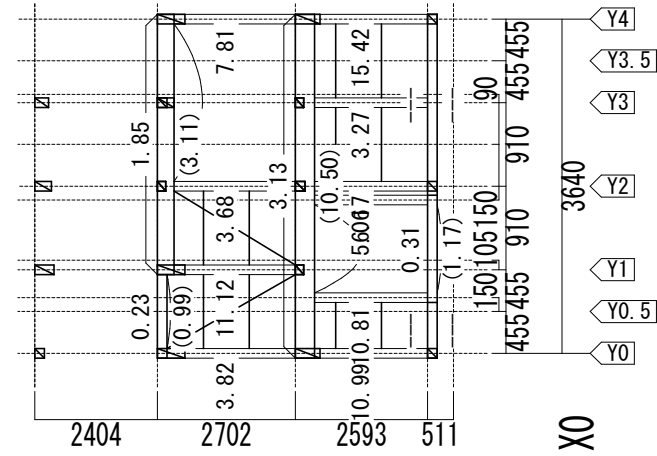
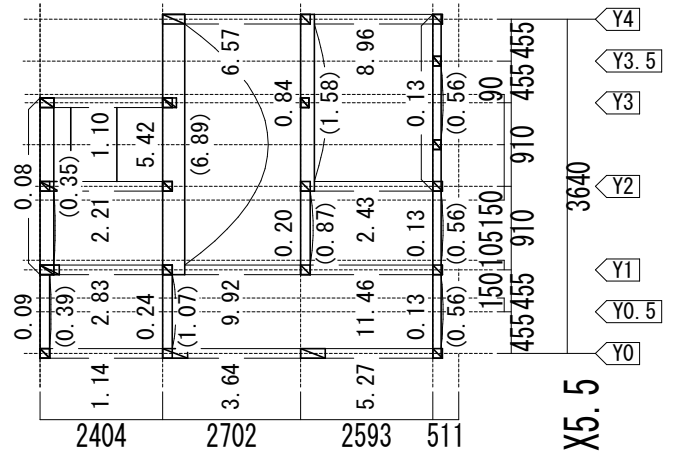
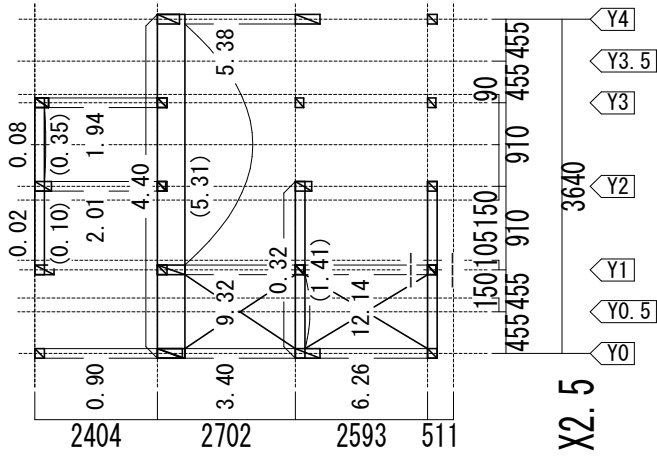
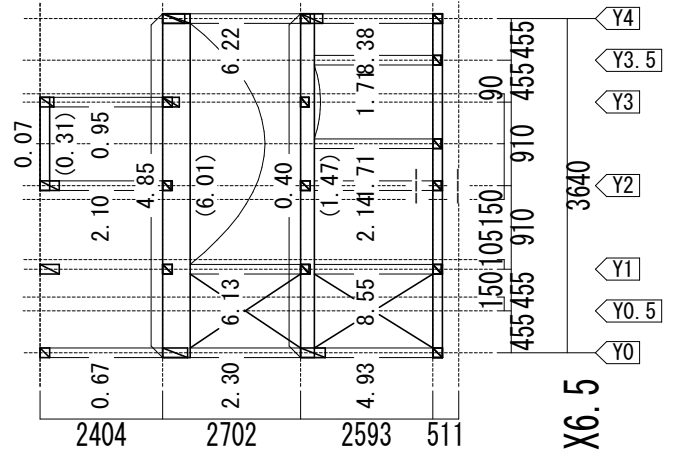
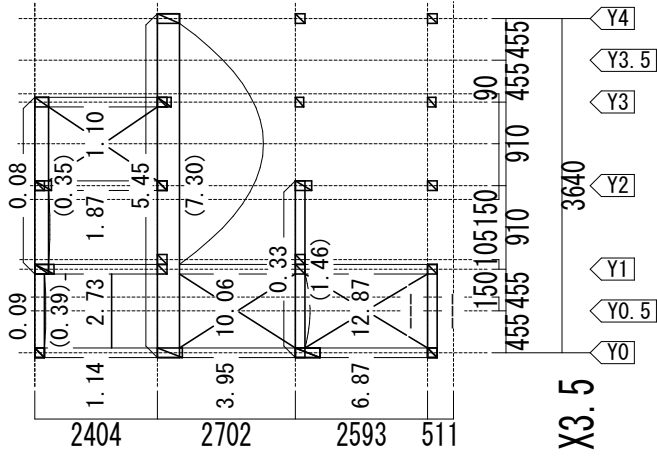
- 梁 上段 : 曲げモーメント
- 下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力





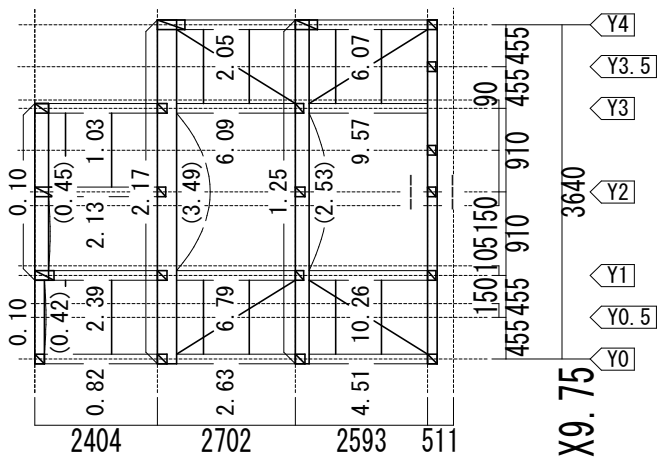
凡例 (単位 : kN, kN・m)

- 梁 上段 : 曲げモーメント
- 下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力



凡例 (単位 : kN, kN・m)

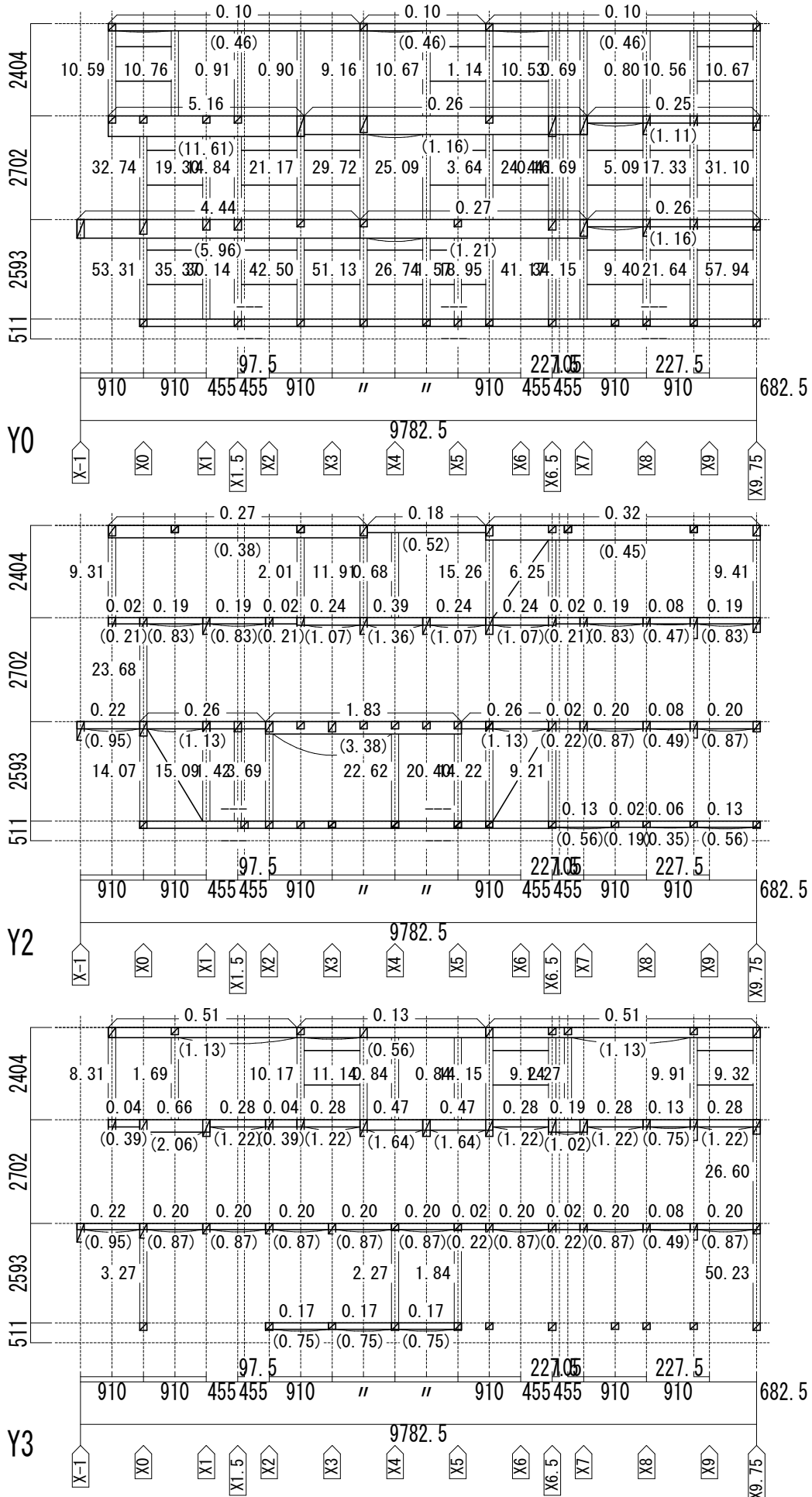
- 梁 上段 : 曲げモーメント  
下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力



凡例 (単位 : kN, kN・m)

- 梁 上段 : 曲げモーメント
- 下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力

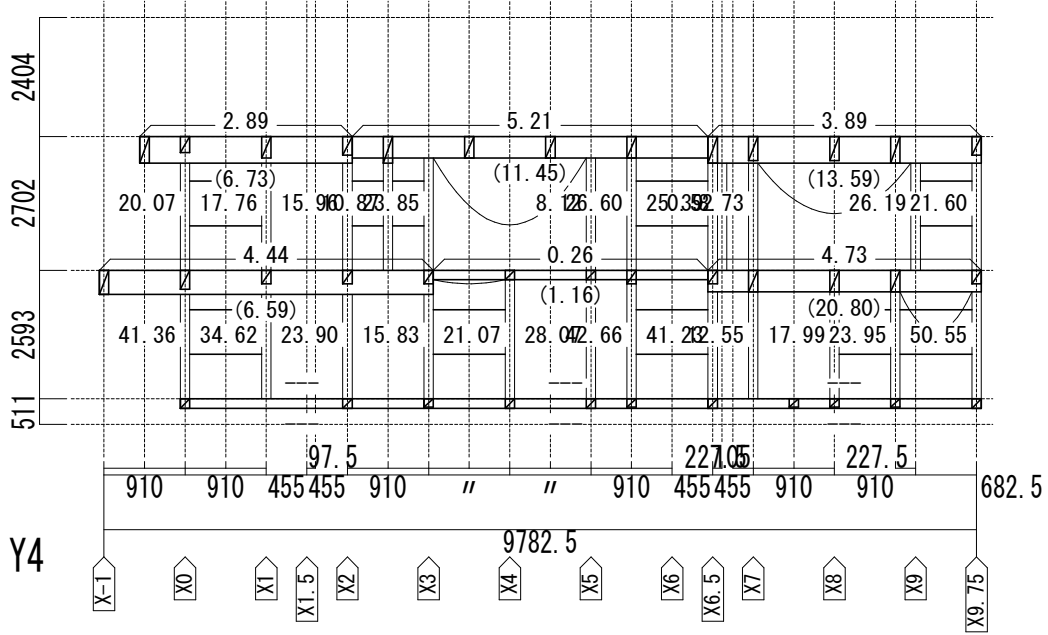
4. 2. 水平荷重時応力



UDI識別番号 : W2022UDI35959

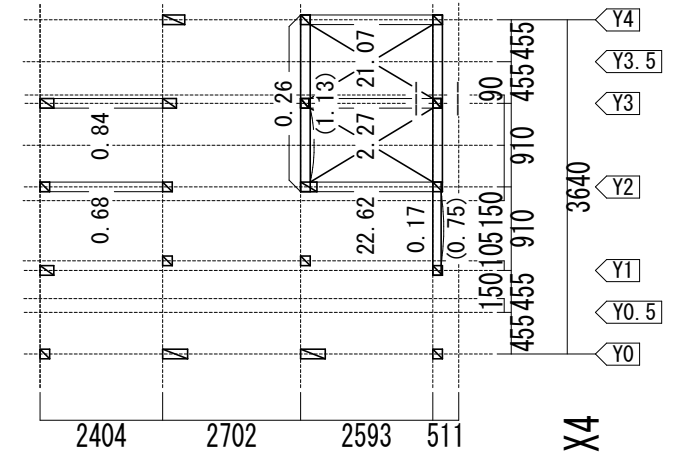
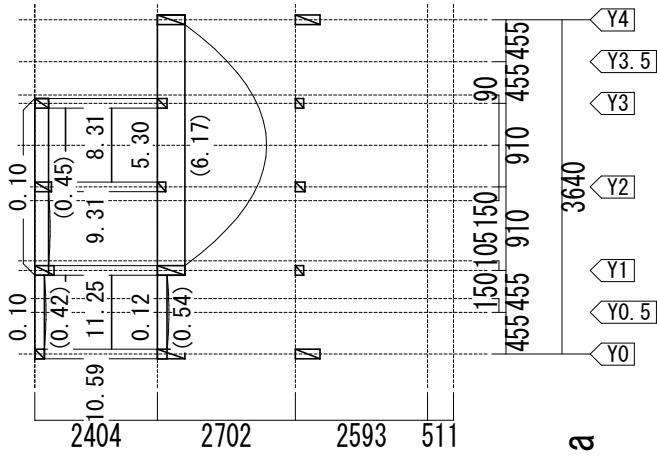
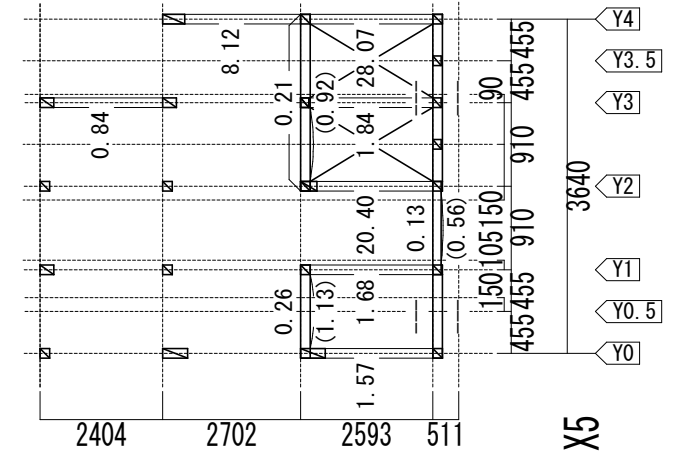
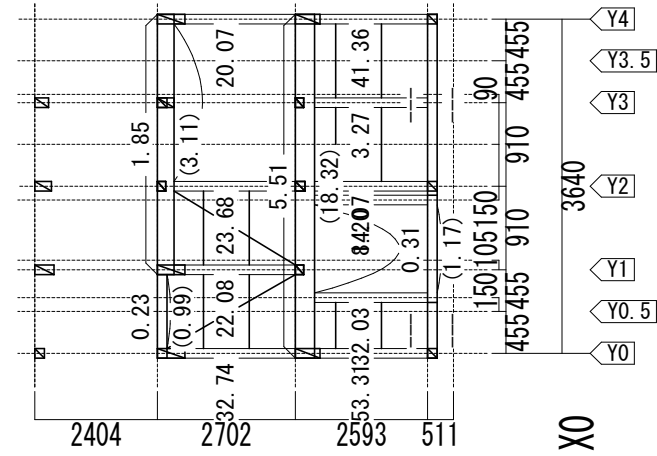
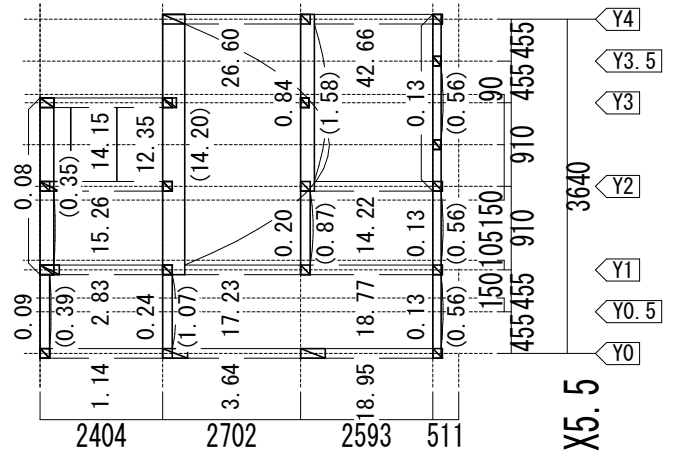
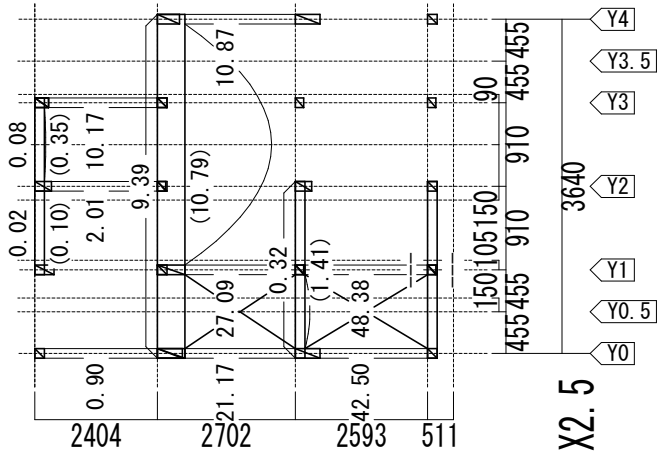
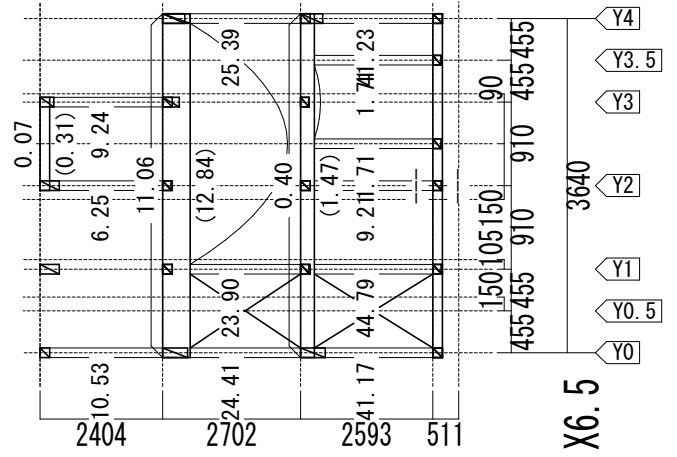
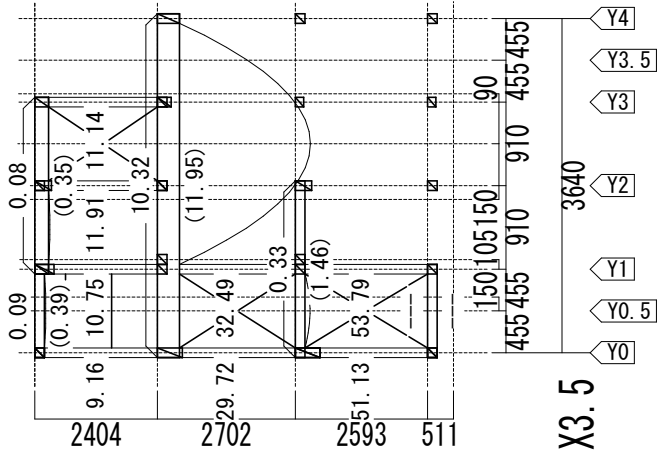
凡例 (単位 : kN, kN・m)

- 梁 上段 : 曲げモーメント  
下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力



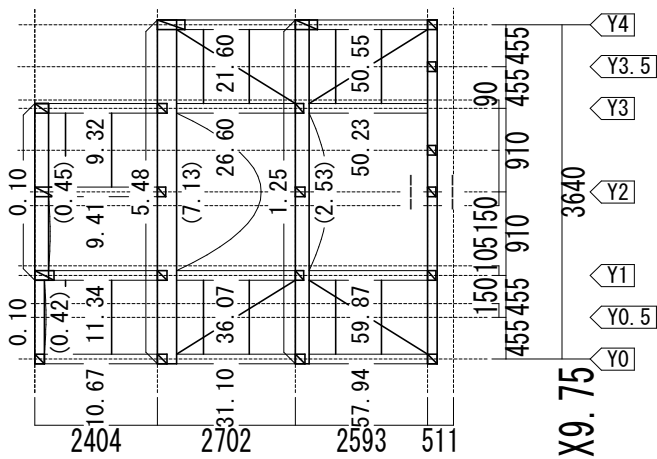
凡例 (単位 : kN, kN・m)

- 梁 上段 : 曲げモーメント
- 下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力



凡例 (単位 : kN, kN・m)

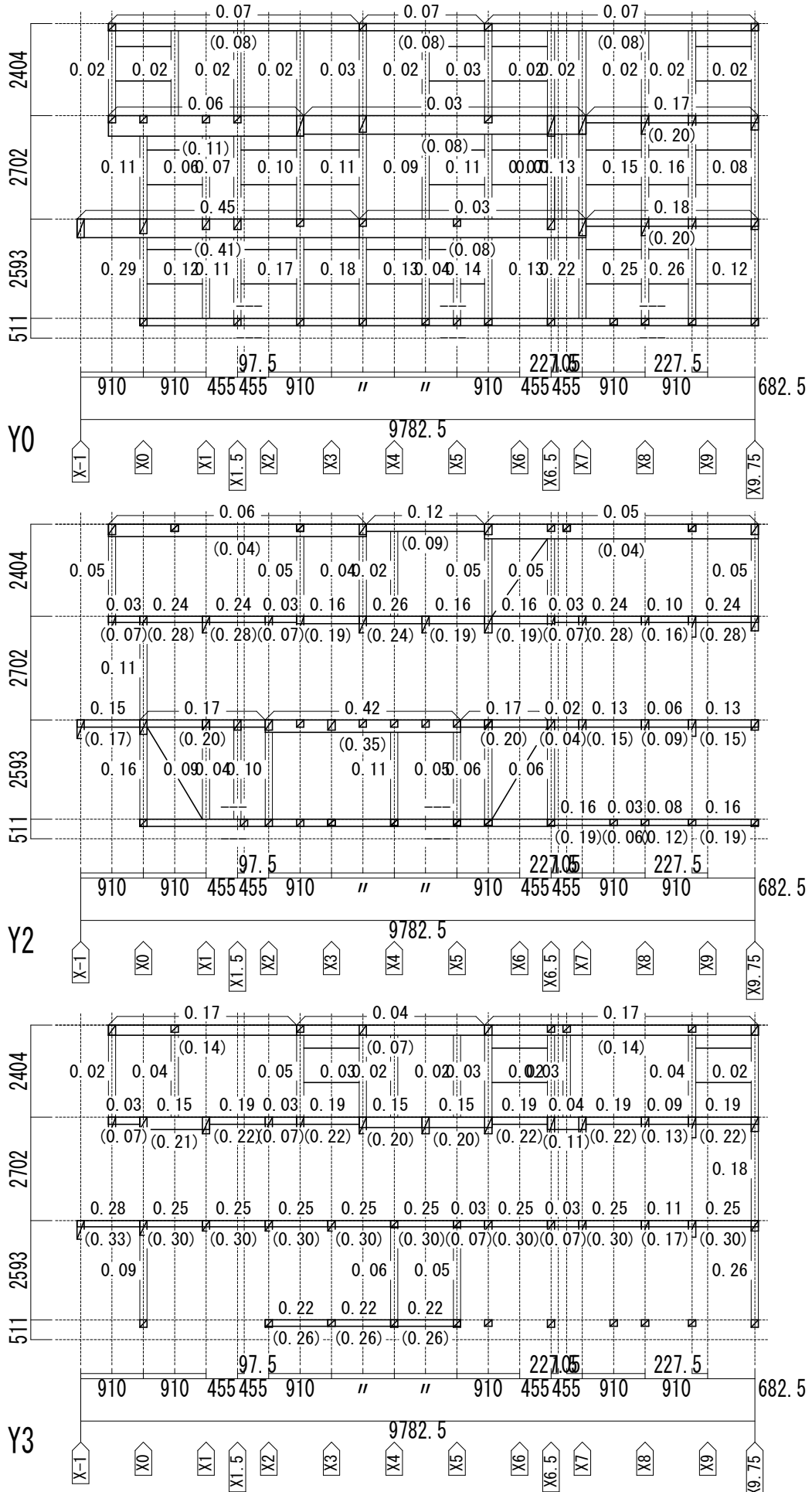
- 梁 上段 : 曲げモーメント  
下段 : MAXせん断力
- 柱 軸力



5. 断面検定比図  
5.1. 長期荷重時断面検定比図

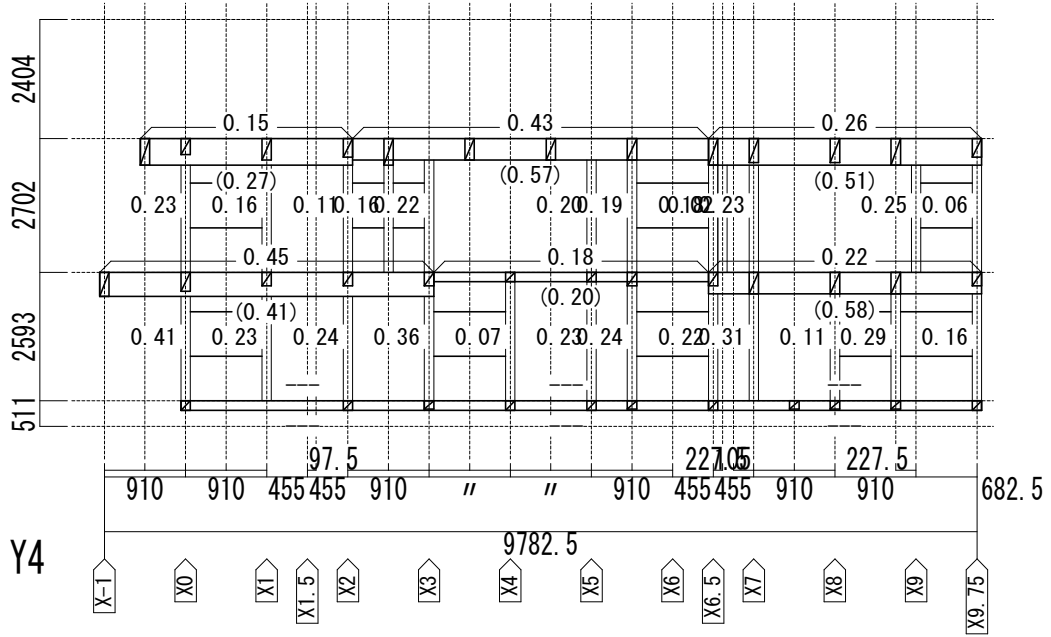
凡例

- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比



凡例

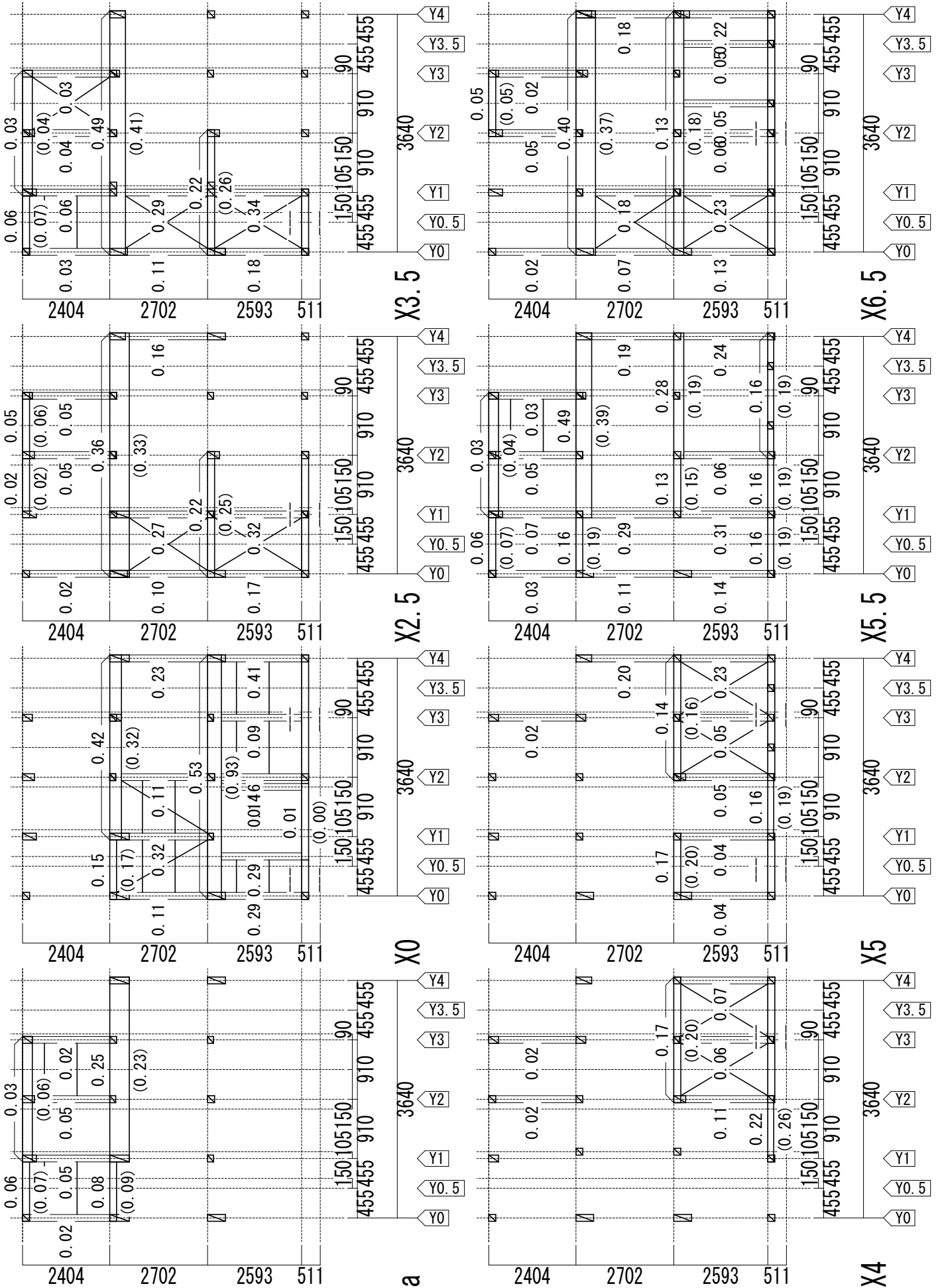
- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比





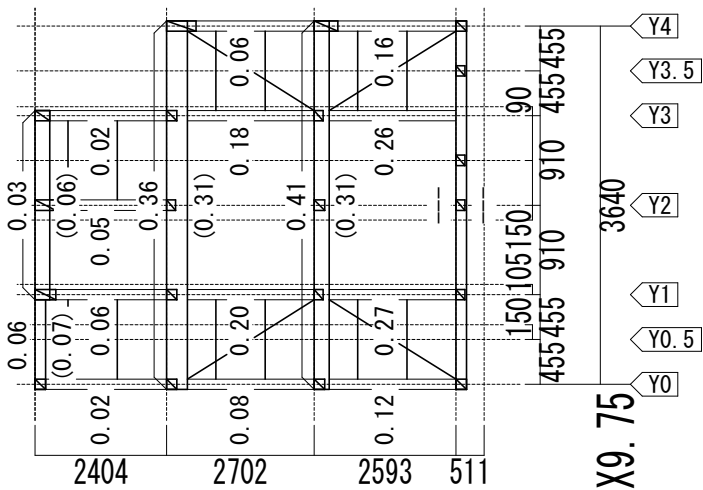
凡例

- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比



凡例

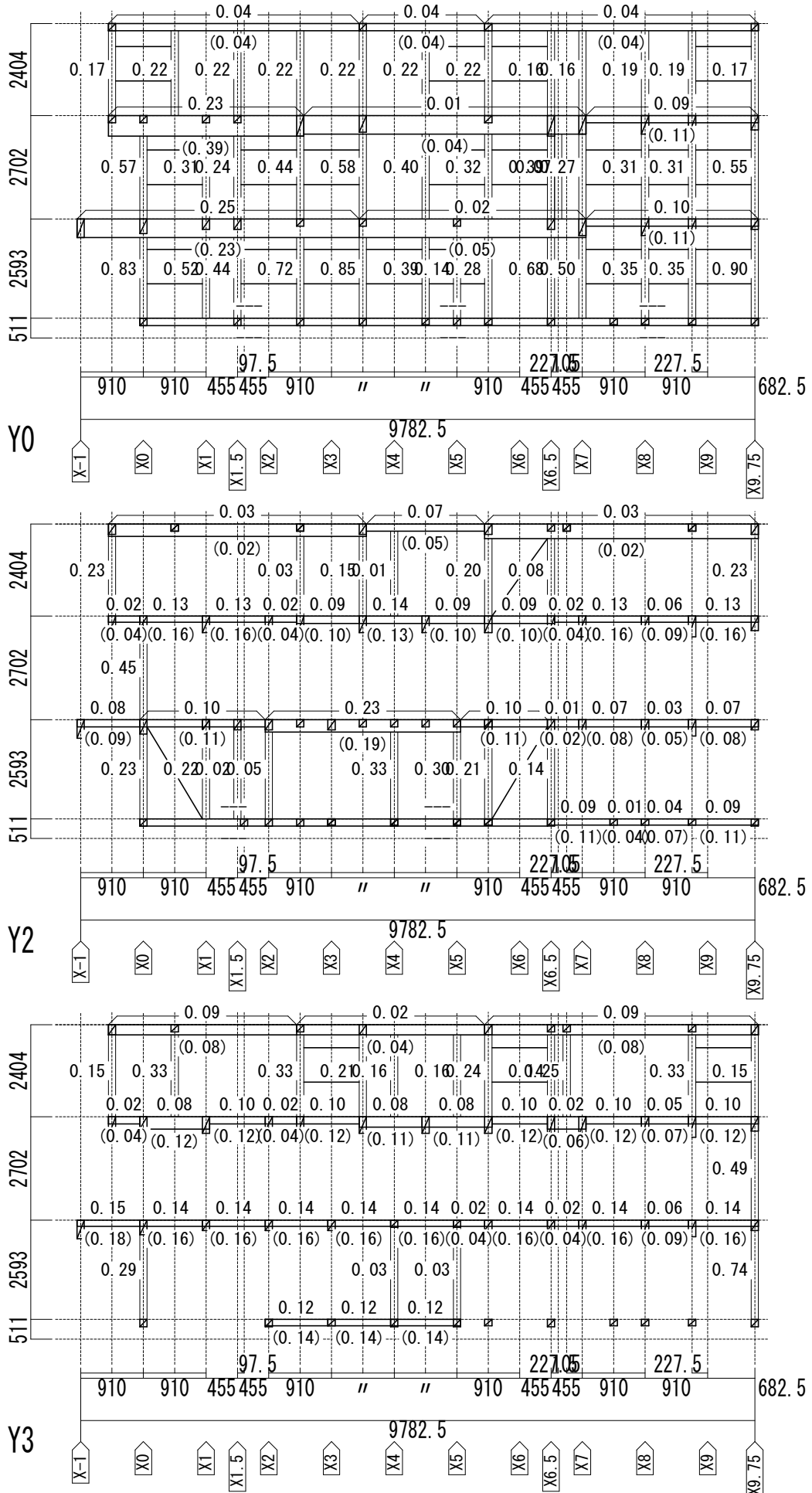
- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比



凡例

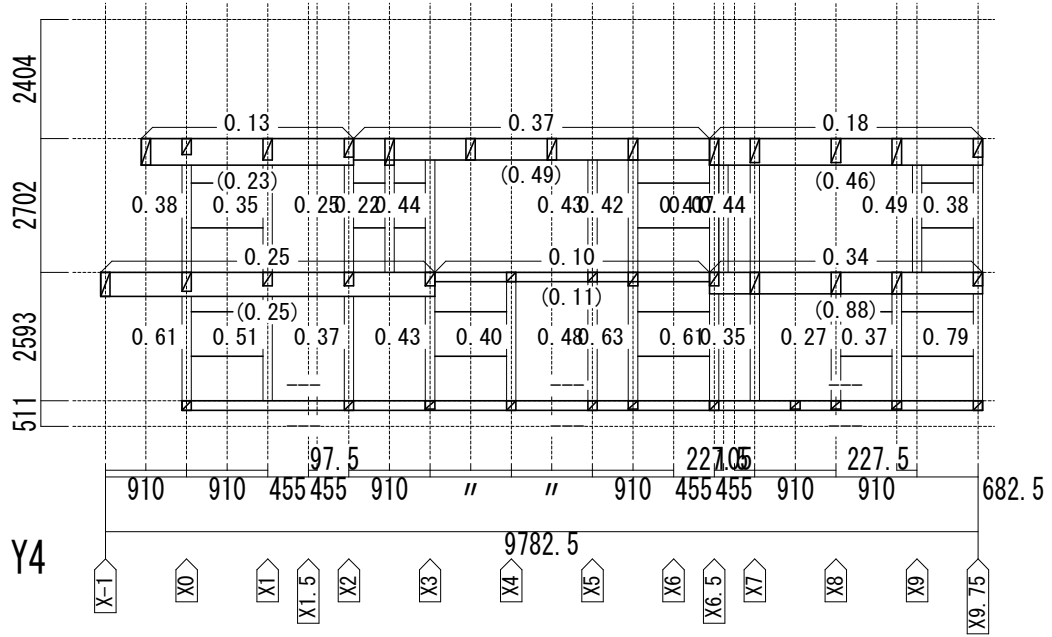
- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比

5.2. 短期荷重時断面検定比図



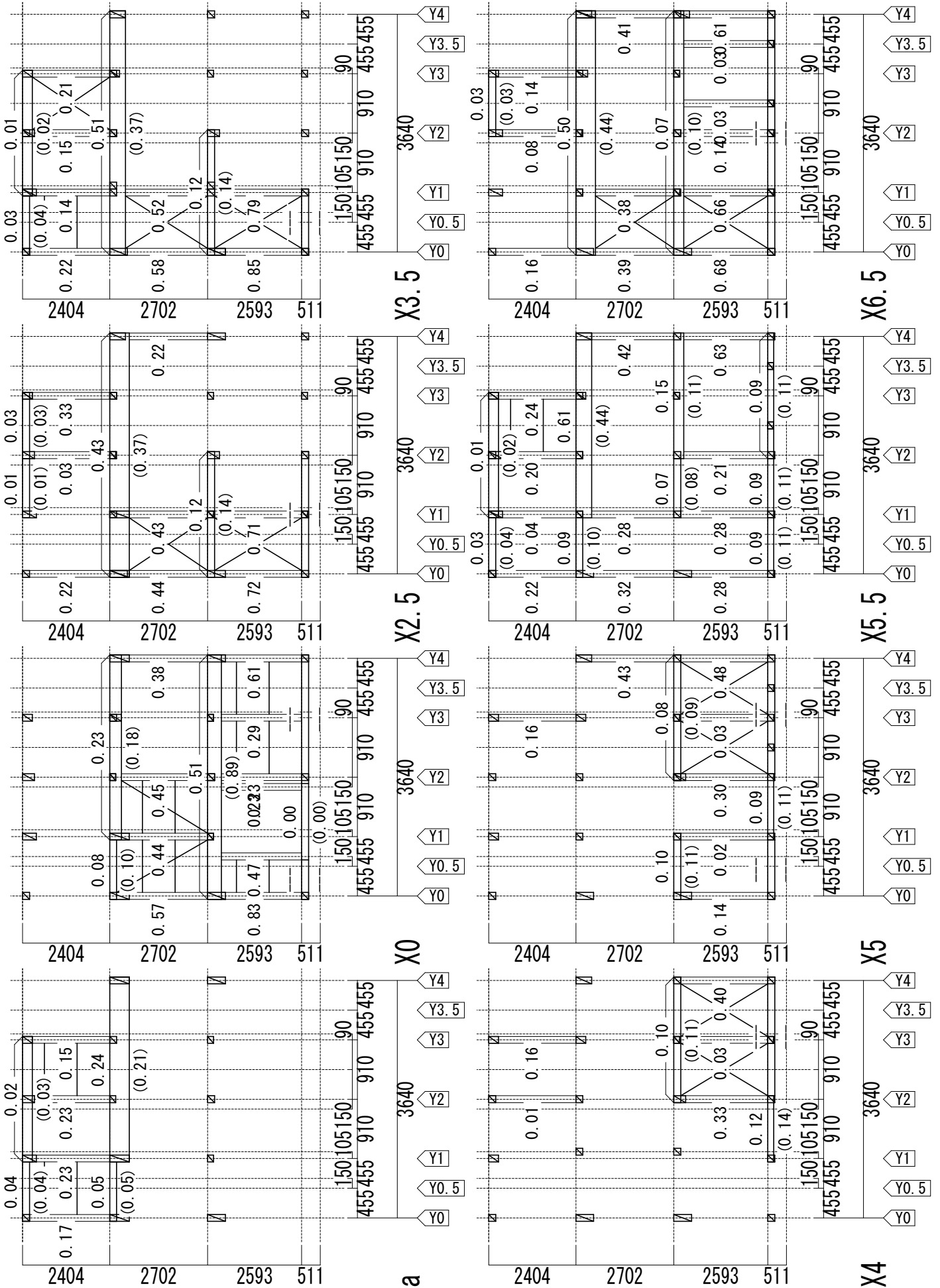
凡例

- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比



凡例

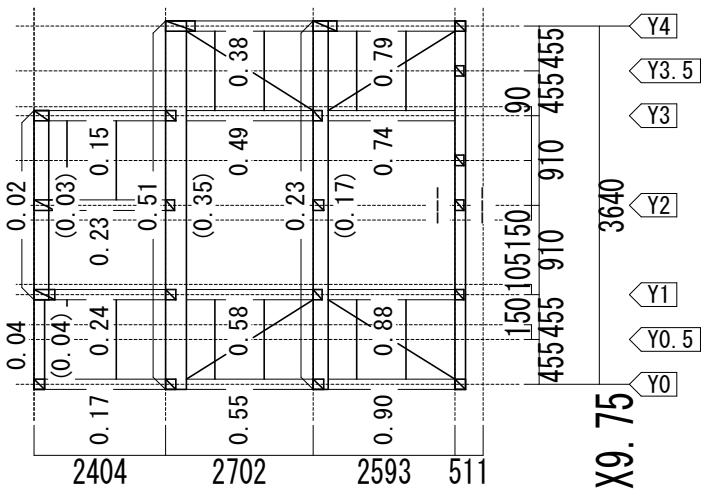
- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比



UDI識別番号 : W2022UDI35959

凡例

- 梁 上段 : 曲げモーメント検定比  
下段 : MAX せん断検定比
- 柱 軸力検定比



UD識別番号	梁の応力表
1階梁	W20220D135959

上から  
長期  
短期  
積雪時

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	せん断 Qa (N)	せん断 Qb (N)	曲げ Mmax (N・cm)
Y1	X1.6 - X2.5	米栴(無等級)	9.0	9.0	594 594 594	594 594 594	594 594 594	12068 12068 12068
Y1	X6.5 - X7.5	米栴(無等級)	9.0	9.0	745 745 745	745 745 745	745 745 745	16955 16955 16955
Y1	X7.5 - X8	米栴(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
Y1	X8 - X8.75	米栴(無等級)	9.0	9.0	419 419 419	419 419 419	419 419 419	7153 7153 7153
Y1	X8.75- X9.75	米栴(無等級)	9.0	9.0	745 745 745	745 745 745	745 745 745	16955 16955 16955
Y2	X6.5 - X7.5	米栴(無等級)	9.0	9.0	559 559 559	559 559 559	559 559 559	12717 12717 12717
Y2	X7.5 - X8	米栴(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
Y2	X8 - X8.75	米栴(無等級)	9.0	9.0	349 349 349	349 349 349	349 349 349	5961 5961 5961
Y2	X8.75- X9.75	米栴(無等級)	9.0	9.0	559 559 559	559 559 559	559 559 559	12717 12717 12717
Y2.5	X5 - X5.5	米栴(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
Y2.5	X5.5 - X6.5	米栴(無等級)	9.0	9.0	559 559 559	559 559 559	559 559 559	12717 12717 12717
Y2.5	X6.5 - X7.5	米栴(無等級)	9.0	9.0	559 559 559	559 559 559	559 559 559	12717 12717 12717
Y2.5	X7.5 - X8	米栴(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
Y2.5	X8 - X8.75	米栴(無等級)	9.0	9.0	349 349 349	349 349 349	349 349 349	5961 5961 5961
Y2.5	X8.75- X9.75	米栴(無等級)	9.0	9.0	559 559 559	559 559 559	559 559 559	12717 12717 12717
Y3	X2 - X3	米栴(無等級)	9.0	9.0	745 745 745	745 745 745	745 745 745	16955 16955 16955
Y3	X3 - X4	米栴(無等級)	9.0	9.0	745 745 745	745 745 745	745 745 745	16955 16955 16955
Y3	X4 - X5	米栴(無等級)	9.0	9.0	745 745 745	745 745 745	745 745 745	16955 16955 16955

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y3.5	X5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186		186 186 186		2119 2119 2119	
Y3.5	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
Y3.5	X6.5 - X7.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
Y3.5	X7.5 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186		186 186 186		2119 2119 2119	
Y3.5	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	349 349 349		349 349 349		5961 5961 5961	
Y3.5	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X0	Y0.7 - Y2.8	タミ-	10.5	10.5	1174 1174 1174		1174 1174 1174		31246 31246 31246	
X3	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X3	Y2 - Y3	米柵(無等級)	9.0	9.0	745 745 745		745 745 745		16955 16955 16955	
X3	Y3 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	745 745 745		745 745 745		16955 16955 16955	
X4	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	745 745 745		745 745 745		16955 16955 16955	
X4.5	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X5	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X5.5	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X5.5	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X5.5	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186		186 186 186		2119 2119 2119	
X5.5	Y2.5 - Y3.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	
X5.5	Y3.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186		186 186 186		2119 2119 2119	
X7.5	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559		559 559 559		12717 12717 12717	



UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
X7.5	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	559 559 559	559 559 559	12717 12717 12717
X7.5	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
X7.5	Y2.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	978 978 978	1118 1118 1118	41329 41329 41329
X8	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	466 466 466	466 466 466	10597 10597 10597
X8	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	466 466 466	466 466 466	10597 10597 10597
X8	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
X8	Y2.5 - Y3.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	466 466 466	466 466 466	10597 10597 10597
X8	Y3.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
X8.75	Y0 - Y1	米柵(無等級)	9.0	9.0	652 652 652	652 652 652	14836 14836 14836
X8.75	Y1 - Y2	米柵(無等級)	9.0	9.0	652 652 652	652 652 652	14836 14836 14836
X8.75	Y2 - Y2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119
X8.75	Y2.5 - Y3.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	652 652 652	652 652 652	14836 14836 14836
X8.75	Y3.5 - Y4	米柵(無等級)	9.0	9.0	186 186 186	186 186 186	2119 2119 2119

2階梁  
上から  
長期  
短期  
積雪時

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
Y0	X-1 - X0	E105-F300	10.5	27.0	0 0 0	5963 5963 6646	444452 444452 495318
Y0	X0 - X1	E105-F300	10.5	27.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y0	X1 - X1.5	E105-F300	10.5	27.0	470 470 470	470 470 470	5347 5347 5347
Y0	X1.5 - X2.5	E105-F300	10.5	27.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y0	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	27.0	1158 1158 1158		1158 1158 1158		26334 26334 26334	
Y0	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	27.0	1208 1208 1208		1208 1208 1208		27475 27475 27475	
Y0	X4.5 - X5	E105-F300	10.5	27.0	579 579 579		579 579 579		6583 6583 6583	
Y0	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	27.0	579 579 579		579 579 579		6583 6583 6583	
Y0	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	27.0	1158 1158 1158		1158 1158 1158		26334 26334 26334	
Y0	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	27.0	786 786 786		565 565 565		8667 8667 8667	
Y0	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	1158 1158 1158		1158 1158 1158		26334 26334 26334	
Y0	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	787 787 787		787 787 787		13422 13422 13422	
Y0	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	1158 1158 1158		1158 1158 1158		26334 26334 26334	
Y1	X-1 - X0	米柵(無等級)	9.0	9.0	952 952 1201		952 952 1201		21665 21665 27317	
Y1	X0 - X1	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y1	X1 - X1.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	217 217 217		217 217 217		2473 2473 2473	
Y1	X1.5 - X2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y1	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	1412 1412 1412		1412 1412 1412		32113 32113 32113	
Y1	X4.5 - X5	E105-F300	10.5	10.5	706 706 706		706 706 706		8028 8028 8028	
Y1	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	706 706 706		706 706 706		8028 8028 8028	
Y1	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y1	X6.5 - X7	米柵(無等級)	9.0	9.0	217 217 217		217 217 217		2473 2473 2473	
Y1	X7 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	

UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y1	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	489 489 489		489 489 489		8345 8345 8345	
Y1	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y1.1	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y2	X-1 - X0	E105-F300	10.5	10.5	952 952 1201		952 952 1201		21665 21665 27317	
Y2	X0 - X1	E105-F300	10.5	10.5	1135 1135 1135		1135 1135 1135		25820 25820 25820	
Y2	X1 - X1.5	E105-F300	10.5	10.5	459 459 459		459 459 459		5219 5219 5219	
Y2	X1.5 - X2	E105-F300	10.5	10.5	567 567 567		567 567 567		6455 6455 6455	
Y2	X2 - X4	E105-F300	10.5	18.0	3363 3363 3363		3376 3376 3376		182980 182980 182980	
Y2	X4 - X5	E105-F300	10.5	18.0	1366 1366 1366		1366 1366 1366		36337 36337 36337	
Y2	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	459 459 459		459 459 459		5219 5219 5219	
Y2	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	1135 1135 1135		1135 1135 1135		25820 25820 25820	
Y2	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	10.5	217 217 217		217 217 217		2473 2473 2473	
Y2	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y2	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	489 489 489		489 489 489		8345 8345 8345	
Y2	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y3	X-1 - X0	米柵(無等級)	9.0	9.0	952 952 1201		952 952 1201		21665 21665 27317	
Y3	X0 - X1	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y3	X1 - X2	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	
Y3	X2 - X3	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870		870 870 870		19781 19781 19781	

UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
Y3	X3 - X4	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
Y3	X4 - X5	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
Y3	X5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	217 217 217	217 217 217	2473 2473 2473
Y3	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
Y3	X6.5 - X7	米柵(無等級)	9.0	9.0	217 217 217	217 217 217	2473 2473 2473
Y3	X7 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
Y3	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	489 489 489	489 489 489	8345 8345 8345
Y3	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
Y4	X-1 - X0	E105-F300	10.5	27.0	0 0 0	5963 5963 6646	444452 444452 495318
Y4	X0 - X1	E105-F300	10.5	27.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y4	X1 - X2	E105-F300	10.5	27.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y4	X2 - X3	E105-F300	10.5	27.0	3849 6591 4314	3849 6591 4314	148802 273563 169936
Y4	X3 - X4	E105-F300	10.5	10.5	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y4	X4 - X5	E105-F300	10.5	10.5	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y4	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	470 470 470	470 470 470	5347 5347 5347
Y4	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y4	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	24.0	873 873 887	591 591 595	9576 9576 9728
Y4	X7 - X8	E105-F300	10.5	24.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
Y4	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	24.0	787 787 787	787 787 787	13422 13422 13422

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
Y4	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	24.0	7554 20798 8206	3290 7704 3507	171864 473163 186695
X-1	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	27.0	4757 4757 5441	4757 4757 5441	454586 454586 522407
X0	Y0 - Y0.7	E105-F300	10.5	21.0	1086 1086 1169	1086 1086 1169	16428 16428 17677
X0	Y0.7 - Y2.8	E105-F300	10.5	21.0	10499 18320 12046	5358 8497 6066	312822 551358 359441
X0	Y2.8 - Y2	E105-F300	10.5	21.0	169 169 175	169 169 175	632 632 658
X0	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	21.0	1634 1634 1758	1634 1634 1758	37166 37166 39992
X0	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	21.0	1634 1634 1758	1634 1634 1758	37166 37166 39992
X1	Y0 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	1576 1576 1576	1576 1576 1576	84070 84070 84070
X1	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	2174 2174 2174	2174 2174 2174	118687 118687 118687
X1.5	Y0 - Y0.5	E105-F300	10.5	15.0	459 459 459	459 459 459	5219 5219 5219
X1.5	Y0.5 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	1340 1340 1340	1159 1159 1159	49865 49865 49865
X2	Y2 - Y3.1	E105-F300	10.5	15.0	1325 1325 1325	2038 2038 2038	38302 38302 38302
X2	Y3.1 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	1023 1023 1023	1023 1023 1023	20966 20966 20966
X2.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	1412 1412 1412	1412 1412 1412	32113 32113 32113
X2.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
X3	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	2174 2174 2174	2174 2174 2174	118687 118687 118687
X3.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	1462 1462 1462	1462 1462 1462	33255 33255 33255
X3.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	1221 1221 1221	872 872 872	22859 22859 22859
X4	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	1135 1135 1135	1135 1135 1135	25820 25820 25820

UDI識別番号：W2022UDJ35959  
 通り 符号

		材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
X4	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	10.5	1135 1135 1135	1135 1135 1135	25820 25820 25820
X4.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	1239 1239 1239	874 874 874	23044 23044 23044
X5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	1135 1135 1135	1135 1135 1135	25820 25820 25820
X5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	918 918 918	918 918 918	20875 20875 20875
X5	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	10.5	918 918 918	918 918 918	20875 20875 20875
X5.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	870 870 870	870 870 870	19781 19781 19781
X5.5	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	1576 1576 1576	1576 1576 1576	84070 84070 84070
X6.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	15.0	1194 1194 1194	1194 1194 1194	27168 27168 27168
X6.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	1194 1194 1194	1194 1194 1194	27168 27168 27168
X6.5	Y2 - Y2.5	E105-F300	10.5	15.0	597 597 597	597 597 597	6792 6792 6792
X6.5	Y2.5 - Y3.5	E105-F300	10.5	15.0	1466 1466 1466	1466 1466 1466	39531 39531 39531
X6.5	Y3.5 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	597 597 597	597 597 597	6792 6792 6792
X7	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	3424 3424 3424	3424 3424 3424	336281 336281 336281
X8	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	4062 4062 4062	4062 4062 4062	400571 400571 400571
X8.75	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	4062 4062 4062	4062 4062 4062	400569 400569 400569
X9.75	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	15.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334
X9.75	Y1 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	2532 2532 2532	2532 2532 2532	125116 125116 125116
X9.75	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	15.0	1158 1158 1158	1158 1158 1158	26334 26334 26334

 3階梁  
 上から  
 長期  
 短期  
 積雪時

UDI識別番号: W2022UDJ35959  
 通り 符号

	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	せん断 Qa (N)	せん断 Qb (N)	曲げ Mmax (N・cm)
Y0	a - X0	E105-F300	10.5	30.0	0 0 0	1838 11612 2065	71432 516171 81777
Y0	X0 - X1	E105-F300	10.5	30.0	1562 6489 1724	1562 6489 1724	45817 269952 53155
Y0	X1 - X1.5	E105-F300	10.5	30.0	452 452 452	452 452 452	5141 5141 5141
Y0	X1.5 - X2.5	E105-F300	10.5	30.0	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
Y0	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	27.0	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
Y0	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	27.0	1159 1159 1159	1159 1159 1159	26363 26363 26363
Y0	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	27.0	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
Y0	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	27.0	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
Y0	X6.5 - X6.6	E105-F300	10.5	27.0	91 91 91	91 91 91	240 240 240
Y0	X6.6 - X7	E105-F300	10.5	27.0	348 348 348	348 348 348	3042 3042 3042
Y0	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
Y0	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	756 756 756	756 756 756	12893 12893 12893
Y0	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
Y1	a - X0	E105-F300	10.5	30.0	0 0 0	6606 13127 8335	291135 587848 369803
Y1	X0 - X2.5	E105-F300	10.5	30.0	4359 4359 4470	4917 4917 5032	326041 326041 336131
Y1	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	1105 1105 1105	1105 1105 1105	25132 25132 25132
Y1	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	1105 1105 1105	1105 1105 1105	25132 25132 25132
Y1	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y1	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	10.5	207 207 207	207 207 207	2355 2355 2355

UDI識別番号: W2022UDJ35959  
 通り 符号

		材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
Y1	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y1	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	466 466 466	466 466 466	7948 7948 7948
Y1	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y1.1	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y2	a - X0	米柵(無等級)	9.0	9.0	207 207 207	207 207 207	2355 2355 2355
Y2	X0 - X1	米柵(無等級)	9.0	9.0	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y2	X1 - X2	米柵(無等級)	9.0	9.0	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y2	X2 - X2.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	207 207 207	207 207 207	2355 2355 2355
Y2	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	1074 1074 1074	1074 1074 1074	24438 24438 24438
Y2	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	1365 1365 1365	1365 1365 1365	38736 38736 38736
Y2	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	1074 1074 1074	1074 1074 1074	24438 24438 24438
Y2	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	1074 1074 1074	1074 1074 1074	24438 24438 24438
Y2	X6.5 - X7	米柵(無等級)	9.0	9.0	207 207 207	207 207 207	2355 2355 2355
Y2	X7 - X8	米柵(無等級)	9.0	9.0	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y2	X8 - X8.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	466 466 466	466 466 466	7948 7948 7948
Y2	X8.75- X9.75	米柵(無等級)	9.0	9.0	828 828 828	828 828 828	18839 18839 18839
Y3	a - X0	E105-F300	10.5	10.5	387 387 418	387 387 418	4398 4398 4751
Y3	X0 - X1	E105-F300	10.5	18.0	2061 2061 2429	2061 2061 2429	66051 66051 79973
Y3	X1 - X2	E105-F300	10.5	10.5	1218 1218 1343	1218 1218 1343	27718 27718 30543



UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y3	X2 - X2.5	E105-F300	10.5	10.5	387 387 418		387 387 418		4398 4398 4751	
Y3	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	1218 1218 1343		1218 1218 1343		27718 27718 30543	
Y3	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	15.0	1637 1637 1886		1637 1637 1886		46787 46787 55249	
Y3	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	15.0	1637 1637 1886		1637 1637 1886		46787 46787 55249	
Y3	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	1218 1218 1343		1218 1218 1343		27718 27718 30543	
Y3	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	18.0	1022 1022 1239		1022 1022 1239		18847 18847 23428	
Y3	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	1218 1218 1343		1218 1218 1343		27718 27718 30543	
Y3	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	747 747 817		747 747 817		12743 12743 13935	
Y3	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	1218 1218 1343		1218 1218 1343		27718 27718 30543	
Y4	a - X0	E105-F300	10.5	30.0	0 0 0		4303 6729 4882		178194 288592 203132	
Y4	X0 - X1	E105-F300	10.5	30.0	1380 1380 1504		1380 1380 1504		31386 31386 34212	
Y4	X1 - X2	E105-F300	10.5	30.0	1380 1380 1504		1380 1380 1504		31386 31386 34212	
Y4	X2 - X2.5	E105-F300	10.5	24.0	571 571 602		571 571 602		6492 6492 6846	
Y4	X2.5 - X3	E105-F300	10.5	24.0	690 690 752		690 690 752		7847 7847 8553	
Y4	X3 - X5	E105-F300	10.5	24.0	7309 11455 8261		6607 7988 7393		332555 521182 375857	
Y4	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	24.0	690 690 752		690 690 752		7847 7847 8553	
Y4	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	24.0	1380 1380 1504		1380 1380 1504		31386 31386 34212	
Y4	X6.5 - X6.6	E105-F300	10.5	30.0	117 117 120		117 117 120		307 307 316	
Y4	X6.6 - X7	E105-F300	10.5	30.0	439 439 463		439 439 463		3842 3842 4051	

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y4	X7 - X9	E105-F300	10.5	30.0	4884 5655 5355		8192 13591 9151		318919 389097 350500	
Y4	X9 - X9.75	E105-F300	10.5	30.0	1035 1035 1128		1035 1035 1128		17655 17655 19244	
a	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	535 535 535		535 535 535		12175 12175 12175	
a	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	3651 6077 4473		3740 6166 4365		309215 530011 379797	
X0	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	990 990 990		990 990 990		22520 22520 22520	
X0	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	18.0	990 990 990		990 990 990		22520 22520 22520	
X0	Y2 - Y4	E105-F300	10.5	18.0	3112 3112 3645		3112 3112 3645		184604 184604 216187	
X1	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	621 621 621		621 621 621		14129 14129 14129	
X1	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	24.0	4205 4205 5073		4726 4726 5716		365038 365038 438235	
X1.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	621 621 621		621 621 621		14129 14129 14129	
X2	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	21.0	2837 2837 3422		3014 3014 3625		225554 225554 268414	
X2.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	30.0	1105 1105 1105		1105 1105 1105		25132 25132 25132	
X2.5	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	5235 7977 6644		5306 10790 6577		439711 938755 548749	
X3.5	Y0 - Y1	E135-F375	12.0	24.0	1399 1399 1399		1399 1399 1399		31818 31818 31818	
X3.5	Y1 - Y4	E135-F375	12.0	24.0	7300 10647 8708		6421 11948 7745		544587 1032257 655708	
X4.5	Y1 - Y4	E135-F375	12.0	24.0	5190 5190 6059		5016 5016 6009		391462 391462 464894	
X5.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	1074 1074 1074		1074 1074 1074		24438 24438 24438	
X5.5	Y1 - Y4	E135-F375	12.0	24.0	6889 14201 8296		6406 14175 7731		541955 1234914 653076	
X6.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	30.0	898 898 898		898 898 898		20423 20423 20423	

UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
X6.5	Y1 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	6008 11535 7424	5931 12840 7154	484687 1106454 600854
X7	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	27.0	3925 3925 4736	4508 4508 5451	410220 410220 496022
X8	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	27.0	4459 4459 5353	4771 4771 5713	449395 449395 532936
X8.75	Y0 - Y4	E105-F300	10.5	30.0	4880 6937 5896	6034 12204 7342	549127 1110551 668163
X9.75	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	21.0	1111 1111 1111	1111 1111 1111	25276 25276 25276
X9.75	Y1 - Y3	E105-F300	10.5	21.0	3494 7134 3941	3494 7134 3941	216856 548050 257536
X9.75	Y3 - Y4	E105-F300	10.5	21.0	1448 1448 1572	1448 1448 1572	32939 32939 35765

小屋梁  
上から  
長期  
短期  
積雪時

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
Y0	a - X0.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X0.5 - X1.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X1.5 - X2.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X3.5 - X4.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X4.5 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X6.5 - X7	E105-F300	10.5	10.5	229 229 311	229 229 311	2602 2602 3541
Y0	X7 - X8	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y0	X8 - X8.75	E105-F300	10.5	10.5	343 343 467	343 343 467	5854 5854 7968

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N) Qa	せん断 (N) Qb	曲げ (N・cm) Mmax
Y0	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	10.5	457 457 623	457 457 623	10407 10407 14165
Y1	a - X3.5	E105-F300	10.5	21.0	1577 1577 2571	1577 1577 2571	143518 143518 233946
Y1	X3.5 - X5.5	E105-F300	10.5	15.0	763 763 1260	763 763 1260	34702 34702 57309
Y1	X5.5 - X9.75	E105-F300	10.5	21.0	1669 1669 2725	1675 1675 2731	162242 162242 264327
Y2	a - X2.5	E105-F300	10.5	18.0	380 380 380	345 345 345	27474 27474 27474
Y2	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	18.0	350 350 350	350 350 350	7954 7954 7954
Y2	X3.5 - X4	E105-F300	10.5	10.5	175 175 175	175 175 175	1988 1988 1988
Y2	X4 - X5.5	E105-F300	10.5	10.5	524 524 524	524 524 524	17896 17896 17896
Y2	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	21.0	350 350 350	350 350 350	7954 7954 7954
Y2	X6.5 - X9.75	E105-F300	10.5	21.0	450 450 450	415 415 415	32018 32018 32018
Y3	a - X0.5	E105-F300	10.5	15.0	565 565 730	565 565 730	12845 12845 16602
Y3	X0.5 - X2.5	E105-F300	10.5	15.0	1129 1129 1460	1129 1129 1460	51380 51380 66410
Y3	X2.5 - X3.5	E105-F300	10.5	15.0	565 565 730	565 565 730	12845 12845 16602
Y3	X3.5 - X4	E105-F300	10.5	15.0	282 282 365	282 282 365	3211 3211 4151
Y3	X4 - X5	E105-F300	10.5	15.0	565 565 730	565 565 730	12845 12845 16602
Y3	X5 - X5.5	E105-F300	10.5	15.0	282 282 365	282 282 365	3211 3211 4151
Y3	X5.5 - X6.5	E105-F300	10.5	15.0	565 565 730	565 565 730	12845 12845 16602
Y3	X6.5 - X6.75	E105-F300	10.5	15.0	131 131 173	131 131 173	748 748 982
Y3	X6.75- X8.75	E105-F300	10.5	15.0	1129 1129 1460	1129 1129 1460	51380 51380 66410

UDI識別番号: W2022UDI35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y3	X8.75- X9.75	E105-F300	10.5	15.0	565 565 730		565 565 730		12845 12845 16602	
a	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	424 424 527		424 424 527		9651 9651 11996	
a	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	448 448 448		448 448 448		10195 10195 10195	
a	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	448 448 448		448 448 448		10195 10195 10195	
X0.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	104 104 104		104 104 104		2355 2355 2355	
X0.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	104 104 104		104 104 104		2355 2355 2355	
X2.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	104 104 104		104 104 104		2355 2355 2355	
X2.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	350 350 350		350 350 350		7954 7954 7954	
X3.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	390 390 515		390 390 515		8881 8881 11707	
X3.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	350 350 350		350 350 350		7954 7954 7954	
X3.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	350 350 350		350 350 350		7954 7954 7954	
X5.5	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	390 390 515		390 390 515		8881 8881 11707	
X5.5	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	350 350 350		350 350 350		7954 7954 7954	
X5.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	350 350 350		350 350 350		7954 7954 7954	
X6.5	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	311 311 311		311 311 311		7071 7071 7071	
X6.75	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	104 104 104		104 104 104		2355 2355 2355	
X6.75	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	65 65 65		65 65 65		1472 1472 1472	
X8.75	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	10.5	104 104 104		104 104 104		2355 2355 2355	
X8.75	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	10.5	104 104 104		104 104 104		2355 2355 2355	

UDI識別番号: W2022UDJ35959

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
X9.75	Y0 - Y1	E105-F300	10.5	10.5	424	424	424	424	9651	9651
					424	424	424	424	11996	11996
					527	527	527	527		
X9.75	Y1 - Y2	E105-F300	10.5	15.0	448	448	448	448	10195	10195
					448	448	448	448	10195	10195
					448	448	448	448	10195	10195
X9.75	Y2 - Y3	E105-F300	10.5	15.0	448	448	448	448	10195	10195
					448	448	448	448	10195	10195
					448	448	448	448	10195	10195

屋根梁  
上から  
長期  
短期  
積雪時

通り	符号	材種	梁幅 (cm)	梁せい (cm)	せん断 (N)	Qa	せん断 (N)	Qb	曲げ (N・cm)	Mmax
Y2	a - X2.5	米柵(無等級)	10.5	18.0	833	833	833	833	56885	56885
					833	833	833	833	56885	56885
					1579	1579	1579	1579	107751	107751
Y2	X2.5 - X3.5	米柵(無等級)	10.5	18.0	278	278	278	278	6321	6321
					278	278	278	278	6321	6321
					526	526	526	526	11972	11972
Y2	X3.5 - X5.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	556	556	556	556	25282	25282
					556	556	556	556	25282	25282
					1053	1053	1053	1053	47889	47889
Y2	X5.5 - X6.5	米柵(無等級)	9.0	9.0	278	278	278	278	6321	6321
					278	278	278	278	6321	6321
					526	526	526	526	11972	11972
Y2	X6.5 - X9.75	米柵(無等級)	10.5	18.0	903	903	903	903	66761	66761
					903	903	903	903	66761	66761
					1710	1710	1710	1710	126458	126458
a	Y1 - Y2	タミ-	10.5	10.5	115	115	115	115	2622	2622
					115	115	115	115	2622	2622
					218	218	218	218	4967	4967
a	Y2 - Y3	タミ-	10.5	10.5	115	115	115	115	2622	2622
					115	115	115	115	2622	2622
					218	218	218	218	4967	4967
X9.75	Y1 - Y2	タミ-	10.5	10.5	115	115	115	115	2622	2622
					115	115	115	115	2622	2622
					218	218	218	218	4967	4967
X9.75	Y2 - Y3	タミ-	10.5	10.5	115	115	115	115	2622	2622
					115	115	115	115	2622	2622
					218	218	218	218	4967	4967

白金建築設計事務所

住所 東京都港区白金台4-7-7  
 TEL 03-3440-9965 FAX 03-3440-9944  
 二級建築士事務所 二級 東京都知事登録 第15948号  
 二級建築士 東京都知事登録 第89870号

DRAWING BY 施工承諾  
 石井美里 営業  
 DATE 水野公貴

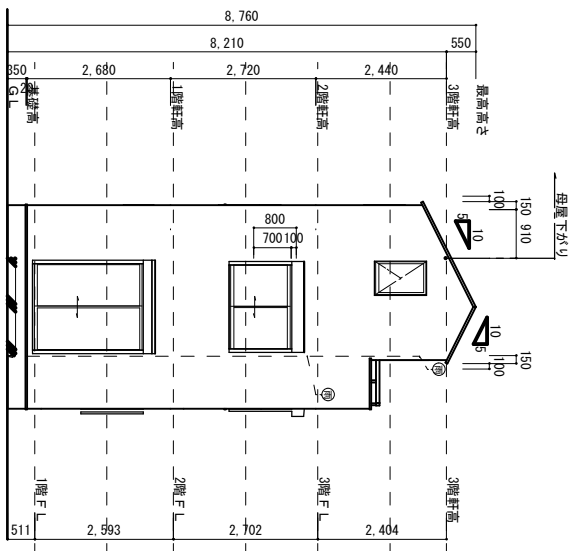
設計 工事  
 訂正箇所  
 訂正日 R  
 訂正日 R  
 訂正日 R

PROJECT TITLE  
 大田区多摩川1丁目2区画B号棟  
 DRAWING TITLE  
 立面図

新築工事  
 SCALE  
 S=1/100

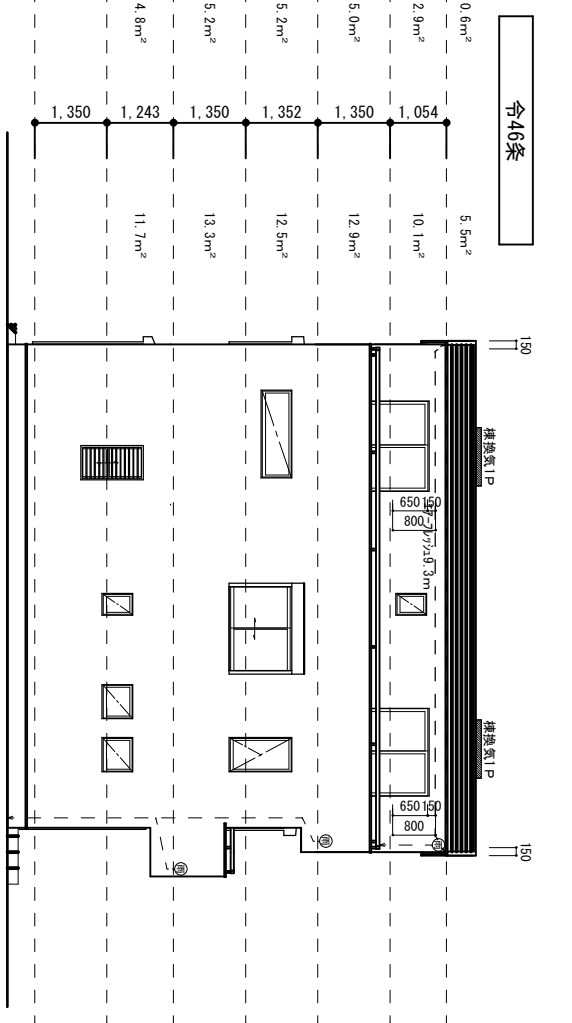
SHEET NO  
 7

南側立面図 S:1/100

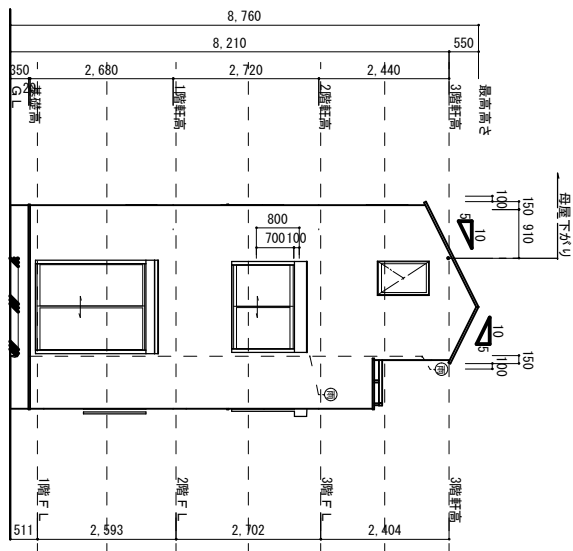


令46条

東側立面図 S:1/100

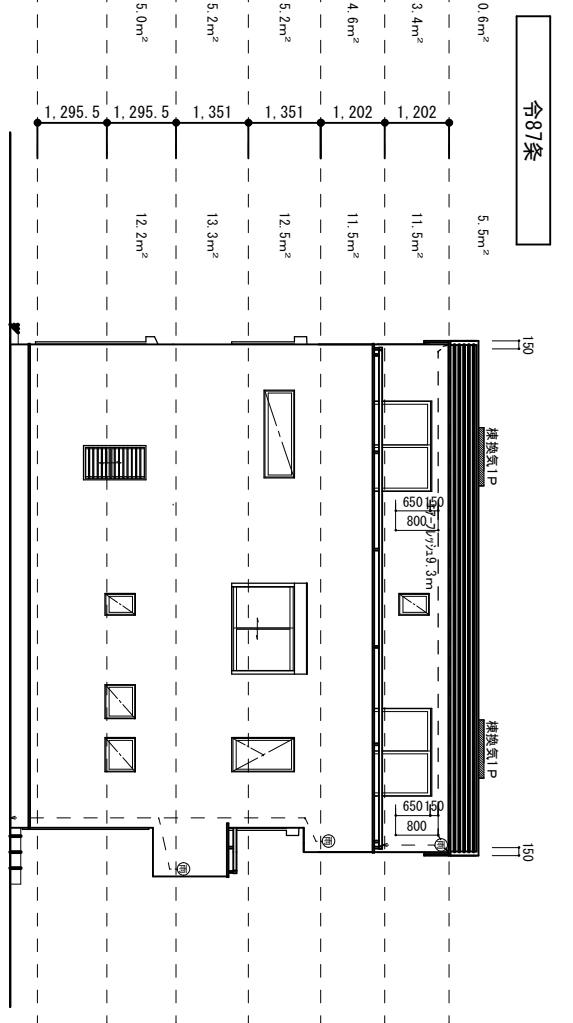


南側立面図 S:1/100



令87条

東側立面図 S:1/100



建物総重量 = 415 kN (計算書P24より 積載荷重含む)

基礎立上り部重量 (Wt)		高さ	幅	RC単位重量	
外周立上り150	: 40.90	m	× 0.300	× 0.150	× 24 = 44.18
	: 0.00	m	× 0.300	× 0.000	× 24 = 0.00
合計	:				44.18 ≒ 45 kN

スラブ重量 (Ws)		高さ	RC単位重量			
スラブ厚170	: 32.30	m <sup>2</sup>	× 0.170	× 24 = 131.8 ≒ 132 kN/m <sup>2</sup>		
基礎地中部重量		長さ	高さ	幅	RC単位重量	
FG1・1A・1B	: 23.12	m	× 0.300	× 0.150	× 24 = 24.97	
FG3	: 1.82	m	× 0.400	× 0.300	× 24 = 5.25	
FG4	: 3.64	m	× 0.230	× 0.300	× 24 = 6.03	←基礎高さよりスラブ分-180する
FG5	: 7.28	m	× 0.230	× 0.300	× 24 = 12.06	←基礎高さよりスラブ分-180する
FG1・1A・1B/ハンチ	: 23.12	m	× 0.150	× 0.150	× 24 = 6.25	←外周部の為1/2とする
FG3/ハンチ	: 1.82	m	× 0.230	× 0.230	× 24 = 1.16	←外周部の為1/2とする
FG4/ハンチ	: 3.64	m	× 0.230	× 0.230	× 24 = 4.63	
FG5/ハンチ	: 7.28	m	× 0.230	× 0.230	× 24 = 9.25	
合計	:				201.38 ≒ 202 kN/m <sup>2</sup>	



カラーベスト屋根材の耐風性検討書

1. 物件概要

建築名称	計算書表紙参照		
建築場所	計算書表紙参照		
屋根勾配	5.0 寸	( 26.6° )	
屋根高さ (*1)	8.49 m	( 軒の高さ 8.21 m , 建築物の高さ 8.76 m )	
基準風速	34 m/s		
地表面粗度区分	III		
使用屋根材名	コロニアル		

(\*1) 建築物の高さと軒の高さの平均

2. カラーベスト屋根材の設計耐風性能値 (全商品共通)

カラーベスト屋根材の設計耐風性能値は、NPO法人・住宅外装テックセンター (JTC) が作成した「住宅屋根用化粧スレート葺き・屋根耐風性能設計施工ガイドライン (JTCガイドライン)」に準じた試験を行い求めたものです。設計耐風性能値は建築物の高さに応じて3つのレベルを設けています。

建築物の高さ	カラーベスト屋根材の設計耐風性能値 設計風圧力換算値(N/m <sup>2</sup> )		
	標準施工 (補強なし工法)	補強工法<A> 2本ビス(釘)留め工法	補強工法<B> 接着材併用工法
10m以下	2,250	5,900	5,800
10mを越え13m以下	1,950	5,100	適用せず
13mを越え25m以下	1,550	4,150	適用せず

(注1) 補強工法<B>は低層用(屋根高さ10m以下)工法としています。  
(注2) 各施工方法についてはカラーベスト屋根材の「設計施工マニュアル」を参照して下さい。

3. 平成12年建設省告示1458号による風圧力計算

$$\text{風圧力 (W)} = q \text{ (平均速度圧)} \times C_f \text{ (Cf-風力係数)}$$

$$q = 0.6 E_r^2 V_0^2$$

V<sub>0</sub> : 平成12年建設省告示1454号第2に規定する基準風速の数値

E<sub>r</sub> : 平成12年建設省告示1454号第1第2項に規定するE<sub>r</sub>の数値

H ≤ Z<sub>b</sub>の場合 : E<sub>r</sub> = 1.7 (Z<sub>b</sub> / Z<sub>G</sub>)<sup>α</sup>

H > Z<sub>b</sub>の場合 : E<sub>r</sub> = 1.7 (H / Z<sub>G</sub>)<sup>α</sup>

H : 屋根高さ (\*1) (本件 H = 8.49 m)

Z<sub>b</sub> : 地表面粗度区分で規定される数値 (本件 Z<sub>b</sub> = 5)

Z<sub>G</sub> : 地表面粗度区分で規定される数値 (本件 Z<sub>G</sub> = 450)

α : 地表面粗度区分で規定される数値 (本件 α = 0.2)

$$C_f = C_{pe} - C_{pi}$$

C<sub>pe</sub> : 外圧係数 (下表Cf参照)

C<sub>pi</sub> : 内圧係数 (本件屋根は C<sub>pi</sub>=0)

平成12年建設省告示1458号の計算方法に基づき、発生風圧力を計算した結果は下記の通りです。

屋根面の部位	q	平部	外周部	隅角部	棟端部
ピーク風力係数 (Cf)	1	-2.5	-3.2	-3.20	-3.96
風圧力 (W)	409	-1,024	-1,310	-1,310	-1,620

(単位 : N/m<sup>2</sup>)

4. カラーベスト屋根材の耐風性の適否判定結果

本件の平成12年建設省告示1458号による風圧力計算値とカラーベスト屋根材の設計風圧力換算値とを比較 (絶対値比較) して耐風性の適否判定を行った結果は下表の通りとなります。

下表の屋根面各部位の範囲については平成12年建設省告示1458号に準じて下さい。

屋根面の部位	平部	外周部	隅角部	棟端部
平成12年建設省告示1458号による風圧力計算値 (N/m <sup>2</sup> )	1,024	1,310	1,310	1,620
カラーベスト標準施工の耐風性能値 (N/m <sup>2</sup> )	2,250			
カラーベスト標準施工の適否判定	○	○	○	○
カラーベスト補強工法<A>の耐風性能値 (N/m <sup>2</sup> )	5,900			
カラーベスト補強工法<A>の適否判定	○	○	○	○
カラーベスト補強工法<B>の耐風性能値 (N/m <sup>2</sup> )	5,800			
カラーベスト補強工法<B>の適否判定	○	○	○	○
カラーベスト屋根材の採用適否判定	<b>適</b>			

上表の判定に応じた施工を行ってください

○ : 該当する施工法で施工可能

× : 耐風性能不足のため該当する施工法で施工不可

5. カラーベスト屋根材の施工方法

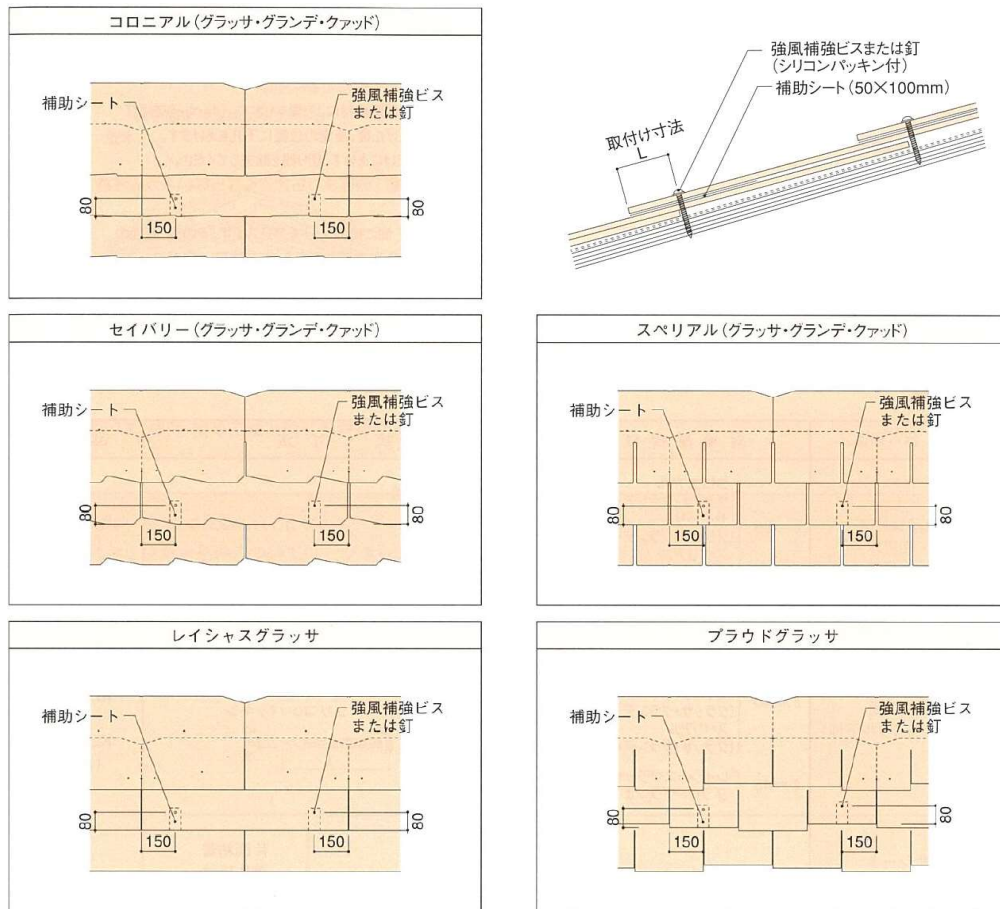
カラーベスト屋根材の各施工法詳細についてはKMEW「カラーベスト設計施工マニュアル」を参照して下さい。

5-1. 標準工法

- ・カラーベスト屋根材の所定の釘穴位置(4箇所)を専用屋根釘又は皿頭タッピングビスで留め付けます。

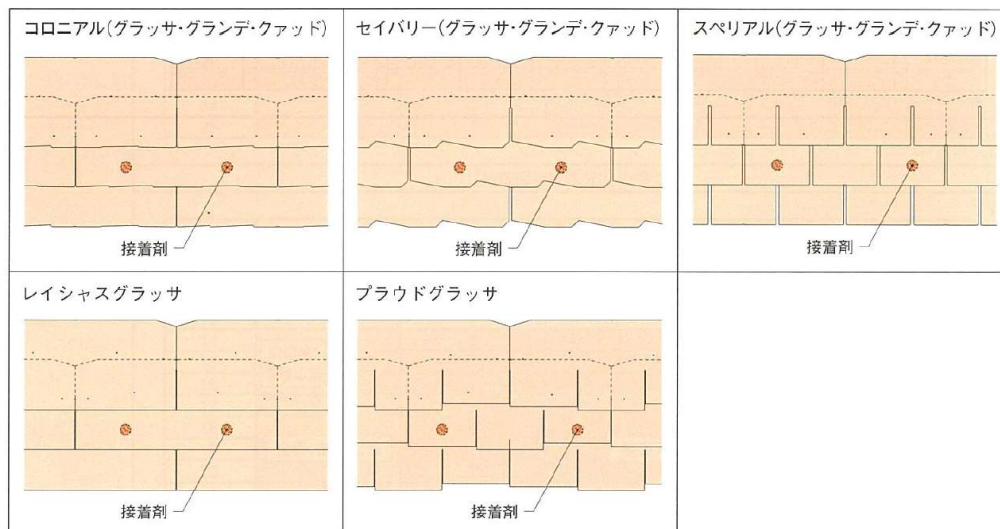
5-2. 補強工法<A> 2本ビス(釘)留め工法

- ・標準工法で施工した後、下図に示すカラーベスト屋根材の所定の位置(2箇所)を耐風補強ビス(釘)で留め付けま



5-3. 補強工法<B> 接着剤併用工法




- 接着剤は必ずルーキーパーをご使用ください。
- 接着剤は各屋根材の働き部裏面に塗布してください。  
(必要塗布量：5~10g/1ヶ所、ルーキーパー1本(330cc)の目安：60ヶ所程度)



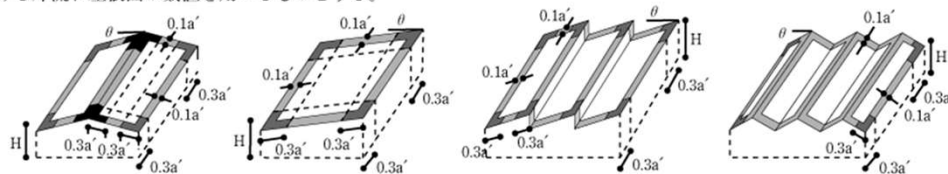
(参考) 屋根面の部位

<平成12年建設省告示1458号からの抜粋>

表3 切妻屋根面、片流れ屋根面及びのこぎり屋根面の負のピーク外圧係数

部位	$\theta$	10度以下の場合	20度	30度以上の場合
平部	 の部位	-2.5	-2.5	-2.5
外周部	 の部位	-3.2	-3.2	-3.2
隅角部	 の部位	-4.3	-3.2	-3.2
棟端部	 の部位	-3.2	-5.4	-3.2

この表において、部位の位置は、下図に定めるものとする。また、表に掲げる $\theta$ の値以外の $\theta$ に応じたピーク外圧係数は、表に掲げる数値をそれぞれ直線的に補間した数値とし、 $\theta$ が10度以下の切妻屋根面については、当該 $\theta$ の値における片流れ屋根面の数値を用いるものとする。



この図において、H、 $\theta$ 及びaは、それぞれ次の数値を表すものとする。

H 建築物の高さと軒の高さとの平均 (単位 m)

$\theta$  屋根面が水平となす角度 (単位 度)

a 平面の短辺長さとHの2倍の数値のうちいずれか小さな数値 (30を超えるときは、30とする。) (単位 m)

以上



認定番号: SB2-10A01-03  
 認定日: 令和2年 4月 1日  
 変更日: 令和2年12月15日

# 性能認定書

株式会社タナカ  
 代表取締役社長 田中 司郎 殿

木造建築物用接合金物認定規程第4条第1項及び第2項の規定に基づき下記の木造建築物用接合金物は、第8条第1項の認定の要件に適合するものとして認定する。

公益財団法人日本住宅・木材技術センター  
 理事長 古久保 英爾



- 1 性能認定金物の名称 「ビスどめホールダウンU 35kN」  
 (板厚 6mm、ボルト受け部板厚 4.5mm)  
 接合具: ビス TBA-65(軸径φ 3.7mm、首下長 65mm) 15本  
 丸ワッシャφ 32(径φ 32mm、板厚 2.6mm) 1枚  
 アンカーボルト M16 1本  
 六角ナット M16 1個

- 2 強度性能  
 (1)柱端仕口金物(アンカー型)の短期許容引張耐力 35.4kN

条件	木材	(1)材質 (2)断面寸法	柱: スギと同等以上 柱: 105×105mm以上
	接合方法	(1)取り合い (2)アンカーボルトの短期許容引張耐力	柱と基礎(アンカー型)基礎アンカーボルト M16 アンカーボルトの短期許容引張耐力は、当該ホールダウン金物の短期許容引張耐力以上確保されていること。

- 備考: 建設省告示第1460号(ぬ)と同等以上とみなされる  
 (2)その他の強度性能 性能認定評価書「2. 強度性能」に示すとおり

- 3 性能認定金物の材料等  
 (1)材質: JIS G 3131(熱間圧延軟鋼板及び鋼帯)に規定する SPHC  
 (2)形状・寸法: 性能認定評価書に示すとおり

- 4 防せい防食性能  
 (1)使用環境区分: 使用環境 2  
 (2)防せい防食仕様  
 ① JIS H 8610(電気亜鉛めっき)に規定する Ep-Fe/Zn8/CM2  
 ② エコート WH 処理(認定番号 B2-10F17-01)

- 5 有効期限 令和5年3月31日

- 6 製造工場  
 (1)工場名 株式会社タナカ住宅資材部門 つくば工場  
 (2)所在地 茨城県土浦市大畑702-1

別 添: 性能認定評価書  
 変更内容内訳書

# 品質性能試験報告書

試験結果は以下のとおりであることを  
 証明する



一般財団法人 建材試験センター  
 中央試験所長 黒 木 夕 勝  
 埼玉県草加市稲荷 5 丁目 2 番 2 0 号



試験名称	木造建築用接合金物を使用した接合部の引張試験
依頼者	会社名：株式会社 タナカ 所在地：茨城県土浦市大畑 7 0 2 - 1
試験体 (依頼者 提出資料)	<p>1. 接合金物              名称：木造建築用柱脚仕口金物              商品名：ビスどめホルダウン H i 4 3              用途：柱脚の仕口に使用する金物（アンカー型）              寸法：249×45×46.5mm, 厚さ 3.2 及び 4.5mm</p> <p>2. 接合具              木ねじ：φ7.2×75mm, 10 本使用              アンカーボルト：六角ボルト M16×255mm</p> <p>3. 使用軸組              柱：樹種；すぎ, 寸法；105×105mm</p> <p>4. 試験体数 7 体（うち 1 体は予備試験体）</p> <p>参 照：図-1 及び図-2（試験体の形状・寸法）</p>
試験方法	木造軸組工法住宅の許容応力度設計（2008年度版）（企画編集・発行：財団法人日本住宅・木材技術センター）の 6 章「試験方法と評価方法」に従って行った。試験方法を図-3 に示す。
試験結果	<p>短期基準引張耐力（P<sub>0t</sub>）：43.7kN</p> <p>耐力算定基礎資料：表-1              荷重-変位曲線：図-4 及び図-5              破壊状況：写真-1 ~ 写真-6</p>
備考	当該試験結果は、平成 1 2 年建設省告示 1 4 6 0 号表三（ぬ）に定める 15kN 用引き寄せ金物×2 枚（必要耐力 30kN）に該当する。
試験期間	平成 2 5 年 1 0 月 1 7 日
担当者	<p>構造グループ 統括リーダー 川 上 修              統括リーダー代理 赤 城 立 也              高 橋 慶 太 （主担当）</p>
試験場所	中央試験所

品質性能試験報告書

試験名称	木造住宅用基礎に使用されるアンカーボルト「オメガアンカーボルト M12」の引張試験					
依頼者	株式会社タナカ					
試験体	試験体記号	アンカーボルト		住宅用基礎	数量	
	M12	寸法：全長；335mm 埋め込み深さ；200mm ねじ部；M12 軸部；φ10.6mm		寸法：135mm×400mm×3000mm コンクリート：呼び強度；21 普通 21 18 20 N (JIS A 5308)	3	
<p>(注) 1. 記載内容は、依頼者提出資料による。 2. 木造住宅用基礎は、基礎の立ち上がり部分（以下、基礎相当材という）を対象とした鉄筋コンクリート造である。</p> <p>参照：図-1（試験体） 表-1（コンクリートの圧縮強度試験結果及び配合）</p>						
試験方法	<p>概要：基礎相当材上面に埋め込まれたアンカーボルトにカップラー及び加力用鋼棒を取り付け、反力台、ジャッキ、球座及びロードセルを介して引張荷重を連続的に加えた。</p> <p>加力装置：センターホール型油圧ジャッキ、センターホール型ロードセル（容量；300kN、非直線性；0.2%RO、ヒステリシス；0.2%RO）</p> <p>測定装置：電気式変位計（容量；50mm、感度；200×10<sup>-6</sup>/mm、非直線性；0.1%RO）及びデータロガー</p> <p>参照：写真-1（試験方法）</p>					
試験結果	試験体		最大荷重時		基礎相当材のコンクリート圧縮強度 (σ <sub>c</sub> ) N/mm <sup>2</sup>	
	記号	番号	荷重 (Pmax) KN	変位 (δ max) mm		破壊状況
	M12	1	53.5	5.2	アンカーボルトねじ部の破断	
		2	53.1	6.1	アンカーボルト軸部の破断	
		3	51.5	3.9	アンカーボルトねじ部の破断	
平均		52.7	5.1	—	—	
参照：図-2（荷重-変位曲線） 写真-2～写真-4（破壊状況）						
試験期間	平成24年 3月27日					
担当者	構造グループ 統括リーダー 川上 修 統括リーダー代理 赤城 立也 主任 中村 陽介 (主担当) 大西 智哲					
試験場所	中央試験所					





## 高耐久ホールダウンHi（在来用）



専用角ビットビス  
TB-101（使用本数18本）



在来軸組工法

ハウスプラス確認検査(株)  
性能試験 HP14-KT158

短期基準接合耐力 68.1kN

在来軸組工法（枠材30mm）

ハウスプラス確認検査(株)  
性能試験 HP19-KT107

短期基準接合耐力 53.7kN

エコート処理

BCJ-審査証明-185

用途・特長

基礎と柱脚の緊結、柱と横架材の緊結、上下階の柱相互の緊結に使用します。

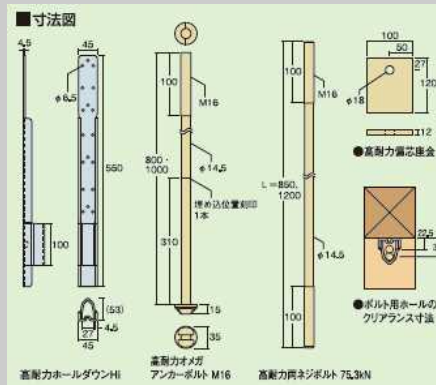
1. 高水準の引き抜きに対応が可能です。（68.1kN）
2. 30mmの枠材が取り付けられた柱に同じ接合具で施工することも可能です。（短期基準接合耐力53.7kN。在来軸組工法、柱材は同一等級構成構造用集成材スギE65-F255以上に限ります）
3. 軽量化と高耐久を両立させた、環境に配慮したクロムフリー対応商品です。
4. **ハウスプラス確認検査(株)による接合部金物試験済商品です。**

※「エコート®WH処理」は、NOFメタルコーティングス(株)の登録商標です。

## 施工例



## 寸法図



## 取付参考図

お問い合わせは  
CSセンターへ

受付時間：平日 9:00~17:00  
0120-558-313

×閉じる

**【1F柱脚使用の場合】**  
1F柱脚等に使用するには「高耐力オメガアンカーボルトM16」を使用し、埋め込み深さは310mm以上(基礎幅150mm以上、コンクリート強度は21N/mm<sup>2</sup>以上)としてください。

**〔軸組工法〕**

高耐力ホールダウンHi  
座金  
高耐力オメガアンカーボルトM16  
締め代(150mm以上)  
土台  
基礎

構架材面から金物までの寸法(締め代)は150mm以上確保してください。  
※隅柱部に使用する場合は、締め代条件によって耐力が異なる場合がありますためご注意ください。

●「高耐力オメガアンカーボルト M16」

埋め込み深さ	短期許容引張耐力
310mm	68.8kN

Fc21コンクリート、基礎幅150mmの場合  
隅柱(基礎中心と木材中心が同一時)の場合

**【1F柱頭、2F柱頭・柱脚使用の場合】**  
「高耐力ホールダウンHi」を柱頭部に使用するには「高耐力両ネジボルト75.3kN」で上階の管柱と引き合わせて接続してください。直上に管柱がない場合は、「高耐力両ネジボルト75.3kN」と「高耐力偏芯座金」を組み合わせて接続してください。

**〔軸組工法：上下階管柱〕**

高耐力ホールダウンHi  
締め代(150mm以上)  
高耐力偏芯座金  
高耐力両ネジボルト75.3kN  
高耐力ホールダウンHi  
締め代(150mm以上)  
高耐力両ネジボルト75.3kN  
高耐力ホールダウンHi  
締め代(150mm以上)

〔軸組工法：管柱片引き〕

構架材面から金物までの寸法(締め代)は150mm以上を確保してください。  
※「高耐力偏芯座金」を使用して接続する場合には埋め込み耐力に注意してください。

●「高耐力偏芯座金」

樹種	埋め込み耐力
すぎ類	48.0kN
ひのき類	62.4kN
べいまつ類	72.0kN

参考文献 法令・規格  
平成13年国土交通省告示1024号 第1第一号  
平成13年国土交通省告示1024号 第3第一号  
木造軸組工法仕様の耐震耐力算定(2008年版)  
(公財)日本住宅・木材技術センター発行

※構造計算書をご用意しております。詳細についてはCSセンター ☎0120-558-313までお問い合わせください。

高耐力ホールダウンHi

材質	板部	JIS G 3101 SS400
	U字部	JIS G 3101 SS400
表面処理	エコート®WH処理	

高耐力オメガアンカーボルトM16

材質	ボルト	JIS B 1180 および JIS B 1051 強度区分6.8を満足する炭素鋼
	ナット	JIS B 1181 および JIS B 1052 強度区分6を満足する炭素鋼
表面処理	JIS H 8610 (電気亜鉛めっき)および JIS H 8625 Ep-Fe/Zn 8/CM 2 C	

高耐力両ネジボルト75.3kN

材質	ボルト	JIS B 1180 および JIS B 1051 強度区分6.8を満足する炭素鋼
	ナット	JIS B 1181 および JIS B 1052 強度区分6を満足する炭素鋼
表面処理	JIS H 8610 (電気亜鉛めっき)および JIS H 8625 Ep-Fe/Zn 8/CM 2 C	

高耐力偏芯座金

材質	JIS G 3101 SS400
表面処理	JIS H 8610 (電気亜鉛めっき)および JIS H 8625 Ep-Fe/Zn 8/CM 2 C

「エコート®WH処理」は、NFOメタルコーティングス(株)の登録商標です。

商品名(種類)	サイズ(mm)	商品コード	梱包(1ケース)	付属金物	重量(kg/C)
高耐力ホールダウンHi	45×550×4.5(t)	AF4H90	6個	専用座金6枚 専用角ビットビス TB-101(108本)	11.5
高耐力オメガアンカーボルトM16	L=800	AF6H80	10本	高耐力ナット 10個	11.7
	L=1000	AF6H81	10本	高耐力ナット 10個	16.2
高耐力両ネジボルト75.3kN	L=850	AF6H85	10本	高耐力ナット 20個	11.4
	L=1200	AF6H88	10本	高耐力ナット 20個	14.0
高耐力偏芯座金	100×120×12(t)	AF6H12	10枚	-	8.0

会社概要 | 営業所案内 | 開発・生産 | 管理・配送 | 資料のご請求  
[タナカOnline](#) | [商品紹介](#) | [商品検索](#) | [リンク登録](#)

TANAKA Co.Ltd.House Materials Industry Section  
 株式会社タナカ  
 茨城県土浦市大畑702-1  
 All Right Reserved.Copyright(c)2000

お問い合わせは 受付時間：平日 9:00~17:00  
 CSセンターへ ☎0120-558-313 ×閉じる

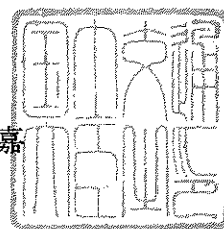


# 認定書

国住参建第 1462 号  
令和 3 年 9 月 28 日

日本ノボパン工業株式会社  
代表取締役社長 山本 拓 様

国土交通大臣 赤羽 一嘉



下記の構造方法等については、建築基準法第 68 条の 25 第 1 項（同法第 88 条第 1 項において準用する場合を含む。）の規定に基づき、同法施行令第 46 条第 4 項表一の（八）の規定に適合するものであることを認める。

## 記

1. 認定番号

FRM-0177-1

2. 認定をした構造方法等の名称

厚 9 mm パーティクルボード/くぎ N 5 0、N Z 5 0、C N 5 0 又は C N Z 5 0 /外周 @ 1 0 c m、中通 @ 2 0 c m /直張り仕様/木造軸組耐力壁における構造方法

3. 認定をした構造方法等の内容

2.9 の倍率を有する軸組と同等以上の耐力を有する軸組別添の通り

(注意) この認定書は、大切に保存しておいてください。

1. 構造方法等の名称

厚9mmパーティクルボード/くぎN50、NZ50、CN50又はCNZ50/外周@10cm、中通@20cm/直張り仕様/木造軸組耐力壁

2. 構造の概要

2.1 面材等の概要

耐力壁に用いる面材の概要は以下のとおりとする。

(1) 面材の名称

パーティクルボード

(2) 面材の構成材料

面材の構成材料を表1に示す。接着剤の組成は表2に示す。接着剤の化学物質名はポリメチレンポリフェニルポリイソシアネート(ポリメリックMDI)であり、接着剤はスミジュール44V20、ルプラネートM-20S及びUR-100の3種類とする。

表1 面材の構成材料

構成材料	構成割合(重量%)
木材チップ	85～95
ウレタン樹脂系接着剤(ポリメリックMDI)	5～15
パラフィンワックス	1未満

表2 接着剤の組成

成分	含有量(質量%)
ポリメチレンポリフェニルポリイソシアネート (但し、4,4'-ジフェニルメタンジイソシアネートを33～43%含有)	100

(3) 面材の寸法と許容差

面材の寸法と許容差を表3に示す。

表3 面材の寸法と許容差

厚さ (mm)	幅 (mm)	長さ (mm)	許容差(mm)		
			厚さ	幅	長さ
9.0	910	1,820、2,440、 2,730、3,030	±0.3	±3.0	±3.0
	1,000	1,820、2,000、 2,440、2,730、 3,030			

(4) 面材の性能基準値

面材は、パーティクルボード(JIS A 5908:2003)の種類18タイプに適合する材料である。表4に性能基準値を示す。

表4 面材の性能基準値

項目	単位	性能基準値	試験法規格
密度	g/cm <sup>3</sup>	0.72 以上	JIS A 5908
含水率	%	5 以上 13 以下	
曲げ強さ	N/mm <sup>2</sup>	18.0 以上	
湿潤時曲げ強さ(B 試験)	N/mm <sup>2</sup>	9.0 以上	
吸水厚さ膨張率	%	12 以下	
はく離強さ	N/mm <sup>2</sup>	0.3 以上	

#### (5) 接着剤の区分

面材の接着剤の区分は、パーティクルボード(JIS A 5908:2003)のMタイプ又はPタイプに適合する。

#### (6) 面材の取り付けに用いるくぎ

面材の取り付けに用いるくぎは、鉄丸くぎN50若しくは太め鉄丸くぎCN50(JIS A 5508:2005)、又はめっき鉄丸くぎNZ50若しくはめっき太め鉄丸くぎCNZ50(JIS A 5508:2009)とする。

#### (7) 面材のくぎ打ち方法の表示

面材にはくぎの種類、くぎ間隔等を印字する。

### 2.2 耐力壁の適用範囲

(1) パーティクルボードを使用した耐力壁の適用範囲は、建築基準法施行令第40条～第49条(ただし、第48条を除く。)に準拠した木造軸組とする。

(2) 当該耐力壁を建築基準法施行令第46条第4項表1に掲げる壁若しくは筋かいを併用する場合は、5を限度としてそれぞれの倍率を加算できるものとする。

(3) 当該耐力壁は、防水紙その他これに類するもので有効に防水されている部分で使用するものとする。

### 2.3 耐力壁の施工仕様の概要

当該耐力壁は直張り仕様である。

#### (1) 軸組材等

1) 柱、土台、梁、胴差及び桁の断面寸法は105×105mm以上とする。

2) 間柱の断面寸法は27×60mm以上とする。

3) 面材の継手となる間柱の断面寸法は45×60mm以上とする。

4) 胴つなぎの断面寸法は45×60mm以上とする。

#### (2) 間柱の取り付け方法

1) 間柱及び継手間柱は、梁、土台等にほぞ差し又は2-くぎN75若しくはNZ75斜め打ちとする。

#### (3) 面材の取り付け方法

1) 面材の取り付けには、くぎN50、NZ50、CN50又はCNZ50を用い、外周@100mm以下、中通り@200mm以下で柱、土台、梁、間柱等に打ちつける。

2) くぎの縁端距離(面材端部からのくぎ打ち位置)は12mm程度とする。

3) 面材同士の継手目地は3mm程度とする。

(4) 施工詳細図は、図1、図2に示す。

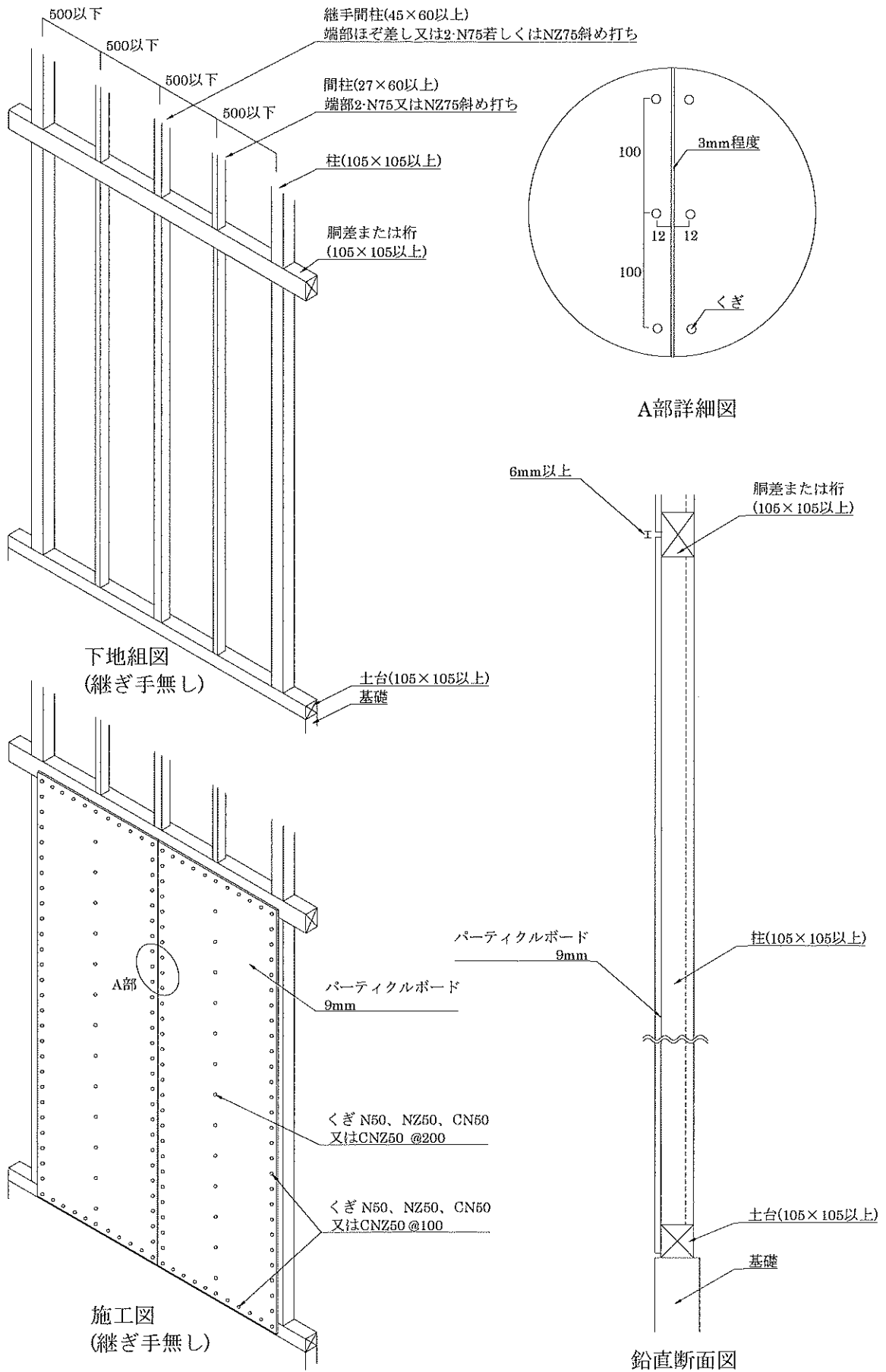


図1 施工詳細図(mm)  
(継ぎ手無しの場合)

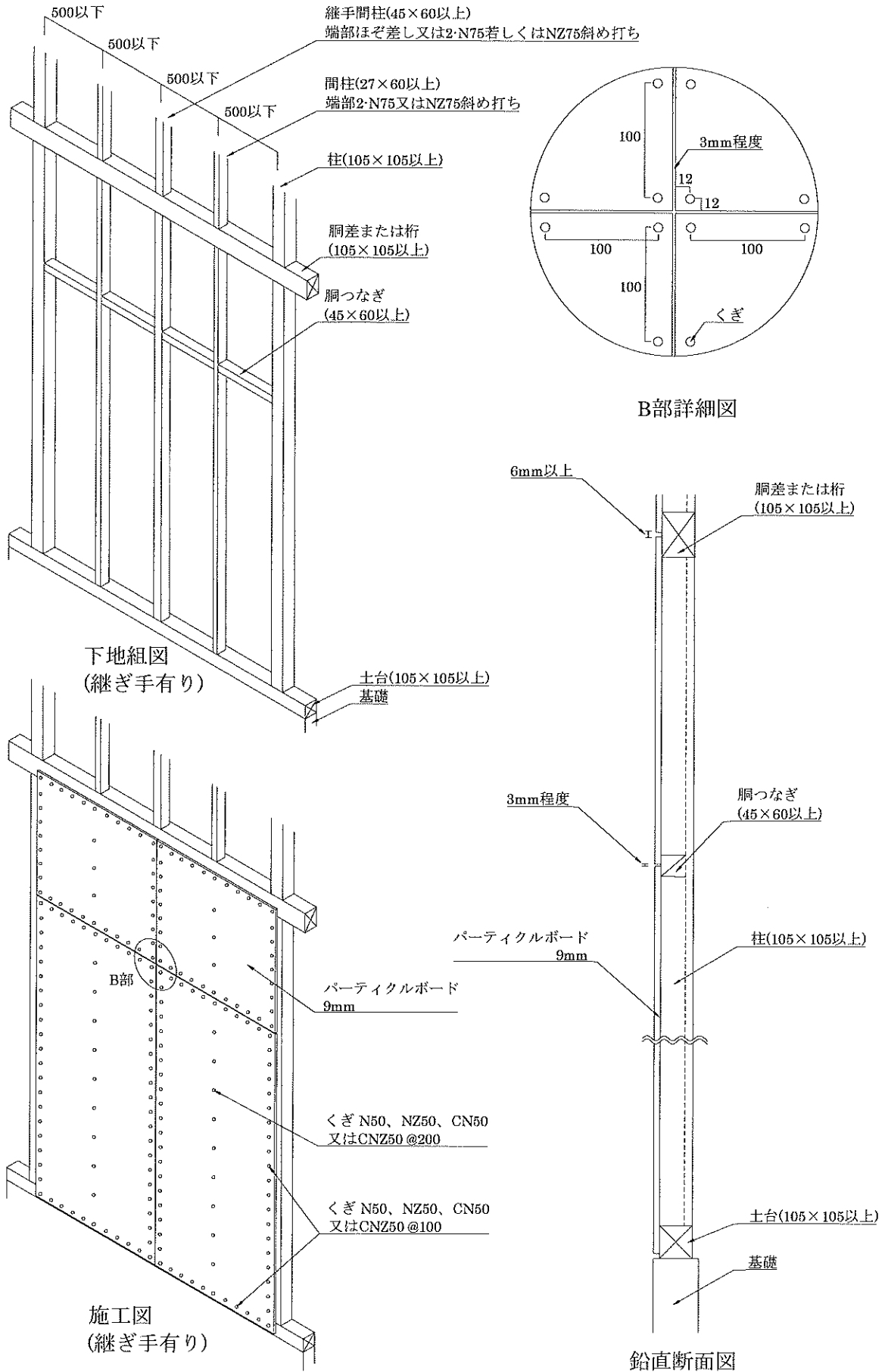


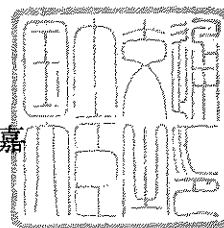
図2 施工詳細図 (mm)  
(継手を設けた場合)

# 認 定 書

国住参建第 1463 号  
令和 3 年 9 月 28 日

日本ノボパン工業株式会社  
代表取締役社長 山本 拓 様

国土交通大臣 赤羽 一嘉



下記の構造方法等については、建築基準法第 68 条の 25 第 1 項（同法第 88 条第 1 項において準用する場合を含む。）の規定に基づき、同法施行令第 46 条第 4 項表一の（八）の規定に適合するものであることを認める。

## 記

1. 認定番号  
FRM-0179-1
2. 認定をした構造方法等の名称  
厚 9 mm パーティクルボード/くぎ N 50、NZ 50、CN 50 又は CN Z 50 /外周@ 10 cm、中通@ 20 cm /受材真壁仕様又は受材真壁床勝ち仕様 /木造軸組耐力壁における構造方法
3. 認定をした構造方法等の内容  
2.6 の倍率を有する軸組と同等以上の耐力を有する軸組別添の通り

(注意) この認定書は、大切に保存しておいてください。

1. 構造方法等の名称

厚9mmパーティクルボード/くぎN50、NZ50、CN50又はCNZ50/外周@10cm、中通@20cm/受材真壁仕様又は受材真壁床勝ち仕様/木造軸組耐力壁

2. 構造の概要

2.1 面材等の概要

耐力壁に用いる面材の概要は以下のとおりとする。

(1) 面材の名称

パーティクルボード

(2) 面材の構成材料

面材の構成材料を表1に示す。接着剤の組成は表2に示す。接着剤の化学物質名はポリメチレンポリフェニルポリイソシアネート(ポリメリックMDI)であり、接着剤はスミジュール44V20、ルプラネートM-20S及びUR-100の3種類とする。

表1 面材の構成材料

構成材料	構成割合(重量%)
木材チップ	85～95
ウレタン樹脂系接着剤(ポリメリックMDI)	5～15
パラフィンワックス	1未満

表2 接着剤の組成

成分	含有量(質量%)
ポリメチレンポリフェニルポリイソシアネート (但し、4,4'-ジフェニルメタンジイソシアネートを33～43%含有)	100

(3) 面材の寸法と許容差

面材の寸法と許容差を表3に示す。

表3 面材の寸法と許容差

厚さ (mm)	幅 (mm)	長さ (mm)	許容差(mm)		
			厚さ	幅	長さ
9.0	910	1,820、2,440、 2,730、3,030	±0.3	±3.0	±3.0
	1,000	1,820、2,000、 2,440、2,730、 3,030			

(4) 面材の性能基準値

面材は、パーティクルボード(JIS A 5908:2003)の種類18タイプに適合する材料である。表4に性能基準値を示す。

表4 面材の性能基準値

項目	単位	性能基準値	試験法規格
密度	g/cm <sup>3</sup>	0.72以上	JIS A 5908
含水率	%	5以上13以下	
曲げ強さ	N/mm <sup>2</sup>	18.0以上	
湿潤時曲げ強さ(B試験)	N/mm <sup>2</sup>	9.0以上	
吸水厚さ膨張率	%	12以下	
はく離強さ	N/mm <sup>2</sup>	0.3以上	

### (5) 接着剤の区分

面材の接着剤の区分は、パーティクルボード(JIS A 5908:2003)のMタイプ又はPタイプに適合する。

### (6) 面材の取り付けに用いるくぎ

面材の取り付けに用いるくぎは、鉄丸くぎN50若しくは太め鉄丸くぎCN50(JIS A 5508:2005)、又はめっき鉄丸くぎNZ50若しくはめっき太め鉄丸くぎCNZ50(JIS A 5508:2009)とする。

### (7) 面材のくぎ打ち方法の表示

面材にはくぎの種類、くぎ間隔等を印字する。

## 2.2 耐力壁の適用範囲

(1) パーティクルボードを使用した耐力壁の適用範囲は、建築基準法施行令第40条～第49条(ただし、第48条を除く。)に準拠した木造軸組とする。

(2) 当該耐力壁を建築基準法施行令第46条第4項表1に掲げる壁若しくは筋かいを併用する場合は、5を限度としてそれぞれの倍率を加算できるものとする。

(3) 当該耐力壁は、防水紙その他これに類するもので有効に防水されている部分で使用するものとする。

## 2.3 耐力壁の施工仕様の概要

当該耐力壁は受材真壁仕様、又は受材真壁床勝ち仕様である。

### (1) 軸組材等

1) 柱、土台、梁、胴差及び桁の断面寸法は105×105mm以上とする。

2) 間柱の断面寸法は27×60mm以上とする。

3) 面材の継手となる間柱の断面寸法は45×60mm以上とする。

4) 胴つなぎの断面寸法は45×60mm以上とする。

5) 受材の断面寸法は30×40mm以上とする。

### (2) 床下地板の取り付け方法

1) 床下地板の種類は、構造用合板等の木質系床下地板とする。

2) 床下地板は厚さに応じて以下の方法でくぎ打ちすることを原則とする。

①厚9～15mm程度：N50@150mm以下

②厚15～20mm程度：N65@150mm以下

③厚20～30mm程度：N75@150mm以下

### (3) 受材の取り付け方法

1) 受材の取り付けには、鉄丸くぎN75(JIS A 5508:2005)又はめっき鉄丸くぎNZ75(JIS A 5508:2009)を用い、くぎ間隔@200mm以下とする。

2) 受材は柱、梁、胴差、桁、土台等に取り付ける。ただし、床下地板が優先する場合は、それらを介して受材をくぎ打ちする。

### (4) 間柱の取り付け方法

1) 間柱及び継手間柱は、梁、土台等にほぞ差し又は2-くぎN75若しくはNZ75斜め打ちとする。

2) 間柱を受材に取り付ける場合は、2-くぎN75又はNZ75斜め打ちとする。

### (5) 面材の取り付け方法

1) 面材の取り付けには、くぎN50、NZ50、CN50又はCNZ50を用い、外周@100mm以下、



中通り@200mm以下で受材、間柱、胴つなぎ等に打ちつける。

2) くぎの縁端距離(面材端部からのくぎ打ち位置)は12mm程度とする。

3) 面材同士の継手目地は3mm程度、面材と軸組材等の目地は2mm程度とする。

(6) 施工詳細図は、図1～図4に示す。

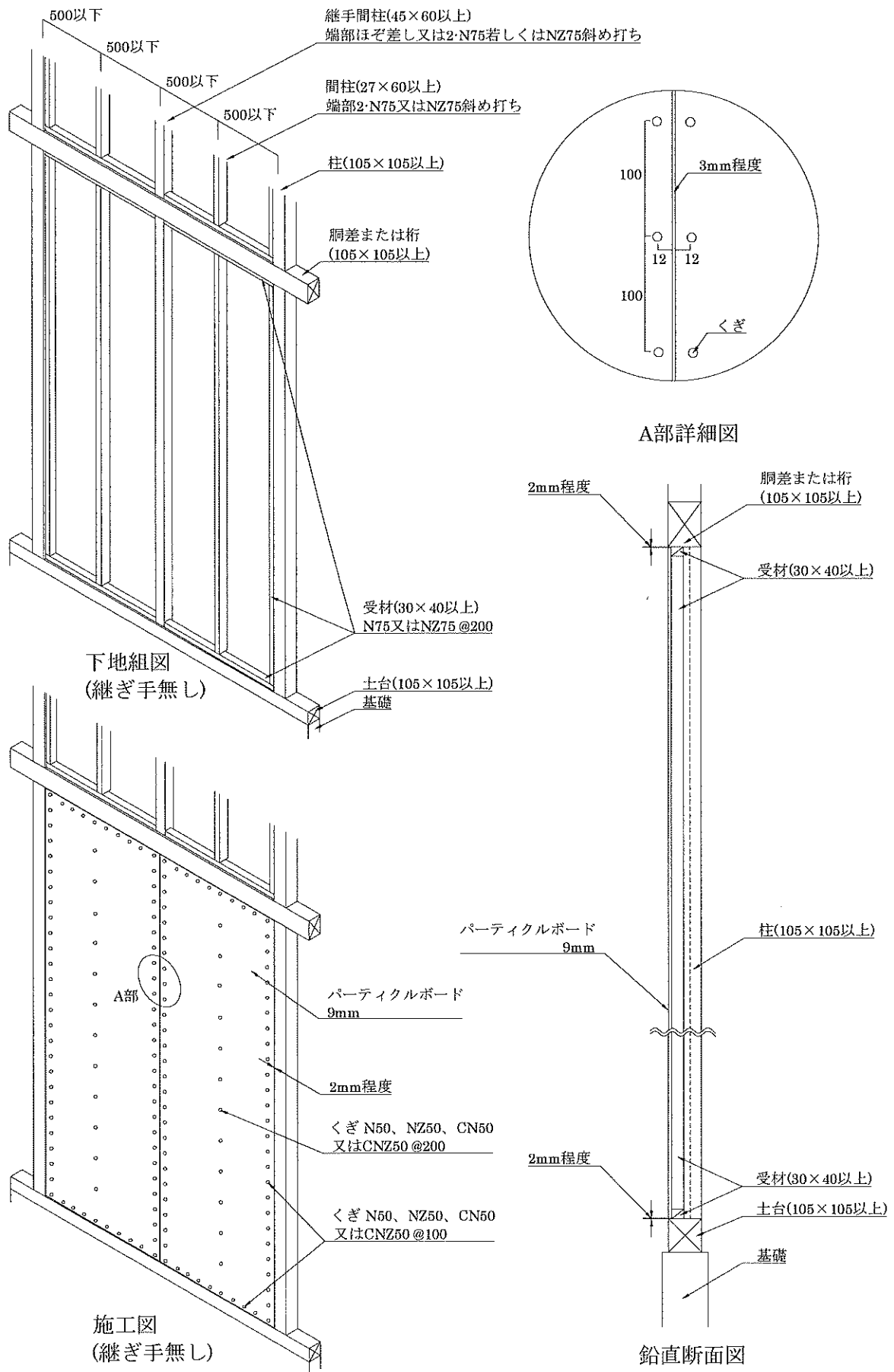


図1 施工詳細図 (mm)  
(継ぎ手無しの場合)

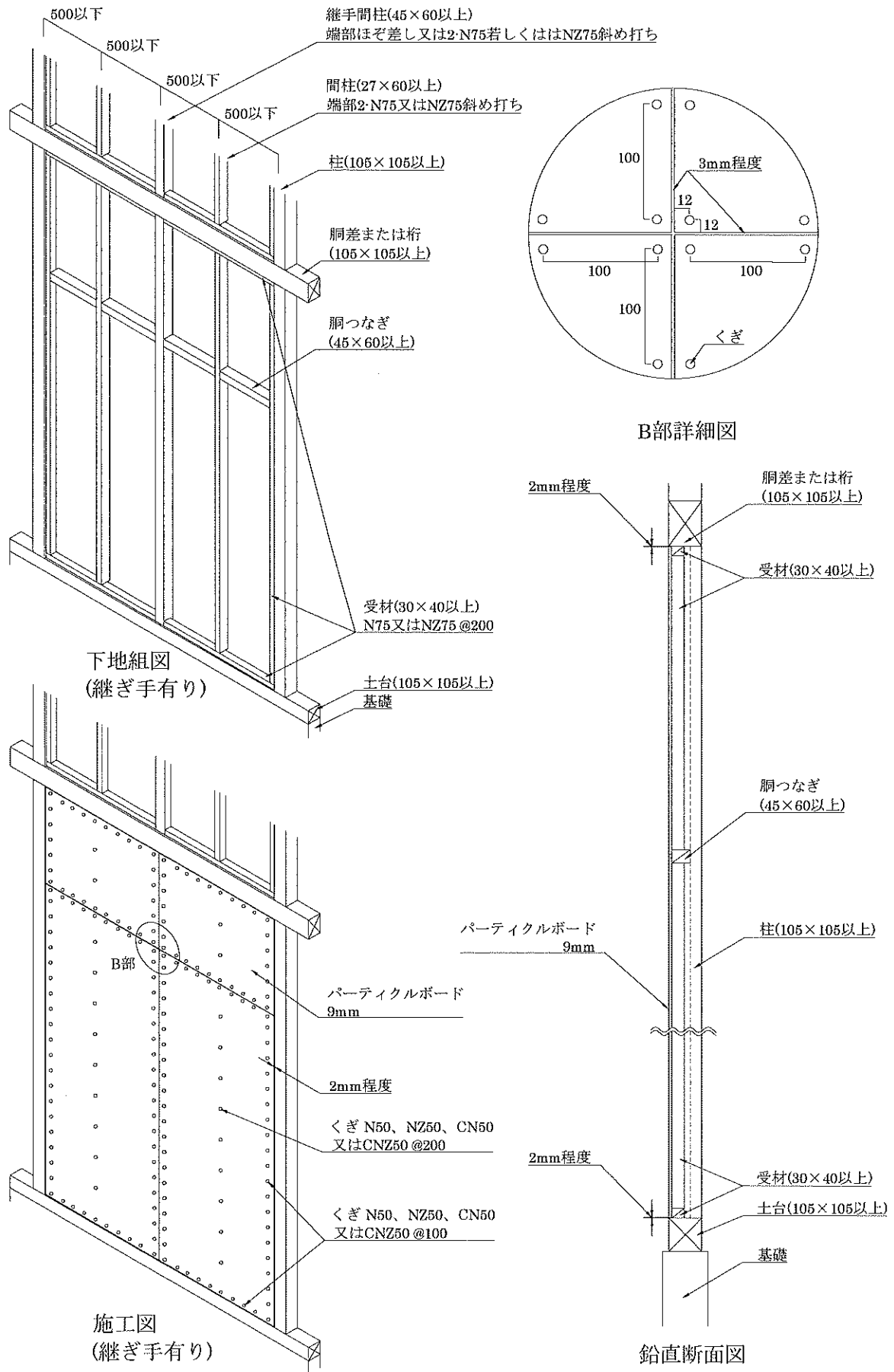


図2 施工詳細図 (mm)  
(継手を設けた場合)

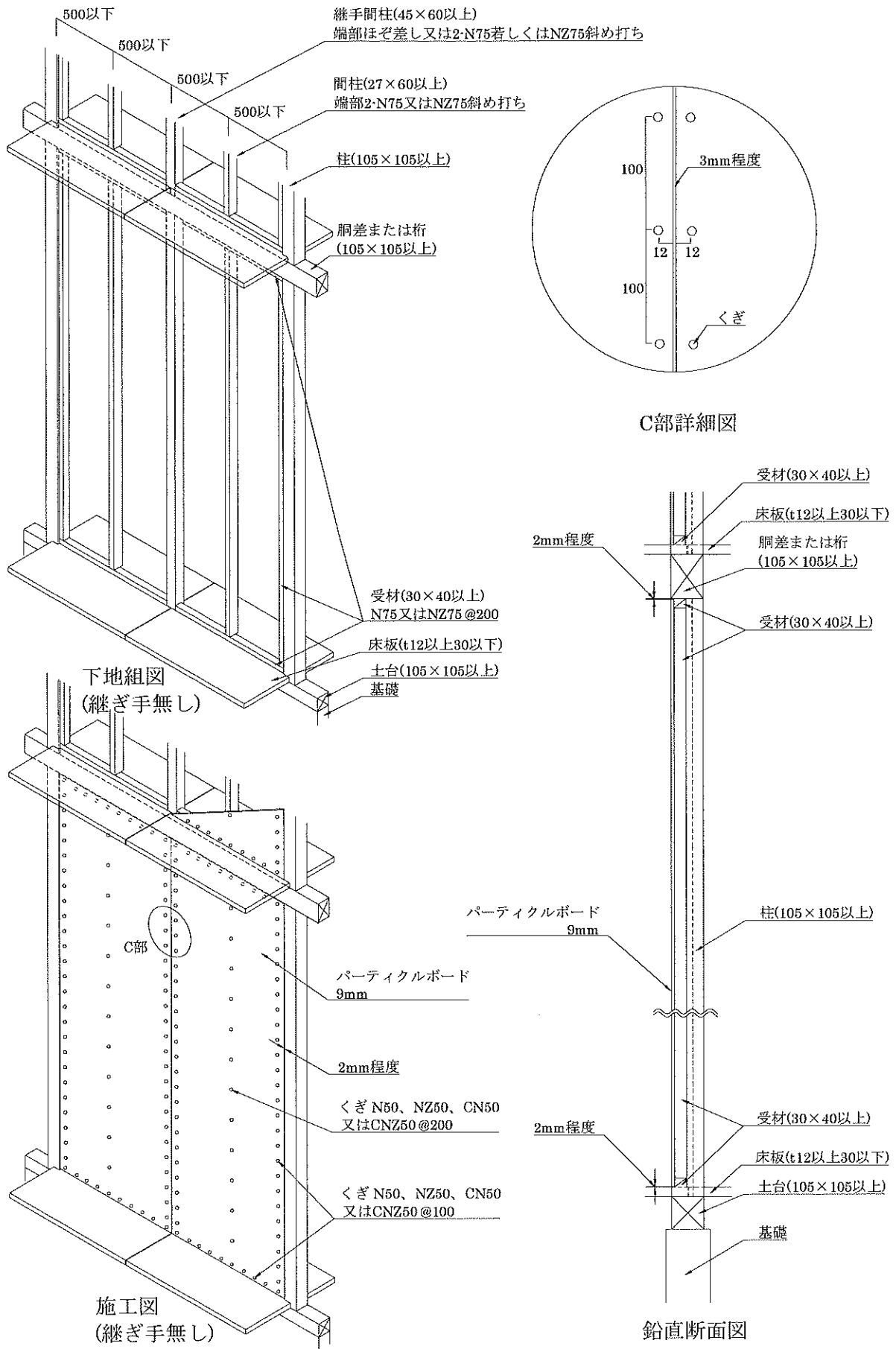


図3 施工詳細図(mm)  
(継ぎ手無しの場合の床勝ち仕様)

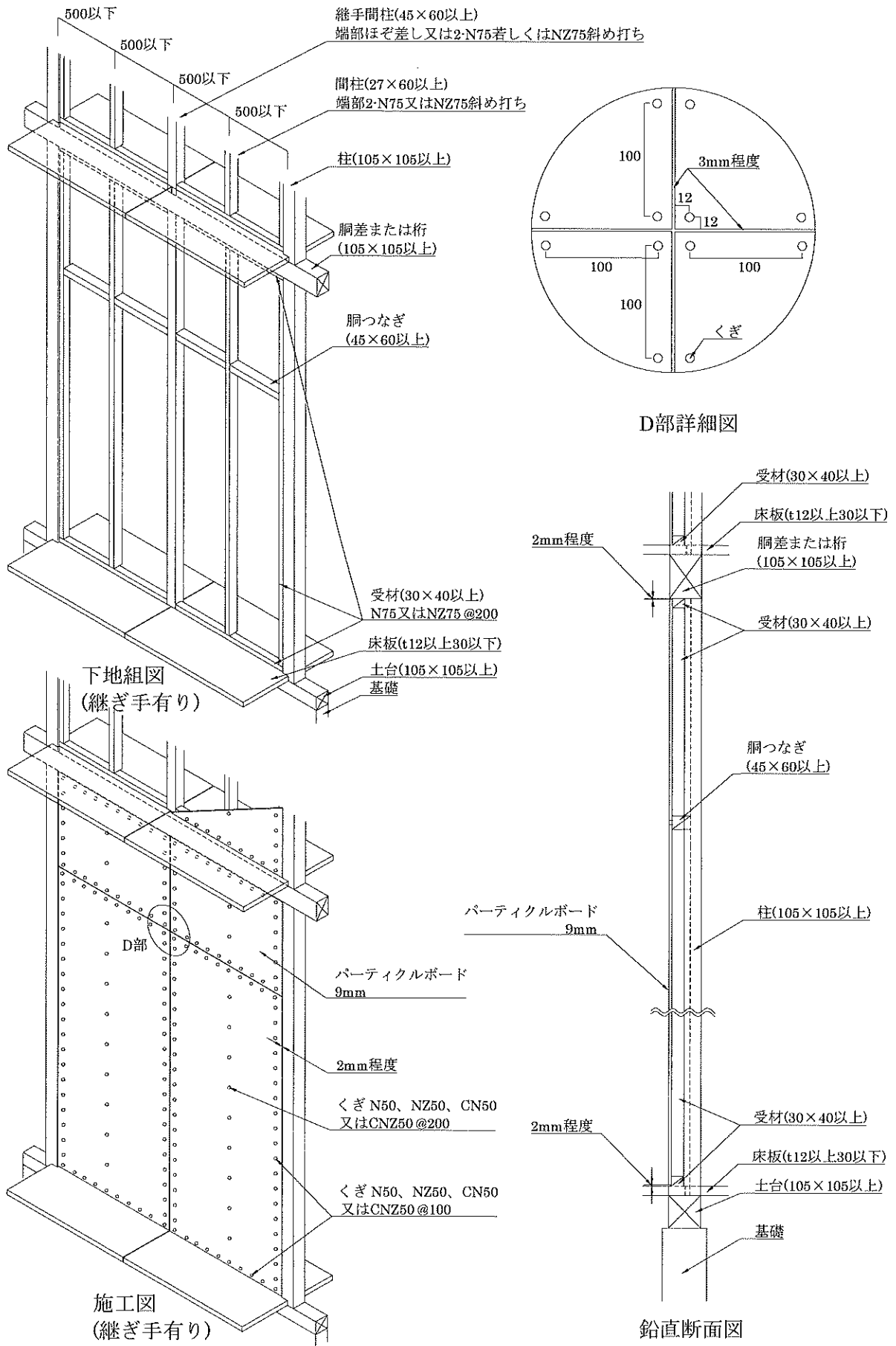


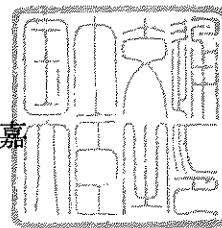
図4 施工詳細図(mm)  
(継手を設けた場合の床勝ち仕様)

# 認定書

国住参建第 1464 号  
令和 3 年 9 月 28 日

日本ノボパン工業株式会社  
代表取締役社長 山本 拓 様

国土交通大臣 赤羽 一嘉



下記の構造方法等については、建築基準法第 68 条の 25 第 1 項（同法第 88 条第 1 項において準用する場合を含む。）の規定に基づき、同法施行令第 46 条第 4 項表一の（八）の規定に適合するものであることを認める。

## 記

1. 認定番号

FRM-0242-1

2. 認定をした構造方法等の名称

厚 9 mm パーティクルボード/くぎ N50、NZ50、CN50 又は CNZ50 /外周@10 cm、中通@20 cm/直張り・床勝ち仕様/木造軸組耐力壁における構造方法

3. 認定をした構造方法等の内容

3.0 の倍率を有する軸組と同等以上の耐力を有する軸組別添の通り

(注意) この認定書は、大切に保存しておいてください。

1. 構造方法等の名称

厚9mmパーティクルボード/くぎN50、NZ50、CN50又はCNZ50/外周@10cm、中通@20cm/直張り・床勝ち仕様/木造軸組耐力壁

2. 構造の概要

2.1 面材等の概要

耐力壁に用いる面材の概要は以下のとおりとする。

(1) 面材の名称

パーティクルボード(以下「面材」という。)

1) 面材の構成材料は表1に、接着剤の組成は表2に示す。

表1 面材の構成材料

構成材料	構成割合(重量%)
木材チップ	90±5
ウレタン樹脂系接着剤(ホリメリックMDI)	10±5
パラフィンワックス	1未満

表2 接着剤の組成

成分	含有量(質量%)
ポリメチレンポリフェニルポリイソシアネート (但し、4,4'-ジフェニルメタンジイソシアネートを38±5%含有)	100

2) 接着剤の品番は44V20、M-20S及びUR-100とする。

(3) 面材の寸法と許容差

面材の寸法と許容差を表3に示す。

表3 面材の寸法と許容差

厚さ (mm)	幅 (mm)	長さ (mm)	許容差(mm)		
			厚さ	幅	長さ
9.0	910	1,820、2,440、 2,730、3,030	±0.3	±3.0	±3.0
	1,000	1,820、2,000、 2,440、2,730、 3,030			

(4) 面材の性能基準値

面材は、パーティクルボード(JIS A 5908:2003)の種類18タイプの品質に適合する。面材の性能基準値を表4に示す。

表4 面材の性能基準値

項目	単位	性能基準値	試験法規格
密度	g/cm <sup>3</sup>	0.73 以上	JIS A 5908
含水率	%	5 以上 13 以下	
曲げ強さ	N/mm <sup>2</sup>	18.0 以上	
湿潤時曲げ強さ(B 試験)	N/mm <sup>2</sup>	9.0 以上	
吸水厚さ膨張率	%	12 以下	
はく離強さ	N/mm <sup>2</sup>	0.3 以上	

(5) 接着剤の区分

面材の接着剤の区分は、パーティクルボード(JIS A 5908:2003)のMタイプ又はPタイプに適合する。

(6) 面材の取り付けに用いるくぎ

面材の取り付けに用いるくぎは、鉄丸くぎN50若しくは太め鉄丸くぎCN50 (JIS A 5508:2005)、又はめっき鉄丸くぎNZ50若しくはめっき太め鉄丸くぎCNZ50 (JIS A 5508:2009)とする。

(7) 面材のくぎ打ち方法の表示

面材にはくぎの種類、くぎ間隔及びくぎ打ち位置を印字する。

(8) 受材とその取り付けに用いるくぎ

受材とその取り付けに用いるくぎは表5に示す。

表5 受材とその取り付けに用いるくぎ

項目		仕様
受材	断面寸法	厚 30×幅 40mm 以上
	品質	製材の日本農林規格(平成19年農林水産省告示第1083号)の乙種構造材、又はこれに相当する木材
取り付け用くぎ		鉄丸くぎ N75(JIS A 5508:2005)又はめっき鉄丸くぎ NZ75(JIS A 5508:2009)

2.2 耐力壁の適用範囲

(1) パーティクルボードを使用した耐力壁の適用範囲は、建築基準法施行令第40条～第49条(ただし、第48条を除く。)に準拠した木造軸組とする。

(2) 当該耐力壁を建築基準法施行令第46条第4項表1に掲げる壁若しくは筋かいを併用する場合は、5を限度としてそれぞれの倍率を加算できるものとする。

(3) 当該耐力壁は、防水紙その他これに類するもので有効に防水されている部分で使用するものとする。

2.3 耐力壁の施工仕様の概要

当該耐力壁は直張り仕様であり、かつ床勝ち仕様とする。

(1) 軸組材等

1) 柱、土台、梁、胴差及び桁の断面寸法は105×105mm以上とする。

2) 間柱の断面寸法は27×60mm以上とする。

3) 面材を継ぐ間柱(以下「継手間柱」という。)の断面寸法は45×60mm以上とする。

4) 胴つなぎの断面寸法は45×60mm以上とする。

5) 受材の断面寸法は厚30×幅40mm以上とする。

(2) 床下地板の取り付け方法

1) 床下地板の種類は、構造用合板等の木質系床下地板とする。

2) 床下地板の取り付け方法は、板厚に応じて以下の方法を原則とする。

①厚12～15mm程度：N50又はCN50@150mm以下

②厚15～20mm程度：N65又はCN65@150mm以下

③厚20～30mm程度：N75又はCN75@150mm以下

(3) 受材の取り付け方法

受材は、くぎN75又はNZ75@200mm以下で床下地合板を介して土台、梁等に打ちつける。

(4) 間柱、継手間柱の取り付け方法

1) 間柱及び継手間柱は、梁、土台等にほぞ差し又は2-くぎN75若しくはNZ75斜め打ちとする。

2) 間柱の端部を受材に取り付ける場合は、2-くぎN75又はNZ75斜め打ちとする。



(5) 面材の取り付け方法

- 1) 面材は、くぎN50、NZ50、CN50又はCNZ50を用い、外周@100mm以下、中通り@200mm以下で柱、土台、梁、間柱及び受材等に打ちつける。
- 2) くぎの縁端距離(面材端部からのくぎ打ち位置)は12mm程度とする。
- 3) 面材同士の継手目地は3mm程度とする。
- (6) 施工詳細図は、図1、図2に示す。

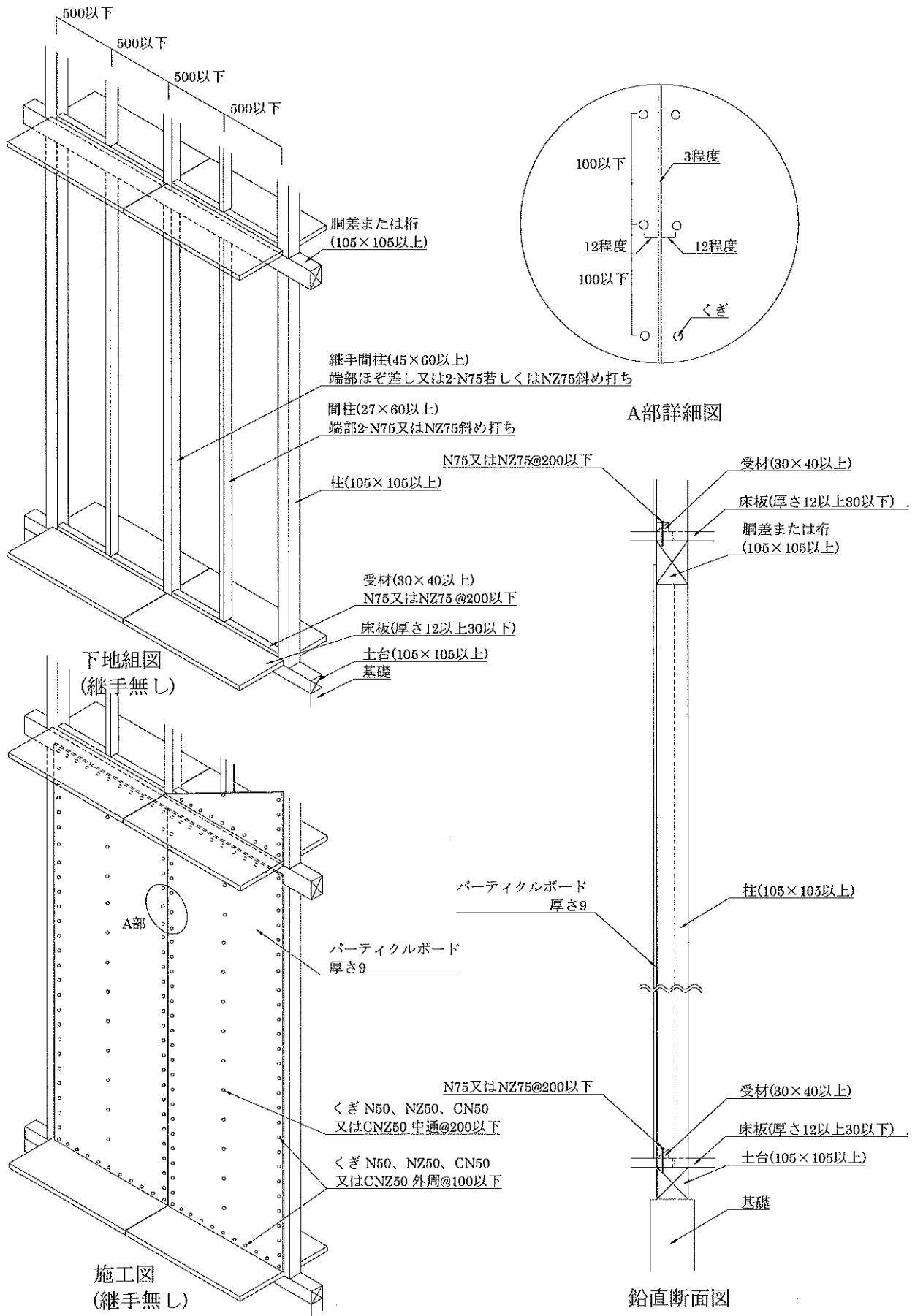


図1 施工詳細図 (mm)  
(継手無しの場合)

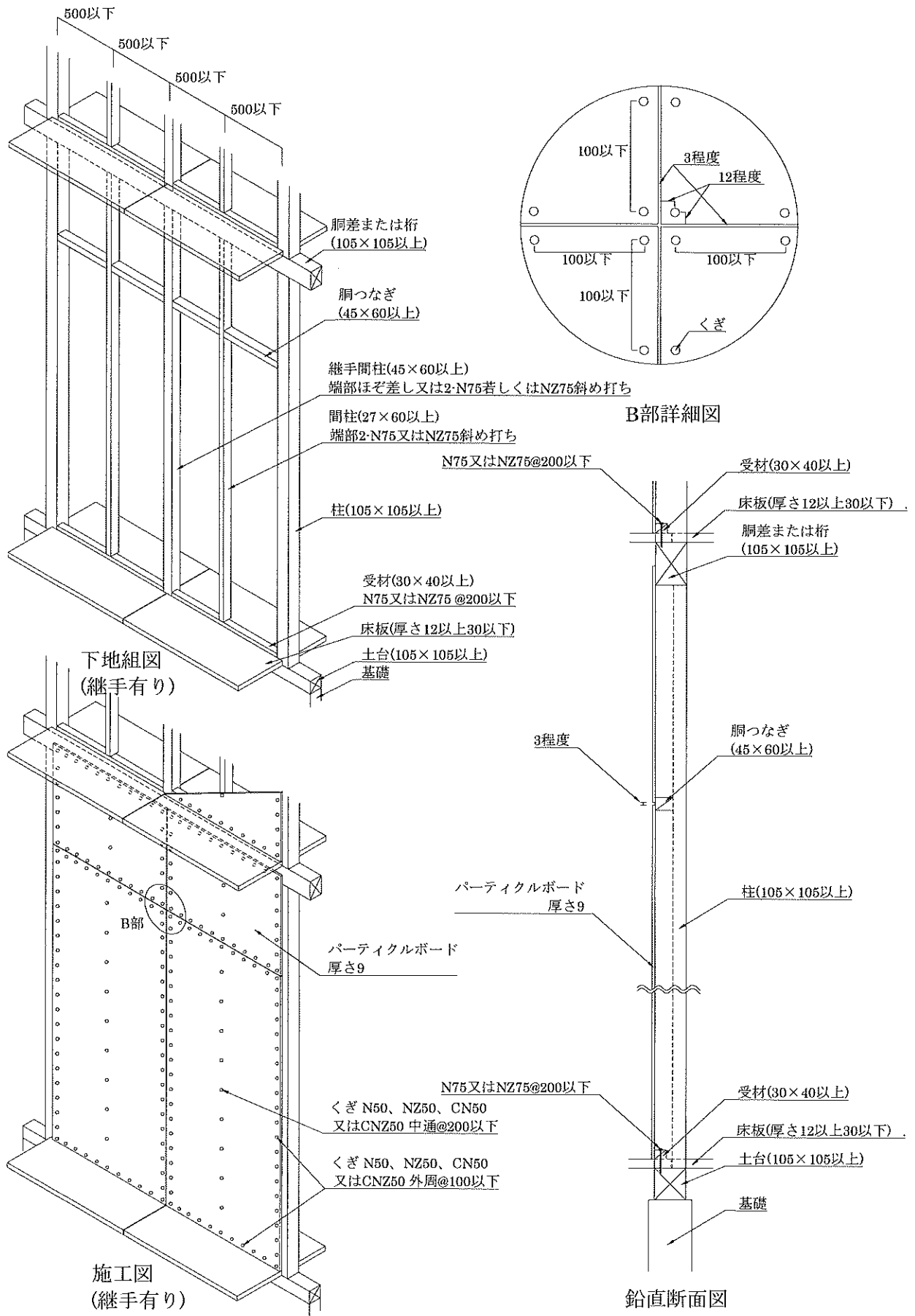


図2 施工詳細図 (mm)  
(継手を設けた場合)