２階建て木造住宅構造計算書

2010 年 12 月

本計算書は「住宅の品質確保の促進等に関する法律」に
基づき、構造の安定に関する評価等級を下記の条件に
設定して計算したものです。

耐震等級（倒壊等防止）・・・・2または3等級選択可
耐震等級（損傷等防止）・・・・2または3等級選択可
耐風等級　・・・・・・・・・・・・1
耐積雪等級　・・・・・・・・・・・・該当区域外

物件名　　長期優良住宅　参考モデル　新築工事
建設場所
建築主
設計者　　一級建築士　　建設大臣登録　　195641 号
　　堀　敏男
計算担当者　一級建築士　　建設大臣登録　　195641 号

1 一般事項　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.1 基本情報　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.2 建物概要　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.3 性能評価等級　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 6
1.4 部屋高さ仕様　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 7
1.5 設計方針　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 7
1.6 使用材料および許容応力度　・・・・・・・・・・・・・・・・・ 8
(1)木材　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 8
(2)鉄筋及びコンクリート　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 9
(3)耐力壁仕様　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 10
(4)水平構面仕様　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 11
(5)柱頭・柱脚金物仕様　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 12
(6)横架材端部金物仕様　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 13
(7)横架材端部接合部仕様　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 14
1.7 荷重及び外力　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 15
(1)固定荷重　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 15
(2)積載荷重　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 17
(3)積雪荷重　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 17
(4)設計荷重　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 17
(5)風圧力　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 20
(6)地震力　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 20
(7)追加荷重　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 20
(8)応力の組み合わせ　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 21
1.8 構造計算の内容　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 22
(1)計算の内容　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 22
(2)出力の内容　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 22
(3)構造計算判定基準値　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 23
(4)構造計算パラメータ　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 24
2 図面　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 26
2.1 平面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 26
2.2 屋根伏図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 28
2.3 基礎伏図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 30
2.4 床伏図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 31
2.5 小屋伏図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 33
2.6 立面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 34
(1) 南側立面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 34
(2) 東側立面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 35
(3) 北側立面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 36
(4) 西側立面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 37
2.7 断面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 38
2.8 水平構面図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 40
2.9 柱頭柱脚金物配置図　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 42
3 耐力壁の設計　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 44
3.1 下部横架材の曲げを考慮した剛性の算定　・・・・・・・・・・・ 44
(1) 土台及びアンカーボルト　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 44
(2) 梁　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 44
3.2 令４６条に定める壁量の算定　・・・・・・・・・・・・・・・・ 47
(1) 建物規模・令４６条に定める壁量の算定　・・・・・・・・・・・ 47
(2) 耐力壁の配置と設計壁量Ｌｄ及び許容耐力Ｐｉの算定　・・・・ 48
(3) 偏心率　・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 51

3.3 水平力に対する耐力壁の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・ 55
(1) 耐力壁の配置と設計壁量Ld及び許容耐力Piの算定 ・・・・ 55
(2) 建物重量の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 61
(3) 地震力の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 64
(4) 風圧力の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 65
(5) 偏心率の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 69
(6) ねじれ補正係数の算定と鉛直構面の判定 ・・・・・・・・・ 76
4 床倍率の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 79
4.1 火打ち水平構面の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・ 79
4.2 存在床倍率の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 81
4.3 水平構面の負担水平力に対する検定 ・・・・・・・・・・・ 87
(1) 地震力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 87
(2) 風圧力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 90
5 接合部の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 93
5.1 柱頭・柱脚の接合金物の検討（標準計算法） ・・・・・・・・ 93
5.2 横架材端部接合部の検定（標準計算法） ・・・・・・・・・・ 102
(1) 長期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 102
(2) 短期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 106
5.3 土台及びアンカーボルトの検定 ・・・・・・・・・・・・・・ 113
(1) 土台の曲げ及びアンカーボルトの引張耐力の検定 ・・・・ 113
(2) アンカーボルトのせん断耐力の検定 ・・・・・・・・・・・ 115
6 各部の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 116
6.1 軸力算定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 116
(1)耐力壁の耐力と軸力の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・ 116
(2) 柱の長期軸力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 130
(3) 柱（柱脚）の軸力一覧 ・・・・・・・・・・・・・・・・・ 148
6.2 柱の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 156
(1) 荷重の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 156
(2) めり込みの検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 160
(3) 短期曲げを受ける柱の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・ 164
6.3 梁（小屋梁・床梁）の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・ 167
(1) 長期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 167
(2) 短期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 191
6.4 母屋の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 214
(1) 長期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 214
(2) 短期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 222
6.5 大引きの設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 229
(1) 長期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 229
(2) 短期時の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 232
6.6 垂木の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 235
6.7 根太の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 237
7 基礎の設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 239
7.1 基礎仕様 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 240
(1) スラブ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 240
(2) 地中梁 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 242
7.2 スラブの設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 244
(1) 地耐力の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 244
(2) スラブの設計 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 252
7.3 基礎梁の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 254
(1) 長期 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 254

(2) 短期 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 271
8 その他 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 305
8.1 転倒の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 305
8.2 層間変形角と剛性率の算定 ・・・・・・・・・・・・・・・ 306
8.3 転倒モーメントによる短期接地圧の検定 ・・・・・・・・・ 307

1 一般事項

1.1 基本情報

物件番号	011-1
物件名	長期優良住宅 参考モデル新築工事
建設場所	愛知県
建築主	
設計者	
計算担当者	
コメント１	
コメント２	
入力データ単位系	ＳＩ単位系

1.2 建物概要

建物階数	２階建	
建物用途	一戸建ての住宅	
建物規模	２階建	
工法	金物工法	
基本モジュール	1000 ㎜	
屋根情報	標準の勾配	50 ／ 100
	垂木ピッチ	500.00 ㎜
	軒の出	600.00 ㎜
	ケラバの出	600.00 ㎜
軒高(G.Lから)	１階	3555.00 ㎜
	２階	6355.00 ㎜
	３階	―
建物最高軒高	6355.00 ㎜	
建物最高高さ	8350.00 ㎜	
土台天端高さ	555.00 ㎜	
基礎高さ	430.00 ㎜	
床高(土台天又は軒高から)	１階	40.00 ㎜
	２階	40.00 ㎜
	３階	―
仕上げ	屋根	桟瓦
	外壁	サイディングt14＋タイルt10
積雪の指定	多雪地域区分	一般
	単位荷重	20.00 Ｎ／㎝／㎡
	風圧の同時検討	検討しない
	積雪深さ	35.00 ㎝
地盤・地業	地耐力	30.00 kN／㎡
	根入れ	240.00 ㎜
	地盤種別	砂質土
	地盤調査種別	現場調査
	地盤調査方法	ｽｳｪｰﾃﾞﾝ式ｻｳﾝﾃﾞｨﾝｸﾞ試験
	基礎の構造	鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ造
	鉄筋種類	SD-295A
	コンクリート種類	Fc=21
	地業	べた基礎
	凍結深度	―
46条・地震	４６条の適用除外規定	除外しない
	屋根軽・重区分	重い屋根
	地震地域係数(Z)	1.00
	基準風速(V0)	32.00 m/s
	地表面粗度区分	Ⅰ

1.3 性能評価等級

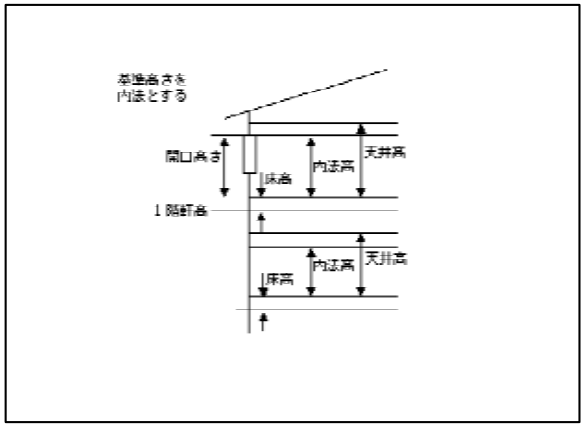
□ 性能評価に対する目標等級の設定

性能表示事項	目標等級	評価方法	自己評価結果
耐震等級(倒壊)	等級：３・②・１	■ 評価方法基準による □ 特別評価方法認定による □ 住宅型式性能認定による □ 型式住宅部分等製造者の認証による	ＯＫ
耐震等級(損傷)	等級：３・②・１	■ 評価方法基準による □ 特別評価方法認定による □ 住宅型式性能認定による □ 型式住宅部分等製造者の認証による	ＯＫ
耐風等級	等級：２・①	■ 評価方法基準による □ 特別評価方法認定による □ 住宅型式性能認定による □ 型式住宅部分等製造者の認証による	ＯＫ
耐積雪等級 ■ 該当区域外	等級：２・１	□ 評価方法基準による □ 特別評価方法認定による □ 住宅型式性能認定による □ 型式住宅部分等製造者の認証による	―

性能評価等級の説明

	表示すべき事項	説明する事項	説明に用いる文字
構造の安定に関すること	耐震等級(構造躯体の倒壊等防止)	等級３	極めて稀に(数百年に一度程度)発生する地震による力(建築基準法施行令第88条第3項に定めるもの)の1.5倍の力に対して倒壊､崩壊等しない程度
		等級２	極めて稀に(数百年に一度程度)発生する地震による力(建築基準法施行令第88条第3項に定めるもの)の1.25倍の力に対して倒壊、崩壊等しない程度
		等級１	極めて稀に(数百年に一度程度)発生する地震による力(建築基準法施行令第88条第3項に定めるもの)に対して倒壊、崩壊等しない程度
	耐震等級(構造躯体の損傷等防止)	等級３	稀に(数十年に一度程度)発生する地震による力(建築基準法施行令第88条第2項に定めるもの)の1.5倍の力に対して損傷を生じない程度
		等級２	稀に(数十年に一度程度)発生する地震による力(建築基準法施行令第88条第2項に定めるもの)の1.25倍の力に対して損傷を生じない程度
		等級１	稀に(数十年に一度程度)発生する地震による力(建築基準法施行令第88条第2項に定めるもの)に対して損傷を生じない程度
	耐風等級(構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)	等級２	極めて稀に(500年に一度程度)発生する暴風による力(建築基準法施行令第87条に定めるものの1.6倍)の1.2倍の力に対して倒壊、崩壊等せず、稀に(50年に一度程度)発生する暴風による力(同条に定めるもの)の1.2倍の力に対して損傷を生じない程度
		等級１	極めて稀に(500年に一度程度)発生する暴風による力(建築基準法施行令第87条に定めるものの1.6倍)の対して倒壊、崩壊等せず、稀に(50年に一度程度)発生する暴風による力(同条に定めるもの)に対して損傷を生じない程度
	耐積雪等級(構造躯体の倒壊等防止及び損傷防止)	等級２	極めて稀に(500年に一度程度)発生する積雪による力(建築基準法施行令第86条に定めるものの1.4倍)の1.2倍の力に対して倒壊､崩壊等せず、稀に(50年に一度程度)発生する積雪による力(同条に定めるもの)の1.2倍の力に対して損傷を生じない程度
		等級１	極めて稀に(500年に一度程度)発生する積雪による力(建築基準法施行令第86条に定めるものの1.4倍)に対して倒壊､崩壊等せず、稀に(50年に一度程度)発生する積雪による力(同条に定めるもの)に対して損傷を生じない程度

階	部屋名称	高さ区分	標準床高さからの高さ(mm)
1階	一般室	内法高	2000mm
		天井高	2550mm
	真壁室(和室等)	内法高	2000mm
		天井高	2550mm
2階	一般室	内法高	2000mm
		天井高	2420mm
	真壁室(和室等)	内法高	2000mm
		天井高	2420mm
3階	一般室	内法高	―
		天井高	―
	真壁室(和室等)	内法高	―
		天井高	―



1.5 設計方針

本計算書は次のものに基づき作成されている。

建築基準法並びに施行令及び国土交通省告示

（参考文献）

1. 木質構造設計規準・同解説
2. 鉄筋コンクリート構造設計規準・同解説
3. 2007年度版 建築物の構造関係技術基準解説書
4. 小規模建築物基礎設計の手引き
5. 木造軸組工法住宅の許容応力度設計

(1)木材

No	部位	樹種	寸法（㎜）	
			W	H
1	土台	ＬＢＬ　E80　1級	105	105
2	大引き	ＬＢＬ　E80　1級	105	105
3	管柱１階	同一等級集成材4枚(E95-F315)	105	105
4	管柱２階	同一等級集成材4枚(E95-F315)	105	105
5	管柱３階	同一等級集成材4枚(E95-F315)	105	105
6	通し柱１～２階	同一等級集成材4枚(E95-F315)	105	105
7	通し柱２～３階	同一等級集成材4枚(E95-F315)	105	105
8	床梁	対称異等級集成材(E105-F300)	105	105～330
9	軒桁	対称異等級集成材(E105-F300)	105	105～240
10	小屋梁	対称異等級集成材(E105-F300)	105	105～240
11	胴差	対称異等級集成材(E105-F300)	105	180～390
12	母屋	同一等級集成材3枚(E105-F300)	105	105
13	垂木	S-P-F　2級	38	140
14	根太１階	針葉樹無等級(べいまつ)	45	60
15	根太２階	針葉樹無等級(べいまつ)	45	60
16	根太バルコニー	針葉樹無等級(べいまつ)	45	60
17	筋かい	針葉樹無等級(べいまつ)	45	105
18	小屋束	同一等級集成材3枚(E105-F300)	105	105

許容応力度
◎は任意に登録された仕様です。

樹種	許容応力度（N/㎟）						ヤング係数
	荷重及び区分	圧縮	引張	曲げ	せん断	めり込み	（N/㎟）
◎ ＬＢＬ　E80　1級	基準強度	19.80	13.20	22.20	2.40	6.00	8000.00
	長期	7.26	4.84	8.14	0.88	2.20	8000.00
	短期（積雪時）	10.56	7.04	11.84	1.28	3.20	8000.00
	短期（地震・風圧）	13.20	8.80	14.80	1.60	4.00	8000.00
同一等級集成材4枚(E95-F315)	基準強度	26.00	22.70	31.50	3.00	6.00	9310.00
	長期	9.53	8.32	11.55	1.10	2.20	9310.00
	短期（積雪時）	13.87	12.11	16.80	1.60	3.20	9310.00
	短期（地震・風圧）	17.33	15.13	21.00	2.00	4.00	9310.00
対称異等級集成材(E105-F300)	基準強度	23.20	20.20	30.00	3.00	6.00	10290.00
	長期	8.51	7.41	11.00	1.10	2.20	10290.00
	短期（積雪時）	12.37	10.77	16.00	1.60	3.20	10290.00
	短期（地震・風圧）	15.47	13.47	20.00	2.00	4.00	10290.00
同一等級集成材3枚(E105-F300)	基準強度	25.50	22.40	30.00	3.00	6.00	10290.00
	長期	9.35	8.21	11.00	1.10	2.20	10290.00
	短期（積雪時）	13.60	11.95	16.00	1.60	3.20	10290.00
	短期（地震・風圧）	17.00	14.93	20.00	2.00	4.00	10290.00
◎ S-P-F　2級	基準強度	17.40	11.40	21.60	1.80	6.00	9600.00
	長期	6.38	4.18	7.92	0.66	2.20	9600.00
	短期（積雪時）	9.28	6.08	11.52	0.96	3.20	9600.00
	短期（地震・風圧）	11.60	7.60	14.40	1.20	4.00	9600.00
針葉樹無等級(べいまつ)	基準強度	22.20	17.70	28.20	2.40	9.00	9800.00
	長期	8.14	6.49	10.34	0.88	3.30	9800.00
	短期（積雪時）	11.84	9.44	15.04	1.28	4.80	9800.00
	短期（地震・風圧）	14.80	11.80	18.80	1.60	6.00	9800.00

鉄筋（基礎）	SD-295A
コンクリート（基礎）	設計基準強度　（Fc）：　ｺﾝｸﾘｰﾄ　Fc=21 N/mm²

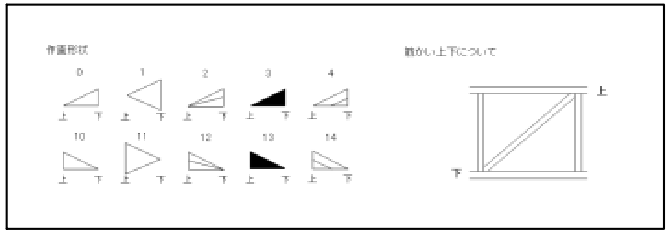
許容応力度

材料	長期　（N/mm²）			短期　（N/mm²）		
	圧縮 fc	引張 ft	せん断 fs	圧縮 fc	引張 ft	せん断 fs
SD-295A	196.67	196.67	-	295.00	295.00	-
ｺﾝｸﾘｰﾄ　Fc=21	7.00	-	0.70	14.00	-	1.05
ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ M12	-	156.67	118.00	-	235.00	177.00

（a）筋かい

◎は任意に登録された仕様です。

No	筋かい種類	材種	シングル／ダブル	倍率 令４６条	倍率 圧縮	倍率 引張	作画形状	接合金物仕様
1	◎ 片方向筋かい(45×105)	木材	シングル	2.00	2.50	1.50	10	筋違プレートBP2
2	◎ たすき掛筋かい(45×105)	木材	ダブル	4.00	4.00	4.00	10	筋違プレートBP2



（b）面材

No	内外区分	自動生成対象	材 料	最低厚さ (mm)	規格	釘打ちの方法 種類	釘打ちの方法 間隔(mm)	倍率	耐力壁種類	壁倍率算出係数 (準耐力壁の時)
1	内部		石こうボード	12.00		GNF/GNC	150.00 以下	0.9	準耐力壁	0.6

（ａ）２・３階床　水平構面仕様

No	表示記号	材料	最低厚さ(mm)	規格	釘打ちの方法		根太ピッチ(mm)	根太施工	倍率
					種類	間隔(mm)			
1	吹抜	なし(0.00倍)	0.00			0.00 以下	0 以下		0.00
2	F16	構造用合板(根太ﾚｽ)(1.80倍)	24.00		N75	150.00 以下	0 以下		1.80

（ｂ）火打ち水平構面仕様

No	表示記号	仕様	隅長(mm)
1	H1	火打ち金物HB	750.00

火打ち水平構面の床倍率

表示記号	仕様	平均負担面積（㎡以下）	最低梁せい（mm以上）	床倍率
H1	火打ち金物HB	2.50	240.00	0.80
		2.50	150.00	0.60
		2.50	105.00	0.50
		3.30	240.00	0.48
		3.30	150.00	0.36
		3.30	105.00	0.30
		5.00	240.00	0.24
		5.00	150.00	0.18
		5.00	105.00	0.15

（ｃ）屋根水平構面仕様

No	表示記号	材料	最低厚さ(mm)	規格	釘打ちの方法		垂木ピッチ(mm)	垂木施工	勾配	倍率
					種類	間隔(mm)				
1	R2	構造用合板(5寸勾配以下)	9.00	JAS/S51告示第894号	N50	150.00 以下	500.00 以下	転ばし	50/100	0.70

（ｄ）小屋水平構面仕様

No	表示記号	材料	最低厚さ(mm)	規格	釘打ちの方法		根太ピッチ(mm)	根太施工	倍率
					種類	間隔(mm)			
1	1	構造用合板(根太ﾚｽ)(1.80倍)	24.00		N75	150.00 以下	0.00 以下		1.80

柱頭・柱脚金物仕様（金物工法用）
◎は任意に登録された仕様です。

No	表示記号	接合部名称	性能の根拠	許容引張耐力（kN）	許容せん断耐力（kN）
1	HSP100	◎ 柱頭柱脚HSP-100L・R	Z承認	7.83	16.90
2	HSP190	◎ 柱頭柱脚金物HSP-190	Z承認	14.29	16.90
3	HSP20d	◎ 柱頭金物HSP-20kN	Z承認	17.78	16.90
4	HSPT20	◎ 柱脚金物HSPT-20kN	Z承認	24.17	16.90
5	HSB30	◎ 1階柱脚金物HSB-30kN	Z承認	32.88	16.90
6	HDB-15	◎ 1階柱脚金物HDB-15	Z承認	15.00	15.00
7	HDB-20	◎ 1階柱脚金物HDB-20	Z承認	20.00	20.00

柱頭・柱脚金物仕様
使用データなし

(6)横架材端部金物仕様

計算書番号:011-1-20101219172122

◎は任意に登録された仕様です。

Ｎｏ	金物記号	金物名称	性能の根拠	許容せん断耐力（kN）				許容引張耐力 (kN)	
				長期		短期			
				高い側	低い側	高い側	低い側	高い側	低い側
1	HSZ-100L・R	◎ HS金物HSZ-100L	Z承認	5.66	5.66	11.32	11.32	9.79	9.79
2	HSZ-150	◎ HS金物HSZ-150	Z承認	10.69	10.69	21.38	21.38	16.47	16.47
3	HSZ-230	◎ HS金物HSZ-230	Z承認	13.06	13.06	26.12	26.12	30.67	30.67
4	HSZ-100L・R	◎ HS金物HSZ-100L	Z承認	6.92	6.92	13.84	13.84	9.79	9.79
5	HSZ-150	◎ HS金物HSZ-150	Z承認	8.61	8.61	17.23	17.23	16.47	16.47
6	HSZ-230	◎ HS金物HSZ-230	Z承認	14.58	14.58	29.16	29.16	30.67	30.67
7	HSZ-230+HDB15KN引寄	◎ 1HS金物HSZ-230+HDB15KN引寄	Z承認	29.85	29.95	59.16	59.16	63.67	63.67

(7)横架材端部接合部仕様

計算書番号:011-1-20101219172122

Ｎｏ	表示記号	名称	性能の根拠	許容耐力(kN)
1	HB1	腰掛け蟻、大入れ蟻掛け+羽子板ボルト又は短冊金物	Z承認	10.10
2	HB2	腰掛け蟻、大入れ蟻掛け+羽子板ボルト×2又は短冊金物×2	Z承認	15.90

部屋名および荷重処理区分一覧

Ｎｏ.	階	部屋名称	荷重処理区分
1	1階	ホール	標準（洋室系）
2	1階	床の間	標準（和室系）
3	1階	押入	標準（和室系）
4	1階	リビング	標準（洋室系）
5	1階		標準（間わず）
6	1階	玄関	内部土間
7	1階		標準（間わず）
8	1階	階段	階段
9	1階	便所	標準（洋室系）
10	1階		標準（間わず）
11	1階	洗面所	標準（洋室系）
12	1階	浴室	内部土間
13	1階	Ｄ・Ｋ	標準（洋室系）
14	1階	和室	標準（和室系）
15	1階	PS	ＰＳ等（床組無）
16	2階	ウォークインクロゼット	標準（間わず）
17	2階	洋室	標準（洋室系）
18	2階	洋室	標準（洋室系）
19	2階	クロゼット	標準（間わず）
20	2階	クロゼット	標準（間わず）
21	2階	便所	標準（洋室系）
22	2階	物入	標準（洋室系）
23	2階	寝室	標準（洋室系）
24	2階		標準（間わず）
25	2階	バルコニー	バルコニー
26	2階	ルーフ	バルコニー
27	2階	階段	階段

(1)固定荷重

◎は任意に登録された仕様です。

屋根(一般部)１：母屋計算用

垂木＋野地板+瓦	640
母屋(母屋スパン＞２m)	50(100)
合計	690(740)
見付け面合計(勾配係数 = 1.12)	771(827)

屋根(一般部)１：梁・柱・基礎計算用

垂木＋野地板+瓦	640
母屋	50
小屋梁(ｽﾊﾟﾝ>4m)(ｽﾊﾟﾝ>6m)	100(170)(250)
天井	150
合計	940(1010)(1090)
見付け面合計(勾配係数 = 1.12)	1021(1091)(1171)

屋根(軒先)１

垂木＋野地板+瓦	640
軒裏天井	150
母屋(母屋スパン＞２m)	50(100)
合計	840(890)
見付け面合計(勾配係数 = 1.12)	921(977)

標準（間わず）

床仕上げ材	190
床板＋根太	150
梁(ｽﾊﾟﾝ>4m)(ｽﾊﾟﾝ>6m)	100(170)(250)
天井	150
計	590(660)(740)

標準（洋室系）

フローリング	190
床板＋根太	150
梁(ｽﾊﾟﾝ>4m)(ｽﾊﾟﾝ>6m)	100(170)(250)
天井	150
計	590(660)(740)

標準（和室系）

畳	190
床板＋根太	150
梁(ｽﾊﾟﾝ>4m)(ｽﾊﾟﾝ>6m)	100(170)(250)
天井	150
計	590(660)(740)

階段

合板＋仕上げ	190
床板＋根太	150
梁(ｽﾊﾟﾝ>4m)(ｽﾊﾟﾝ>6m)	100(170)(250)
天井	150
計	590(660)(740)

ＰＳ等（床組無）

計	0(0)(0)

◎ 内部土間

モルタル・タイル	600
計	600(600)(0)

◎ バルコニー

合板＋仕上げ	190
床板＋根太	150
梁(ｽﾊﾟﾝ>4m)(ｽﾊﾟﾝ>6m)	100(170)(250)
天井	150
計	590(660)(740)

◎ 1F外壁

軸組み	150
石膏ボード	100
サイディング	340
タイル	300
計	890

◎ 2F外壁

軸組み	150
石膏ボード	100
サイディング	340
タイル	300
計	890

1F内壁

軸組み	150
石膏ボード(両面)+クロス	200
計	350

2F内壁

軸組み	150
石膏ボード(両面)+クロス	200
計	350

(2)積載荷重

	床用	梁・柱・基礎用	地震力用
居室	1800	1300	600

(3)積雪荷重

積雪深さ	35cm	*検定値より構造安全上支障なし 印
積雪単位荷重	20.0N/㎡/cm	
積雪荷重	600(N/㎡)	

(4)設計荷重

◎は任意に登録された仕様です。

荷重用途	荷重種別	床用		梁・柱・基礎用		地震力用
		常時	積雪時	常時	積雪時	
屋根(一般部)1	固定荷重			1021	1021	1021
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)			(1091)	(1091)	(1091)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)			(1171)	(1171)	(1171)
	積雪荷重				600	
	合計			1021	1621	1021
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)			(1091)	(1691)	(1091)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)			(1171)	(1771)	(1171)

荷重用途	荷重種別	床用		梁・柱・基礎用		地震力用
		常時	積雪時	常時	積雪時	
屋根(軒先)1	固定荷重			921	921	921
	(母屋ｽﾊﾟﾝ>2m)			(977)	(977)	(977)
	積雪荷重				600	
	合計			921	1521	921
	(母屋ｽﾊﾟﾝ>2m)			(977)	(1577)	(977)
標準（問わず）	固定荷重	590	590	590	590	590
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(660)	(660)	(660)	(660)	(660)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(740)	(740)	(740)	(740)	(740)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2390	2390	1890	1890	1190
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(2460)	(2460)	(1960)	(1960)	(1260)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(2540)	(2540)	(2040)	(2040)	(1340)
標準（洋室系）	固定荷重	590	590	590	590	590
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(660)	(660)	(660)	(660)	(660)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(740)	(740)	(740)	(740)	(740)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2390	2390	1890	1890	1190
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(2460)	(2460)	(1960)	(1960)	(1260)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(2540)	(2540)	(2040)	(2040)	(1340)
標準（和室系）	固定荷重	590	590	590	590	590
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(660)	(660)	(660)	(660)	(660)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(740)	(740)	(740)	(740)	(740)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2390	2390	1890	1890	1190
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(2460)	(2460)	(1960)	(1960)	(1260)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(2540)	(2540)	(2040)	(2040)	(1340)
階段	固定荷重	590	590	590	590	590
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2390	2390	1890	1890	1190
ＰＳ等（床組無）	固定荷重					
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)					
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)					
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	1800	1800	1300	1300	600
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(1800)	(1800)	(1300)	(1300)	(600)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(1800)	(1800)	(1300)	(1300)	(600)

荷重用途	荷重種別	床用		梁・柱・基礎用		地震力用
		常時	積雪時	常時	積雪時	
◎ 内部土間	固定荷重	600	600	600	600	600
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(600)	(600)	(600)	(600)	(600)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)					
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2400	2400	1900	1900	1200
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(2400)	(2400)	(1900)	(1900)	(1200)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(1800)	(1800)	(1300)	(1300)	(600)
◎ バルコニー	固定荷重	590	590	590	590	590
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(660)	(660)	(660)	(660)	(660)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(740)	(740)	(740)	(740)	(740)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	積雪荷重		600		600	
	合計	2390	2990	1890	2490	1190
	(梁ｽﾊﾟﾝ>4m)	(2460)	(3060)	(1960)	(2560)	(1260)
	(梁ｽﾊﾟﾝ>6m)	(2540)	(3140)	(2040)	(2640)	(1340)
◎ 壁(1F外壁)	固定荷重			890	890	890
◎ 壁(2F外壁)	固定荷重			890	890	890
壁(1F内壁)	固定荷重	350	350	350	350	350
壁(2F内壁)	固定荷重	350	350	350	350	350
◎ ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	固定荷重			890	890	890
◎ 吹抜ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺(N/m)	固定荷重			50	50	50

(5)風圧力

風圧力　Qw＝Aw×q×Cf

H	ZG	Zb	α	Gf	Er	E	V0	q　※1
7.35	250	5	0.10	2.0	1.195	2.855	32.0	1754.20

※1　耐風等級ランク１の指定により、q は 1.00倍の値としている。

Aw：見付面積

q：速度圧

q＝0.6EV0^2 [N/m²]

E＝Er^2 Gf

Er：平均風速の鉛直分布を表す係数

Gf：構造骨組みガスト影響係数

H≦Zb　Er＝1.7（Zb／ZG）^α

H＞Zb　Er＝1.7（H／ZG）^α

H：建物最高軒高と建物最高高さの平均

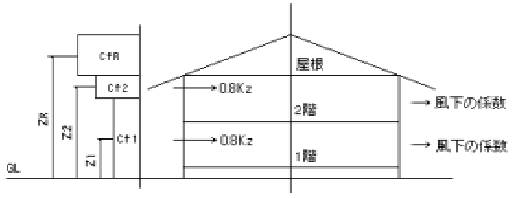
Cf：風力係数（風上側と風下側の合計）

Cf＝0.8Kz＋0.4

Z≦Zb　Kz＝（Zb／H）^2α

Z＞Zb　Kz＝（Z／H）^2α

H≦Zb　Kz＝1.0



［風力係数Cfを示す図］

(6)地震力

地震力　Qi＝Ci×ΣWi

Ci　：地震層せん断力係数

ΣWi：最上部から当該階までの全重量

Ci＝Z・Rt・Ai・Co

Z　：地域係数　　Z　＝1.0

Rt：振動特性係数　　Rt＝1.0　　T＝h×0.030　h＝7.353（m）

T＝0.221（秒）

Ai：地震層せん断力係数の分布係数

Ai＝1＋（1／√αi－αi）×2T／（1＋3T）

αi＝最上部から当該階までの重量の和／地上部の全重量

Co：標準せん断力係数　　Co＝0.25　※2

※2　耐震等級ランク２の指定により、Coは 1.25倍の値としている。

(7)追加荷重

応力の種類	想定する状態	多雪区域以外の場合	多雪区域の場合
長期の応力	常時	G＋P	G＋P
	積雪時		G＋P＋0.70S
短期の応力	積雪時	G＋P＋S	G＋P＋S
	暴風時	G＋P＋1.00W	G＋P＋1.00W
			G＋P＋0.35S＋1.00W
	地震時	G＋P＋1.25K	G＋P＋0.35S＋1.25K

G：固定重力による応力　　P：積載荷重による応力
S：積雪荷重による応力　　W：風圧力による応力
K：地震力による応力

(1)計算の内容

項目	設定
計算ルート	ルート１＋層間変形角・剛性率
梁・母屋梁の断面自動算定	行う
金物（柱頭柱脚・羽子板）の引張耐力による自動配置	行う
柱頭柱脚の勝ち負けの自動判定（金物工法）	行う
柱頭・柱脚接合部の引張耐力の検定方法	標準計算法
水平構面横架材端部の引張耐力の算定方法	標準計算法
めり込みの検討	長期のみ行う
基礎の検討	行う（基礎梁：短期加力2方向）
大引の検討	行う
転倒の検討	行う
仕口検討時の梁せい整合	行う
令４６条の床面積	吹抜を含む
準耐力壁の考慮	考慮する
床タイプ	根太レス
見付面積の分割位置	当該階のFL＋1350
地震力計算における各階の荷重の分割位置	当該階のFL＋1350
風圧力算定時のねじれ補正係数考慮有無	考慮しない
地震力ねじれ補正係数算出方法	偏心率
転倒の検討での短期接地圧の検討有無	無条件で検討
引張力の継手・仕口の分担率考慮有無	考慮する
筋かい上端がとりつく横架材接合部の低減係数	考慮する
水平構面の検討省略可否チェック	省略条件チェックを行わない
梁上に載る耐力壁の剛性低減算出方法	考慮する（一般式）

(2)出力の内容

項目	設定
令４６条による偏心率	偏心率＋重心＋剛心の算定
水平力による偏心率	偏心率＋重心＋剛心の算定
耐力壁の耐力と軸力の算定	出力する
柱の長期軸力算定表	出力する
柱の軸力一覧（図）	全出力
荷重の伝達表	出力しない
柱の設計（出力数）	全出力
梁の設計（出力数）	危険順 5項目を出力
母屋の設計（出力数）	危険順 5項目を出力
柱頭柱脚接合部の設計（出力数）	全出力
土台及びアンカボルト（出力数）	危険順 5項目を出力
フーチング・スラブの設計（出力数）	全出力
基礎梁の設計（出力数）	全出力
梁のたわみ検定	梁成/ｽﾊﾟﾝ ＜ 1/12 のものを出力
大引きの設計（出力数）	危険順 5項目を出力
耐風梁の検討	危険順 5項目を出力

(3)構造計算判定基準値

◎は任意に変更された値です。

項目	設定値				
４６条に対する壁量	1.00				
水平力に対する耐力壁の耐力	1.00				
偏心率チェック基準	0.30				
層間変形角チェック基準	◎ 150.00				
建物転倒に対する判定基準	0.50				
	長期 スパンに対する逆数	長期 たわみ量（cm）	短期 スパンに対する逆数	短期 たわみ量（cm）	
母屋	400.00	2.00	150.00	3.00	
小屋梁	400.00	2.00	150.00	2.00	
軒桁	400.00	2.00	150.00	2.00	
胴差し	600.00	2.00	225.00	2.00	
床梁	600.00	2.00	225.00	2.00	
持出梁	600.00	2.00	225.00	2.00	
勾配梁	400.00	2.00	150.00	2.00	
耐風梁			225.00	3.00	
大引	600.00	2.00	225.00	2.00	
垂木	400.00	2.00	150.00	3.00	
根太	600.00	2.00			
	アンカーボルト	柱脚金物	1Fホール ダウン金物	2F,3Fホール ダウン金物	接合仕口 金物
金物耐力チェック基準値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
曲げと圧縮を受ける柱の判定基準	1.00				
ベース巾を決定する時の安全率	1.00				
剛性率チェック基準	0.60				
耐圧板スラブの接地圧の検定値	1.00				
外周地中梁の断面 判定基準値	1.00				
内部地中梁の断面 判定基準値	1.00				
水平構面に対する負担水平力の検定値	1.00				
	長期積雪：スパンに対する逆数		長期積雪：たわみ量（cm）		
母屋	200.00		2.00		
小屋梁	200.00		2.00		
軒桁	200.00		2.00		
胴差し	300.00		2.00		
床梁	300.00		2.00		
持出梁	300.00		2.00		
勾配梁	200.00		2.00		
大引	300.00		2.00		
垂木	200.00		2.00		

(4)構造計算パラメータ

◎は任意に変更された値です。

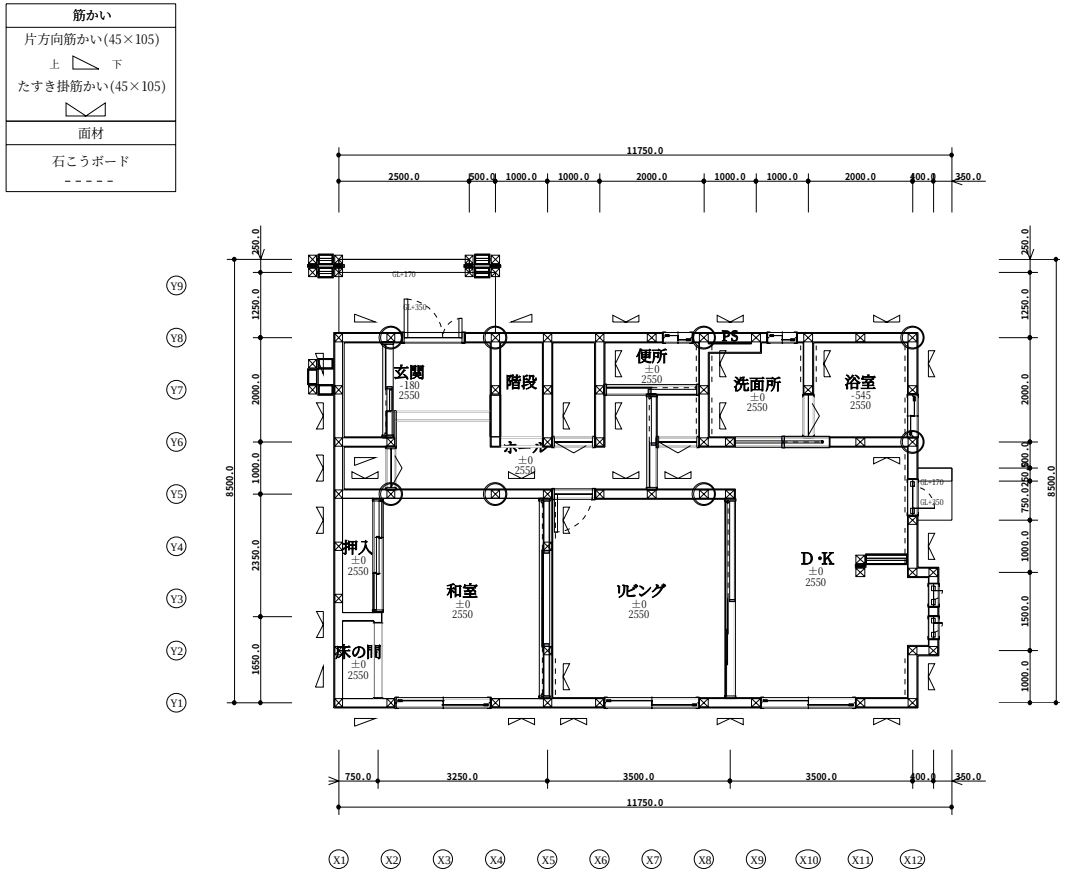
項目	設定値			
	１階	２階	３階	
柱座屈長さ算出係数（想定梁せい）	200.00	200.00	200.00	
	最小	最大		
筋かい有効角度	1.00	3.50		
建物の振動特性係数 Ｒｔ	1.00			
建物の設計用固有周期算出係数	0.030			
標準せん断力係数 Ｃｏ	0.20			
	一般の柱	出隅の柱	外部耐力壁 に取り付く柱	隅部耐力壁 に取り付く柱
押え効果係数	0.50	0.80	0.80	0.50
耐力壁の基準耐力	1960.00			
耐力壁の許容耐力係数	1.00			
アンカーボルト有効断面積算出用係数	0.75			
隣接する柱の鉛直荷重係数	0.00			
	多雪長期	多雪地震又は風＋雪		
積雪荷重係数	0.70	0.35		
土台のアンカーボルトによる欠損係数	0.80			
土の重量（比重）(kN/㎡)	15.69			
壁荷重の計算方法	壁の上部・下部を上階、下階に分配			
構造材端部の柱のめり込み係数	0.80			
建築物のCpi＋風下の係数	-0.40			
建物の固有周期算定条件	hは最高軒高と最高高さの中間			
支点とみなす交差地中梁（べた基礎）長さ(m)	1.00			
耐力壁倍率合計の上限値	5.00			
壁倍率合計（準耐含）の上限値	7.00			
Ｎ値計算用壁倍率の上限値（４６条壁量計算）	7.00			
	土台	梁	オーバーハング	
剛性低減の有無	しない	する	する	
１階耐力壁剛性低減を行なわない接点荷重(kN以上)	15.00			
	１階	２階	３階	
耐力壁剛性低減における支点間距離（cm）	40.00	85.00	85.00	
床倍率に対する許容耐力係数（N）	1960.00			
	梁中間部	梁端部		
断面欠損の考慮	する	◎ しない		
断面欠損係数（%）	梁片方	梁両方	根太片方	根太両方
	10.00	20.00	10.00	10.00
	梁片方、根太片方	持出梁支点片方	持出梁支点両方	
	20.00	40.00	60.00	
準耐力壁の条件:横架材間の内法距離に対する割合(%以上)	80.00			
腰壁等の条件:横架材間の内法距離に対する割合(%未満)	80.00			
腰壁等の条件:最低高さ(mm以上)	360.00			
腰壁等の条件:面材最大巾(mm以下)	2000.00			

項目	設定値			
アンカーボルトせん断耐力検定の許容距離（cm）	40.00			
基礎梁端部の支持状態	ピン支持			
基礎梁端部の引抜時の支持状態	自由端			
	筋かい、面材用		木ずり、土壁用	
壁の剛性算定用せん断変形角(1/n)(rad)	150.00		120.00	
層間変形角算定用係数	150.00			
	耐力壁	準耐力壁	腰壁、垂壁	
直交金物耐力を考慮する面材幅高さ比	2.00	2.00	2.00	
直交する金物耐力を負担する余力の割合（%）	100.00			
	筋かい		水平構面外周	
横架材端部の検討方法	引張を考慮する		引張を考慮する	
	Z		I	
枕梁の係数	0.75		0.70	
	梁		母屋	
荷重伝達におけるレベル差の許容値δ	0.00		0.00	
	上部→上梁	上部→下梁	下部→上梁	下部→下梁
二重梁への壁荷重分配値	100.00	0.00	50.00	50.00
	地震		風圧	
ねじれ補正を考慮する偏心率（下限値）	0.15		0.00	
	対抗梁がない場合	対抗梁がある場合	算定梁の梁せいが 150以下の場合	算定梁の梁せいが 150より大きい場合
持出梁端部の仕口強度検定用比率	0.50	0.30	0.17	0.40
柱頭柱脚接合部（金物工法）のせん断の同時検討	◎ 行う(筋かいのみ対象：Cμを考慮)			
耐風梁の検討	弱軸のみ			

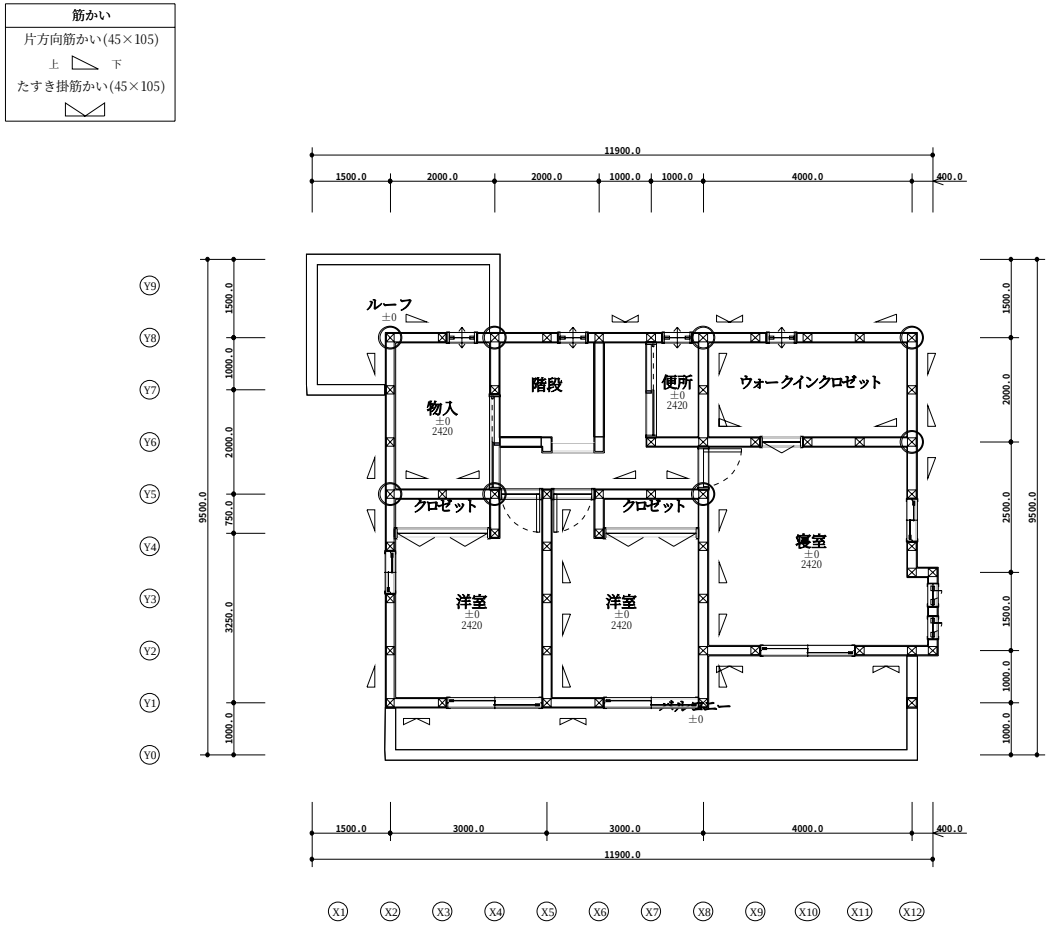
2 図面

2.1 平面図

(1) 1階平面図

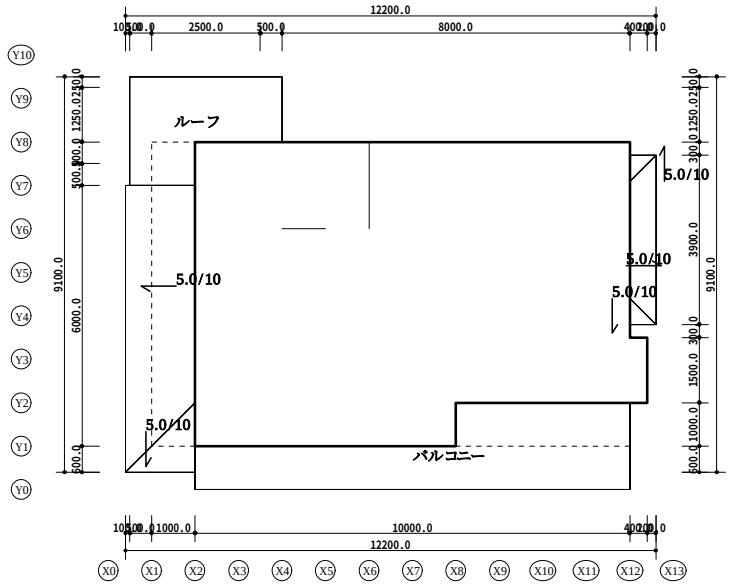


(2) 2階平面図

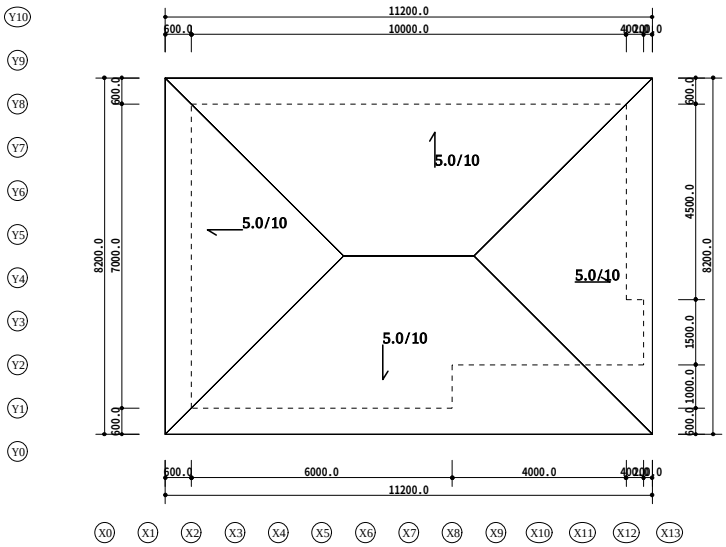


2.2 屋根伏図

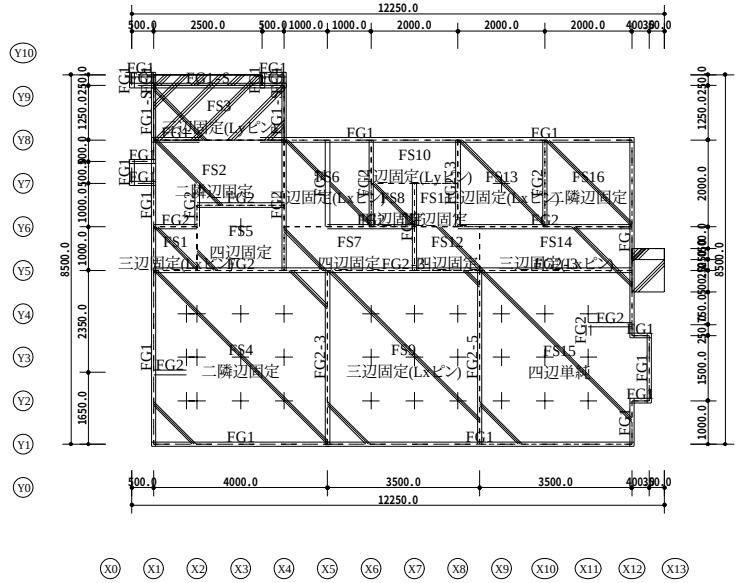
(1) 1階屋根伏図



1) 2階屋根伏図

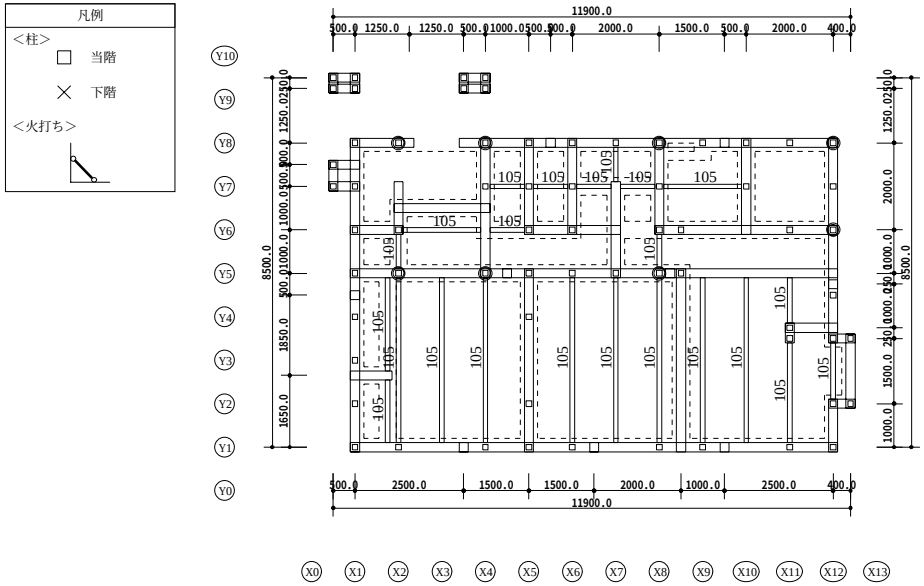


2.3 基礎伏図

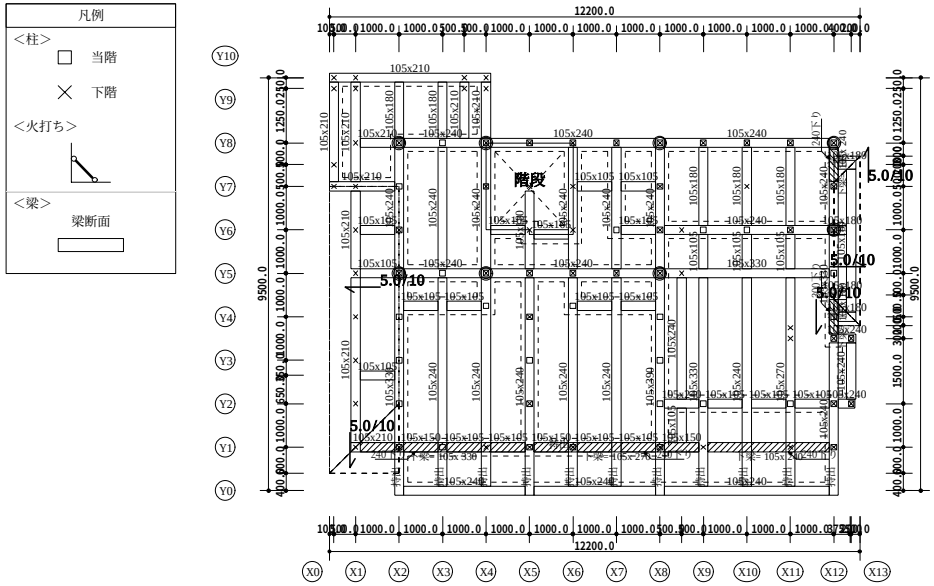


2.4 床伏図

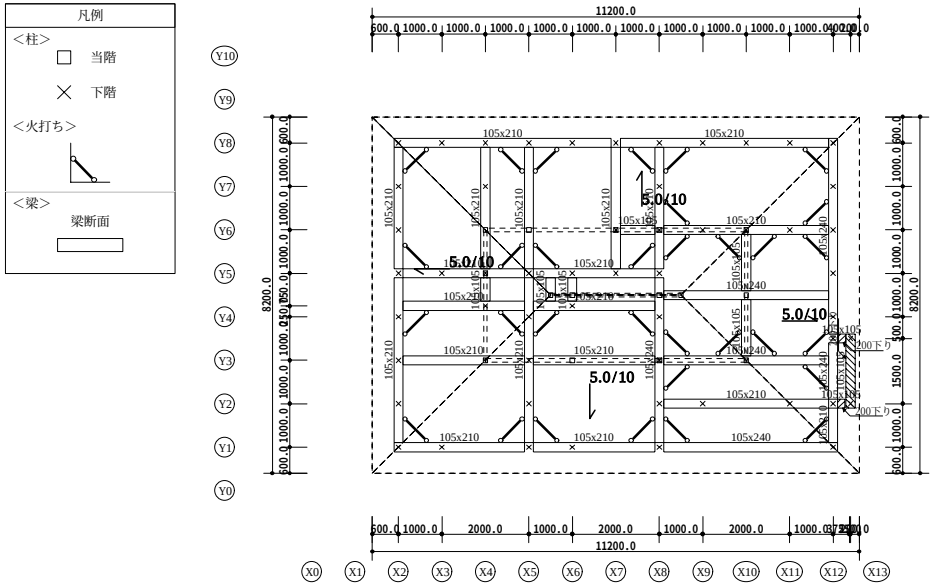
(1) 1階床伏図



(2) 2階床伏図



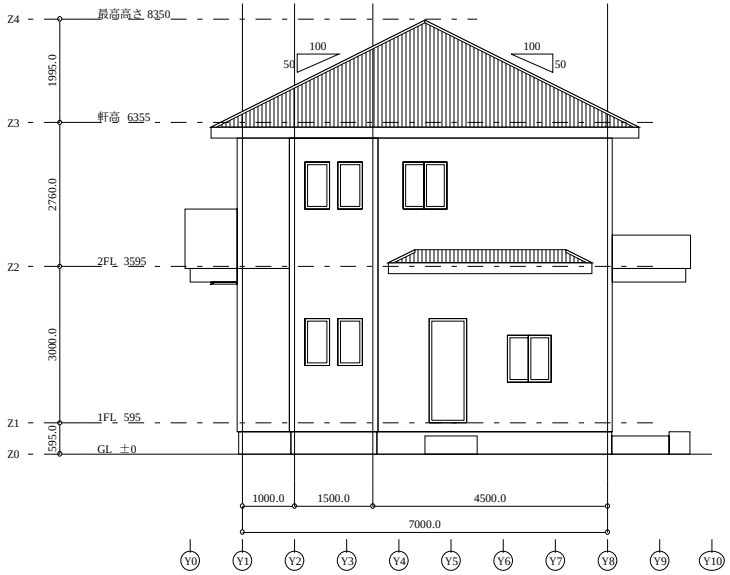
2.5 小屋伏図



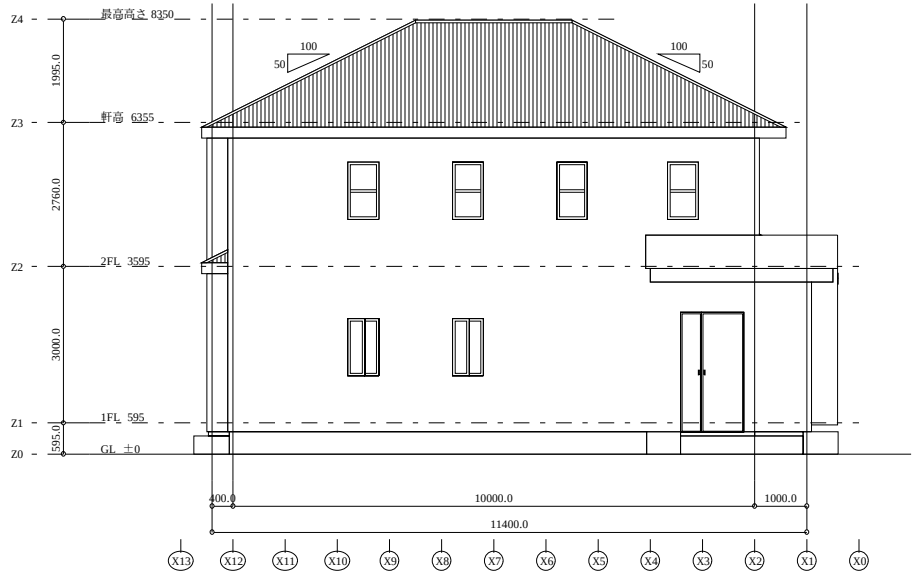
2.6 立面図

(1) 南側立面図

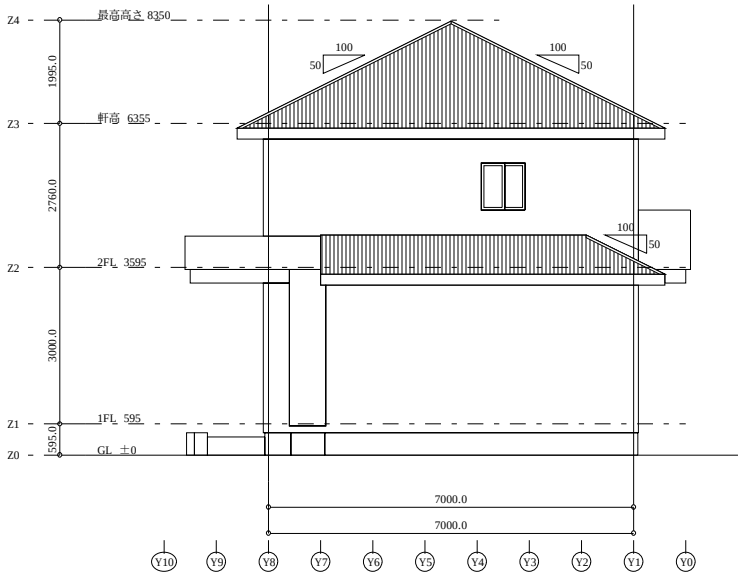
(2) 東側立面図



(3) 北側立面図

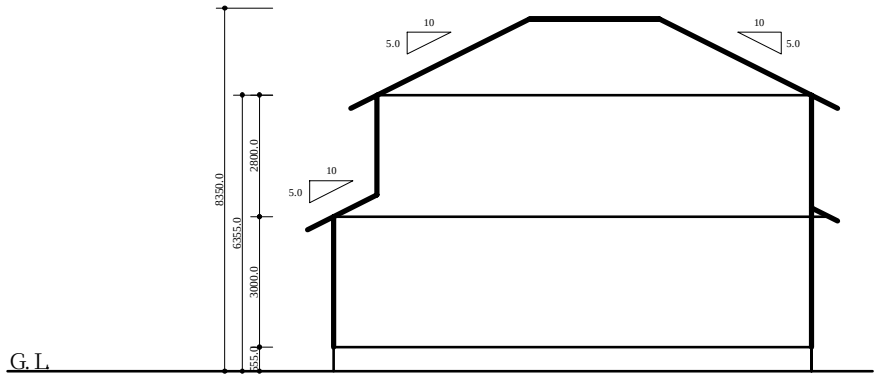


(4) 西側立面図



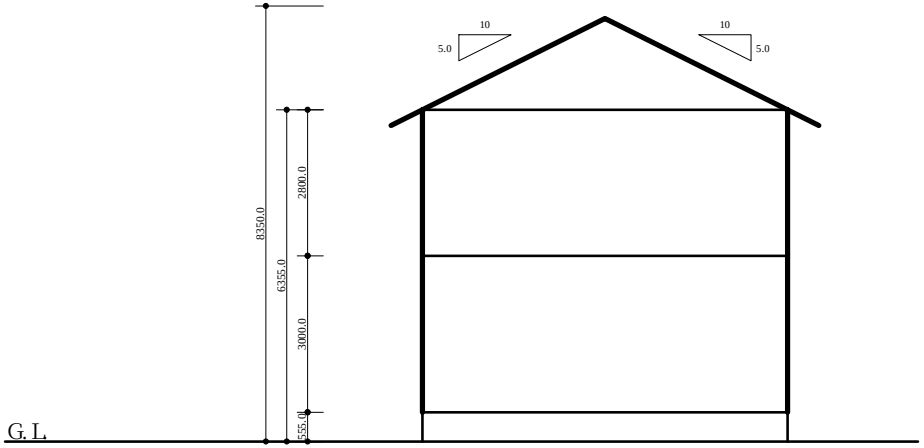
2.7 断面図

断面図（南）



Y4.5 通

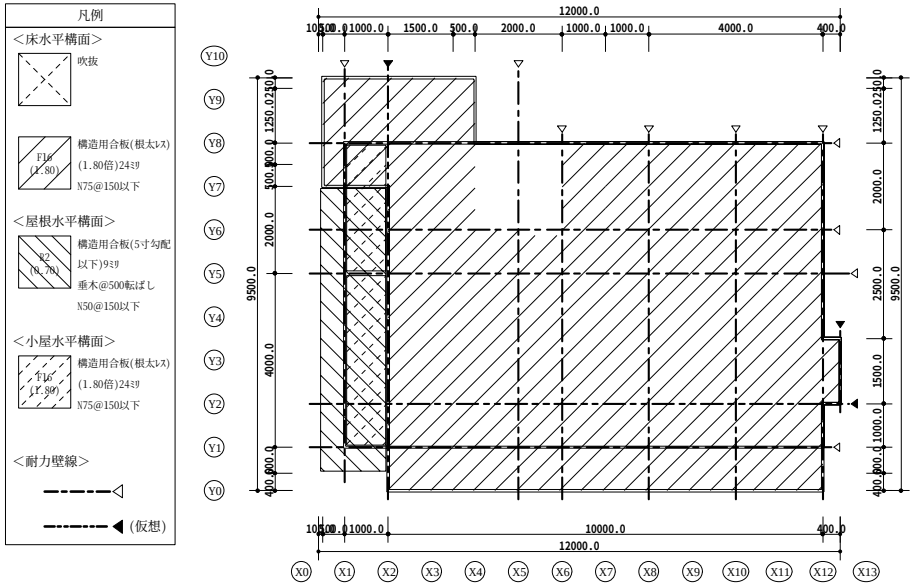
断面図 (東)



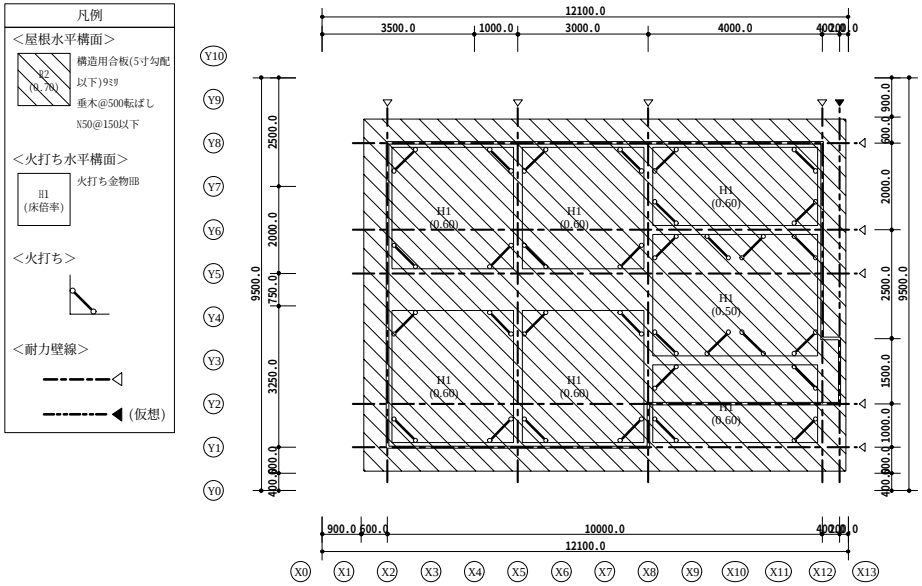
X7 通

2.8 水平構面図

(1) 2階床水平構面伏図

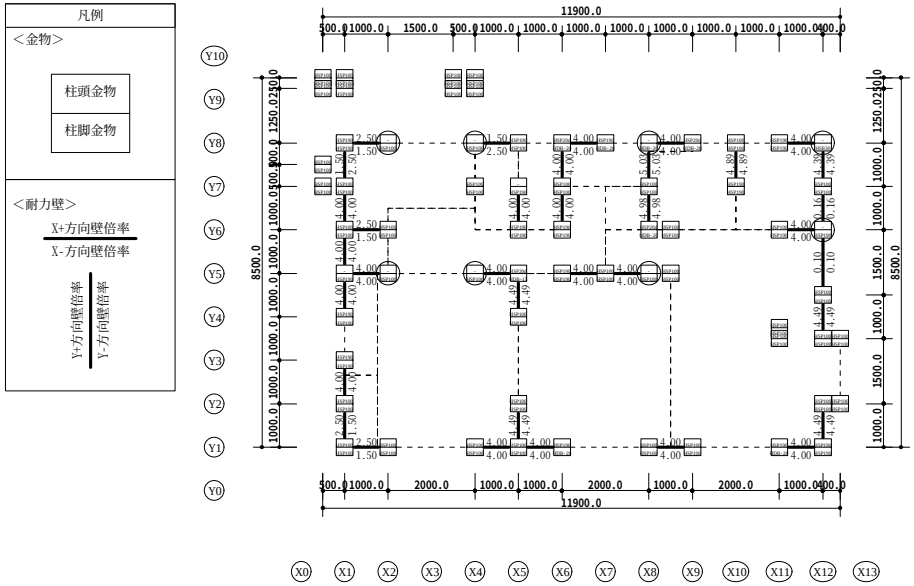


2)小屋水平構面伏図

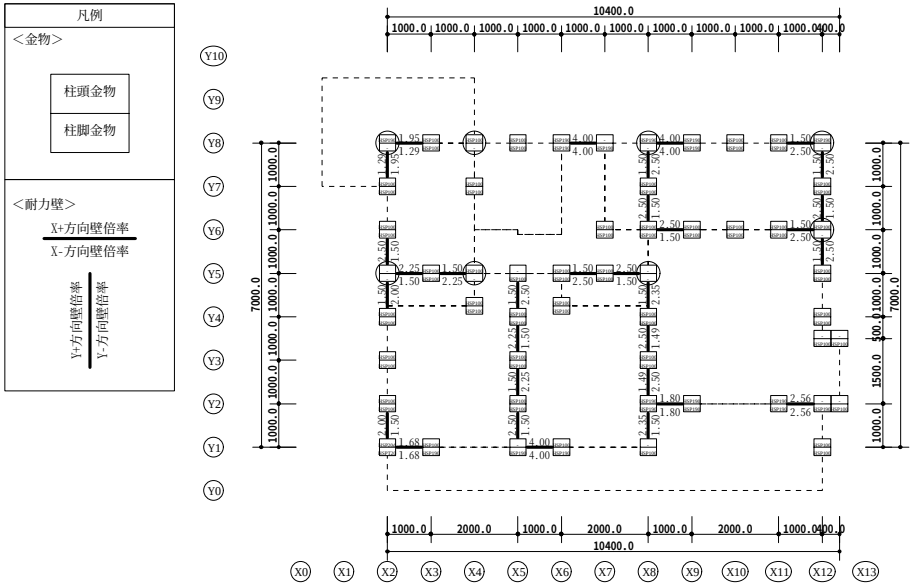


2.9 柱頭柱脚金物配置図

1) 1階柱頭柱脚金物配置



2) 2階柱頭柱脚金物配置



3.1 下部横架材の曲げを考慮した剛性の算定

(1) 土台及びアンカーボルト

検定必要箇所がないため省略

(2) 梁

梁上耐力壁の有効せん断剛性算定表

階	方向	梁架構条件 1次梁	梁架構条件 2次梁 −側	梁架構条件 2次梁 ＋側	接点座標	耐力壁 幅(m)	耐力壁 壁倍率	耐力壁 許容耐力 Pi(kN)	耐力壁 剛性 Ki (kN/rad)	接点荷重 Ni(kN)	接点のたわみ δi(cm) 1次梁	接点のたわみ δi(cm) 2次梁	剛性低減 有効剛性Ki' (kN/rad)	剛性低減 低減係数Ci (Ki'/Ki)
2	＋	X1Y1 -X5Y1 L=4.00 h=330 単純梁 E=10290	−	−	X1Y1	1.00	−	−	−	-5.49	−	−	−	−
					X2Y1					-21.95	0.113	−		
						1.00	4.00	7.84	1176.00				937.49	0.80
					X3Y1					21.95	0.283	−		
					X5Y1	2.00	−	−	−	5.49	−	−	−	−
2	−	X1Y1 -X5Y1 L=4.00 h=330 単純梁 E=10290	−	−	X1Y1	1.00	−	−	−	5.49	−	−	−	−
					X2Y1					21.95	-0.113	−		
						1.00	4.00	7.84	1176.00				937.49	0.80
					X3Y1					-21.95	-0.283	−		
					X5Y1	2.00	−	−	−	-5.49	−	−	−	−
2	＋	X2Y1 -X3Y1 L=1.00 h=150 単純梁 E=10290	−	X1Y1 -X5Y1 L=4.00 h=330 単純梁	X2Y1	1.00	4.00	7.84	1176.00	-21.95	−	−	498.97	0.42
					X3Y1					21.95	−	0.905		
2	−	X2Y1 -X3Y1 L=1.00 h=150 単純梁 E=10290	−	X1Y1 -X5Y1 L=4.00 h=330 単純梁	X2Y1	1.00	4.00	7.84	1176.00	21.95	−	−	498.97	0.42
					X3Y1					-21.95	−	-0.905		
2	＋	X2Y1 -X2Y5 L=4.00 h=330 単純梁 E=10290	−	−	X2Y1	1.00	2.50	4.90	735.00	-5.49	−	−	585.93	0.80
					X2Y2					13.72	0.170	−		
						2.00	−	−	−				−	−
					X2Y4					-8.23	0.057	−		
					X2Y5	1.00	1.50	2.94	441.00	5.49	−	−	481.86	1.09(1.00)
2	−	X2Y1 -X2Y5 L=4.00 h=330 単純梁 E=10290	−	−	X2Y1	1.00	1.50	2.94	441.00	5.49	−	−	481.86	1.09(1.00)
					X2Y2					-8.23	0.057	−		
						2.00	−	−	−				−	−
					X2Y4					13.72	0.170	−		
					X2Y5	1.00	2.50	4.90	735.00	-5.49	−	−	585.93	0.80
2	＋	X2Y5 -X4Y5 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X2Y5	1.00	2.50	4.90	735.00	-10.98	−	−	662.03	0.90
					X3Y5					5.49	0.073	−		
					X4Y5	1.00	1.50	2.94	441.00	10.98	−	−	495.63	1.12(1.00)
2	−	X2Y5 -X4Y5 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X2Y5	1.00	1.50	2.94	441.00	10.98	−	−	495.63	1.12(1.00)
					X3Y5					5.49	0.073	−		
					X4Y5	1.00	2.50	4.90	735.00	-10.98	−	−	662.03	0.90

階	方向	梁架構条件 1次梁	梁架構条件 2次梁 −側	梁架構条件 2次梁 +側	接点座標	耐力壁 幅(m)	耐力壁 壁倍率	耐力壁 許容耐力 Pi(kN)	耐力壁 剛性 Ki (kN/rad)	接点荷重 Ni(kN)	接点のたわみ δi(cm) 1次梁	接点のたわみ δi(cm) 2次梁	剛性低減 有効剛性Ki' (kN/rad)	剛性低減 低減係数Ci (Ki'/Ki)
2	+	X2Y6 -X2Y8 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X2Y6	1.00	−	−	−	-4.12	−	−	−	−
					X2Y7					-8.23	-0.110	−		
					X2Y8	1.00	1.50	2.94	441.00	4.12	−	−	378.43	0.86
2	−	X2Y6 -X2Y8 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X2Y6	1.00	−	−	−	6.86	−	−	−	−
					X2Y7					13.72	0.184	−		
					X2Y8	1.00	2.50	4.90	735.00	-6.86	−	−	576.21	0.78
2	+	X2Y8 -X4Y8 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X2Y8	1.00	2.50	4.90	735.00	-6.86	−	−	576.21	0.78
					X3Y8					13.72	0.184	−		
					X4Y8	1.00	−	−	−	6.86	−	−	−	−
2	−	X2Y8 -X4Y8 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X2Y8	1.00	1.50	2.94	441.00	4.12	−	−	378.43	0.86
					X3Y8					-8.23	-0.110	−		
					X4Y8	1.00	−	−	−	-4.12	−	−	−	−
2	+	X5Y2 -X5Y4 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X5Y2	1.00	1.50	2.94	441.00	-10.98	−	−	495.63	1.12(1.00)
					X5Y3					-5.49	-0.073	−		
					X5Y4	1.00	2.50	4.90	735.00	10.98	−	−	662.03	0.90
2	−	X5Y2 -X5Y4 L=2.00 h=240 単純梁 E=10290	−	−	X5Y2	1.00	2.50	4.90	735.00	10.98	−	−	662.03	0.90
					X5Y3					-5.49	-0.073	−		
					X5Y4	1.00	1.50	2.94	441.00	-10.98	−	−	495.63	1.12(1.00)
2	+	X8Y1 -X8Y5 L=4.00 h=390 単純梁 E=10290	−	−	X8Y1	1.00	2.50	4.90	735.00	-10.98	−	−	690.65	0.94
					X8Y2					5.49	0.043	−		
					X8Y3	1.00	1.50	2.94	441.00	-5.49	0.051	−	435.41	0.99
					X8Y4	1.00	2.50	4.90	735.00	5.49	0.043	−	744.56	1.01(1.00)
					X8Y5	1.00	1.50	2.94	441.00	10.98	−	−	471.27	1.07(1.00)
2	−	X8Y1 -X8Y5 L=4.00 h=390 単純梁 E=10290	−	−	X8Y1	1.00	1.50	2.94	441.00	10.98	−	−	471.27	1.07(1.00)
					X8Y2					5.49	0.043	−		
					X8Y3	1.00	2.50	4.90	735.00	-5.49	0.051	−	744.56	1.01(1.00)
					X8Y4	1.00	1.50	2.94	441.00	5.49	0.043	−	435.41	0.99
					X8Y5	1.00	2.50	4.90	735.00	-10.98	−	−	690.65	0.94
2	+	X8Y2 -X9Y2 L=1.00 h=240 単純梁 E=10290	X8Y1 -X8Y5 L=4.00 h=390 単純梁	X9Y1 -X9Y5 L=4.00 h=330 単純梁	X8Y2	1.00	4.00	7.84	1176.00	-21.95	−	-0.308	528.39	0.45
					X9Y2					21.95	−	0.509		

階	方向	梁架構条件 1次梁	梁架構条件 2次梁 −側	梁架構条件 2次梁 +側	接点座標	耐力壁 幅(m)	耐力壁 壁倍率	耐力壁 許容耐力 Pi(kN)	耐力壁 剛性 Ki (kN/rad)	接点荷重 Ni(kN)	接点のたわみ δi(cm) 1次梁	接点のたわみ δi(cm) 2次梁	剛性低減 有効剛性Ki' (kN/rad)	剛性低減 低減係数Ci (Ki'/Ki)
2	−	X8Y2 -X9Y2 L=1.00 h=240 単純梁 E=10290	X8Y1 -X8Y5 L=4.00 h=390 単純梁	X9Y1 -X9Y5 L=4.00 h=330 単純梁	X8Y2	1.00	4.00	7.84	1176.00	21.95	−	0.308	528.39	0.45
					X9Y2					-21.95	−	-0.509		
2	+	X11Y2 -X12Y2 L=1.00 h=105 単純梁 E=10290	X11Y1 -X11Y3.5 L=2.50 h=270 単純梁	−	X11Y2	1.00	4.00	7.84	1176.00	-21.95	−	-0.372	755.10	0.64
					X12Y2					21.95	−	−		
2	−	X11Y2 -X12Y2 L=1.00 h=105 単純梁 E=10290	X11Y1 -X11Y3.5 L=2.50 h=270 単純梁	−	X11Y2	1.00	4.00	7.84	1176.00	21.95	−	0.372	755.10	0.64
					X12Y2					-21.95	−	−		

3.2 令４６条に定める壁量の算定

(1) 建物規模・令４６条に定める壁量の算定

建物最高軒高			6355mm	
建物最高高さ			8350mm	
	評価項目		１階	２階
地震力に対する	床面積（小屋裏収納面積）		77.60㎡	66.60㎡
	地震力に対する壁量係数		33.00cm/㎡	21.00cm/㎡
	必要壁量		2560.80cm	1398.60cm
風圧力に対する	見付面積	Ｘ方向	42.15㎡	18.32㎡
		Ｙ方向	64.06㎡	28.87㎡
	風圧力に対する壁量係数		50.00cm/㎡	
	必要壁量	Ｘ方向	2107.50cm	916.00cm
		Ｙ方向	3203.00cm	1443.50cm
壁量チェック	必要壁量 Ｌｎ	Ｘ方向	2560.80cm	1398.60cm
		Ｙ方向	3203.00cm	1443.50cm
	存在壁量 Ｌｄ	Ｘ方向	5600.00cm	4000.00cm
		Ｙ方向	6400.00cm	3400.00cm
	Ｌｄ／Ｌｎ	Ｘ方向	2.19	2.86
		Ｙ方向	2.00	2.36
	不足長さ	Ｘ方向	-3039.20cm	-2601.40cm
		Ｙ方向	-3197.00cm	-1956.50cm
	偏心率	Ｘ方向	0.03	0.01
		Ｙ方向	0.15	0.09
	判定	Ｘ方向	OK	OK
		Ｙ方向	OK	OK

床面積にかける係数

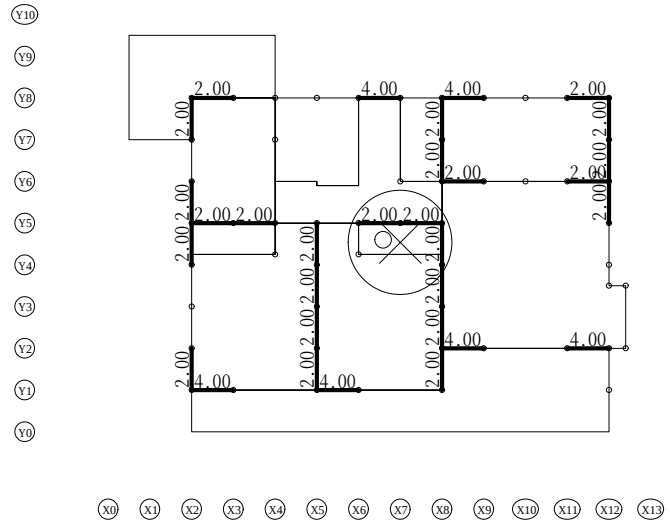
屋根の種類	階数	階	係数（cm/㎡）
軽い屋根	平屋		11
・金属板	２階建	２階	15
・スレート葦等		１階	29
	３階建	３階	18
		２階	34
		１階	46
重い屋根	平屋		15
・土蔵造	２階建	２階	21
・瓦葦等		１階	33
	３階建	３階	24
		２階	39
		１階	50

見付面積にかける係数

	係数（cm/㎡）
特定行政庁が特に強い風が吹くとして定めた地域	50～75の間で特定行政庁が定めた値
その他の地域	50

(2) 耐力壁の配置と設計壁量Ｌｄ及び許容耐力Ｐｉの算定

①２階耐力壁の配置



２階Ｘ方向

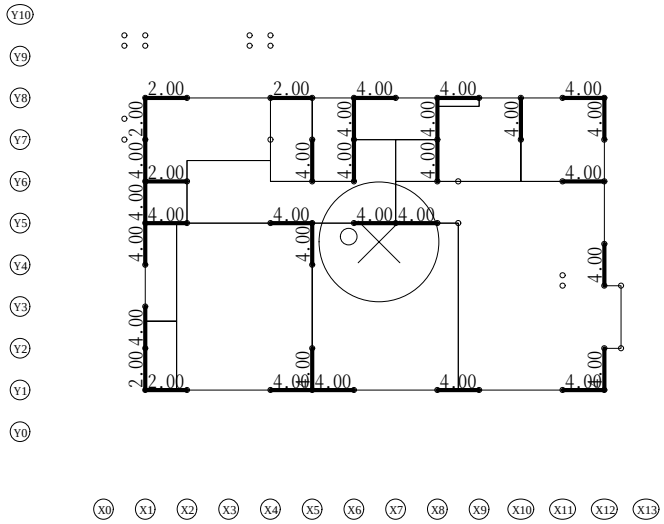
通り	αij × lij	αili(cm)=Σαijlij	Pi(kN)=αili／100×1.960	Dx・(Ly-Gy)^2
Y1	4.00 × 200.00	800.00	15.68	30481.92
Y2	4.00 × 200.00	800.00	15.68	15899.52
Y5	2.00 × 400.00	800.00	15.68	376.32
Y6	2.00 × 200.00	400.00	7.84	2304.96
Y8	2.00 × 200.00 4.00 × 200.00	1200.00	23.52	40783.68
計		Ld = 4000.00	78.40	Jx = 89846.40

２階Ｙ方向

通り	αij × lij	αili(cm)=Σαijlij	Pi(kN)=αili／100×1.960	Dy・(Lx-Gx)^2
X2	2.00 × 400.00	800.00	15.68	49514.08
X5	2.00 × 400.00	800.00	15.68	5932.90
X8	2.00 × 600.00	1200.00	23.52	7031.58
X12	2.00 × 300.00	600.00	11.76	51662.62
計		Ld = 3400.00	66.64	Jy = 114141.18

αij：耐力壁の壁倍率
lij：耐力壁の長さ(cm)
Ld：設計壁量(cm)
Pi：許容耐力(kN)

②１階耐力壁の配置



１階Ｘ方向

通り	αij × lij	αili(cm)=Σαijlij	Pi(kN)=αili／100×1.960	Dx・(Ly-Gy)^2
Y1	2.00 × 100.00 4.00 × 400.00	1800.00	35.28	71610.75
Y5	4.00 × 400.00	1600.00	31.36	486.00
Y6	2.00 × 100.00 4.00 × 100.00	600.00	11.76	3080.25
Y8	2.00 × 200.00 4.00 × 300.00	1600.00	31.36	51894.00
計		Ld = 5600.00	109.76	Jx = 127071.00

１階Ｙ方向

通り	αij × lij	αili(cm)=Σαijlij	Pi(kN)=αili／100×1.960	Dy・(Lx-Gx)^2
X1	2.00 × 200.00 4.00 × 400.00	2000.00	39.20	139741.88
X5	4.00 × 300.00	1200.00	23.52	2701.13
X6	4.00 × 200.00	800.00	15.68	36.75
X8	4.00 × 200.00	800.00	15.68	10620.75
X10	4.00 × 100.00	400.00	7.84	20010.38
X12	4.00 × 300.00	1200.00	23.52	132355.13
計		Ld = 6400.00	125.44	Jy = 305466.00

αij：耐力壁の壁倍率
lij：耐力壁の長さ(cm)
Ld：設計壁量(cm)
Pi：許容耐力(kN)

(3) 偏心率

計算の原点は、座標の左下（Ｘ０、Ｙ０）とする。X方向、Y方向は計算方向を示す。

Ｏｘ：Y方向の重心位置(座標)
Ｏｙ：X方向の重心位置(座標)

Ｌｘ：Y方向の耐力壁位置(座標)
Ｌｙ：X方向の耐力壁位置(座標)

Ｇｘ：Y方向の剛心位置(座標)
Ｇｙ：X方向の剛心位置(座標)
Ｇｘ＝ΣＤＸｙ／ΣＤｙ
Ｇｙ＝ΣＤＹｘ／ΣＤｘ
ＤＹｘ＝Ｄｘ・Ｌｙ
ＤＸｙ＝Ｄｙ・Ｌｘ

ｅｘ：Y方向の偏心距離
ｅｙ：X方向の偏心距離
ｅｘ＝｜Ｏｘ－Ｇｘ｜
ｅｙ＝｜Ｏｙ－Ｇｙ｜

ｒｅｘ：X方向弾力半径
ｒｅｙ：Y方向弾力半径
ｒｅｘ＝√（（Ｊｘ＋Ｊｙ）／ΣＤｘ）
ｒｅｙ＝√（（Ｊｘ＋Ｊｙ）／ΣＤｙ）
Ｊｘ＋Ｊｙ：ねじり剛性
Ｊｘ＝Σ（Ｄｘ・（Ｌｙ－Ｇｙ）^2)
Ｊｙ＝Σ（Ｄｙ・（Ｌｘ－Ｇｘ）^2)

Ｄｘ：X方向の壁剛性
Ｄｙ：Y方向の壁剛性

Ｒｅｘ：X方向偏心率
Ｒｅｙ：Y方向偏心率
Ｒｅｘ＝ｅｙ／ｒｅｘ
Ｒｅｙ＝ｅｘ／ｒｅｙ

①偏心率の算定

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx+Jy	rex (m)	Rex	判定(≦0.30)
X	2	3.543	3.600	0.057	203987.58	4.165	0.014	OK
	1	3.546	3.679	0.132	432537.00	5.126	0.026	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx+Jy	rey (m)	Rey	判定(≦0.30)
Y	2	5.994	5.588	0.406	203987.58	4.517	0.090	OK
	1	5.601	4.875	0.726	432537.00	4.795	0.151	OK

②重心の算定

２階X方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN･m)
Y1	25.91	0.000	0.00
Y2	14.99	1.000	14.99
Y3	16.85	2.000	33.70
Y3.5	4.52	2.500	11.31
Y4	9.35	3.000	28.06
Y4.2	2.64	3.250	8.59
Y5	18.57	4.000	74.30
Y6	18.17	5.000	90.86
Y7	7.35	6.000	44.11
Y8	32.84	7.000	229.85
計	151.20		535.77

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝535.77/151.20＝3.543（m）

２階Y方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN･m)
X2	24.80	1.000	24.80
X3	7.26	2.000	14.51
X4	9.81	3.000	29.44
X5	17.52	4.000	70.06
X6	10.46	5.000	52.31
X7	7.04	6.000	42.25
X8	27.32	7.000	191.22
X9	5.82	8.000	46.53
X10	6.51	9.000	58.56
X11	5.71	10.000	57.05
X12	26.54	11.000	291.91
X12.4	2.43	11.400	27.72
計	151.20		906.37

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝906.37/151.20＝5.994（m）

１階X方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN･m)
Y1	119.10	0.000	0.00
Y2	20.17	1.000	20.17
Y3	3.16	2.000	6.32
Y3.5	14.52	2.500	36.30
Y3.7	0.81	2.750	2.22
Y4	9.64	3.000	28.91
Y4.5	10.29	3.500	36.03
Y5	77.19	4.000	308.76
Y6	44.78	5.000	223.89
Y7	23.45	6.000	140.70
Y7.5	1.68	6.500	10.89
Y8	84.68	7.000	592.76
Y9.2	3.15	8.250	25.99
Y9.5	6.11	8.500	51.91
計	418.72		1484.85

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝1484.85/418.72＝3.546（m）

1階Y方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN･m)
X0.5	4.74	-0.500	-2.37
X1	33.84	0.000	0.00
X2	52.41	1.000	52.41
X3.5	2.97	2.500	7.41
X4	38.33	3.000	115.00
X5	49.14	4.000	196.55
X6	29.73	5.000	148.64
X7	19.98	6.000	119.90
X8	49.25	7.000	344.71
X8.5	12.98	7.500	97.34
X9	25.58	8.000	204.60
X10	8.15	9.000	73.37
X11	23.21	10.000	232.06
X12	61.11	11.000	672.23
X12.4	7.30	11.400	83.26
計	418.72		2345.12

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝2345.12/418.72＝5.601（m）

③剛心の算定

2階X方向剛心位置（座標）

通り	Dx	Ly (m)	DYx
Y1	2352.000	0.000	0.000
Y2	2352.000	1.000	2352.000
Y5	2352.000	4.000	9408.000
Y6	1176.000	5.000	5880.000
Y8	3528.000	7.000	24696.000
計	11760.000		42336.000

Gy＝ΣDYx／ΣDx＝42336.000/11760.000＝3.600（m）

2階Y方向剛心位置（座標）

通り	Dy	Lx	DXy
X2	2352.000	1.000	2352.000
X5	2352.000	4.000	9408.000
X8	3528.000	7.000	24696.000
X12	1764.000	11.000	19404.000
計	9996.000		55860.000

Gx＝ΣDXy／ΣDy＝55860.000/9996.000＝5.588（m）

1階X方向剛心位置（座標）

通り	Dx	Ly (m)	DYx
Y1	5292.000	0.000	0.000
Y5	4704.000	4.000	18816.000
Y6	1764.000	5.000	8820.000
Y8	4704.000	7.000	32928.000
計	16464.000		60564.000

Gy＝ΣDYx／ΣDx＝60564.000/16464.000＝3.679（m）

1階Y方向剛心位置（座標）

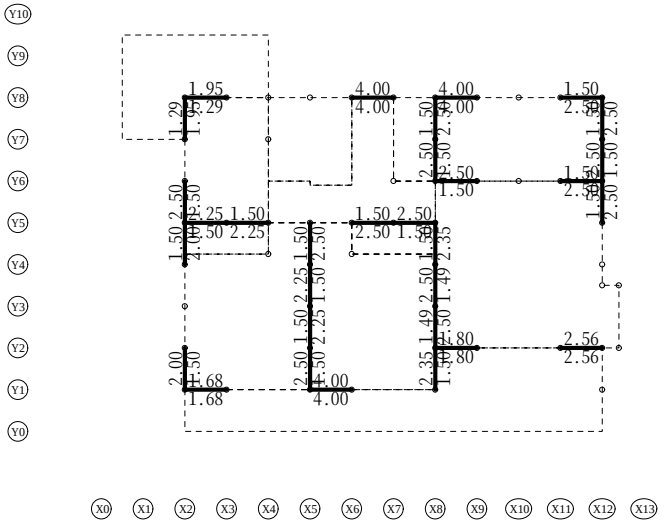
通り	Dy	Lx	DXy
X1	5880.000	0.000	0.000
X5	3528.000	4.000	14112.000
X6	2352.000	5.000	11760.000
X8	2352.000	7.000	16464.000
X10	1176.000	9.000	10584.000
X12	3528.000	11.000	38808.000
計	18816.000		91728.000

Gx＝ΣDXy／ΣDy＝91728.000/18816.000＝4.875（m）

3.3 水平力に対する耐力壁の算定

(1) 耐力壁の配置と設計壁量Ld及び許容耐力Piの算定

上段：X＋方向壁倍率
下段：X－方向壁倍率
左側：Y＋方向壁倍率
右側：Y－方向壁倍率



２階耐力壁の配置

α'i：耐力壁の壁倍率
βi：耐力壁の高さの倍率(面材の高さの合計/横架材の内法距離)
γi：準耐力壁低減係数
Ci：下部横架材のたわみによる低減係数（－は1.00として算出）
αi：実質壁倍率
li：耐力壁の長さ(m)
Ld：設計壁量(m)
Pi：許容耐力(kN)=αili×1.960
K：壁の剛性(kN/rad)=Pi×せん断変形角

２階Ｘ＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
Y1	X3-X2	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	0.42	1.68	1.00	1.68	5.68	11.13	150	1669.50
	X5-X6	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
Y2	X9-X8	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	0.45	1.80	1.00	1.80	4.36	8.55	150	1282.50
	X11-X12	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	0.64	2.56	1.00	2.56				
Y5	X3-X2	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.90	2.25	1.00	2.25	7.75	15.19	150	2278.50
	X3-X4	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	X6-X7	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	X8-X7	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
Y6	X9-X8	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50	4.00	7.84	150	1176.00
	X11-X12	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				

２階Ｘ＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
Y8	X3-X2	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.78	1.95	1.00	1.95	11.45	22.44	150	3366.00
	X6-X7	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X9-X8	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X11-X12	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
計													Ld=33.24	65.15		9772.50

２階Ｘ－方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
Y1	X3-X2	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	0.42	1.68	1.00	1.68	5.68	11.13	150	1669.50
	X5-X6	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
Y2	X9-X8	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	0.45	1.80	1.00	1.80	4.36	8.55	150	1282.50
	X11-X12	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	0.64	2.56	1.00	2.56				
Y5	X3-X2	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50	7.75	15.19	150	2278.50
	X3-X4	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.90	2.25	1.00	2.25				
	X6-X7	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
	X8-X7	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
Y6	X9-X8	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50	4.00	7.84	150	1176.00
	X11-X12	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
Y8	X3-X2	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	0.86	1.29	1.00	1.29	11.79	23.11	150	3466.50
	X6-X7	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X9-X8	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X11-X12	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
計													Ld=33.58	65.82		9873.00

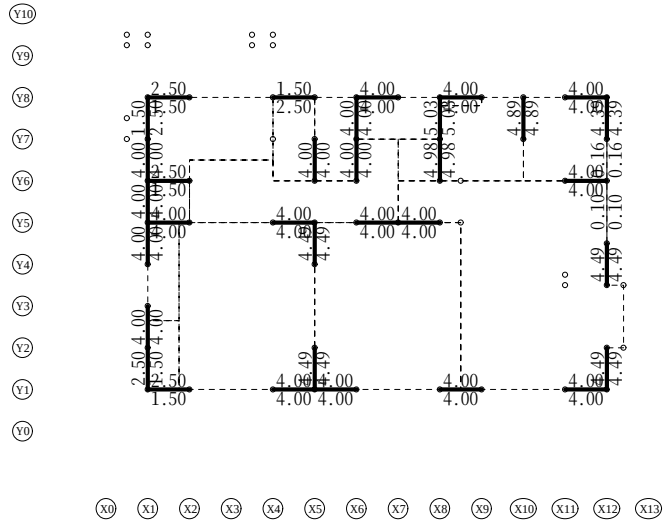
２階Ｙ＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
X2	Y2-Y1	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.80	2.00	1.00	2.00	7.29	14.29	150	2143.50
	Y4-Y5	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y6-Y5	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
	Y7-Y8	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	0.86	1.29	1.00	1.29				
X5	Y2-Y3	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50	7.75	15.19	150	2278.50
	Y2-Y1	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
	Y4-Y3	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.90	2.25	1.00	2.25				
	Y4-Y5	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
X8	Y2-Y3	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	0.99	1.49	1.00	1.49	11.84	23.21	150	3481.50
	Y2-Y1	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.94	2.35	1.00	2.35				
	Y4-Y5	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y4-Y3	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
	Y7-Y6	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
	Y7-Y8	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
X12	Y5-Y6	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50	5.50	10.78	150	1617.00
	Y7-Y6	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
	Y7-Y8	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
計													Ld=32.38	63.47		9520.50

２階Ｙ－方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ｃｉ	αｉ	ｌｉ	αｉｌｉ	Σαｉｌｉ	Ｐｉ(kN)	せん断	Ｋ(kN/rad)
			α'ｉ	βｉ	γｉ	倍率	耐力壁	＋準耐							変形角	
X2	Y2-Y1	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50	6.95	13.62	150	2043.00
	Y4-Y5	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.80	2.00	1.00	2.00				
	Y6-Y5	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y7-Y8	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.78	1.95	1.00	1.95				
X5	Y2-Y3	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.90	2.25	1.00	2.25	7.75	15.19	150	2278.50
	Y2-Y1	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y4-Y3	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y4-Y5	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
X8	Y2-Y3	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50	11.84	23.21	150	3481.50
	Y2-Y1	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y4-Y5	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	0.94	2.35	1.00	2.35				
	Y4-Y3	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	0.99	1.49	1.00	1.49				
	Y7-Y6	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y7-Y8	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
X12	Y5-Y6	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50	6.50	12.74	150	1911.00
	Y7-Y6	引筋	1.50	－	－	1.50	1.50	1.50	－	1.50	1.00	1.50				
	Y7-Y8	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50				
計													Ld=33.04	64.76		9714.00

上段：Ｘ＋方向壁倍率
下段：Ｘ－方向壁倍率
左側：Ｙ＋方向壁倍率
右側：Ｙ－方向壁倍率



１階耐力壁の配置

α'ｉ：耐力壁の壁倍率
βｉ：耐力壁の高さの倍率(面材の高さの合計/横架材の内法距離)
γｉ：準耐力壁低減係数
Ｃｉ：下部横架材のたわみによる低減係数（－は1.00として算出）
αｉ：実質壁倍率
ｌｉ：耐力壁の長さ(m)
Ｌｄ：設計壁量(m)
Ｐｉ：許容耐力(kN)=αｉｌｉ×1.960
Ｋ：壁の剛性(kN/rad)=Ｐｉ×せん断変形角

１階Ｘ＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ｃｉ	αｉ	ｌｉ	αｉｌｉ	Σαｉｌｉ	Ｐｉ(kN)	せん断	Ｋ(kN/rad)
			α'ｉ	βｉ	γｉ	倍率	耐力壁	＋準耐							変形角	
Y1	X2-X1	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50	18.50	36.26	150	5439.00
	X5-X4	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X5-X6	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X8-X9	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X11-X12	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
Y5	X2-X1	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00	16.00	31.36	150	4704.00
	X4-X5	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X7-X6	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
	X7-X8	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				
Y6	X2-X1	圧筋	2.50	－	－	2.50	2.50	2.50	－	2.50	1.00	2.50	6.50	12.74	150	1911.00
	X12-X11	両筋	4.00	－	－	4.00	4.00	4.00	－	4.00	1.00	4.00				

1階X＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
Y8	X2-X1	圧筋	2.50	—	—	2.50	2.50	2.50	—	2.50	1.00	2.50	16.00	31.36	150	4704.00
	X4-X5	引筋	1.50	—	—	1.50	1.50	1.50	—	1.50	1.00	1.50				
	X7-X6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X9-X8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X11-X12	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
計													Ld=57.00	111.72		16758.00

1階X－方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
Y1	X2-X1	引筋	1.50	—	—	1.50	1.50	1.50	—	1.50	1.00	1.50	17.50	34.30	150	5145.00
	X5-X4	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X5-X6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X8-X9	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X11-X12	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
Y5	X2-X1	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00	16.00	31.36	150	4704.00
	X4-X5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X7-X6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X7-X8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
Y6	X2-X1	引筋	1.50	—	—	1.50	1.50	1.50	—	1.50	1.00	1.50	5.50	10.78	150	1617.00
	X12-X11	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
Y8	X2-X1	引筋	1.50	—	—	1.50	1.50	1.50	—	1.50	1.00	1.50	16.00	31.36	150	4704.00
	X4-X5	圧筋	2.50	—	—	2.50	2.50	2.50	—	2.50	1.00	2.50				
	X7-X6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X9-X8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	X11-X12	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
計													Ld=55.00	107.80		16170.00

1階Y＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
X1	Y2-Y1	圧筋	2.50	—	—	2.50	2.50	2.50	—	2.50	1.00	2.50	20.00	39.20	150	5880.00
	Y2-Y3	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y4-Y5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y5-Y6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y7-Y6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y7-Y8	引筋	1.50	—	—	1.50	1.50	1.50	—	1.50	1.00	1.50				
X5	Y1-Y2	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49	12.98	25.44	150	3816.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y4-Y5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49				
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y6-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
X6	Y6-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00	8.00	15.68	150	2352.00
	Y8-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
X8	Y6-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.98	—	4.98	1.00	4.98	10.01	19.62	150	2943.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y7-Y8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	5.03	—	5.03	1.00	5.03				
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
		準耐内	0.90	—	0.60	0.54										

1階Y＋方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
X10	Y7-Y8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.89	—	4.89	1.00	4.89	4.89	9.58	150	1437.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
		腰等内	0.90	0.73	0.60	0.39										
X12	Y1-Y2	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49	13.68	26.80	150	4020.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y3.5-Y4.5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49				
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y4.5-Y6	腰等内	0.90	0.19	0.60	0.10	0.00	0.10	—	0.10	1.50	0.15				
	Y6-Y7	腰等内	0.90	0.29	0.60	0.16	0.00	0.16	—	0.16	1.00	0.16				
	Y7-Y8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.39	—	4.39	1.00	4.39				
		腰等内	0.90	0.73	0.60	0.39										
計													Ld=69.56	136.32		20448.00

1階Y－方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	αi	li	αili	Σαili	Pi(kN)	せん断変形角	K(kN/rad)
			α'i	βi	γi	倍率	耐力壁	＋準耐								
X1	Y2-Y1	引筋	1.50	—	—	1.50	1.50	1.50	—	1.50	1.00	1.50	20.00	39.20	150	5880.00
	Y2-Y3	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y4-Y5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y5-Y6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y7-Y6	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
	Y7-Y8	圧筋	2.50	—	—	2.50	2.50	2.50	—	2.50	1.00	2.50				
X5	Y1-Y2	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49	12.98	25.44	150	3816.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y4-Y5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49				
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y6-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
X6	Y6-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00	8.00	15.68	150	2352.00
	Y8-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.00	—	4.00	1.00	4.00				
X8	Y6-Y7	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.98	—	4.98	1.00	4.98	10.01	19.62	150	2943.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y7-Y8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	5.03	—	5.03	1.00	5.03				
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
		準耐内	0.90	—	0.60	0.54										
X10	Y7-Y8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.89	—	4.89	1.00	4.89	4.89	9.58	150	1437.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
		腰等内	0.90	0.73	0.60	0.39										
X12	Y1-Y2	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49	13.68	26.80	150	4020.00
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y3.5-Y4.5	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.49	—	4.49	1.00	4.49				
		準耐内	0.90	0.91	0.60	0.49										
	Y4.5-Y6	腰等内	0.90	0.19	0.60	0.10	0.00	0.10	—	0.10	1.50	0.15				
	Y6-Y7	腰等内	0.90	0.29	0.60	0.16	0.00	0.16	—	0.16	1.00	0.16				
	Y7-Y8	両筋	4.00	—	—	4.00	4.00	4.39	—	4.39	1.00	4.39				
		腰等内	0.90	0.73	0.60	0.39										
計													Ld=69.56	136.32		20448.00

(2) 建物重量の算定
（外壁、内壁面積は当該階のFL＋1350で分割）

2階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					Σwi(kN)
	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
Y1							1.0	軒先1	0.92	6.72	6.19	13.72	21.39
	屋根1	1.02	6.00	6.13	15.35	15.35	0.5	外壁	0.89	8.46	7.53		
	軒先1	0.92	5.20	4.79									
	外壁	0.89	4.48	3.99			0.5	外壁	0.89	7.91	7.04	7.04	38.11
Y2	内壁	0.35	1.25	0.44									
	屋根1	1.02	30.60	31.26	46.78	46.78	0.5						
	軒先1	0.92	3.00	2.76									
	外壁	0.89	8.68	7.73			0.5	内壁	0.35	7.50	2.63	2.63	33.41
Y5	内壁	0.35	14.38	5.03									
	屋根1	1.02	10.00	10.21	14.80	14.80	0.5						
	軒先1	0.92	1.20	1.11									
	外壁	0.89	2.82	2.51			0.5	内壁	0.35	7.50	2.63	2.63	25.60
Y6	内壁	0.35	2.76	0.97									
	屋根1	1.02	20.00	20.43	31.16	31.16	0.5						
	軒先1	0.92	2.40	2.21									
	外壁	0.89	5.64	5.02			0.5	軒先1	0.92	6.72	6.19	18.74	34.32
Y8	内壁	0.35	10.00	3.50				外壁	0.89	14.10	12.55		
							1.0						
合計	—	—	—	—	108.08	108.08	—	—	—	—	—	44.76	152.84

2階Y方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					Σwi(kN)
	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
X2							1.0	軒先1	0.92	4.92	4.53	13.32	31.60
	屋根1	1.02	21.00	21.45	36.56	36.56	0.5	外壁	0.89	9.87	8.78		
	軒先1	0.92	3.60	3.32									
	外壁	0.89	8.46	7.53			0.5	内壁	0.35	5.13	1.80	1.80	38.60
X5	内壁	0.35	12.19	4.27									
	屋根1	1.02	21.00	21.45	37.05	37.05	0.5						
	軒先1	0.92	3.60	3.32									
	外壁	0.89	8.46	7.53			0.5	外壁	0.89	1.66	1.48	4.10	45.61
X8	内壁	0.35	13.57	4.75				内壁	0.35	7.50	2.63		
	屋根1	1.02	24.00	24.52	45.97	45.97	0.5						
	軒先1	0.92	8.80	8.11									
	外壁	0.89	13.03	11.60			0.5	外壁	0.89	7.75	6.90	6.90	37.03
X12	内壁	0.35	5.00	1.75									
	屋根1	1.02	0.60	0.61	7.14	7.14	1.0						
	軒先1	0.92	4.32	3.98									
(X12.4)	外壁	0.89	2.86	2.55			—	—	—	—	—	—	—
							—						
合計	—	—	—	—	126.72	126.72	—	—	—	—	—	26.12	152.84

1階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					Σwi(kN)
	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
Y1							1.0	軒先1	0.92	0.96	0.89	46.65	94.44
	屋根1	1.02	1.00	1.02	24.33	95.59	0.5	外壁	0.89	26.05	23.19		
	軒先1	0.92	0.60	0.55				ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<12.00>	10.68		
	外壁	0.89	7.14	6.36				バルコニー	1.19	10.00	11.90		
	内壁	0.35	4.25	1.49									
	洋室	1.19	6.00	7.14									
	バルコニー	1.19	4.00	4.76									
	外壁	0.89	3.38	3.01									

1階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					Σwi(kN)
	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
	屋根1	1.02	1.00	1.02	24.33	95.59							
	軒先1	0.92	0.60	0.55									
	外壁	0.89	7.14	6.36									
	内壁	0.35	4.25	1.49									
(Y2)	洋室	1.19	6.00	7.14			—	—	—	—	—	—	—
	バルコニー	1.19	4.00	4.76									
	外壁	0.89	3.38	3.01									
	屋根1	1.02	3.00	3.06	71.26	(95.59)	—						
	軒先1	0.92	2.52	2.32									
	外壁	0.89	17.70	15.75									
	内壁	0.35	30.57	10.70									
	洋室	1.19	15.00	17.85									
Y5	ｳｫｰｸｲﾝｸﾛｾﾞｯﾄ	1.19	3.00	3.57			0.5	内壁	0.35	18.98	6.64	6.64	64.89
	寝室	1.19	12.60	14.99									
	外壁	0.89	3.38	3.01									
	屋根1	1.02	1.00	1.02	20.92	20.92	0.5						
	軒先1	0.92	1.20	1.11									
	外壁	0.89	5.50	4.90									
	内壁	0.35	5.88	2.06									
	物入	1.19	2.00	2.38									
	寝室	1.19	4.00	4.76									
Y6	洋室(標準)	1.19	3.90	4.64			0.5	吹抜ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.05	<1.00>	0.05	6.44	42.86
	階段	0.60	0.11	0.06				内壁	0.35	18.25	6.39		
	屋根1	1.02	1.00	1.02	51.92	51.92	0.5						
	軒先1	0.92	1.62	1.49									
	外壁	0.89	13.91	12.38									
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<2.50>	2.23									
	吹抜ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.05	<2.00>	0.10									
	内壁	0.35	32.84	11.49									
Y8	物入	1.19	4.00	4.76			0.5	外壁	0.89	31.61	28.13	41.69	67.65
	便所	1.19	2.00	2.38				内壁	0.35	4.35	1.52		
	ｳｫｰｸｲﾝｸﾛｾﾞｯﾄ	1.19	8.00	9.52				ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<6.50>	5.79		
	洋室(標準)	1.19	2.00	2.38				バルコニー	1.19	5.25	6.25		
	バルコニー	1.19	1.50	1.79									
	階段	0.60	4.00	2.38									
							1.0						
合計	—	—	—	—	168.43	168.43	—	—	—	—	—	101.42	269.84

1階Y方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					Σwi(kN)
	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
X1							1.0	軒先1	0.92	3.96	3.65	21.19	64.05
	屋根1	1.02	6.00	6.13	20.96	85.72	0.5	外壁	0.89	13.69	12.18		
	軒先1	0.92	0.60	0.55				内壁	0.35	2.17	0.76		
	外壁	0.89	6.71	5.97				ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<3.50>	3.12		
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<2.50>	2.23				バルコニー	1.19	1.25	1.49		
	内壁	0.35	8.88	3.11									
	バルコニー	1.19	2.50	2.98									

1階Y方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量						Σwi(kN)
	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区　分	単位荷重 (kN/㎡)	面積(㎡) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
	屋根1	1.02	6.00	6.13	20.96	85.72							
	軒先1	0.92	0.60	0.55									
	外壁	0.89	6.71	5.97									
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<2.50>	2.23									
(X2)	内壁	0.35	8.88	3.11			—	—	—	—	—	—	—	—
	バルコニー	1.19	2.50	2.98										
	外壁	0.89	21.49	19.13	64.76	(85.72)	—							
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<7.00>	6.23										
	吹抜ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.05	<1.00>	0.05										
	内壁	0.35	24.04	8.41										
	物入	1.19	6.00	7.14										
X5	洋室	1.19	10.50	12.50			0.5	内壁	0.35	14.24	4.99	4.99	55.84	
	ｳｫｰｸｲﾝｸﾛｾﾞｯﾄ	1.19	1.50	1.79										
	洋室(標準)	1.19	1.00	1.19										
	バルコニー	1.19	6.00	7.14										
	階段	0.60	2.00	1.19										
	外壁	0.89	6.00	5.34	15.99	15.99	0.5							
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<1.00>	0.89										
	内壁	0.35	4.25	1.49										
	洋室	1.19	4.00	4.76										
X6	洋室(標準)	1.19	0.90	1.07			0.5	吹抜ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.05	<2.00>	0.10	2.46	29.64	
	バルコニー	1.19	1.00	1.19				内壁	0.35	6.75	2.36			
	階段	0.60	2.11	1.25										
	外壁	0.89	12.00	10.68	38.36	38.36	0.5							
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<2.00>	1.78										
	内壁	0.35	19.60	6.86										
	洋室	1.19	6.50	7.74										
X8	ｳｫｰｸｲﾝｸﾛｾﾞｯﾄ	1.19	1.50	1.79			0.5	外壁	0.89	1.39	1.24	5.09	42.44	
	便所	1.19	2.00	2.38				内壁	0.35	11.00	3.85			
	洋室(標準)	1.19	4.00	4.76										
	バルコニー	1.19	2.00	2.38										
	外壁	0.89	12.00	10.68	36.35	36.35	0.5							
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<2.00>	1.78										
	内壁	0.35	13.87	4.85										
X10	ｳｫｰｸｲﾝｸﾛｾﾞｯﾄ	1.19	4.00	4.76			0.5	内壁	0.35	2.90	1.02	1.02	36.24	
	寝室	1.19	8.00	9.52										
	バルコニー	1.19	4.00	4.76										
	外壁	0.89	12.00	10.68	34.09	34.09	0.5							
	ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<2.00>	1.78										
	内壁	0.35	7.41	2.59										
X12	ｳｫｰｸｲﾝｸﾛｾﾞｯﾄ	1.19	4.00	4.76			0.5	外壁	0.89	16.50	14.69	15.58	41.63	
	寝室	1.19	8.00	9.52				ﾊﾞﾙｺﾆｰ壁手摺	0.89	<1.00>	0.89			
	バルコニー	1.19	4.00	4.76										
	軒先1	0.92	2.34	2.16	9.01	9.01	1.0							
	外壁	0.89	6.90	6.14										
(X12.4)	寝室	1.19	0.60	0.71			—	—	—	—	—	—	—	—
							—							
合計	—	—	—	—	219.52	219.52	—	—	—	—	—	50.32	269.84	

階	Wi(kN)	∑Wi(kN)	αi	Ai	Ci	EQi(kN)	EPi(kN)	C'i	割増係数	EQ'i
2	152.84	152.84	0.362	1.345	0.336	51.41	51.41	0.336	1.00	51.41
1	269.84	422.68	1.000	1.000	0.250	105.67	54.26	0.201	1.00	105.67

$$Qi = Ci \times \sum_{i}^{n} Wi$$

ここで層せん断力係数Ciは次式で計算する。

$$Ci = Z \times Rt \times Ai \times C0$$

ここで各変数は以下のとおり

Z：地震地域係数

昭55年告示1793号で定められた、地域ごとの値を示す。

Rt：振動特性係数

建物の固有周期Tと地盤の種類によって、昭55年告示1793号第2に示された計算で与えられる数値。高さが13m以下の木造住宅の場合は、後述するTの値が0.4以下となるため、必ずRt=1.0となる。

Ai：層せん断力分布係数

以下に示す昭55年告示1793号第3で定められた式により算定する。

$$Ai = 1 + \left(1/\sqrt{\alpha i} - \alpha i\right) \frac{2T}{1+3T}$$

ここで、αiは、ｉ階より上の全重量を１階より上の全重量で除した値で、

$$\alpha i = \sum_{i}^{n} Wi \Big/ \sum_{1}^{n} Wi$$

T：建物の固有周期

告示1793号第2に従い下式で計算する。

T＝h(m)×固有周期算出係数

ここで、hは当該建築物の高さ。勾配屋根（切妻屋根、寄棟屋根等）では、建物最高軒高と建物最高高さの平均高さをとる。

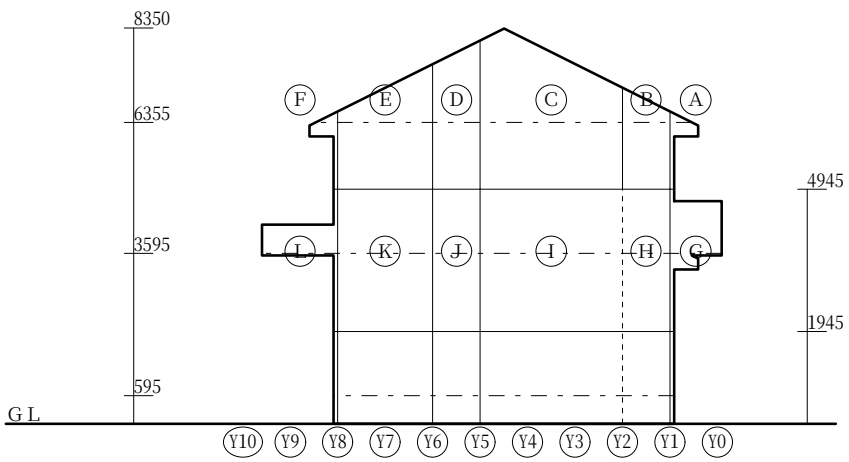
C_0　：標準せん断力係数

令88条第2項により、0.2以上とする。ただし、特定行政庁により著しく地盤が軟弱と指定された地域（第3種地盤）では、0.3以上とする。

i階に加わる地震力：EPi＝EQi－ EQi+1

C'i＝EPi／Wi

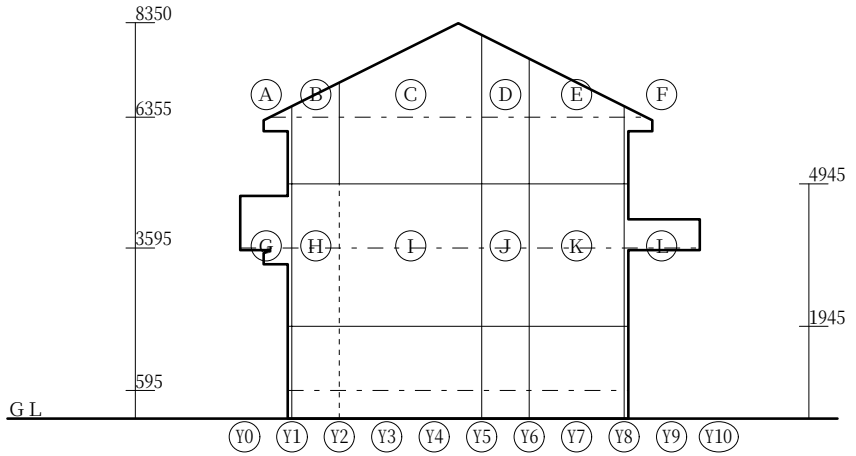
(4) 風圧力の算定



X＋方向風圧力算出面

X＋方向風圧力算定表

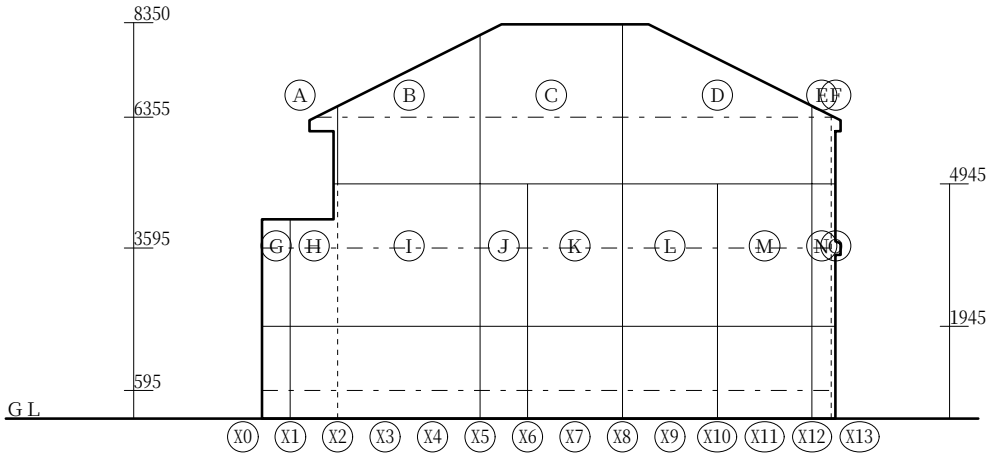
階	通り	面番号	Z	q	Ｃｆ	Ａw	wQ	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	ΣwQｉ
2	Y1	A	5.77	1754.20	1.16	0.34	0.69	0.69	0.69	2.63	37.87
		B	6.02	1754.20	1.17	1.89	3.88	3.88	3.88		
	Y2	C	6.64	1754.20	1.18	8.56	17.78	17.78	17.78	10.83	
	Y5	D	6.52	1754.20	1.18	2.89	6.00	6.00	6.00	11.89	
	Y6	E	6.27	1754.20	1.17	4.29	8.84	8.84	8.84	7.42	
	Y8	F	5.77	1754.20	1.16	0.34	0.69	0.69	0.69	5.11	
1	Y1	G	3.45	1754.20	1.14	1.58	3.16	3.16	3.16	15.16	47.68
		H	3.45	1754.20	1.14	3.00	6.00	6.00	24.01		
	(Y2)	I	3.45	1754.20	1.14	9.00	18.01	18.01	(24.01)	(15.16)	
	Y5	J	3.45	1754.20	1.14	3.00	6.00	6.00	6.00	15.01	
	Y6	K	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01	9.00	
	Y8	L	3.45	1754.20	1.14	1.25	2.51	2.51	2.51	8.51	



X－方向風圧力算出面

X－方向風圧力算定表

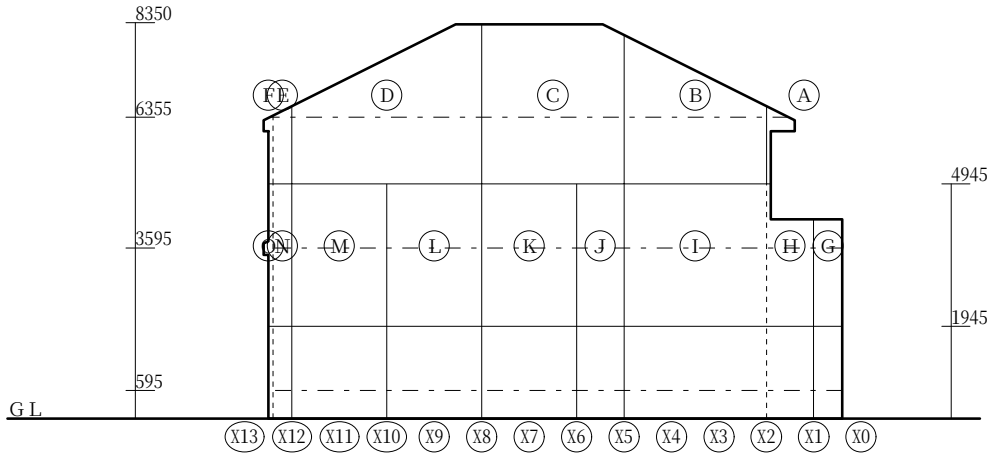
階	通り	面番号	Z	q	Ｃｆ	Ａw	wQ	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	ΣwQｉ
2	Y1	A	5.77	1754.20	1.16	0.34	0.69	0.69	0.69	2.63	37.87
		B	6.02	1754.20	1.17	1.89	3.88	3.88	3.88		
	Y2	C	6.64	1754.20	1.18	8.56	17.78	17.78	17.78	10.83	
	Y5	D	6.52	1754.20	1.18	2.89	6.00	6.00	6.00	11.89	
	Y6	E	6.27	1754.20	1.17	4.29	8.84	8.84	8.84	7.42	
	Y8	F	5.77	1754.20	1.16	0.34	0.69	0.69	0.69	5.11	
1	Y1	G	3.45	1754.20	1.14	1.58	3.16	3.16	3.16	15.16	47.68
		H	3.45	1754.20	1.14	3.00	6.00	6.00	24.01		
	(Y2)	I	3.45	1754.20	1.14	9.00	18.01	18.01	(24.01)	(15.16)	
	Y5	J	3.45	1754.20	1.14	3.00	6.00	6.00	6.00	15.01	
	Y6	K	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01	9.00	
	Y8	L	3.45	1754.20	1.14	1.25	2.51	2.51	2.51	8.51	



Y＋方向風圧力算出面

Y＋方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	Cf	Aw	wQ	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	ΣwQi
2	X2	A	5.77	1754.20	1.16	0.34	0.69	0.69	0.69	8.13	59.85
		B	6.52	1754.20	1.18	7.18	14.88	14.88	14.88		
	X5									17.88	
		C	6.63	1754.20	1.18	10.06	20.89	20.89	20.89		
	X8									21.35	
		D	6.63	1754.20	1.18	10.50	21.81	21.81	21.81		
	X12									12.49	
		E	5.77	1754.20	1.16	0.62	1.26	1.26	1.59		
	(X12.4)									(12.49)	
		F	5.67	1754.20	1.16	0.16	0.33	0.33	(1.59)		
1	X1	G	3.07	1754.20	1.14	1.34	2.69	2.69	2.69	14.02	70.39
		H	3.45	1754.20	1.14	2.33	4.65	4.65	22.66		
	(X2)									(14.02)	
		I	3.45	1754.20	1.14	9.00	18.01	18.01	(22.66)		
	X5									14.33	
		J	3.45	1754.20	1.14	3.00	6.00	6.00	6.00		
	X6									9.00	
		K	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01		
	X8									12.01	
		L	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01		
	X10									12.01	
		M	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01		
	X12									9.03	
		N	3.45	1754.20	1.14	1.20	2.40	2.40	3.03		
	(X12.4)									(9.03)	
		O	3.45	1754.20	1.14	0.31	0.63	0.63	(3.03)		



Y－方向風圧力算出面

Y－方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	Cf	Aw	wQ	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	ΣwQi
2	X2	A	5.77	1754.20	1.16	0.34	0.69	0.69	0.69	8.13	59.85
		B	6.52	1754.20	1.18	7.18	14.88	14.88	14.88		
	X5									17.88	
		C	6.63	1754.20	1.18	10.06	20.89	20.89	20.89		
	X8									21.35	
		D	6.63	1754.20	1.18	10.50	21.81	21.81	21.81		
	X12									12.49	
		E	5.77	1754.20	1.16	0.62	1.26	1.26	1.59		
	(X12.4)									(12.49)	
		F	5.67	1754.20	1.16	0.16	0.33	0.33	(1.59)		
1	X1	G	3.07	1754.20	1.14	1.34	2.69	2.69	2.69	14.02	70.39
		H	3.45	1754.20	1.14	2.33	4.65	4.65	22.66		
	(X2)									(14.02)	
		I	3.45	1754.20	1.14	9.00	18.01	18.01	(22.66)		
	X5									14.33	
		J	3.45	1754.20	1.14	3.00	6.00	6.00	6.00		
	X6									9.00	
		K	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01		
	X8									12.01	
		L	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01		
	X10									12.01	
		M	3.45	1754.20	1.14	6.00	12.01	12.01	12.01		
	X12									9.03	
		N	3.45	1754.20	1.14	1.20	2.40	2.40	3.03		
	(X12.4)									(9.03)	
		O	3.45	1754.20	1.14	0.31	0.63	0.63	(3.03)		

(5) 偏心率の算定

計算の原点は、座標の左下（Ｘ０、Ｙ０）とする。X方向、Y方向は計算方向を示す。

Ｏｘ：Y方向の重心位置(座標)
Ｏｙ：X方向の重心位置(座標)

Ｌｘ：Y方向の耐力壁位置(座標)
Ｌｙ：X方向の耐力壁位置(座標)

Ｇｘ：Y方向の剛心位置(座標)
Ｇｙ：X方向の剛心位置(座標)
Ｇｘ＝ΣＤＸｙ／ΣＤｙ
Ｇｙ＝ΣＤＹｘ／ΣＤｘ
ＤＹｘ＝Ｄｘ・Ｌｙ
ＤＸｙ＝Ｄｙ・Ｌｘ

Ｄｘ：X方向の壁剛性
Ｄｙ：Y方向の壁剛性

ｅｘ：Y方向の偏心距離
ｅｙ：X方向の偏心距離
ｅｘ＝｜Ｏｘ－Ｇｘ｜
ｅｙ＝｜Ｏｙ－Ｇｙ｜

ｒｅｘ：X方向弾力半径
ｒｅｙ：Y方向弾力半径
ｒｅｘ＝√（（Ｊｘ＋Ｊｙ）／ΣＤｘ）
ｒｅｙ＝√（（Ｊｘ＋Ｊｙ）／ΣＤｙ）
Ｊｘ＋Ｊｙ：ねじり剛性
Ｊｘ＝Σ（Ｄｘ・（Ｌｙ－Ｇｙ）^2）
Ｊｙ＝Σ（Ｄｙ・（Ｌｘ－Ｇｘ）^2）

Ｒｅｘ：X方向偏心率
Ｒｅｙ：Y方向偏心率
Ｒｅｘ＝ｅｙ／ｒｅｘ
Ｒｅｙ＝ｅｘ／ｒｅｙ

①偏心率の算定（地震力）

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx+Jy	rex (m)	Rex	判定(≦0.30)
X＋	2	3.533	4.077	0.543	174831.00	4.230	0.128	OK
	1	3.519	3.658	0.139	459294.69	5.235	0.027	OK

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx+Jy	rex (m)	Rex	判定(≦0.30)
X－	2	3.533	4.106	0.573	175681.16	4.218	0.136	OK
	1	3.519	3.700	0.181	454802.68	5.303	0.034	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx+Jy	rey (m)	Rey	判定(≦0.30)
Y＋	2	5.971	5.611	0.360	175681.16	4.296	0.084	OK
	1	5.596	5.124	0.472	454802.68	4.716	0.100	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx+Jy	rey (m)	Rey	判定(≦0.30)
Y－	2	5.971	5.821	0.150	181652.77	4.324	0.035	OK
	1	5.596	5.124	0.472	454802.68	4.716	0.100	OK

②偏心率の算定（風圧力）

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx+Jy	rex (m)	Rex	判定(≦0.30)
X＋	2	3.465	4.077	0.612	174831.00	4.230	0.145	OK
	1	3.458	3.658	0.200	459294.69	5.235	0.038	OK

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx+Jy	rex (m)	Rex	判定(≦0.30)
X－	2	3.465	4.106	0.641	175681.16	4.218	0.152	OK
	1	3.458	3.700	0.242	454802.68	5.303	0.046	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx+Jy	rey (m)	Rey	判定(≦0.30)
Y＋	2	6.124	5.611	0.513	175681.16	4.296	0.120	OK
	1	5.837	5.124	0.713	454802.68	4.716	0.151	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx+Jy	rey (m)	Rey	判定(≦0.30)
Y－	2	6.124	5.821	0.303	181652.77	4.324	0.070	OK
	1	5.837	5.124	0.713	454802.68	4.716	0.151	OK

③剛心の算定

２階Ｘ＋方向剛心位置（座標）

通り	Ｄx	Ｌｙ（m）	ＤＹｘ
Y1	1669.500	0.000	0.000
Y2	1282.500	1.000	1282.500
Y5	2278.500	4.000	9114.000
Y6	1176.000	5.000	5880.000
Y8	3366.000	7.000	23562.000
計	9772.500		39838.500

Gy＝ΣＤＹｘ／ΣＤｘ＝39838.500/9772.500＝4.077（m）

２階Ｘ－方向剛心位置（座標）

通り	Ｄx	Ｌｙ（m）	ＤＹｘ
Y1	1669.500	0.000	0.000
Y2	1282.500	1.000	1282.500
Y5	2278.500	4.000	9114.000
Y6	1176.000	5.000	5880.000
Y8	3466.500	7.000	24265.500
計	9873.000		40542.000

Gy＝ΣＤＹｘ／ΣＤｘ＝40542.000/9873.000＝4.106（m）

２階Ｙ＋方向剛心位置（座標）

通り	Ｄｙ	Ｌｘ	ＤＸｙ
X2	2143.500	1.000	2143.500
X5	2278.500	4.000	9114.000
X8	3481.500	7.000	24370.500
X12	1617.000	11.000	17787.000
計	9520.500		53415.000

Gx＝ΣＤＸｙ／ΣＤｙ＝53415.000/9520.500＝5.611（m）

２階Ｙ－方向剛心位置（座標）

通り	Ｄｙ	Ｌｘ	ＤＸｙ
X2	2043.000	1.000	2043.000
X5	2278.500	4.000	9114.000
X8	3481.500	7.000	24370.500
X12	1911.000	11.000	21021.000
計	9714.000		56548.500

Gx＝ΣＤＸｙ／ΣＤｙ＝56548.500/9714.000＝5.821（m）

１階Ｘ＋方向剛心位置（座標）

通り	Ｄx	Ｌｙ（m）	ＤＹｘ
Y1	5439.000	0.000	0.000
Y5	4704.000	4.000	18816.000
Y6	1911.000	5.000	9555.000
Y8	4704.000	7.000	32928.000
計	16758.000		61299.000

Gy＝ΣＤＹｘ／ΣＤｘ＝61299.000/16758.000＝3.658（m）

１階Ｘ－方向剛心位置（座標）

通り	Ｄx	Ｌｙ（m）	ＤＹｘ
Y1	5145.000	0.000	0.000
Y5	4704.000	4.000	18816.000
Y6	1617.000	5.000	8085.000
Y8	4704.000	7.000	32928.000
計	16170.000		59829.000

Gy＝ΣＤＹｘ／ΣＤｘ＝59829.000/16170.000＝3.700（m）

１階Ｙ＋方向剛心位置（座標）

通り	Ｄｙ	Ｌｘ	ＤＸｙ
X1	5880.000	0.000	0.000
X5	3816.000	4.000	15264.000
X6	2352.000	5.000	11760.000
X8	2943.000	7.000	20601.000
X10	1437.000	9.000	12933.000
X12	4020.000	11.000	44220.000
計	20448.000		104778.000

Gx＝ΣＤＸｙ／ΣＤｙ＝104778.000/20448.000＝5.124（m）

１階Ｙ－方向剛心位置（座標）

通り	Ｄｙ	Ｌｘ	ＤＸｙ
X1	5880.000	0.000	0.000
X5	3816.000	4.000	15264.000
X6	2352.000	5.000	11760.000
X8	2943.000	7.000	20601.000
X10	1437.000	9.000	12933.000
X12	4020.000	11.000	44220.000
計	20448.000		104778.000

Gx＝ΣＤＸｙ／ΣＤｙ＝104778.000/20448.000＝5.124（m）

④重心の算定（地震力）

２階X方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
Y1	21.39	0.000	0.00
Y2	38.11	1.000	38.11
Y5	33.41	4.000	133.66
Y6	25.60	5.000	128.02
Y8	34.32	7.000	240.25
計	152.84		540.03

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝540.03/152.84＝3.533（m）

２階Y方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
X2	31.60	1.000	31.60
X5	38.60	4.000	154.40
X8	45.61	7.000	319.27
X12	37.03	11.000	407.31
計	152.84		912.59

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝912.59/152.84＝5.971（m）

１階X方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2階計	152.84		540.03
Y1	94.44	0.000	0.00
Y5	64.89	4.000	259.57
Y6	42.86	5.000	214.29
Y8	67.65	7.000	473.54
計	422.68		1487.43

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝1487.43/422.68＝3.519（m）

１階Y方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
2階計	152.84		912.59
X1	64.05	0.000	0.00
X5	55.84	4.000	223.35
X6	29.64	5.000	148.18
X8	42.44	7.000	297.10
X10	36.24	9.000	326.15
X12	41.63	11.000	457.97
計	422.68		2365.34

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝2365.34/422.68＝5.596（m）

⑤重心の算定（風圧力）

２階X＋方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
Y1	2.63	0.000	0.00
Y2	10.83	1.000	10.83
Y5	11.89	4.000	47.55
Y6	7.42	5.000	37.09
Y8	5.11	7.000	35.74
計	37.87		131.21

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝131.21/37.87＝3.465（m）

２階X－方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
Y1	2.63	0.000	0.00
Y2	10.83	1.000	10.83
Y5	11.89	4.000	47.55
Y6	7.42	5.000	37.09
Y8	5.11	7.000	35.74
計	37.87		131.21

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝131.21/37.87＝3.465（m）

２階Y＋方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
X2	8.13	1.000	8.13
X5	17.89	4.000	71.54
X8	21.35	7.000	149.43
X12	12.49	11.000	137.44
計	59.85		366.54

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝366.54/59.85＝6.124（m）

２階Y－方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
X2	8.13	1.000	8.13
X5	17.89	4.000	71.54
X8	21.35	7.000	149.43
X12	12.49	11.000	137.44
計	59.85		366.54

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝366.54/59.85＝6.124（m）

１階X＋方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2階計	37.87		131.21
Y1	15.16	0.000	0.00
Y5	15.01	4.000	60.03
Y6	9.00	5.000	45.02
Y8	8.51	7.000	59.56
計	85.55		295.82

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝295.82/85.55＝3.458（m）

１階Ｘ－方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN･m)
2階計	37.87		131.21
Y1	15.16	0.000	0.00
Y5	15.01	4.000	60.03
Y6	9.00	5.000	45.02
Y8	8.51	7.000	59.56
計	85.55		295.82

Oy＝Σ（Wi・Ly）／ΣWi＝295.82/85.55＝3.458（m）

１階Ｙ＋方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN･m)
2階計	59.85		366.54
X1	14.02	0.000	0.00
X5	14.33	4.000	57.33
X6	9.00	5.000	45.02
X8	12.01	7.000	84.04
X10	12.01	9.000	108.05
X12	9.03	11.000	99.32
計	130.25		760.28

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝760.28/130.25＝5.837（m）

１階Ｙ－方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN･m)
2階計	59.85		366.54
X1	14.02	0.000	0.00
X5	14.33	4.000	57.33
X6	9.00	5.000	45.02
X8	12.01	7.000	84.04
X10	12.01	9.000	108.05
X12	9.03	11.000	99.32
計	130.25		760.28

Ox＝Σ（Wi・Lx）／ΣWi＝760.28/130.25＝5.837（m）

(6) ねじれ補正係数の算定と鉛直構面の判定

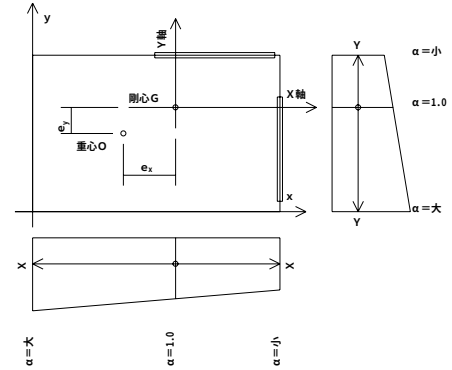
ねじれ補正係数αは、下式により計算する。

当該方向の偏心率が0.15以下である場合は1

当該方向の偏心率が0.15以上0.30以下の場合は、偏心率より求めた値を採用する（但し、1未満の場合は1）

$$\alpha x = 1 + \frac{\Sigma Dx \cdot ey}{KT} \cdot Y$$

$$\alpha y = 1 + \frac{\Sigma Dy \cdot ex}{KT} \cdot X$$



αx：x方向のねじれ補正係数
αy：y方向のねじれ補正係数
ex: y方向の偏心距離(重心と剛心のずれ)
ey：x方向の偏心距離(重心と剛心のずれ)
KT＝Jx＋Jy：ねじり剛性
ΣDx：x方向の剛性の総和（=Ki）
ΣDy：y方向の剛性の総和（=Ki）
Jx：剛心Gを原点とする座標軸Xに対する、水平剛性Dxの２次モーメント
Jy：剛心Gを原点とする座標軸Yに対する、水平剛性Dyの２次モーメント
X：剛心Gから求めようとする列(耐力壁が存在する列)までの距離(Y軸方向の距離)で、重心0の側を正、逆側を負とする。
Y：剛心Gから求めようとする列(耐力壁が存在する列)までの距離(X軸方向の距離)で、重心0の側を正、逆側を負とする。

また、ｉ階ｊ通りの鉛直構面が負担する水平力は、下式で与えられる。

$$\text{地震時水平力}QEij = \frac{\alpha Eij \cdot Kij}{Ki} \cdot QEi$$

$$\text{風圧時水平力}QWij = \frac{\alpha Wij \cdot Kij}{Ki} \cdot QWi$$

QEij、QWij≦Qaij（鉛直構面の許容せん断耐力）であればＯＫとする。

ここで、それぞれの変数は以下のとおり
QEi：ｉ階に加わる地震力（kN）
QWi：当該方向に直行する面が受けるｉ階の風圧力（kN）
αEij：ｉ階ｊ通りの地震用ねじれ補正係数
αWij：ｉ階ｊ通りの風用ねじれ補正係数
Ki：ｉ階の当該方向の鉛直構面剛性の和（kN/rad）
Kij：ｉ階ｊ通りの鉛直構面の剛性〔耐力要素の剛性の和〕（kN/rad）
Qaij：ｉ階ｊ通りの鉛直構面の許容せん断耐力（kN）（耐力要素の許容耐力の単純和）

２階Ｘ＋方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	αEx	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	αWx	Qwi	Qwij	検定値	
Y1	9772.50	1669.50	11.13	33.24	0.543	4.08	1.000	51.41	8.78	0.79	0.612	4.08	1.000	37.87	6.47	0.58	OK
Y2	9772.50	1282.50	8.55	33.24	0.543	3.08	1.000	51.41	6.75	0.79	0.612	3.08	1.000	37.87	4.97	0.58	OK
Y5	9772.50	2278.50	15.19	33.24	0.543	0.08	1.000	51.41	11.99	0.79	0.612	0.08	1.000	37.87	8.83	0.58	OK
Y6	9772.50	1176.00	7.84	33.24	0.543	-0.92	1.000	51.41	6.19	0.79	0.612	-0.92	1.000	37.87	4.56	0.58	OK
Y8	9772.50	3366.00	22.44	33.24	0.543	-2.92	1.000	51.41	17.71	0.79	0.612	-2.92	1.000	37.87	13.04	0.58	OK

２階Ｘ－方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	αEx	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	αWx	Qwi	Qwij	検定値	
Y1	9873.00	1669.50	11.13	33.58	0.573	4.11	1.000	51.41	8.69	0.78	0.641	4.11	1.000	37.87	6.40	0.58	OK
Y2	9873.00	1282.50	8.55	33.58	0.573	3.11	1.000	51.41	6.68	0.78	0.641	3.11	1.000	37.87	4.92	0.58	OK
Y5	9873.00	2278.50	15.19	33.58	0.573	0.11	1.000	51.41	11.86	0.78	0.641	0.11	1.000	37.87	8.74	0.58	OK
Y6	9873.00	1176.00	7.84	33.58	0.573	-0.89	1.000	51.41	6.12	0.78	0.641	-0.89	1.000	37.87	4.51	0.58	OK
Y8	9873.00	3466.50	23.11	33.58	0.573	-2.89	1.000	51.41	18.05	0.78	0.641	-2.89	1.000	37.87	13.30	0.58	OK

２階Ｙ＋方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	αEy	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	αWy	Qwi	Qwij	検定値	
X2	9520.50	2143.50	14.29	32.38	0.360	-4.61	1.000	51.41	11.57	0.81	0.513	-4.61	1.000	59.85	13.48	0.94	OK
X5	9520.50	2278.50	15.19	32.38	0.360	-1.61	1.000	51.41	12.30	0.81	0.513	-1.61	1.000	59.85	14.32	0.94	OK
X8	9520.50	3481.50	23.21	32.38	0.360	1.39	1.000	51.41	18.80	0.81	0.513	1.39	1.000	59.85	21.89	0.94	OK
X12	9520.50	1617.00	10.78	32.38	0.360	5.39	1.000	51.41	8.73	0.81	0.513	5.39	1.000	59.85	10.17	0.94	OK

２階Ｙ－方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	αEy	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	αWy	Qwi	Qwij	検定値	
X2	9714.00	2043.00	13.62	33.04	0.150	-4.82	1.000	51.41	10.81	0.79	0.303	-4.82	1.000	59.85	12.59	0.92	OK
X5	9714.00	2278.50	15.19	33.04	0.150	-1.82	1.000	51.41	12.06	0.79	0.303	-1.82	1.000	59.85	14.04	0.92	OK
X8	9714.00	3481.50	23.21	33.04	0.150	1.18	1.000	51.41	18.43	0.79	0.303	1.18	1.000	59.85	21.45	0.92	OK
X12	9714.00	1911.00	12.74	33.04	0.150	5.18	1.000	51.41	10.11	0.79	0.303	5.18	1.000	59.85	11.77	0.92	OK

１階Ｘ＋方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	αEx	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	αWx	Qwi	Qwij	検定値	
Y1	16758.00	5439.00	36.26	57.00	0.139	3.66	1.000	105.67	34.30	0.95	0.200	3.66	1.000	85.55	27.77	0.77	OK
Y5	16758.00	4704.00	31.36	57.00	0.139	-0.34	1.000	105.67	29.66	0.95	0.200	-0.34	1.000	85.55	24.01	0.77	OK
Y6	16758.00	1911.00	12.74	57.00	0.139	-1.34	1.000	105.67	12.05	0.95	0.200	-1.34	1.000	85.55	9.76	0.77	OK
Y8	16758.00	4704.00	31.36	57.00	0.139	-3.34	1.000	105.67	29.66	0.95	0.200	-3.34	1.000	85.55	24.01	0.77	OK

１階Ｘ－方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	αEx	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	αWx	Qwi	Qwij	検定値	
Y1	16170.00	5145.00	34.30	55.00	0.181	3.70	1.000	105.67	33.62	0.98	0.242	3.70	1.000	85.55	27.22	0.79	OK
Y5	16170.00	4704.00	31.36	55.00	0.181	-0.30	1.000	105.67	30.74	0.98	0.242	-0.30	1.000	85.55	24.89	0.79	OK
Y6	16170.00	1617.00	10.78	55.00	0.181	-1.30	1.000	105.67	10.57	0.98	0.242	-1.30	1.000	85.55	8.55	0.79	OK
Y8	16170.00	4704.00	31.36	55.00	0.181	-3.30	1.000	105.67	30.74	0.98	0.242	-3.30	1.000	85.55	24.89	0.79	OK

１階Ｙ＋方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	αEy	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	αWy	Qwi	Qwij	検定値	
X1	20448.00	5880.00	39.20	69.56	0.472	-5.12	1.000	105.67	30.39	0.78	0.713	-5.12	1.000	130.25	37.45	0.96	OK
X5	20448.00	3816.00	25.44	69.56	0.472	-1.12	1.000	105.67	19.72	0.78	0.713	-1.12	1.000	130.25	24.31	0.96	OK
X6	20448.00	2352.00	15.68	69.56	0.472	-0.12	1.000	105.67	12.15	0.78	0.713	-0.12	1.000	130.25	14.98	0.96	OK
X8	20448.00	2943.00	19.62	69.56	0.472	1.88	1.000	105.67	15.21	0.78	0.713	1.88	1.000	130.25	18.75	0.96	OK
X10	20448.00	1437.00	9.58	69.56	0.472	3.88	1.000	105.67	7.43	0.78	0.713	3.88	1.000	130.25	9.15	0.96	OK
X12	20448.00	4020.00	26.80	69.56	0.472	5.88	1.000	105.67	20.77	0.78	0.713	5.88	1.000	130.25	25.61	0.96	OK

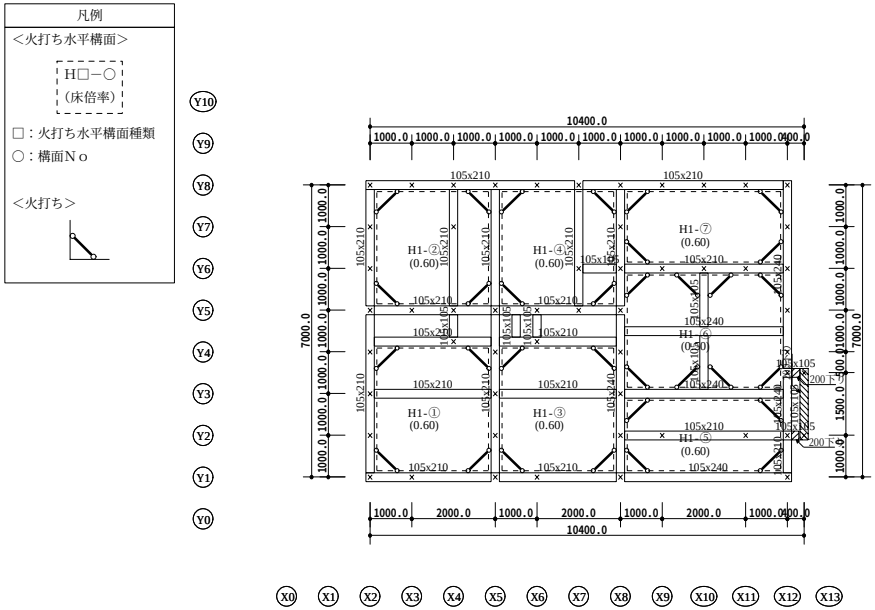
１階Ｙ－方向

通り	Ki	Kij	Qaij	Ｌｄ	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	αEy	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	αWy	Qwi	Qwij	検定値	
X1	20448.00	5880.00	39.20	69.56	0.472	-5.12	1.000	105.67	30.39	0.78	0.713	-5.12	1.000	130.25	37.45	0.96	OK
X5	20448.00	3816.00	25.44	69.56	0.472	-1.12	1.000	105.67	19.72	0.78	0.713	-1.12	1.000	130.25	24.31	0.96	OK
X6	20448.00	2352.00	15.68	69.56	0.472	-0.12	1.000	105.67	12.15	0.78	0.713	-0.12	1.000	130.25	14.98	0.96	OK
X8	20448.00	2943.00	19.62	69.56	0.472	1.88	1.000	105.67	15.21	0.78	0.713	1.88	1.000	130.25	18.75	0.96	OK
X10	20448.00	1437.00	9.58	69.56	0.472	3.88	1.000	105.67	7.43	0.78	0.713	3.88	1.000	130.25	9.15	0.96	OK
X12	20448.00	4020.00	26.80	69.56	0.472	5.88	1.000	105.67	20.77	0.78	0.713	5.88	1.000	130.25	25.61	0.96	OK

4 床倍率の算定

4.1 火打ち水平構面の検討

（1）小屋火打ち水平構面の検討

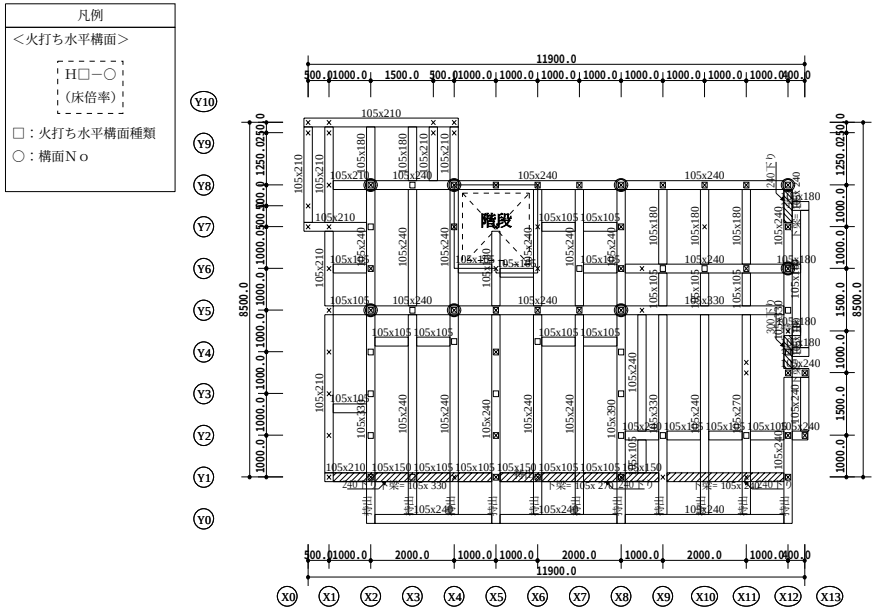


小屋火打ち水平構面

小屋火打ち水平構面の床倍率

火打ち構面記号	面積(㎡)	火打ち本数	平均負担面積(㎡)	最低梁せい(㎜)	床倍率
H1−①	9.75	4	2.44	210	0.60
H1−②	9.00	4	2.25	210	0.60
H1−③	9.75	4	2.44	210	0.60
H1−④	9.00	4	2.25	210	0.60
H1−⑤	8.00	4	2.00	210	0.60
H1−⑥	12.00	8	1.50	105	0.50
H1−⑦	8.00	4	2.00	210	0.60

（2）２階床火打ち水平構面の検討

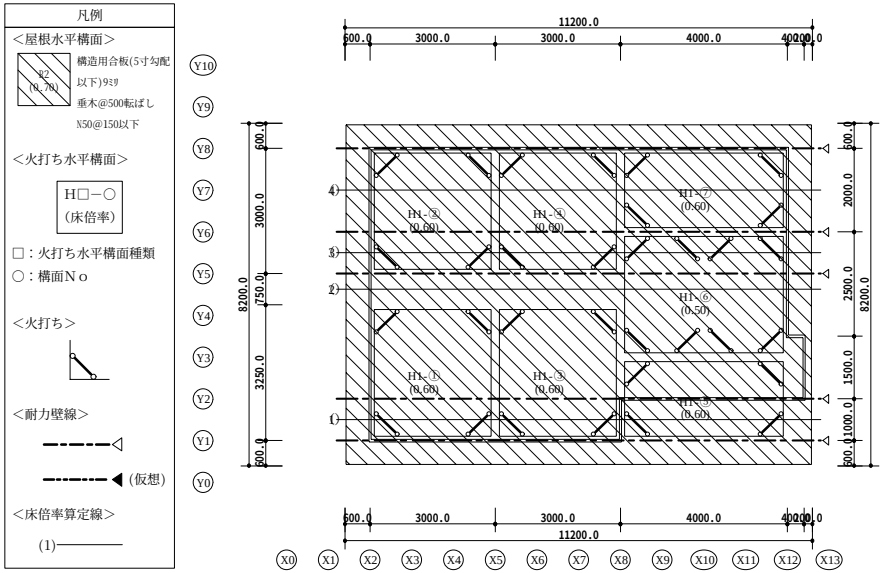


２階床火打ち水平構面

検定必要箇所がないため省略

4.2 存在床倍率の算定

（1）小屋X軸方向存在床倍率の算定

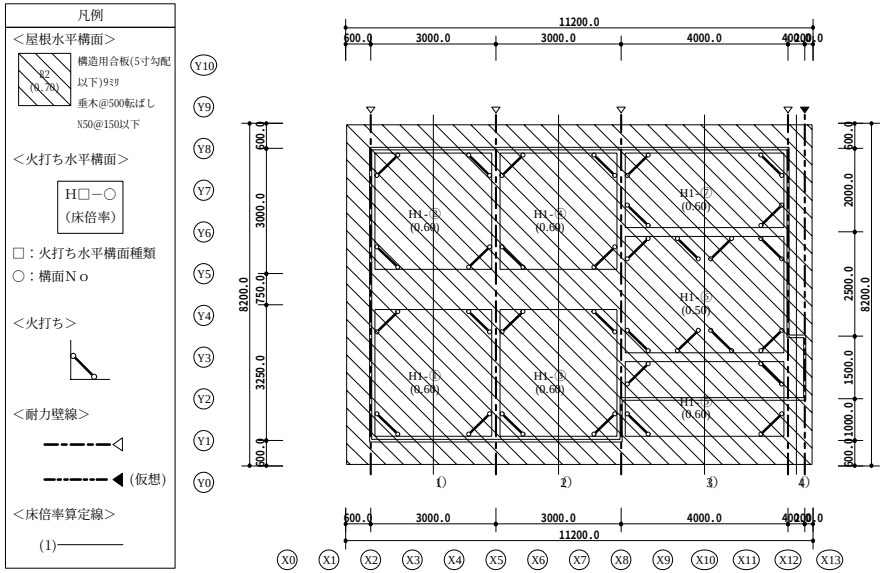


小屋X軸方向水平構面図

小屋X軸方向存在床倍率算定表

耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計（m）	奥行長さ計（m）	平均存在床倍率	許容耐力 Pa（kN）
		床種類	床倍率	奥行き長さ（m）	床量（m）				
Y1-Y2	(1)	H1－①	0.60	3.00	1.80	13.84	11.20	1.24	27.13
		H1－③	0.60	3.00	1.80				
		H1－⑤	0.60	4.00	2.40				
		R2	0.70	11.20	7.84				
Y2-Y5	(2)	H1－⑥	0.50	4.00	2.00	9.84	11.20	0.88	19.29
		R2	0.70	11.20	7.84				
Y5-Y6	(3)	H1－②	0.60	3.00	1.80	13.44	11.20	1.20	26.34
		H1－④	0.60	3.00	1.80				
		H1－⑥	0.50	4.00	2.00				
		R2	0.70	11.20	7.84				
Y6-Y8	(4)	H1－②	0.60	3.00	1.80	13.84	11.20	1.24	27.13
		H1－④	0.60	3.00	1.80				
		H1－⑦	0.60	4.00	2.40				
		R2	0.70	11.20	7.84				

（2）小屋Y軸方向存在床倍率の算定

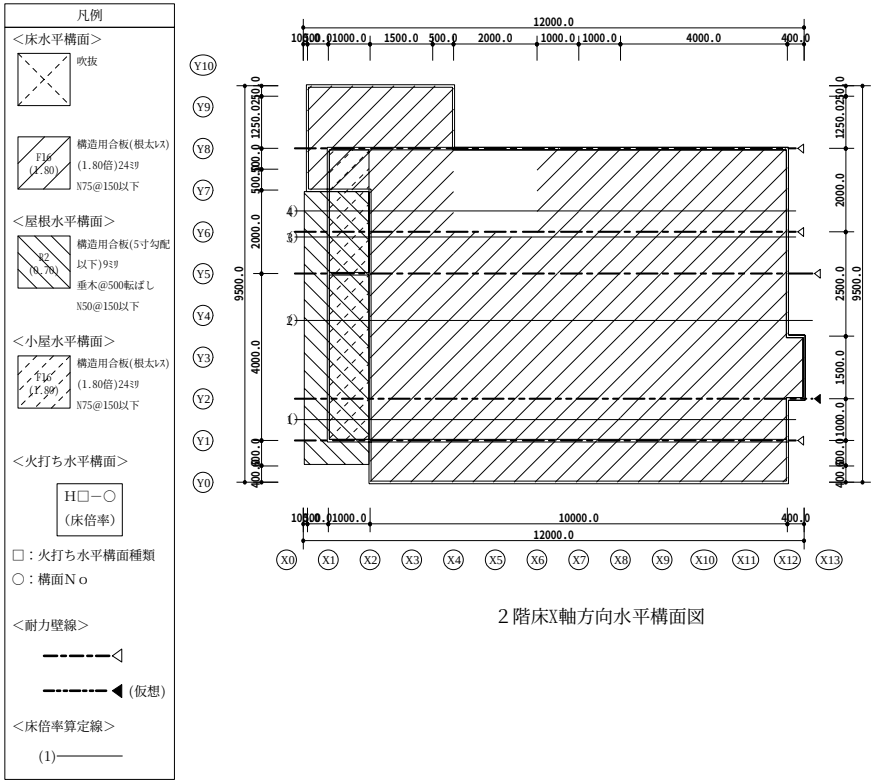


小屋Y軸方向水平構面図

小屋Y軸方向存在床倍率算定表

耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計（m）	奥行長さ計（m）	平均存在床倍率	許容耐力 Pa（kN）
		床種類	床倍率	奥行き長さ（m）	床量（m）				
X2-X5	(1)	H1－②	0.60	3.00	1.80	9.49	8.20	1.16	18.60
		H1－①	0.60	3.25	1.95				
		R2	0.70	8.20	5.74				
X5-X8	(2)	H1－④	0.60	3.00	1.80	9.49	8.20	1.16	18.60
		H1－③	0.60	3.25	1.95				
		R2	0.70	8.20	5.74				
X8-X12	(3)	H1－⑦	0.60	2.00	1.20	9.64	8.20	1.18	18.89
		H1－⑤	0.60	2.00	1.20				
		H1－⑥	0.50	3.00	1.50				
		R2	0.70	8.20	5.74				
X12-(X12.4)	(4)	R2	0.70	8.20	5.74	5.74	8.20	0.70	11.25

（3）２階床X軸方向存在床倍率の算定



２階床X軸方向水平構面図

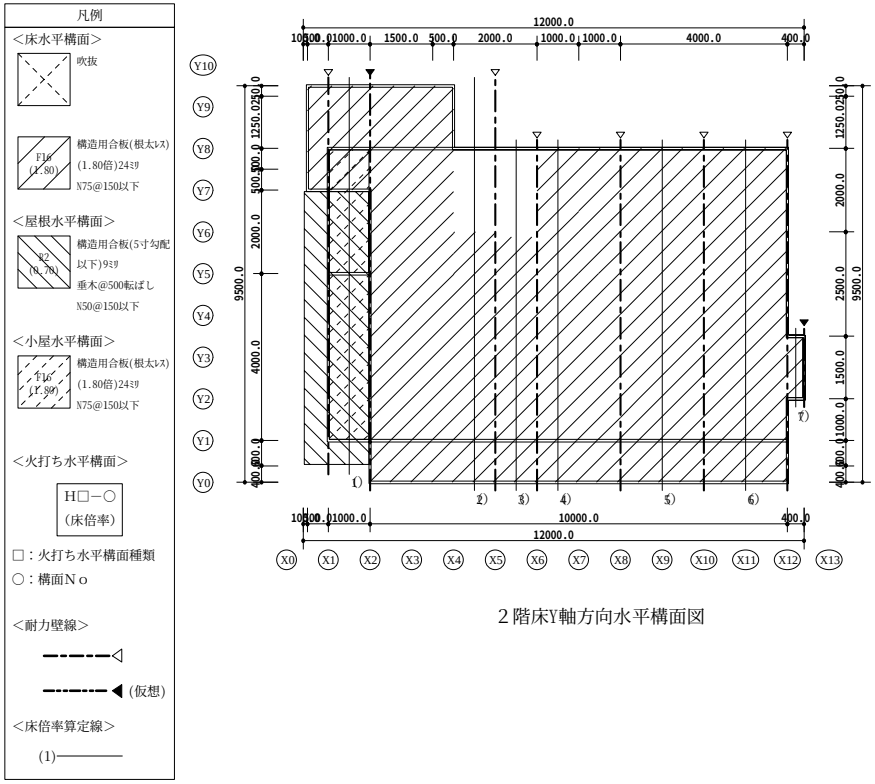
２階床X軸方向存在床倍率算定表

耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計（m）	奥行長さ計（m）	平均存在床倍率	許容耐力 Pa（kN）
		床種類	床倍率	奥行き長さ（m）	床量（m）				
Y1-(Y2)	(1)	F16	1.80	3.00	5.40	20.92	11.60	1.80	41.00
		F16	1.80	3.00	5.40				
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		R2	0.70	1.60	1.12				
(Y2)-Y5	(2)	F16	1.80	3.00	5.40	20.92	12.00	1.74	41.00
		F16	1.80	3.00	5.40				
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		R2	0.70	1.60	1.12				

２階床X軸方向存在床倍率算定表

耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計（m）	奥行長さ計（m）	平均存在床倍率	許容耐力 Pa（kN）
		床種類	床倍率	奥行き長さ（m）	床量（m）				
Y5-Y6	(3)	F16	1.80	2.00	3.60	19.12	11.60	1.65	37.48
		F16	1.80	3.00	5.40				
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		R2	0.70	1.60	1.12				
Y6-Y8	(4)	吹抜	0.00	2.00	0.00	17.32	11.60	1.49	33.95
		F16	1.80	2.00	3.60				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		R2	0.70	1.60	1.12				

（4）２階床Y軸方向存在床倍率の算定



２階床Y軸方向水平構面図

２階床Y軸方向存在床倍率算定表

耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計（m）	奥行長さ計（m）	平均存在床倍率	許容耐力 Pa（kN）
		床種類	床倍率	奥行き長さ（m）	床量（m）				
X1-(X2)	(1)	F16	1.80	2.50	4.50	21.72	9.10	2.39	42.57
		F16	1.80	3.00	5.40				
		F16	1.80	4.00	7.20				
		R2	0.70	6.60	4.62				
(X2)-X5	(2)	吹抜	0.00	2.00	0.00	10.80	9.50	1.14	21.17
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	1.00	1.80				
		F16	1.80	1.00	1.80				

２階床Y軸方向存在床倍率算定表

耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計（m）	奥行長さ計（m）	平均存在床倍率	許容耐力 Pa（kN）
		床種類	床倍率	奥行き長さ（m）	床量（m）				
X5-X6	(3)	吹抜	0.00	2.11	0.00	10.58	8.00	1.32	20.73
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	0.88	1.58				
		F16	1.80	1.00	1.80				
X6-X8	(4)	F16	1.80	0.75	1.35	14.40	8.00	1.80	28.22
		F16	1.80	3.25	5.85				
		F16	1.80	3.00	5.40				
		F16	1.80	1.00	1.80				
X8-X10	(5)	F16	1.80	2.00	3.60	14.40	8.00	1.80	28.22
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	2.00	3.60				
X10-X12	(6)	F16	1.80	2.00	3.60	14.40	8.00	1.80	28.22
		F16	1.80	4.00	7.20				
		F16	1.80	2.00	3.60				
X12-(X12.4)	(7)	F16	1.80	1.50	2.70	2.70	1.50	1.80	5.29

4.3 水平構面の負担水平力に対する検定

(1) 地震力

$$P_{ij} = \alpha_{Eij} \times C'_i \times W_{ij} + V_{i+1,j}$$

$$w_{ij-1,j} = \alpha_{Eij-1,j} \times C'_i \times W_{ij-1,j}$$

$$\alpha_{Eij-1,j} = \alpha_{Eij} + (\alpha_{Eij-1} - \alpha_{Eij}) \times C_{\alpha Ei}$$

$$C_{\alpha Ei} = \{ \Sigma V_{ij} - \Sigma P_{ij} - C_i' \times \Sigma (\alpha_{Eij} \times W_{ij-1,j}) \} / \{ C_i' \times \Sigma (\alpha_{Eij-1} \times W_{ij-1,j}) - C_i' \times \Sigma (\alpha_{Eij} \times W_{ij-1,j}) \}$$

また

$$V_{ij} = Q_{Eij}$$

ここで、

α_{Eij} ：i階j通り地震用ねじれ補正係数

C_i' ：i階の層せん断力係数

$\alpha_{Eij-1,j}$ ：区間ねじれ補正係数

$C_{\alpha Ei}$ ：区間ねじれ補正算定用係数

W_{ij} ：i階j通りの通り重量（kN）

$W_{ij-1,j}$ ：i階のj-1通りとj通り間の区間重量（kN）

V_{ij} ：i階j通りの鉛直構面に流れる反力（kN）

$V_{i+1,j}$ ：上階j通り鉛直構面からのせん断力（kN）

Q_{Eij} ：i階j通り鉛直構面の負担する地震時水平力（kN）

$w_{ij-1,j}$ ：i階のj-1通りとj通りではさまれた水平構面自身の区間重量によって生ずる分布水平力の和（kN）

なお、V_{ij} 、P_{ij} 、$w_{ij-1,j}$ 間には、次の関係が成立している。

$$\sum_{j=1}^{m} V_{ij} = \sum_{j=1}^{m} P_{ij} + \sum_{j=1}^{m} w_{ij-1,j}$$

水平構面の両端における地震時せん断力は次式によって求めることができる。

$$Q_{ik-1,k} = \left| \sum_{j=1}^{k-1} (V_{ij} - P_{ij}) - \sum_{j=2}^{k-1} w_{ij-1,j} \right|$$

$$Q_{ik,k-1} = \left| \sum_{j=1}^{k-1} (V_{ij} - P_{ij}) - \sum_{j=2}^{k} w_{ij-1,j} \right|$$

ここで、

$Q_{ik-1,k}$ ：i階のk-1通りとk通りではさまれた水平構面のk-1通り側の地震時せん断力

$Q_{ik,k-1}$ ：i階のk-1通りとk通りではさまれた水平構面のk通り側の地震時せん断力

$Q_{aik-1,k}$ ：水平構面の許容せん断耐力

2階X＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	8.78	1.000	0.336	13.72	0.00	4.62								
							0.000	1.000	15.34	5.15	4.16	27.13	0.15	OK
Y2	6.75	1.000	0.336	7.04	0.00	2.37					-0.99		0.04	OK
							0.000	1.000	46.78	15.72	3.39	19.29	0.18	OK
Y5	11.99	1.000	0.336	2.63	0.00	0.88					-12.33		0.64	OK
							0.000	1.000	14.80	4.97	-1.22	26.34	0.05	OK
Y6	6.19	1.000	0.336	2.63	0.00	0.88					-6.19		0.24	OK
							0.000	1.000	31.16	10.47	-0.88	27.13	0.03	OK
Y8	17.71	1.000	0.336	18.74	0.00	6.30					-11.35		0.42	OK

2階X－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	8.69	1.000	0.336	13.72	0.00	4.62								
							0.000	1.000	15.34	5.15	4.07	27.13	0.15	OK
Y2	6.68	1.000	0.336	7.04	0.00	2.37					-1.08		0.04	OK
							0.000	1.000	46.78	15.72	3.23	19.29	0.17	OK
Y5	11.86	1.000	0.336	2.63	0.00	0.88					-12.49		0.65	OK
							0.000	1.000	14.80	4.97	-1.51	26.34	0.06	OK
Y6	6.12	1.000	0.336	2.63	0.00	0.88					-6.48		0.25	OK
							0.000	1.000	31.16	10.47	-1.24	27.13	0.05	OK
Y8	18.05	1.000	0.336	18.74	0.00	6.30					-11.71		0.43	OK

2階Y＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X2	11.57	1.000	0.336	13.32	0.00	4.48								
							0.000	1.000	36.56	12.28	7.09	18.60	0.38	OK
X5	12.30	1.000	0.336	1.80	0.00	0.60					-5.19		0.28	OK
							0.000	1.000	37.05	12.45	6.51	18.60	0.35	OK
X8	18.80	1.000	0.336	4.10	0.00	1.38					-5.94		0.32	OK
							0.000	1.000	45.97	15.45	11.48	18.89	0.61	OK
X12	8.73	1.000	0.336	6.90	0.00	2.32					-3.97		0.21	OK
							0.000	1.000	7.14	2.40	2.44	11.25	0.22	OK
(X12.4)	-	1.000	0.336	-	0.00	0.00					0.04		0.00	OK

2階Y－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X2	10.81	1.000	0.336	13.32	0.00	4.48								
							0.000	1.000	36.56	12.28	6.33	18.60	0.34	OK
X5	12.06	1.000	0.336	1.80	0.00	0.60					-5.95		0.32	OK
							0.000	1.000	37.05	12.45	5.51	18.60	0.30	OK
X8	18.43	1.000	0.336	4.10	0.00	1.38					-6.94		0.37	OK
							0.000	1.000	45.97	15.45	10.11	18.89	0.54	OK
X12	10.11	1.000	0.336	6.90	0.00	2.32					-5.34		0.28	OK
							0.000	1.000	7.14	2.40	2.45	11.25	0.22	OK
(X12.4)	-	1.000	0.336	-	0.00	0.00					0.05		0.00	OK

1階X＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	34.30	1.000	0.201	46.65	8.78	18.16								
							0.000	1.000	24.32	4.89	16.14	41.00	0.39	OK
(Y2)	-	1.000	0.201	-	6.75	6.75					11.25		0.27	OK
							0.000	1.000	71.26	14.32	4.50	41.00	0.11	OK
Y5	29.66	1.000	0.201	6.64	11.99	13.32					-9.82		0.24	OK
							0.000	1.000	20.92	4.20	6.52	37.48	0.17	OK
Y6	12.05	1.000	0.201	6.44	6.19	7.48					2.32		0.06	OK
							0.000	1.000	51.92	10.44	6.89	33.95	0.20	OK
Y8	29.66	1.000	0.201	41.69	17.71	26.09					-3.55		0.10	OK

1階X－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	33.62	1.000	0.201	46.65	8.69	18.07								
							0.000	1.000	24.32	4.89	15.55	41.00	0.38	OK
(Y2)	-	1.000	0.201	-	6.68	6.68					10.66		0.26	OK
							0.000	1.000	71.26	14.32	3.98	41.00	0.10	OK
Y5	30.74	1.000	0.201	6.64	11.86	13.20					-10.34		0.25	OK
							0.000	1.000	20.92	4.20	7.20	37.48	0.19	OK
Y6	10.57	1.000	0.201	6.44	6.12	7.42					3.00		0.08	OK
							0.000	1.000	51.92	10.44	6.15	33.95	0.18	OK
Y8	30.74	1.000	0.201	41.69	18.05	26.43					-4.29		0.13	OK

1階Y＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X1	30.39	1.000	0.201	21.19	0.00	4.26								
							0.000	1.000	20.96	4.21	26.13	42.57	0.61	OK
(X2)	-	1.000	0.201	-	11.57	11.57					21.92		0.51	OK
							0.000	1.000	64.76	13.02	10.35	21.17	0.49	OK
X5	19.72	1.000	0.201	4.98	12.30	13.31					-2.67		0.13	OK
							0.000	1.000	15.99	3.21	3.74	20.73	0.18	OK
X6	12.15	1.000	0.201	2.46	0.00	0.50					0.53		0.03	OK
							0.000	1.000	38.36	7.71	12.18	28.22	0.43	OK
X8	15.21	1.000	0.201	5.09	18.80	19.82					4.47		0.16	OK
							0.000	1.000	36.35	7.31	-0.14	28.22	0.00	OK
X10	7.43	1.000	0.201	1.02	0.00	0.20					-7.45		0.26	OK
							0.000	1.000	34.09	6.85	-0.22	28.22	0.01	OK
X12	20.77	1.000	0.201	15.58	8.73	11.86					-7.07		0.25	OK
							0.000	1.000	9.01	1.81	1.84	5.29	0.35	OK
(X12.4)	-	1.000	0.201	-	0.00	0.00					0.03		0.01	OK

1階Y－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αEij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij	CαEi	αEij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X1	30.39	1.000	0.201	21.19	0.00	4.26								
							0.000	1.000	20.96	4.21	26.13	42.57	0.61	OK
(X2)	-	1.000	0.201	-	10.81	10.81					21.92		0.51	OK
							0.000	1.000	64.76	13.02	11.11	21.17	0.52	OK
X5	19.72	1.000	0.201	4.98	12.06	13.06					-1.91		0.09	OK
							0.000	1.000	15.99	3.21	4.75	20.73	0.23	OK
X6	12.15	1.000	0.201	2.46	0.00	0.50					1.54		0.07	OK
							0.000	1.000	38.36	7.71	13.19	28.22	0.47	OK
X8	15.21	1.000	0.201	5.09	18.43	19.45					5.48		0.19	OK
							0.000	1.000	36.35	7.31	1.24	28.22	0.04	OK
X10	7.43	1.000	0.201	1.02	0.00	0.20					-6.07		0.22	OK
							0.000	1.000	34.09	6.85	1.16	28.22	0.04	OK
X12	20.77	1.000	0.201	15.58	10.11	13.25					-5.69		0.20	OK
							0.000	1.000	9.01	1.81	1.83	5.29	0.35	OK
(X12.4)	-	1.000	0.201	-	0.00	0.00					0.02		0.00	OK

(2) 風圧力

$P_{ij} = \alpha_{wij} \times WQ_{ij} + V_{i+1,j}$

$W_{ij-1,j} = \alpha_{Wij-1,j} \times WQ_{ij-1,j}$

$\alpha_{Wij-1,j} = \alpha_{Wij} + (\alpha_{Wij-1} - \alpha_{Wij}) \times C_{\alpha Wi}$

$C_{\alpha Wi} = \{\Sigma V_{ij} - \Sigma P_{ij} - \Sigma(\alpha_{Wij} \times WQ_{ij-1,j})\} / \{\Sigma(\alpha_{Wij-1} \times WQ_{ij-1,j}) - \Sigma(\alpha_{Wij} \times WQ_{ij-1,j})\}$

また

$V_{ij} = Q_{wij}$

ここで、

α_{wij} ：i階j通りの風圧用ねじれ補正係数

$\alpha_{Wij-1,j}$ ：区間ねじれ補正係数

$C_{\alpha Wi}$ ：区間ねじれ補正算定用係数

$WQ_{ij-1,j}$ ：i階のj-1通りとj通り間の区間風圧力（kN）

WQ_{ij} ：i階のj通り（外周）に取りつくバルコニーやケラバ等、区間風圧力に属さない突出物が受ける風圧力（kN）

なお、V_{ij} 、P_{ij} 、$w_{ij-1,j}$ 間には、次の関係が成立している。

$$\sum_{j=1}^{m} V_{ij} = \sum_{j=1}^{m} P_{ij} + \sum_{j=1}^{m} w_{ij-1,j}$$

水平構面の両端における風圧時せん断力は次式によって求めることができる。

$$Q_{ik-1,k} = \left| \sum_{j=1}^{k-1} (V_{ij} - P_{ij}) - \sum_{j=2}^{k-1} w_{ij-1,j} \right|$$

$$Q_{ik,k-1} = \left| \sum_{j=1}^{k-1} (V_{ij} - P_{ij}) - \sum_{j=2}^{k} w_{ij-1,j} \right|$$

ここで、

$Q_{ik-1,k}$ ：i階のk-1通りとk通りではさまれた水平構面のk-1通り側の風圧時せん断力

$Q_{ik,k-1}$ ：i階のk-1通りとk通りではさまれた水平構面のk通り側の風圧時せん断力

$Q_{aik-1,k}$ ：水平構面の許容せん断耐力

2階X＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	6.47	1.000	0.69	0.00	0.69								
						0.000	1.000	3.88	3.88	5.78	27.13	0.21	OK
Y2	4.97	1.000	0.00	0.00	0.00					1.90		0.07	OK
						0.000	1.000	17.78	17.78	6.87	19.29	0.36	OK
Y5	8.83	1.000	0.00	0.00	0.00					-10.91		0.57	OK
						0.000	1.000	6.00	6.00	-2.08	26.34	0.08	OK
Y6	4.56	1.000	0.00	0.00	0.00					-8.08		0.31	OK
						0.000	1.000	8.84	8.84	-3.52	27.13	0.13	OK
Y8	13.04	1.000	0.69	0.00	0.69					-12.36		0.46	OK

2階X－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	6.40	1.000	0.69	0.00	0.69								
						0.000	1.000	3.88	3.88	5.71	27.13	0.21	OK
Y2	4.92	1.000	0.00	0.00	0.00					1.83		0.07	OK
						0.000	1.000	17.78	17.78	6.75	19.29	0.35	OK
Y5	8.74	1.000	0.00	0.00	0.00					-11.03		0.57	OK
						0.000	1.000	6.00	6.00	-2.29	26.34	0.09	OK
Y6	4.51	1.000	0.00	0.00	0.00					-8.29		0.31	OK
						0.000	1.000	8.84	8.84	-3.78	27.13	0.14	OK
Y8	13.30	1.000	0.69	0.00	0.69					-12.62		0.47	OK

2階Y＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X2	13.48	1.000	0.69	0.00	0.69								
						0.000	1.000	14.88	14.88	12.79	18.60	0.69	OK
X5	14.32	1.000	0.00	0.00	0.00					-2.09		0.11	OK
						0.000	1.000	20.89	20.89	12.23	18.60	0.66	OK
X8	21.89	1.000	0.00	0.00	0.00					-8.66		0.47	OK
						0.000	1.000	21.81	21.81	13.23	18.89	0.70	OK
X12	10.17	1.000	0.00	0.00	0.00					-8.58		0.45	OK
						0.000	1.000	1.26	1.26	1.59	11.25	0.14	OK
(X12.4)	-	1.000	-	0.00	0.33					0.33		0.03	OK

2階Y－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X2	12.59	1.000	0.69	0.00	0.69								
						0.000	1.000	14.88	14.88	11.90	18.60	0.64	OK
X5	14.04	1.000	0.00	0.00	0.00					-2.98		0.16	OK
						0.000	1.000	20.89	20.89	11.06	18.60	0.59	OK
X8	21.45	1.000	0.00	0.00	0.00					-9.83		0.53	OK
						0.000	1.000	21.81	21.81	11.62	18.89	0.62	OK
X12	11.77	1.000	0.00	0.00	0.00					-10.19		0.54	OK
						0.000	1.000	1.26	1.26	1.58	11.25	0.14	OK
(X12.4)	-	1.000	-	0.00	0.33					0.32		0.03	OK

1階X＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	27.77	1.000	3.16	6.47	9.63								
						0.000	1.000	6.00	6.00	18.14	41.00	0.44	OK
(Y2)	-	1.000	-	4.97	4.97					12.14		0.30	OK
						0.000	1.000	18.01	18.01	7.17	41.00	0.17	OK
Y5	24.01	1.000	0.00	8.83	8.83					-10.84		0.26	OK
						0.000	1.000	6.00	6.00	4.34	37.48	0.12	OK
Y6	9.76	1.000	0.00	4.56	4.56					-1.66		0.04	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	3.54	33.95	0.10	OK
Y8	24.01	1.000	2.51	13.04	15.55					-8.47		0.25	OK

1階X－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
Y1	27.22	1.000	3.16	6.40	9.56								
						0.000	1.000	6.00	6.00	17.66	41.00	0.43	OK
(Y2)	-	1.000	-	4.92	4.92					11.66		0.28	OK
						0.000	1.000	18.01	18.01	6.74	41.00	0.16	OK
Y5	24.89	1.000	0.00	8.74	8.74					-11.27		0.27	OK
						0.000	1.000	6.00	6.00	4.88	37.48	0.13	OK
Y6	8.55	1.000	0.00	4.51	4.51					-1.12		0.03	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	2.92	33.95	0.09	OK
Y8	24.89	1.000	2.51	13.30	15.80					-9.09		0.27	OK

1階Y＋方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X1	37.45	1.000	2.69	0.00	2.69								
						0.000	1.000	4.65	4.65	34.76	42.57	0.82	OK
(X2)	-	1.000	-	13.48	13.48					30.11		0.71	OK
						0.000	1.000	18.01	18.01	16.63	21.17	0.79	OK
X5	24.31	1.000	0.00	14.32	14.32					-1.38		0.07	OK
						0.000	1.000	6.00	6.00	8.61	20.73	0.42	OK
X6	14.98	1.000	0.00	0.00	0.00					2.61		0.13	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	17.59	28.22	0.62	OK
X8	18.75	1.000	0.00	21.89	21.89					5.58		0.20	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	2.44	28.22	0.09	OK
X10	9.15	1.000	0.00	0.00	0.00					-9.57		0.34	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	-0.42	28.22	0.01	OK
X12	25.61	1.000	0.00	10.17	10.17					-12.43		0.44	OK
						0.000	1.000	2.40	2.40	3.01	5.29	0.57	OK
(X12.4)	-	1.000	-	0.00	0.63					0.61		0.12	OK

1階Y－方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力 αWij	WQij	Vi+1,j	Pij	CαWi	αWij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k / Qik,k-1	Qaik-1,k	検定値	判定
X1	37.45	1.000	2.69	0.00	2.69								
						0.000	1.000	4.65	4.65	34.76	42.57	0.82	OK
(X2)	-	1.000	-	12.59	12.59					30.11		0.71	OK
						0.000	1.000	18.01	18.01	17.52	21.17	0.83	OK
X5	24.31	1.000	0.00	14.04	14.04					-0.49		0.02	OK
						0.000	1.000	6.00	6.00	9.78	20.73	0.47	OK
X6	14.98	1.000	0.00	0.00	0.00					3.78		0.18	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	18.76	28.22	0.66	OK
X8	18.75	1.000	0.00	21.45	21.45					6.75		0.24	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	4.05	28.22	0.14	OK
X10	9.15	1.000	0.00	0.00	0.00					-7.96		0.28	OK
						0.000	1.000	12.01	12.01	1.19	28.22	0.04	OK
X12	25.61	1.000	0.00	11.77	11.77					-10.82		0.38	OK
						0.000	1.000	2.40	2.40	3.02	5.29	0.57	OK
(X12.4)	-	1.000	-	0.00	0.63					0.62		0.12	OK

5 接合部の設計

[使用記号]

β　：押え(曲げ戻し)の効果を表す係数
Vs　：耐力壁より算定した柱の短期軸力(正:引張、負:圧縮)　<kN>
VL　：柱にかかる鉛直荷重による押え込み力(固定+地震用積載)　<kN>
Vα　：直交する耐力壁に取り付く柱の押さえ込み力　<kN>
QN　：耐力壁より算定した柱のせん断力(金物工法のみ)　<kN>

Vs が正(引張)の場合:
Vτ＝Vs×β＋上階のVs×β－VL－Vα
Vs が負(圧縮)の場合:
Vτ＝Vs＋上階のVs×β－VL－Vα
※ただし、Vs＋上階のVs×βが負(圧縮)の場合はVα＝0
Cμ　：摩擦力による低減係数(金物工法のみ)

5.1 柱頭・柱脚の接合金物の検討（標準計算法）

※Vτが最大となる方向で検討しています。

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
2	X2	○X＋	0.8	21.95	0.00	2.65	0.00	14.91(3.92)	14.91	柱頭金物HSP-20kN	HSP20d	17.78(16.90)	0.84[0.00]	
	Y1	X－	0.8	-21.95	0.00	2.65	0.00	-24.60(－)	(3.92)				(0.00)<0.84>	OK
		Y＋	0.8	13.72	0.00	2.65	0.00	8.33(2.45)		柱脚金物HSPT-20kN	HSPT20	24.17(16.90)	0.62[1.00]	
		Y－	0.8	-8.23	0.00	2.65	0.00	-10.88(－)					(0.23)<0.85>	OK
	X3	X＋	0.5	-21.95	0.00	3.99	0.00	-25.94(－)	6.99	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.89[0.00]	
	Y1	○X－	0.5	21.95	0.00	3.99	0.00	6.99(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.89>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.99	0.00	-3.99(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.49[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	3.99	0.00	-3.99(－)					(0.23)<0.72>	OK
	X5	○X＋	0.5	21.95	0.00	4.46	0.00	6.51(3.92)	6.51					
	Y1	X－	0.5	-21.95	0.00	4.46	0.00	-26.41(－)	(3.92)					
		Y＋	0.5	13.72	0.00	4.46	0.00	2.40(2.45)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.46[1.00]	
		Y－	0.5	-8.23	0.00	4.46	0.00	-12.69(－)					(0.23)<0.69>	OK
	X6	X＋	0.5	-21.95	0.00	4.24	0.00	-26.20(－)	6.73	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.86[0.00]	
	Y1	○X－	0.5	21.95	0.00	4.24	0.00	6.73(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.86>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	4.24	0.00	-4.24(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.47[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	4.24	0.00	-4.24(－)					(0.23)<0.70>	OK
	X8	X＋	0.8	0.00	0.00	6.29	0.00	-6.29(－)	4.69					
	Y1	X－	0.8	0.00	0.00	6.29	0.00	-6.29(－)	(2.45)					
		○Y＋	0.8	13.72	0.00	6.29	0.00	4.69(2.45)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.60[－]	
		Y－	0.8	-8.23	0.00	6.29	0.00	-14.52(－)					(－)<0.60>	OK
	X12	X＋	0.5	0.00	0.00	4.28	0.00	-4.28(－)	-4.28	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y1	○X－	0.5	0.00	0.00	4.28	0.00	-4.28(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	4.28	0.00	-4.28(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	4.28	0.00	-4.28(－)					(－)<0.00>	OK
	X2	X＋	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(－)	1.29	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.16[－]	
	Y2	X－	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(－)	(1.47)				(－)<0.16>	OK
		Y＋	0.5	-13.72	0.00	2.83	0.00	-16.55(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.16[1.00]	
		○Y－	0.5	8.23	0.00	2.83	0.00	1.29(1.47)					(0.09)<0.25>	OK
	X5	X＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)	-5.93	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y2	X－	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)	(3.92)				(－)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	-5.49	0.00	0.44	0.00	-5.93(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	-5.49	0.00	0.44	0.00	-5.93(3.92)					(0.23)<0.23>	OK
	X8	○X＋	0.5	21.95	0.00	1.81	0.00	9.17(3.92)	9.17	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.64[0.00]	
	Y2	X－	0.5	-21.95	0.00	1.81	0.00	-23.76(－)	(3.92)				(0.00)<0.64>	OK
		Y＋	0.5	-5.49	0.00	1.81	0.00	-7.30(3.92)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.64[1.00]	
		Y－	0.5	-5.49	0.00	1.81	0.00	-7.30(3.92)					(0.23)<0.87>	OK
	X9	X＋	0.5	-21.95	0.00	2.55	0.00	-24.50(－)	8.43	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.59[0.00]	
	Y2	○X－	0.5	21.95	0.00	2.55	0.00	8.43(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.59>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.55	0.00	-2.55(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.59[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.55	0.00	-2.55(－)					(0.23)<0.82>	OK
	X11	○X＋	0.5	21.95	0.00	2.44	0.00	8.54(3.92)	8.54	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.60[0.00]	
	Y2	X－	0.5	-21.95	0.00	2.44	0.00	-24.39(－)	(3.92)				(0.00)<0.60>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.44	0.00	-2.44(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.60[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.44	0.00	-2.44(－)					(0.23)<0.83>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
2	X12	X＋	0.5	-21.95	0.00	3.83	0.00	-25.78(－)	7.15					
	Y2	○X－	0.5	21.95	0.00	3.83	0.00	7.15(3.92)	(3.92)					
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.83	0.00	-3.83(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.50[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	3.83	0.00	-3.83(－)					(0.23)<0.73>	OK
	X12.4	X＋	0.8	0.00	0.00	1.10	0.00	-1.10(－)	-1.10					
	Y2	○X－	0.8	0.00	0.00	1.10	0.00	-1.10(－)	(－)					
		Y＋	0.8	0.00	0.00	1.10	0.00	-1.10(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.8	0.00	0.00	1.10	0.00	-1.10(－)					(－)<0.00>	OK
	X2	X＋	0.5	0.00	0.00	4.44	0.00	-4.44(－)	-4.44	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y3	○X－	0.5	0.00	0.00	4.44	0.00	-4.44(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	4.44	0.00	-4.44(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	4.44	0.00	-4.44(－)					(－)<0.00>	OK
	X5	X＋	0.5	0.00	0.00	5.46	0.00	-5.46(－)	-2.71	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[0.00]	
	Y3	X－	0.5	0.00	0.00	5.46	0.00	-5.46(－)	(3.92)				(0.00)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	5.49	0.00	5.46	0.00	-2.71(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	5.49	0.00	5.46	0.00	-2.71(3.92)					(－)<0.00>	OK
	X8	X＋	0.5	0.00	0.00	6.95	0.00	-6.95(－)	-4.21	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[0.00]	
	Y3	X－	0.5	0.00	0.00	6.95	0.00	-6.95(－)	(3.92)				(0.00)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	5.49	0.00	6.95	0.00	-4.21(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	5.49	0.00	6.95	0.00	-4.21(3.92)					(－)<0.00>	OK
	X12	X＋	0.5	0.00	0.00	3.19	0.00	-3.19(－)	-3.19					
	Y3.5	○X－	0.5	0.00	0.00	3.19	0.00	-3.19(－)	(－)					
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.19	0.00	-3.19(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	3.19	0.00	-3.19(－)					(－)<0.00>	OK
	X12.4	X＋	0.8	0.00	0.00	1.33	0.00	-1.33(－)	-1.33					
	Y3.5	○X－	0.8	0.00	0.00	1.33	0.00	-1.33(－)	(－)					
		Y＋	0.8	0.00	0.00	1.33	0.00	-1.33(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.8	0.00	0.00	1.33	0.00	-1.33(－)					(－)<0.00>	OK
	X2	X＋	0.5	0.00	0.00	3.16	0.00	-3.16(－)	0.96	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.12[－]	
	Y4	X－	0.5	0.00	0.00	3.16	0.00	-3.16(－)	(1.47)				(－)<0.12>	OK
		○Y＋	0.5	8.23	0.00	3.16	0.00	0.96(1.47)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.12[1.00]	
		Y－	0.5	-13.72	0.00	3.16	0.00	-16.88(－)					(0.09)<0.21>	OK
	X5	X＋	0.5	0.00	0.00	0.79	0.00	-0.79(－)	-6.28	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y4	X－	0.5	0.00	0.00	0.79	0.00	-0.79(－)	(3.92)				(－)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	-5.49	0.00	0.79	0.00	-6.28(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	-5.49	0.00	0.79	0.00	-6.28(3.92)					(0.23)<0.23>	OK
	X8	X＋	0.5	0.00	0.00	2.69	0.00	-2.69(－)	-8.17	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y4	X－	0.5	0.00	0.00	2.69	0.00	-2.69(－)	(3.92)				(－)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	-5.49	0.00	2.69	0.00	-8.17(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	-5.49	0.00	2.69	0.00	-8.17(3.92)					(0.23)<0.23>	OK
	X12	X＋	0.5	0.00	0.00	2.71	0.00	-2.71(－)	-2.71	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y4	○X－	0.5	0.00	0.00	2.71	0.00	-2.71(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.71	0.00	-2.71(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.71	0.00	-2.71(－)					(－)<0.00>	OK
	X4	X＋	0.5	0.00	0.00	0.60	0.00	-0.60(－)	-0.60	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y4.2	○X－	0.5	0.00	0.00	0.60	0.00	-0.60(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.60	0.00	-0.60(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.60	0.00	-0.60(－)					(－)<0.00>	OK
	X6	X＋	0.5	0.00	0.00	2.04	0.00	-2.04(－)	-2.04	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y4.2	○X－	0.5	0.00	0.00	2.04	0.00	-2.04(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.04	0.00	-2.04(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.04	0.00	-2.04(－)					(－)<0.00>	OK
	X2	○X＋	0.5	13.72	0.00	3.16	0.00	3.70(2.45)	3.70					
	Y5	X－	0.5	-8.23	0.00	3.16	0.00	-11.39(－)	(2.45)					
		Y＋	0.5	5.49	0.00	3.16	0.00	-0.41(3.92)						
		Y－	0.5	5.49	0.00	3.16	0.00	-0.41(3.92)						
	X3	X＋	0.5	-5.49	0.00	0.44	0.00	-5.93(3.92)	-5.93	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y5	○X－	0.5	-5.49	0.00	0.44	0.00	-5.93(3.92)	(3.92)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)					(0.23)<0.23>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
2	X4	X＋	0.5	-8.23	0.00	4.49	0.00	-12.72(−)	2.37	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.30[0.00]	
	Y5	○X−	0.5	13.72	0.00	4.49	0.00	2.37(2.45)	(2.45)				(0.00)<0.30>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	4.49	0.00	-4.49(−)						
		Y−	0.5	0.00	0.00	4.49	0.00	-4.49(−)						
	X5	X＋	0.5	0.00	0.00	2.66	0.00	-2.66(−)	4.20					
	Y5	X−	0.5	0.00	0.00	2.66	0.00	-2.66(−)	(2.45)					
		Y＋	0.5	-8.23	0.00	2.66	0.00	-10.89(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.54[−]	
		○Y−	0.5	13.72	0.00	2.66	0.00	4.20(2.45)					(−)<0.54>	OK
	X6	○X＋	0.5	8.23	0.00	1.35	0.00	2.77(1.47)	2.77	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.35[−]	
	Y5	X−	0.5	-13.72	0.00	1.35	0.00	-15.07(−)	(1.47)				(−)<0.35>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	1.35	0.00	-1.35(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.35[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	1.35	0.00	-1.35(−)					(0.09)<0.44>	OK
	X7	X＋	0.5	5.49	0.00	0.44	0.00	2.31(3.92)	2.31	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.29[0.00]	
	Y5	○X−	0.5	5.49	0.00	0.44	0.00	2.31(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.29>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.29[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)					(−)<0.29>	OK
	X8	X＋	0.5	-13.72	0.00	2.69	0.00	-16.41(−)	4.17					
	Y5	X−	0.5	8.23	0.00	2.69	0.00	1.43(1.47)	(2.45)					
		Y＋	0.5	-8.23	0.00	2.69	0.00	-10.92(−)						
		○Y−	0.5	13.72	0.00	2.69	0.00	4.17(2.45)						
	X12	X＋	0.5	0.00	0.00	3.36	0.00	-3.36(−)	0.76	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.10[−]	
	Y5	X−	0.5	0.00	0.00	3.36	0.00	-3.36(−)	(1.47)				(−)<0.10>	OK
		○Y＋	0.5	8.23	0.00	3.36	0.00	0.76(1.47)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.10[1.00]	
		Y−	0.5	-13.72	0.00	3.36	0.00	-17.08(−)					(0.09)<0.18>	OK
	X2	X＋	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)	1.03	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.13[−]	
	Y6	X−	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)	(1.47)				(−)<0.13>	OK
		Y＋	0.5	-13.72	0.00	3.08	0.00	-16.80(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.13[1.00]	
		○Y−	0.5	8.23	0.00	3.08	0.00	1.03(1.47)					(0.09)<0.22>	OK
	X7	X＋	0.5	0.00	0.00	3.34	0.00	-3.34(−)	-3.34	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y6	○X−	0.5	0.00	0.00	3.34	0.00	-3.34(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.34	0.00	-3.34(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.34	0.00	-3.34(−)					(−)<0.00>	OK
	X8	X＋	0.5	13.72	0.00	3.41	0.00	3.45(2.45)	3.45	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.44[0.00]	
	Y6	X−	0.5	-8.23	0.00	3.41	0.00	-11.64(−)	(2.45)				(0.00)<0.44>	OK
		○Y＋	0.5	13.72	0.00	3.41	0.00	3.45(2.45)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.44[−]	
		Y−	0.5	-8.23	0.00	3.41	0.00	-11.64(−)					(−)<0.44>	OK
	X9	X＋	0.5	-13.72	0.00	0.44	0.00	-14.16(−)	3.68	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.47[−]	
	Y6	○X−	0.5	8.23	0.00	0.44	0.00	3.68(1.47)	(1.47)				(−)<0.47>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.47[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)					(0.09)<0.56>	OK
	X10	X＋	0.5	0.00	0.00	3.42	0.00	-3.42(−)	-3.42	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y6	○X−	0.5	0.00	0.00	3.42	0.00	-3.42(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.42	0.00	-3.42(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.42	0.00	-3.42(−)					(−)<0.00>	OK
	X11	○X＋	0.5	8.23	0.00	0.44	0.00	3.68(1.47)	3.68	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.47[−]	
	Y6	X−	0.5	-13.72	0.00	0.44	0.00	-14.16(−)	(1.47)				(−)<0.47>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.47[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)					(0.09)<0.56>	OK
	X12	X＋	0.5	-8.23	0.00	4.04	0.00	-12.27(−)	2.82	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.36[0.00]	
	Y6	○X−	0.5	13.72	0.00	4.04	0.00	2.82(2.45)	(2.45)				(0.00)<0.36>	OK
		Y＋	0.5	5.49	0.00	4.04	0.00	-1.30(3.92)						
		Y−	0.5	5.49	0.00	4.04	0.00	-1.30(3.92)						
	X2	X＋	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)	1.29	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.16[−]	
	Y7	X−	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)	(1.47)				(−)<0.16>	OK
		○Y＋	0.5	8.23	0.00	2.83	0.00	1.29(1.47)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.16[1.00]	
		Y−	0.5	-13.72	0.00	2.83	0.00	-16.55(−)					(0.09)<0.25>	OK
	X4	X＋	0.5	0.00	0.00	1.42	0.00	-1.42(−)	-1.42	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y7	○X−	0.5	0.00	0.00	1.42	0.00	-1.42(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	1.42	0.00	-1.42(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	1.42	0.00	-1.42(−)					(−)<0.00>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
2	X8	X＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)	-5.93	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y7	X−	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(−)	(3.92)				(−)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	-5.49	0.00	0.44	0.00	-5.93(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	-5.49	0.00	0.44	0.00	-5.93(3.92)					(0.23)<0.23>	OK
	X12	X＋	0.5	0.00	0.00	2.66	0.00	-2.66(−)	-8.15	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y7	X−	0.5	0.00	0.00	2.66	0.00	-2.66(−)	(3.92)				(−)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	-5.49	0.00	2.66	0.00	-8.15(3.92)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	-5.49	0.00	2.66	0.00	-8.15(3.92)					(0.23)<0.23>	OK
	X2	○X＋	0.8	13.72	0.00	2.65	0.00	8.33(2.45)	8.33	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.58[0.00]	
	Y8	X−	0.8	-8.23	0.00	2.65	0.00	-10.88(−)	(2.45)				(0.00)<0.58>	OK
		Y＋	0.8	-8.23	0.00	2.65	0.00	-10.88(−)						
		Y−	0.8	13.72	0.00	2.65	0.00	8.33(2.45)						
	X3	X＋	0.5	-13.72	0.00	2.83	0.00	-16.55(−)	1.29	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.16[−]	
	Y8	○X−	0.5	8.23	0.00	2.83	0.00	1.29(1.47)	(1.47)				(−)<0.16>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.16[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)					(0.09)<0.25>	OK
	X4	X＋	0.5	0.00	0.00	3.30	0.00	-3.30(−)	-3.30	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y8	○X−	0.5	0.00	0.00	3.30	0.00	-3.30(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.30	0.00	-3.30(−)						
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.30	0.00	-3.30(−)						
	X5	X＋	0.5	0.00	0.00	3.70	0.00	-3.70(−)	-3.70	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y8	○X−	0.5	0.00	0.00	3.70	0.00	-3.70(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.70	0.00	-3.70(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.70	0.00	-3.70(−)					(−)<0.00>	OK
	X6	○X＋	0.5	21.95	0.00	2.83	0.00	8.15(3.92)	8.15	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.57[0.00]	
	Y8	X−	0.5	-21.95	0.00	2.83	0.00	-24.78(−)	(3.92)				(0.00)<0.57>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.57[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)					(0.23)<0.80>	OK
	X7	X＋	0.5	-21.95	0.00	3.27	0.00	-25.22(−)	7.71					
	Y8	○X−	0.5	21.95	0.00	3.27	0.00	7.71(3.92)	(3.92)					
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.27	0.00	-3.27(−)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.54[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.27	0.00	-3.27(−)					(0.23)<0.77>	OK
	X8	○X＋	0.5	21.95	0.00	3.05	0.00	7.93(3.92)	7.93	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.55[0.00]	
	Y8	X−	0.5	-21.95	0.00	3.05	0.00	-25.00(−)	(3.92)				(0.00)<0.55>	OK
		Y＋	0.5	-8.23	0.00	3.05	0.00	-11.28(−)						
		Y−	0.5	13.72	0.00	3.05	0.00	3.81(2.45)						
	X9	X＋	0.5	-21.95	0.00	2.83	0.00	-24.78(−)	8.15	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.57[0.00]	
	Y8	○X−	0.5	21.95	0.00	2.83	0.00	8.15(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.57>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.57[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)					(0.23)<0.80>	OK
	X10	X＋	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)	-3.08	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y8	○X−	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)					(−)<0.00>	OK
	X11	○X＋	0.5	8.23	0.00	2.83	0.00	1.29(1.47)	1.29	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.16[−]	
	Y8	X−	0.5	-13.72	0.00	2.83	0.00	-16.55(−)	(1.47)				(−)<0.16>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.16[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	2.83	0.00	-2.83(−)					(0.09)<0.25>	OK
	X12	X＋	0.8	-8.23	0.00	2.47	0.00	-10.70(−)	8.51	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.60[0.00]	
	Y8	○X−	0.8	13.72	0.00	2.47	0.00	8.51(2.45)	(2.45)				(0.00)<0.60>	OK
		Y＋	0.8	-8.23	0.00	2.47	0.00	-10.70(−)						
		Y−	0.8	13.72	0.00	2.47	0.00	8.51(2.45)						
1	X1	X＋	0.8	14.70	0.00	9.15	0.00	2.61(2.45)	2.61	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.33[0.00]	
	Y1	X−	0.8	-8.82	5.49	9.15	0.00	-12.48(−)	(2.45)				(0.00)<0.33>	OK
		○Y＋	0.8	14.70	0.00	9.15	0.00	2.61(2.45)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.33[−]	
		Y−	0.8	-8.82	0.00	9.15	0.00	-17.97(−)					(−)<0.33>	OK
	X2	X＋	0.5	-14.70	17.56	14.59	0.00	-11.73(−)	-10.18	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y1	○X−	0.5	8.82	0.00	14.59	0.00	-10.18(1.47)	(1.47)				(−)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	6.86	14.59	0.00	-7.73(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	14.59	0.00	-14.59(−)					(0.09)<0.09>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
1	X4	○X+	0.5	23.52	0.00	6.65	0.00	5.11(3.92)	5.11	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.65[0.00]	
	Y1	X−	0.5	-23.52	0.00	6.65	0.00	-30.17(−)	(3.92)				(0.00)<0.65>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	6.65	0.00	-6.65(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.65[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	6.65	0.00	-6.65(−)					(0.23)<0.88>	OK
	X5	X+	0.5	0.00	5.49	21.09	0.00	-15.60(7.84)	-21.09	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[0.00]	
	Y1	○X−	0.5	0.00	0.00	21.09	0.00	-21.09(7.84)	(7.84)				(0.00)<0.00>	OK
		Y+	0.5	26.40	6.86	21.09	0.00	-1.03(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	-26.40	0.00	21.09	0.00	-47.49(−)					(0.46)<0.46>	OK
	X6	X+	0.5	-23.52	0.00	11.16	0.00	-34.68(−)	11.57	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.81[0.00]	
	Y1	○X−	0.5	23.52	10.98	11.16	0.00	11.57(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.81>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	11.16	0.00	-11.16(−)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(20.00)	0.58[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	11.16	0.00	-11.16(−)					(0.20)<0.77>	OK
	X8	○X+	0.5	23.52	8.23	20.21	0.00	-0.22(3.92)	-0.22	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[0.00]	
	Y1	X−	0.5	-23.52	0.00	20.21	0.00	-43.73(−)	(3.92)				(0.00)<0.00>	OK
		Y+	0.5	0.00	9.60	20.21	0.00	-10.61(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	20.21	0.00	-20.21(−)					(0.23)<0.23>	OK
	X9	X+	0.5	-23.52	0.00	18.79	0.00	-42.31(−)	1.20	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.15[0.00]	
	Y1	○X−	0.5	23.52	8.23	18.79	0.00	1.20(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.15>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	18.79	0.00	-18.79(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.15[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	18.79	0.00	-18.79(−)					(0.23)<0.39>	OK
	X11	○X+	0.5	23.52	6.59	5.27	0.00	13.08(3.92)	13.08	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.92[0.00]	
	Y1	X−	0.5	-23.52	0.00	5.27	0.00	-28.79(−)	(3.92)				(0.00)<0.92>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	5.27	0.00	-5.27(−)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(20.00)	0.65[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	5.27	0.00	-5.27(−)					(0.20)<0.85>	OK
	X12	X+	0.8	-23.52	0.00	12.18	0.00	-35.70(−)	8.94	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(−)	0.63[−]	
	Y1	X−	0.8	23.52	0.00	12.18	0.00	6.64(3.92)	(−)				(−)<0.63>	OK
		○Y+	0.8	26.40	0.00	12.18	0.00	8.94(−)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(−)	0.63[−]	
		Y−	0.8	-26.40	0.00	12.18	0.00	-38.58(−)					(−)<0.63>	OK
	X1	X+	0.5	0.00	0.00	2.84	0.00	-2.84(−)	1.57	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.20[0.00]	
	Y2	X−	0.5	0.00	0.00	2.84	0.00	-2.84(−)	(6.37)				(0.00)<0.20>	OK
		○Y+	0.5	8.82	0.00	2.84	0.00	1.57(6.37)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.20[1.00]	
		Y−	0.5	-14.70	0.00	2.84	0.00	-17.54(5.39)					(0.38)<0.58>	OK
	X5	X+	0.5	0.00	0.00	6.27	0.00	-6.27(−)	6.93	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.88[−]	
	Y2	X−	0.5	0.00	0.00	6.27	0.00	-6.27(−)	(−)				(−)<0.88>	OK
		Y+	0.5	-26.40	0.00	6.27	0.00	-32.67(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.88[−]	
		○Y−	0.5	26.40	0.00	6.27	0.00	6.93(−)					(−)<0.88>	OK
	X12	X+	0.5	0.00	0.00	7.80	0.00	-7.80(−)	5.40	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.69[−]	
	Y2	X−	0.5	0.00	10.98	7.80	0.00	3.17(−)	(−)				(−)<0.69>	OK
		Y+	0.5	-26.40	0.00	7.80	0.00	-34.20(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.69[−]	
		○Y−	0.5	26.40	0.00	7.80	0.00	5.40(−)					(−)<0.69>	OK
	X12.4	X+	0.8	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(−)	-3.26	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)		
	Y2	○X−	0.8	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(−)	(−)					
		Y+	0.8	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.8	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(−)					(−)<0.00>	OK
	X1	X+	0.5	0.00	0.00	3.16	0.00	-3.16(−)	8.60	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.60[0.00]	
	Y3	X−	0.5	0.00	0.00	3.16	0.00	-3.16(−)	(3.92)				(0.00)<0.60>	OK
		Y+	0.5	-23.52	0.00	3.16	0.00	-26.68(−)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.60[1.00]	
		○Y−	0.5	23.52	0.00	3.16	0.00	8.60(3.92)					(0.23)<0.83>	OK
	X11	○X+	0.5	0.00	4.39	3.08	0.00	1.31(−)	1.31	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.17[−]	
	Y3.5	X−	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)	(−)				(−)<0.17>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.17[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.08	0.00	-3.08(−)					(−)<0.17>	OK
	X12	X+	0.5	0.00	0.00	7.39	0.00	-7.39(−)	5.81	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)		
	Y3.5	X−	0.5	0.00	0.00	7.39	0.00	-7.39(−)	(−)					
		○Y+	0.5	26.40	0.00	7.39	0.00	5.81(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.74[−]	
		Y−	0.5	-26.40	0.00	7.39	0.00	-33.79(−)					(−)<0.74>	OK
	X12.4	X+	0.8	0.00	0.00	4.05	0.00	-4.05(−)	-4.05	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y3.5	○X−	0.8	0.00	0.00	4.05	0.00	-4.05(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y+	0.8	0.00	0.00	4.05	0.00	-4.05(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.8	0.00	0.00	4.05	0.00	-4.05(−)					(−)<0.00>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
1	X11	X+	0.5	0.00	0.00	0.81	0.00	-0.81(−)	-0.81	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y3.7	○X−	0.5	0.00	0.00	0.81	0.00	-0.81(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	0.81	0.00	-0.81(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	0.81	0.00	-0.81(−)					(−)<0.00>	OK
	X1	X+	0.5	0.00	0.00	3.01	0.00	-3.01(−)	8.75	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.61[0.00]	
	Y4	X−	0.5	0.00	0.00	3.01	0.00	-3.01(−)	(3.92)				(0.00)<0.61>	OK
		○Y+	0.5	23.52	0.00	3.01	0.00	8.75(3.92)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.61[1.00]	
		Y−	0.5	-23.52	0.00	3.01	0.00	-26.53(−)					(0.23)<0.84>	OK
	X5	X+	0.5	0.00	0.00	6.63	0.00	-6.63(−)	6.57	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.84[−]	
	Y4	X−	0.5	0.00	0.00	6.63	0.00	-6.63(−)	(−)				(−)<0.84>	OK
		○Y+	0.5	26.40	0.00	6.63	0.00	6.57(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.84[−]	
		Y−	0.5	-26.40	0.00	6.63	0.00	-33.03(−)					(−)<0.84>	OK
	X12	X+	0.5	0.00	0.00	10.29	0.00	-10.29(−)	2.61	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.33[−]	
	Y4.5	X−	0.5	0.00	0.26	10.29	0.00	-10.03(−)	(−)				(−)<0.33>	OK
		Y+	0.5	-25.81	2.74	10.29	0.00	-33.36(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.33[−]	
		○Y−	0.5	25.81	0.00	10.29	0.00	2.61(−)					(−)<0.33>	OK
	X1	○X+	0.5	23.52	0.00	3.26	0.00	8.50(3.92)	8.50					
	Y5	X−	0.5	-23.52	0.00	3.26	0.00	-26.78(−)	(3.92)					
		Y+	0.5	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(7.84)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.59[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(7.84)					(0.23)<0.83>	OK
	X2	X+	0.5	-23.52	5.49	16.34	0.00	-34.37(−)	-4.58					
	Y5	○X−	0.5	23.52	0.00	16.34	0.00	-4.58(3.92)	(3.92)					
		Y+	0.5	0.00	4.12	16.34	0.00	-12.22(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	16.34	0.00	-16.34(−)					(0.23)<0.23>	OK
	X4	○X+	0.5	23.52	0.00	13.85	0.00	-2.09(3.92)	-2.09					
	Y5	X−	0.5	-23.52	5.49	13.85	0.00	-31.88(−)	(3.92)					
		Y+	0.5	0.00	0.00	13.85	0.00	-13.85(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	13.85	0.00	-13.85(−)					(0.23)<0.23>	OK
	X5	X+	0.5	-23.52	0.00	5.55	0.00	-29.07(−)	14.51	柱頭金物HSP-20kN	HSP20d	17.78(−)	0.82[−]	
	Y5	X−	0.5	23.52	0.00	5.55	0.00	6.21(3.92)	(−)				(−)<0.82>	OK
		Y+	0.5	-26.40	0.00	5.55	0.00	-31.95(−)		1階柱脚金物HDB-15	HDB-15	15.00(−)	0.97[−]	
		○Y−	0.5	26.40	6.86	5.55	0.00	14.51(−)					(−)<0.97>	OK
	X6	○X+	0.5	23.52	4.12	7.52	0.00	8.35(3.92)	8.35	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.58[0.00]	
	Y5	X−	0.5	-23.52	0.00	7.52	0.00	-31.04(−)	(3.92)				(0.00)<0.58>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	7.52	0.00	-7.52(−)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.58[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	7.52	0.00	-7.52(−)					(0.23)<0.82>	OK
	X7	X+	0.5	0.00	2.74	9.68	0.00	-6.93(7.84)	-6.93	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[0.00]	
	Y5	○X−	0.5	0.00	2.74	9.68	0.00	-6.93(7.84)	(7.84)				(0.00)<0.00>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	9.68	0.00	-9.68(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	9.68	0.00	-9.68(−)					(0.46)<0.46>	OK
	X8	X+	0.5	-23.52	0.00	13.45	0.00	-36.97(−)	-0.32					
	Y5	○X−	0.5	23.52	1.37	13.45	0.00	-0.32(3.92)	(3.92)					
		Y+	0.5	0.00	0.00	13.45	0.00	-13.45(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	5.49	13.45	0.00	-7.96(−)					(0.23)<0.23>	OK
	X8.5	X+	0.5	0.00	0.00	7.54	0.00	-7.54(−)	-5.19	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y5	○X−	0.5	0.00	2.35	7.54	0.00	-5.19(−)	(−)				(−)<0.00>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	7.54	0.00	-7.54(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	7.54	0.00	-7.54(−)					(−)<0.00>	OK
	X1	○X+	0.5	14.70	0.00	3.26	0.00	4.09(2.45)	4.09	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.52[0.00]	
	Y6	X−	0.5	-8.82	0.00	3.26	0.00	-12.08(−)	(2.45)				(0.00)<0.52>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(7.84)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.52[−]	
		Y−	0.5	0.00	0.00	3.26	0.00	-3.26(7.84)					(−)<0.52>	OK
	X2	X+	0.5	-14.70	0.00	7.91	0.00	-22.61(−)	-3.50	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(−)	0.00[−]	
	Y6	○X−	0.5	8.82	0.00	7.91	0.00	-3.50(1.47)	(1.47)				(−)<0.00>	OK
		Y+	0.5	0.00	0.00	7.91	0.00	-7.91(−)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y−	0.5	0.00	0.69	7.91	0.00	-7.23(−)					(0.09)<0.09>	OK
	X5	X+	0.5	0.00	0.00	1.53	0.00	-1.53(−)	10.23	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.72[0.00]	
	Y6	X−	0.5	0.00	0.00	1.53	0.00	-1.53(−)	(3.92)				(0.00)<0.72>	OK
		○Y+	0.5	23.52	0.00	1.53	0.00	10.23(3.92)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.72[1.00]	
		Y−	0.5	-23.52	0.00	1.53	0.00	-25.05(−)					(0.23)<0.95>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
1	X6	X＋	0.5	0.00	0.00	1.68	0.00	-1.68(－)	10.08	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.71[0.00]	
	Y6	X－	0.5	0.00	0.00	1.68	0.00	-1.68(－)	(3.92)				(0.00)<0.71>	OK
		○Y＋	0.5	23.52	0.00	1.68	0.00	10.08(3.92)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.71[1.00]	
		Y－	0.5	-23.52	0.00	1.68	0.00	-25.20(－)					(0.23)<0.94>	OK
	X8	X＋	0.5	0.00	6.86	5.99	0.00	0.87(－)	15.51	柱頭金物HSP-20kN	HSP20d	17.78(－)	0.87[－]	
	Y6	X－	0.5	0.00	0.00	5.99	0.00	-5.99(－)	(－)				(－)<0.87>	OK
		○Y＋	0.5	29.28	6.86	5.99	0.00	15.51(－)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(－)	0.78[－]	
		Y－	0.5	-29.28	0.00	5.99	0.00	-35.27(－)					(－)<0.78>	OK
	X8.5	X＋	0.5	0.00	0.00	5.44	0.00	-5.44(－)	-2.14	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y6	○X－	0.5	0.00	3.29	5.44	0.00	-2.14(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	5.44	0.00	-5.44(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	5.44	0.00	-5.44(－)					(－)<0.00>	OK
	X11	○X＋	0.5	23.52	2.74	7.36	0.00	7.14(3.92)	7.14	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.91[0.00]	
	Y6	X－	0.5	-23.52	0.00	7.36	0.00	-30.88(－)	(3.92)				(0.00)<0.91>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	7.36	0.00	-7.36(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.50[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	7.36	0.00	-7.36(－)					(0.23)<0.73>	OK
	X12	X＋	0.5	-23.52	0.00	11.61	0.00	-35.13(－)	7.14					
	Y6	○X－	0.5	23.52	6.99	11.61	0.00	7.14(3.92)	(3.92)					
		Y＋	0.5	0.35	4.12	11.61	0.00	-7.32(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.50[1.00]	
		Y－	0.5	-0.35	0.46	11.61	0.00	-11.51(－)					(0.23)<0.73>	OK
	X1	X＋	0.5	0.00	0.00	3.71	0.00	-3.71(－)	0.70	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.09[0.00]	
	Y7	X－	0.5	0.00	0.00	3.71	0.00	-3.71(－)	(6.37)				(0.00)<0.09>	OK
		Y＋	0.5	-14.70	0.00	3.71	0.00	-18.41(5.39)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.09[1.00]	
		○Y－	0.5	8.82	0.00	3.71	0.00	0.70(6.37)					(0.38)<0.47>	OK
	X0.5	X＋	0.5	0.00	0.00	1.25	0.00	-1.25(－)	-1.25	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y7	○X－	0.5	0.00	0.00	1.25	0.00	-1.25(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	1.25	0.00	-1.25(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	1.25	0.00	-1.25(－)					(－)<0.00>	OK
	X4	X＋	0.5	0.00	0.00	4.23	0.00	-4.23(－)	-4.23	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y7	○X－	0.5	0.00	0.00	4.23	0.00	-4.23(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	4.23	0.00	-4.23(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	4.23	0.00	-4.23(－)					(－)<0.00>	OK
	X5	X＋	0.5	0.00	0.00	1.47	0.00	-1.47(－)	10.29					
	Y7	X－	0.5	0.00	0.00	1.47	0.00	-1.47(－)	(3.92)					
		Y＋	0.5	-23.52	0.00	1.47	0.00	-24.99(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.72[1.00]	
		○Y－	0.5	23.52	0.00	1.47	0.00	10.29(3.92)					(0.23)<0.95>	OK
	X6	X＋	0.5	0.00	0.00	2.61	0.00	-2.61(－)	-2.61	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[0.00]	
	Y7	X－	0.5	0.00	0.00	2.61	0.00	-2.61(－)	(7.84)				(0.00)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	0.00	0.00	2.61	0.00	-2.61(7.84)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.61	0.00	-2.61(7.84)					(0.46)<0.46>	OK
	X8	X＋	0.5	0.00	0.00	2.71	0.00	-2.71(－)	-2.57	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y7	X－	0.5	0.00	0.00	2.71	0.00	-2.71(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		○Y＋	0.5	0.29	0.00	2.71	0.00	-2.57(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	-0.29	0.00	2.71	0.00	-3.01(－)					(－)<0.00>	OK
	X10	X＋	0.5	0.00	0.00	1.40	0.00	-1.40(－)	12.98	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(－)	0.91[－]	
	Y7	X－	0.5	0.00	0.00	1.40	0.00	-1.40(－)	(－)				(－)<0.91>	OK
		○Y＋	0.5	28.75	0.00	1.40	0.00	12.98(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(－)	0.91[－]	
		Y－	0.5	-28.75	0.00	1.40	0.00	-30.15(－)					(－)<0.91>	OK
	X12	X＋	0.5	0.00	0.00	6.05	0.00	-6.05(－)	6.38	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.82[－]	
	Y7	X－	0.5	0.00	0.00	6.05	0.00	-6.05(－)	(－)				(－)<0.82>	OK
		○Y＋	0.5	24.87	0.00	6.05	0.00	6.38(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.82[－]	
		Y－	0.5	-24.87	0.00	6.05	0.00	-30.92(－)					(－)<0.82>	OK
	X0.5	X＋	0.5	0.00	0.00	1.68	0.00	-1.68(－)	-1.68	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y7.5	○X－	0.5	0.00	0.00	1.68	0.00	-1.68(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	1.68	0.00	-1.68(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	1.68	0.00	-1.68(－)					(－)<0.00>	OK
	X1	○X＋	0.8	14.70	0.00	2.47	0.00	9.29(2.45)	9.29	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.65[0.00]	
	Y8	X－	0.8	-8.82	0.00	2.47	0.00	-11.29(－)	(2.45)				(0.00)<0.65>	OK
		Y＋	0.8	-8.82	0.00	2.47	0.00	-11.29(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(－)	0.65[－]	
		Y－	0.8	14.70	0.00	2.47	0.00	9.29(2.45)					(－)<0.65>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
1	X2	X＋	0.5	-14.70	7.55	13.57	0.00	-20.72(－)	-9.16					
	Y8	○X－	0.5	8.82	0.00	13.57	0.00	-9.16(1.47)	(1.47)					
		Y＋	0.5	0.00	0.00	13.57	0.00	-13.57(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	7.55	13.57	0.00	-6.02(－)					(0.09)<0.09>	OK
	X4	○X＋	0.5	8.82	0.00	12.10	0.00	-7.69(1.47)	-7.69					
	Y8	X－	0.5	-14.70	2.06	12.10	0.00	-24.74(－)	(1.47)					
		Y＋	0.5	0.00	0.00	12.10	0.00	-12.10(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.00[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	12.10	0.00	-12.10(－)					(0.09)<0.09>	OK
	X5	X＋	0.5	-8.82	0.00	6.59	0.00	-15.41(－)	0.76	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(16.90)	0.10[0.00]	
	Y8	○X－	0.5	14.70	0.00	6.59	0.00	0.76(2.45)	(2.45)				(0.00)<0.10>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	6.59	0.00	-6.59(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.10[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	6.59	0.00	-6.59(－)					(－)<0.10>	OK
	X6	○X＋	0.5	23.52	10.98	6.75	0.00	15.98(3.92)	15.98	柱頭金物HSP-20kN	HSP20d	17.78(16.90)	0.90[0.00]	
	Y8	X－	0.5	-23.52	0.00	6.75	0.00	-30.27(－)	(3.92)				(0.00)<0.90>	OK
		Y＋	0.5	-23.52	0.00	6.75	0.00	-30.27(－)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(20.00)	0.80[1.00]	
		Y－	0.5	23.52	0.00	6.75	0.00	5.01(3.92)					(0.20)<1.00>	OK
	X7	X＋	0.5	-23.52	0.00	10.30	0.00	-33.82(－)	12.43	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.87[0.00]	
	Y8	○X－	0.5	23.52	10.98	10.30	0.00	12.43(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.87>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	10.30	0.00	-10.30(－)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(20.00)	0.62[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	10.30	0.00	-10.30(－)					(0.20)<0.82>	OK
	X8	○X＋	0.5	23.52	10.98	6.88	0.00	15.86(3.92)	15.86					
	Y8	X－	0.5	-23.52	0.00	6.88	0.00	-30.40(－)	(3.92)					
		Y＋	0.5	-29.58	0.00	6.88	0.00	-36.45(－)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(20.00)	0.79[1.00]	
		Y－	0.5	29.58	6.86	6.88	0.00	14.77(－)					(0.20)<0.99>	OK
	X9	X＋	0.5	-23.52	0.00	6.79	0.00	-30.31(－)	15.95	柱頭金物HSP-20kN	HSP20d	17.78(16.90)	0.90[0.00]	
	Y8	○X－	0.5	23.52	10.98	6.79	0.00	15.95(3.92)	(3.92)				(0.00)<0.90>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	6.79	0.00	-6.79(－)		1階柱脚金物HDB-20	HDB-20	20.00(20.00)	0.80[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	6.79	0.00	-6.79(－)					(0.20)<0.99>	OK
	X10	X＋	0.5	0.00	0.00	6.75	0.00	-6.75(－)	7.62	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.97[－]	
	Y8	X－	0.5	0.00	0.00	6.75	0.00	-6.75(－)	(－)				(－)<0.97>	OK
		Y＋	0.5	-28.75	0.00	6.75	0.00	-35.51(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.97[－]	
		○Y－	0.5	28.75	0.00	6.75	0.00	7.62(－)					(－)<0.97>	OK
	X11	○X＋	0.5	23.52	4.12	6.69	0.00	9.19(3.92)	9.19	柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.64[0.00]	
	Y8	X－	0.5	-23.52	0.00	6.69	0.00	-30.21(－)	(3.92)				(0.00)<0.64>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	6.69	0.00	-6.69(－)		柱頭柱脚金物HSP-190	HSP190	14.29(16.90)	0.64[1.00]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	6.69	0.00	-6.69(－)					(0.23)<0.87>	OK
	X12	X＋	0.8	-23.52	0.00	5.78	0.00	-29.30(－)	25.85					
	Y8	X－	0.8	23.52	10.98	5.78	0.00	24.01(3.92)	(－)					
		Y＋	0.8	-25.81	0.00	5.78	0.00	-31.59(－)		1階柱脚金物HSB-30kN	HSB30	32.88(－)	0.79[－]	
		○Y－	0.8	25.81	10.98	5.78	0.00	25.85(－)					(－)<0.79>	OK
	X1	X＋	0.5	0.00	0.00	0.57	0.00	-0.57(－)	-0.57	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.2	○X－	0.5	0.00	0.00	0.57	0.00	-0.57(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.57	0.00	-0.57(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.57	0.00	-0.57(－)					(－)<0.00>	OK
	X0.5	X＋	0.5	0.00	0.00	1.23	0.00	-1.23(－)	-1.23	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.2	○X－	0.5	0.00	0.00	1.23	0.00	-1.23(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	1.23	0.00	-1.23(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	1.23	0.00	-1.23(－)					(－)<0.00>	OK
	X3.5	X＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)	-0.44	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.2	○X－	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.44	0.00	-0.44(－)					(－)<0.00>	OK
	X4	X＋	0.5	0.00	0.00	0.92	0.00	-0.92(－)	-0.92	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.2	○X－	0.5	0.00	0.00	0.92	0.00	-0.92(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.92	0.00	-0.92(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.92	0.00	-0.92(－)					(－)<0.00>	OK
	X1	X＋	0.5	0.00	0.00	2.42	0.00	-2.42(－)	-2.42	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.5	○X－	0.5	0.00	0.00	2.42	0.00	-2.42(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.42	0.00	-2.42(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.42	0.00	-2.42(－)					(－)<0.00>	OK

階	符号	方向	β	Vs	上階のVs*β	VL	Vα	Vτ(QN)		柱頭金物名称 柱脚金物名称	記号 記号	許容引張耐力 (せん断)	検定値[Cμ] (せん断)<計>	柱頭判定 柱脚判定
1	X0.5	X＋	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)	-0.58	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.5	○X－	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)					(－)<0.00>	OK
	X3.5	X＋	0.5	0.00	0.00	2.53	0.00	-2.53(－)	-2.53	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.5	○X－	0.5	0.00	0.00	2.53	0.00	-2.53(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	2.53	0.00	-2.53(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	2.53	0.00	-2.53(－)					(－)<0.00>	OK
	X4	X＋	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)	-0.58	柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
	Y9.5	○X－	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)	(－)				(－)<0.00>	OK
		Y＋	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)		柱頭柱脚HSP-100L・R	HSP100	7.83(－)	0.00[－]	
		Y－	0.5	0.00	0.00	0.58	0.00	-0.58(－)					(－)<0.00>	OK

5.2 横架材端部接合部の検定（標準計算法）

(1) 長期時の検討

Ao ： 仕口断面積（支点反力を支持する部分の面積）（cm²）
Ae ： せん断検討時の有効断面積（cm²）
fs ： 長期許容せん断応力度(N/mm²)
QLa ： 横架材端部接合部の長期許容せん断力(kN)
QL ： 長期鉛直荷重による横架材端部のせん断力(kN)

①梁

階	位置		樹種 B×D＝A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs (N/mm²)	QLa （kN）	QL （kN）	検定値	判定
2	Y1	X2	E105-F300		-	-	-	-	1.16	-	OK
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	2.83	0.33	OK
	Y1	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.42	0.16	OK
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	2.83	0.33	OK
	Y1	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	2.72	0.19	OK
		X12	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	2.72	-	OK
	Y2	X8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.85	0.08	OK
		X12	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.74	0.09	OK
	Y2	X12	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	0.44	0.06	OK
		X12.3	10.5×10.5=110.3		-	-	-	-	-	-	OK
	Y3	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.36	0.13	OK
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	2.71	0.25	OK
	Y3	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	2.29	0.21	OK
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.14	0.11	OK
	Y3	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	1.94	0.15	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.07	0.16	OK
	Y3.5	X12	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	0.23	0.03	OK
		X12.4	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	0.23	0.03	OK
	Y4.2	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.44	0.04	OK
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	-	-	OK
	Y4.2	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.16	0.02	OK
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.44	0.04	OK
	Y4.5	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	1.93	0.15	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	1.42	0.11	OK
	Y5	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.22	0.03	OK
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.22	0.03	OK
	Y5	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.33	0.04	OK
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.22	0.03	OK
	Y6	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.22	0.04	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.22	0.04	OK
	Y6	X8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.22	0.02	OK
		X12	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.22	0.02	OK
	Y8	X2	E105-F300		-	-	-	-	1.16	-	OK
		X7	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.42	0.16	OK
	Y8	X7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.42	0.16	OK
		X12	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.16	0.11	OK
	X2	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.16	0.11	OK
		Y5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.52	0.18	OK
	X2	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.42	0.16	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.16	0.11	OK
	X4	Y4.2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.16	0.03	OK
		Y5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.16	0.03	OK
	X4	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.20	0.11	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.22	0.02	OK
	X5	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.22	0.03	OK
		Y5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.26	0.03	OK
	X5	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.86	0.22	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.87	0.08	OK
	X5.5	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.22	0.04	OK
		Y4.2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.32	0.06	OK
	X6	Y4.2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.44	0.25	OK
		Y5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.80	0.14	OK
	X7	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	-	-	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.44	0.05	OK
	X8	Y1	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.74	0.05	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	2.25	0.15	OK
	X8	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.22	0.03	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.22	0.02	OK
	X10	Y3	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	-	-	OK
		Y4.5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	-	-	OK

階	位置		樹種 B×D=A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs （N/mm²）	QLa （kN）	QL （kN）	検定値	判定
2	X10	Y4.5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	-	-	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	-	-	OK
	X12	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.04	0.10	OK
		Y2	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.04	0.12	OK
	X12	Y2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.61	0.11	OK
		Y3.5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	2.30	0.16	OK
	X12	Y3.5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.66	0.05	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	1.07	-	OK
	X12.4	Y2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	1.10	0.16	OK
		Y3.5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	1.10	0.16	OK
1	Y1	X1	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	7.73	0.53	OK
		X5	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	14.58	7.73	0.53	OK
	Y1	X1	E105-F300		-	-	-	-	0.89	-	OK
		X2	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.89	0.08	OK
	Y1	X2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
		X3	10.5×15.0=157.5	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
	Y1	X3	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
		X4	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
	Y1	X4	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
		X5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
	Y1	X5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
		X6	10.5×15.0=157.5	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
	Y1	X5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	5.73	0.39	OK
		X9	10.5×27.0=283.5	HSZ-230	-	-	-	14.58	5.73	0.39	OK
	Y1	X6	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
		X7	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
	Y1	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.45	0.26	OK
	Y1	X8	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.02	0.18	OK
		X9	10.5×15.0=157.5	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.02	0.18	OK
	Y1	X9	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	7.93	0.54	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	5.75	0.39	OK
	Y2	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.19	0.17	OK
		X9	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.19	0.17	OK
	Y2	X9	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.09	0.19	OK
		X10	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.09	0.19	OK
	Y2	X10	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.09	0.19	OK
		X11	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.09	0.19	OK
	Y2	X11	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.09	0.19	OK
		X12	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	1.09	0.19	OK
	Y2	X12	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	1.08	0.08	OK
		X12.3	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	-	-	OK
	Y2.6	X1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.24	0.04	OK
		X2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.14	0.03	OK
	Y3.5	X12	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.57	0.04	OK
		X12.4	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	0.57	-	OK
	Y4	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.25	0.02	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	OK
	Y4.2	X2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
		X3	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
	Y4.2	X3	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
		X4	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
	Y4.2	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
		X6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
	Y4.2	X8	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
		X7	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.69	0.12	OK
	Y4.5	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.52	0.05	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	4.28	-	-	OK
	Y5	X1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	0.25	0.04	OK
		X2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	6.92	0.25	0.04	OK
	Y5	X2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	5.16	0.35	OK
		X4	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	5.16	0.35	OK
	Y5	X4	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.96	0.07	OK
		X8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.95	0.07	OK
	Y5	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.30	0.02	OK
		X12	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	13.06	5.03	0.38	OK
	Y5.8	X5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.18	0.03	OK
		X6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.18	0.03	OK

階	位置		樹種 B×D=A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs （N/mm²）	QLa （kN）	QL （kN）	検定値	判定
1	Y6	X1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.25	0.04	OK
		X2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.25	0.04	OK
	Y6	X4	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.89	0.16	OK
		X5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.89	0.16	OK
	Y6	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.96	0.17	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.96	0.17	OK
	Y6	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	0.48	0.04	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.96	0.07	OK
	Y6	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.79	0.09	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	4.28	-	-	OK
	Y7	X0.5	E105-F300		-	-	-	-	0.64	-	OK
		X2	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.68	0.06	OK
	Y7	X6	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.73	0.13	OK
		X7	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.73	0.13	OK
	Y7	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.73	0.13	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.73	0.13	OK
	Y7.5	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.54	0.05	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	OK
	Y8	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.19	0.14	OK
		X1	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.19	0.11	OK
	Y8	X2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	6.67	0.46	OK
		X4	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	6.82	0.47	OK
	Y8	X4	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.51	0.10	OK
		X8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.57	0.11	OK
	Y8	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.57	0.11	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.57	0.11	OK
	Y9.5	X0.5	E105-F300		-	-	-	-	0.41	-	OK
		X4	10.5×21.0=220.5		-	-	-	-	0.41	-	OK
	Y0	X2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	6.53	0.68	0.10	OK
		X5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	3.92	0.68	0.17	OK
	Y0	X5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	3.92	0.68	0.17	OK
		X8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	3.92	0.68	0.17	OK
	Y0	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	3.92	0.68	0.17	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	6.53	0.68	0.10	OK
	X1	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.25	0.12	OK
		Y5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.50	0.17	OK
	X1	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	1.50	0.17	OK
		Y7	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.50	0.14	OK
	X1	Y7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.16	0.11	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.12	0.01	OK
	X0.5	Y7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.67	0.06	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.20	0.02	OK
	X2	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.00	0.07	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	4.08	0.28	OK
	X2	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.95	0.11	OK
		Y9.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.95	0.09	OK
	X2	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	8.91	0.61	OK
		Y0	10.5×33.0=346.5		-	-	-	-	-	-	OK
	X3	Y8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.36	0.18	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.36	0.18	OK
	X3	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.77	0.07	OK
		Y9.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.77	0.07	OK
	X3	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	3.72	0.28	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X3.5	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.53	0.05	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.12	0.01	OK
	X4	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	2.32	0.16	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.02	0.07	OK
	X4	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.82	0.10	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.20	0.02	OK
	X4	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	4.25	0.29	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X5	Y7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.25	0.03	OK
		Y5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.59	0.06	OK
	X5	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	1.20	0.09	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	-	-	OK
	X6	Y8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	1.15	0.09	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	0.62	0.05	OK

階	位置		樹種 B×D=A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs (N/mm²)	QLa （kN）	QL （kN）	検定値	判定
1	X6	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	5.42	0.41	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X7	Y8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	4.95	0.38	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	6.08	0.47	OK
	X7	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	3.72	0.28	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X8	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.71	0.05	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.08	0.07	OK
	X8	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	10.25	0.70	OK
		Y0	10.5×39.0=409.5		-	-	-	-	-	-	OK
	X8.5	Y1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.61	0.11	OK
		Y2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.61	0.11	OK
	X8.5	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.06	0.16	OK
		Y2	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.06	0.16	OK
	X9	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.47	0.08	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.47	0.08	OK
	X9	Y6	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.42	0.13	OK
		Y8	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.51	0.14	OK
	X9	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	3.85	0.29	OK
		Y0	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X10	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.47	0.08	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.47	0.08	OK
	X10	Y6	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.96	0.09	OK
		Y8	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.96	0.09	OK
	X10	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	3.62	0.28	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X11	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.47	0.08	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	5.66	0.47	0.08	OK
	X11	Y6	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.42	0.13	OK
		Y8	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	1.42	0.13	OK
	X11	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	0.95	0.07	OK
		Y0	10.5×27.0=283.5	HSZ-230	-	-	-	5.22	-	-	OK
	X12	Y3.5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.36	0.04	OK
		Y4.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	8.61	0.36	0.04	OK
	X12	Y6	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	5.15	0.35	OK
		Y3.5	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	14.58	2.93	0.20	OK
	X12	Y6	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.69	0.12	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	1.60	0.11	OK
	X12	Y7	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.36	0.02	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.36	0.02	OK
	X12	Y3.5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	14.58	0.84	0.06	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	-	-	OK
	X12.4	Y3.5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	2.25	0.17	OK
		Y2	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	14.58	2.25	0.15	OK
	X12.4	Y4	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	5.35	0.10	0.02	OK
		Y7.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	5.35	0.38	0.07	OK

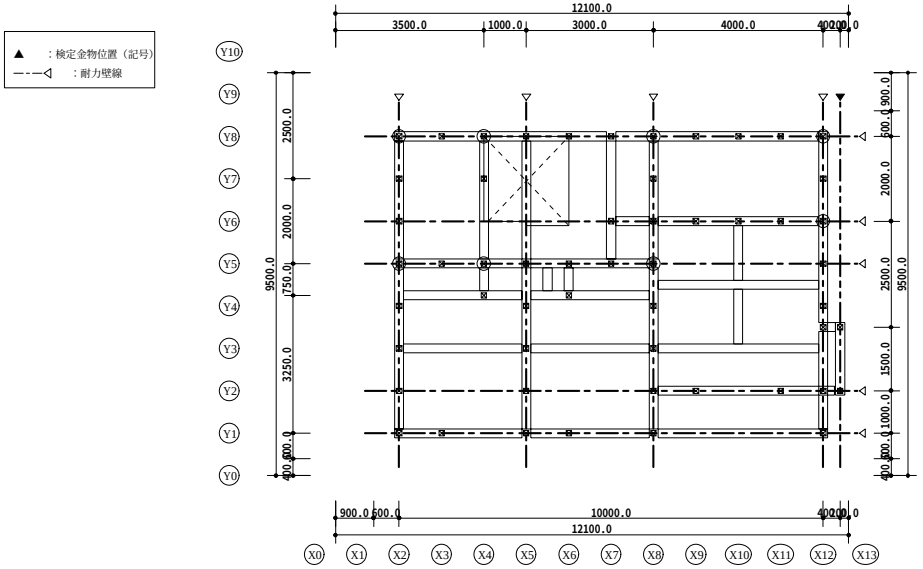
②母屋

検定必要箇所がないため一覧表は省略

(2) 短期時の検討

ａ）水平構面外周横架材端部の必要引張耐力ＴＮ１の算定

Ｑａ　：当該水平構面の許容耐力（kN）
Ｌ　　：当該水平構面の奥行き長さ（m）
ΔＱａ：当該水平構面の単位長さあたりの許容せん断耐力（kN/m）(=Ｑａ/Ｌ)
ｌ　　：当該水平構面のスパン（m）
ＴＮ１：水平構面外周横架材の継手・仕口の必要引張耐力（kN）(=1/2・ΔＱａ・ｌ)
Ｔａ　：金物の許容引張耐力（kN）

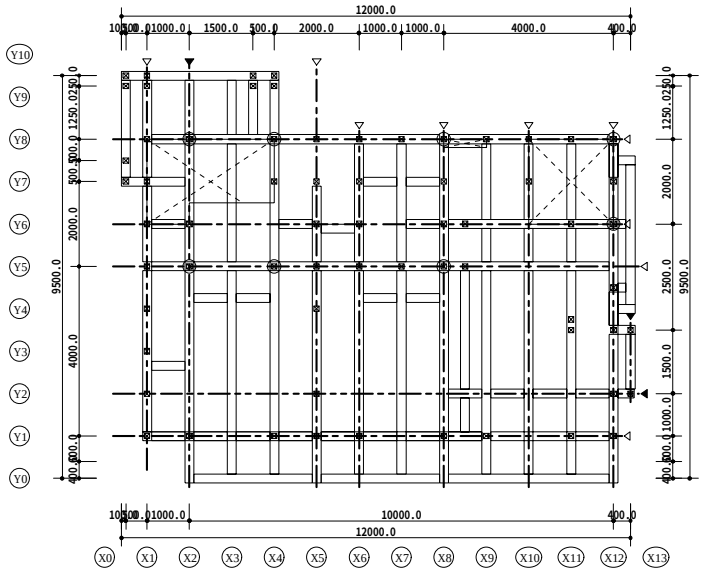


2階横架材端部接合部の金物検定位置図

2階横架材端部接合部の金物検定表

方向	位置	Ｑａ(kN)	Ｌ(m)	ΔＱａ(kN/m)	ｌ(m)	ＴＮ１(kN)
Y	X12 Y3.5	11.25	8.20	1.37	0.40	0.27
Y	X7 Y8	18.60	8.20	2.27	3.00	3.40

▲ ：検定金物位置（記号）
－－◁ ：耐力壁線



1階横架材端部接合部の金物検定位置図

1階横架材端部接合部の金物検定表

方向	位置	Ｑａ(kN)	Ｌ(m)	ΔＱａ(kN/m)	ｌ(m)	ＴＮ１(kN)
X	X1 Y7	33.95	11.60	2.93	2.00	2.93
Y	X12 Y2	5.29	1.50	3.53	0.40	0.71
Y	X12 Y3.5	5.29	1.50	3.53	0.40	0.71
Y	X9 Y1	28.22	8.00	3.53	2.00	3.53
Y	X7 Y1	28.22	8.00	3.53	2.00	3.53
Y	X4 Y1	21.17	9.50	2.23	3.00	3.34
Y	X3 Y1	21.17	9.50	2.23	3.00	3.34
Y	X4 Y8	21.17	9.50	2.23	3.00	3.34

b) 筋かい端部が取り付く柱と横架材端部の接合部の必要引張耐力ＴＮ２の算定

TN2 = 筋かいの壁倍率×1.96×筋かい壁の実長×Cμ

Cμ = 1-(筋かい高さ/筋かい実長)×0.4　但しCμが負の場合、Cμ=0.0

階	位置	筋かい壁倍率	実長(m)	高さ(m)	Ｃμ	TN2(kN)
2	X7Y8	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X2Y5	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X2Y5	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X5Y1	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X5Y1	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X5Y5	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X2Y5	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X8Y1	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X8Y5	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
	X12Y2	2.50	1.00	2.60	0.00	0.00
1	X8Y8	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X12Y8	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X12Y8	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X12Y8	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X12Y3.5	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X4Y5	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X8Y5	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X8Y8	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X12Y6	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X1Y5	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X1Y5	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X1Y5	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00
	X5Y7	2.50	1.00	2.80	0.00	0.00

c) 横架材端部接合の検討

QSa = 横架材端部接合部の短期許容せん断耐力(kN)
QN = 地震用鉛直荷重による横架材端部のせん断耐力(kN)
Ta = 接合部の許容引張耐力(kN)
TN1 = 水平構面外周横架材端部の必要引張耐力（地震時／風圧時の最大値）(kN)
TN2 = 筋かい端部が取り付く柱と横架材端部の接合部の必要引張耐力(kN)

①梁

階	位置		樹種 Ｂ×Ｄ＝Ａ（ｃ㎡）	横架材端部 仕様	Ao （ｃ㎡）	Ae （ｃ㎡）	fs (N/㎟)	QSa （ｋＮ）	QN （ｋＮ）	せん断 検定値	Ta （ｋＮ）	TN1 （ｋＮ）	TN2 （ｋＮ）	引張 検定値	検定値 合計	判定
2	Y1	X2	E105-F300		-	-	-	-	1.45	-	-	-	-	-	-	ＯＫ
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	3.67	0.21	16.47	-	-	-	0.21	ＯＫ
	Y1	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.84	0.11	16.47	-	-	-	0.11	ＯＫ
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	3.67	0.21	16.47	-	-	-	0.21	ＯＫ
	Y1	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	4.27	0.15	30.67	-	-	-	0.15	ＯＫ
		X12	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	4.27	-	-	-	-	-	-	ＯＫ
	Y2	X8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.85	0.04	16.47	-	-	-	0.04	ＯＫ
		X12	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.74	0.04	16.47	-	-	-	0.04	ＯＫ
	Y2	X12	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	0.44	0.03	9.79	-	-	-	0.03	ＯＫ
		X12.3	10.5×10.5=110.3		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	ＯＫ
	Y3	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	2.06	0.10	16.47	-	-	-	0.10	ＯＫ
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	4.11	0.19	16.47	-	-	-	0.19	ＯＫ
	Y3	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	3.47	0.16	16.47	-	-	-	0.16	ＯＫ
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.73	0.08	16.47	-	-	-	0.08	ＯＫ
	Y3	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.94	0.11	30.67	-	-	-	0.11	ＯＫ
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	3.13	0.12	30.67	-	-	-	0.12	ＯＫ
	Y3.5	X12	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	0.23	0.02	9.79	0.27	-	0.03	0.04	ＯＫ
		X12.4	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	0.23	0.02	9.79	-	-	-	0.02	ＯＫ

階	位置		樹種 B×D＝A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs (N/mm²)	QSa （kN）	QN （kN）	せん断 検定値	Ta （kN）	TN1 （kN）	TN2 （kN）	引張 検定値	検定値 合計	判定
2	Y4.2	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.44	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	-	-	16.47	-	-	-	-	OK
	Y4.2	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.25	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.44	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
	Y4.5	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.92	0.11	30.67	-	-	-	0.11	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.16	0.08	30.67	-	-	-	0.08	OK
	Y5	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		X5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
	Y5	X5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.38	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
		X8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
	Y6	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.22	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.22	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
	Y6	X8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		X12	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
	Y8	X2	E105-F300		-	-	-	-	1.45	-	-	-	-	-	-	OK
		X7	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.84	0.11	16.47	3.40	-	0.21	0.31	OK
	Y8	X7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.84	0.11	16.47	3.40	-	0.21	0.31	OK
		X12	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.45	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
	X2	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.45	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		Y5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.95	0.11	16.47	-	-	-	0.11	OK
	X2	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.84	0.11	16.47	-	-	-	0.11	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.45	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
	X4	Y4.2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.16	0.01	9.79	-	-	-	0.01	OK
		Y5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.16	0.01	9.79	-	-	-	0.01	OK
	X4	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.60	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
	X5	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		Y5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.28	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
	X5	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	2.80	0.16	16.47	-	-	-	0.16	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.31	0.06	16.47	-	-	-	0.06	OK
	X5.5	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.33	0.03	9.79	-	-	-	0.03	OK
		Y4.2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.49	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
	X6	Y4.2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	2.10	0.19	9.79	-	-	-	0.19	OK
		Y5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.13	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
	X7	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	-	-	16.47	-	-	-	-	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.44	0.03	16.47	-	-	-	0.03	OK
	X8	Y1	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.74	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	3.24	0.11	30.67	-	-	-	0.11	OK
	X8	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		Y8	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.22	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
	X10	Y3	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	-	-	9.79	-	-	-	-	OK
		Y4.5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	-	-	9.79	-	-	-	-	OK
	X10	Y4.5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	-	-	9.79	-	-	-	-	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	-	-	9.79	-	-	-	-	OK
	X12	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.28	0.06	16.47	-	-	-	0.06	OK
		Y2	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.28	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
	X12	Y2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	2.44	0.08	30.67	-	-	-	0.08	OK
		Y3.5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	3.48	0.12	30.67	-	-	-	0.12	OK
	X12	Y3.5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.85	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	1.30	-	-	-	-	-	-	OK
	X12.4	Y2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	1.26	0.09	9.79	-	-	-	0.09	OK
		Y3.5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	1.26	0.09	9.79	-	-	-	0.09	OK
1	Y1	X1	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	18.70	0.64	30.67	-	-	-	0.64	OK
		X5	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	29.16	18.70	0.64	30.67	-	-	-	0.64	OK
	Y1	X1	E105-F300		-	-	-	-	1.18	-	-	-	-	-	-	OK
		X2	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.18	0.06	16.47	-	-	-	0.06	OK
	Y1	X2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	-	-	-	0.13	OK
		X3	10.5×15.0=157.5	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	3.34	-	0.34	0.48	OK
	Y1	X3	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	3.34	-	0.34	0.48	OK
		X4	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	3.34	-	0.34	0.48	OK
	Y1	X4	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	3.34	-	0.34	0.48	OK
		X5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	-	-	-	0.13	OK
	Y1	X5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	-	-	-	0.13	OK
		X6	10.5×15.0=157.5	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	-	-	-	0.13	OK
	Y1	X5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	6.03	0.21	30.67	-	-	-	0.21	OK
		X9	10.5×27.0=283.5	HSZ-230	-	-	-	29.16	6.03	0.21	30.67	-	-	-	0.21	OK
	Y1	X6	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	-	-	-	0.13	OK
		X7	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	3.53	-	0.36	0.50	OK
	Y1	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	3.53	-	0.36	0.50	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.52	0.13	9.79	-	-	-	0.13	OK
	Y1	X8	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.19	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
		X9	10.5×15.0=157.5	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.19	0.10	9.79	3.53	-	0.36	0.47	OK
	Y1	X9	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	8.93	0.31	30.67	-	-	-	0.31	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	6.47	0.22	30.67	-	-	-	0.22	OK

階	位置		樹種 B×D＝A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs (N/mm²)	QSa （kN）	QN （kN）	せん断 検定値	Ta （kN）	TN1 （kN）	TN2 （kN）	引張 検定値	検定値 合計	判定
1	Y2	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.28	0.09	30.67	-	-	-	0.09	OK
		X9	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.28	0.09	30.67	-	-	-	0.09	OK
	Y2	X9	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.17	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
		X10	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.17	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
	Y2	X10	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.17	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
		X11	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.17	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
	Y2	X11	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.17	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
		X12	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	1.17	0.10	9.79	-	-	-	0.10	OK
	Y2	X12	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	1.08	0.04	30.67	0.71	-	0.02	0.06	OK
		X12.3	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	Y2.6	X1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.24	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
		X2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.14	0.01	9.79	-	-	-	0.01	OK
	Y3.5	X12	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.57	0.02	30.67	0.71	-	0.02	0.04	OK
		X12.4	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	0.57	-	-	-	-	-	-	OK
	Y4	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.39	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	Y4.2	X2	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		X3	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	Y4.2	X3	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		X4	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	Y4.2	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		X6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	Y4.2	X8	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		X7	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.69	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	Y4.5	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.81	0.04	16.47	-	-	-	0.04	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	8.55	-	-	16.47	-	-	-	-	OK
	Y5	X1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	0.25	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
		X2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	13.84	0.25	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
	Y5	X2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	7.90	0.27	30.67	-	-	-	0.27	OK
		X4	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	7.90	0.27	30.67	-	-	-	0.27	OK
	Y5	X4	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.96	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
		X8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.95	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
	Y5	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.30	0.01	30.67	-	-	-	0.01	OK
		X12	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	26.12	5.81	0.22	30.67	-	-	-	0.22	OK
	Y5.8	X5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.18	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
		X6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.18	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
	Y6	X1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.25	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
		X2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.25	0.02	9.79	-	-	-	0.02	OK
	Y6	X4	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.89	0.08	9.79	-	-	-	0.08	OK
		X5	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.89	0.08	9.79	-	-	-	0.08	OK
	Y6	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.96	0.09	9.79	-	-	-	0.09	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.96	0.09	9.79	-	-	-	0.09	OK
	Y6	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	0.48	0.02	30.67	-	-	-	0.02	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.96	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
	Y6	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.25	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	8.55	-	-	16.47	-	-	-	-	OK
	Y7	X0.5	E105-F300		-	-	-	-	0.66	-	-	-	-	-	-	OK
		X2	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.76	0.04	16.47	-	-	-	0.04	OK
	Y7	X6	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.73	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		X7	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.73	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	Y7	X7	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.73	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		X8	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.73	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	Y7.5	X12	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.85	0.04	16.47	-	-	-	0.04	OK
		X12.4	10.5×18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	Y8	X2	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.34	0.08	16.47	-	-	-	0.08	OK
		X1	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.34	0.06	16.47	-	-	-	0.06	OK
	Y8	X2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	13.53	0.46	30.67	-	-	-	0.46	OK
		X4	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	13.68	0.47	30.67	3.34	-	0.11	0.58	OK
	Y8	X4	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.51	0.05	30.67	3.34	-	0.11	0.16	OK
		X8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.57	0.05	30.67	-	-	-	0.05	OK
	Y8	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.57	0.05	30.67	-	-	-	0.05	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.57	0.05	30.67	-	-	-	0.05	OK
	Y9.5	X0.5	E105-F300		-	-	-	-	0.43	-	-	-	-	-	-	OK
		X4	10.5×21.0=220.5		-	-	-	-	0.43	-	-	-	-	-	-	OK
	Y0	X2	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	13.06	0.76	0.06	30.67	-	-	-	0.06	OK
		X5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	7.84	0.76	0.10	30.67	-	-	-	0.10	OK
	Y0	X5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	7.84	0.76	0.10	30.67	-	-	-	0.10	OK
		X8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	7.84	0.76	0.10	30.67	-	-	-	0.10	OK
	Y0	X8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	7.84	0.76	0.10	30.67	-	-	-	0.10	OK
		X12	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	13.06	0.76	0.06	30.67	-	-	-	0.06	OK
	X1	Y1	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.54	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		Y5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.92	0.11	16.47	-	-	-	0.11	OK
	X1	Y5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.92	0.11	16.47	-	-	-	0.11	OK
		Y7	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.92	0.09	16.47	2.93	-	0.18	0.27	OK

階	位置		樹種 B×D＝A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs (N/mm²)	QSa （kN）	QN （kN）	せん断 検定値	Ta （kN）	TN1 （kN）	TN2 （kN）	引張 検定値	検定値 合計	判定
1	X1	Y7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.30	0.06	16.47	2.93	-	0.18	0.24	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.14	0.01	16.47	-	-	-	-	OK
	X0.5	Y7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.70	0.03	16.47	-	-	-	0.03	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.21	0.01	16.47	-	-	-	-	OK
	X2	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.00	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	10.94	0.38	30.67	-	-	-	0.38	OK
	X2	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	1.25	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		Y9.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.25	0.06	16.47	-	-	-	0.06	OK
	X2	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	19.20	0.66	30.67	-	-	-	0.66	OK
		Y0	10.5×33.0=346.5		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	X3	Y8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.36	0.09	30.67	-	-	-	0.09	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.36	0.09	30.67	-	-	-	0.09	OK
	X3	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.01	0.05	16.47	-	-	-	0.05	OK
		Y9.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.01	0.05	16.47	-	-	-	0.05	OK
	X3	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	3.72	0.14	30.67	-	-	-	0.14	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X3.5	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.70	0.03	16.47	-	-	-	0.03	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.14	0.01	16.47	-	-	-	-	OK
	X4	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	2.32	0.08	30.67	-	-	-	0.08	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.02	0.04	30.67	-	-	-	0.04	OK
	X4	Y8	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.91	0.05	16.47	-	-	-	0.05	OK
		Y9.5	10.5×21.0=220.5	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.21	0.01	16.47	-	-	-	-	OK
	X4	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	4.25	0.15	30.67	-	-	-	0.15	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X5	Y7	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.25	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		Y5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.59	0.03	16.47	-	-	-	0.03	OK
	X5	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	1.20	0.05	30.67	-	-	-	0.05	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	X6	Y8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	1.15	0.04	30.67	-	-	-	0.04	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	0.62	0.02	30.67	-	-	-	0.02	OK
	X6	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	6.02	0.23	30.67	-	-	-	0.23	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X7	Y8	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	5.41	0.21	30.67	-	-	-	0.21	OK
		Y5	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	7.00	0.27	30.67	-	-	-	0.27	OK
	X7	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	3.72	0.14	30.67	-	-	-	0.14	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X8	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.71	0.02	30.67	-	-	-	0.02	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.08	0.04	30.67	-	-	-	0.04	OK
	X8	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	15.74	0.54	30.67	-	-	-	0.54	OK
		Y0	10.5×39.0=409.5		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	X8.5	Y1	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.72	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
		Y2	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.72	0.06	9.79	-	-	-	0.06	OK
	X8.5	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.06	0.08	30.67	-	-	-	0.08	OK
		Y2	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.06	0.08	30.67	-	-	-	0.08	OK
	X9	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.47	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.47	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
	X9	Y6	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.42	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		Y8	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.51	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
	X9	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	9.34	0.36	30.67	-	-	-	0.36	OK
		Y0	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X10	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.47	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.47	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
	X10	Y6	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.96	0.05	16.47	-	-	-	0.05	OK
		Y8	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	21.38	0.96	0.05	16.47	-	-	-	0.05	OK
	X10	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	3.69	0.14	30.67	-	-	-	0.14	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X11	Y5	E105-F300	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.47	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
		Y6	10.5×10.5=110.3	HSZ-100L・R	-	-	-	11.32	0.47	0.04	9.79	-	-	-	0.04	OK
	X11	Y6	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.42	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
		Y8	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	21.38	1.42	0.07	16.47	-	-	-	0.07	OK
	X11	Y5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	0.95	0.04	30.67	-	-	-	0.04	OK
		Y0	10.5×27.0=283.5	HSZ-230	-	-	-	10.45	-	-	30.67	-	-	-	-	OK
	X12	Y3.5	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.36	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
		Y4.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	17.23	0.36	0.02	16.47	-	-	-	0.02	OK
	X12	Y6	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	9.73	0.33	30.67	-	-	-	0.33	OK
		Y3.5	10.5×33.0=346.5	HSZ-230	-	-	-	29.16	3.47	0.12	30.67	-	-	-	0.12	OK
	X12	Y6	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.69	0.06	30.67	-	-	-	0.06	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	1.76	0.06	30.67	-	-	-	0.06	OK
	X12	Y7	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.36	0.01	30.67	-	-	-	0.01	OK
		Y8	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.36	0.01	30.67	-	-	-	0.01	OK
	X12	Y3.5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	29.16	0.84	0.03	30.67	-	-	-	0.03	OK
		Y0	10.5×24.0=252.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	X12.4	Y3.5	E105-F300	HSZ-230	-	-	-	26.12	2.25	0.09	30.67	-	-	-	0.09	OK
		Y2	10.5×24.0=252.0	HSZ-230	-	-	-	29.16	2.25	0.08	30.67	-	-	-	0.08	OK

階	位置		樹種 B×D＝A（cm²）	横架材端部 仕様	Ao （cm²）	Ae （cm²）	fs (N/mm²)	QSa （kN）	QN （kN）	せん断 検定値	Ta （kN）	TN1 （kN）	TN2 （kN）	引張 検定値	検定値 合計	判定
1	X12.4	Y4	E105-F300	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.16	0.01	16.47	-	-	-	0.01	OK
		Y7.5	10.5×18.0=189.0	HSZ-150	-	-	-	10.69	0.59	0.06	16.47	-	-	-	0.06	OK

②母屋

検定必要箇所がないため一覧表は省略

5.3 土台及びアンカーボルトの検定

[使用記号]

fb ：曲げ許容応力度 <N/mm²>
fs ：せん断許容応力度 <N/mm²>
ft ：引張り許容応力度 <N/mm²>
B×D：土台の断面寸法 <cm×cm>
A ：土台の有効断面積＝B×D×欠損係数（パラメータ）
A0 ：アンカーボルトの断面積 <cm²>
Ae ：アンカーボルトの有効断面積＝A0×有効断面積係数（パラメータ）
Z ：断面係数 <cm^ 3>

Ma ：土台の許容曲げモーメント <kN・m>
＝fb×Z
Qa ：土台の許容せん断力 <kN>
＝fs×A×2/3
Ta ：アンカーボルトの許容引張耐力 <kN>
＝min { アンカーボルトの引張耐力 / 座金のめり込み時の耐力 }
Qa ：アンカーボルトの許容せん断耐力 <kN>

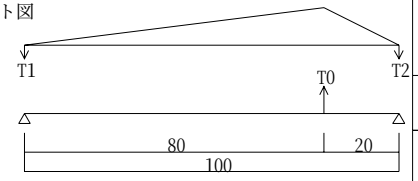
アンカーボルトの仕様

種類	短期許容せん断力Qa(kN)	短期許容引張耐力Ta(kN)	座金めりこみ時の耐力(kN)
M12	8.72	19.74	12.15

(1) 土台の曲げ及びアンカーボルトの引張耐力の検定

符号	土台樹種 / ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ名称	B×D / 径	A / A0	Z / Ae	fb / ft	fs / fs	Ma / Ta	Qa / Qa
X5	LBL E80	10.5×10.5	88	154	14.80	1.60	2.28	9.41
Y7	M12	M12	1.13	0.85	235.00	177.00	12.15	8.72

モーメント図



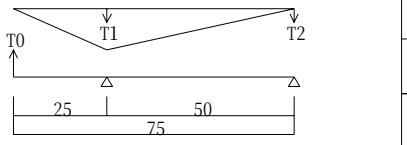
荷重図

T0 = 柱の必要引張耐力Vτ(10.29)

T0	T1	T2	Mm	Q1	Q2
10.29	2.06	8.23	1.65	-2.06	8.23
検定	0.17	0.68	0.72	0.22	0.87
判定	OK	OK	OK	OK	OK

符号	土台樹種 / ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ名称	B×D / 径	A / A0	Z / Ae	fb / ft	fs / fs	Ma / Ta	Qa / Qa
X11	LBL E80	10.5×10.5	88	154	14.80	1.60	2.28	9.41
Y6	M12	M12	1.13	0.85	235.00	177.00	12.15	8.72

モーメント図



荷重図

T0 = 柱の必要引張耐力Vτ(7.14)

T0	T1	T2	Mm	Q1	Q2
7.14	10.71	-3.57	1.79	7.14	-3.57
検定	0.88	0.00	0.78	0.76	0.38
判定	OK	OK	OK	OK	OK

符号	土台樹種 / ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ名称	B×D / 径	A / A0	Z / Ae	fb / ft	fs / fs	Ma / Ta	Qa / Qa
X10	LBL E80	10.5×10.5	88	154	14.80	1.60	2.28	9.41
Y7	M12	M12	1.13	0.85	235.00	177.00	12.15	8.72

モーメント図

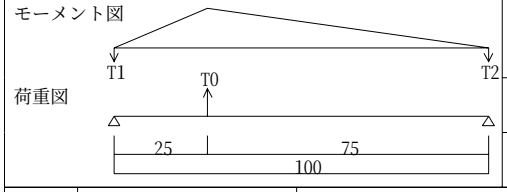
荷重図

T0 = 柱の必要引張耐力Vτ(12.98)

T0	T1	T2	Mm	Q1	Q2
12.98	5.64	7.33	0.73	-5.64	7.33
検定	0.46	0.60	0.32	0.60	0.78
判定	OK	OK	OK	OK	OK

符号	土台樹種 / ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ名称	B×D / 径	A / A0	Z / Ae	fb / ft	fs / fs	Ma / Ta	Qa / Qa
X11	LBL E80	10.5×10.5	88	154	14.80	1.60	2.28	9.41
Y8	M12	M12	1.13	0.85	235.00	177.00	12.15	8.72

モーメント図



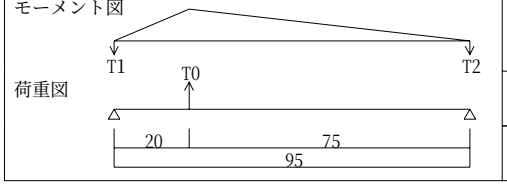
荷重図

T0 = 柱の必要引張耐力Vτ(9.19)

T0	T1	T2	Mm	Q1	Q2
9.19	6.89	2.30	1.72	-6.89	2.30
検定	0.57	0.19	0.75	0.73	0.24
判定	OK	OK	OK	OK	OK

符号	土台樹種 / ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ名称	B×D / 径	A / A0	Z / Ae	fb / ft	fs / fs	Ma / Ta	Qa / Qa
X1	LBL E80	10.5×10.5	88	154	14.80	1.60	2.28	9.41
Y4	M12	M12	1.13	0.85	235.00	177.00	12.15	8.72

モーメント図



荷重図

T0 = 柱の必要引張耐力Vτ(8.75)

T0	T1	T2	Mm	Q1	Q2
8.75	6.91	1.84	1.38	-6.91	1.84
検定	0.57	0.15	0.60	0.73	0.20
判定	OK	OK	OK	OK	OK

(2) アンカーボルトのせん断耐力の検定

X方向

通り	M12本数	柱脚金物用本数	ΣＱａ(kN)	鉛直構面の許容せん断耐力(kN)				判定
				＋方向	検定値	－方向	検定値	
Y1	15	2	170.80	36.26	0.21	34.30	0.20	OK
Y5	19	1	180.68	31.36	0.17	31.36	0.17	OK
Y6	18	1	176.96	12.74	0.07	10.78	0.06	OK
Y8	20	5	271.30	31.36	0.12	31.36	0.12	OK

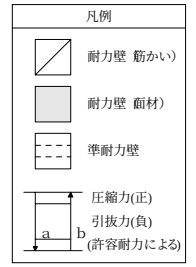
Y方向

通り	M12本数	柱脚金物用本数	ΣＱａ(kN)	鉛直構面の許容せん断耐力(kN)				判定
				＋方向	検定値	－方向	検定値	
X1	14	0	122.08	39.20	0.32	39.20	0.32	OK
X5	13	1	128.36	25.44	0.20	25.44	0.20	OK
X6	6	2	92.32	15.68	0.17	15.68	0.17	OK
X8	8	2	109.76	19.62	0.18	19.62	0.18	OK
X10	9	0	78.48	9.58	0.12	9.58	0.12	OK
X12	12	1	121.54	26.80	0.22	26.80	0.22	OK

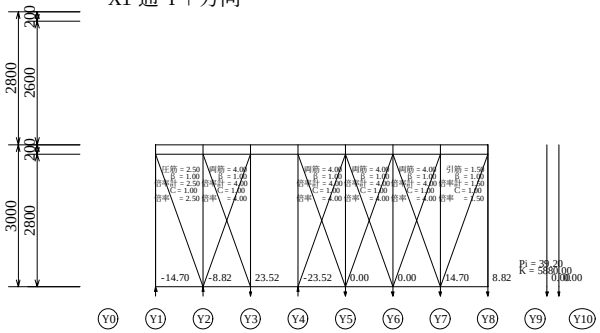
※本数は、該当の通りだけでなく、40㎝(構造計算パラメータ)の範囲内にあるアンカーボルトもカウントされています。

6.1 軸力算定

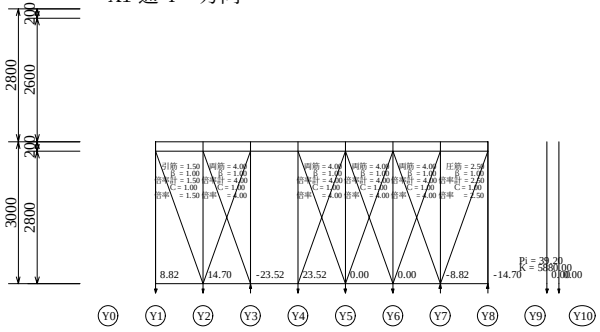
(1)耐力壁の耐力と軸力の算定



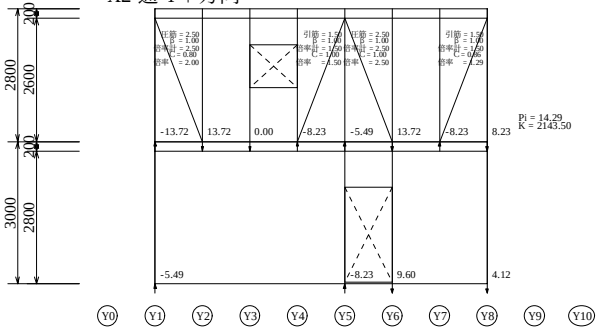
X1 通 Y＋方向

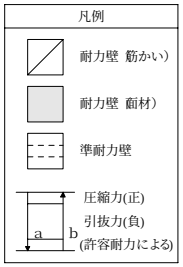


X1 通 Y－方向

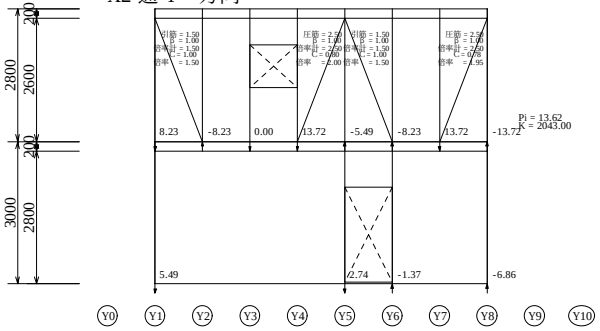


X2 通 Y＋方向

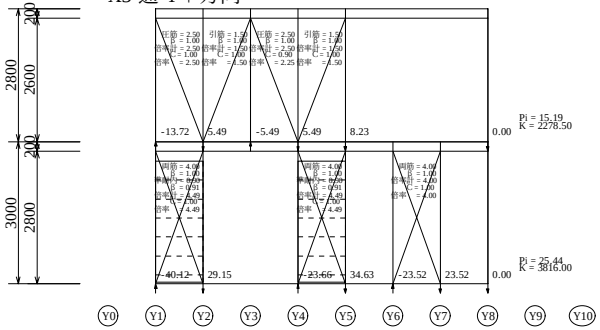


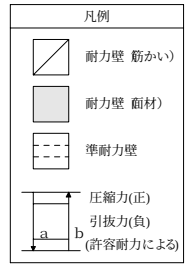


X2 通 Y－方向

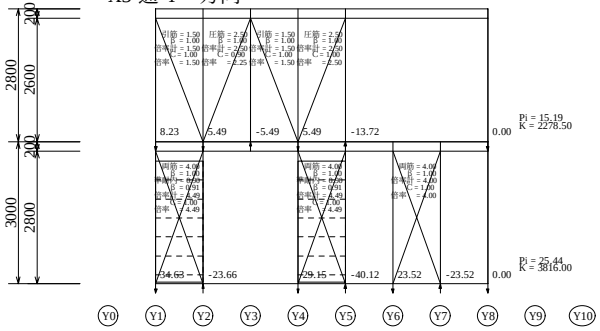


X5 通 Y＋方向

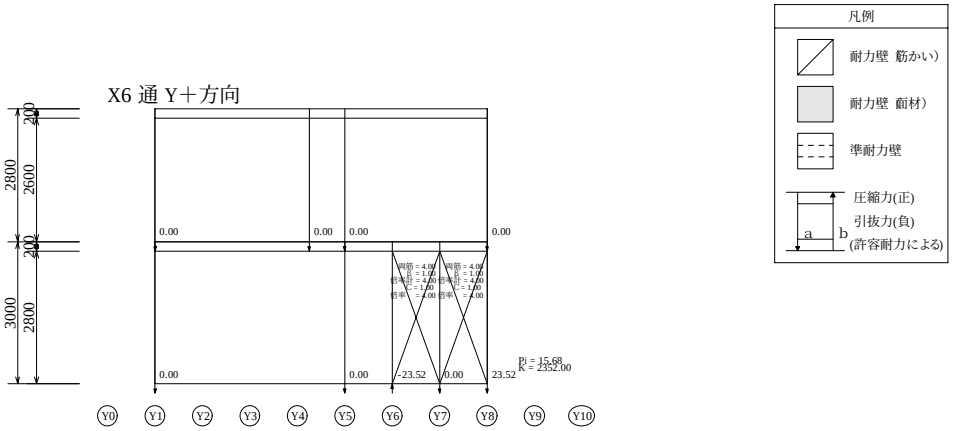




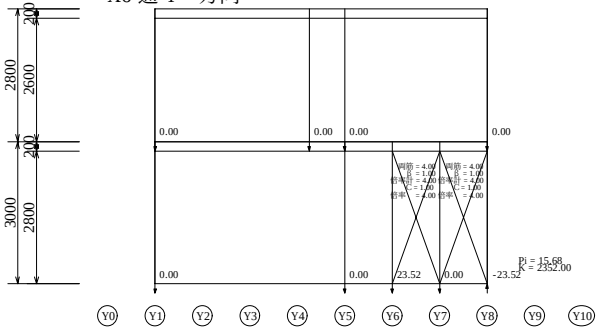
X5 通 Y－方向



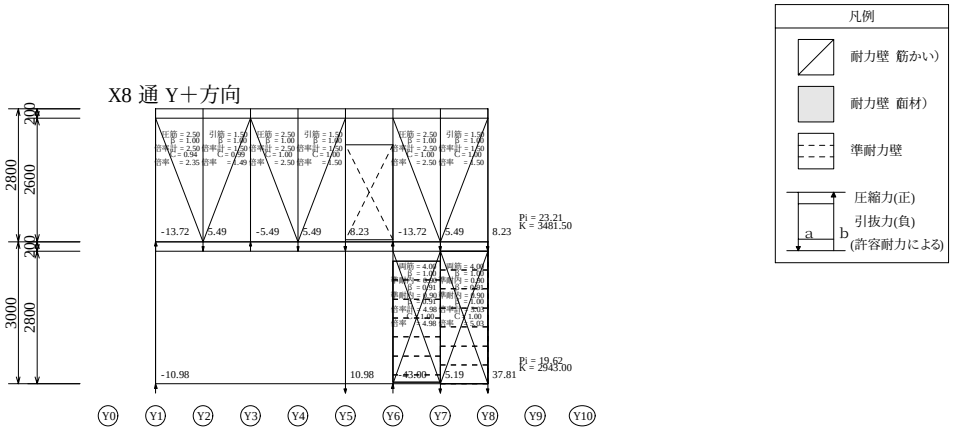
X6 通 Y＋方向



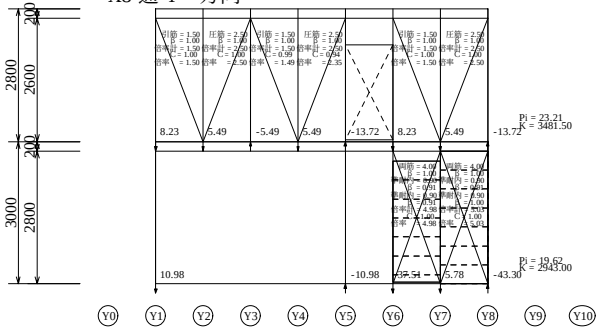
X6 通 Y－方向



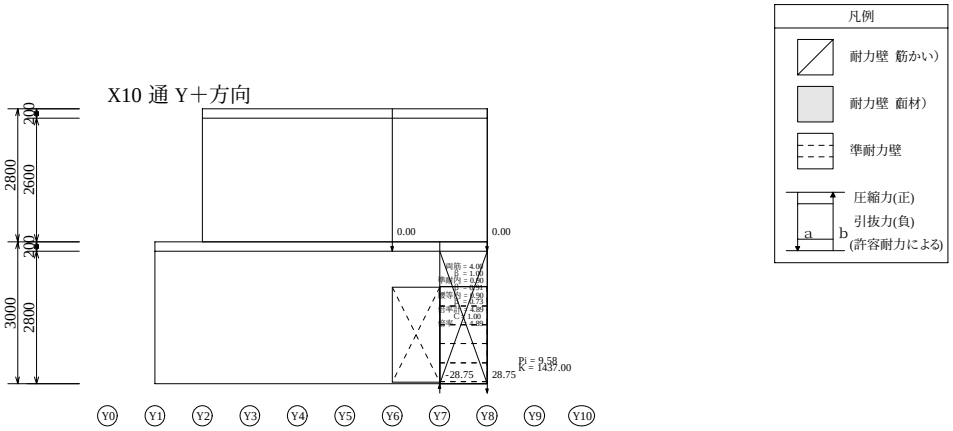
X8 通 Y＋方向



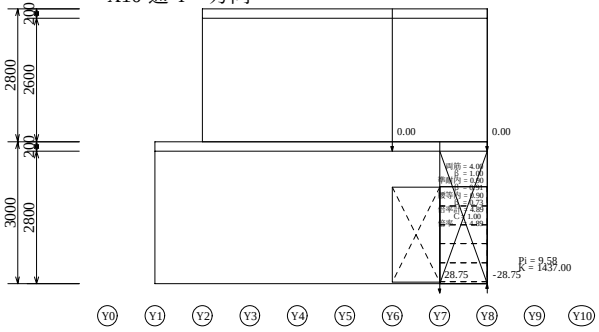
X8 通 Y－方向



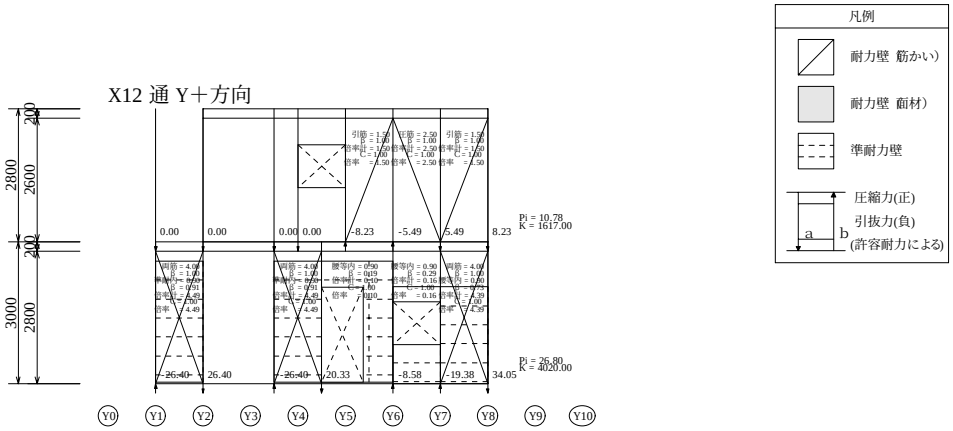
X10 通 Y＋方向



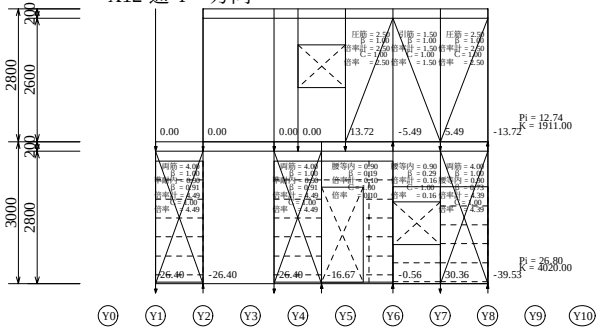
X10 通 Y－方向



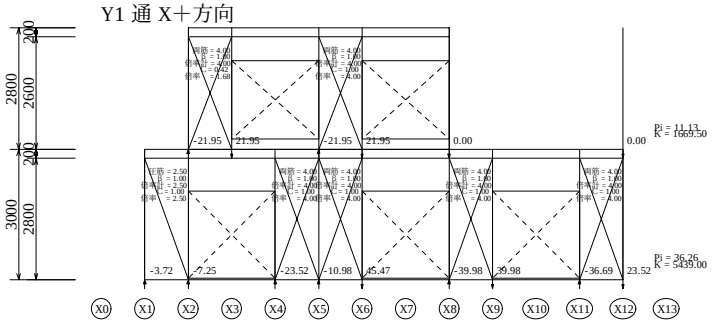
X12 通 Y＋方向



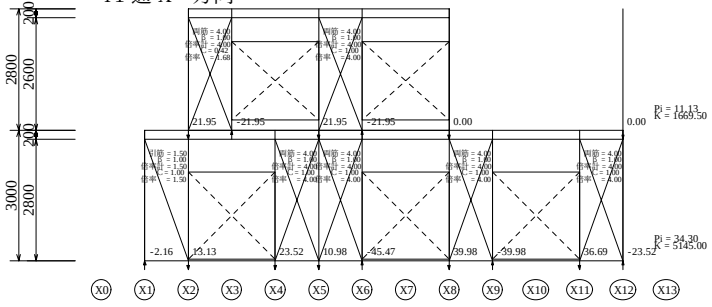
X12 通 Y－方向



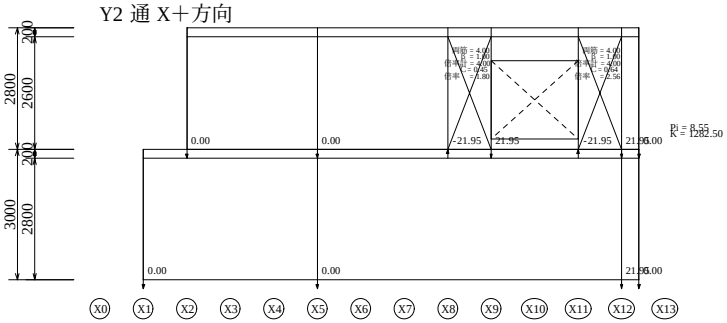
Y1 通 X＋方向



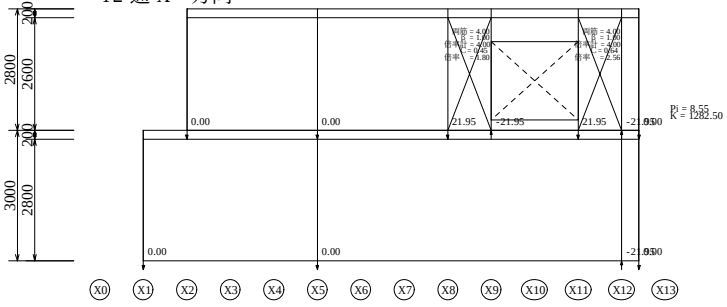
Y1 通 X－方向



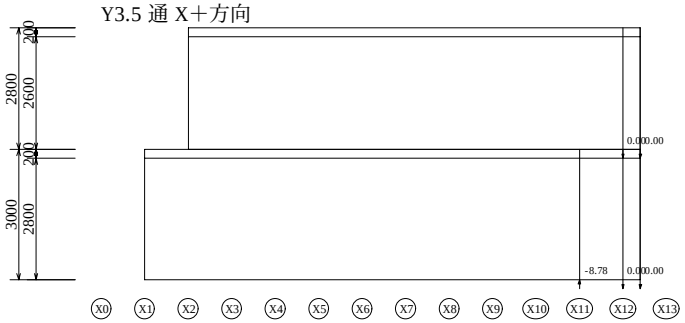
Y2 通 X＋方向

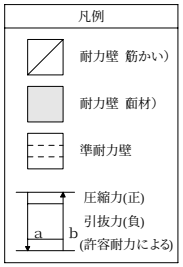


Y2 通 X－方向

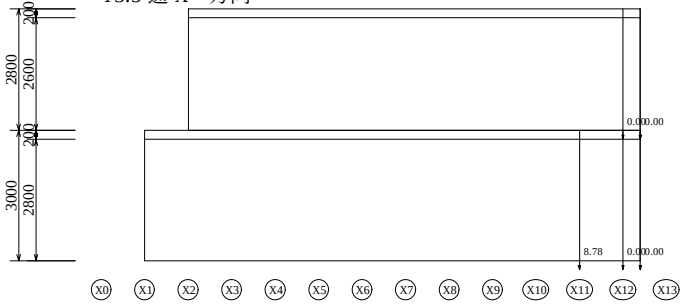


Y3.5 通 X＋方向

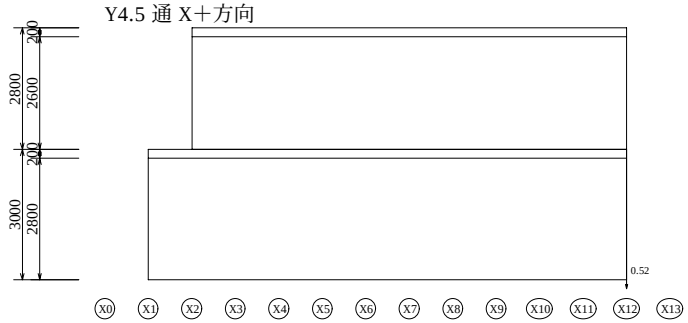


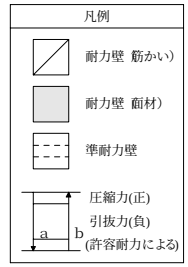


Y3.5 通 X－方向

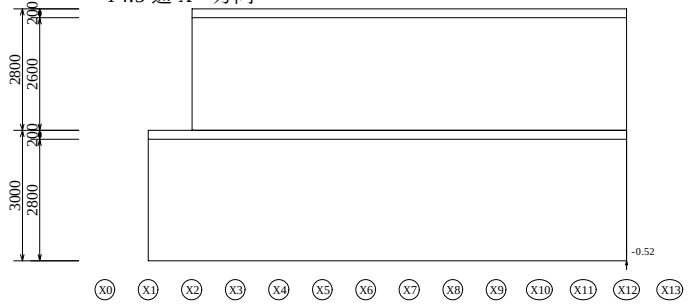


Y4.5 通 X＋方向

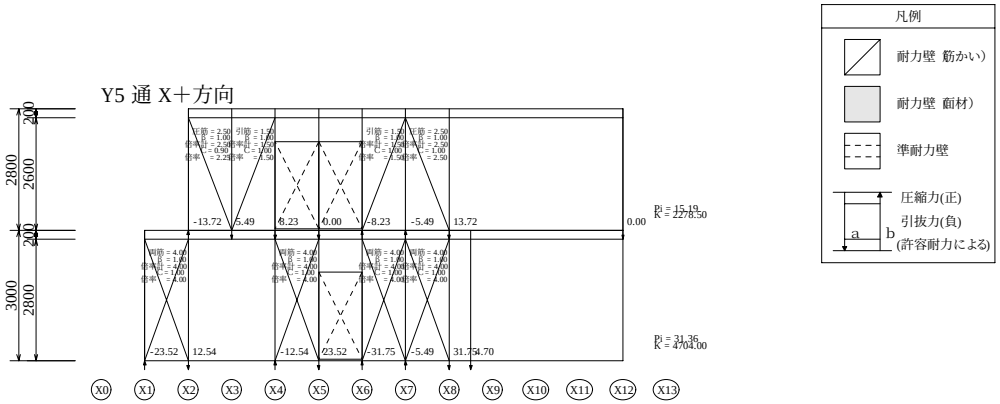




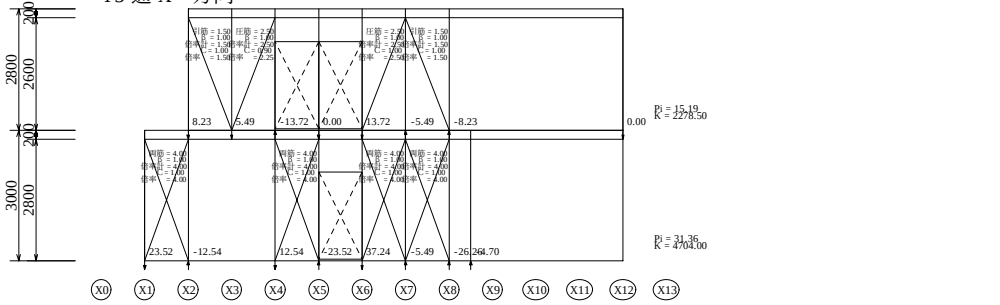
Y4.5 通 X－方向



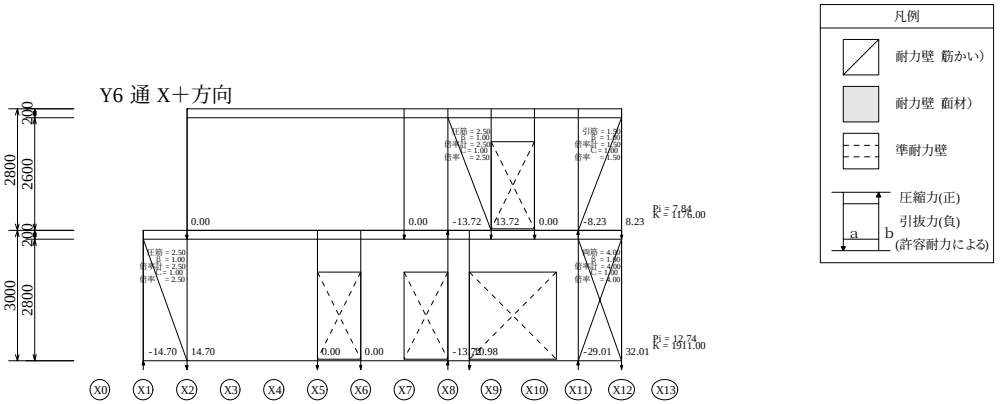
Y5 通 X＋方向



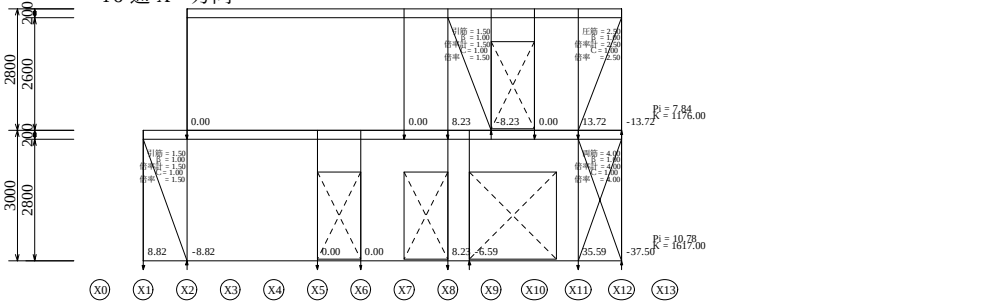
Y5 通 X－方向



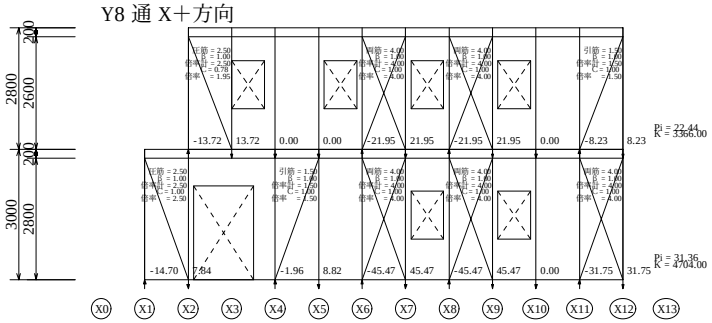
Y6 通 X＋方向



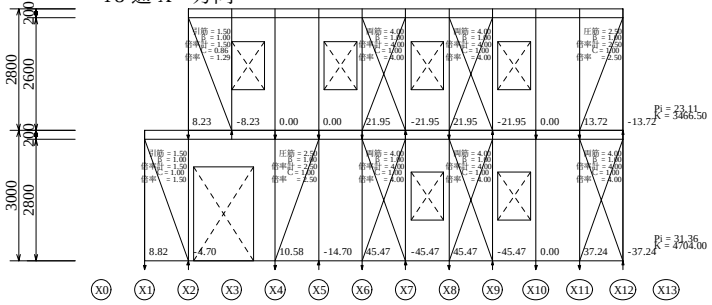
Y6 通 X－方向



Y8 通 X＋方向



Y8 通 X－方向



(2) 柱の長期軸力

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X1Y1	1	軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		外壁	2.71 × 0.89	2.41		
		内壁	0.13 × 0.35	0.04		
		床	1.50 × 0.59	0.89		
		床積載	1.50 × 1.30	1.95		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.89	0.45		
		柱X3Y1	× 0.50	1.99	10.20(9.15)	10.20(9.15)
X2Y1	2	軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.65(2.65)	2.65(2.65)
	1	外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		外壁	1.91 × 0.89	1.70		
		内壁	0.37 × 0.35	0.13		
		床	0.88 × 0.59	0.52		
		床積載	0.88 × 1.30	1.14		
		柱X2Y2	× 0.75	2.12		
		柱X2Y3	× 0.50	2.22		
		柱X2Y4	× 0.25	0.79		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.50 × 0.89	1.34		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36	12.99(11.94)	15.64(14.59)
X3Y1	2	屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	1.00 × 1.02	1.02		
		軒先1	0.60 × 0.92	0.55		
		外壁	1.41 × 0.89	1.25	3.99(3.99)	3.99(3.99)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X4Y1	1	外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	0.22 × 0.35	0.08		
		床	1.79 × 0.59	1.06		
		床積載	1.79 × 1.30	2.33		
		柱X4Y4.2	× 0.19	0.11		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.00 × 0.89	0.89		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33	8.78(6.65)	8.78(6.65)
X5Y1	2	屋根1	1.00 × 1.02	1.02		
		軒先1	0.60 × 0.92	0.55		
		外壁	1.41 × 0.89	1.25		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	4.46(4.46)	4.46(4.46)
	1	外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.00 × 0.89	0.89		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		外壁	2.71 × 0.89	2.41		
		内壁	0.13 × 0.35	0.04		
		床	1.50 × 0.59	0.89		
		床積載	1.50 × 1.30	1.95		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.89	0.45		
		外壁	2.71 × 0.89	2.41		
		内壁	0.13 × 0.35	0.04		
		床	1.50 × 0.59	0.89		
		床積載	1.50 × 1.30	1.95		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.89	0.45		
		柱X3Y1	× 0.50	1.99	19.87(16.63)	24.33(21.09)
X6Y1	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	1.00 × 1.02	1.02		
		軒先1	0.60 × 0.92	0.55		
		外壁	1.41 × 0.89	1.25	4.24(4.24)	4.24(4.24)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X6Y1	1	外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	0.22 × 0.35	0.08		
		床	1.79 × 0.59	1.06		
		床積載	1.79 × 1.30	2.33		
		柱X6Y4.2	× 0.19	0.38		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.00 × 0.89	0.89		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33	9.05(6.92)	13.29(11.16)
X8Y1	2	屋根1	1.00 × 1.02	1.02		
		軒先1	0.60 × 0.92	0.55		
		外壁	1.41 × 0.89	1.25		
		軒先1	2.95 × 0.92	2.72		
		外壁	0.83 × 0.89	0.74	6.29(6.29)	6.29(6.29)
	1	外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.28 × 0.59	0.17		
		床積載	0.28 × 1.30	0.37		
		外壁	1.74 × 0.89	1.55		
		内壁	2.73 × 0.35	0.96		
		床	1.72 × 0.59	1.01		
		床積載	1.72 × 1.30	2.23		
		柱X8Y2	× 0.75	1.36		
		柱X8Y4	× 0.25	0.67		
		柱X8Y3	× 0.50	3.48		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.00 × 0.89	0.89	16.03(13.93)	22.31(20.21)
X9Y1	1	外壁	1.04 × 0.89	0.93		
		内壁	1.09 × 0.35	0.38		
		床	1.72 × 0.59	1.01		
		床積載	1.72 × 1.30	2.23		
		柱X9Y2	× 0.75	1.91		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.00 × 0.89	0.89		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.28 × 0.59	0.17		
		床積載	0.28 × 1.30	0.37		
		外壁	3.11 × 0.89	2.77		
		床	2.42 × 0.59	1.43		
		床積載	2.42 × 1.30	3.14		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.67 × 0.89	0.59		
		外壁	2.71 × 0.89	2.41		
		内壁	0.13 × 0.35	0.04		
		床	1.50 × 0.59	0.89		
		床積載	1.50 × 1.30	1.95		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.89	0.45	23.46(18.79)	23.46(18.79)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	ＰＯ	Ｐ	ΣＰ
X11Y1	1	外壁	0.83 × 0.89	0.74		
		床	1.08 × 0.59	0.63		
		床積載	1.08 × 1.30	1.40		
		柱X11Y2	× 0.60	1.46		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.00 × 0.89	0.89	6.54(5.27)	6.54(5.27)
X12Y1	2	軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		軒先1	0.08 × 0.92	0.07		
		軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		軒先1	2.95 × 0.92	2.72		
		軒先1	0.45 × 0.92	0.41		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	4.28(4.28)	4.28(4.28)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.50 × 0.89	1.34		
		外壁	2.76 × 0.89	2.46		
		床	1.58 × 0.59	0.93		
		床積載	1.58 × 1.30	2.06		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.33 × 0.89	0.30	9.36(7.90)	13.64(12.18)
X1Y2	1	屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		内壁	0.24 × 0.35	0.08	2.84(2.84)	2.84(2.84)
X2Y2	2	屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.83(2.83)	2.83(2.83)
X5Y2	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.44(0.44)	0.44(0.44)
	1	内壁	2.80 × 0.35	0.98		
		床	1.00 × 0.59	0.59		
		床積載	1.00 × 1.30	1.30		
		柱X5Y3	× 0.50	2.73		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49	6.80(5.84)	7.24(6.27)
X8Y2	2	外壁	0.83 × 0.89	0.74		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		外壁	0.96 × 0.89	0.85	1.81(1.81)	1.81(1.81)
X9Y2	2	外壁	0.96 × 0.89	0.85		
		外壁	1.91 × 0.89	1.70	2.55(2.55)	2.55(2.55)
X11Y2	2	外壁	1.91 × 0.89	1.70		
		外壁	0.83 × 0.89	0.74	2.44(2.44)	2.44(2.44)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	ＰＯ	Ｐ	ΣＰ
X12Y2	2	軒先1	0.45 × 0.92	0.41		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	1.57 × 1.02	1.61		
		外壁	0.83 × 0.89	0.74		
		外壁	0.49 × 0.89	0.44	3.83(3.83)	3.83(3.83)
	1	外壁	0.70 × 0.89	0.62		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		外壁	1.13 × 0.89	1.00		
		床	0.04 × 0.59	0.02		
		床積載	0.04 × 1.30	0.05		
		床	0.44 × 0.59	0.26		
		床積載	0.44 × 1.30	0.58		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16	4.58(3.97)	8.40(7.80)
X12.4Y2	2	屋根1	0.15 × 1.02	0.15		
		軒先1	0.15 × 0.92	0.14		
		外壁	0.91 × 0.89	0.81	1.10(1.10)	1.10(1.10)
	1	外壁	2.25 × 0.89	2.00		
		床	0.13 × 0.59	0.08		
		床積載	0.13 × 1.30	0.17	2.25(2.16)	3.35(3.26)
X1Y3	1	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		内壁	0.44 × 0.35	0.15		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72	3.16(3.16)	3.16(3.16)
X2Y3	2	屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	1.33 × 1.02	1.36	4.44(4.44)	4.44(4.44)
X5Y3	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	0.02 × 1.02	0.02		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	2.66 × 1.02	2.71		
		屋根1	2.24 × 1.02	2.29	5.46(5.46)	5.46(5.46)
X8Y3	2	屋根1	3.36 × 1.02	3.43		
		屋根1	1.90 × 1.02	1.94		
		屋根1	1.12 × 1.02	1.14		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	6.95(6.95)	6.95(6.95)
X11Y3.5	1	内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		外壁	0.56 × 0.89	0.49		
		床	1.18 × 0.59	0.69		
		床積載	1.18 × 1.30	1.53		
		柱X11Y2	× 0.40	0.98	3.99(3.08)	3.99(3.08)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X12Y3.5	2	屋根1	2.25 × 1.02	2.30		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.10 × 0.92	0.09		
		外壁	0.35 × 0.89	0.31		
		外壁	0.26 × 0.89	0.23	3.19(3.19)	3.19(3.19)
	1	外壁	0.60 × 0.89	0.53		
		床	0.02 × 0.59	0.01		
		床積載	0.02 × 1.30	0.03		
		床	0.44 × 0.59	0.26		
		床積載	0.44 × 1.30	0.58		
		軒先1	0.14 × 0.92	0.12		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		柱X12Y4	× 0.50	1.36		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36	4.70(4.20)	7.89(7.39)
X12.4Y3.5	2	外壁	0.26 × 0.89	0.23		
		屋根1	0.15 × 1.02	0.15		
		軒先1	0.15 × 0.92	0.14		
		外壁	0.91 × 0.89	0.81	1.33(1.33)	1.33(1.33)
	1	外壁	0.60 × 0.89	0.53		
		床	0.02 × 0.59	0.01		
		床積載	0.02 × 1.30	0.03		
		外壁	2.25 × 0.89	2.00		
		床	0.13 × 0.59	0.08		
		床積載	0.13 × 1.30	0.17	2.82(2.72)	4.15(4.05)
X11Y3.7	1	床	0.50 × 0.59	0.30		
		床積載	0.50 × 1.30	0.65		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16	1.24(0.81)	1.24(0.81)
X1Y4	1	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72	3.01(3.01)	3.01(3.01)
X2Y4	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		内壁	0.94 × 0.35	0.33	3.16(3.16)	3.16(3.16)
X5Y4	2	屋根1	0.09 × 1.02	0.10		
		屋根1	0.14 × 1.02	0.14		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	0.12 × 1.02	0.12		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.79(0.79)	0.79(0.79)
	1	内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49		
		内壁	2.80 × 0.35	0.98		
		床	1.00 × 0.59	0.59		
		床積載	1.00 × 1.30	1.30		
		柱X5Y3	× 0.50	2.73	6.80(5.84)	7.59(6.63)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X8Y4	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	1.88 × 1.02	1.92		
		内壁	1.56 × 0.35	0.55	2.69(2.69)	2.69(2.69)
X12Y4	2	軒先1	0.02 × 0.92	0.02		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.10 × 0.92	0.09		
		外壁	0.35 × 0.89	0.31		
		屋根1	1.20 × 1.02	1.22		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.71(2.71)	2.71(2.71)
X4Y4.2	2	内壁	1.25 × 0.35	0.44		
		内壁	0.47 × 0.35	0.16	0.60(0.60)	0.60(0.60)
X6Y4.2	2	内壁	1.25 × 0.35	0.44		
		屋根1	0.16 × 1.02	0.16		
		屋根1	1.25 × 1.02	1.28		
		内壁	0.47 × 0.35	0.16	2.04(2.04)	2.04(2.04)
X12Y4.5	1	軒先1	0.02 × 0.92	0.02		
		軒先1	0.56 × 0.92	0.52		
		外壁	2.38 × 0.89	2.12		
		内壁	0.03 × 0.35	0.01		
		床	1.86 × 0.59	1.10		
		床積載	1.86 × 1.30	2.42		
		柱X12Y5	× 0.67	2.24		
		柱X9Y2	× 0.02	0.06		
		軒先1	0.14 × 0.92	0.12		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		柱X12Y4	× 0.50	1.36		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36	11.77(10.29)	11.77(10.29)
X1Y5	1	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25	3.26(3.26)	3.26(3.26)
X2Y5	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		内壁	0.31 × 0.35	0.11		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	3.16(3.16)	3.16(3.16)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X2Y5	1	外壁	1.91 × 0.89	1.70		
		内壁	0.72 × 0.35	0.25		
		床	0.88 × 0.59	0.52		
		床積載	0.88 × 1.30	1.15		
		柱X2Y2	× 0.25	0.71		
		柱X2Y3	× 0.50	2.22		
		柱X2Y4	× 0.75	2.37		
		内壁	3.35 × 0.35	1.17		
		床	1.99 × 0.59	1.18		
		床積載	1.99 × 1.30	2.59		
		柱X3Y5	× 0.50	0.22		
		外壁	0.45 × 0.89	0.40		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.19 × 0.59	0.11		
		床積載	0.19 × 1.30	0.24		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25	15.32(13.18)	18.48(16.34)
X3Y5	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.44(0.44)	0.44(0.44)
X4Y5	2	屋根1	2.63 × 1.02	2.68		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		内壁	1.25 × 0.35	0.44		
		内壁	0.47 × 0.35	0.16	4.49(4.49)	4.49(4.49)
	1	内壁	3.35 × 0.35	1.17		
		床	1.99 × 0.59	1.18		
		床積載	1.99 × 1.30	2.59		
		柱X3Y5	× 0.50	0.22		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	2.36 × 0.35	0.83		
		床	0.88 × 0.53	0.46		
		床積載	0.88 × 1.16	1.02		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.05	0.01		
		内壁	1.47 × 0.35	0.51		
		床	1.72 × 0.59	1.01		
		床積載	1.72 × 1.30	2.23		
		柱X4Y4.2	× 0.81	0.49	12.68(9.37)	17.17(13.85)
X5Y5	2	屋根1	0.04 × 1.02	0.04		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	0.11 × 1.02	0.11		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	1.79 × 1.02	1.82		
		内壁	0.09 × 0.35	0.03	2.66(2.66)	2.66(2.66)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X5Y5	1	内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.32		
		内壁	0.35	0.00		
		床	0.32 × 0.57	0.18		
		床積載	0.32 × 1.26	0.41	3.71(2.88)	6.38(5.55)
X6Y5	2	屋根1	0.11 × 1.02	0.11		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	0.63 × 1.02	0.64		
		内壁	0.47 × 0.35	0.16	1.35(1.35)	1.35(1.35)
	1	内壁	1.47 × 0.35	0.51		
		床	1.72 × 0.59	1.01		
		床積載	1.72 × 1.30	2.23		
		柱X6Y4.2	× 0.81	1.66		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.32		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.24 × 0.59	0.14		
		床積載	0.24 × 1.30	0.31		
		内壁	0.35	0.01		
		床	0.34 × 0.57	0.19		
		床積載	0.34 × 1.26	0.42	7.95(6.17)	9.30(7.52)
X7Y5	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.44(0.44)	0.44(0.44)
	1	内壁	1.10 × 0.35	0.38		
		床	1.77 × 0.59	1.04		
		床積載	1.77 × 1.30	2.30		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.24 × 0.59	0.14		
		床積載	0.24 × 1.30	0.31		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.24 × 0.59	0.14		
		床積載	0.24 × 1.30	0.31		
		内壁	4.25 × 0.35	1.49		
		床	1.25 × 0.59	0.74		
		床積載	1.25 × 1.30	1.63		
		柱X7Y6	× 0.67	2.23	11.69(9.24)	12.13(9.68)
X8Y5	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	1.88 × 1.02	1.92		
		内壁	0.94 × 0.35	0.33		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	2.69(2.69)	2.69(2.69)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X8Y5	1	外壁	0.35 × 0.89	0.31		
		内壁	3.44 × 0.35	1.20		
		床	1.48 × 0.59	0.87		
		床積載	1.48 × 1.30	1.92		
		柱X8Y2	× 0.25	0.45		
		柱X8Y4	× 0.75	2.02		
		柱X8Y3	× 0.50	3.48		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.24 × 0.59	0.14		
		床積載	0.24 × 1.30	0.31		
		内壁	0.68 × 0.35	0.24		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.09 × 0.59	0.06		
		床積載	0.09 × 1.30	0.12	12.21(10.76)	14.90(13.45)
X8.5Y5	1	屋根1	0.28 × 1.02	0.29		
		内壁	2.17 × 0.35	0.76		
		床	0.69 × 0.59	0.41		
		床積載	0.69 × 1.30	0.89		
		外壁	0.50 × 0.89	0.44		
		内壁	0.31 × 0.35	0.11		
		床	3.65 × 0.59	2.15		
		床積載	3.65 × 1.30	4.74		
		柱X9Y2	× 0.21	0.55		
		内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.09 × 0.59	0.06		
		床積載	0.09 × 1.30	0.12	10.64(7.54)	10.64(7.54)
X12Y5	2	屋根1	1.20 × 1.02	1.22		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	3.36(3.36)	3.36(3.36)
X1Y6	1	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25	3.26(3.26)	3.26(3.26)
X2Y6	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	3.08(3.08)	3.08(3.08)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X2Y6	1	外壁	0.45 × 0.89	0.40		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.19 × 0.59	0.11		
		床積載	0.19 × 1.30	0.24		
		外壁	1.14 × 0.89	1.01		
		内壁	1.09 × 0.35	0.38		
		床	0.56 × 0.59	0.33		
		床積載	0.56 × 1.30	0.73		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		柱X2Y7	× 0.50	1.41		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25	5.35(4.83)	8.44(7.91)
X5Y6	1	内壁	1.30 × 0.35	0.46		
		床	0.31 × 0.41	0.13		
		床積載	0.31 × 0.91	0.28		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.05	0.03		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		内壁	0.13 × 0.35	0.05		
		床	0.51 × 0.47	0.24		
		床積載	0.51 × 1.04	0.53	1.97(1.53)	1.97(1.53)
X6Y6	1	内壁	2.03 × 0.35	0.71		
		床	0.38 × 0.44	0.17		
		床積載	0.38 × 0.98	0.37		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.05	0.03		
		内壁	0.26 × 0.35	0.09		
		床	0.54 × 0.48	0.26		
		床積載	0.54 × 1.05	0.56	2.18(1.68)	2.18(1.68)
X7Y6	2	屋根1	2.63 × 1.02	2.68		
		内壁	1.25 × 0.35	0.44		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	3.34(3.34)	3.34(3.34)
X8Y6	2	屋根1	2.48 × 1.02	2.54		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	3.41(3.41)	3.41(3.41)
	1	内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	0.68 × 0.35	0.24		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.31 × 0.59	0.18		
		床積載	0.31 × 1.30	0.41		
		内壁	0.70 × 0.35	0.25		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16	3.23(2.58)	6.65(5.99)
X8.5Y6	1	内壁	0.70 × 0.35	0.25		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		内壁	3.80 × 0.35	1.33		
		床	1.68 × 0.59	0.99		
		床積載	1.68 × 1.30	2.18		
		柱X9Y6	× 0.80	0.35		
		柱X10Y6	× 0.40	1.37	6.70(5.44)	6.70(5.44)
X9Y6	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.44(0.44)	0.44(0.44)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X10Y6	2	屋根1	2.92 × 1.02	2.98		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	3.42(3.42)	3.42(3.42)
X11Y6	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.44(0.44)	0.44(0.44)
	1	床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	3.94 × 0.35	1.38		
		床	1.20 × 0.59	0.71		
		床積載	1.20 × 1.30	1.56		
		柱X9Y6	× 0.20	0.09		
		柱X10Y6	× 0.60	2.05		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98	8.64(6.92)	9.08(7.36)
X12Y6	2	軒先1	1.00 × 0.92	0.92		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	4.04(4.04)	4.04(4.04)
	1	軒先1	0.86 × 0.92	0.79		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.19 × 0.59	0.11		
		床積載	0.19 × 1.30	0.24		
		外壁	2.32 × 0.89	2.06		
		内壁	0.02 × 0.35	0.01		
		床	1.02 × 0.59	0.60		
		床積載	1.02 × 1.30	1.33		
		柱X12Y5	× 0.33	1.12		
		柱X9Y2	× 0.01	0.03	8.60(7.57)	12.64(11.61)
X1Y7	1	床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.89	0.45		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		床	0.23 × 0.59	0.14		
		床積載	0.23 × 1.30	0.30	3.98(3.71)	3.98(3.71)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X0.5Y7	1	外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		床	0.05 × 0.59	0.03		
		床積載	0.05 × 1.30	0.06		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22	1.31(1.25)	1.31(1.25)
X2Y7	2	屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.83(2.83)	2.83(2.83)
X4Y7	2	屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		内壁	1.25 × 0.35	0.44		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	1.42(1.42)	1.42(1.42)
	1	内壁	3.09 × 0.35	1.08		
		床	0.94 × 0.47	0.44		
		床積載	0.94 × 1.04	0.98		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.05	0.01		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.38 × 0.44	0.17		
		床積載	0.38 × 0.98	0.37	3.53(2.81)	4.95(4.23)
X5Y7	1	床	1.03 × 0.59	0.61		
		床積載	1.03 × 1.30	1.33		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25	2.19(1.47)	2.19(1.47)
X6Y7	1	内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	2.03 × 0.35	0.71		
		床	0.31 × 0.41	0.13		
		床積載	0.31 × 0.91	0.28		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.05	0.03		
		内壁	2.03 × 0.35	0.71		
		床	0.38 × 0.44	0.17		
		床積載	0.38 × 0.98	0.37		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.05	0.03	3.14(2.61)	3.14(2.61)
X8Y7	2	内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	0.44(0.44)	0.44(0.44)
	1	内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.31 × 0.59	0.18		
		床積載	0.31 × 1.30	0.41		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.31 × 0.59	0.18		
		床積載	0.31 × 1.30	0.41	2.89(2.28)	3.33(2.71)
X10Y7	1	内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49	1.93(1.40)	1.93(1.40)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X12Y7	2	軒先1	0.02 × 0.92	0.02		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.66(2.66)	2.66(2.66)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.19 × 0.59	0.11		
		床積載	0.19 × 1.30	0.24		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.27		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.19 × 0.59	0.11		
		床積載	0.19 × 1.30	0.24		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36	3.65(3.39)	6.31(6.05)
X0.5Y7.5	1	外壁	0.40 × 0.89	0.36		
		床	0.05 × 0.59	0.03		
		床積載	0.05 × 1.30	0.06		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		床	0.22 × 0.59	0.13		
		床積載	0.22 × 1.30	0.28		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.88 × 0.89	0.78	1.86(1.68)	1.86(1.68)
X1Y8	1	外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		床	0.23 × 0.59	0.14		
		床積載	0.23 × 1.30	0.30		
		床	0.39 × 0.59	0.23		
		床積載	0.39 × 1.30	0.51		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33	3.09(2.47)	3.09(2.47)
X2Y8	2	軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.65(2.65)	2.65(2.65)
	1	床	0.50 × 0.59	0.30		
		床積載	0.50 × 1.30	0.65		
		外壁	1.14 × 0.89	1.01		
		内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.69 × 0.59	0.41		
		床積載	0.69 × 1.30	0.89		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		柱X2Y7	× 0.50	1.41		
		外壁	0.81 × 0.89	0.72		
		床	0.25 × 0.59	0.15		
		床積載	0.25 × 1.30	0.33		
		外壁	3.00 × 0.89	2.67		
		床	1.37 × 0.59	0.81		
		床積載	1.37 × 1.30	1.78		
		柱X3Y8	× 0.50	1.41	12.88(10.92)	15.53(13.57)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X3Y8	2	屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.83(2.83)	2.83(2.83)
X4Y8	2	屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22	3.30(3.30)	3.30(3.30)
	1	内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.38 × 0.44	0.17		
		床積載	0.38 × 0.98	0.37		
		床	0.14 × 0.59	0.08		
		床積載	0.14 × 1.30	0.18		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.63 × 0.89	0.56		
		外壁	3.00 × 0.89	2.67		
		床	1.45 × 0.59	0.85		
		床積載	1.45 × 1.30	1.88		
		柱X3Y8	× 0.50	1.41		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.19 × 0.30	0.06		
		床積載	0.19 × 0.65	0.12	10.17(8.80)	13.48(12.10)
X5Y8	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.84 × 1.02	0.86		
		内壁	0.04 × 0.35	0.01	3.70(3.70)	3.70(3.70)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.19 × 0.30	0.06		
		床積載	0.19 × 0.65	0.12		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.19 × 0.30	0.06		
		床積載	0.19 × 0.65	0.12	3.02(2.89)	6.72(6.59)
X6Y8	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.83(2.83)	2.83(2.83)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		内壁	2.03 × 0.35	0.71		
		床	0.31 × 0.41	0.13		
		床積載	0.31 × 0.91	0.28		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.50 × 0.05	0.03		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.19 × 0.30	0.06		
		床積載	0.19 × 0.65	0.12	4.23(3.92)	7.06(6.75)

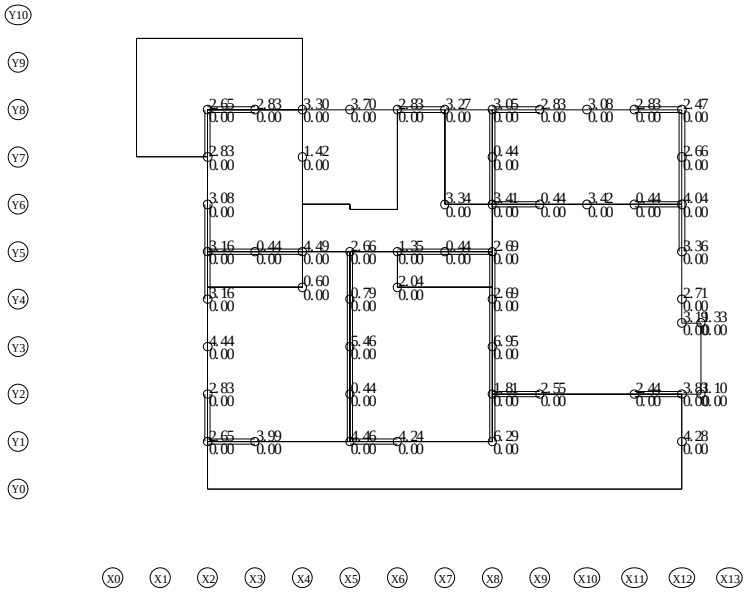
符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X7Y8	2	内壁	1.25 × 0.35	0.44		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	3.27(3.27)	3.27(3.27)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		内壁	4.20 × 0.35	1.47		
		床	1.25 × 0.59	0.74		
		床積載	1.25 × 1.30	1.63		
		柱X7Y6	× 0.33	1.11	8.09(7.04)	11.35(10.30)
X8Y8	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		内壁	0.63 × 0.35	0.22		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	3.05(3.05)	3.05(3.05)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		内壁	1.40 × 0.35	0.49		
		床	0.31 × 0.59	0.18		
		床積載	0.31 × 1.30	0.41	4.22(3.83)	7.27(6.88)
X9Y8	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.83(2.83)	2.83(2.83)
	1	内壁	0.28 × 0.35	0.10		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16	4.66(3.96)	7.49(6.79)
X10Y8	2	屋根1	0.50 × 1.02	0.51		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	3.08(3.08)	3.08(3.08)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X10Y8	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		内壁	0.73 × 0.35	0.25		
		床	0.38 × 0.59	0.22		
		床積載	0.38 × 1.30	0.49	4.11(3.67)	7.19(6.75)
X11Y8	2	屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.75 × 1.02	0.77		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.83(2.83)	2.83(2.83)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		床	0.75 × 0.59	0.44		
		床積載	0.75 × 1.30	0.98	4.56(3.86)	7.39(6.69)
X12Y8	2	軒先1	0.08 × 0.92	0.07		
		軒先1	0.18 × 0.92	0.17		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.28		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63		
		屋根1	0.25 × 1.02	0.26		
		軒先1	0.20 × 0.92	0.18		
		外壁	0.71 × 0.89	0.63	2.47(2.47)	2.47(2.47)
	1	外壁	1.50 × 0.89	1.34		
		床	0.13 × 0.59	0.07		
		床積載	0.13 × 1.30	0.16		
		軒先1	0.30 × 0.92	0.27		
		外壁	1.10 × 0.89	0.98		
		床	0.19 × 0.59	0.11		
		床積載	0.19 × 1.30	0.24		
		外壁	0.40 × 0.89	0.36	3.53(3.31)	6.00(5.78)
X1Y9.2	1	床	0.39 × 0.59	0.23		
		床積載	0.39 × 1.30	0.51		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04	0.86(0.57)	0.86(0.57)
X0.5Y9.2	1	床	0.22 × 0.59	0.13		
		床積載	0.22 × 1.30	0.28		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.88 × 0.89	0.78		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.02 × 0.59	0.01		
		床積載	0.02 × 1.30	0.02		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.13 × 0.89	0.11	1.40(1.23)	1.40(1.23)
X3.5Y9.2	1	床	0.28 × 0.59	0.17		
		床積載	0.28 × 1.30	0.37		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04	0.65(0.44)	0.65(0.44)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P0	P	ΣP
X4Y9.2	1	床	0.14 × 0.59	0.08		
		床積載	0.14 × 1.30	0.18		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.63 × 0.89	0.56		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.02 × 0.59	0.01		
		床積載	0.02 × 1.30	0.02		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.13 × 0.89	0.11	1.03(0.92)	1.03(0.92)
X1Y9.5	1	内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		床	0.69 × 0.59	0.41		
		床積載	0.69 × 1.30	0.89		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.25 × 0.89	1.11		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04	2.94(2.42)	2.94(2.42)
X0.5Y9.5	1	内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.02 × 0.59	0.01		
		床積載	0.02 × 1.30	0.02		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.13 × 0.89	0.11	0.61(0.58)	0.61(0.58)
X3.5Y9.5	1	床	0.78 × 0.59	0.46		
		床積載	0.78 × 1.30	1.02		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	1.25 × 0.89	1.11		
		内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04	3.12(2.53)	3.12(2.53)
X4Y9.5	1	内壁	0.36 × 0.35	0.13		
		床	0.03 × 0.59	0.02		
		床積載	0.03 × 1.30	0.04		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.25 × 0.89	0.22		
		内壁	0.18 × 0.35	0.06		
		床	0.02 × 0.59	0.01		
		床積載	0.02 × 1.30	0.02		
		手摺、ﾊﾟﾗﾍﾟｯﾄ	0.13 × 0.89	0.11	0.61(0.58)	0.61(0.58)

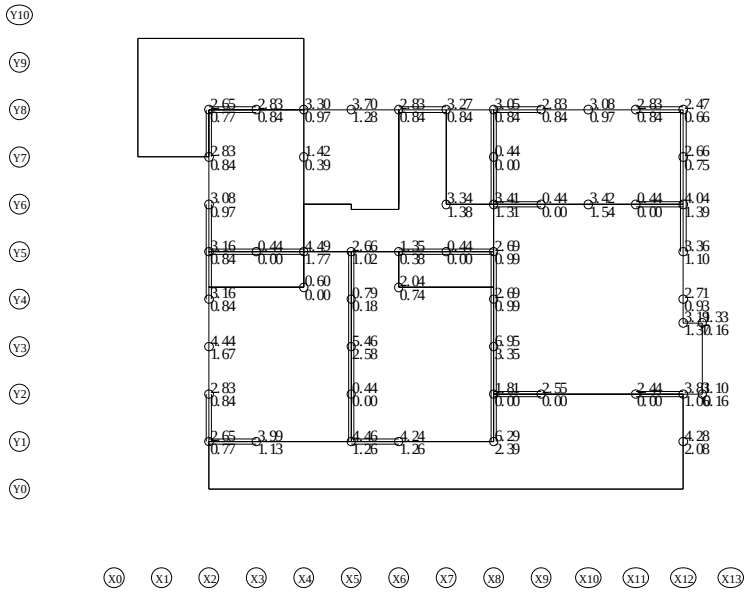
(3) 柱（柱脚）の軸力一覧

2階 鉛直荷重による軸力 長期）



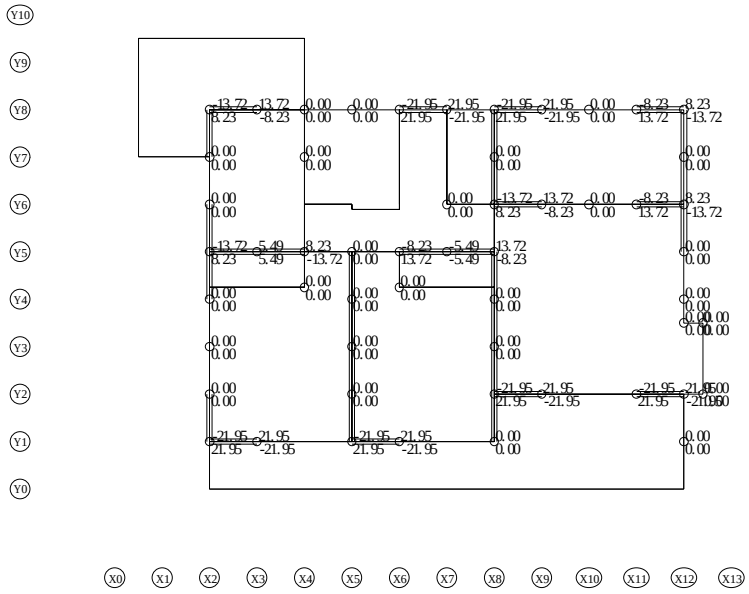
単位：kN
固定荷重＋積載荷重 梁柱基礎用）
○
積雪荷重 長期）

2階 :鉛直荷重による軸力 (短期)



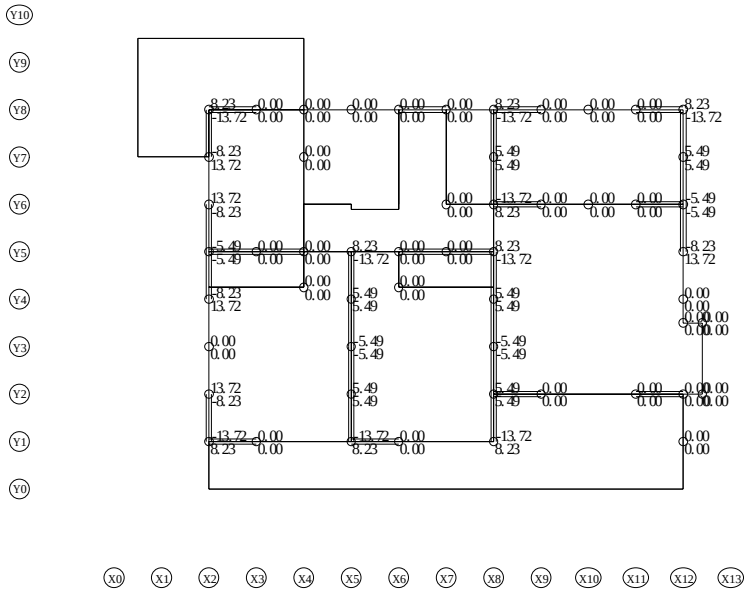
単位 : kN
固定荷重＋積載荷重 (地震力用)
○
積雪荷重 (短期)

2階 :水平力による軸力 (X方向)



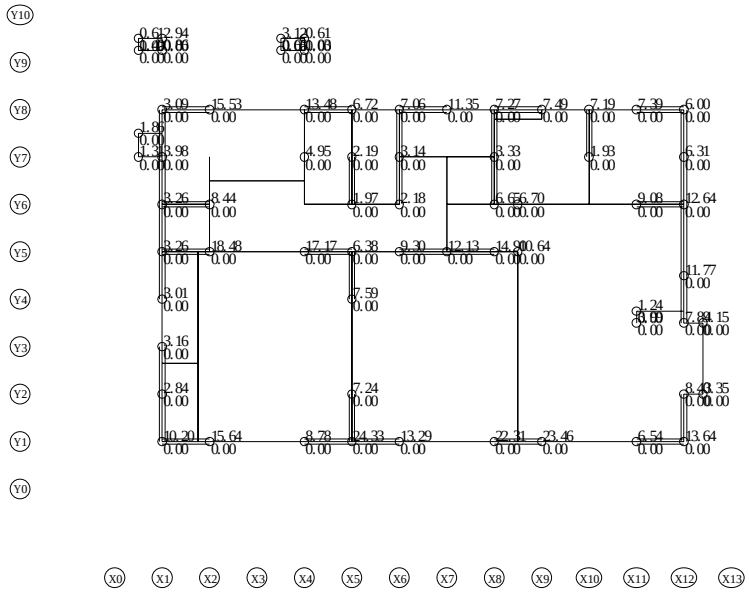
単位 : kN
X+方向
○
X−方向

2階 :水平力による軸力 (Y方向)



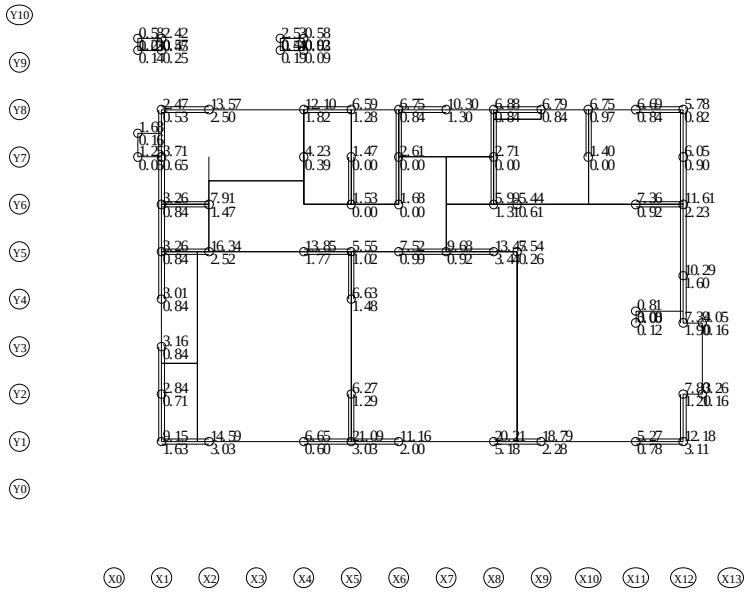
単位：kN
Y+方向
○
Y−方向

1階 :鉛直荷重による軸力 (長期)



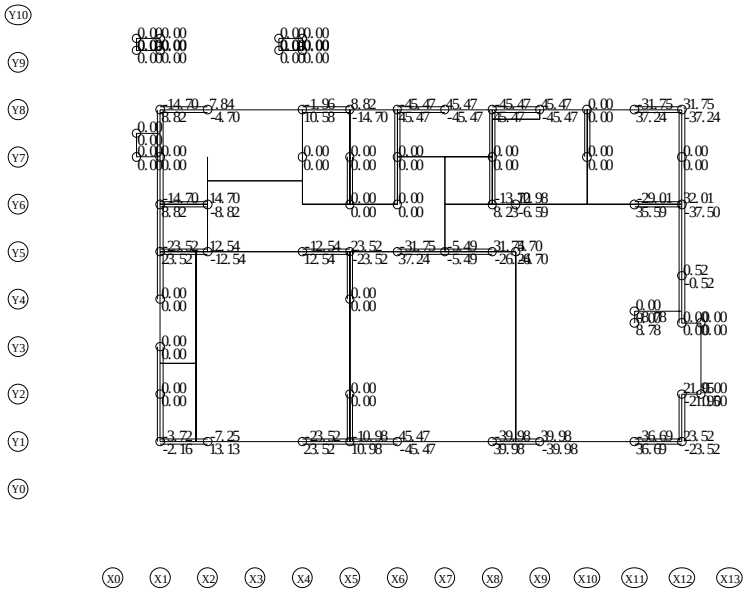
単位：kN
固定荷重＋積載荷重 (梁柱基礎用)
○
積雪荷重 (長期)

1階 :鉛直荷重による軸力 (短期)



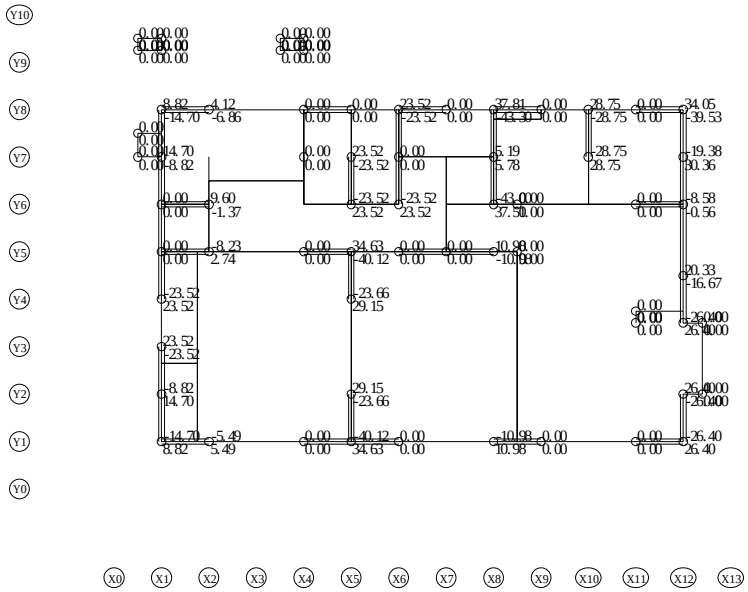
単位：kN
固定荷重＋積載荷重 (地震力用)
○
積雪荷重 (短期)

1階 :水平力による軸力 (X方向)



単位：kN
X+方向
○
X−方向

1階 :水平力による軸力 (Y方向)



単位 : kN
Y+方向
○
Y−方向

6.2 柱の設計

[使用記号]

E	:ヤング係数	<N/mm²>	l	:支持スパン	<m>
Fc	:圧縮基準強度	<N/mm²>	Lk	:座屈長さ	<cm>
Fm	:めり込み基準強度	<N/mm²>	λ	:有効細長比	
Fb	:曲げ基準強度	<N/mm²>	Nk	:柱の座屈からきまる許容軸力	<kN>
Fs	:せん断基準強度	<N/mm²>	Va	:許容めり込み軸力	<kN>
Ft	:引張り基準強度	<N/mm²>	N	:設計軸力	<kN>
fk	:座屈許容応力度	<N/mm²>	NL	:長期設計軸力	<kN>
fc	:圧縮許容応力度	<N/mm²>	Ns	:短期設計軸力	<kN>
fm	:めり込み許容応力度	<N/mm²>	Nsn	:積雪による軸力	<kN>
fm'	:めり込み許容応力度 ×割増し係数 ×横架材端部でのめり込み許容応力度係数	<N/mm²>	Nh	:水平力による軸力	<kN>
			Ma	:許容曲げモーメント	<kN・m>
			M	:設計曲げモーメント	<kN・m>
fb	:曲げ許容応力度	<N/mm²>	c	:風力係数	
fs	:せん断許容応力度	<N/mm²>	q	:速度圧	<kN/m²>
ft	:引張り許容応力度	<N/mm²>	Aw	:見付面積	<m²>
B×D	:材の幅×丈	<cm×cm>			
A	:全断面積	<cm²>			
Ae	:有効断面積	<cm²>			
I	:断面２次モーメント	<cm^ 4>			
Z	:断面係数	<cm^ 3>			
i	:断面２次半径	<cm>			

(1) 荷重の検討

階	符号	部材	材種	B×D / i	A / Lk	λ	fc	fk	Nk	NL / Ns (Nsn)	(Nh)	検定	判定
2	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.65		0.06	
	Y1			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	24.60	(0.00) (21.95)	0.29	OK
	X3	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.99		0.09	
	Y1			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	25.94	(0.00) (21.95)	0.31	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	4.46		0.10	
	Y1			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	26.41	(0.00) (21.95)	0.31	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	4.24		0.09	
	Y1			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	26.20	(0.00) (21.95)	0.31	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	6.29		0.14	
	Y1			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	14.52	(0.00) (8.23)	0.17	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	4.28		0.09	
	Y1			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	6.36	(2.08) (0.00)	0.09	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.83		0.06	
	Y2			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.55	(0.00) (13.72)	0.20	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.44		0.01	
	Y2			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	5.93	(0.00) (5.49)	0.07	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	1.81		0.04	
	Y2			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	23.76	(0.00) (21.95)	0.28	OK
	X9	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.55		0.05	
	Y2			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	24.50	(0.00) (21.95)	0.29	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.44		0.05	
	Y2			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	24.39	(0.00) (21.95)	0.29	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.83		0.08	
	Y2			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	25.78	(0.00) (21.95)	0.31	OK
	X12.4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	1.10		0.02	
	Y2			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	1.26	(0.16) (0.00)	0.02	OK

階	符号	部材	材種	B×D	A		fc	fk	Nk	NL			検定	判定
				i	Lk	λ				Ns	(Nsn)	(Nh)		
2	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	4.44			0.10	
	Y3			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	6.11	(1.67)	(0.00)	0.09	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	5.46			0.12	
	Y3			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	8.04	(2.58)	(0.00)	0.12	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	6.95			0.15	
	Y3			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	10.30	(3.35)	(0.00)	0.15	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.19			0.07	
	Y3.5			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	4.56	(1.37)	(0.00)	0.07	OK
	X12.4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	1.33			0.03	
	Y3.5			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	1.49	(0.16)	(0.00)	0.02	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.16			0.07	
	Y4			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.88	(0.00)	(13.72)	0.20	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.79			0.02	
	Y4			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	6.28	(0.00)	(5.49)	0.07	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.69			0.06	
	Y4			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	8.17	(0.00)	(5.49)	0.10	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.71			0.06	
	Y4			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	3.64	(0.93)	(0.00)	0.05	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.60			0.01	
	Y4.2			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	0.60	(0.00)	(0.00)	0.01	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.04			0.04	
	Y4.2			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	2.78	(0.74)	(0.00)	0.04	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.16			0.07	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	11.39	(0.00)	(8.23)	0.13	OK
	X3	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.44			0.01	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	5.93	(0.00)	(5.49)	0.07	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	4.49			0.10	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	12.72	(0.00)	(8.23)	0.15	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.66			0.06	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	10.89	(0.00)	(8.23)	0.13	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	1.35			0.03	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	15.07	(0.00)	(13.72)	0.18	OK
	X7	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.44			0.01	
	Y5			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	0.44	(0.00)	(0.00)	0.01	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.69			0.06	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.41	(0.00)	(13.72)	0.19	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.36			0.07	
	Y5			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	17.08	(0.00)	(13.72)	0.20	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.08			0.07	
	Y6			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.80	(0.00)	(13.72)	0.20	OK
	X7	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.34			0.07	
	Y6			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	4.72	(1.38)	(0.00)	0.07	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.41			0.07	
	Y6			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	11.64	(0.00)	(8.23)	0.14	OK
	X9	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.44			0.01	
	Y6			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	14.16	(0.00)	(13.72)	0.17	OK
	X10	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.42			0.07	
	Y6			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	4.96	(1.54)	(0.00)	0.07	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.44			0.01	
	Y6			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	14.16	(0.00)	(13.72)	0.17	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	4.04			0.09	
	Y6			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	12.27	(0.00)	(8.23)	0.15	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.83			0.06	
	Y7			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.55	(0.00)	(13.72)	0.20	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	1.42			0.03	
	Y7			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	1.82	(0.39)	(0.00)	0.03	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	0.44			0.01	
	Y7			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	5.93	(0.00)	(5.49)	0.07	OK

階	符号	部材	材種	B×D	A		fc	fk	Nk	NL			検定	判定
				i	Lk	λ				Ns	(Nsn)	(Nh)		
2	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.66			0.06	
	Y7			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	8.15	(0.00)	(5.49)	0.10	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.65			0.06	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	10.88	(0.00)	(8.23)	0.13	OK
	X3	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.83			0.06	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.55	(0.00)	(13.72)	0.20	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.30			0.07	
	Y8			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	4.28	(0.97)	(0.00)	0.06	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.70			0.08	
	Y8			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	4.98	(1.28)	(0.00)	0.07	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.83			0.06	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	24.78	(0.00)	(21.95)	0.29	OK
	X7	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.27			0.07	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	25.22	(0.00)	(21.95)	0.30	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.05			0.07	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	25.00	(0.00)	(21.95)	0.30	OK
	X9	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.83			0.06	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	24.78	(0.00)	(21.95)	0.29	OK
	X10	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	3.08			0.07	
	Y8			3.03	260.0	85.8	13.87	6.13	67.61	4.06	(0.97)	(0.00)	0.06	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.83			0.06	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	16.55	(0.00)	(13.72)	0.20	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	4.22	46.48	2.47			0.05	
	Y8			3.03	260.0	85.8	17.33	7.67	84.51	10.70	(0.00)	(8.23)	0.13	OK
1	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	10.20			0.26	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	19.02	(0.00)	(8.82)	0.26	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	15.64			0.40	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	28.77	(0.00)	(13.13)	0.40	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	8.78			0.22	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	32.30	(0.00)	(23.52)	0.45	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	24.33			0.62	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	58.96	(0.00)	(34.63)	0.82	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	13.29			0.34	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	58.76	(0.00)	(45.47)	0.82	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	22.31			0.56	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	62.30	(0.00)	(39.98)	0.87	OK
	X9	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	23.46			0.59	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	63.44	(0.00)	(39.98)	0.88	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.54			0.17	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	43.24	(0.00)	(36.69)	0.60	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	13.64			0.34	
	Y1			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	40.04	(0.00)	(26.40)	0.56	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	2.84			0.07	
	Y2			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	17.54	(0.00)	(14.70)	0.24	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.24			0.18	
	Y2			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	36.38	(0.00)	(29.15)	0.51	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	8.40			0.21	
	Y2			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	34.80	(0.00)	(26.40)	0.48	OK
	X12.4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.35			0.08	
	Y2			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	3.51	(0.16)	(0.00)	0.06	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.16			0.08	
	Y3			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	26.68	(0.00)	(23.52)	0.37	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.99			0.10	
	Y3.5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	12.77	(0.00)	(8.78)	0.18	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.89			0.20	
	Y3.5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	34.29	(0.00)	(26.40)	0.48	OK
	X12.4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	4.15			0.11	
	Y3.5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	4.31	(0.16)	(0.00)	0.07	OK

階	符号	部材	材種	B×D	A		fc	fk	Nk	NL			検定	判定
				i	Lk	λ				Ns (Nsn)	(Nh)			
1	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.24			0.03	
	Y3.7			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	1.24	(0.00)	(0.00)	0.02	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.01			0.08	
	Y4			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	26.53	(0.00)	(23.52)	0.37	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.59			0.19	
	Y4			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	36.74	(0.00)	(29.15)	0.51	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	11.77			0.30	
	Y4.5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	32.10	(0.00)	(20.33)	0.45	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.26			0.08	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	26.78	(0.00)	(23.52)	0.37	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	18.48			0.47	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	31.03	(0.00)	(12.54)	0.43	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	17.17			0.43	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	29.72	(0.00)	(12.54)	0.41	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.38			0.16	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	41.01	(0.00)	(34.63)	0.57	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	9.30			0.24	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	46.54	(0.00)	(37.24)	0.65	OK
	X7	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	12.13			0.31	
	Y5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	13.05	(0.92)	(0.00)	0.23	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	14.90			0.38	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	46.65	(0.00)	(31.75)	0.65	OK
	X8.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	10.64			0.27	
	Y5			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	15.35	(0.00)	(4.70)	0.21	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.26			0.08	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	12.08	(0.00)	(8.82)	0.17	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	8.44			0.21	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	23.14	(0.00)	(14.70)	0.32	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.97			0.05	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	25.49	(0.00)	(23.52)	0.35	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	2.18			0.06	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	25.70	(0.00)	(23.52)	0.36	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.65			0.17	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	44.16	(0.00)	(37.51)	0.61	OK
	X8.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.70			0.17	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	17.67	(0.00)	(10.98)	0.25	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	9.08			0.23	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	44.67	(0.00)	(35.59)	0.62	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	12.64			0.32	
	Y6			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	44.65	(0.00)	(32.01)	0.62	OK
	X0.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.31			0.03	
	Y7			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	1.36	(0.05)	(0.00)	0.02	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.98			0.10	
	Y7			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	18.68	(0.00)	(14.70)	0.26	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	4.95			0.13	
	Y7			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	5.35	(0.39)	(0.00)	0.09	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	2.19			0.06	
	Y7			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	25.71	(0.00)	(23.52)	0.36	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.14			0.08	
	Y7			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	3.14	(0.00)	(0.00)	0.05	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.33			0.08	
	Y7			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	9.11	(0.00)	(5.78)	0.13	OK
	X10	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.93			0.05	
	Y7			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	30.68	(0.00)	(28.75)	0.43	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.31			0.16	
	Y7			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	36.67	(0.00)	(30.36)	0.51	OK
	X0.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.86			0.05	
	Y7.5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	2.02	(0.16)	(0.00)	0.04	OK

階	符号	部材	材種	B×D	A		fc	fk	Nk	NL			検定	判定
				i	Lk	λ				Ns (Nsn)	(Nh)			
1	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.09			0.08	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	11.91	(0.00)	(8.82)	0.17	OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	15.53			0.39	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	23.37	(0.00)	(7.84)	0.33	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	13.48			0.34	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	24.06	(0.00)	(10.58)	0.33	OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.72			0.17	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	15.54	(0.00)	(8.82)	0.22	OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.06			0.18	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	52.53	(0.00)	(45.47)	0.73	OK
	X7	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	11.35			0.29	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	56.83	(0.00)	(45.47)	0.79	OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.27			0.18	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	52.74	(0.00)	(45.47)	0.73	OK
	X9	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.49			0.19	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	52.96	(0.00)	(45.47)	0.74	OK
	X10	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.19			0.18	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	35.94	(0.00)	(28.75)	0.50	OK
	X11	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	7.39			0.19	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	44.63	(0.00)	(37.24)	0.62	OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	6.00			0.15	
	Y8			3.03	280.0	92.4	17.33	6.52	71.90	40.04	(0.00)	(34.05)	0.56	OK
	X0.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.40			0.04	
	Y9.2			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	1.54	(0.14)	(0.00)	0.03	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	0.86			0.02	
	Y9.2			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	1.11	(0.25)	(0.00)	0.02	OK
	X3.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	0.65			0.02	
	Y9.2			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	0.84	(0.19)	(0.00)	0.01	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	1.03			0.03	
	Y9.2			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	1.12	(0.09)	(0.00)	0.02	OK
	X0.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	0.61			0.02	
	Y9.5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	0.64	(0.03)	(0.00)	0.01	OK
	X1	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	2.94			0.07	
	Y9.5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	3.39	(0.45)	(0.00)	0.06	OK
	X3.5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	3.12			0.08	
	Y9.5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	3.63	(0.51)	(0.00)	0.06	OK
	X4	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3		9.53	3.59	39.54	0.61			0.02	
	Y9.5			3.03	280.0	92.4	13.87	5.22	57.52	0.64	(0.03)	(0.00)	0.01	OK

(2) めり込みの検討

[めり込み許容応力度の割増し係数]

＜土台＞長期：1.36 長期積雪：1.05 ＜梁＞長期：1.00 長期積雪：1.00

階	符号	部材	材種	B×D	A	Ae	fm	fm'	Va	NL	検定	判定
		受材				ほぞ						
2	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.65	0.12	
	Y1	梁	E105-F300			12.00						OK
	X3	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.99	0.18	
	Y1	梁	E105-F300			12.00						OK
	X5	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	4.46	0.21	
	Y1	梁	E105-F300			12.00						OK
	X6	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	4.24	0.20	
	Y1	梁	E105-F300			12.00						OK
	X8	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	6.29	0.29	
	Y1	梁	E105-F300			12.00						OK
	X12	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	4.28	0.20	
	Y1	梁	E105-F300			12.00						OK
	X2	柱	E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.83	0.13	
	Y2	梁	E105-F300			12.00						OK

階	符号	部材 材種	B×D	A	Ae	fm	fm'	Va	NL	検定	判定
		受材			ほぞ						
2	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.44	0.02	
	Y2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	1.81	0.08	
	Y2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.55	0.12	
	Y2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.44	0.11	
	Y2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.83	0.18	
	Y2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	4.44	0.21	
	Y3	梁 E105-F300			12.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	5.46	0.25	
	Y3	梁 E105-F300			12.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	6.95	0.32	
	Y3	梁 E105-F300			12.00						OK
	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	1.76	17.29	1.33	0.08	
	Y3.5	梁 E105-F300			12.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.16	0.15	
	Y4	梁 E105-F300			12.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.79	0.04	
	Y4	梁 E105-F300			12.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.69	0.12	
	Y4	梁 E105-F300			12.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.71	0.13	
	Y4	梁 E105-F300			12.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.60	0.03	
	Y4.2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.04	0.09	
	Y4.2	梁 E105-F300			12.00						OK
	X3	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.44	0.02	
	Y5	梁 E105-F300			12.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.66	0.12	
	Y5	梁 E105-F300			12.00						OK
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	1.35	0.06	
	Y5	梁 E105-F300			12.00						OK
	X7	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.44	0.02	
	Y5	梁 E105-F300			12.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.36	0.16	
	Y5	梁 E105-F300			12.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.08	0.14	
	Y6	梁 E105-F300			12.00						OK
	X7	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.34	0.15	
	Y6	梁 E105-F300			12.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.41	0.16	
	Y6	梁 E105-F300			12.00						OK
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.44	0.02	
	Y6	梁 E105-F300			12.00						OK
	X10	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.42	0.16	
	Y6	梁 E105-F300			12.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.44	0.02	
	Y6	梁 E105-F300			12.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.83	0.13	
	Y7	梁 E105-F300			12.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	1.42	0.07	
	Y7	梁 E105-F300			12.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	0.44	0.02	
	Y7	梁 E105-F300			12.00						OK

階	符号	部材 材種	B×D	A	Ae	fm	fm'	Va	NL	検定	判定
		受材			ほぞ						
2	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.66	0.12	
	Y7	梁 E105-F300			12.00						OK
	X3	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.83	0.13	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.70	0.17	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.83	0.13	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
	X7	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.27	0.15	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.83	0.13	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
	X10	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	3.08	0.14	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	98.3	2.20	2.20	21.62	2.83	0.13	
	Y8	梁 E105-F300			12.00						OK
1	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	10.20	0.42	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	15.64	0.51	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	8.78	0.29	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	24.33	0.80	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	22.31	0.73	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	23.46	0.77	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	13.64	0.56	
	Y1	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	2.84	0.09	
	Y2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	7.24	0.24	
	Y2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	8.40	0.34	
	Y2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	3.35	0.14	
	Y2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	3.16	0.10	
	Y3	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	3.99	0.16	
	Y3.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	7.89	0.32	
	Y3.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	4.15	0.17	
	Y3.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	1.24	0.05	
	Y3.7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	3.01	0.10	
	Y4	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	7.59	0.25	
	Y4	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	11.77	0.38	
	Y4.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	3.26	0.11	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	18.48	0.60	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK

階	符号	部材 材種	B×D	A	Ae	fm	fm'	Va	NL	検定	判定
		受材			ほぞ						
1	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	17.17	0.70	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	9.30	0.30	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X7	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	12.13	0.40	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	14.90	0.49	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X8.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	10.64	0.35	
	Y5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	3.26	0.11	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	8.44	0.34	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	1.97	0.08	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	2.18	0.07	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X8.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	6.70	0.22	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	9.08	0.30	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	12.64	0.41	
	Y6	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X0.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	1.31	0.05	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	3.98	0.16	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	4.95	0.16	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	2.19	0.07	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	3.14	0.10	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	3.33	0.11	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X10	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	1.93	0.06	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	6.31	0.21	
	Y7	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X0.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	1.86	0.08	
	Y7.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	3.09	0.13	
	Y8	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	15.53	0.51	
	Y8	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	13.48	0.44	
	Y8	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	6.72	0.22	
	Y8	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X10	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	7.19	0.24	
	Y8	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.99	30.59	7.39	0.24	
	Y8	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X0.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	1.40	0.06	
	Y9.2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	0.86	0.04	
	Y9.2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK

階	符号	部材 材種	B×D	A	Ae	fm	fm'	Va	NL	検定	判定
		受材			ほぞ						
1	X3.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	0.65	0.03	
	Y9.2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	1.03	0.04	
	Y9.2	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X0.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	0.61	0.03	
	Y9.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	2.94	0.12	
	Y9.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X3.5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	3.12	0.13	
	Y9.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	102.3	2.20	2.39	24.47	0.61	0.03	
	Y9.5	土台 ＬＢＬ E80			8.00						OK

(3) 短期曲げを受ける柱の検討

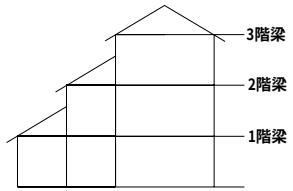
階	符号	部材 材種	B×D	A	Z	fc(Ft)	fk(ft)	Nk	N	(Nh)		
			i	Lk	λ	Fb	fb	Ma	M		検定	判定
	位置	cqAw	wl^2／8									
2	X3	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.99	(0.00)		
	Y1		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	2.091		0.56	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.60^2/8									
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	4.24	(0.00)		
	Y1		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	2.091		0.57	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.60^2/8									
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.83	(0.00)		
	Y2		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.55	(0.00)		
	Y2		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	2.091		0.55	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.60^2/8									
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.44	(0.00)		
	Y2		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	2.091		0.55	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.60^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.83	(0.00)		
	Y2		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	0.976		0.29	OK
	Wy+	0.94×1.754×0.70	1.155×2.60^2/8									
	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	1.10	(0.00)		
	Y2		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.046		0.27	OK
	Wx−	0.94×1.754×0.75	1.238×2.60^2/8									
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	4.44	(0.00)		
	Y3		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.40	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.19	(0.00)		
	Y3.5		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	0.349		0.12	OK
	Wx−	0.94×1.754×0.25	0.413×2.60^2/8									
	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	1.33	(0.00)		
	Y3.5		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.046		0.27	OK
	Wx−	0.94×1.754×0.75	1.238×2.60^2/8									
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.16	(0.00)		
	Y4		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.71	(0.00)		
	Y4		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.046		0.29	OK
	Wx−	0.94×1.754×0.75	1.238×2.60^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.36	(0.00)		
	Y5		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wx−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									

階	符号	部材 材種	B×D	A	Z	fc(Ft)	fk(ft)	Nk	N	(Nh)	検定	判定
			i	Lk	λ	Fb	fb	Ma	M			
	位置	cqAw	wl^2/8									
2	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.08	(0.00)		
	Y6		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.83	(0.00)		
	Y7		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.66	(0.00)		
	Y7		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wx−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X3	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.83	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.30	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.70	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.39	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.83	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X7	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.27	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.83	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X10	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	3.08	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	7.67	84.51	2.83	(0.00)		
	Y8		3.03	260.0	85.8	31.50	21.00	4.052	1.394		0.38	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.60^2/8									
1	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	15.64	(0.00)		
	Y1		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.82	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	8.78	(0.00)		
	Y1		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.72	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X6	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	13.29	(0.00)		
	Y1		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.78	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X8	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	22.31	(0.00)		
	Y1		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.91	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	23.46	(0.00)		
	Y1		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.92	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	6.54	(0.00)		
	Y1		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.69	OK
	Wy+	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	2.84	(0.00)		
	Y2		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.44	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	30.36	(21.95)		
	Y2		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	0.344		0.51	OK
	Wx+	0.40×1.754×0.50	0.351×2.80^2/8									

階	符号	部材 材種	B×D	A	Z	fc(Ft)	fk(ft)	Nk	N	(Nh)	検定	判定
			i	Lk	λ	Fb	fb	Ma	M			
	位置	cqAw	wl^2/8									
1	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	3.35	(0.00)		
	Y2		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.213		0.35	OK
	Wx−	0.94×1.754×0.75	1.238×2.80^2/8									
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	3.16	(0.00)		
	Y3		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.44	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X12.4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	4.15	(0.00)		
	Y3.5		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.213		0.36	OK
	Wx−	0.94×1.754×0.75	1.238×2.80^2/8									
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	3.01	(0.00)		
	Y4		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.44	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	11.77	(0.00)		
	Y4.5		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.021		0.66	OK
	Wx−	0.94×1.754×1.25	2.063×2.80^2/8									
	X1	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	3.98	(0.00)		
	Y7		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.45	OK
	Wx+	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X12	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	6.31	(0.00)		
	Y7		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.49	OK
	Wx−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X2	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	15.53	(0.00)		
	Y8		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.81	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X4	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	13.48	(0.00)		
	Y8		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	2.426		0.79	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.50	2.475×2.80^2/8									
	X5	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	6.72	(0.00)		
	Y8		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.49	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X7	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	11.35	(0.00)		
	Y8		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.56	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X9	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	7.49	(0.00)		
	Y8		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.50	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									
	X11	柱 E95-F315	10.5×10.5	110.3	192.9	17.33	6.52	71.90	7.39	(0.00)		
	Y8		3.03	280.0	92.4	31.50	21.00	4.052	1.617		0.50	OK
	Wy−	0.94×1.754×1.00	1.650×2.80^2/8									

［使用記号］

Mm	：最大曲げモーメント	<kN・m>
Ma	：許容曲げモーメント	<kN・m>
Qn	：設計せん断力	<kN>
Qa	：許容せん断力	<kN>
δm	：最大たわみ	<cm>
δa	：許容たわみ	<cm>
w	：梁にかかる等分布荷重	<kN/m>
P	：梁にかかる集中荷重	<kN>



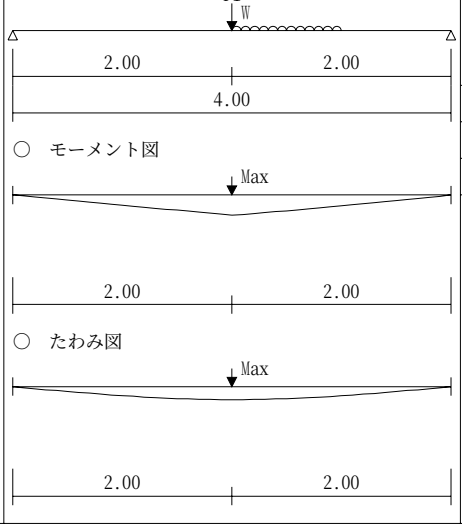
(1) 長期時の検討

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

長期時　梁

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	9.98	18.48	1.00
				断面欠損有 ×0.90		×0.90					

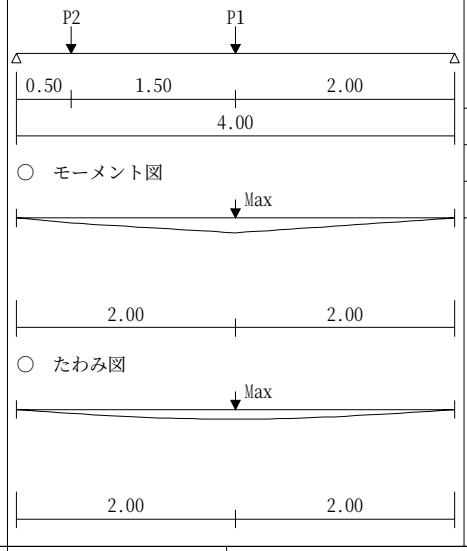
2/Y3　X8　X12



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1 3.50	3.50	1.75	1.75	0.42
W1 1.02×0.50	0.38	0.19	0.32	0.05
合　計	3.88	1.94	2.07	0.47
検　定	0.39	0.10	0.11	0.47
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	8.87	18.48	1.00
				断面欠損有 ×0.80		×0.80					

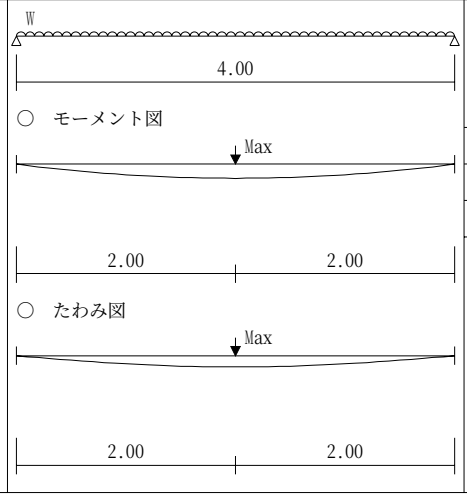
2/Y4.5　X8　X12



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1 2.68	2.68	1.34	1.34	0.36
P2 0.67	0.17	0.59	0.08	0.03
合　計	2.85	1.93	1.42	0.39
検　定	0.32	0.10	0.08	0.39
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	11.09	18.48	1.00
				断面欠損無							

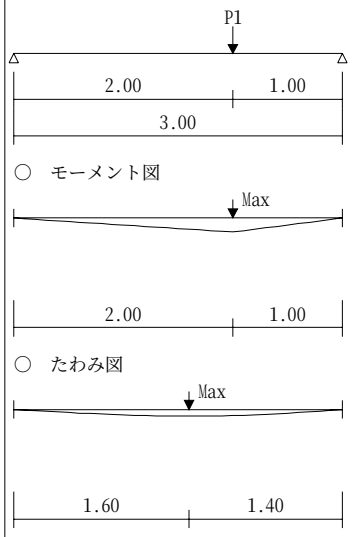
2/Y1　X8　X12



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.92×0.88	1.61	1.61	1.61	0.22
W2 0.92×0.60	1.11	1.11	1.11	0.15
合　計	2.72	2.72	2.72	0.36
検　定	0.25	0.15	0.15	0.36
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×21.0	Ae 220.5 断面欠損無	I 8103	Z 772	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.49	Qa 16.17	δa 0.75

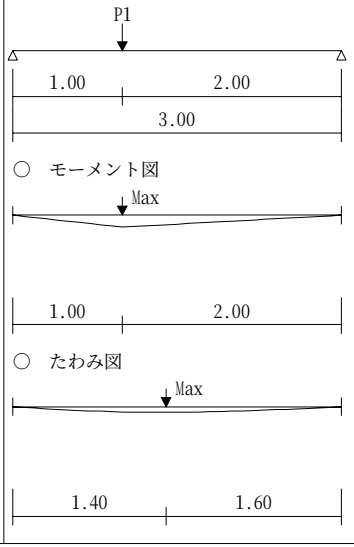
2/Y3
X2
X5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	4.07	2.71	1.36	2.71	0.24
合　計		2.71	1.36	2.71	0.24
検　定		0.32	0.08	0.17	0.31
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×21.0	Ae 220.5 断面欠損無	I 8103	Z 772	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.49	Qa 16.17	δa 0.75

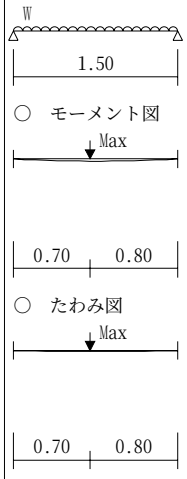
2/Y3
X5
X8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	3.43	2.29	2.29	1.14	0.20
合　計		2.29	2.29	1.14	0.20
検　定		0.27	0.14	0.07	0.27
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5	Ae 110.3 断面欠損無	I 1013	Z 193	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.38

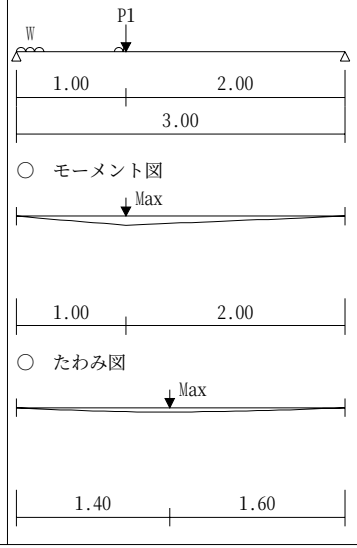
2/X12.4
Y2
Y3.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.92×0.20		0.05	0.14	0.14	0.01
W2 1.02×0.20		0.06	0.15	0.15	0.01
W3 0.89×1.21		0.30	0.81	0.81	0.07
合　計		0.41	1.10	1.10	0.09
検　定		0.19	0.14	0.14	0.25
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×21.0	Ae 220.5 断面欠損無	I 8103	Z 772	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.49	Qa 16.17	δa 0.75

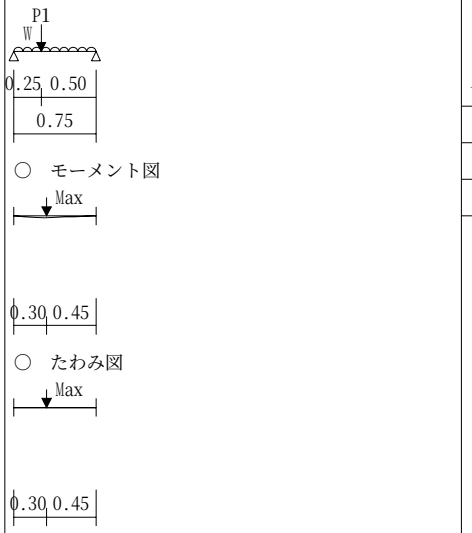
2/X5
Y5
Y8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.55	1.70	1.70	0.85	0.15
W1 1.02×0.50		0.01	0.12	0.01	0.00
W2 0.35×1.25		0.03	0.03	0.01	0.00
合　計		1.74	1.86	0.87	0.15
検　定		0.21	0.11	0.05	0.20
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3 断面欠損無	1013	193	11.00	1.10	2.12	8.09	0.19

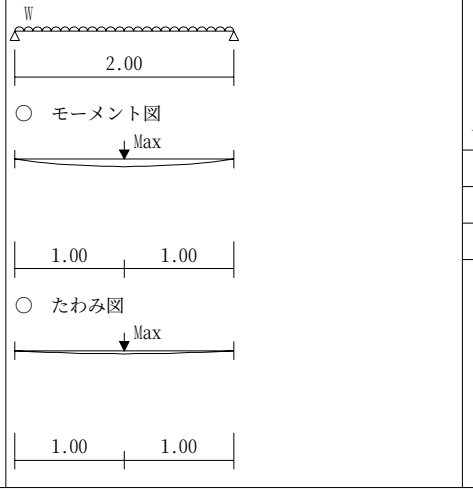
2/X6
Y4.2
Y5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1 1.92	0.29	1.28	0.64	0.01
W1 0.35×1.25	0.03	0.16	0.16	0.00
合　計	0.32	1.44	0.80	0.02
検　定	0.15	0.18	0.10	0.08
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5 断面欠損無	8103	772	11.00	1.10	8.49	16.17	0.50

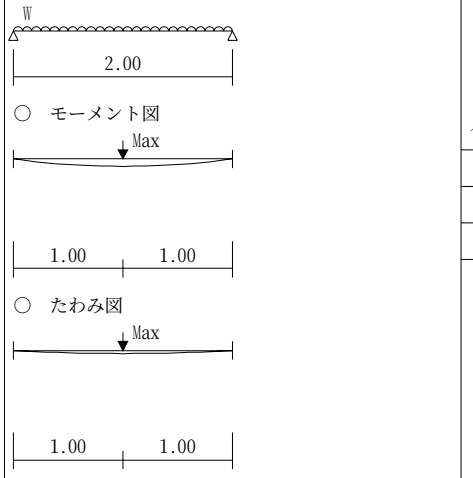
2/Y1
X3
X5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.92×0.60	0.28	0.55	0.55	0.01
W2 1.02×1.00	0.51	1.02	1.02	0.03
W3 0.89×1.41	0.63	1.26	1.26	0.03
合　計	1.41	2.83	2.83	0.07
検　定	0.17	0.17	0.17	0.14
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5 断面欠損無	8103	772	11.00	1.10	8.49	16.17	0.50

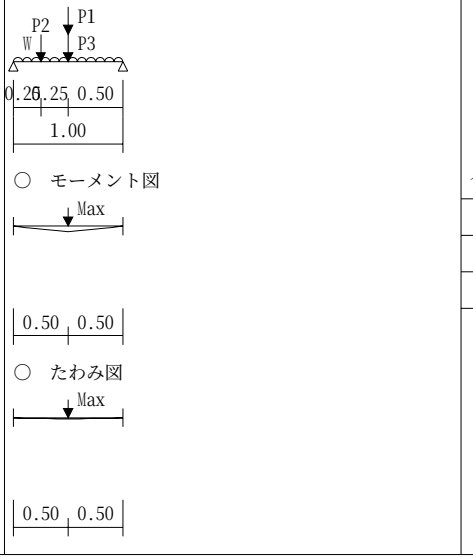
2/Y1
X6
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.92×0.60	0.28	0.55	0.55	0.01
W2 1.02×1.00	0.51	1.02	1.02	0.03
W3 0.89×1.41	0.63	1.26	1.26	0.03
合　計	1.41	2.83	2.83	0.07
検　定	0.17	0.17	0.17	0.14
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0 断面欠損有	12096 ×0.80	1008 ×0.80	11.00	1.10	8.87	18.48	0.25

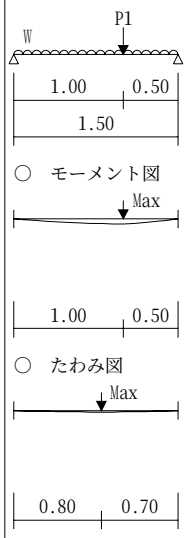
2/X8
Y4
Y5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1 1.92	0.48	0.96	0.96	0.00
P2 0.44	0.05	0.33	0.11	0.00
P3 1.93	0.48	0.96	0.96	0.00
W1 0.35×1.25	0.05	0.12	0.21	0.00
W2 0.35×1.25	0.01	0.10	0.01	0.00
合　計	1.07	2.47	2.25	0.01
検　定	0.12	0.13	0.12	0.04
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	9.98	18.48	0.38
			断面欠損有	×0.90		×0.90					

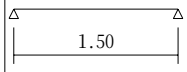
2/X12
Y2
Y3.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.07	0.69	0.69	1.38	0.01
W1	1.02×1.20	0.31	0.92	0.92	0.01
合　計		1.00	1.61	2.30	0.02
検　定		0.10	0.09	0.12	0.05
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3	1013	193	11.00	1.10	2.12	8.09	0.38
			断面欠損無								

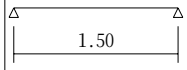
2/X10
Y4.5
Y6



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
合　計		0.00	0.00	0.00	0.00
検　定		0.00	0.00	0.00	0.00
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3	1013	193	11.00	1.10	2.12	8.09	0.38
			断面欠損無								

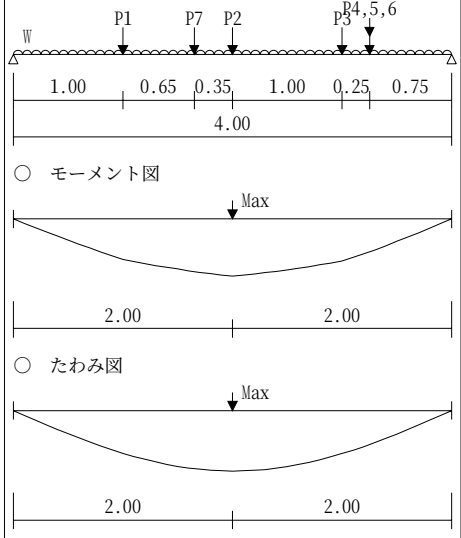
2/X10
Y3
Y4.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
合　計		0.00	0.00	0.00	0.00
検　定		0.00	0.00	0.00	0.00
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×33.0	346.5	31445	1906	11.00	1.10	16.77	25.41	0.67
			断面欠損有	×0.80		×0.80					

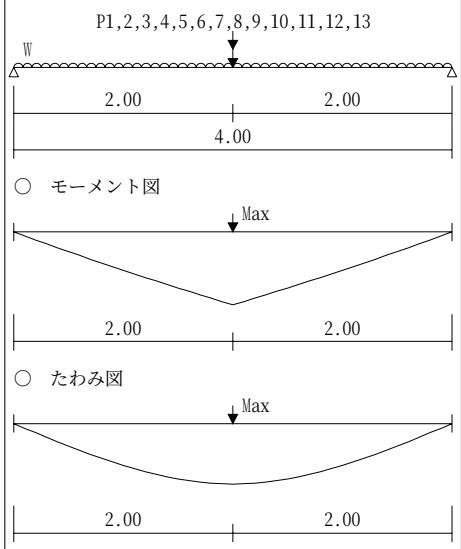
1/X2
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.83	1.41	2.12	0.71	
	2.83				0.10
P2	4.44	4.44	2.22	2.22	
	4.44				0.23
P3	3.16	1.58	0.79	2.37	
	3.16				0.11
P4	0.24	0.09	0.04	0.19	0.01
P5	0.14	0.05	0.03	0.12	0.00
P6	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.00
P7	0.14	0.12	0.08	0.06	0.01
W1	0.89×0.96	1.70	1.70	1.70	0.11
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.03
W3	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.03
W4	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W5	1.30×0.19	0.03	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
合　計		11.04	8.61	8.91	0.63
検　定		0.66	0.34	0.35	0.95
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×33.0	346.5	31445	1906	11.00	1.10	20.96	25.41	0.67
			断面欠損無								

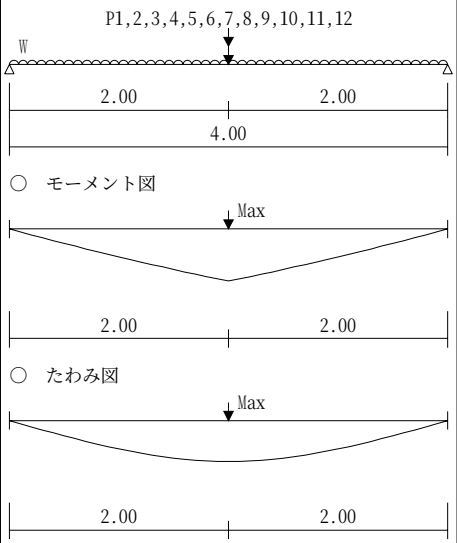
1/Y1
X1
X5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	3.99	3.99	1.99	1.99	
	3.99				0.16
P2	0.09	0.09	0.04	0.04	0.00
P3	1.03	1.03	0.52	0.52	0.04
P4	2.28	2.28	1.14	1.14	
	1.05				0.04
P5	0.44	0.44	0.22	0.22	0.02
P6	0.98	0.98	0.49	0.49	
	0.45				0.02
P7	0.89	0.89	0.45	0.45	0.04
P8	0.98	0.98	0.49	0.49	0.04
P9	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P10	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
P11	0.98	0.98	0.49	0.49	0.04
P12	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P13	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
W1 0.89×0.81		0.18	0.63	0.09	0.01
W2 0.89×0.81		0.54	0.45	0.27	0.03
W3 0.89×0.81		0.54	0.27	0.45	0.03
W4 0.89×0.81		0.18	0.09	0.63	0.01
合　計		14.02	7.73	7.73	0.51
検　定		0.67	0.30	0.30	0.76
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×27.0	283.5	17223	1276	11.00	1.10	14.03	20.79	0.67
			断面欠損無								

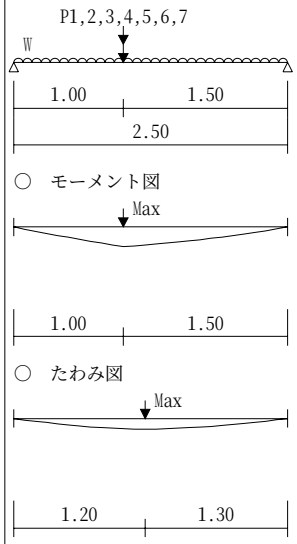
1/Y1
X5
X9



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.09	0.09	0.04	0.04	0.01
P2	1.03	1.03	0.52	0.52	0.08
P3	2.28	2.28	1.14	1.14	
	1.05				0.08
P4	0.44	0.44	0.22	0.22	0.03
P5	0.98	0.98	0.49	0.49	
	0.45				0.03
P6	0.89	0.89	0.45	0.45	0.07
P7	0.98	0.98	0.49	0.49	0.07
P8	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P9	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
P10	0.98	0.98	0.49	0.49	0.07
P11	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P12	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
W1 0.89×0.81		0.18	0.09	0.63	0.02
W2 0.89×0.81		0.18	0.63	0.09	0.02
W3 0.89×0.81		0.54	0.45	0.27	0.05
W4 0.89×0.81		0.54	0.27	0.45	0.05
合　計		10.04	5.73	5.73	0.62
検　定		0.72	0.28	0.28	0.94
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×27.0	Ae 283.5 断面欠損有	I 17223 ×0.80	Z 1276 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 11.23	Qa 20.79	δa 0.42

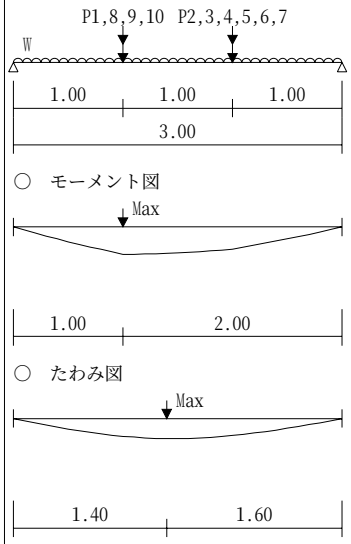
1/X11
Y1
Y3.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.44	1.46	1.46	0.98	
	2.44				0.05
P2	0.62	0.37	0.37	0.25	0.01
P3	0.15	0.09	0.09	0.06	0.00
P4	0.33	0.20	0.20	0.13	
	0.15				0.00
P5	0.62	0.37	0.37	0.25	0.01
P6	0.15	0.09	0.09	0.06	0.00
P7	0.33	0.20	0.20	0.13	
	0.15				0.00
W1	0.59×0.42	0.11	0.11	0.26	0.01
W2	0.59×0.42	0.11	0.11	0.26	0.01
W3	1.30×0.42	0.24	0.24	0.57	
W4	1.30×0.42	0.24	0.24	0.57	
	0.60×0.42				0.01
	0.60×0.42				0.01
W5	0.59×0.25	0.04	0.12	0.03	0.00
W6	0.59×0.25	0.04	0.12	0.03	0.00
W7	1.30×0.25	0.10	0.26	0.07	
W8	1.30×0.25	0.10	0.26	0.07	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		3.76	4.24	3.69	0.12
検　定		0.34	0.20	0.18	0.30
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.87	Qa 18.48	δa 0.50

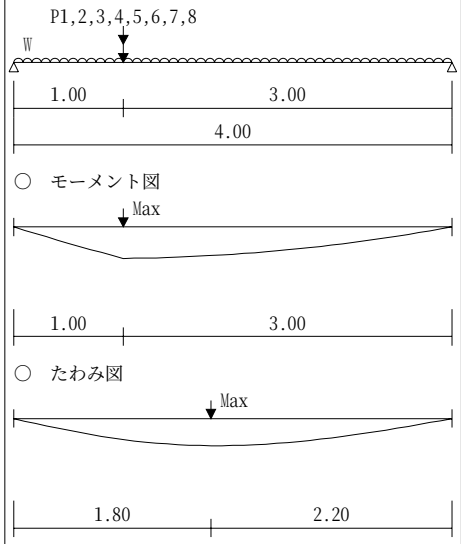
1/X7
Y5
Y8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	3.34	2.23	2.23	1.11	
	3.34				0.16
P2	0.25	0.08	0.08	0.17	0.01
P3	0.15	0.05	0.05	0.10	0.01
P4	0.33	0.11	0.11	0.22	
	0.15				0.01
P5	0.25	0.08	0.08	0.17	0.01
P6	0.15	0.05	0.05	0.10	0.01
P7	0.33	0.11	0.11	0.22	
	0.15				0.01
P8	0.49	0.33	0.33	0.16	0.02
P9	0.15	0.10	0.10	0.05	0.01
P10	0.33	0.22	0.22	0.11	
	0.15				0.01
W1	0.35×1.45	0.25	0.25	0.25	0.03
W2	0.35×1.45	0.17	0.42	0.08	0.01
W3	0.35×1.35	0.32	0.32	0.63	0.04
W4	0.59×0.25	0.07	0.07	0.07	0.01
W5	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W6	1.30×0.25	0.16	0.16	0.16	
W7	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.00
W8	0.59×0.38	0.11	0.11	0.11	0.01
W9	0.59×0.38	0.07	0.18	0.04	0.01
W10	0.59×0.25	0.05	0.12	0.02	0.00
W11	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W12	1.30×0.38	0.24	0.24	0.24	
W13	1.30×0.38	0.16	0.41	0.08	
W14	1.30×0.25	0.11	0.27	0.05	
W15	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
	0.60×0.38				0.01
	0.60×0.38				0.01
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		5.23	6.08	4.95	0.40
検　定		0.59	0.33	0.27	0.81
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×33.0	Ae 346.5 断面欠損有	I 31445 ×0.80	Z 1906 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 16.77	Qa 25.41	δa 0.67

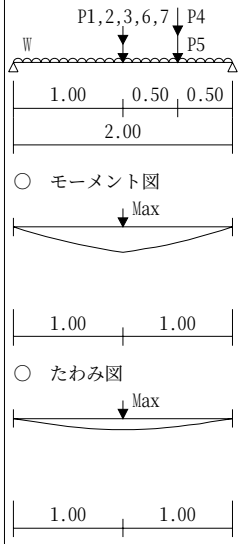
1/X9
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.55	1.91	1.91	0.64	
	2.55				0.09
P2	0.62	0.46	0.46	0.15	0.02
P3	0.15	0.11	0.11	0.04	0.01
P4	0.33	0.24	0.24	0.08	
	0.15				0.01
P5	0.62	0.46	0.46	0.15	0.02
P6	0.51	0.38	0.38	0.13	0.02
P7	0.33	0.25	0.25	0.08	0.01
P8	0.73	0.55	0.55	0.18	
	0.34				0.01
W1	0.59×0.23	0.15	0.15	0.25	0.01
W2	0.59×0.42	0.28	0.28	0.46	0.03
W3	1.30×0.23	0.34	0.34	0.56	
W4	1.30×0.42	0.61	0.61	1.02	
	0.60×0.23				0.01
	0.60×0.42				0.03
W5	0.59×0.25	0.06	0.13	0.02	0.00
W6	0.59×0.19	0.04	0.10	0.01	0.00
W7	1.30×0.25	0.12	0.28	0.04	
W8	1.30×0.19	0.09	0.21	0.03	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.19				0.00
合　計		6.06	6.47	3.85	0.28
検　定		0.36	0.25	0.15	0.42
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.87	Qa 18.48	δa 0.33

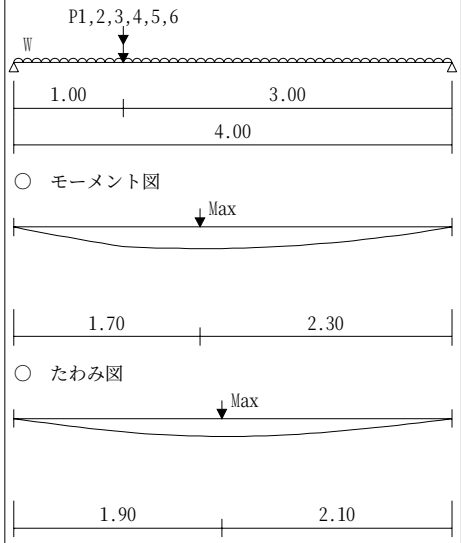
1/Y8
X2
X4



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.83	1.41	1.42	1.42	
	2.83				0.05
P2	0.74	0.37	0.37	0.37	0.01
P3	1.63	0.81	0.81	0.81	
	0.75				0.01
P4	0.17	0.04	0.04	0.12	0.00
P5	0.37	0.09	0.09	0.27	
	0.17				0.00
P6	0.24	0.12	0.12	0.12	0.00
P7	0.53	0.26	0.26	0.26	
	0.24				0.00
W1	0.89×1.39	0.62	1.24	1.24	0.03
W2	0.89×1.61	0.72	1.43	1.43	0.03
W3	0.59×0.25	0.04	0.04	0.11	0.00
W4	0.59×0.25	0.04	0.11	0.04	0.00
W5	1.30×0.25	0.08	0.08	0.24	
W6	1.30×0.25	0.08	0.24	0.08	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
W7	0.59×0.13	0.00	0.00	0.03	0.00
W8	0.59×0.13	0.01	0.01	0.02	0.00
W9	0.59×0.25	0.04	0.11	0.04	0.00
W10	1.30×0.13	0.01	0.01	0.07	
W11	1.30×0.13	0.03	0.03	0.05	
W12	1.30×0.25	0.08	0.24	0.08	
	0.60×0.13				0.00
	0.60×0.13				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		4.86	6.67	6.82	0.15
検　定		0.55	0.36	0.37	0.45
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.87	Qa 18.48	δa 0.67

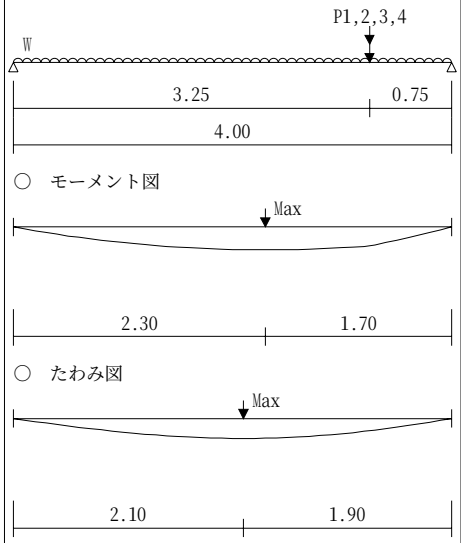
1/X10
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.62	0.36	0.46	0.15	0.06
P2	0.15	0.08	0.11	0.04	0.01
P3	0.33	0.19	0.24	0.08	
	0.15				0.01
P4	0.62	0.36	0.46	0.15	0.06
P5	0.15	0.08	0.11	0.04	0.01
P6	0.33	0.19	0.24	0.08	
	0.15				0.01
W1	0.59×0.42	0.41	0.28	0.46	0.07
W2	0.59×0.42	0.41	0.28	0.46	0.07
W3	1.30×0.42	0.90	0.61	1.02	
W4	1.30×0.42	0.90	0.61	1.02	
	0.60×0.42				0.07
	0.60×0.42				0.07
W5	0.59×0.25	0.04	0.13	0.02	0.01
W6	0.59×0.25	0.04	0.13	0.02	0.01
W7	1.30×0.25	0.09	0.28	0.04	
W8	1.30×0.25	0.09	0.28	0.04	
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.01
合　計		4.15	4.24	3.62	0.48
検　定		0.47	0.23	0.20	0.72
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.90	Z 1008 ×0.90	fb 11.00	fs 1.10	Ma 9.98	Qa 18.48	δa 0.67

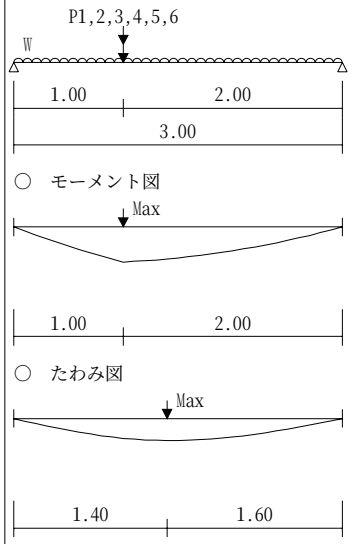
1/X6
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.04	0.88	0.38	1.66	
	2.04				0.13
P2	0.24	0.10	0.04	0.19	0.02
P3	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P4	0.31	0.14	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.35×1.35	0.08	0.03	0.32	0.01
W2	0.59×0.43	0.45	0.48	0.33	0.07
W3	0.59×0.34	0.03	0.01	0.13	0.00
W4	0.59×0.47	0.49	0.53	0.36	0.07
W5	1.30×0.43	0.99	1.06	0.73	
W6	1.30×0.34	0.07	0.03	0.29	
W7	1.30×0.47	1.08	1.16	0.79	
	0.60×0.43				0.07
	0.60×0.34				0.01
	0.60×0.47				0.08
W8	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W9	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
合　計		4.41	3.84	5.42	0.48
検　定		0.44	0.21	0.29	0.72
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損無	I 12096	Z 1008	fb 11.00	fs 1.10	Ma 11.09	Qa 18.48	δa 0.50

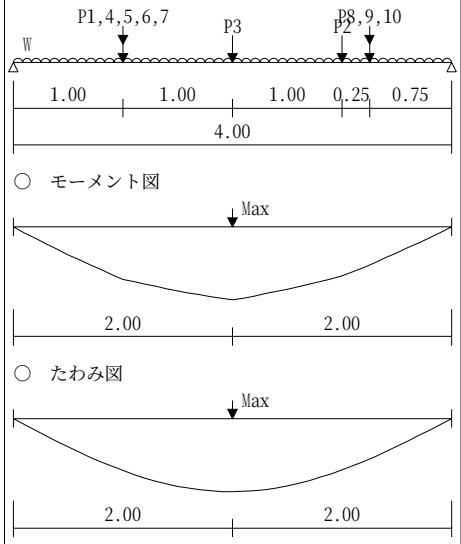
1/Y1
X9
X12



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.93	0.62	0.62	0.31	0.04
P2	1.03	0.69	0.69	0.34	0.04
P3	2.28	1.52	1.52	0.76	
	1.05				0.04
P4	0.44	0.30	0.30	0.15	0.02
P5	0.98	0.65	0.65	0.33	
	0.45				0.02
P6	0.89	0.59	0.59	0.30	0.03
W1	0.89×1.61	1.43	2.15	2.15	0.12
W2	0.59×0.25	0.05	0.12	0.02	0.00
W3	0.59×0.25	0.05	0.12	0.02	0.00
W4	0.59×0.25	0.07	0.07	0.07	0.01
W5	0.59×0.25	0.07	0.07	0.07	0.01
W6	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W7	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W8	1.30×0.25	0.11	0.27	0.05	
W9	1.30×0.25	0.11	0.27	0.05	
W10	1.30×0.25	0.16	0.16	0.16	
W11	1.30×0.25	0.16	0.16	0.16	
W12	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
W13	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		6.74	7.93	5.75	0.36
検　定		0.61	0.43	0.31	0.71
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×39.0	Ae 409.5 断面欠損有	I 51904 ×0.80	Z 2662 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 23.42	Qa 30.03	δa 0.67

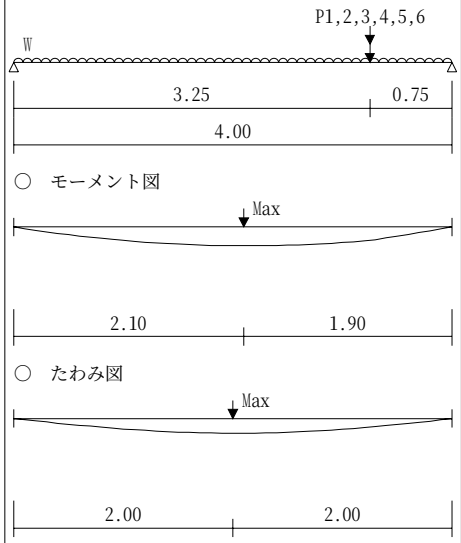
1/X8
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.81	0.90	1.36	0.45	
	1.81				0.04
P2	2.69	1.34	0.67	2.02	
	2.69				0.06
P3	6.95	6.95	3.48	3.48	
	6.95				0.22
P4	0.62	0.31	0.46	0.15	0.01
P5	0.51	0.25	0.38	0.13	0.01
P6	0.33	0.17	0.25	0.08	0.01
P7	0.73	0.37	0.55	0.18	
	0.34				0.01
P8	0.24	0.09	0.04	0.19	0.00
P9	0.14	0.05	0.03	0.12	0.00
P10	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.00
W1	0.89×1.39	0.31	1.08	0.15	0.01
W2	0.35×1.35	0.35	0.30	0.18	0.01
W3	0.35×1.35	0.07	0.03	0.32	0.00
W4	0.35×1.35	0.35	0.18	0.30	0.01
W5	0.35×1.35	0.05	0.03	0.09	0.00
W6	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.02
W7	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.02
W8	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W9	1.30×0.19	0.03	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
W10	0.59×0.23	0.24	0.15	0.25	0.01
W11	1.30×0.23	0.52	0.34	0.56	
	0.60×0.23				0.01
W12	0.59×0.19	0.03	0.10	0.01	0.00
W13	1.30×0.19	0.06	0.21	0.03	
	0.60×0.19				0.00
合　計		14.07	11.25	10.25	0.46
検　定		0.60	0.37	0.34	0.70
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	8.87	18.48	0.67
				断面欠損有	×0.80	×0.80					

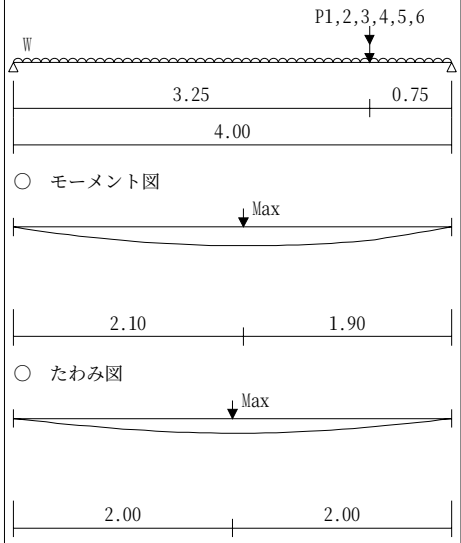
1/X3
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P2	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P3	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
P4	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P5	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P6	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W3	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
W4	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.08
	0.60×0.43				0.08
W5	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W6	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W7	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
W8	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
	0.60×0.19				0.00
合　計		3.61	3.40	3.72	0.40
検　定		0.41	0.18	0.20	0.60
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	8.87	18.48	0.67
				断面欠損有	×0.80	×0.80					

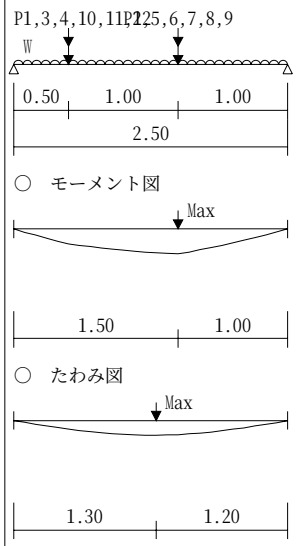
1/X7
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P2	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P3	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
P4	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P5	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P6	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W3	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
W4	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.08
	0.60×0.43				0.08
W5	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W6	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W7	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
W8	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
	0.60×0.19				0.00
合　計		3.61	3.40	3.72	0.40
検　定		0.41	0.18	0.20	0.60
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 11.00	fs 1.10	Ma 8.87	Qa 18.48	δa 0.42

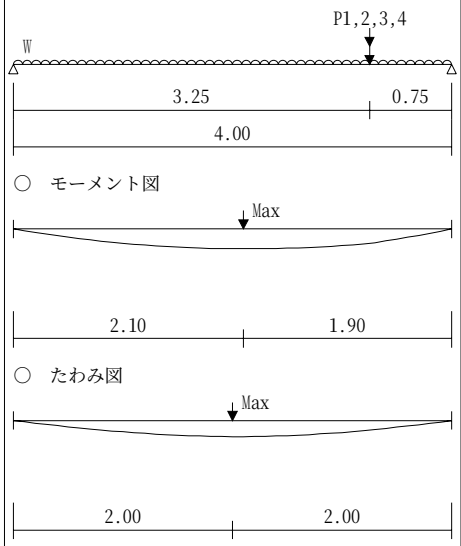
1/Y6
X8.5
X11



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.44	0.09	0.35	0.09	
	0.44				0.01
P2	3.42	2.05	1.37	2.05	
	3.42				0.11
P3	0.15	0.03	0.12	0.03	0.00
P4	0.33	0.07	0.26	0.07	
	0.15				0.00
P5	0.15	0.09	0.06	0.09	0.00
P6	0.33	0.20	0.13	0.20	
	0.15				0.00
P7	0.25	0.15	0.10	0.15	0.01
P8	0.22	0.13	0.09	0.13	0.01
P9	0.49	0.29	0.20	0.29	
	0.23				0.01
P10	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00
P11	0.44	0.09	0.35	0.09	0.01
P12	0.98	0.20	0.78	0.20	
	0.45				0.01
W1	0.35×1.45	0.15	0.10	0.41	0.01
W2	0.35×1.45	0.23	0.53	0.23	0.02
W3	0.35×1.35	0.02	0.21	0.02	0.00
W4	0.35×1.35	0.19	0.28	0.19	0.01
W5	0.35×1.35	0.14	0.09	0.38	0.01
W6	0.59×0.25	0.04	0.03	0.12	0.00
W7	0.59×0.25	0.06	0.09	0.06	0.00
W8	0.59×0.25	0.01	0.07	0.01	0.00
W9	1.30×0.25	0.10	0.07	0.26	
W10	1.30×0.25	0.13	0.20	0.13	
W11	1.30×0.25	0.02	0.15	0.02	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
W12	0.59×0.25	0.01	0.07	0.01	0.00
W13	0.59×0.25	0.06	0.09	0.06	0.00
W14	0.59×0.25	0.04	0.03	0.12	0.00
W15	1.30×0.25	0.02	0.15	0.02	
W16	1.30×0.25	0.13	0.20	0.13	
W17	1.30×0.25	0.10	0.07	0.26	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		4.82	6.22	5.79	0.25
検　定		0.54	0.34	0.31	0.59
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.90	Z 1008 ×0.90	fb 11.00	fs 1.10	Ma 9.98	Qa 18.48	δa 0.67

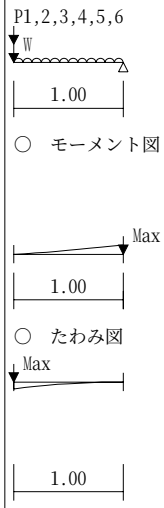
1/X4
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.60	0.24	0.11	0.49	
	0.60				0.04
P2	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P3	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P4	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.35×1.35	0.07	0.03	0.32	0.01
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.07
W3	0.59×0.47	0.50	0.53	0.36	0.07
W4	0.59×0.34	0.03	0.01	0.13	0.00
W5	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
W6	1.30×0.47	1.11	1.16	0.79	
W7	1.30×0.34	0.06	0.03	0.29	
	0.60×0.43				0.07
	0.60×0.47				0.08
	0.60×0.34				0.00
W8	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W9	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
合　計		3.81	3.57	4.25	0.39
検　定		0.38	0.19	0.23	0.58
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	4.44	18.48	0.17
			断面欠損有	×0.40		×0.40					

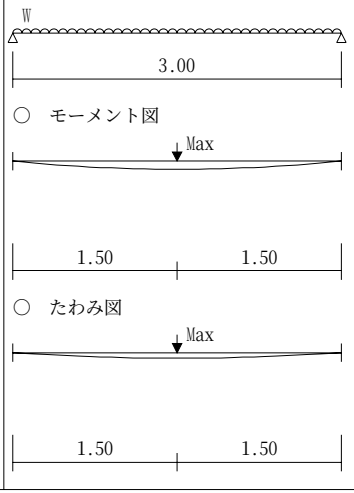
1/X7
Y0
Y1



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.07	-0.07	0.00	0.07	0.00
P2	0.16	-0.16	0.00	0.16	
	0.08				0.01
P3	0.45	-0.45	0.00	0.45	0.03
P4	0.07	-0.07	0.00	0.07	0.00
P5	0.16	-0.16	0.00	0.16	
	0.08				0.01
P6	0.45	-0.45	0.00	0.45	0.03
W1	0.59×0.25	-0.07	0.00	0.15	0.00
W2	0.59×0.25	-0.07	0.00	0.15	0.00
W3	1.30×0.25	-0.16	0.00	0.33	
W4	1.30×0.25	-0.16	0.00	0.33	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		-1.84	0.00	2.31	0.09
検　定		0.41	0.00	0.12	0.57
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	11.09	18.48	0.50
			断面欠損無								

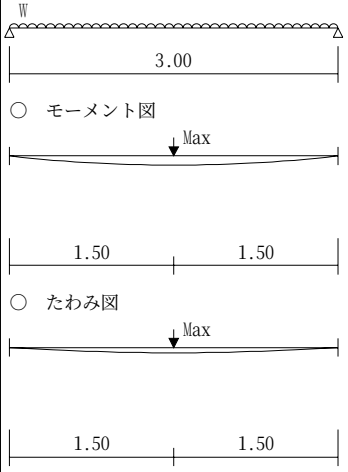
1/X8.5
Y2
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.35×1.45	0.57	0.76	0.76	0.04
W2	0.59×0.23	0.15	0.20	0.20	0.01
W3	0.59×0.23	0.15	0.20	0.20	0.01
W4	1.30×0.23	0.34	0.45	0.45	
W5	1.30×0.23	0.34	0.45	0.45	
	0.60×0.23				0.01
	0.60×0.23				0.01
合　計		1.55	2.06	2.06	0.09
検　定		0.14	0.11	0.11	0.18
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	11.00	1.10	11.09	18.48	0.50
			断面欠損無								

1/X3
Y5
Y8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.59×0.42	0.28	0.37	0.37	0.02
W2	0.59×0.42	0.28	0.37	0.37	0.02
W3	1.30×0.42	0.61	0.81	0.81	
W4	1.30×0.42	0.61	0.81	0.81	
	0.60×0.42				0.02
	0.60×0.42				0.02
合　計		1.77	2.36	2.36	0.08
検　定		0.16	0.13	0.13	0.17
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

(2) 短期時の検討

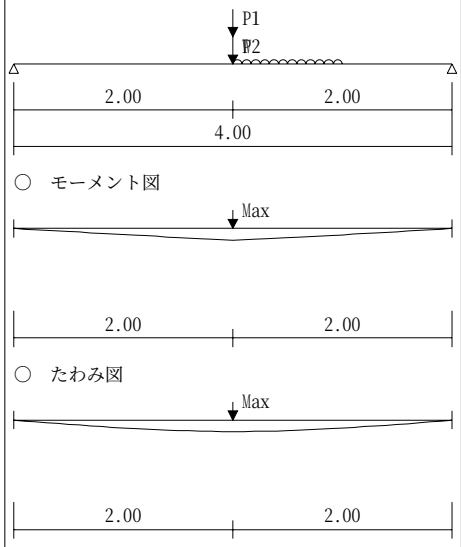
計算書番号:011-1-20101219172122

短期時　梁

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	16.00	1.60	14.52	26.88	2.00
			断面欠損有	×0.90		×0.90					

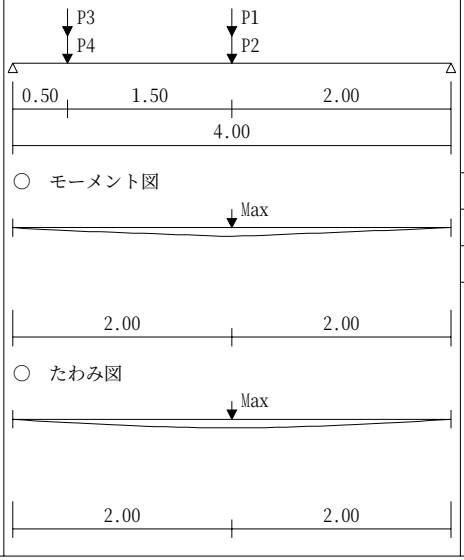
2/Y3
X8
X12



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.80	1.80	0.90	0.90	0.21
P2	3.50	3.50	1.75	1.75	0.42
W1	1.02×0.50	0.38	0.19	0.32	0.05
W2	0.53×0.50	0.20	0.10	0.16	0.03
合　計		5.87	2.94	3.13	0.71
検　定		0.40	0.11	0.12	0.36
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	16.00	1.60	12.90	26.88	2.00
			断面欠損有	×0.80		×0.80					

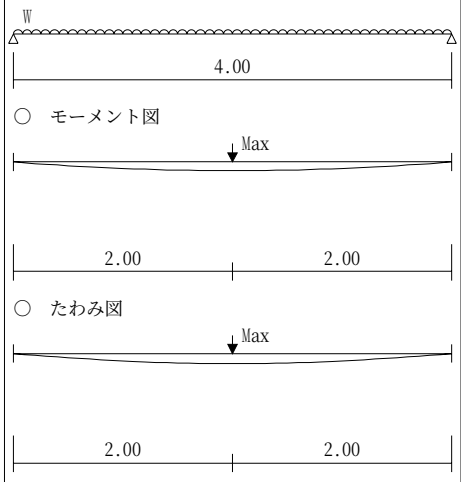
2/Y4.5
X8
X12



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.38	1.38	0.69	0.69	0.18
P2	2.68	2.68	1.34	1.34	0.36
P3	0.35	0.09	0.30	0.04	0.02
P4	0.67	0.17	0.59	0.08	0.03
合　計		4.32	2.92	2.16	0.59
検　定		0.33	0.11	0.08	0.30
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0	12096	1008	16.00	1.60	16.13	26.88	2.00
			断面欠損無								

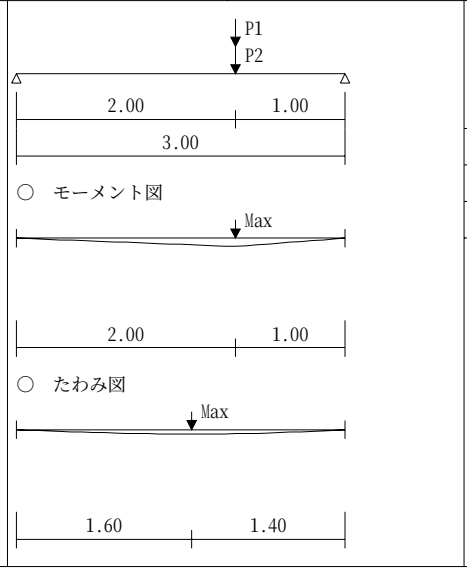
2/Y1
X8
X12



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.92×0.88	1.61	1.61	1.61	0.22
W2	0.53×0.88	0.92	0.92	0.92	0.12
W3	0.92×0.60	1.11	1.11	1.11	0.15
W4	0.53×0.60	0.63	0.63	0.63	0.08
合　計		4.27	4.27	4.27	0.57
検　定		0.26	0.16	0.16	0.29
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5	8103	772	16.00	1.60	12.35	23.52	2.00
			断面欠損無								

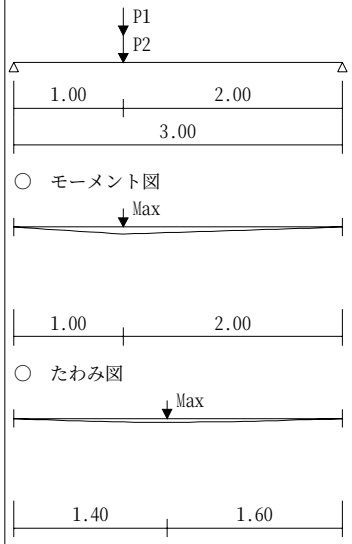
2/Y3
X2
X5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.10	1.40	0.70	1.40	0.12
P2	4.07	2.71	1.36	2.71	0.24
合　計		4.11	2.06	4.11	0.36
検　定		0.33	0.09	0.17	0.18
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5	8103	772	16.00	1.60	12.35	23.52	2.00
			断面欠損無								

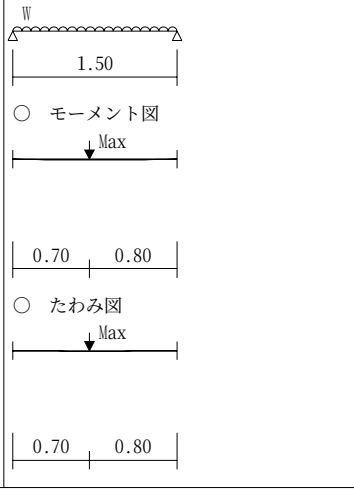
2/Y3
X5
X8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.77	1.18	1.18	0.59	0.10
P2	3.43	2.29	2.29	1.14	0.20
合　計		3.47	3.47	1.73	0.30
検　定		0.28	0.15	0.07	0.15
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3	1013	193	16.00	1.60	3.09	11.76	1.00
			断面欠損無								

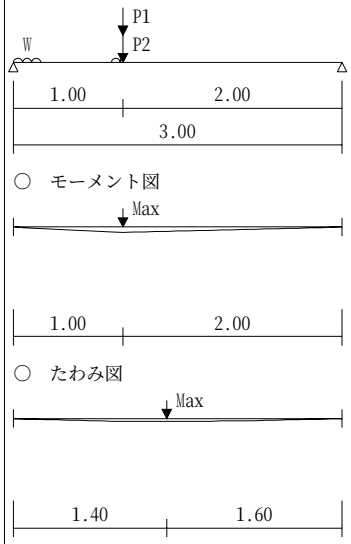
2/X12.4
Y2
Y3.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.92×0.20	0.05	0.14	0.14	0.01
W2	0.53×0.20	0.03	0.08	0.08	0.01
W3	1.02×0.20	0.06	0.15	0.15	0.01
W4	0.53×0.20	0.03	0.08	0.08	0.01
W5	0.89×1.21	0.30	0.81	0.81	0.07
合　計		0.47	1.26	1.26	0.11
検　定		0.15	0.11	0.11	0.11
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5	8103	772	16.00	1.60	12.35	23.52	2.00
			断面欠損無								

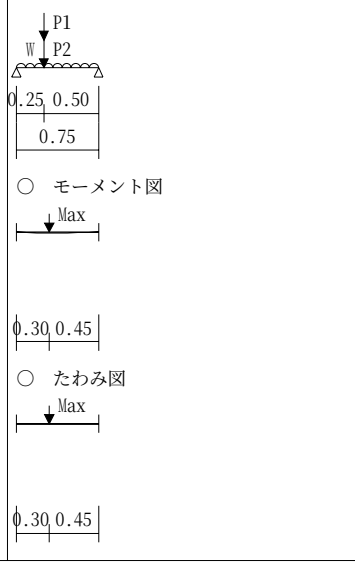
2/X5
Y5
Y8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.31	0.88	0.88	0.44	0.08
P2	2.55	1.70	1.70	0.85	0.15
W1	1.02×0.50	0.01	0.12	0.01	0.00
W2	0.53×0.50	0.01	0.06	0.00	0.00
W3	0.35×1.25	0.03	0.03	0.01	0.00
合　計		2.62	2.80	1.31	0.23
検　定		0.21	0.12	0.06	0.11
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3	1013	193	16.00	1.60	3.09	11.76	0.50
			断面欠損無								

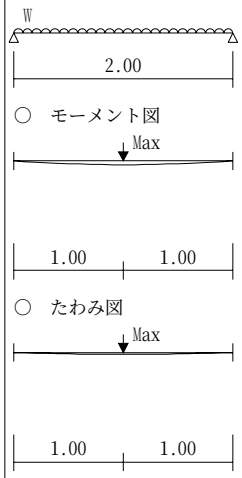
2/X6
Y4.2
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.99	0.15	0.66	0.33	0.01
P2	1.92	0.29	1.28	0.64	0.01
W1	0.35×1.25	0.03	0.16	0.16	0.00
合　計		0.46	2.10	1.13	0.02
検　定		0.15	0.18	0.10	0.04
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5 断面欠損無	8103	772	16.00	1.60	12.35	23.52	1.33

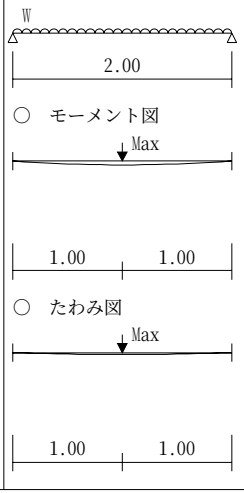
2/Y1
X3
X5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.92×0.60	0.28	0.55	0.55	0.01
W2	0.53×0.60	0.16	0.32	0.32	0.01
W3	1.02×1.00	0.51	1.02	1.02	0.03
W4	0.53×1.00	0.26	0.53	0.53	0.01
W5	0.89×1.41	0.63	1.26	1.26	0.03
合　計		1.84	3.67	3.67	0.09
検　定		0.15	0.16	0.16	0.07
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×21.0	220.5 断面欠損無	8103	772	16.00	1.60	12.35	23.52	1.33

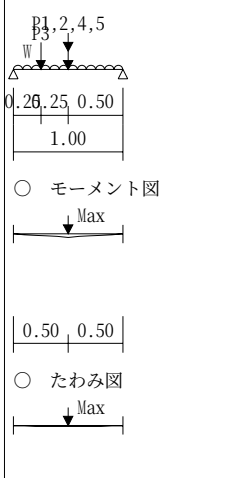
2/Y1
X6
X8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.92×0.60	0.28	0.55	0.55	0.01
W2	0.53×0.60	0.16	0.32	0.32	0.01
W3	1.02×1.00	0.51	1.02	1.02	0.03
W4	0.53×1.00	0.26	0.53	0.53	0.01
W5	0.89×1.41	0.63	1.26	1.26	0.03
合　計		1.84	3.67	3.67	0.09
検　定		0.15	0.16	0.16	0.07
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0 断面欠損有	12096 ×0.80	1008 ×0.80	16.00	1.60	12.90	26.88	0.67

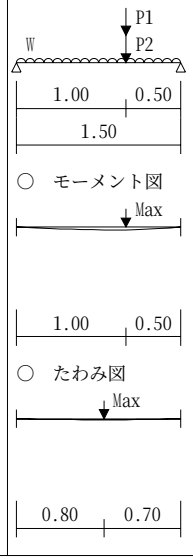
2/X8
Y4
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.99	0.25	0.49	0.49	0.00
P2	1.92	0.48	0.96	0.96	0.00
P3	0.44	0.05	0.33	0.11	0.00
P4	0.99	0.25	0.50	0.50	0.00
P5	1.93	0.48	0.96	0.96	0.00
W1	0.35×1.25	0.05	0.12	0.21	0.00
W2	0.35×1.25	0.01	0.10	0.01	0.00
合　計		1.56	3.46	3.24	0.01
検　定		0.12	0.13	0.12	0.02
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0 断面欠損有	12096 ×0.90	1008 ×0.90	16.00	1.60	14.52	26.88	1.00

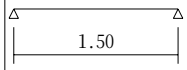
2/X12
Y2
Y3.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.06	0.35	0.35	0.71	0.01
P2	2.07	0.69	0.69	1.38	0.01
W1	1.02×1.20	0.31	0.92	0.92	0.01
W2	0.53×1.20	0.16	0.47	0.47	0.00
合　計		1.51	2.44	3.48	0.03
検　定		0.10	0.09	0.13	0.03
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3	1013	193	16.00	1.60	3.09	11.76	1.00
			断面欠損無								

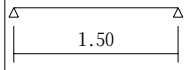
2/X10
Y4.5
Y6



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
合　計		0.00	0.00	0.00	0.00
検　定		0.00	0.00	0.00	0.00
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5	110.3	1013	193	16.00	1.60	3.09	11.76	1.00
			断面欠損無								

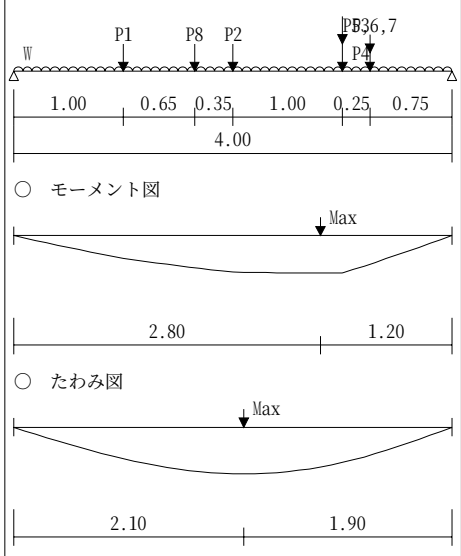
2/X10
Y3
Y4.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
合　計		0.00	0.00	0.00	0.00
検　定		0.00	0.00	0.00	0.00
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×33.0	346.5	31445	1906	20.00	2.00	30.49	46.20	1.78
			断面欠損有	×0.80	×0.80						

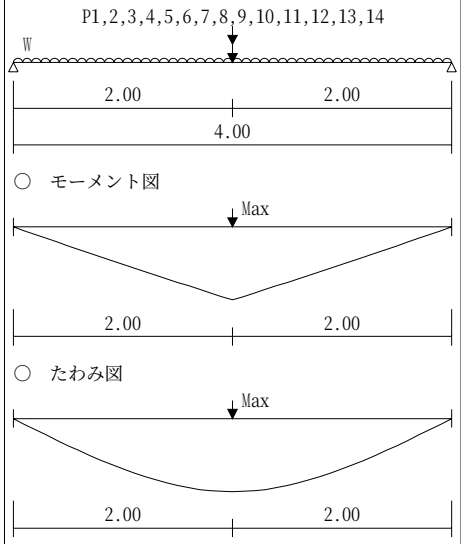
1/X2
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.83	0.85	2.12	0.71	
	2.83				0.10
P2	4.44	2.66	2.22	2.22	
	4.44				0.23
P3	3.16	2.21	0.79	2.37	
	3.16				0.11
P4	13.72	9.60	3.43	10.29	0.49
P5	0.24	0.12	0.04	0.19	0.01
P6	0.14	0.08	0.03	0.12	0.00
P7	0.31	0.17	0.06	0.26	
	0.15				0.00
P8	0.14	0.07	0.08	0.06	0.01
W1	0.89×0.96	1.42	1.70	1.70	0.11
W2	0.59×0.43	0.37	0.48	0.33	0.03
W3	1.30×0.43	0.82	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.03
W4	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W5	1.30×0.19	0.05	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
合　計		18.44	12.04	19.20	1.12
検　定		0.60	0.26	0.42	0.63
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋K			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×33.0	346.5	31445	1906	20.00	2.00	38.12	46.20	1.78
			断面欠損無								

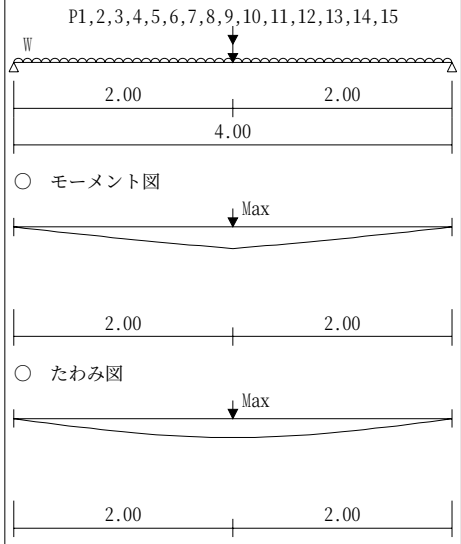
1/Y1
X1
X5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	3.99	3.99	1.99	1.99	
	3.99				0.16
P2	21.95	21.95	10.98	10.98	0.90
P3	0.09	0.09	0.04	0.04	0.00
P4	1.03	1.03	0.52	0.52	0.04
P5	2.28	2.28	1.14	1.14	
	1.05				0.04
P6	0.44	0.44	0.22	0.22	0.02
P7	0.98	0.98	0.49	0.49	
	0.45				0.02
P8	0.89	0.89	0.45	0.45	0.04
P9	0.98	0.98	0.49	0.49	0.04
P10	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P11	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
P12	0.98	0.98	0.49	0.49	0.04
P13	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P14	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
W1	0.89×0.81	0.18	0.63	0.09	0.01
W2	0.89×0.81	0.54	0.45	0.27	0.03
W3	0.89×0.81	0.54	0.27	0.45	0.03
W4	0.89×0.81	0.18	0.09	0.63	0.01
合　計		35.98	18.70	18.70	1.41
検　定		0.94	0.40	0.40	0.79
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋K			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×27.0	Ae 283.5 断面欠損無	I 17223	Z 1276	fb 16.00	fs 1.60	Ma 20.41	Qa 30.24	δa 1.78

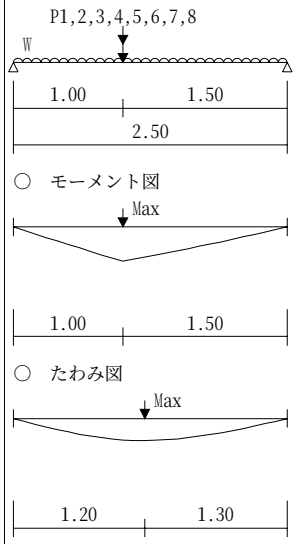
1/Y1
X5
X9



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.09	0.09	0.04	0.04	0.01
P2	1.03	1.03	0.52	0.52	0.08
P3	2.28	2.28	1.14	1.14	
	1.05				0.08
P4	0.45	0.45	0.23	0.23	0.03
P5	0.44	0.44	0.22	0.22	0.03
P6	0.98	0.98	0.49	0.49	
	0.45				0.03
P7	0.89	0.89	0.45	0.45	0.07
P8	0.08	0.08	0.04	0.04	0.01
P9	0.98	0.98	0.49	0.49	0.07
P10	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P11	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
P12	0.08	0.08	0.04	0.04	0.01
P13	0.98	0.98	0.49	0.49	0.07
P14	0.15	0.15	0.07	0.07	0.01
P15	0.33	0.33	0.16	0.16	
	0.15				0.01
W1	0.89×0.81	0.18	0.09	0.63	0.02
W2	0.89×0.81	0.18	0.63	0.09	0.02
W3	0.89×0.81	0.54	0.45	0.27	0.05
W4	0.89×0.81	0.54	0.27	0.45	0.05
合　計		10.64	6.03	6.03	0.67
検　定		0.52	0.20	0.20	0.38
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P＋S		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 20.00	fs 2.00	Ma 20.41	Qa 37.80	δa 1.11
				断面欠損有	×0.80	×0.80					

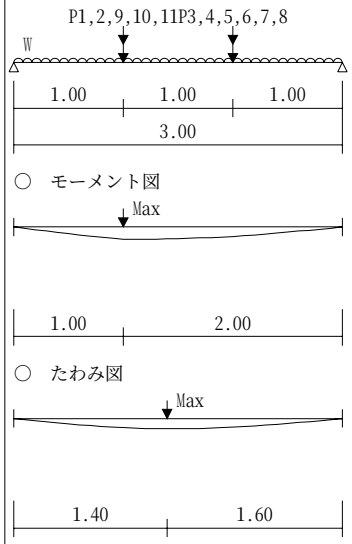
1/X11
Y1
Y3.5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.44	1.46	1.46	0.98	
	2.44				0.05
P2	21.95	13.17	13.17	8.78	0.48
P3	0.62	0.37	0.37	0.25	0.01
P4	0.15	0.09	0.09	0.06	0.00
P5	0.33	0.20	0.20	0.13	
	0.15				0.00
P6	0.62	0.37	0.37	0.25	0.01
P7	0.15	0.09	0.09	0.06	0.00
P8	0.33	0.20	0.20	0.13	
	0.15				0.00
W1	0.59×0.42	0.11	0.11	0.26	0.01
W2	0.59×0.42	0.11	0.11	0.26	0.01
W3	1.30×0.42	0.24	0.24	0.57	
W4	1.30×0.42	0.24	0.24	0.57	
	0.60×0.42				0.01
	0.60×0.42				0.01
W5	0.59×0.25	0.04	0.12	0.03	0.00
W6	0.59×0.25	0.04	0.12	0.03	0.00
W7	1.30×0.25	0.10	0.26	0.07	
W8	1.30×0.25	0.10	0.26	0.07	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		16.94	17.41	12.47	0.60
検　定		0.83	0.46	0.33	0.54
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P＋K		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 16.00	fs 1.60	Ma 12.90	Qa 26.88	δa 1.33

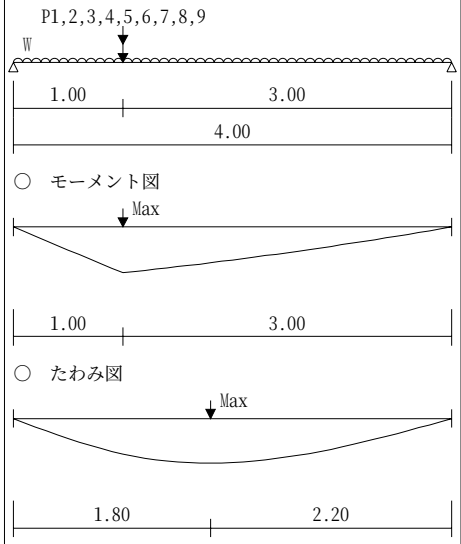
1/X7
Y5
Y8



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.38	0.92	0.92	0.46	0.07
P2	3.34	2.23	2.23	1.11	
	3.34				0.16
P3	0.25	0.08	0.08	0.17	0.01
P4	0.15	0.05	0.05	0.10	0.01
P5	0.33	0.11	0.11	0.22	
	0.15				0.01
P6	0.25	0.08	0.08	0.17	0.01
P7	0.15	0.05	0.05	0.10	0.01
P8	0.33	0.11	0.11	0.22	
	0.15				0.01
P9	0.49	0.33	0.33	0.16	0.02
P10	0.15	0.10	0.10	0.05	0.01
P11	0.33	0.22	0.22	0.11	
	0.15				0.01
W1	0.35×1.45	0.25	0.25	0.25	0.03
W2	0.35×1.45	0.17	0.42	0.08	0.01
W3	0.35×1.35	0.32	0.32	0.63	0.04
W4	0.59×0.25	0.07	0.07	0.07	0.01
W5	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W6	1.30×0.25	0.16	0.16	0.16	
W7	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.00
W8	0.59×0.38	0.11	0.11	0.11	0.01
W9	0.59×0.38	0.07	0.18	0.04	0.01
W10	0.59×0.25	0.05	0.12	0.02	0.00
W11	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W12	1.30×0.38	0.24	0.24	0.24	
W13	1.30×0.38	0.16	0.41	0.08	
W14	1.30×0.25	0.11	0.27	0.05	
W15	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
	0.60×0.38				0.01
	0.60×0.38				0.01
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		6.15	7.00	5.41	0.47
検　定		0.48	0.26	0.20	0.35
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×33.0	Ae 346.5 断面欠損有	I 31445 ×0.80	Z 1906 ×0.80	fb 20.00	fs 2.00	Ma 30.49	Qa 46.20	δa 1.78

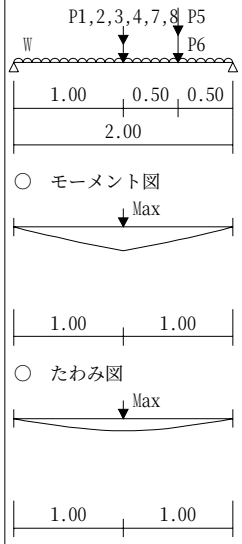
1/X9
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.55	1.91	1.91	0.64	
	2.55				0.09
P2	21.95	16.46	16.46	5.49	0.79
P3	0.62	0.46	0.46	0.15	0.02
P4	0.15	0.11	0.11	0.04	0.01
P5	0.33	0.24	0.24	0.08	
	0.15				0.01
P6	0.62	0.46	0.46	0.15	0.02
P7	0.51	0.38	0.38	0.13	0.02
P8	0.33	0.25	0.25	0.08	0.01
P9	0.73	0.55	0.55	0.18	
	0.34				0.01
W1	0.59×0.23	0.15	0.15	0.25	0.01
W2	0.59×0.42	0.28	0.28	0.46	0.03
W3	1.30×0.23	0.34	0.34	0.56	
W4	1.30×0.42	0.61	0.61	1.02	
	0.60×0.23				0.01
	0.60×0.42				0.03
W5	0.59×0.25	0.06	0.13	0.02	0.00
W6	0.59×0.19	0.04	0.10	0.01	0.00
W7	1.30×0.25	0.12	0.28	0.04	
W8	1.30×0.19	0.09	0.21	0.03	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.19				0.00
合　計		22.52	22.93	9.34	1.07
検　定		0.74	0.50	0.20	0.60
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋K			

階／通 支点	材種 E	B×D Ae	I Z	fb fs	Ma Qa δa
	E105-F300 10290	10.5×24.0 252.0 断面欠損有	12096 1008 ×0.80 ×0.80	20.00 2.00	16.13 33.60 0.89

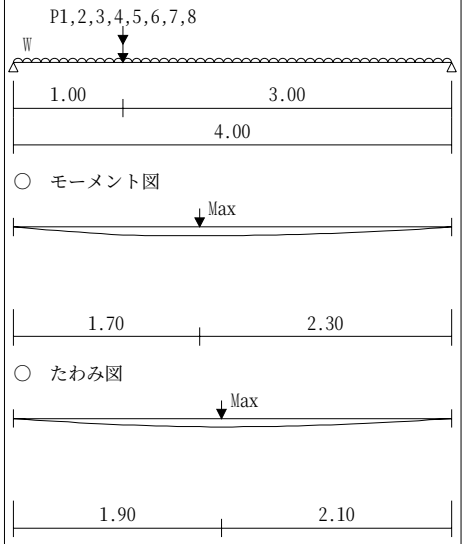
1/Y8
X2
X4



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	2.83	1.41	1.42	1.42	
	2.83				0.05
P2	13.72	6.86	6.86	6.86	0.23
P3	0.74	0.37	0.37	0.37	0.01
P4	1.63	0.81	0.81	0.81	
	0.75				0.01
P5	0.17	0.04	0.04	0.12	0.00
P6	0.37	0.09	0.09	0.27	
	0.17				0.00
P7	0.24	0.12	0.12	0.12	0.00
P8	0.53	0.26	0.26	0.26	
	0.24				0.00
W1	0.89×1.39	0.62	1.24	1.24	0.03
W2	0.89×1.61	0.72	1.43	1.43	0.03
W3	0.59×0.25	0.04	0.04	0.11	0.00
W4	0.59×0.25	0.04	0.11	0.04	0.00
W5	1.30×0.25	0.08	0.08	0.24	
W6	1.30×0.25	0.08	0.24	0.08	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
W7	0.59×0.13	0.00	0.00	0.03	0.00
W8	0.59×0.13	0.01	0.01	0.02	0.00
W9	0.59×0.25	0.04	0.11	0.04	0.00
W10	1.30×0.13	0.01	0.01	0.07	
W11	1.30×0.13	0.03	0.03	0.05	
W12	1.30×0.25	0.08	0.24	0.08	
	0.60×0.13				0.00
	0.60×0.13				0.00
	0.60×0.25				0.00
合　計		11.72	13.53	13.68	0.38
検　定		0.73	0.40	0.41	0.43
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P＋K		

階／通 支点	材種 E	B×D Ae	I Z	fb fs	Ma Qa δa
	E105-F300 10290	10.5×24.0 252.0 断面欠損有	12096 1008 ×0.80 ×0.80	16.00 1.60	12.90 26.88 1.78

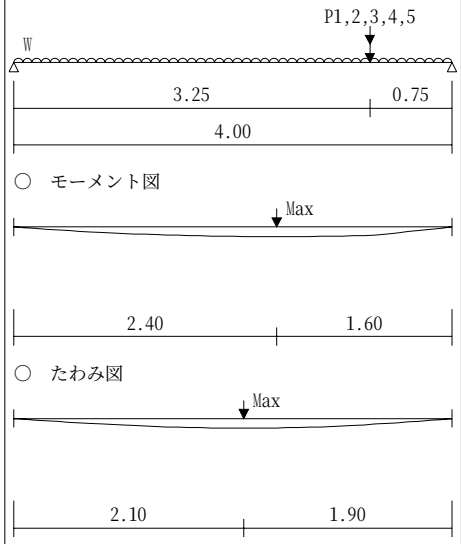
1/X10
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.08	0.04	0.06	0.02	0.01
P2	0.62	0.36	0.46	0.15	0.06
P3	0.15	0.08	0.11	0.04	0.01
P4	0.33	0.19	0.24	0.08	
	0.15				0.01
P5	0.08	0.04	0.06	0.02	0.01
P6	0.62	0.36	0.46	0.15	0.06
P7	0.15	0.08	0.11	0.04	0.01
P8	0.33	0.19	0.24	0.08	
	0.15				0.01
W1	0.59×0.42	0.41	0.28	0.46	0.07
W2	0.59×0.42	0.41	0.28	0.46	0.07
W3	1.30×0.42	0.90	0.61	1.02	
W4	1.30×0.42	0.90	0.61	1.02	
	0.60×0.42				0.07
	0.60×0.42				0.07
W5	0.59×0.25	0.04	0.13	0.02	0.01
W6	0.59×0.25	0.04	0.13	0.02	0.01
W7	1.30×0.25	0.09	0.28	0.04	
W8	1.30×0.25	0.09	0.28	0.04	
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.01
W9	0.60×0.25	0.04	0.13	0.02	0.01
W10	0.60×0.25	0.04	0.13	0.02	0.01
合　計		4.33	4.61	3.69	0.51
検　定		0.34	0.17	0.14	0.29
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分			G＋P＋S		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.90	Z 1008 ×0.90	fb 16.00	fs 1.60	Ma 14.52	Qa 26.88	δa 1.78

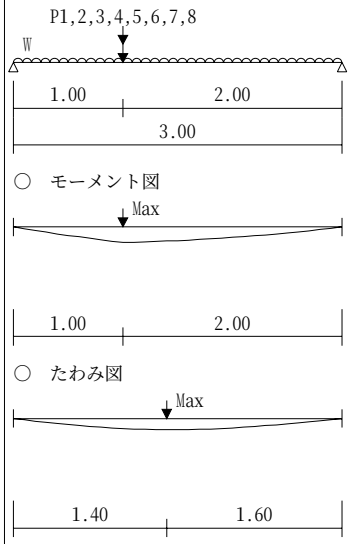
1/X6
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.74	0.33	0.14	0.60	0.05
P2	2.04	0.92	0.38	1.66	
	2.04				0.13
P3	0.24	0.11	0.04	0.19	0.02
P4	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P5	0.31	0.14	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.35×1.35	0.08	0.03	0.32	0.01
W2	0.59×0.43	0.44	0.48	0.33	0.07
W3	0.59×0.34	0.03	0.01	0.13	0.00
W4	0.59×0.47	0.48	0.53	0.36	0.07
W5	1.30×0.43	0.96	1.06	0.73	
W6	1.30×0.34	0.07	0.03	0.29	
W7	1.30×0.47	1.05	1.16	0.79	
	0.60×0.43				0.07
	0.60×0.34				0.01
	0.60×0.47				0.08
W8	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W9	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
合　計		4.74	3.98	6.02	0.53
検　定		0.33	0.15	0.22	0.30
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損無	I 12096	Z 1008	fb 16.00	fs 1.60	Ma 16.13	Qa 26.88	δa 1.33

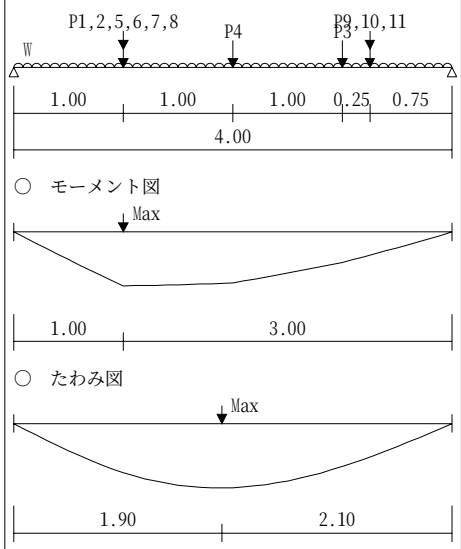
1/Y1
X9
X12



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.38	0.25	0.25	0.13	0.01
P2	0.93	0.62	0.62	0.31	0.04
P3	1.03	0.69	0.69	0.34	0.04
P4	2.28	1.52	1.52	0.76	
	1.05				0.04
P5	0.45	0.30	0.30	0.15	0.02
P6	0.44	0.30	0.30	0.15	0.02
P7	0.98	0.65	0.65	0.33	
	0.45				0.02
P8	0.89	0.59	0.59	0.30	0.03
W1	0.89×1.61	1.43	2.15	2.15	0.12
W2	0.59×0.25	0.05	0.12	0.02	0.00
W3	0.59×0.25	0.05	0.12	0.02	0.00
W4	0.59×0.25	0.07	0.07	0.07	0.01
W5	0.59×0.25	0.07	0.07	0.07	0.01
W6	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W7	0.59×0.25	0.02	0.02	0.12	0.00
W8	1.30×0.25	0.11	0.27	0.05	
W9	1.30×0.25	0.11	0.27	0.05	
W10	1.30×0.25	0.16	0.16	0.16	
W11	1.30×0.25	0.16	0.16	0.16	
W12	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
W13	1.30×0.25	0.05	0.05	0.27	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.01
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
W14	0.60×0.25	0.05	0.13	0.03	0.00
W15	0.60×0.25	0.05	0.13	0.03	0.00
W16	0.60×0.25	0.08	0.08	0.08	0.01
W17	0.60×0.25	0.08	0.08	0.08	0.01
W18	0.60×0.25	0.03	0.03	0.13	0.00
W19	0.60×0.25	0.03	0.03	0.13	0.00
合　計		7.59	8.93	6.47	0.41
検　定		0.47	0.33	0.24	0.31
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×39.0	Ae 409.5 断面欠損有	I 51904 ×0.80	Z 2662 ×0.80	fb 20.00	fs 2.00	Ma 42.59	Qa 54.60	δa 1.78

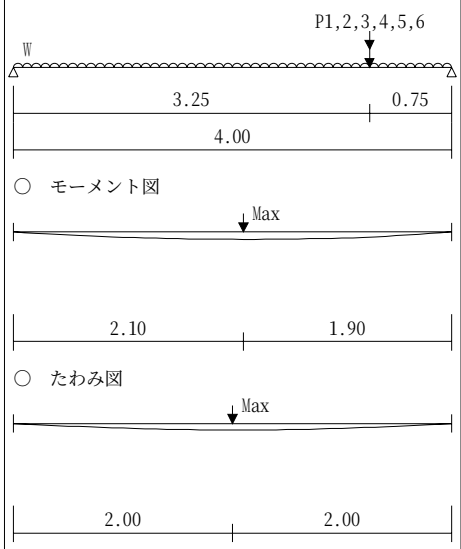
1/X8
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	1.81	1.36	1.36	0.45	
	1.81				0.04
P2	21.95	16.46	16.46	5.49	0.48
P3	2.69	0.67	0.67	2.02	
	2.69				0.06
P4	6.95	3.48	3.48	3.48	
	6.95				0.22
P5	0.62	0.46	0.46	0.15	0.01
P6	0.51	0.38	0.38	0.13	0.01
P7	0.33	0.25	0.25	0.08	0.01
P8	0.73	0.55	0.55	0.18	
	0.34				0.01
P9	0.24	0.04	0.04	0.19	0.00
P10	0.14	0.03	0.03	0.12	0.00
P11	0.31	0.06	0.06	0.26	
	0.15				0.00
W1	0.89×1.39	0.46	1.08	0.15	0.01
W2	0.35×1.35	0.30	0.30	0.18	0.01
W3	0.35×1.35	0.03	0.03	0.32	0.00
W4	0.35×1.35	0.18	0.18	0.30	0.01
W5	0.35×1.35	0.03	0.03	0.09	0.00
W6	0.59×0.43	0.36	0.48	0.33	0.02
W7	1.30×0.43	0.79	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.02
W8	0.59×0.19	0.01	0.01	0.08	0.00
W9	1.30×0.19	0.02	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
W10	0.59×0.23	0.15	0.15	0.25	0.01
W11	1.30×0.23	0.34	0.34	0.56	
	0.60×0.23				0.01
W12	0.59×0.19	0.04	0.10	0.01	0.00
W13	1.30×0.19	0.09	0.21	0.03	
	0.60×0.19				0.00
合　計		26.52	27.72	15.74	0.94
検　定		0.62	0.51	0.29	0.53
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋K			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 16.00	fs 1.60	Ma 12.90	Qa 26.88	δa 1.78

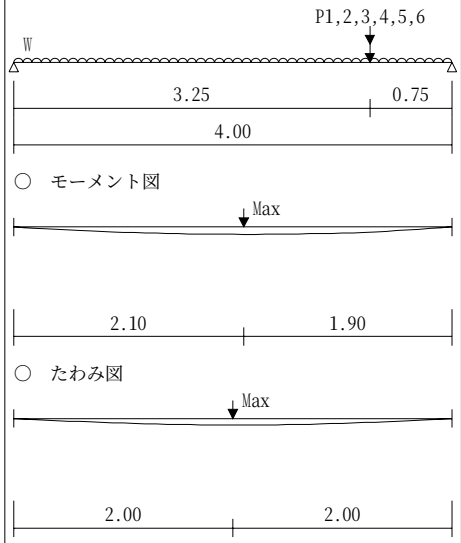
1/X3
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P2	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P3	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
P4	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P5	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P6	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W3	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
W4	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.08
	0.60×0.43				0.08
W5	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W6	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W7	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
W8	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
	0.60×0.19				0.00
合　計		3.61	3.40	3.72	0.40
検　定		0.28	0.13	0.14	0.22
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 16.00	fs 1.60	Ma 12.90	Qa 26.88	δa 1.78

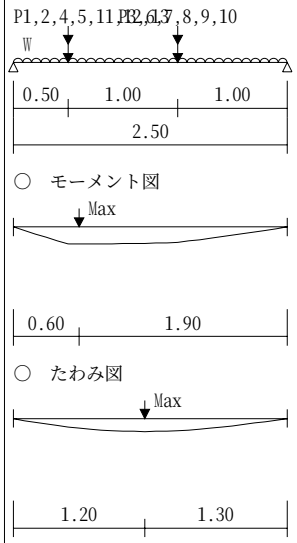
1/X7
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P2	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P3	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
P4	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P5	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P6	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.08
W3	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
W4	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
	0.60×0.43				0.08
	0.60×0.43				0.08
W5	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W6	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W7	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
W8	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
	0.60×0.19				0.00
合　計		3.61	3.40	3.72	0.40
検　定		0.28	0.13	0.14	0.22
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損有	I 12096 ×0.80	Z 1008 ×0.80	fb 20.00	fs 2.00	Ma 16.13	Qa 33.60	δa 1.11

1/Y6
X8.5
X11

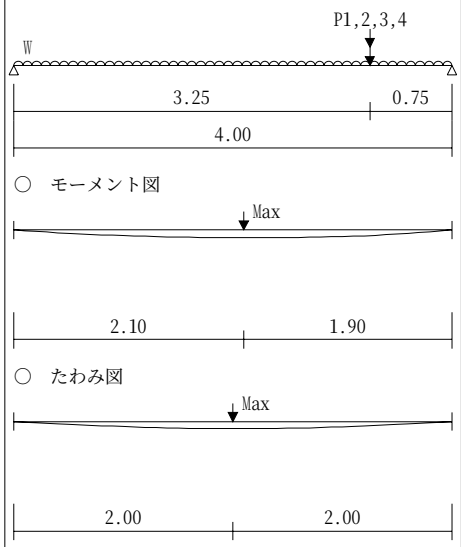


	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.44	0.17	0.35	0.09	
	0.44				0.01
P2	13.72	5.21	10.98	2.74	0.26
P3	3.42	0.82	1.37	2.05	
	3.42				0.10
P4	0.15	0.06	0.12	0.03	0.00
P5	0.33	0.12	0.26	0.07	
	0.15				0.00
P6	0.15	0.04	0.06	0.09	0.00
P7	0.33	0.08	0.13	0.20	
	0.15				0.00
P8	0.25	0.06	0.10	0.15	0.01
P9	0.22	0.05	0.09	0.13	0.01
P10	0.49	0.12	0.20	0.29	
	0.23				0.01
P11	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00
P12	0.44	0.17	0.35	0.09	0.01
P13	0.98	0.37	0.78	0.20	
	0.45				0.01
W1	0.35×1.45	0.06	0.10	0.41	0.01
W2	0.35×1.45	0.23	0.53	0.23	0.02
W3	0.35×1.35	0.04	0.21	0.02	0.00
W4	0.35×1.35	0.17	0.28	0.19	0.01
W5	0.35×1.35	0.06	0.09	0.38	0.01
W6	0.59×0.25	0.02	0.03	0.12	0.00
W7	0.59×0.25	0.05	0.09	0.06	0.00
W8	0.59×0.25	0.01	0.07	0.01	0.00
W9	1.30×0.25	0.04	0.07	0.26	
W10	1.30×0.25	0.12	0.20	0.13	
W11	1.30×0.25	0.03	0.15	0.02	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
W12	0.59×0.25	0.01	0.07	0.01	0.00
W13	0.59×0.25	0.05	0.09	0.06	0.00
W14	0.59×0.25	0.02	0.03	0.12	0.00
W15	1.30×0.25	0.03	0.15	0.02	
W16	1.30×0.25	0.12	0.20	0.13	
W17	1.30×0.25	0.04	0.07	0.26	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00

		合　計	8.36	17.19	8.53	0.50
		検　定	0.52	0.51	0.25	0.45
		判　定	OK	OK	OK	OK
		荷重及び区分	G＋P＋K			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0 断面欠損有	12096 ×0.90	1008 ×0.90	16.00	1.60	14.52	26.88	1.78

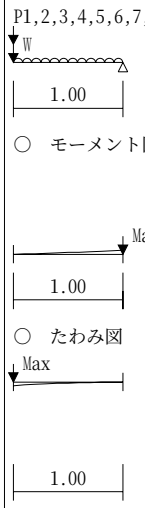
1/X4
Y1
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.60	0.24	0.11	0.49	
	0.60				0.04
P2	0.24	0.09	0.04	0.19	0.02
P3	0.14	0.06	0.03	0.12	0.01
P4	0.31	0.12	0.06	0.26	
	0.15				0.01
W1	0.35×1.35	0.07	0.03	0.32	0.01
W2	0.59×0.43	0.46	0.48	0.33	0.07
W3	0.59×0.47	0.50	0.53	0.36	0.07
W4	0.59×0.34	0.03	0.01	0.13	0.00
W5	1.30×0.43	1.02	1.06	0.73	
W6	1.30×0.47	1.11	1.16	0.79	
W7	1.30×0.34	0.06	0.03	0.29	
	0.60×0.43				0.07
	0.60×0.47				0.08
	0.60×0.34				0.00
W8	0.59×0.19	0.02	0.01	0.08	0.00
W9	1.30×0.19	0.04	0.02	0.17	
	0.60×0.19				0.00
合　計		3.81	3.57	4.25	0.39
検　定		0.26	0.13	0.16	0.22
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0 断面欠損有	12096 ×0.40	1008 ×0.40	16.00	1.60	6.45	26.88	0.44

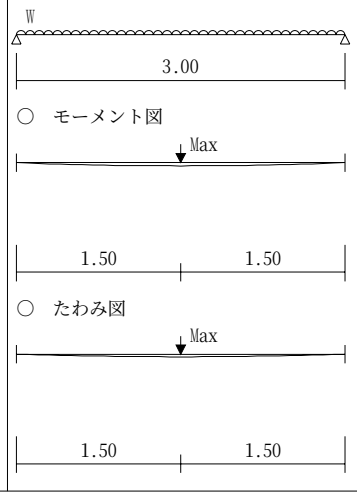
1/X7
Y0
Y1



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
P1	0.08	-0.08	0.00	0.08	0.01
P2	0.07	-0.07	0.00	0.07	0.00
P3	0.16	-0.16	0.00	0.16	
	0.08				0.01
P4	0.45	-0.45	0.00	0.45	0.03
P5	0.08	-0.08	0.00	0.08	0.01
P6	0.07	-0.07	0.00	0.07	0.00
P7	0.16	-0.16	0.00	0.16	
	0.08				0.01
P8	0.45	-0.45	0.00	0.45	0.03
W1	0.59×0.25	-0.07	0.00	0.15	0.00
W2	0.59×0.25	-0.07	0.00	0.15	0.00
W3	1.30×0.25	-0.16	0.00	0.33	
W4	1.30×0.25	-0.16	0.00	0.33	
	0.60×0.25				0.00
	0.60×0.25				0.00
W5	0.60×0.25	-0.08	0.00	0.15	0.00
W6	0.60×0.25	-0.08	0.00	0.15	0.00
合　計		-2.14	0.00	2.76	0.11
検　定		0.33	0.00	0.10	0.25
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×24.0	252.0 断面欠損無	12096	1008	16.00	1.60	16.13	26.88	1.33

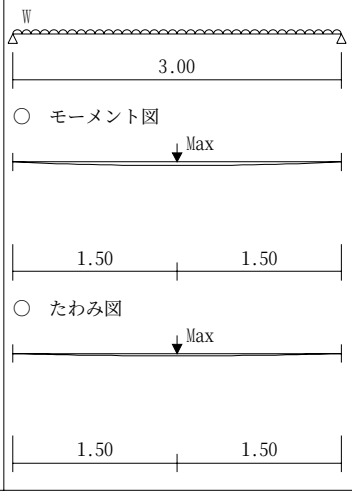
1/X8.5
Y2
Y5



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	0.35×1.45	0.57	0.76	0.76	0.04
W2	0.59×0.23	0.15	0.20	0.20	0.01
W3	0.59×0.23	0.15	0.20	0.20	0.01
W4	1.30×0.23	0.34	0.45	0.45	
W5	1.30×0.23	0.34	0.45	0.45	
	0.60×0.23				0.01
	0.60×0.23				0.01
合　計		1.55	2.06	2.06	0.09
検　定		0.10	0.08	0.08	0.07
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×24.0	Ae 252.0 断面欠損無	I 12096	Z 1008	fb 16.00	fs 1.60	Ma 16.13	Qa 26.88	δa 1.33

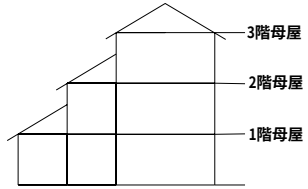
1/X3
Y5
Y8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.42	0.28	0.37	0.37	0.02
W2 0.59×0.42	0.28	0.37	0.37	0.02
W3 1.30×0.42	0.61	0.81	0.81	
W4 1.30×0.42	0.61	0.81	0.81	
0.60×0.42				0.02
0.60×0.42				0.02
合　計	1.77	2.36	2.36	0.08
検　定	0.11	0.09	0.09	0.06
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分	Ｇ＋Ｐ＋Ｓ			

[使用記号]

Mm	**：最大曲げモーメント**	**<kN・m>**
Ma	**：許容曲げモーメント**	**<kN・m>**
Qn	**：設計せん断力**	**<kN>**
Qa	**：許容せん断力**	**<kN>**
δm	**：最大たわみ**	**<cm>**
δa	**：許容たわみ**	**<cm>**
w	**：母屋にかかる等分布荷重**	**<kN/m>**
P	**：母屋にかかる集中荷重**	**<kN>**



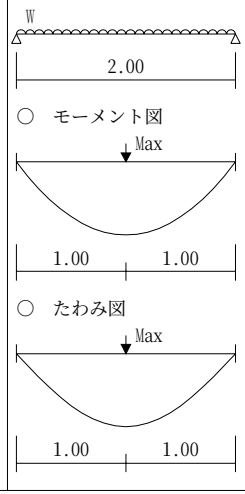
(1) 長期時の検討

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

長期時　母屋

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.50

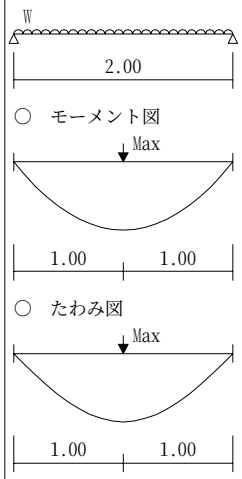
2/X4
Y3
Y5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.88	0.72	1.45	1.45	0.29
合　計	0.72	1.45	1.45	0.29
検　定	0.34	0.18	0.18	0.58
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分	Ｇ＋Ｐ			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	11.00	1.10	2.12	8.09	0.50

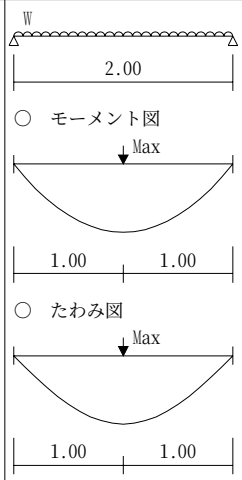
2/Y6
X5
X7



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.68	1.35	1.35	0.27
合　計	0.68	1.35	1.35	0.27
検　定	0.32	0.17	0.17	0.54
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	11.00	1.10	2.12	8.09	0.50

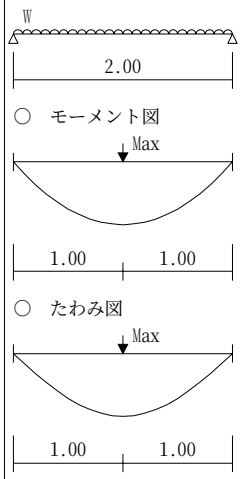
2/Y3
X6
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.68	1.35	1.35	0.27
合　計	0.68	1.35	1.35	0.27
検　定	0.32	0.17	0.17	0.54
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	11.00	1.10	2.12	8.09	0.50

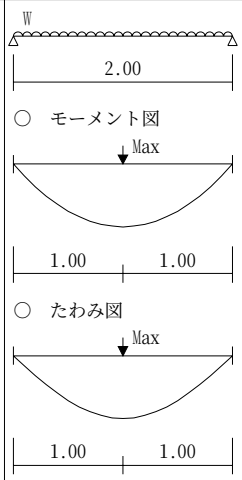
2/Y3
X4
X6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.61	0.62	1.24	1.24	0.25
合　計	0.62	1.24	1.24	0.25
検　定	0.29	0.15	0.15	0.50
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	11.00	1.10	2.12	8.09	0.50

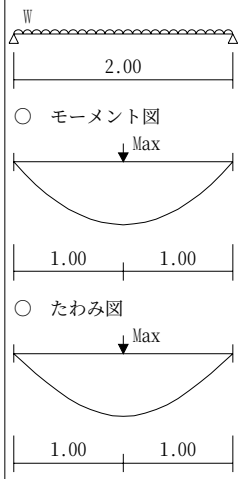
2/Y6
X8
X10



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.61	0.62	1.24	1.24	0.25
合　計	0.62	1.24	1.24	0.25
検　定	0.29	0.15	0.15	0.50
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.50

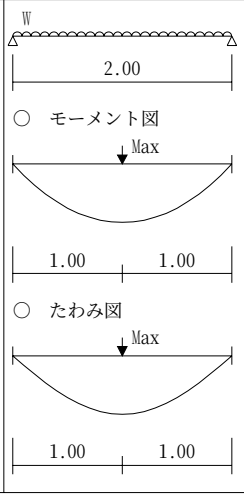
2/Y3
X8
X10



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.61	0.62	1.24	1.24	0.25
合　計	0.62	1.24	1.24	0.25
検　定	0.29	0.15	0.15	0.50
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.50

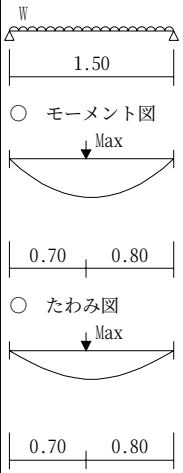
2/Y4.5
X6
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×0.75	0.29	0.58	0.58	0.12
W2 0.77×0.75	0.29	0.58	0.58	0.12
合　計	0.58	1.16	1.16	0.23
検　定	0.27	0.14	0.14	0.46
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.38

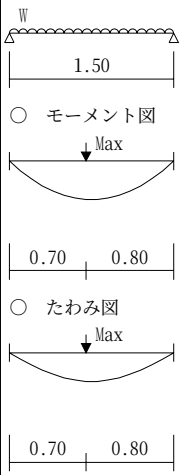
2/X10
Y3
Y4.5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.38	1.01	1.01	0.08
合　計	0.38	1.01	1.01	0.08
検　定	0.18	0.13	0.13	0.23
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.38

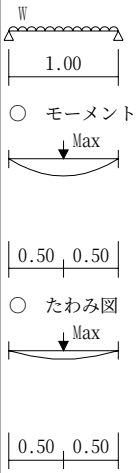
2/X10
Y4.5
Y6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.38	1.01	1.01	0.08
合　計	0.38	1.01	1.01	0.08
検　定	0.18	0.13	0.13	0.23
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.25

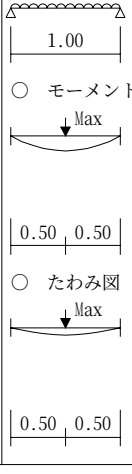
2/Y6
X7
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.17	0.68	0.68	0.02
合　計	0.17	0.68	0.68	0.02
検　定	0.08	0.08	0.08	0.07
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.25

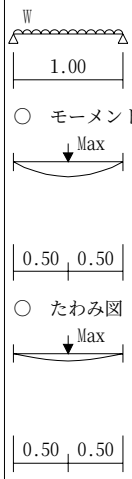
2/X4
Y5
Y6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.50	0.14	0.58	0.58	0.01
合　計	0.14	0.58	0.58	0.01
検　定	0.07	0.07	0.07	0.06
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.25

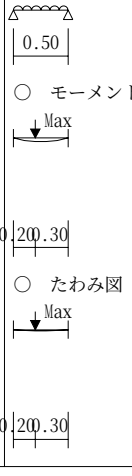
2/Y6
X4
X5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.50	0.14	0.58	0.58	0.01
合　計	0.14	0.58	0.58	0.01
検　定	0.07	0.07	0.07	0.06
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.00	fs 1.10	Ma 2.12	Qa 8.09	δa 0.13

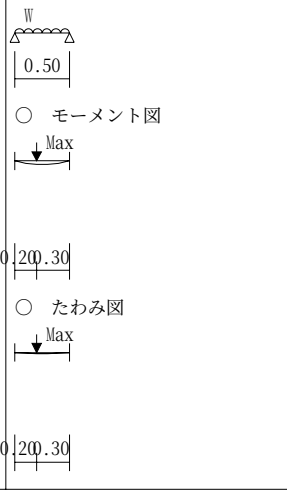
2/Y4.5
X8
X8.5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
W2 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
合　計	0.03	0.29	0.29	0.00
検　定	0.02	0.04	0.04	0.01
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	11.00	1.10	2.12	8.09	0.13

2/Y4.5
X5.5
X6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
W2 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
合　計	0.03	0.29	0.29	0.00
検　定	0.02	0.04	0.04	0.01
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

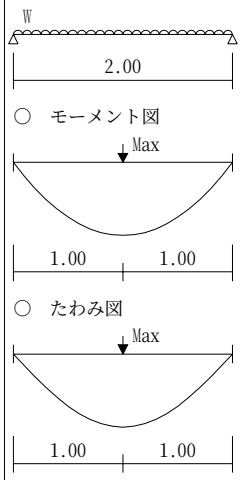
(2) 短期時の検討

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

短期時　母屋

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

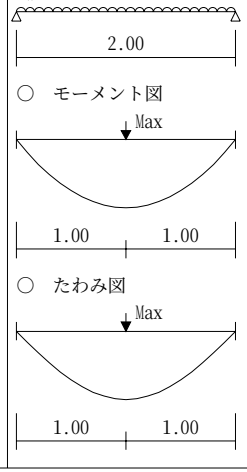
2/X4
Y3
Y5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.88	0.72	1.45	1.45	0.29
W2 0.53×1.88	0.49	0.99	0.99	0.20
合　計	1.22	2.43	2.43	0.49
検　定	0.39	0.21	0.21	0.36
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S		

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

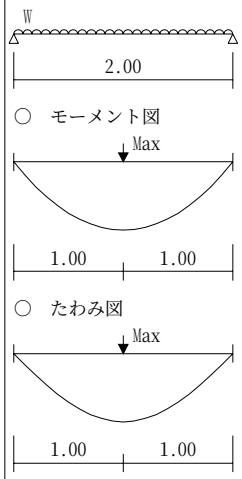
2/Y6
X5
X7



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.68	1.35	1.35	0.27
W2 0.53×1.75	0.46	0.92	0.92	0.18
合　計	1.14	2.27	2.27	0.45
検　定	0.37	0.19	0.19	0.34
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P＋S		

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

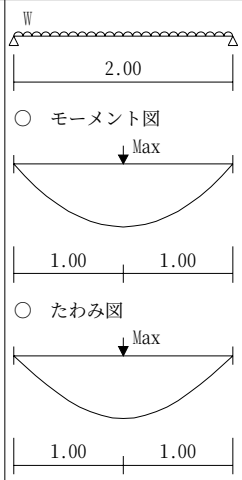
2/Y3
X6
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.68	1.35	1.35	0.27
W2 0.53×1.75	0.46	0.92	0.92	0.18
合　計	1.14	2.27	2.27	0.45
検　定	0.37	0.19	0.19	0.34
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

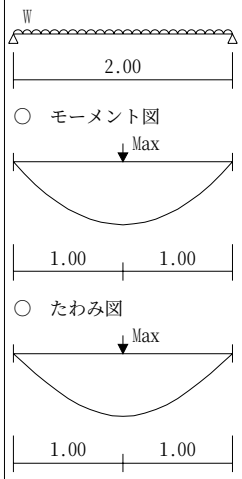
2/Y3
X4
X6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.61	0.62	1.24	1.24	0.25
W2 0.53×1.61	0.42	0.85	0.85	0.17
合　計	1.04	2.09	2.09	0.42
検　定	0.34	0.18	0.18	0.31
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

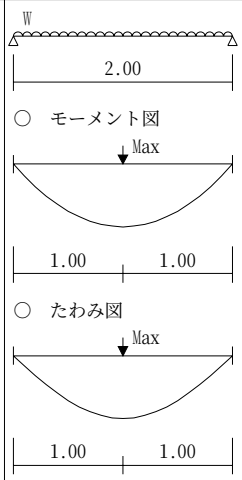
2/Y6
X8
X10



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.61	0.62	1.24	1.24	0.25
W2 0.53×1.61	0.42	0.85	0.85	0.17
合　計	1.04	2.09	2.09	0.42
検　定	0.34	0.18	0.18	0.31
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

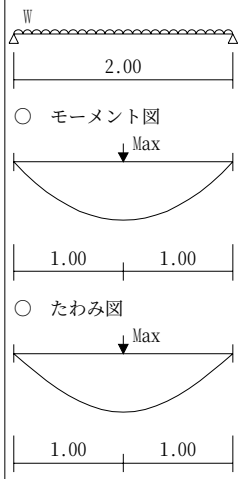
2/Y3
X8
X10



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.61	0.62	1.24	1.24	0.25
W2 0.53×1.61	0.42	0.85	0.85	0.17
合　計	1.04	2.09	2.09	0.42
検　定	0.34	0.18	0.18	0.31
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.33

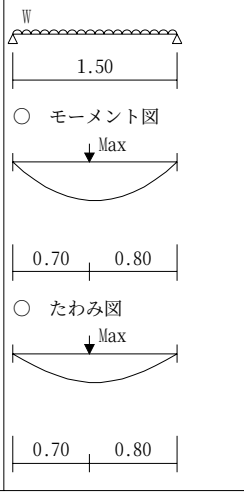
2/Y4.5
X6
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×0.75	0.29	0.58	0.58	0.12
W2 0.53×0.75	0.20	0.39	0.39	0.08
W3 0.77×0.75	0.29	0.58	0.58	0.12
W4 0.53×0.75	0.20	0.39	0.39	0.08
合　計	0.97	1.95	1.95	0.39
検　定	0.32	0.17	0.17	0.29
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.00

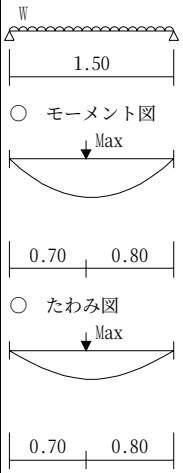
2/X10
Y3
Y4.5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.38	1.01	1.01	0.08
W2 0.53×1.75	0.26	0.69	0.69	0.06
合　計	0.64	1.70	1.70	0.14
検　定	0.21	0.14	0.14	0.14
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	1.00

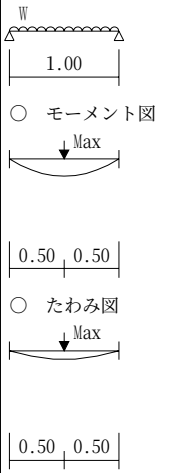
2/X10
Y4.5
Y6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.38	1.01	1.01	0.08
W2 0.53×1.75	0.26	0.69	0.69	0.06
合　計	0.64	1.70	1.70	0.14
検　定	0.21	0.14	0.14	0.14
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	E105-F300	10290	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	16.00	1.60	3.09	11.76	0.67

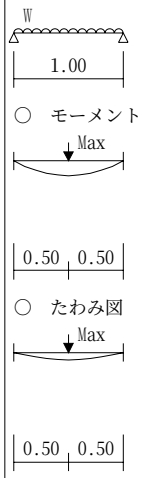
2/Y6
X7
X8



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.75	0.17	0.68	0.68	0.02
W2 0.53×1.75	0.12	0.46	0.46	0.01
合　計	0.28	1.14	1.14	0.03
検　定	0.09	0.10	0.10	0.04
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 16.00	fs 1.60	Ma 3.09	Qa 11.76	δa 0.67

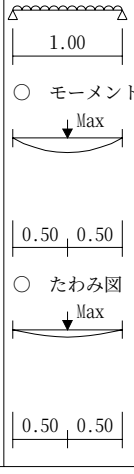
2/X4
Y5
Y6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.50	0.14	0.58	0.58	0.01
W2 0.53×1.50	0.10	0.39	0.39	0.01
合　計	0.24	0.97	0.97	0.02
検　定	0.08	0.08	0.08	0.04
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 16.00	fs 1.60	Ma 3.09	Qa 11.76	δa 0.67

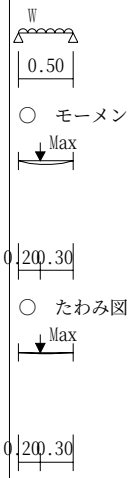
2/Y6
X4
X5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×1.50	0.14	0.58	0.58	0.01
W2 0.53×1.50	0.10	0.39	0.39	0.01
合　計	0.24	0.97	0.97	0.02
検　定	0.08	0.08	0.08	0.04
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 16.00	fs 1.60	Ma 3.09	Qa 11.76	δa 0.33

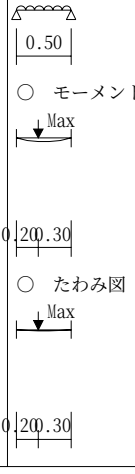
2/Y4.5
X8
X8.5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
W2 0.53×0.75	0.01	0.10	0.10	0.00
W3 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
W4 0.53×0.75	0.01	0.10	0.10	0.00
合　計	0.06	0.49	0.49	0.00
検　定	0.02	0.04	0.04	0.00
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

階／通 支点	材種 E105-F300	E 10290	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 16.00	fs 1.60	Ma 3.09	Qa 11.76	δa 0.33

2/Y4.5
X5.5
X6



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
W2 0.53×0.75	0.01	0.10	0.10	0.00
W3 0.77×0.75	0.02	0.14	0.14	0.00
W4 0.53×0.75	0.01	0.10	0.10	0.00
合　計	0.06	0.49	0.49	0.00
検　定	0.02	0.04	0.04	0.00
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分	G＋P＋S			

[使用記号]

Mm	：最大曲げモーメント	<kN・m>
Ma	：許容曲げモーメント	<kN・m>
Qn	：設計せん断力	<kN>
Qa	：許容せん断力	<kN>
δm	：最大たわみ	<cm>
δa	：許容たわみ	<cm>
w	：大引にかかる等分布荷重	<kN・m>
P	：大引にかかる集中荷重	<kN>

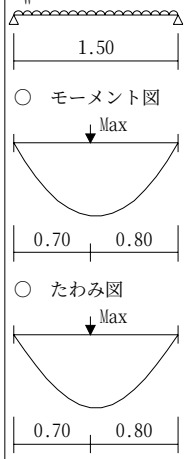
(1) 長期時の検討

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

長期時　大引き

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	LBL E80	8000	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	8.14	0.88	1.57	6.47	0.25

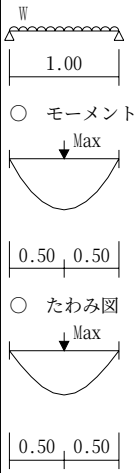
1/X12
Y2
Y3.5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.48	0.08	0.21	0.21	0.02
W2 0.59×0.17	0.03	0.08	0.08	0.01
W3 1.30×0.48	0.17	0.47	0.47	
W4 1.30×0.18	0.06	0.17	0.17	
0.60×0.48				0.02
0.60×0.18				0.01
合　計	0.35	0.93	0.93	0.06
検　定	0.22	0.14	0.14	0.25
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	LBL E80	8000	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	8.14	0.88	1.57	6.47	0.17

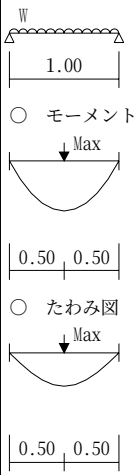
1/X1.7
Y3
Y4



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.12	0.01	0.04	0.04	0.00
W2 1.30×0.13	0.02	0.08	0.08	
0.60×0.14				0.00
W3 0.59×0.38	0.03	0.11	0.11	0.00
W4 1.30×0.38	0.06	0.24	0.24	
0.60×0.37				0.00
W5 0.35×2.80	0.12	0.49	0.49	0.02
合　計	0.24	0.96	0.96	0.03
検　定	0.15	0.15	0.15	0.15
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

階／通 支点	材種	E	B×D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
	LBL E80	8000	10.5×10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	8.14	0.88	1.57	6.47	0.17

1/X4
Y3
Y4



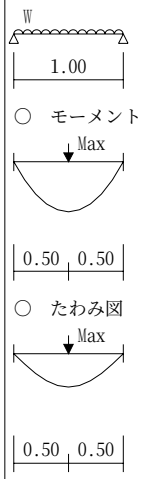
荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W2 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W3 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
W4 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
0.60×0.50				0.00
0.60×0.50				0.00
合　計	0.24	0.95	0.95	0.02
検　定	0.15	0.15	0.15	0.11
判　定	OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P		

長期時　大引き

計算書番号:011-1-20101219172122

階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80	8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 8.14	fs 0.88	Ma 1.57	Qa 6.47	δa 0.17

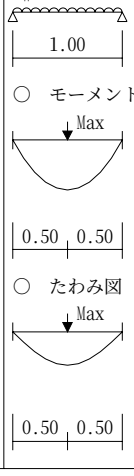
1/X7
Y2
Y3



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W2 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W3 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
W4 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
0.60×0.50				0.00
0.60×0.50				0.00
合　計	0.24	0.95	0.95	0.02
検　定	0.15	0.15	0.15	0.11
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分		Ｇ＋Ｐ		

階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80	8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 8.14	fs 0.88	Ma 1.57	Qa 6.47	δa 0.17

1/X11
Y2
Y3



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W2 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W3 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
W4 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
0.60×0.50				0.00
0.60×0.50				0.00
合　計	0.24	0.95	0.95	0.02
検　定	0.15	0.15	0.15	0.11
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分		Ｇ＋Ｐ		

(2) 短期時の検討

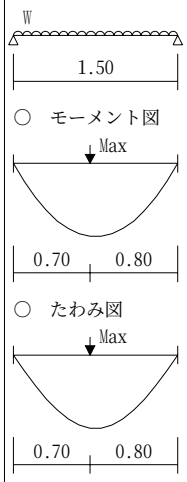
計算書番号:011-1-20101219172122

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

短期時　大引き

階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80	8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.84	fs 1.28	Ma 2.28	Qa 9.41	δa 0.67

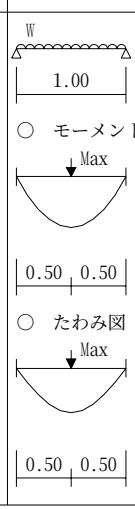
1/X12
Y2
Y3.5



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.48	0.08	0.21	0.21	0.02
W2 0.59×0.17	0.03	0.08	0.08	0.01
W3 1.30×0.48	0.17	0.47	0.47	
W4 1.30×0.18	0.06	0.17	0.17	
0.60×0.48				0.02
0.60×0.18				0.01
合　計	0.35	0.93	0.93	0.06
検　定	0.15	0.10	0.10	0.09
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分		Ｇ＋Ｐ＋Ｓ		

階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80	8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.84	fs 1.28	Ma 2.28	Qa 9.41	δa 0.44

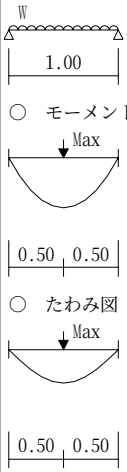
1/X1.7
Y3
Y4



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.12	0.01	0.04	0.04	0.00
W2 1.30×0.13	0.02	0.08	0.08	
0.60×0.14				0.00
W3 0.59×0.38	0.03	0.11	0.11	0.00
W4 1.30×0.38	0.06	0.24	0.24	
0.60×0.37				0.00
W5 0.35×2.80	0.12	0.49	0.49	0.02
合　計	0.24	0.96	0.96	0.03
検　定	0.11	0.10	0.10	0.06
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分		Ｇ＋Ｐ＋Ｓ		

階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80 8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.84	fs 1.28	Ma 2.28	Qa 9.41	δa 0.44

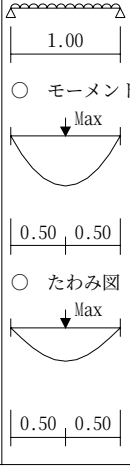
1/X4
Y3
Y4



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W2 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W3 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
W4 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
0.60×0.50				0.00
0.60×0.50				0.00
合　計	0.24	0.95	0.95	0.02
検　定	0.10	0.10	0.10	0.04
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分	Ｇ＋Ｐ＋Ｓ			

階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80 8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.84	fs 1.28	Ma 2.28	Qa 9.41	δa 0.44

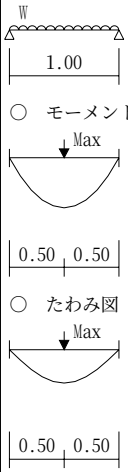
1/X7
Y2
Y3



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W2 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W3 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
W4 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
0.60×0.50				0.00
0.60×0.50				0.00
合　計	0.24	0.95	0.95	0.02
検　定	0.10	0.10	0.10	0.04
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分	Ｇ＋Ｐ＋Ｓ			

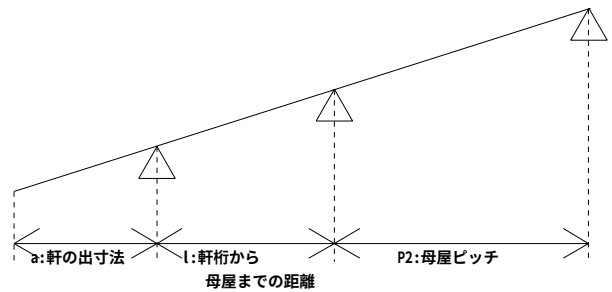
階／通 支点	材種 ＬＢＬ	E E80 8000	B×D 10.5×10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.84	fs 1.28	Ma 2.28	Qa 9.41	δa 0.44

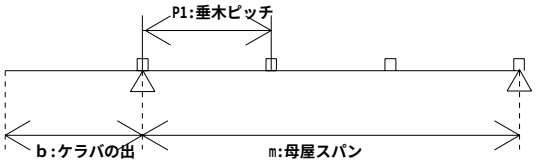
1/X11
Y2
Y3



荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W2 0.59×0.51	0.04	0.15	0.15	0.00
W3 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
W4 1.30×0.50	0.08	0.33	0.33	
0.60×0.50				0.00
0.60×0.50				0.00
合　計	0.24	0.95	0.95	0.02
検　定	0.10	0.10	0.10	0.04
判　定	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ	ＯＫ
荷重及び区分	Ｇ＋Ｐ＋Ｓ			

[使用記号]





計算条件 1

垂木使用材

S-P-F　2級　b×d＝3.8cm×14.0cm
ヤング係数(E)＝960000(N/cm²)
基準強度　曲げ(Fb)＝2160.00(N/cm²)　　長期(sfb1)　1.1Fb/3＝792.00
短期(sfb2)　1.6Fb/3＝1152.00
短期(sfb3)　2.0Fb/3＝1440.00
断面係数(Z=bd^2/6)　124.1 cm3
断面２次モーメント(I=bd^3/12)　868.9 cm4

垂木－軒桁接合部　使用金物強度＝1400.00(N)
垂木－母屋接合部　使用金物強度＝1400.00(N)
母屋－束接合部　使用金物強度＝2160.00(N)

屋根勾配	5.0/10.0(θ=26°57')	
屋根勾配係数	μb=cos(1.5×θ)^0.5	0.88
軒の出寸法(a)		60.0 cm
ケラバの出寸法(b)		60.0 cm
垂木ピッチ(P1)		30.3 cm
母屋ピッチ(P2)		91.0 cm
軒桁から母屋までの距離(l)		91.0 cm
母屋スパン(m)		91.0 cm
軒桁高さ(h)		635.5 cm
合板有無による強度係数(Fsys)		1.25
固定荷重(G)	屋根単位荷重(垂木用)	640.00 N/m²
	屋根単位荷重(母屋用)	690.00 N/m²
	垂木検討用屋根荷重(wD1)	1.73 N/cm
	母屋検討用屋根荷重(wD2)	7.02 N/cm
積雪荷重(S)	水平面	525.73 N/m²
(雪止め無し)	垂木検討用積雪荷重(wS1)	1.27 N/cm
	母屋検討用積雪荷重(wS2)	4.78 N/cm
風力係数	負のCf1 (軒部)	1.37
	負のCf2 (内部)	0.86
	負のCf3 (ケラバ部)	1.00
	q=0.6EV0^2	0.18 N/cm²
	割増係数(等級１)	1.00
	風圧力(ww1)=q×cf1×P1×割増係数	7.28 N/cm
	風圧力(ww2)=q×cf2×P1×割増係数	4.57 N/cm

垂木断面のチェック

長期 (一般地域)

等分布荷重	w1=wD1	1.73	N/cm
最大モーメント	M=(w1×P2^2)/(8×cos^2θ)	2244.25	N·cm
曲げの検定	σ=M/Z	18.08	<990.00
			OK
たわみの検定	δ=(5×w1×P2^4)/(384×E×I×cos^4θ)	0.00	<0.254
			OK

短期 積雪時(一般地域)

等分布荷重	w1=wD1+wS1	3.01	N/cm
最大モーメント	M=(w1×P2^2)/(8×cos^2θ)	3893.16	N·cm
曲げの検定	σ=M/Z	31.36	<1440.00
			OK
たわみの検定	δ=(5×w1×P2^4)/(384×E×I×cos^4θ)	0.01	<0.678
			OK

短期 暴風時(一般地域)

等分布荷重	w1=-wD1+ww1(上向きを正とする)	5.55	N/cm
最大モーメント	M=(w1×a^2)/(2×cos^2θ)	12481.60	N·cm
曲げの検定	σ=M/Z	100.55	<1800.00
			OK

垂木－軒桁接合部の引き抜き力(RBが負の場合が引き抜き力)

等分布荷重	w1=-wD1+ww1(上向きを正とする)	5.55	N/cm
等分布荷重	w2=-wD1+ww2(上向きを正とする)	2.84	N/cm
RB=-(w2×l)/2cosθ-(w1×a)/cosθ-(w1×a^2)/(2l×cosθ)		-639.11	>-1400.00
			OK

垂木－母屋接合部の引き抜き力(RBが負の場合が引き抜き力)

RB=-(w2×l)/2cosθ-(w2×P2)/2cosθ		-288.60	>-1400.00
			OK

母屋－束接合部の引き抜き力(RBが負の場合が引き抜き力)

RB=垂木-母屋接合部の引き抜き力×（母屋スパン／垂木ピッチ）		-866.75	>-2160.00
			OK

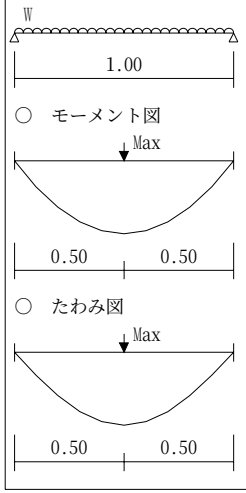
[使用記号]

Mm	：最大曲げモーメント	<kN・m>
Ma	：許容曲げモーメント	<kN・m>
Qn	：設計せん断力	<kN>
Qa	：許容せん断力	<kN>
δm	：最大たわみ	<cm>
δa	：許容たわみ	<cm>
W	：根太にかかる等分布荷重	<kN/m>

検定値　Mm／Ma　Qn／Qa　δm／δa

根太種別	根太１階	根太説明	一般	床合板	合板無 (×1.00)

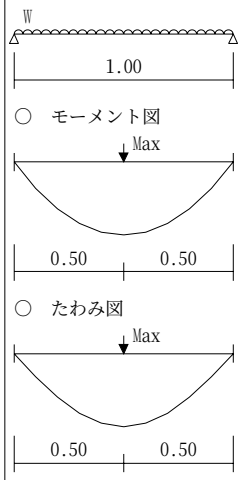
材種	E	B×D	I	Z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
べいまつ	9800	4.5×6.0	81	27	27.0	10.34	0.88	0.28	1.58	0.17



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	2.14×0.50	0.13	0.54	0.54	
	0.94×0.50				0.08
合　計		0.13	0.54	0.54	0.08
検　定		0.48	0.34	0.34	0.46
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

根太種別	根太２階	根太説明	一般	床合板	合板 (×1.25)

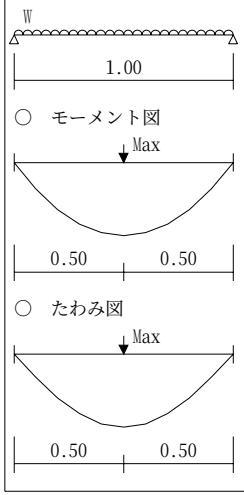
材種	E	B×D	I	Z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
べいまつ	9800	4.5×6.0	81	27	27.0	12.93	0.88	0.35	1.58	0.17



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	2.14×0.50	0.13	0.54	0.54	
	0.94×0.50				0.08
合　計		0.13	0.54	0.54	0.08
検　定		0.38	0.34	0.34	0.46
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

根太種別	根太バルコニー	根太説明	一般	床合板	合板無 (×1.00)

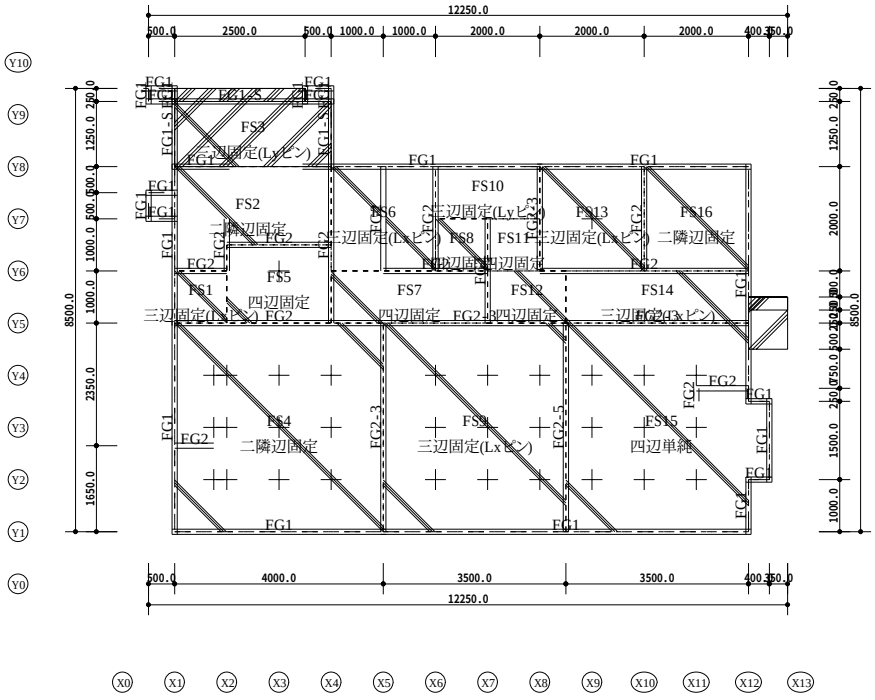
材種	E	B×D	I	Z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	δa
べいまつ	9800	4.5×6.0	81	27	27.0	10.34	0.88	0.28	1.58	0.17



	荷重	Mm	Q1	Q2	δm
W1	2.14×0.50	0.13	0.54	0.54	
	0.94×0.50				0.08
合　計		0.13	0.54	0.54	0.08
検　定		0.48	0.34	0.34	0.46
判　定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G＋P			

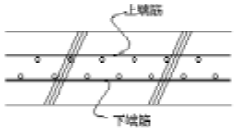
7 基礎の設計

地耐力 : ｆｅ = 30.00 kN/㎡

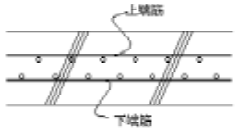


7.1 基礎仕様

(1) スラブ



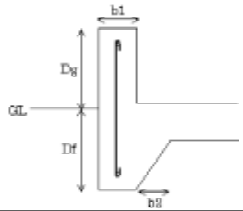
仕様Ｎｏ		1	2	4
基礎タイプ		タイプ1（シングル）	タイプ2（シングル）	タイプ4（シングル）
コンクリート種類		Fc=21.00	Fc=21.00	Fc=21.00
鉄筋種類		SD-295A	SD-295A	SD-295A
鉄筋の長期許容引張応力度ft(N/mm²)		196.67	196.67	196.67
配筋タイプ		シングル	シングル	シングル
スラブ厚（cm）		15.00	15.00	15.00
上端	上端主筋かぶり厚（cm）	7.00	7.00	7.00
	上端主筋jU（cm）	7.000	7.000	7.000
	上端主筋種類	D10@200	D10@150	D13@150
	上端主筋断面積aU（cm²）	3.55	4.73	8.46
下端	下端主筋かぶり厚（cm）	—	—	—
	下端主筋jD（cm）	—	—	—
	下端主筋種類	—	—	—
	下端主筋断面積aD（cm²）	—	—	—
自重(kN/m²)		3.60	4.20	4.80
上端主筋 許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ MaU=aU・ft・jU(kN･cm)		488.72	651.17	1164.68
下端主筋 許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ MaD=aD・ft・jD(kN･cm)		427.63	569.78	1019.09



仕様Ｎｏ		6
基礎タイプ		タイプ6（シングル）
コンクリート種類		Fc=21.00
鉄筋種類		SD-295A
鉄筋の長期許容引張応力度ft(N/mm²)		196.67
配筋タイプ		シングル
スラブ厚（cm）		15.00
上端	上端主筋かぶり厚（cm）	7.00
	上端主筋jU（cm）	7.000
	上端主筋種類	D13@100
	上端主筋断面積aU（cm²）	12.70
下端	下端主筋かぶり厚（cm）	—
	下端主筋jD（cm）	—
	下端主筋種類	—
	下端主筋断面積aD（cm²）	—
自重(kN/m²)		7.20
上端主筋 許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ MaU=aU・ft・jU(kN･cm)		1748.40
下端主筋 許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ MaD=aD・ft・jD(kN･cm)		1529.85

(2) 地中梁

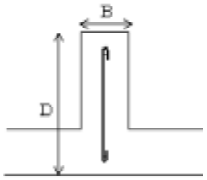
①外周地中梁



Ｎｏ		1	4
基礎タイプ		FG1	FG1-S
コンクリート種類		Fc=21.00	Fc=21.00
鉄筋種類		SD-295A	SD-295A
鉄筋の長期許容引張応力度Lft(N/mm²)		196.67	196.67
鉄筋の短期許容引張応力度Sft(N/mm²)		295.00	295.00
Dg（cm）		43.00	30.00
Df（cm）		24.00	24.00
b1（cm）		15.00	15.00
b2（cm）		10.00	10.00
基礎梁上端	上端主筋かぶり厚（cm）	7.00	7.00
	上端主筋jU（cm）	52.500	41.125
	上端主筋種類	1-D13+1-D10	1-D13+1-D10
	上端主筋断面積aU（cm²）	1.98	1.98
	上端主筋周長φU（cm）	4.00	4.00
基礎梁下端	下端主筋かぶり厚（cm）	7.00	7.00
	下端主筋jD（cm）	52.500	41.125
	下端主筋種類	1-D13+1-D10	1-D13+1-D10
	下端主筋断面積aD（cm²）	1.98	1.98
	下端主筋周長φD（cm）	4.00	4.00
あばら筋	あばら筋種類	D10	D10
	あばら筋断面積（cm²）	0.71	0.71
	あばら筋ピッチ（cm）	30.00	30.00
	あばら筋比Ｐw	0.00158	0.00158
自重(kN/m)		2.05	1.85
上端	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（長期）MLaU=aU・Lft・jU(kN･cm)	2044.38	1601.43
	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（短期）MSaU=aU・Sft・jU(kN･cm)	3066.53	2402.11
下端	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（長期）MLaD=aD・Lft・jD(kN･cm)	2044.38	1601.43
	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（短期）MSaD=aD・Sft・jD(kN･cm)	3066.53	2402.11

基礎梁許容せん断力（長期）QLa	せん断補強筋(フックあり)	QLa=b・j{α・fs(長期)+0.5ft(長期)(Pw-0.002)}
	せん断補強筋(フックなし)	QLa=b・j・α・fs(長期)
基礎梁許容せん断力（短期）QSa	せん断補強筋(フックあり)	QSa=b・j{α・fs(短期)+0.5ft(短期)(Pw-0.002)}
	せん断補強筋(フックなし)	QSa=b・j・α・fs(短期)
基礎梁許容せん断力算出用α（長期）	α=4/{(MLU/(QL・有効梁せい))+1}かつ1≦α≦2（1以下は1、2以上は2）	
基礎梁許容せん断力算出用α（短期）	α=4/{(MSU/(QS・有効梁せい))+1}かつ1≦α≦2（1以下は1、2以上は2）	

②内部立ち上り



No		1	3	5
基礎タイプ		FG2	FG2-3	FG2-5
コンクリート種類		Fc=21.00	Fc=21.00	Fc=21.00
鉄筋種類		SD-295A	SD-295A	SD-295A
鉄筋の長期許容引張応力度Lft(N/mm²)		196.67	196.67	196.67
鉄筋の短期許容引張応力度Sft(N/mm²)		295.00	295.00	295.00
B（cm）		15.00	15.00	15.00
D（cm）		53.00	53.00	53.00
基礎梁上端	上端主筋かぶり厚（cm）	7.00	7.00	7.00
	上端主筋jU（cm）	40.250	40.250	40.250
	上端主筋種類	1-D13+1-D10	2-D13	3-D16
	上端主筋断面積aU（cm²）	1.98	2.54	5.97
	上端主筋周長φU（cm）	4.00	8.00	15.00
基礎梁下端	下端主筋かぶり厚（cm）	7.00	7.00	7.00
	下端主筋jD（cm）	40.250	40.250	40.250
	下端主筋種類	1-D13+1-D10	2-D13	3-D16
	下端主筋断面積aD（cm²）	1.98	2.54	5.97
	下端主筋周長φD（cm）	4.00	8.00	15.00
あばら筋	あばら筋種類	D10	D10	D10
	あばら筋断面積（cm²）	0.71	0.71	0.71
	あばら筋ピッチ（cm）	30.00	30.00	30.00
	あばら筋比Pw	0.00158	0.00158	0.00158
自重(kN/m)		1.80	2.10	2.60
上端	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（長期）MLaU=aU・Lft・jU(kN･cm)	1567.36	2010.66	4725.83
	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（短期）MSaU=aU・Sft・jU(kN･cm)	2351.00	3015.93	7088.63
下端	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（長期）MLaD=aD・Lft・jD(kN･cm)	1567.36	2010.66	4725.83
	基礎梁許容曲げﾓｰﾒﾝﾄ（短期）MSaD=aD・Sft・jD(kN･cm)	2351.00	3015.93	7088.63

基礎梁許容せん断力（長期）QLa	せん断補強筋(フックあり)	QLa=b・j{α・fs(長期)+0.5ft(長期)(Pw-0.002)}
	せん断補強筋(フックなし)	QLa=b・j・α・fs(長期)
基礎梁許容せん断力（短期）QSa	せん断補強筋(フックあり)	QSa=b・j{α・fs(短期)+0.5ft(短期)(Pw-0.002)}
	せん断補強筋(フックなし)	QSa=b・j・α・fs(短期)
基礎梁許容せん断力算出用α（長期）		α=4/{(MLU/(QL・有効梁せい))+1}かつ1≦α≦2（1以下は1、2以上は2)
基礎梁許容せん断力算出用α（短期）		α=4/{(MSU/(QS・有効梁せい))+1}かつ1≦α≦2（1以下は1、2以上は2)

7.2 スラブの設計

(1) 地耐力の検討

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS1 1.00m²	柱軸力	X1-Y5		3.26×1/2					
		X1-Y6		3.26×1/2					
		X2-Y5		18.48×1/3					
		X2-Y6		8.44×1/3	計 12.23				
	1階床	地中梁	X1,Y6-Y5	1.89×0.25m²					
		内部立上り	X2-X1,Y6	1.89×0.26m²					
			X1-X4,Y5	1.89×1.43m²	計 3.67				
	1階壁	外壁		0.89×1.39m²					
		内壁		0.35×2.50m²	計 2.12				
	内部立上り	X2-X1,Y6		0.90×1.00m					
		X1-X4,Y5		0.90×3.00m	計 3.60				
	外周地中梁	X1,Y6-Y5		2.05×1.00m	計 2.05				
	スラブ			1.00×3.60kN/m²	計 3.60				
					合計 27.27	27.27	＜30.00	OK	23.67
FS2 5.00m²	柱軸力	X1-Y6		3.26×1/2					
		X1-Y7		3.98					
		X1-Y8		3.09×1/2					
		X2-Y6		8.44×1/3					
		X2-Y8		15.53×1/2					
		X4-Y7		4.95×1/2					
		X4-Y8		13.48×1/3	計 24.71				
	1階床	内部立上り	X2,Y6-Y6.5	1.89×0.17m²					
			X2-X4,Y6.5	1.89×0.22m²					
			X2-X1,Y6	1.89×0.26m²					
			X4,Y8-Y6.5	1.35×0.58m²					
		スラブ		0.95×10.00m²	計 11.51				
	1階壁	外壁		0.89×4.00m²					
		内壁		0.35×2.93m²	計 4.58				
	内部立上り	X2,Y6-Y6.5		0.90×0.50m					
		X2,Y6.5-Y7		0.90×0.50m					
		X2-X4,Y6.5		0.90×2.00m					
		X2-X1,Y6		0.90×1.00m					
		X4,Y8-Y6.5		0.90×1.50m	計 4.95				
	外周地中梁	X2-X1,Y8		2.05×1.00m					
		X4-X3.5,Y8		2.05×0.50m					
		X1,Y8-Y7.5		2.05×0.50m					
		X1,Y7.5-Y7		2.05×0.50m					
		X1,Y7-Y6		2.05×1.00m	計 7.18				
	スラブ			5.00×4.20kN/m²	計 21.00				
					合計 73.92	14.78	＜30.00	OK	10.58

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS3 3.75m²	柱軸力		X1-Y8	3.09×1/2					
			X1-Y9.2	0.86					
			X2-Y8	15.53×1/2					
			X3.5-Y9.2	0.65					
			X4-Y8	13.48×1/3					
			X4-Y9.2	1.03	計 16.34				
	1階床	スラブ		0.25×3.75m²	計 0.94				
	1階壁	外壁		0.89×1.22m²					
		内壁		0.35×1.40m²	計 1.57				
	外周地中梁		X2-X1,Y8	2.05×1.00m					
			X4-X3.5,Y8	2.05×0.50m					
			X4-X3.5,Y9.2	2.05×0.50m					
			X1,Y8-Y9.2	1.85×1.25m					
			X1-X3.5,Y9.2	1.85×2.50m					
			X4,Y8-Y9.2	1.85×1.25m	計 13.35				
	スラブ			3.75×3.60kN/m²	計 13.50				
					合計 45.70	12.19	＜30.00	OK	8.59
FS4 16.00m²	柱軸力		X1-Y1	10.20					
			X1-Y2	2.84					
			X1-Y3	3.16					
			X1-Y4	3.01					
			X1-Y5	3.26×1/2					
			X2-Y1	15.64					
			X2-Y5	18.48×1/3					
			X4-Y1	8.78					
			X4-Y5	17.17×1/3					
			X5-Y1	24.33×1/2					
			X5-Y2	7.24×1/2					
			X5-Y4	7.59×1/2					
			X5-Y5	6.38×1/3	計 78.84				
	1階床	束	X1.7-Y2	1.89×0.34m²					
			X1.7-Y3	1.89×0.30m²					
			X1.7-Y4	1.89×0.46m²					
			X2-Y2	1.89×0.56m²					
			X2-Y3	1.89×0.63m²					
			X2-Y4	1.89×0.56m²					
			X3-Y2	1.89×0.88m²					
			X3-Y3	1.89×1.00m²					
			X3-Y4	1.89×0.88m²					
			X4-Y2	1.89×0.88m²					
			X4-Y3	1.89×1.00m²					
			X4-Y4	1.89×0.88m²					
		地中梁	X1,Y5-Y2.6	1.89×0.74m²					
			X1,Y2.6-Y1	1.89×0.48m²					
			X1-X5,Y1	1.89×2.11m²					
		内部立上り	X1-X1.7,Y2.6	1.89×0.23m²					
			X1-X4,Y5	1.89×1.43m²					
			X4-X5,Y5	1.89×0.38m²					
			X5,Y1-Y5	1.89×1.75m²	計 29.23				

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS4 16.00m²	1階壁	外壁		0.89×11.12m²					
		内壁		0.35×7.90m²	計 12.66				
	内部立上り		X1-X1.7,Y2.6	0.90×0.75m					
			X1-X4,Y5	0.90×3.00m					
			X4-X5,Y5	0.90×1.00m					
			X5,Y1-Y5	1.05×4.00m	計 8.48				
	外周地中梁		X1,Y5-Y2.6	2.05×2.35m					
			X1,Y2.6-Y1	2.05×1.65m					
			X1-X5,Y1	2.05×4.00m	計 16.40				
	スラブ			16.00×7.20kN/m²	計 115.20				
					合計 260.80	16.30	＜30.00	OK	9.10
FS5 3.00m²	柱軸力		X2-Y5	18.48×1/3					
			X2-Y6	8.44×1/3					
			X4-Y5	17.17×1/3	計 14.70				
	1階床	束	X3-Y6	1.89×0.59m²					
		内部立上り	X2,Y6-Y6.5	1.89×0.17m²					
			X2-X4,Y6.5	1.89×0.22m²					
			X1-X4,Y5	1.89×1.43m²					
			X4,Y6.5-Y5	1.68×0.97m²	計 6.19				
	1階壁	内壁		0.35×2.48m²	計 0.87				
	内部立上り		X2,Y6-Y6.5	0.90×0.50m					
			X2-X4,Y6.5	0.90×2.00m					
			X1-X4,Y5	0.90×3.00m					
			X4,Y6.5-Y5	0.90×1.50m	計 6.30				
	スラブ			3.00×3.60kN/m²	計 10.80				
					合計 38.85	12.95	＜30.00	OK	9.35
FS6 4.00m²	柱軸力		X4-Y7	4.95×1/2					
			X4-Y8	13.48×1/3					
			X5-Y6	1.97×1/2					
			X5-Y7	2.19					
			X5-Y8	6.72					
			X6-Y6	2.18×1/3					
			X6-Y7	3.14×1/3					
			X6-Y8	7.06×1/2	計 22.17				
	1階床	地中梁	X6-X5,Y8	1.29×0.69m²					
			X5-X4,Y8	1.35×0.77m²					
		内部立上り	X6-X5,Y6	1.79×0.52m²					
			X6,Y6-Y8	1.54×1.19m²					
			X5,Y8-Y6	1.83×0.85m²					
			X4,Y8-Y6.5	1.35×0.58m²					
			X4,Y6.5-Y5	1.68×0.97m²	計 8.66				
	1階壁	外壁		0.89×2.78m²					
		内壁		0.35×8.48m²	計 5.44				

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS6 4.00m²	内部立上り		X6-X5,Y6	0.90×1.00m					
			X6,Y6-Y8	0.90×2.00m					
			X5,Y8-Y6	0.90×2.00m					
			X4,Y8-Y6.5	0.90×1.50m					
			X4,Y6.5-Y5	0.90×1.50m	計 7.20				
	外周地中梁		X6-X5,Y8	2.05×1.00m					
			X5-X4,Y8	2.05×1.00m	計 4.10				
	スラブ			4.00×3.60kN/m²	計 14.40				
					合計 61.98	15.49	＜30.00	OK	11.89
FS7 3.00m²	柱軸力		X4-Y5	17.17×1/3					
			X5-Y5	6.38×1/3					
			X5-Y6	1.97×1/2					
			X6-Y5	9.30×1/2					
			X6-Y6	2.18×1/3					
			X7-Y5	12.13×1/3	計 18.25				
	1階床	内部立上り	X4-X5,Y5	1.89×0.38m²					
			X5-X7,Y5	1.89×0.94m²					
			X7,Y5-Y6	1.89×0.39m²					
			X7-X6,Y6	1.89×0.31m²					
			X6-X5,Y6	1.79×0.52m²					
			X4,Y6.5-Y5	1.68×0.97m²	計 6.37				
	1階壁	内壁		0.35×4.27m²	計 1.49				
	内部立上り		X4-X5,Y5	0.90×1.00m					
			X5-X7,Y5	1.05×2.00m					
			X7,Y5-Y6	0.90×1.00m					
			X7-X6,Y6	0.90×1.00m					
			X6-X5,Y6	0.90×1.00m					
			X4,Y6.5-Y5	0.90×1.50m	計 7.05				
	スラブ			3.00×3.60kN/m²	計 10.80				
					合計 43.96	14.65	＜30.00	OK	11.05
FS8 1.00m²	柱軸力		X6-Y6	2.18×1/3					
			X6-Y7	3.14×1/3	計 1.77				
	1階床	内部立上り	X7,Y6-Y7	1.89×0.66m²					
			X7-X6,Y6	1.89×0.31m²					
			X6,Y6-Y8	1.54×1.19m²	計 3.67				
	1階壁	内壁		0.35×2.19m²	計 0.77				
	内部立上り		X7,Y6-Y7	0.90×1.00m					
			X7-X6,Y6	0.90×1.00m					
			X6,Y6-Y8	0.90×2.00m	計 3.60				
	スラブ			1.00×3.60kN/m²	計 3.60				
					合計 13.41	13.41	＜30.00	OK	9.81

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS9 14.00m²	柱軸力		X5-Y1	24.33×1/2					
			X5-Y2	7.24×1/2					
			X5-Y4	7.59×1/2					
			X5-Y5	6.38×1/3					
			X6-Y1	13.29					
			X6-Y5	9.30×1/2					
			X7-Y5	12.13×1/3					
			X8-Y1	22.31					
			X8-Y5	14.90×1/2					
			X8.5-Y5	10.64×1/4	計 76.11				
	1階床	束	X6-Y2	1.89×0.88m²					
			X6-Y3	1.89×1.00m²					
			X6-Y4	1.89×0.88m²					
			X7-Y2	1.89×0.88m²					
			X7-Y3	1.89×1.00m²					
			X7-Y4	1.89×0.88m²					
			X8-Y2	1.89×0.67m²					
			X8-Y3	1.89×0.75m²					
			X8-Y4	1.89×0.67m²					
		地中梁	X5-X8.5,Y1	1.89×1.86m²					
		内部立上り	X5-X7,Y5	1.89×0.94m²					
			X7-X8.5,Y5	1.89×0.69m²					
			X5,Y1-Y5	1.89×1.75m²					
			X8.5,Y1-Y5	1.89×0.94m²	計 26.02				
	1階壁	外壁		0.89×4.87m²					
		内壁		0.35×7.76m²	計 7.05				
	内部立上り		X5-X7,Y5	1.05×2.00m					
			X7-X8.5,Y5	1.05×1.50m					
			X5,Y1-Y5	1.05×4.00m					
			X8.5,Y1-Y5	1.30×4.00m	計 13.08				
	外周地中梁		X5-X8.5,Y1	2.05×3.50m	計 7.17				
	スラブ			14.00×4.80kN/m²	計 67.20				
					合計 196.63	14.04	＜30.00	OK	9.24
FS10 2.00m²	柱軸力		X6-Y7	3.14×1/3					
			X6-Y8	7.06×1/2					
			X7-Y8	11.35					
			X8-Y7	3.33×1/3					
			X8-Y8	7.27×1/2	計 20.67				
	1階床	地中梁	X8-X6,Y8	1.89×0.75m²					
		内部立上り	X8,Y6-Y8	1.89×1.12m²					
			X6,Y6-Y8	1.54×1.19m²	計 5.38				
	1階壁	外壁		0.89×2.78m²					
		内壁		0.35×3.65m²	計 3.75				
	内部立上り		X8,Y6-Y8	1.05×2.00m					
			X6,Y6-Y8	0.90×2.00m	計 3.90				
	外周地中梁		X8-X6,Y8	2.05×2.00m	計 4.10				
	スラブ			2.00×3.60kN/m²	計 7.20				
					合計 45.00	22.50	＜30.00	OK	18.90

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS11 1.00m²	柱軸力		X8-Y6	6.65×1/3					
			X8-Y7	3.33×1/3	計 3.32				
	1階床	内部	X8,Y6-Y8	1.89×1.12m²					
		立上り	X7,Y6-Y7	1.89×0.66m²	計 3.37				
	1階壁	内壁		0.35×2.42m²	計 0.85				
	内部 立上り		X8,Y6-Y8	1.05×2.00m					
			X7,Y6-Y7	0.90×1.00m	計 3.00				
	スラブ			1.00×3.60kN/m²	計 3.60				
					合計 14.14	14.14	＜30.00	OK	10.54
FS12 1.50m²	柱軸力		X7-Y5	12.13×1/3					
			X8-Y5	14.90×1/2					
			X8-Y6	6.65×1/3					
			X8.5-Y5	10.64×1/4					
			X8.5-Y6	6.70×1/3	計 18.60				
	1階床	内部	X7-X8.5,Y5	1.89×0.69m²					
		立上り	X10-X8,Y6	1.89×0.89m²					
			X7,Y5-Y6	1.89×0.39m²	計 3.73				
	1階壁	内壁		0.35×2.42m²	計 0.85				
	内部 立上り		X7-X8.5,Y5	1.05×1.50m					
			X10-X8,Y6	0.90×2.00m					
			X7,Y5-Y6	0.90×1.00m	計 4.28				
	スラブ			1.50×3.60kN/m²	計 5.40				
					合計 32.85	21.90	＜30.00	OK	18.30
FS13 4.00m²	柱軸力		X8-Y6	6.65×1/3					
			X8-Y7	3.33×1/3					
			X8-Y8	7.27×1/2					
			X8.5-Y6	6.70×1/3					
			X9-Y8	7.49					
			X10-Y7	1.93×1/2					
			X10-Y8	7.19×1/2	計 21.23				
	1階床	束	X9-Y7	1.89×0.70m²					
		地中梁	X10-X8,Y8	1.89×0.34m²					
		内部 立上り	X10-X8,Y6	1.89×0.89m²					
			X8,Y6-Y8	1.89×1.12m²					
			X10,Y8-Y6	1.89×0.43m²	計 6.58				
	1階壁	外壁		0.89×2.78m²					
		内壁		0.35×6.17m²	計 4.63				
	内部 立上り		X10-X8,Y6	0.90×2.00m					
			X8,Y6-Y8	1.05×2.00m					
			X10,Y8-Y6	0.90×2.00m	計 5.70				
	外周 地中梁		X10-X8,Y8	2.05×2.00m	計 4.10				
	スラブ			4.00×3.60kN/m²	計 14.40				
					合計 56.65	14.16	＜30.00	OK	10.56

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS14 3.50m²	柱軸力		X8.5-Y5	10.64×1/4					
			X8.5-Y6	6.70×1/3					
			X11-Y6	9.08×1/2					
			X12-Y6	12.64×1/2	計 15.75				
	1階床	地中梁	X12,Y5-Y6	1.89×0.25m²					
		内部 立上り	X8.5-X12,Y5	1.89×1.73m²					
			X12-X10,Y6	1.89×0.44m²					
			X10-X8,Y6	1.89×0.89m²	計 6.26				
	1階壁	外壁		0.89×1.39m²					
		内壁		0.35×2.36m²	計 2.07				
	内部 立上り		X8.5-X12,Y5	1.05×3.50m					
			X12-X10,Y6	0.90×2.00m					
			X10-X8,Y6	0.90×2.00m	計 7.28				
	外周 地中梁		X12,Y5-Y6	2.05×1.00m	計 2.05				
	スラブ			3.50×3.60kN/m²	計 12.60				
					合計 46.00	13.14	＜30.00	OK	9.54
FS15 14.60m²	柱軸力		X8.5-Y5	10.64×1/4					
			X9-Y1	23.46					
			X11-Y1	6.54					
			X11-Y3.5	3.99					
			X11-Y3.7	1.24					
			X12-Y1	13.64					
			X12-Y2	8.40					
			X12-Y3.5	7.89					
			X12-Y4.5	11.77					
			X12.4-Y2	3.35					
			X12.4-Y3.5	4.15	計 87.10				
	1階床	束	X9-Y2	1.89×0.67m²					
			X9-Y3	1.89×0.75m²					
			X9-Y4	1.89×0.67m²					
			X10-Y2	1.89×0.88m²					
			X10-Y3	1.89×1.00m²					
			X10-Y4	1.89×0.88m²					
			X11-Y2	1.89×0.88m²					
			X11-Y3	1.89×0.73m²					
			X11-Y4	1.89×0.44m²					
		地中梁	X8.5-X12,Y1	1.89×1.86m²					
			X12,Y1-Y2	1.89×0.62m²					
			X12-X12.4,Y2	1.89×0.28m²					
			X12.4,Y2-Y3.5	1.89×0.26m²					
			X12.4-X12,Y3.5	1.89×0.28m²					
			X12,Y3.5-Y3.7	1.89×0.28m²					
			X12,Y3.7-Y5	1.89×0.38m²					
		内部 立上り	X8.5-X12,Y5	1.89×1.73m²					
			X8.5,Y1-Y5	1.89×0.94m²					
			X12-X11,Y3.7	1.89×0.27m²					
			X11,Y3.5-Y3.7	1.89×0.21m²	計 26.47				

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	Σw	σe (kN/m²)	fe (kN/m²)	判定	σe' (kN/m²)
FS15 14.60m²	1階壁	外壁	0.89×11.64m²					
		内壁	0.35×5.84m²	計 12.40				
	内部立上り	X8.5-X12,Y5	1.05×3.50m					
		X8.5,Y1-Y5	1.30×4.00m					
		X12-X11,Y3.7	0.90×1.00m					
		X11,Y3.5-Y3.7	0.90×0.25m	計 10.00				
	外周地中梁	X8.5-X12,Y1	2.05×3.50m					
		X12,Y1-Y2	2.05×1.00m					
		X12-X12.4,Y2	2.05×0.40m					
		X12.4,Y2-Y3.5	2.05×1.50m					
		X12.4-X12,Y3.5	2.05×0.40m					
		X12,Y3.5-Y3.7	2.05×0.25m					
		X12,Y3.7-Y5	2.05×1.25m	計 17.01				
	スラブ		14.60×7.20kN/m²	計 105.12				
				合計 258.11	17.68	<30.00	OK	10.48
FS16 4.00m²	柱軸力	X10-Y7	1.93×1/2					
		X10-Y8	7.19×1/2					
		X11-Y6	9.08×1/2					
		X11-Y8	7.39					
		X12-Y6	12.64×1/2					
		X12-Y7	6.31					
		X12-Y8	6.00	計 35.12				
	1階床	内部立上り X12-X10,Y6	1.89×0.44m²					
		内部立上り X10,Y8-Y6	1.89×0.43m²					
		スラブ	0.95×8.00m²	計 9.23				
	1階壁	外壁	0.89×5.56m²					
		内壁	0.35×2.70m²	計 5.90				
	内部立上り	X12-X10,Y6	0.90×2.00m					
		X10,Y8-Y6	0.90×2.00m	計 3.60				
	外周地中梁	X12,Y6-Y8	2.05×2.00m					
		X12-X10,Y8	2.05×2.00m	計 8.20				
	スラブ		4.00×4.20kN/m²	計 16.80				
				合計 78.84	19.71	<30.00	OK	15.51

(2) スラブの設計

[使用記号]

Ｌｘ : スラブの短辺 <m>
Ｌｙ : スラブの長辺 <m>
σe : スラブの接地圧 <kN/m²>
σex : Ｌｙ＾4／（Ｌｘ＾4 ＋ Ｌｙ＾4）×σe
σey : Ｌｘ＾4／（Ｌｘ＾4 ＋ Ｌｙ＾4）×σe
Ｍａｕ : スラブ上端許容曲げモーメント <kN・m>
Ｍａｄ : スラブ下端許容曲げモーメント <kN・m>
Ｍｘ２ : 短辺中央曲げモーメント <kN・m>
Ｍｘ１ : 短辺端部曲げモーメント <kN・m>
検定値 : Ｍｘ２/ＭａＵ，Ｍｘ１/ＭａＤ
Ｍｙ２ : 長辺中央曲げモーメント <kN・m>
Ｍｙ１ : 長辺端部曲げモーメント <kN・m>
検定値 : Ｍｙ２/ＭａＵ，Ｍｙ１/ＭａＤ

位置記号	仕様No	支持タイプ	配筋	Lx(m) Ly(m)	σe (kN/m²)	σex (kN/m²)	σey (kN/m²)	MaU MaD	Mx2 Mx1	検定値	My2 My1	検定値	判定
FS1	1	三辺固定(Lxピン)	D10@200	1.00 1.00	23.67	11.83	11.83	4.89 4.28	0.66 1.31	0.13 0.31	0.66 1.69	0.13 0.40	OK OK
FS2	2	二隣辺固定	D10@150	2.00 3.00	10.58	8.84	1.75	6.51 5.70	1.96 4.42	0.30 0.78	1.18 3.53	0.18 0.62	OK OK
FS3	1	三辺固定(Lyピン)	D10@200	1.25 3.00	8.59	8.34	0.25	4.89 4.28	0.72 1.45	0.15 0.34	0.37 0.96	0.08 0.22	OK OK
FS4	6	二隣辺固定	D13@100	4.00 4.00	9.10	4.55	4.55	17.48 15.30	4.04 9.10	0.23 0.59	4.04 12.13	0.23 0.79	OK OK
FS5	1	四辺固定	D10@200	1.50 2.00	9.35	7.10	2.25	4.89 4.28	0.89 1.33	0.18 0.31	0.58 0.88	0.12 0.20	OK OK
FS6	1	三辺固定(Lxピン)	D10@200	2.00 2.00	11.89	5.95	5.95	4.89 4.28	1.32 2.64	0.27 0.62	1.32 3.40	0.27 0.79	OK OK
FS7	1	四辺固定	D10@200	1.00 3.00	11.05	10.92	0.13	4.89 4.28	0.61 0.91	0.12 0.21	0.31 0.46	0.06 0.11	OK OK
FS8	1	四辺固定	D10@200	1.00 1.00	9.81	4.90	4.90	4.89 4.28	0.27 0.41	0.06 0.10	0.27 0.41	0.06 0.10	OK OK
FS9	4	三辺固定(Lxピン)	D13@150	3.50 4.00	9.24	5.83	3.42	11.65 10.19	3.97 7.93	0.34 0.78	3.15 8.09	0.27 0.79	OK OK
FS10	1	三辺固定(Lyピン)	D10@200	1.00 2.00	18.90	17.79	1.11	4.89 4.28	0.99 1.98	0.20 0.46	0.53 1.35	0.11 0.32	OK OK
FS11	1	四辺固定	D10@200	1.00 1.00	10.54	5.27	5.27	4.89 4.28	0.29 0.44	0.06 0.10	0.29 0.44	0.06 0.10	OK OK
FS12	1	四辺固定	D10@200	1.00 1.50	18.30	15.28	3.02	4.89 4.28	0.85 1.27	0.17 0.30	0.51 0.76	0.10 0.18	OK OK
FS13	1	三辺固定(Lxピン)	D10@200	2.00 2.00	10.56	5.28	5.28	4.89 4.28	1.17 2.35	0.24 0.55	1.17 3.02	0.24 0.71	OK OK
FS14	1	三辺固定(Lxピン)	D10@200	1.00 3.50	9.54	9.48	0.06	4.89 4.28	0.53 1.05	0.11 0.25	0.27 0.68	0.05 0.16	OK OK

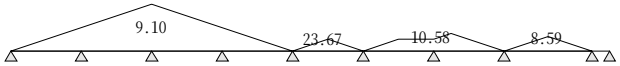
位置記号	仕様No	支持タイプ	配筋	Lx(m) Ly(m)	σe (kN/m²)	σex (kN/m²)	σey (kN/m²)	MaU MaD	Mx2 Mx1	検定値	My2 My1	検定値	判定
FS15	6	四辺単純	D13@100	3.90 4.00	10.48	5.50	4.97	17.48 15.30	10.47 0.00	0.60 0.00	5.90 0.00	0.34 0.00	OK OK
FS16	2	二隣辺固定	D10@150	2.00 2.00	15.51	7.76	7.76	6.51 5.70	1.72 3.88	0.26 0.68	1.72 5.17	0.26 0.91	OK OK

7.3 基礎梁の検討

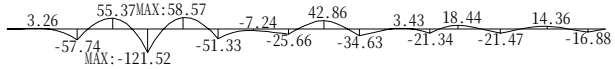
(1) 長期

通り	曲げモーメント								せん断力				
X1	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1FG1-SFG1	58.57	2044.38	0.03	OK	-121.52	2044.38	0.06	OK	7.26	2.00	106.98	0.07	OK

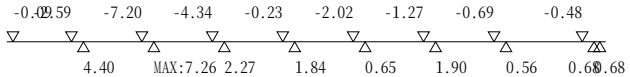
荷重図



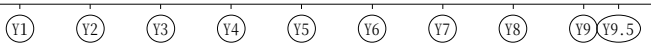
曲げ応力



せん断力



番付



通り	曲げモーメント								せん断力				
X0.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り	曲げモーメント								せん断力				
X0.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力	—												
せん断力	0.00 0.00												
番付	Y9 Y9.5												

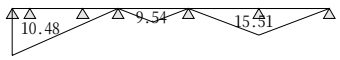
通り	曲げモーメント								せん断力				
X3.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力	—												
せん断力	0.00 0.00												
番付	Y9 Y9.5												

通り	曲げモーメント								せん断力				
X4	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2FG1-SFG1	111.70	1567.36	0.07	OK	-112.13	1567.36	0.07	OK	6.05	2.00	82.02	0.07	OK
荷重図	11.05 11.89 9.35 10.58 8.59												
曲げ応力	MAX:111.70 64.62 8.81 -46.22 -3.79 -56.97 -50.38 MAX:-112.13												
せん断力	-4.27 -1.81 -2.73 -0.15 2.54 3.08 MAX:6.05 0.89 0.15 5.15												
番付	Y5 Y6 Y7 Y8 Y9 Y9.5												

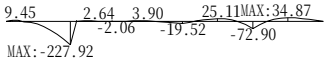
通り	曲げモーメント								せん断力				
X12	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	25.70	2044.38	0.01	OK	0.00	0.00	0.00	OK	1.59	2.00	106.98	0.01	OK
荷重図	10.48												
曲げ応力	MAX:25.70												
せん断力	MAX:-1.59 0.28												
番付	Y1 Y2												

通り	曲げモーメント								せん断力				
X12	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	34.87	2044.38	0.02	OK	-227.92	2044.38	0.11	OK	4.87	2.00	106.98	0.05	OK

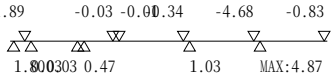
荷重図



曲げ応力



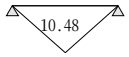
せん断力



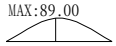
番付	Y3.5	Y4	Y5	Y6	Y7	Y8

通り	曲げモーメント								せん断力				
X12.4	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	89.00	2044.38	0.04	OK	0.00	0.00	0.00	OK	1.41	1.95	104.17	0.01	OK

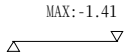
荷重図



曲げ応力



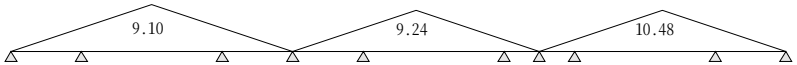
せん断力



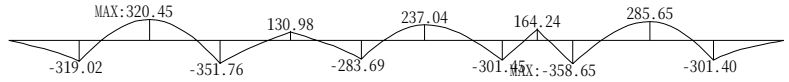
番付	Y2	Y3	Y3.5

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y1	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	320.45	2044.38	0.16	OK	-358.65	2044.38	0.18	OK	11.76	2.00	106.98	0.11	OK

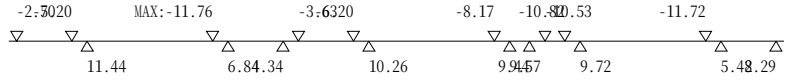
荷重図



曲げ応力



せん断力



番付	X1	X2	X3	X4	X5	X6	X7	X8	X9	X10	X11	X12

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y8	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	67.31	2044.38	0.03	OK	0.00	0.00	0.00	OK	3.51	2.00	106.98	0.03	OK

荷重図

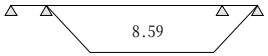
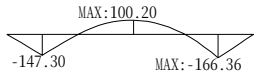
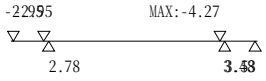
曲げ応力

せん断力

番付	X1	X2

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y7	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力	——												
せん断力													
番付	X0.5 X1												

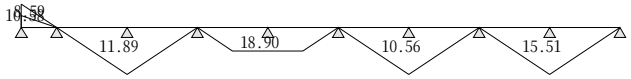
通り	曲げモーメント								せん断力				
Y7.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力	——												
せん断力													
番付	X0.5 X1												

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y9.2	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1FG1-SFG1	100.20	1601.43	0.06	OK	-166.36	1601.43	0.10	OK	4.27	2.00	83.80	0.05	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	X0.5 X1 X2 X3 X4												

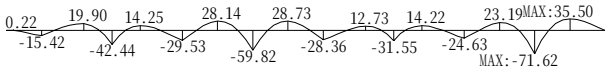
通り	曲げモーメント								せん断力				
Y9.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力	——												
せん断力													
番付	X0.4 X1												

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y8	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	35.50	2044.38	0.02	OK	-71.62	2044.38	0.04	OK	4.86	2.00	106.98	0.05	OK

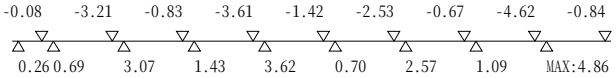
荷重図



曲げ応力



せん断力



番付

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y9.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y2	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	3.80	2044.38	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.64	2.00	106.98	0.01	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

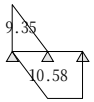
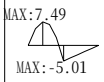
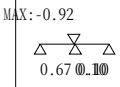
通り	曲げモーメント								せん断力				
Y3.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG1	3.80	2044.38	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.64	2.00	106.98	0.01	OK

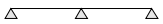
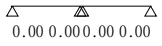
荷重図

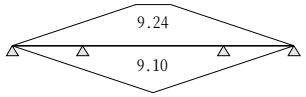
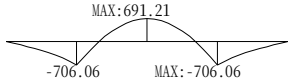
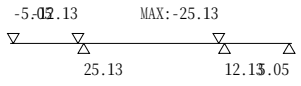
曲げ応力

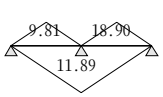
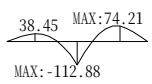
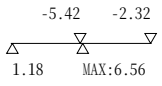
せん断力

番付

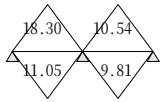
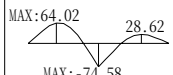
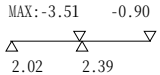
通り	曲げモーメント								せん断力				
X2	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	7.49	1567.36	0.00	OK	-5.01	1567.36	0.00	OK	0.92	2.00	82.02	0.01	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y6 Y7												

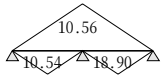
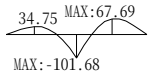
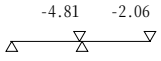
通り	曲げモーメント								せん断力				
X5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y6 Y7 Y8												

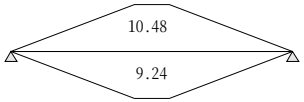
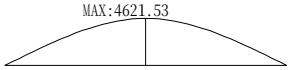
通り	曲げモーメント								せん断力				
X5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2-3	691.21	2010.66	0.34	OK	-706.06	2010.66	0.35	OK	25.13	2.00	82.02	0.31	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y1 Y2 Y3 Y4 Y5												

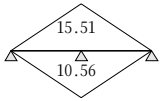
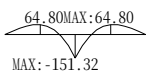
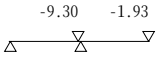
通り	曲げモーメント								せん断力				
X6	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	74.21	1567.36	0.05	OK	-112.88	1567.36	0.07	OK	6.56	2.00	82.02	0.08	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y6 Y7 Y8												

計算書番号:011-1-20101219172122

通り	曲げモーメント								せん断力				
X7	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	64.02	1567.36	0.04	OK	-74.58	1567.36	0.05	OK	3.51	2.00	82.02	0.04	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y5	Y6	Y7										

通り	曲げモーメント								せん断力				
X8	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2-3	67.69	2010.66	0.03	OK	-101.68	2010.66	0.05	OK	5.85	2.00	82.02	0.07	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y6	Y7	Y8										

通り	曲げモーメント								せん断力				
X8.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2-5	4621.53	4725.83	0.98	OK	0.00	0.00	0.00	OK	33.63	1.00	39.89	0.84	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y1	Y2	Y3	Y4	Y5								

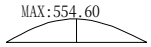
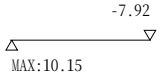
通り	曲げモーメント								せん断力				
X10	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	64.80	1567.36	0.04	OK	-151.32	1567.36	0.10	OK	9.30	2.00	82.02	0.11	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	Y6	Y7	Y8										

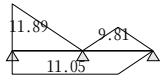
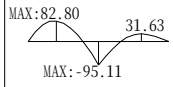
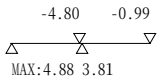
通り	曲げモーメント								せん断力				
X11	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力	0.00				0.00								
番付	Y1	X1							X1				

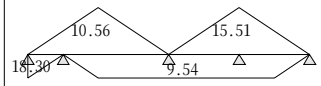
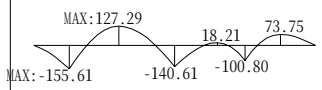
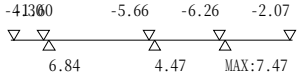
通り	曲げモーメント								せん断力				
Y2.6	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力	0.00				0.00								
番付	X1	X1.7											

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2FG2-3	1387.96	2010.66	0.69	OK	-1890.85	2010.66	0.94	OK	44.77	2.00	82.02	0.55	OK
荷重図	23.67	9.35	11.05	18.30	9.54	9.10	9.24	10.48					
曲げ応力	MAX:1387.96	461.76	83.66	48.55	316.45	5.68	-493.73	-489.26	-119.84	-187.56	-108.09	MAX:-1890.85	
せん断力	-16.03	-16.21	-6.59	-8.41	MAX:-44.72	38.38	-14.13	16.26	9.23	3.34	1.46	6.92	7.18	8.37	24.93		
番付	X1	X2	X3	X4	X5	X6	X7	X8	X9	X10	X11	X12					

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y6	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	120.22	1567.36	0.08	OK	0.00	0.00	0.00	OK	3.38	2.00	82.02	0.04	OK
荷重図	10.58	23.67											
曲げ応力	MAX:120.22												
せん断力	-3.38	MAX:3.38											
番付	X1	X2											

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y6.5	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	554.60	1567.36	0.35	OK	0.00	0.00	0.00	OK	10.15	1.83	74.76	0.14	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	X2 X3 X4												

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y6	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	82.80	1567.36	0.05	OK	-95.11	1567.36	0.06	OK	4.88	2.00	82.02	0.06	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	X5 X6 X7												

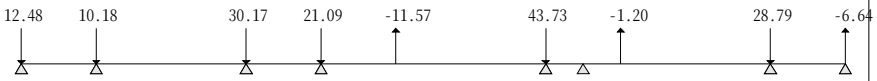
通り	曲げモーメント								せん断力				
Y6	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	127.29	1567.36	0.08	OK	-155.61	1567.36	0.10	OK	7.47	2.00	82.02	0.09	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	X8 X9 X10 X11 X12												

通り	曲げモーメント								せん断力				
Y3.7	上端主筋				下端主筋								
タイプ	MUmax (kN・cm)	MLaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MLaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QLa (kN)	検定値	判定
FG2	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													
番付	X11 X12												

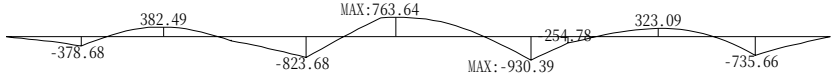
(2) 短期

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y1		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	763.64	3066.53	0.25	OK	-930.39	3066.53	0.30	OK	16.43	2.00	160.47	0.10	OK

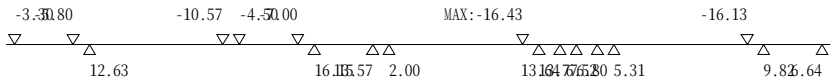
荷重図



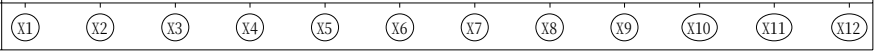
曲げ応力



せん断力

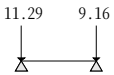


番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y8		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	67.31	3066.53	0.02	OK	0.00	0.00	0.00	OK	3.51	2.00	160.47	0.02	OK

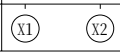
荷重図



曲げ応力

せん断力

番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y7		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y7.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

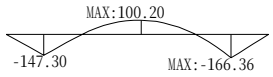
せん断力

番付

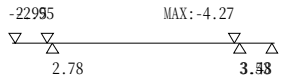
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y9.2		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1FG1-SFG1	X−	100.20	2402.11	0.04	OK	-166.36	2402.11	0.07	OK	4.27	2.00	125.70	0.03	OK

荷重図

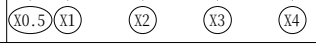
曲げ応力



せん断力



番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y9.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

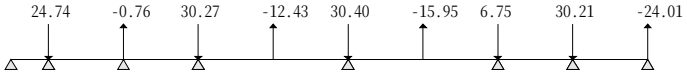
曲げ応力

せん断力

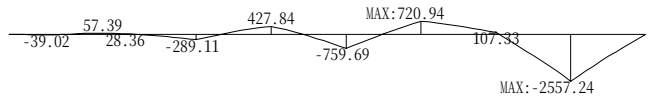
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y8		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	720.94	3066.53	0.24	OK	-2557.24	3066.53	0.83	OK	30.79	1.68	133.82	0.23	OK

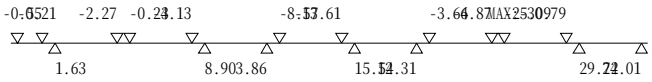
荷重図



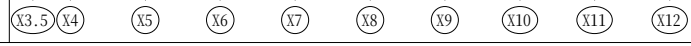
曲げ応力



せん断力



番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y9.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X−	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y2		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X－	0.00	0.00	0.00	OK	-152.42	3066.53	0.05	OK	3.92	2.00	160.47	0.02	OK
荷重図		-3.92 3.92												
曲げ応力														
せん断力		MAX:-3.92 3.92												
番付		X1	X2											

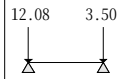
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y3.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X－	3.80	3066.53	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.64	2.00	160.47	0.00	OK
荷重図		7.39 4.05												
曲げ応力		MAX:3.80												
せん断力		-0.11 MAX:0.64												
番付		X1	X2											

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y2.6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X－	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図														
曲げ応力														
せん断力		0.00 0.00												
番付		X1	X1.7											

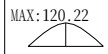
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2FG2-3	X－	1387.96	3015.93	0.46	OK	-1890.85	3015.93	0.63	OK	44.77	2.00	123.03	0.36	OK
荷重図		26.78 4.58 31.88 -6.21 31.04 6.93 0.32 5.19												
曲げ応力		MAX:1387.96 461.76 -493.73 -489.26 83.66 -119.84 48.55 -187.56 5.68 316.45 -108.09 MAX:-1890.85												
せん断力		-1.36 -16.03 MAX:-44.72 -14.13 16.26 -16.21 9.23 2.34 1.46 -6.59 6.92 -8.41 7.18 1.37 24.93												
番付		X1	X2	X3	X4	X5	X6	X7	X8	X9	X10	X11	X12	

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X−	120.22	2351.00	0.05	OK	0.00	0.00	0.00	OK	3.38	2.00	123.03	0.03	OK

荷重図

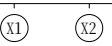


曲げ応力



せん断力

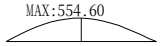
番付



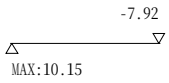
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X−	554.60	2351.00	0.24	OK	0.00	0.00	0.00	OK	10.15	1.83	112.14	0.09	OK

荷重図

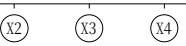
曲げ応力



せん断力

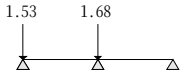


番付

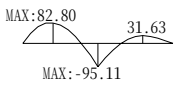


通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X−	82.80	2351.00	0.04	OK	-95.11	2351.00	0.04	OK	4.88	2.00	123.03	0.04	OK

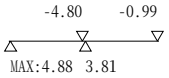
荷重図



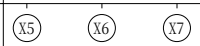
曲げ応力



せん断力

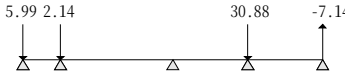


番付

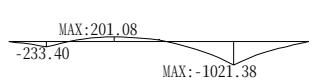


通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X−	201.08	2351.00	0.09	OK	-1021.38	2351.00	0.43	OK	17.54	1.77	108.14	0.16	OK

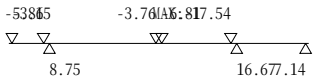
荷重図



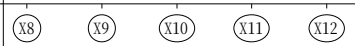
曲げ応力



せん断力



番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y3.7		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X－	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図	0.81													
曲げ応力														
せん断力	0.00 0.00													
番付	X11 X12													

通り		曲げモーメント								せん断力				
X1		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1FG1-SFG1	Y＋	97.51	3066.53	0.03	OK	-1483.20	3066.53	0.48	OK	22.11	1.89	151.27	0.15	OK
荷重図	-2.61 -1.57 26.68 -8.75 3.26 3.26 18.41 11.29 0.57 7.42													
曲げ応力	MAX:97.51 75.35 -0.19 21.15 14.16 47.56 -54.21 -16.22 -22.37 -16.47 MAX:-1483.20													
せん断力	-2.61 3.11 -6.68 9.29 -0.74 -2.95 -1.02 -0.75 -0.47 MAX10.25 11.76 0.92 0.90 1.84 0.57 0.66 0.66													
番付	Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8 Y9 Y9.5													

通り		曲げモーメント								せん断力				
X0.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図	1.25 1.68													
曲げ応力														
せん断力	0.00 0.00													
番付	Y7 Y7.5													

通り		曲げモーメント								せん断力				
X0.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図	1.28 3.58													
曲げ応力														
せん断力	0.00 0.00													
番付	Y9 Y9.5													

通り		曲げモーメント								せん断力				
X3.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図		0.00 0.00												
曲げ応力		—												
せん断力		0.00 0.00												
番付		Y9	Y9.5											

通り		曲げモーメント								せん断力				
X12		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	-922.50	3066.53	0.30	OK	10.82	1.65	131.71	0.08	OK
荷重図		-8.94	34.20											
曲げ応力														
せん断力		MAX:-8.94	10.82											
番付		Y1	Y2											

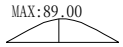
通り		曲げモーメント								せん断力				
X4		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2FG1-SFG1	Y＋	111.70	2351.00	0.05	OK	-112.13	2351.00	0.05	OK	6.05	2.00	123.03	0.05	OK
荷重図		13.85	4.23	12.10	0.92	12.58								
曲げ応力		MAX:111.70	64.62	8.81	-46.22	-56.97	-50.38	-3.79	MAX:-112.13					
せん断力		-4.27	-1.81	-2.73	-0.15	2.54	3.08	MAX:6.05	0.89	0.15				
番付		Y5	Y6	Y7	Y8	Y9	Y9.5							

通り		曲げモーメント								せん断力				
X12		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y＋	513.49	3066.53	0.17	OK	-440.52	3066.53	0.14	OK	11.10	2.00	160.47	0.07	OK
荷重図		-5.81	33.36	7.32	-6.38	31.59								
曲げ応力		MAX:513.49	133.28	-157.26	-192.98	225.44	MAX:-440.52							
せん断力		-9.50	5.81	-5.57	5.91	-0.99	6.69	2.92	2.97	2.68	MAX:11.10			
番付		Y3.5	Y4	Y5	Y6	Y7	Y8							

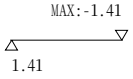
通り		曲げモーメント								せん断力				
X12.4		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y＋	89.00	3066.53	0.03	OK	0.00	0.00	0.00	OK	1.41	1.95	156.26	0.01	OK

荷重図

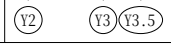
曲げ応力



せん断力

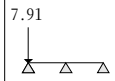


番付

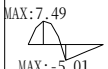


通り		曲げモーメント								せん断力				
X2		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y＋	7.49	2351.00	0.00	OK	-5.01	2351.00	0.00	OK	0.92	2.00	123.03	0.01	OK

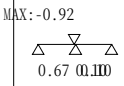
荷重図



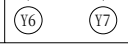
曲げ応力



せん断力



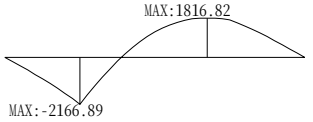
番付



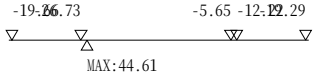
通り		曲げモーメント								せん断力				
X5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2-3	Y＋	1816.82	3015.93	0.60	OK	-2166.89	3015.93	0.72	OK	44.61	1.95	119.57	0.37	OK

荷重図

曲げ応力



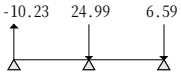
せん断力



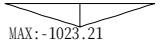
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	-1023.21	2351.00	0.44	OK	10.23	1.26	76.13	0.13	OK

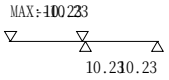
荷重図



曲げ応力



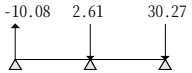
せん断力



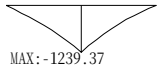
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	-1239.37	2351.00	0.53	OK	17.82	1.59	97.19	0.18	OK

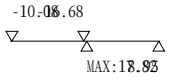
荷重図



曲げ応力



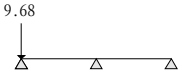
せん断力



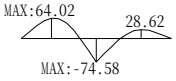
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X7		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y＋	64.02	2351.00	0.03	OK	-74.58	2351.00	0.03	OK	3.51	2.00	123.03	0.03	OK

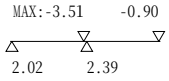
荷重図



曲げ応力



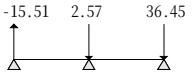
せん断力



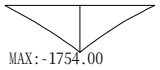
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X8		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2-3	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	-1754.00	3015.93	0.58	OK	22.37	1.48	90.01	0.25	OK

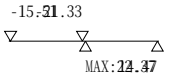
荷重図



曲げ応力



せん断力

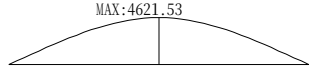


番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X8.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2-5	Y＋	4621.53	7088.63	0.65	OK	0.00	0.00	0.00	OK	33.63	1.00	59.83	0.56	OK

荷重図

曲げ応力

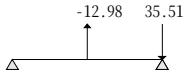


せん断力

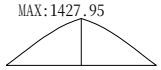
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X10		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y＋	1427.95	2351.00	0.61	OK	0.00	0.00	0.00	OK	17.73	1.45	88.40	0.20	OK

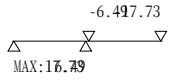
荷重図



曲げ応力



せん断力



番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X11		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

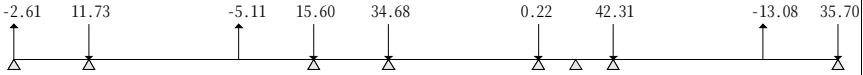
曲げ応力

せん断力

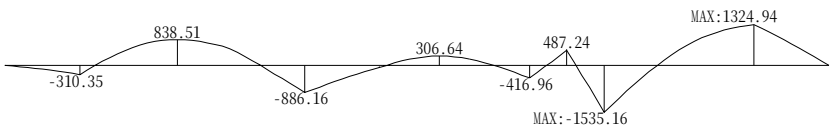
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y1		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	1324.94	3066.53	0.43	OK	-1535.16	3066.53	0.50	OK	40.81	2.00	160.47	0.25	OK

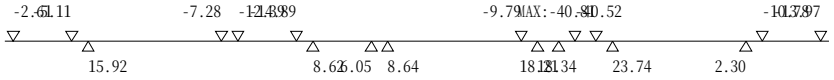
荷重図



曲げ応力



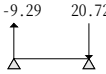
せん断力



番付

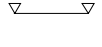
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y8		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	-1032.80	3066.53	0.34	OK	13.84	1.78	142.49	0.10	OK

荷重図



曲げ応力

せん断力



番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y7		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図	1.25 3.71													
曲げ応力														
せん断力	0.00 0.00													
番付	X0.5 X1													

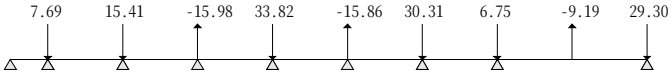
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y7.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図	1.68													
曲げ応力														
せん断力	0.00 0.00													
番付	X0.5 X1													

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y9.2		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1FG1-SFG1	X＋	100.20	2402.11	0.04	OK	-166.36	2402.11	0.07	OK	4.27	2.00	125.70	0.03	OK
荷重図	1.23 0.57 0.44 0.92													
曲げ応力	MAX:100.20 -147.30 MAX:-166.36													
せん断力	-229.95 MAX:-4.27 2.78 3.58													
番付	X0.5 X1 X2 X3 X4													

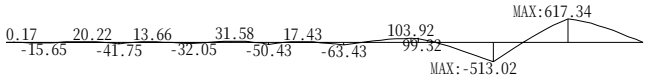
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y9.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図	0.58 2.42													
曲げ応力														
せん断力	0.00 0.00													
番付	X0.4 X1													

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y8		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	617.34	3066.53	0.20	OK	-513.02	3066.53	0.17	OK	12.86	2.00	160.47	0.08	OK

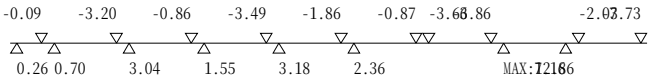
荷重図



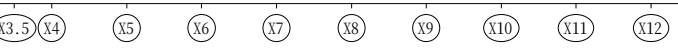
曲げ応力



せん断力



番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y9.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y2		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	3.80	3066.53	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.64	2.00	160.47	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y3.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	X＋	3.80	3066.53	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.64	2.00	160.47	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y2.6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

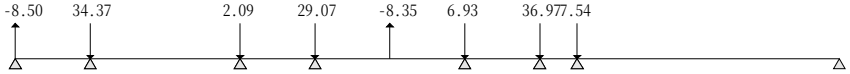
曲げ応力

せん断力

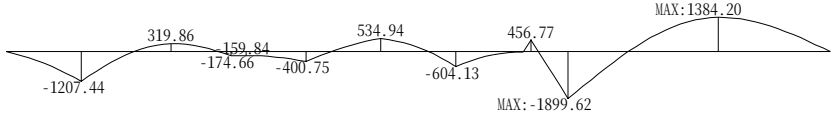
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2FG2-3	X＋	1384.20	3015.93	0.46	OK	-1899.62	3015.93	0.63	OK	47.75	2.00	123.03	0.39	OK

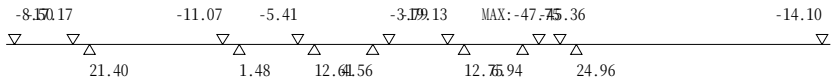
荷重図



曲げ応力



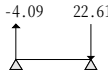
せん断力



番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	-747.07	2351.00	0.32	OK	10.85	1.60	97.81	0.11	OK

荷重図



曲げ応力

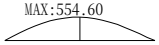
せん断力

番付

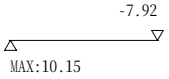
通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X＋	554.60	2351.00	0.24	OK	0.00	0.00	0.00	OK	10.15	1.83	112.14	0.09	OK

荷重図

曲げ応力



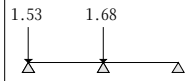
せん断力



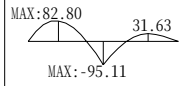
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X＋	82.80	2351.00	0.04	OK	-95.11	2351.00	0.04	OK	4.88	2.00	123.03	0.04	OK

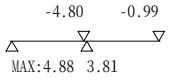
荷重図



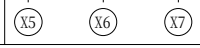
曲げ応力



せん断力

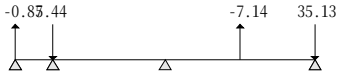


番付

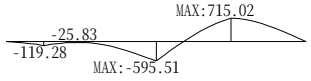


通り		曲げモーメント								せん断力				
Y6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X＋	715.02	2351.00	0.30	OK	-595.51	2351.00	0.25	OK	17.18	2.00	123.03	0.14	OK

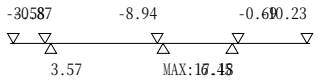
荷重図



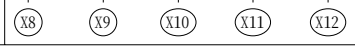
曲げ応力



せん断力

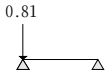


番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
Y3.7		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	X＋	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

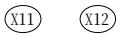
荷重図



曲げ応力

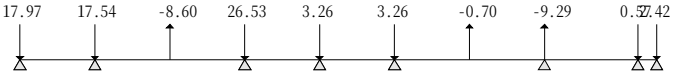
せん断力

番付

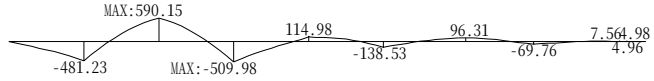


通り		曲げモーメント								せん断力				
X1		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1FG1-SFG1	Y－	590.15	3066.53	0.19	OK	-509.98	3066.53	0.17	OK	16.04	2.00	160.47	0.10	OK

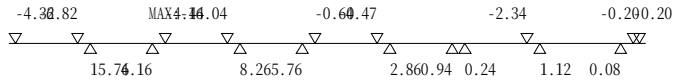
荷重図



曲げ応力



せん断力



番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X0.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図		1.25 1.68												
曲げ応力		——												
せん断力		0.00 0.00												
番付		Y7 Y7.5												

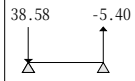
通り		曲げモーメント								せん断力				
X0.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図		1.25 1.68												
曲げ応力		——												
せん断力		0.00 0.00												
番付		Y7 Y7.5												

通り		曲げモーメント								せん断力				
X3.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK
荷重図		0.42 1.53												
曲げ応力		—												
せん断力		0.00 0.00												
番付		Y9 Y9.5												

通り		曲げモーメント								せん断力				
X4		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2FG1-SFG1	Y－	111.70	2351.00	0.05	OK	-112.13	2351.00	0.05	OK	6.05	2.00	123.03	0.05	OK
荷重図		13.85 4.23 12.10 0.92 2.58												
曲げ応力		MAX:111.70 64.62 8.81 -46.22 -56.97 -50.38 -3.79 MAX:-112.13												
せん断力		-4.27 -1.81 -2.73 -0.15 2.54 3.08 MAX:6.05 0.89 0.15												
番付		Y5 Y6 Y7 Y8 Y9 Y9.5												

通り		曲げモーメント								せん断力				
X12		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	-699.20	3066.53	0.23	OK	7.28	1.54	122.24	0.06	OK

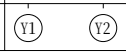
荷重図



曲げ応力

せん断力

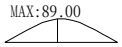
番付



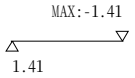
通り		曲げモーメント								せん断力				
X12.4		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y－	89.00	3066.53	0.03	OK	0.00	0.00	0.00	OK	1.41	1.95	156.26	0.01	OK

荷重図

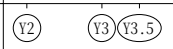
曲げ応力



せん断力

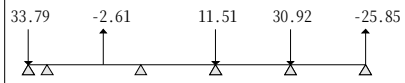


番付

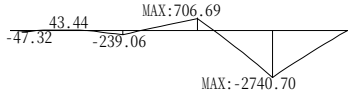


通り		曲げモーメント								せん断力				
X12		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG1	Y－	706.69	3066.53	0.23	OK	-2740.70	3066.53	0.89	OK	38.62	1.83	146.62	0.26	OK

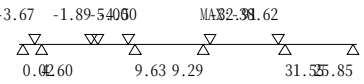
荷重図



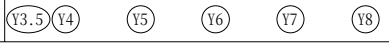
曲げ応力



せん断力

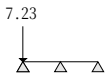


番付

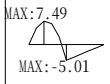


通り		曲げモーメント								せん断力				
X2		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y－	7.49	2351.00	0.00	OK	-5.01	2351.00	0.00	OK	0.92	2.00	123.03	0.01	OK

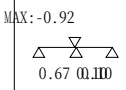
荷重図



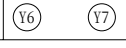
曲げ応力



せん断力



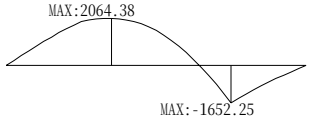
番付



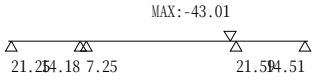
通り		曲げモーメント								せん断力				
X5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2-3	Y－	2064.38	3015.93	0.68	OK	-1652.25	3015.93	0.55	OK	43.01	1.96	120.33	0.36	OK

荷重図

曲げ応力



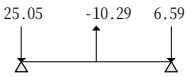
せん断力



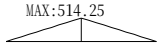
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y－	514.25	2351.00	0.22	OK	0.00	0.00	0.00	OK	5.14	1.26	76.13	0.07	OK

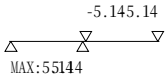
荷重図



曲げ応力



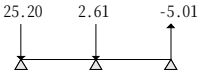
せん断力



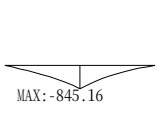
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X6		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	-845.16	2351.00	0.36	OK	13.88	1.72	105.36	0.13	OK

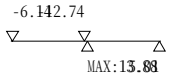
荷重図



曲げ応力



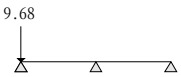
せん断力



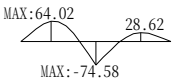
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X7		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y－	64.02	2351.00	0.03	OK	-74.58	2351.00	0.03	OK	3.51	2.00	123.03	0.03	OK

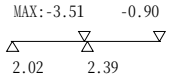
荷重図



曲げ応力



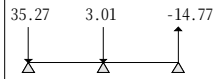
せん断力



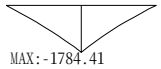
番付

通り		曲げモーメント								せん断力				
X8		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2-3	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	-1784.41	3015.93	0.59	OK	22.68	1.48	89.79	0.25	OK

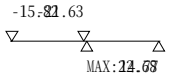
荷重図



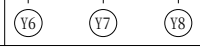
曲げ応力



せん断力



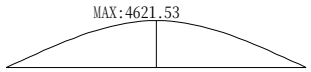
番付



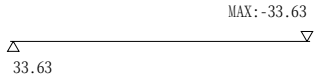
通り		曲げモーメント								せん断力				
X8.5		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2-5	Y－	4621.53	7088.63	0.65	OK	0.00	0.00	0.00	OK	33.63	1.00	59.83	0.56	OK

荷重図

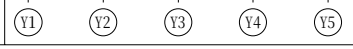
曲げ応力



せん断力

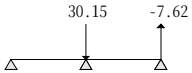


番付

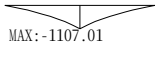


通り		曲げモーメント								せん断力				
X10		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	-1107.01	2351.00	0.47	OK	18.86	1.76	107.66	0.18	OK

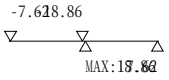
荷重図



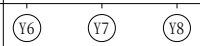
曲げ応力



せん断力



番付



通り		曲げモーメント								せん断力				
X11		上端主筋				下端主筋								
タイプ	加力方向	MUmax (kN・cm)	MSaU (kN・cm)	検定値	判定	MDmax (kN・cm)	MSaD (kN・cm)	検定値	判定	Qmax (kN)	α	QSa (kN)	検定値	判定
FG2	Y－	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	OK	0.00	0.00	0.00	0.00	OK

荷重図

曲げ応力

せん断力

番付

8.1 転倒の検討

Mo：転倒モーメント
ΣW：全重量
L ：X、Y方向の建物の長さ

方向	ΣW (kN)		L (m)	地震時モーメント Mo (kN･m)	検定 (ΣW×L)/(2×Mo)	判定 ≧1.0
X	地震力算定用の重量	422.68	11.40	51.41×6.60＋	12.43	OK
	1階壁下半分の重量	69.62		54.26×3.80＝544.97		
	1階床荷重・床積載荷重	93.45				
	基礎の自重	602.94				
	合計	1188.69				
Y	地震力算定用の重量	422.68	7.00	51.41×6.60＋	7.63	OK
	1階壁下半分の重量	69.62		54.26×3.80＝544.97		
	1階床荷重・床積載荷重	93.45				
	基礎の自重	602.94				
	合計	1188.69				

方向	ΣW (kN)		L (m)	暴風時モーメント Mo (kN･m)	検定 (ΣW×L)/(2×Mo)	判定 ≧1.0
X	地震力算定用の重量	422.68	11.40	37.87×6.60＋	15.73	OK
	1階壁下半分の重量	69.62		47.68×3.80＝430.69		
	1階床荷重・床積載荷重	93.45				
	基礎の自重	602.94				
	合計	1188.69				
Y	地震力算定用の重量	422.68	7.00	59.85×6.60＋	6.29	OK
	1階壁下半分の重量	69.62		70.39×3.80＝661.88		
	1階床荷重・床積載荷重	93.45				
	基礎の自重	602.94				
	合計	1188.69				

δｉ ＝（ｈｉ／150）×（EQｉ／ΣPi）
ｒｓｉ＝ｈｉ／δｉ
Ｒｓｉ＝ｒｓｉ／平均ｒｓ
ｒｓｉ： 当該階の層間変形角の逆数　　ｈｉ：当該階の階高(cm)
δｉ： 地震力により当該階に生じる層間変位(cm)
EQi： 当該階に作用する地震力　　(kN)
ΣPi： 当該階の耐力壁の許容耐力　　(kN)
Rsi： 当該階の剛性率

方向	階	hi (cm)	EQi/ΣPi(地震時)	δi(cm)	rsi	Σrs	平均rs	Rsi
X＋	2	280	0.79	1.47	190.5	349.2	174.6	1.09
	1	300	0.95	1.89	158.7			0.91
X－	2	280	0.78	1.46	191.8	344.9	172.4	1.11
	1	300	0.98	1.96	153.1			0.89
Y＋	2	280	0.81	1.51	185.4	378.9	189.4	0.98
	1	300	0.78	1.55	193.5			1.02
Y－	2	280	0.79	1.48	189.2	382.7	191.3	0.99
	1	300	0.78	1.55	193.5			1.01

8.3 転倒モーメントによる短期接地圧の検定

建物の塔状比　　X方向＝0.70　≦2.5　OK
　　Y方向＝0.98　≦2.5　OK

地盤の長期許容応力度30.00kN/㎡　≧30kN/㎡　OK

以上により、短期の転倒に対する短期接地圧の検定は省略できる

転倒モーメント: $\Sigma M = \max(\Sigma M_E, \Sigma M_W)$

$\Sigma M_E = Q_{E3} \cdot H_3 + Q_{E2} \cdot H_2 + Q_{E1} \cdot (H_1 + H_0 + D_f)$

$\Sigma M_W = Q_{W3} \cdot H_3 + Q_{W2} \cdot H_2 + Q_{W1} \cdot (H_1 + H_0 + D_f)$

建物総重量: $\Sigma W = \Sigma W_1 + W_0 + W_B$

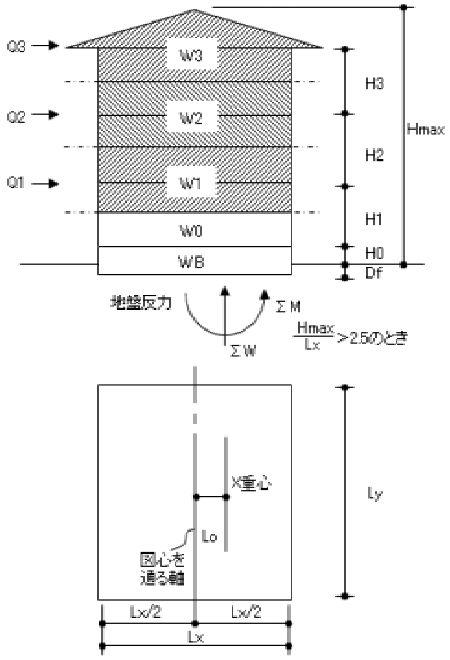
偏心距離: $e = \frac{\Sigma M}{\Sigma W} + L_o$

ここで、$e \geq \frac{L_x}{2}$ の場合には、地盤の耐力にかかわらず、直接基礎の場合には転倒が生ずるためNGとなり設計変更する必要がある。

核半径: $r = \frac{L_x}{6}$

短期接地圧 $s\sigma e = \alpha e \cdot \frac{\Sigma W}{A_B}$

検定比: $\frac{s\sigma e}{2q_a} \leqq 1$



ΣM_E:　地震力による転倒モーメント「kN･m」
Q_{Ei}:　i階の地震時層せん断力「kN」
ΣM_W:　風圧力による転倒モーメント「kN･m」
Q_{Wi}:　i階の風圧時層せん断力「kN」
H_i:　i階の階高「m」
H_0:　地盤面から1階床までの階高「m」
ΣW_1:　地震力算定用の1階より上部の重量「kN」
　＝W1+W2+W3
W_0+W_B: 1階下半分と基礎重量「kN」
L_o:　基礎底盤面の図心とΣWの重心との偏心距離「m」
A_B:　基礎底盤面積「㎡」長方形の場合＝Lx･Ly
αe:　最大接地圧と平均接地圧の比を表す接地圧係数

$e \leqq r$　$\alpha e = 1 + \frac{6e}{L_x}$

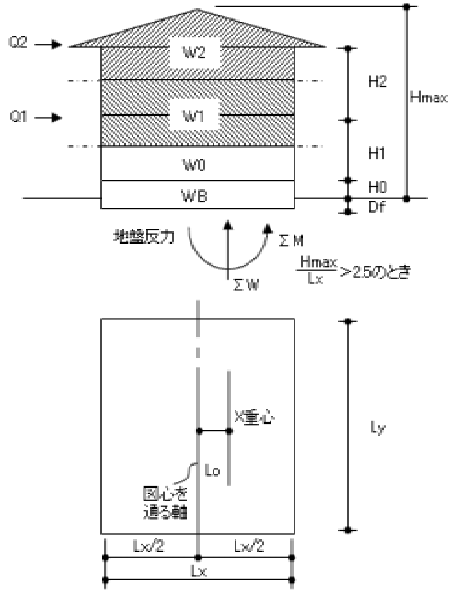
$e > r$　$\alpha e = \frac{2}{3\left(\frac{1}{2} - \frac{e}{L_x}\right)}$

q_a:　地盤の長期許容応力度「kN･m²」

建物の最高高さHmax=8.35m
架構の短辺寸法Lx=8.50m
　(最大転倒モーメントと平行方向)
長方形変換後のLy=9.13m
　(最大転倒モーメントと直交方向)

各階の地震時層せん断力　Qe2=51.41kN Qe1=105.67kN
各階の風圧時層せん断力　Qw2=59.85kN Qw1=130.25kN
各階の高さは　　H2=2.80m H1=3.13m

地盤面から1階床までの高さH0=0.43m
地盤面から基礎底面までの深さDf=0.24m
地震力算定用の1階上半分より上部の重量
　ΣWi= 152.84kN + 269.84kN
地震力算定用の1階下半分の重量
　= 壁荷重(1階上半分と同じ)+床荷重
　　W1=163.07kN
基礎の重量Wb=602.94kN
基礎の底盤面積AB=77.60㎡



地震力による転倒モーメントΣMe
ΣMe=Qe2×H2+Qe1×(H1+H0+Df)
　=544.97kN
風圧力による転倒モーメントΣMw
ΣMw=Qw2×H2+Qw1×(H1+H0+Df)
　=661.88kN
転倒モーメントΣM
　ΣM = max(ΣMe,ΣMw) = 661.88kN
建物総重量ΣW
　ΣW = ΣWi+W1+Wb =1188.69kN

基礎底盤面の図心とΣWの重心との偏心距離Lo=0.03m
偏心距離e=(ΣM/ΣW)+Lo = 0.59m < Lx/2 =4.25m　OK
核半径r = Lx/6 =1.42m
最大接地圧と平均接地圧の比を表す接地圧係数αe　e ≦ r
　αe = 1.41
短期接地圧sσe = αe×ΣW/AB = 21.65kN/㎡
検定比は　sσe/2qa　=0.36 <1.0　　OK