

3 階建て木造住宅構造計算書

2004 年 7 月

物件名 3階建モデルハウス

建設場所 福岡県福岡市

建築主 山田太郎

設計者 田中

3階建木造

1 一般事項	1
1.1 基本情報	1
1.2 建物概要	1
1.3 部屋高さ仕様	2
1.4 設計方針	2
1.5 使用材料および許容応力度	3
(1) 木材	3
(2) 鉄筋及びコンクリート	4
(3) 耐力壁仕様	5
(4) 水平構面仕様	6
(5) 柱頭・柱脚金物仕様	7
(6) 横架材端部接合部仕様	9
1.6 荷重及び外力	10
(1) 固定荷重	10
(2) 積載荷重	12
(3) 積雪荷重	12
(4) 設計荷重	12
(5) 風圧力	15
(6) 地震力	15
(7) 追加荷重	15
(8) 応力の組み合わせ	16
2 図面	17
2.1 平面図	17
2.2 屋根伏図	20
2.3 基礎伏図	23
2.4 床伏図	24
2.5 小屋伏図	27
2.6 断面図	28
2.7 水平構面図	30
2.8 柱頭柱脚金物配置図	33
3 耐力壁の設計	36
3.1 下部横架材の曲げを考慮した剛性の算定	36
(1) 土台及びアンカーボルト	36
(2) 梁	37
3.2 令46条に定める壁量の算定	39
(1) 建物規模・令46条に定める壁量の算定	39
(2) 耐力壁の配置と設計壁量Ld及び許容耐力Piの算定	40
(3) 偏心率	46
3.3 水平力に対する耐力壁の算定	52
(1) 耐力壁の配置と設計壁量Ld及び許容耐力Piの算定	52
(2) 建物重量の算定	67
(3) 地震力の算定	70
(4) 風圧力の算定	71
(5) 偏心率の算定	79
(6) ねじれ補正係数の算定と鉛直構面の判定	89
4 床倍率の算定	92
4.1 火打ち水平構面の検討	92
4.2 存在床倍率の算定	95
4.3 水平構面の負担水平力に対する検定	106
(1) 地震力	106

(2) 風圧力	111
5 接合部の設計	116
5.1 柱頭・柱脚の接合金物の検討（標準計算法）	116
5.2 横架材端部接合部の検定（標準計算法）	122
(1) 長期時の検討	122
(2) 短期時の検討	128
5.3 土台及びアンカーボルトの検定	137
(1) 土台の曲げ及びアンカーボルトの引張耐力の検定	137
(2) アンカーボルトのせん断耐力の検定	138
6 各部の設計	139
6.1 軸力算定	139
(1) 耐力壁の耐力と軸力の算定	139
(2) 柱の長期軸力	156
(3) 柱（柱脚）の軸力一覧	206
6.2 柱の設計	212
(1) 荷重の検討	212
(2) めり込みの検討	213
(3) 短期曲げを受ける柱の検討	213
6.3 梁（小屋梁・床梁）の設計	214
(1) 長期時の検討	214
(2) 短期時の検討	247
6.4 母屋の設計	279
(1) 長期時の検討	279
(2) 短期時の検討	294
6.5 大引きの設計	309
(1) 長期時の検討	309
(2) 短期時の検討	323
6.6 垂木の設計	337
6.7 根太の設計	339
7 基礎の設計	341
7.1 基礎仕様	342
(1) スラブ	342
(2) 地中梁	343
7.2 スラブの設計	347
(1) 地耐力の検討	347
(2) スラブの設計	356
7.3 基礎梁の検討	357
(1) 長期	357
(2) 短期	358
8 その他	359
8.1 転倒の検討	359
8.2 層間変形角と剛性率の算定	360

1 一般事項

1.1 基本情報

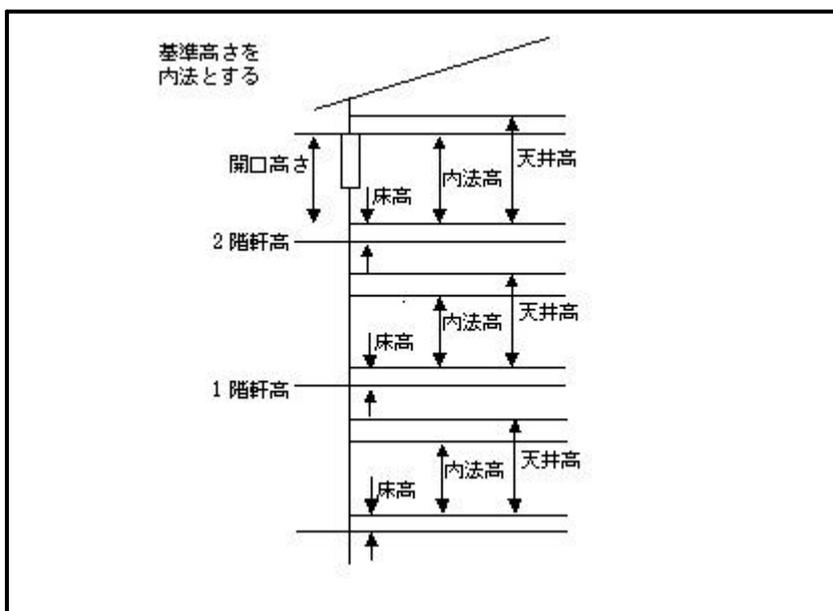
物件番号	Ne-spd01
物件名	3階建モデルハウス
建設場所	福岡県福岡市
建築主	山田太郎
設計者名	田中
コメント1	3階建木造
コメント2	
入力データ 単位系	S I単位系

1.2 建物概要

建物階数	3階建	
建物用途	専用住宅	
建物規模	3階建	
工法	在来軸組工法	
基本モジュール	910 mm	
屋根情報	標準の勾配	40 / 100
	垂木ピッチ	455.00 mm
	軒の出	600.00 mm
	ケラバの出	455.00 mm
軒高 (G.Lから)	1階	3320.00 mm
	2階	6120.00 mm
	3階	8920.00 mm
建物最高軒高	8920.00 mm	
建物最高高さ	10194.00 mm	
土台天端高さ	520.00 mm	
基礎高さ	400.00 mm	
床高 (土台天又は 軒高から)	1階	57.00 mm
	2階	57.00 mm
	3階	57.00 mm
仕上げ	屋根	石綿スレ - ト
	外壁	サイディング厚15
積雪の指定	多雪地域区分	一般
	単位荷重	20.00 N / cm / m ²
	風圧の同時検討	検討しない
	積雪深さ	18.99 cm
地盤・地業	地耐力	30.00 kN / m ²
	根入れ	0.35 m
	地盤種類	粘性土
	地盤調査種別	現場調査
	地盤調査方法	スウェーデン式サウンディング試験
	基礎の構造	鉄筋コンクリート造
	鉄筋種類	SD295
	コンクリート種類	Fc=21
	地業	べた基礎+内部立上り
	凍結深度	0.00 cm
46条・地震	46条の適応除外規定	除外しない
	屋根軽・重区分	軽い屋根
	地震地域係数(Z)	0.80
	基準風速(V0)	34.00 m/s
	地表面粗度区分	

1.3 部屋高さ仕様

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	2400mm
	真壁室 (和室等)	内法高	1788mm
		天井高	2400mm
2階	一般室	内法高	2000mm
		天井高	2400mm
	真壁室 (和室等)	内法高	1788mm
		天井高	2400mm
3階	一般室	内法高	2000mm
		天井高	2400mm
	真壁室 (和室等)	内法高	1788mm
		天井高	2400mm



1.4 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建設省告示

(参考文献)

1. 木質構造設計基準・同解説
2. 鉄筋コンクリート構造設計規準・同解説
3. 2001年版 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

1.5 使用材料および許容応力度

(1)木材

No	部位	樹種	寸法 (mm)	
			W	H
1	土台	檜E130	120	120
2	大引き	米桐E90	105	105
3	管柱 1階	集成E110	120	120
4	管柱 2階	集成E110	105 ~ 120	105 ~ 120
5	管柱 3階	集成E110	105 ~ 120	105 ~ 120
6	通し柱 1 ~ 2階	集成E110	120	120
7	通し柱 2 ~ 3階	集成E110	120	120
8	床梁	米松E130	105	150 ~ 390
9	小屋梁	米松E130	105	150 ~ 330
10	胴差	米松E130	120	210 ~ 390
11	母屋	米松E130	105	105
12	垂木	米桐E90	45	75
13	根太 1階	米桐E90	45	60
14	根太 2階	米桐E90	45	60
15	根太 3階	米桐E90	45	60
16	化粧管柱 1階	檜集成E110	105 ~ 120	105 ~ 120
17	化粧通し柱 1 ~ 2階	檜集成E110	120	120
18	小屋束	米松E130	105	105

許容応力度

樹種	許容応力度 (N/mm ²)						ヤング係数 (N/mm ²)
	荷重及び区分	圧縮	引張	曲げ	せん断	めり込み	
米桐E90	基準強度	18.60	12.60	21.00	2.10	6.00	8820.00
	長期	6.82	4.62	7.70	0.77	2.20	8820.00
	短期 (積雪時)	9.92	6.72	11.20	1.12	3.20	8820.00
	短期 (地震・風圧)	12.40	8.40	14.00	1.40	4.00	8820.00
檜E130	基準強度	37.80	28.20	46.80	2.10	7.80	12740.00
	長期	13.86	10.34	17.16	0.77	2.86	12740.00
	短期 (積雪時)	20.16	15.04	24.96	1.12	4.16	12740.00
	短期 (地震・風圧)	25.20	18.80	31.20	1.40	5.20	12740.00
米松E130	基準強度	31.20	24.00	39.60	2.40	9.00	12740.00
	長期	11.44	8.80	14.52	0.88	3.30	12740.00
	短期 (積雪時)	16.64	12.80	21.12	1.28	4.80	12740.00
	短期 (地震・風圧)	20.80	16.00	26.40	1.60	6.00	12740.00
集成E110	基準強度	24.60	18.60	30.60	2.40	9.00	10780.00
	長期	9.02	6.82	11.22	0.88	3.30	10780.00
	短期 (積雪時)	13.12	9.92	16.32	1.28	4.80	10780.00
	短期 (地震・風圧)	16.40	12.40	20.40	1.60	6.00	10780.00
檜集成E110	基準強度	31.20	23.40	38.40	2.10	7.80	10780.00
	長期	11.44	8.58	14.08	0.77	2.86	10780.00
	短期 (積雪時)	16.64	12.48	20.48	1.12	4.16	10780.00
	短期 (地震・風圧)	20.80	15.60	25.60	1.40	5.20	10780.00

(2)鉄筋及びコンクリート

鉄筋（基礎）	SD295
コンクリート（基礎）	設計基準強度（Fc）： 21 N/mm ²

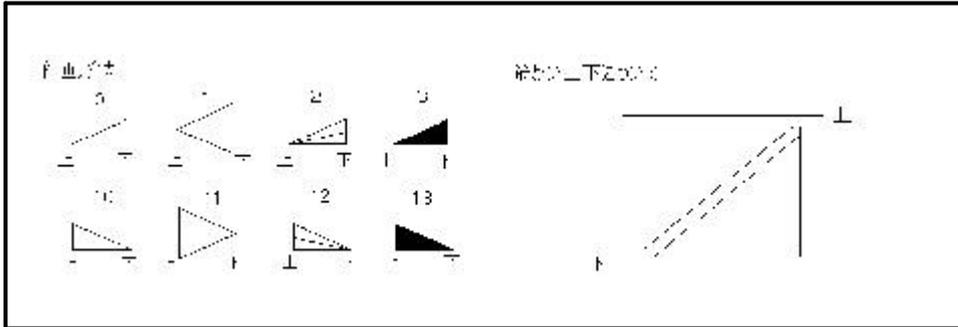
許容応力度

材料	長期（N/mm ² ）					短期（N/mm ² ）				
	圧縮 fc	引張 ft	せん断 fs	付着fa		圧縮 fc	引張 ft	せん断 fs	付着fa	
				曲げ材 上ば	その他				曲げ材 上ば	その他
SD295	200.00	200.00	-	0.72	0.90	295.00	295.00	-	1.08	1.35
コンクリート Fc=21	7.00	-	0.70	-	-	14.00	-	1.40	-	-
アンカーボルト M12(ヒバ等)	-	156.67	118.00	-	-	-	235.00	177.00	-	-

(3) 耐力壁仕様

(a) 筋かい

No	筋かい種類	材種	シングル /ダブル	倍率			作画形状	接合金物仕様	使用有無
				令46条	圧縮	引張			
1	たすき掛筋かい(45×90)	木材	ダブル	4.00	4.00	4.00	10	筋違プレートBP2	○
2	片方向筋かい(45×90)	木材	シングル	2.00	2.50	1.50	10	筋違プレートBP2	○



(b) 面材

No	内外区分	自动生成対象	材料	最低厚さ (mm)	規格	釘打ちの方法		倍率	耐力壁種類	壁倍率算出係数 (準耐力壁の時)	使用有無
						種類	間隔(mm)				
1	内部		石膏ボード(室内壁)	12.00	JISA6901-1983	GNF40又はG	150.00 以下	1.0	準耐力壁	0.6	○
2	外部		JAS構造用合板	7.50	JAS/S51告示第894号	N50	150.00 以下	2.5	耐力壁	0.6	○

(4) 水平構面仕様

(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	使用有無
					種類	間隔 (mm)				
1	F7	構造用合板24mm根太なし4周 釘打ち	24.00	JAS/S51告示第894号	N75	150.00 以下	0 以下		3.00	○
2		設定なし	0.00			0.00 以下	0 以下		0.00	○

(b) 火打ち水平構面仕様

No	表示 記号	仕様	間長 (mm)	使用有無
1	H2	木製火打90°90	750.00	○
2	H1	火打金物B	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	火打金物B	2.5	240.00	0.80
		2.5	150.00	0.60
		2.5	105.00	0.50
		3.3	240.00	0.48
		3.3	150.00	0.36
		3.3	105.00	0.30
		5.0	240.00	0.24
		5.0	150.00	0.18
		5.0	105.00	0.15
H2	木製火打90°90	2.5	240.00	0.80
		2.5	150.00	0.60
		2.5	105.00	0.50
		3.3	240.00	0.48
		3.3	150.00	0.36
		3.3	105.00	0.30
		5.0	240.00	0.24
		5.0	150.00	0.18
		5.0	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	使用 有無
					種類	間隔 (mm)					
1	R2	5寸勾配、構造用合板9mm	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	使用有無
					種類	間隔 (mm)				
1	F7	構造用合板24mm根太なし4周 釘打ち	24.00	JAS/S51告示第894号	N75	150.00 以下	0.00 以下		3.00	○

(5) 柱頭・柱脚金物仕様

No	告示記号	表示記号	呼称	接合部倍率	許容耐力 (KN)	使用可能部位			条件		詳細仕様	使用有無
						1F HD	柱脚	柱頭	柱脚 接合	柱頭柱脚 共用		
1	(ぬ)	HD30	15kNホルダウ ン金物×2	5.60	30.00						(と)に掲げる仕口を2組用いたもの	
2	(ぬ)	32	15kN引寄金 物×2(柱引き)	5.60	30.00						(と)に掲げる仕口を2組用いたもの	-
3	(ぬ)	32	15kN引寄金 物×2	5.60	30.00						(と)に掲げる仕口を2組用いたもの	
4	(り)	HD25	25kNホルダウ ン金物	4.70	25.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト5本、布基礎対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
5	(り)	5	25kN引寄金 物(柱引き)	4.70	25.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト5本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径17mmのボルトを介して緊結したもの	-
6	(り)	5	25kN引寄金 物	4.70	25.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト5本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
7	(ち)	HD20	20kNホルダウ ン金物	3.70	20.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト4本、布基礎対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
8	(ち)	4	20kN引寄金 物(柱引き)	3.70	20.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト4本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	-
9	(ち)	4	20kN引寄金 物	3.70	20.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト4本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
10	(と)	HD15	15kNホルダウ ン金物	2.80	15.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト3本、布基礎対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
11	(と)	3	15kN引寄金 物(柱引き)	2.80	15.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト3本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	-
12	(と)	3	15kN引寄金 物	2.80	15.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト3本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
13	(へ)	2	10kNホルダウ ン金物	1.80	10.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト2本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	
14	(へ)	2	10kN引寄金 物(柱引き)	1.80	10.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト2本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	-
15	(へ)	2	10kN引寄金 物	1.80	10.00						厚さ3.2mmの鋼板添え板を用い、柱に対して径12mmのボルト2本、横架材もしくは上下階の連続した柱に対して径16mmのボルトを介して緊結したもの	

No	告示 記号	表示 記号	呼称	接合部 倍率	許容 耐力 (KN)	使用可能部位			条件		詳細仕様	使用有無
						1F HD	柱脚	柱頭	柱脚 接合	柱頭柱脚 共用		
16	(ほ)	Ps	羽子板ボルト+ス クリュー釘	1.60	8.50						厚さ3.2mmの鋼板添え板に径12mmのボルトを溶接した金物を用い、柱に対して径12mmのボルト締め及び長さ50mm、径45mmのスクリュー釘打ち、横架材に対して厚さ4.5mm、40mm角の角座金を介してナット締めしたもの	
17	(に)	P	羽子板ボルト	1.40	7.50						厚さ3.2mmの鋼板添え板に径12mmのボルトを溶接した金物を用い、柱に対して径12mmのボルト締め、横架材に対して厚さ4.5mm、40mm角の角座金を介してナット締めをしたもの	
18	(は)	V	山形プレート	1.00	5.88						厚さ2～3ミリメートルの鋼板を用い、柱及び横架材にそれぞれ長さ9センチメートルの太め丸くぎを4本平打ちしたもの。	
19	(は)	T	T字型かど金物	1.00	5.07						厚さ2.3mmのT字型の鋼板添え板を用い、柱及び横架材にそれぞれ長さ6.5cmの太め鉄丸釘(CN65)を5本平打ちとしたもの若しくは厚さ2.3mmのV字型の鋼板添え板を用い柱及び横架材にそれぞれ長さ9cmの太め鉄丸釘(CN90)を4本平打ちとしたもの	
20	(ろ)	N	長ほぞ差し込み 栓打	0.70	3.81						長ほぞ差し込み栓打ち若しくは厚さ2.3mmのL字型の鋼板添え板を、柱及び横架材に対してそれぞれ長さ6.5cmの太め鉄丸釘(CN65)を5本平打ちとしたもの	-
21	(ろ)	L	L字型かど金物	0.70	3.38						長ほぞ差し込み栓打ち若しくは厚さ2.3mmのL字型の鋼板添え板を、柱及び横架材に対してそれぞれ長さ6.5cmの太め鉄丸釘(CN65)を5本平打ちとしたもの	
22	(い)	C	かすがい打	0.00	1.08						短ほぞ差し、かすがい打ち又はこれらと同等以上の接合方法としたもの	
23	(い)		矩ほぞ差し	0.00	0.00						短ほぞ差し、かすがい打ち又はこれらと同等以上の接合方法としたもの	-

(6) 横架材端部接合部仕様

No	表示記号	名称	許容耐力 (kN)
1	HB2	羽子板ボルト × 2	15.90
2	HB1	羽子板ボルト × 1	10.10

1.6 荷重及び外力

(1)固定荷重

屋根(一般部)	
垂木+野地板+カラ-ベスト	340
	0
母屋(母屋スパン>2m)	50(50)
小屋梁	100
天井	150
	<hr/>
合計	640(640)
見付け面合計(勾配係数=1.08)	670(670)
屋根(軒先)	
垂木+野地板+カラ-ベスト	340
軒裏天井	150
母屋(母屋スパン>2m)	50(50)
	0
	0
	<hr/>
合計	540(540)
見付け面合計(勾配係数=1.08)	570(570)
1F洋室(一般居室)	
床仕上げ材	190
床板+根太	150
梁(梁スパン>4m)	100(100)
天井	150
	<hr/>
計	590(590)
2F洋室(一般居室)	
床仕上げ材	190
床板+根太	150
梁(梁スパン>4m)	100(100)
天井	150
	<hr/>
計	590(590)
3F洋室(一般居室)	
床仕上げ材	190
床板+根太	150
梁(梁スパン>4m)	100(100)
天井	150
	<hr/>
計	590(590)
1F和室(一般居室)	
床仕上げ材	190
床板+根太	150
梁(梁スパン>4m)	100(100)
天井	150
	<hr/>
計	590(590)
バスコア	
床仕上げ材	190
床板+根太	150
梁(梁スパン>4m)	100(100)
天井	150
	<hr/>
計	590(590)

階段		
床仕上げ材		190
床板+根太		150
梁(梁スパン > 4 m)		100(100)
天井		150
	計	590(590)
玄関		
床仕上げ材		190
床板+根太		150
梁(梁スパン > 4 m)		100(100)
天井		150
	計	590(590)
バルコニー (一般居室)		
床仕上げ材		190
床板+根太		150
梁(梁スパン > 4 m)		100(100)
天井		150
	計	590(590)
1F外壁		
軸組み		150
合板下地		49
石膏ボ - ド		118
サイディング厚15		176
	計	493
2F外壁		
軸組み		150
合板下地		49
石膏ボ - ド		118
サイディング厚15		176
	計	493
3F外壁		
軸組み		150
合板下地		49
石膏ボ - ド		118
サイディング厚15		176
	計	493
1F内壁		
軸組み		100
石膏ボ - ド		200
	計	300
2F内壁		
軸組み		100
石膏ボ - ド		200
	計	300
3F内壁		
軸組み		100
石膏ボ - ド		200
	計	300

(2)積載荷重

	床用	梁・柱・基礎用	地震力用
洋室（一般居室）	1800	1300	600
洋室（一般居室）	1800	1300	600
洋室（一般居室）	1800	1300	600
和室（一般居室）	1800	1300	600
バスコア	1800	1300	600
階段	1800	1300	600
玄関	1800	1300	600
バルコニー（一般居室）	1800	1300	600

(3)積雪荷重

積雪深さ	19cm
積雪単位荷重	20.0N/m ² /cm
積雪荷重	380(N/m ²)

(4)設計荷重

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)	固定荷重 (母屋スパン>2m)			670 (670)	670 (670)	670 (670)
	積雪荷重				380	
	合計 (母屋スパン>2m)			670 (670)	1050 (1050)	670 (670)
屋根(軒先)	固定荷重 (母屋スパン>2m)			570 (570)	570 (570)	570 (570)
	積雪荷重				380	
	合計 (母屋スパン>2m)			570 (570)	950 (950)	570 (570)
1F洋室（一般居室）	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2140 (2140)	1890 (1890)	1890 (1890)	1190 (1190)

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	
2F洋室（一般居室）	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2140 (2140)	1890 (1890)	1890 (1890)	1190 (1190)
3F洋室（一般居室）	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2140 (2140)	1890 (1890)	1890 (1890)	1190 (1190)
1F和室（一般居室）	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2140 (2140)	1890 (1890)	1890 (1890)	1190 (1190)
バスコア	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2140 (2140)	1890 (1890)	1890 (1890)	1190 (1190)
階段	固定荷重	340	340	590	590	590
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2140	2140	1890	1890	1190
玄関	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2140 (2140)	1890 (1890)	1890 (1890)	1190 (1190)
バルコニー（一般居室）	固定荷重 (梁スパン>4m)	340 (340)	340 (340)	590 (590)	590 (590)	590 (590)
	積載荷重 積雪荷重	1800	1800 380	1300	1300 380	600
	合計 (梁スパン>4m)	2140 (2140)	2520 (2520)	1890 (1890)	2270 (2270)	1190 (1190)
壁(1F外壁)	固定荷重			493	493	493
壁(2F外壁)	固定荷重			493	493	493
壁(3F外壁)	固定荷重			493	493	493

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	
壁(1F内壁)	固定荷重	300	300	300	300	300
壁(2F内壁)	固定荷重	300	300	300	300	300
壁(3F内壁)	固定荷重	300	300	300	300	300
吹抜バルコニー壁手摺	固定荷重			493	493	493
バルコニー壁手摺	固定荷重			493	493	493

(5)風圧力

風圧力 $Q_w = A_w \times q \times C_f$

H	Z _G	Z _b		G _f	E _r	E	V ₀	q
9.56	450	5	0.20	2.5	0.787	1.548	34.0	1073.47

A_w : 見付面積

q : 速度圧

$q = 0.6 E V^2$ [N/m²]

$E = E_r^2 G_f$

E_r : 平均風速の鉛直分布を表す係数

G_f : 構造骨組みガスト影響係数

$H > Z_b \quad E_r = 1.7 (Z_b / Z_G)^{0.2}$

$H < Z_b \quad E_r = 1.7 (H / Z_G)^{0.2}$

H : 建物最高軒高と建物最高高さの平均

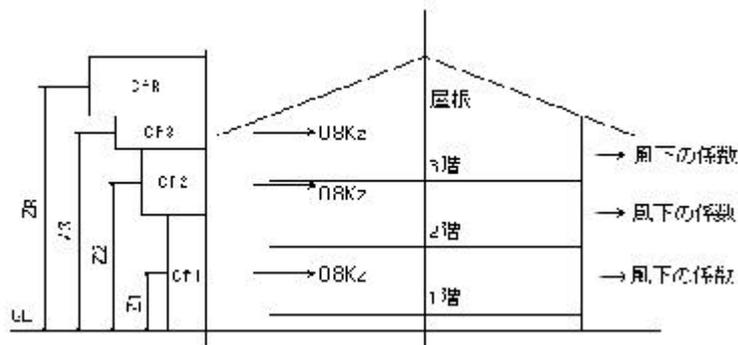
C_f : 風力係数 (風上側と風下側の合計)

$C_f = 0.8 K_z + 0.4$

$Z < Z_b \quad K_z = (Z_b / H)^2$

$Z > Z_b \quad K_z = (Z / H)^2$

$H > Z_b \quad K_z = 1.0$



[風力係数 C_f を示す図]

(6)地震力

地震力 $Q_i = C_i \times W_i$

C_i : 地震層せん断力係数

W_i : 最上部から当該階までの全重量

$C_i = Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_o$

Z : 地域係数 $Z = 0.8$

R_t : 振動特性係数 $R_t = 1.0$ $T = h \times 0.03$ $h = 9.557$ (m)

$T = 0.287$ (秒)

A_i : 地震層せん断力係数の分布係数

$A_i = 1 + (1 / i - 1) \times 2 T / (1 + 3 T)$

i = 最上部から当該階までの重量の和 / 地上部の全重量

C_o : 標準せん断力係数 $C_o = 0.20$

(7)追加荷重

(8)応力の組み合わせ

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	$G + P$	$G + P + 0.70 S$
短期の応力	積雪時	$G + P + S$	$G + P + S$
	暴風時	$G + P + W$	$G + P + W$
			$G + P + 0.35 S + W$
地震時	$G + P + K$	$G + P + 0.35 S + K$	

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

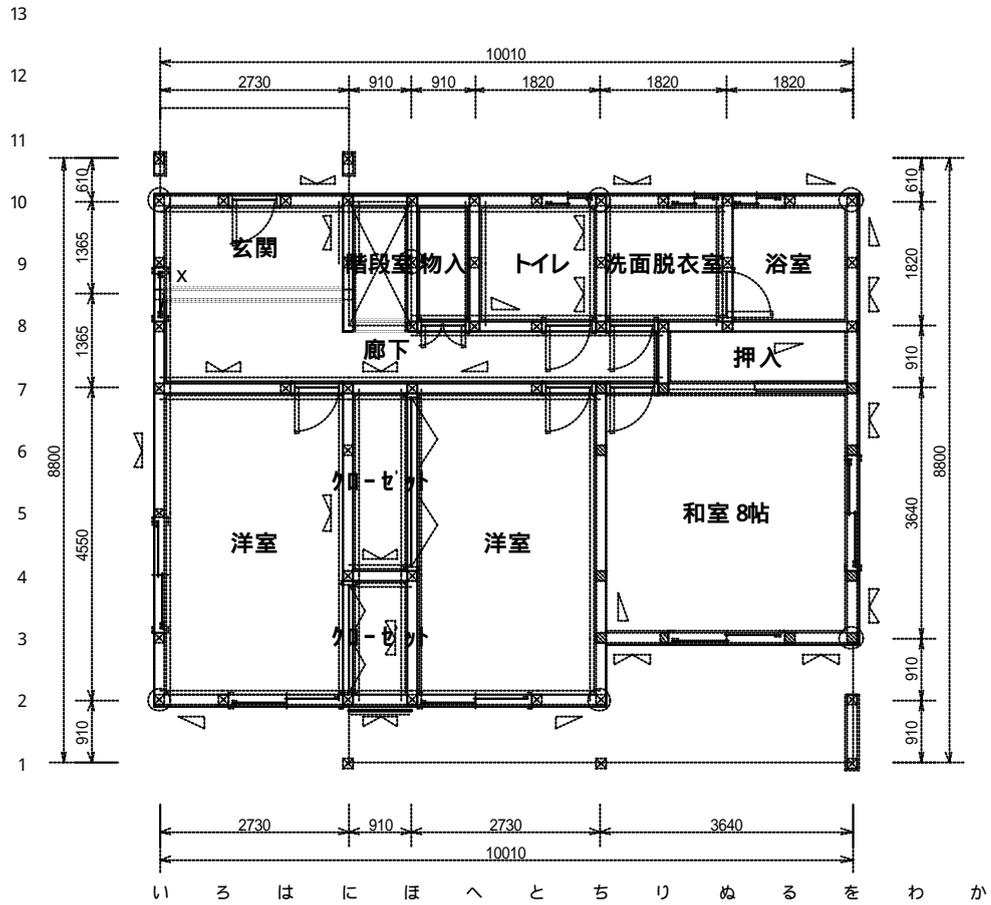
K : 地震力による応力

2 図面

2.1 平面図

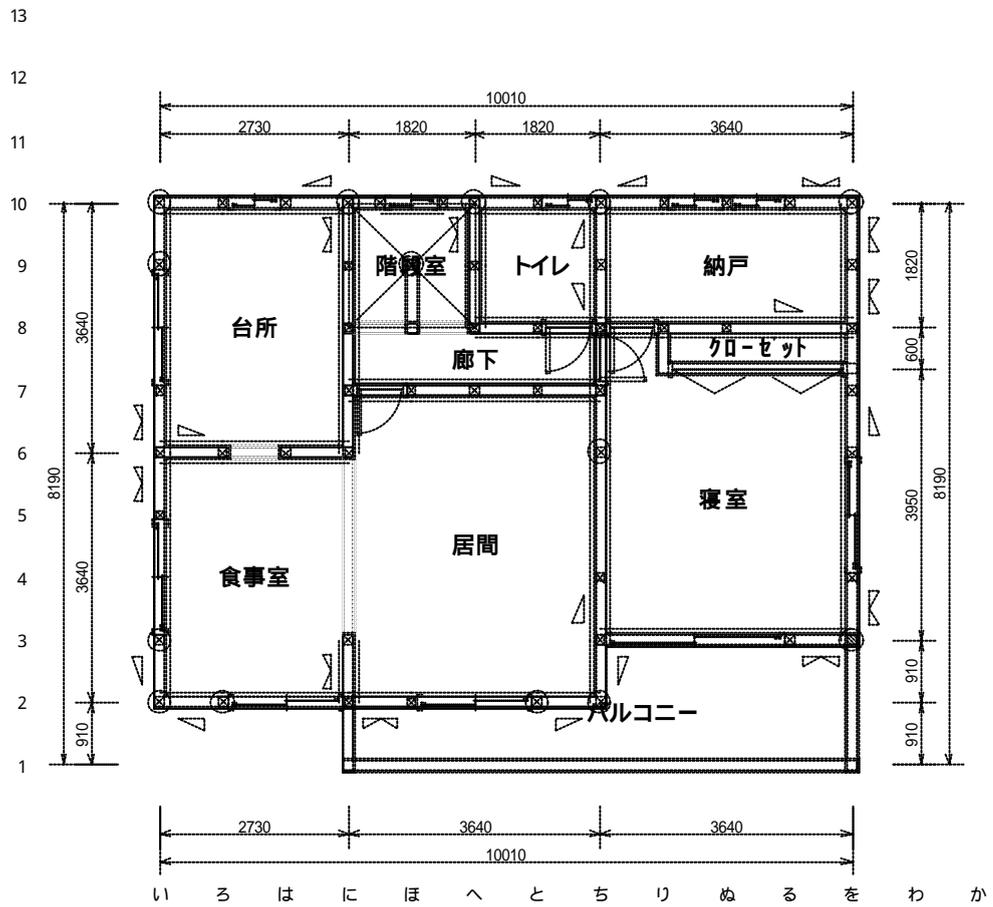
(1) 1階平面図

筋かい	
たすき掛筋かい(45×90)	
片方向筋かい(45×90)	
上	下
面材	
石膏ボード(室内壁)	
JAS構造用合板	



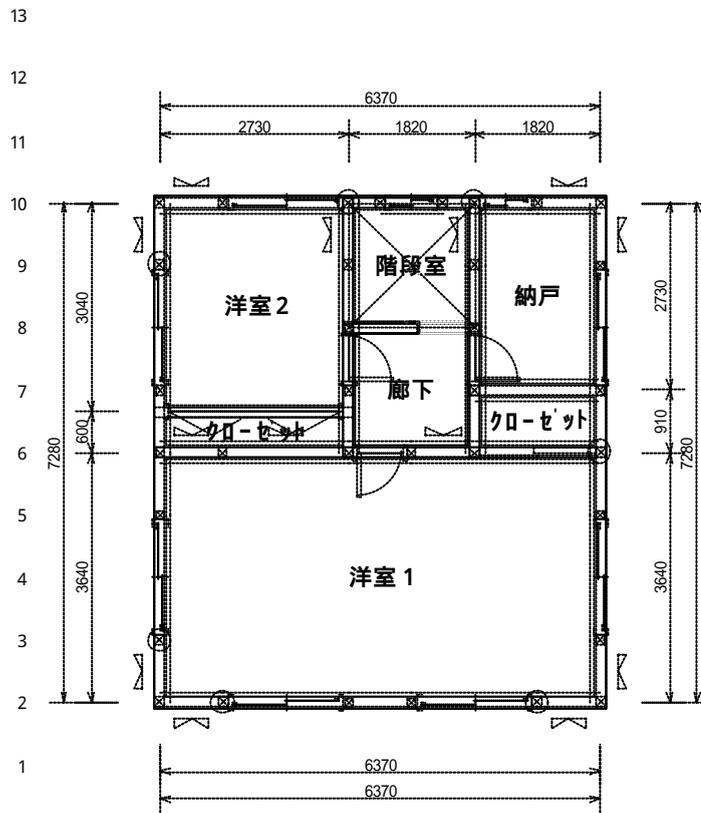
2) 2階平面図

筋かい	
たすき掛筋かい(45×90)	
片方向筋かい(45×90)	
上	下
面材	
石膏ボード(室内壁)	



③)3階平面図

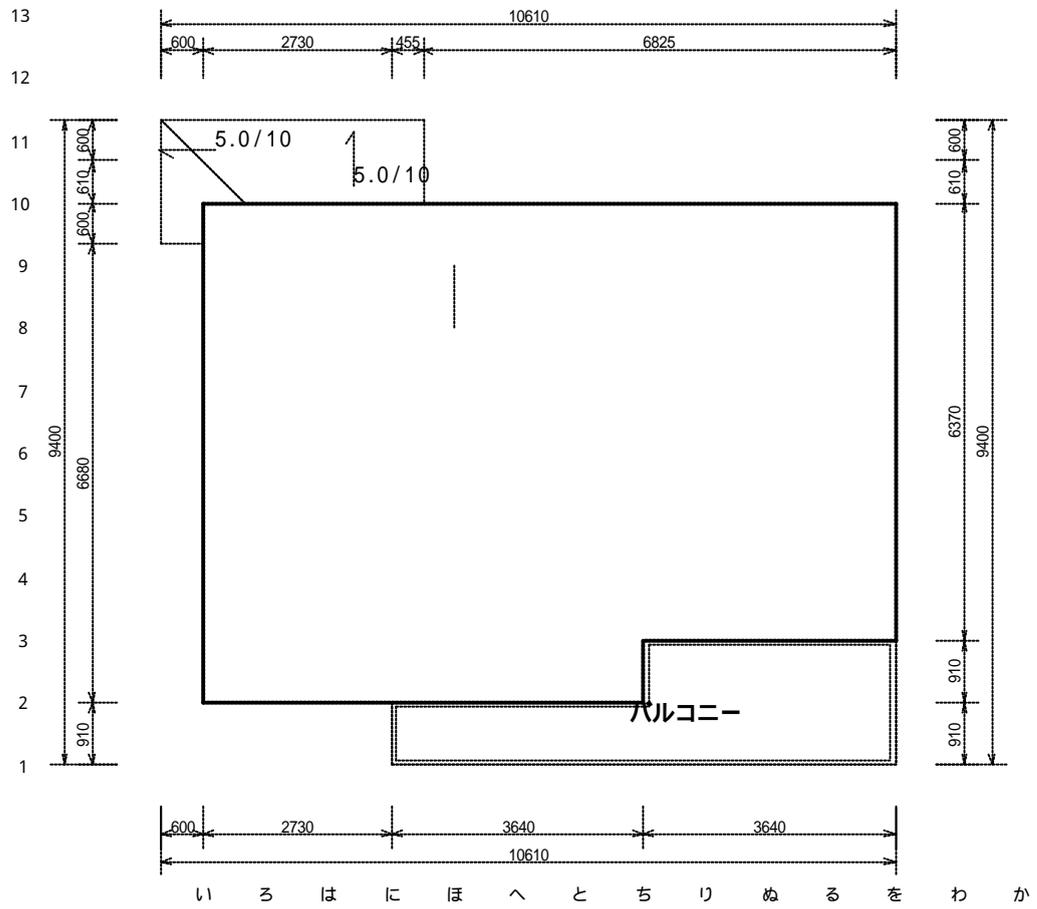
筋かい
たすき掛筋かい(45×90)
面材
石膏ボード(室内壁)



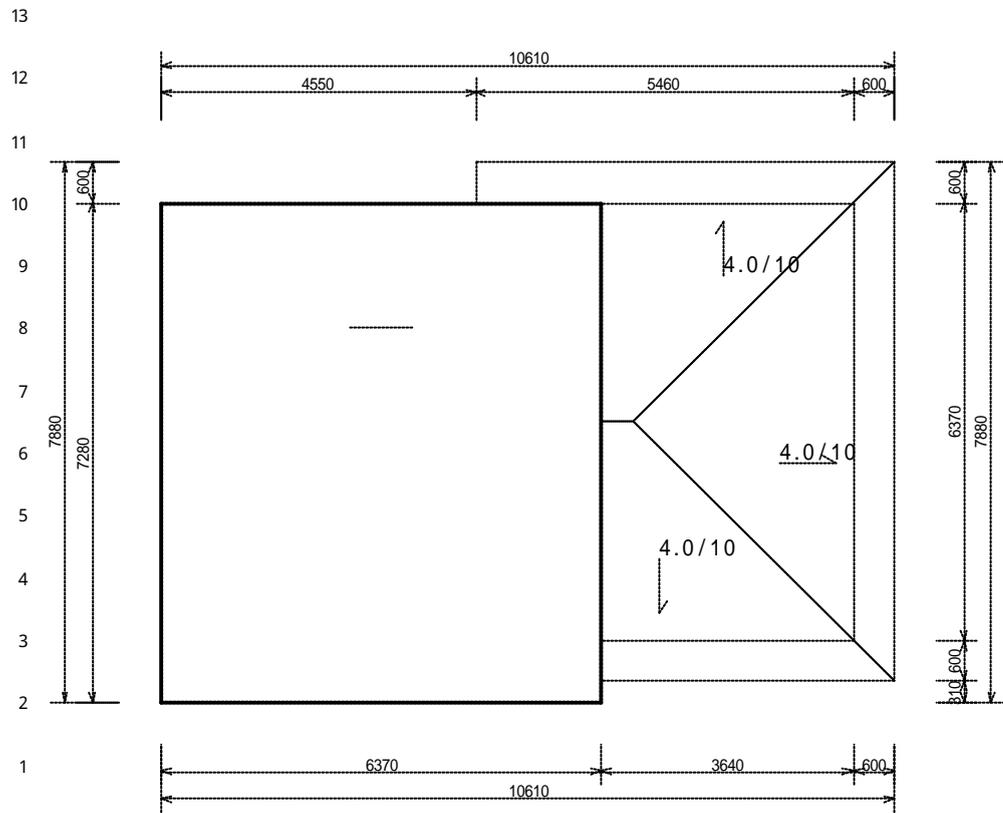
い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

2.2 屋根伏図

(1) 1階屋根伏図

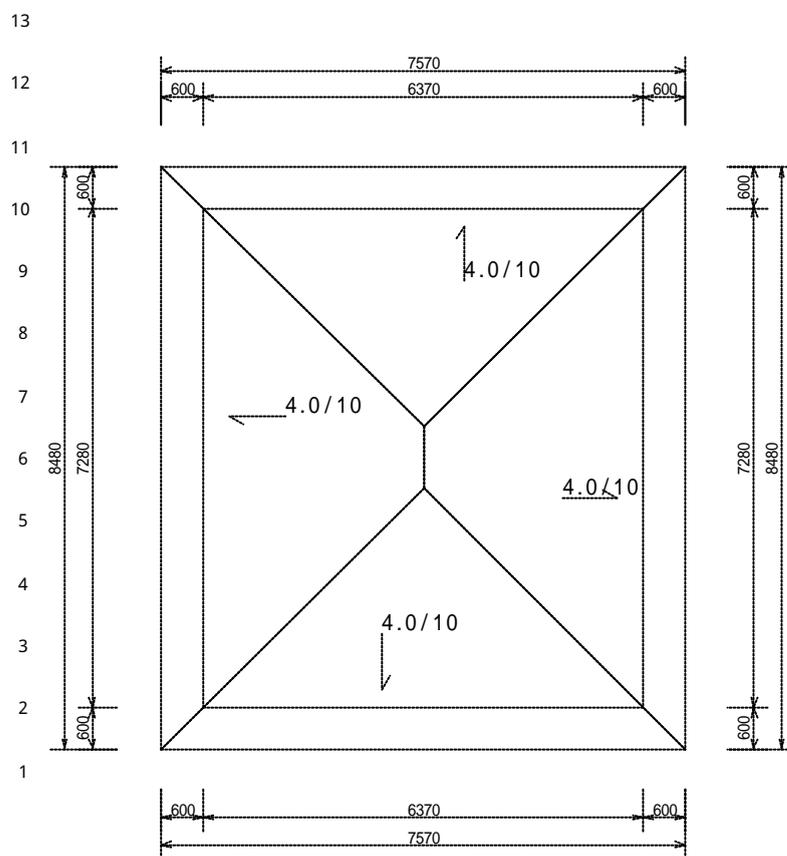


2) 2階屋根伏図



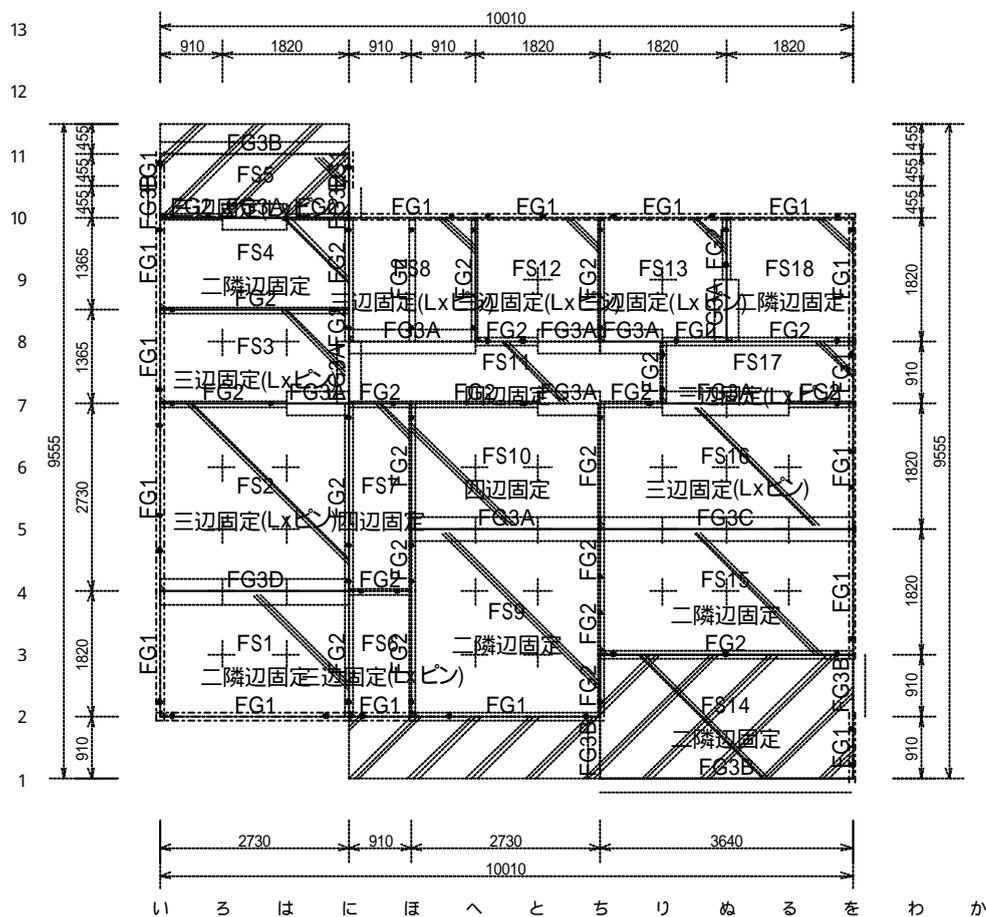
い る は に ほ へ と ち り ん る を わ か

③)3階屋根伏図



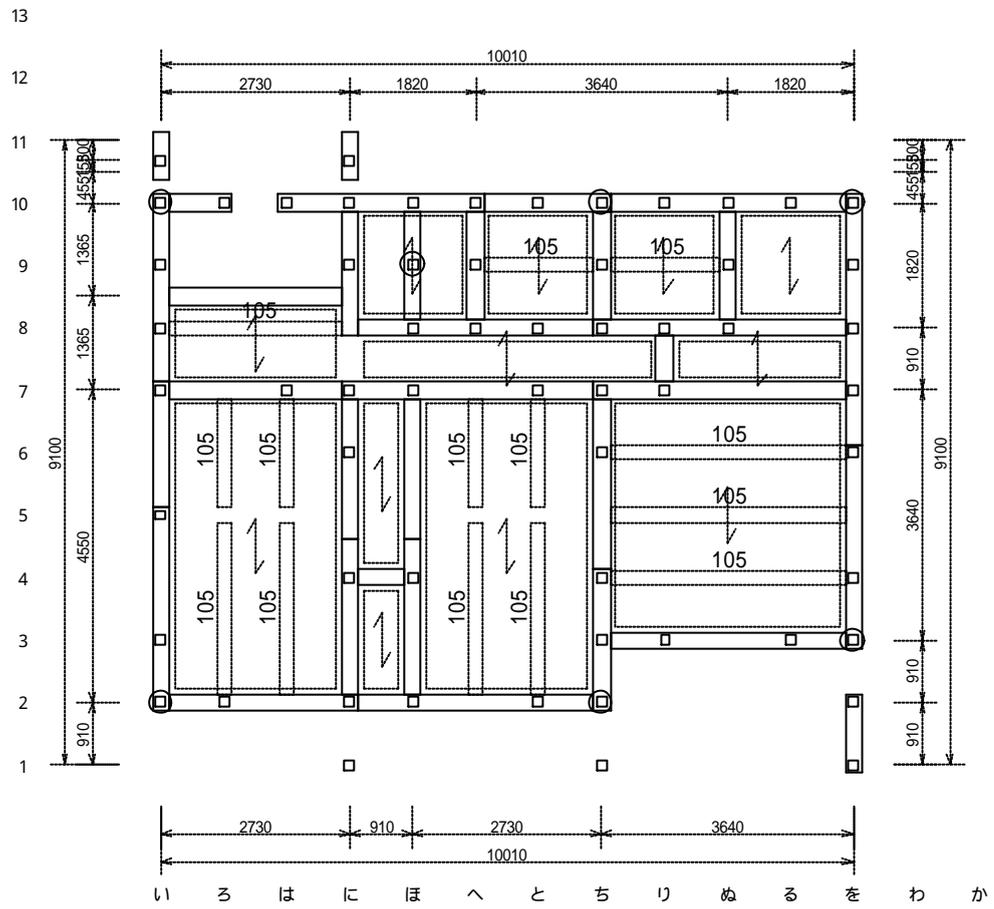
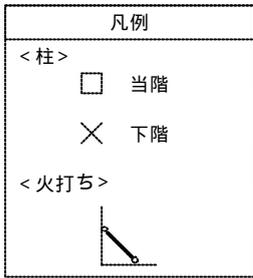
い ろ は に ほ へ と ち り ん る を わ か

2.3 基礎伏図

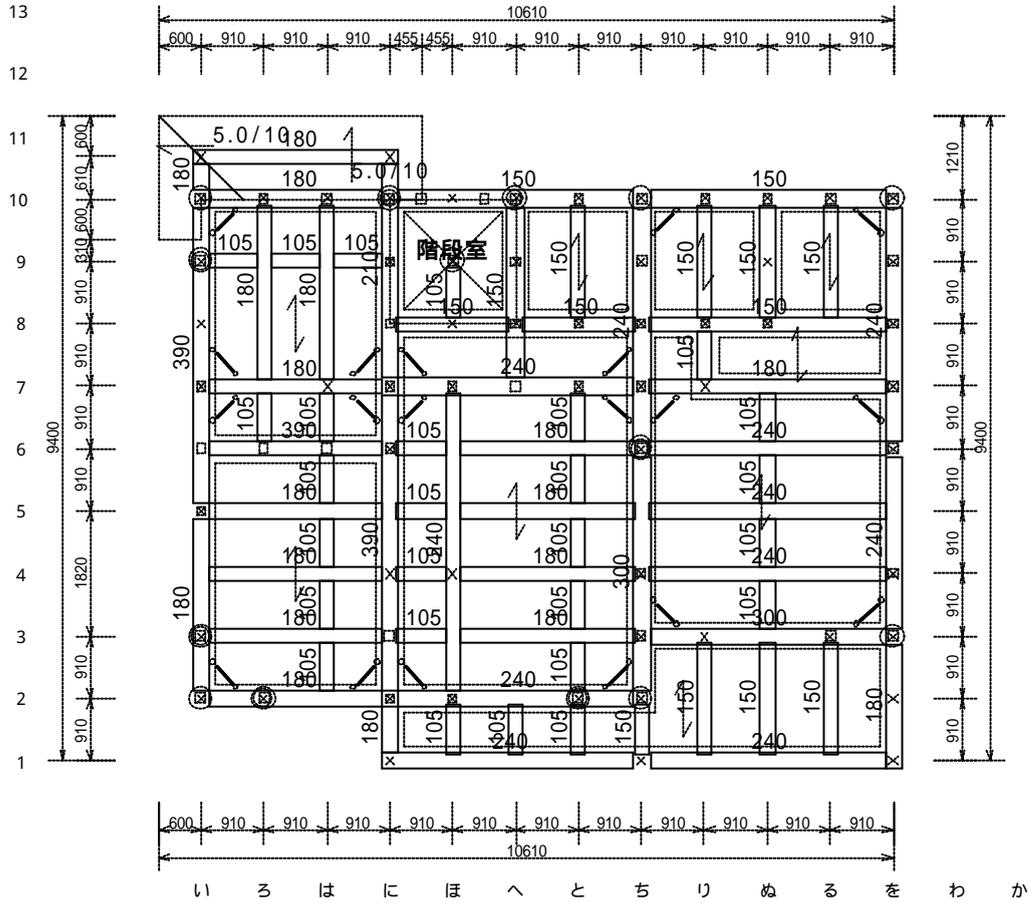
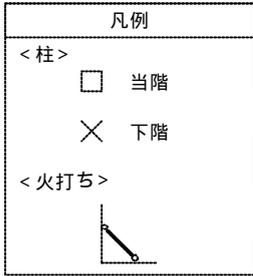


2.4 床伏図

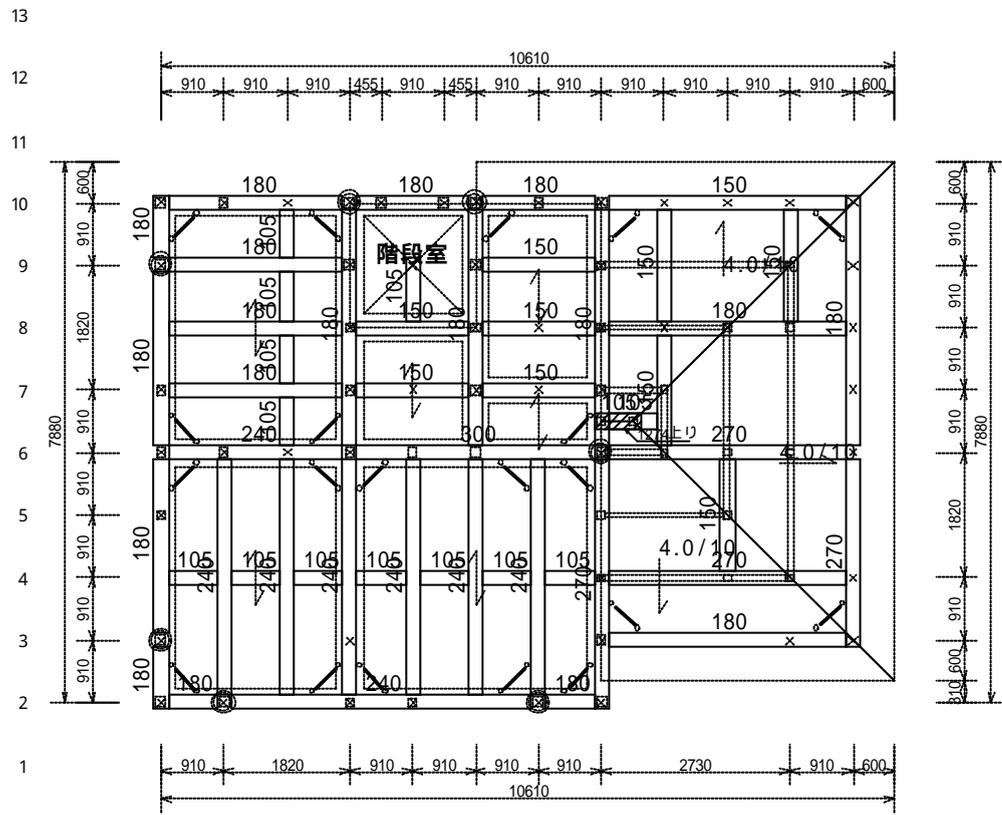
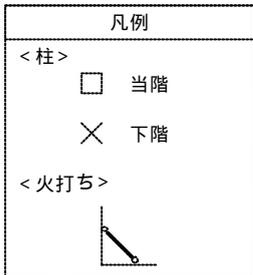
(1) 1階床伏図



2) 2階床伏図

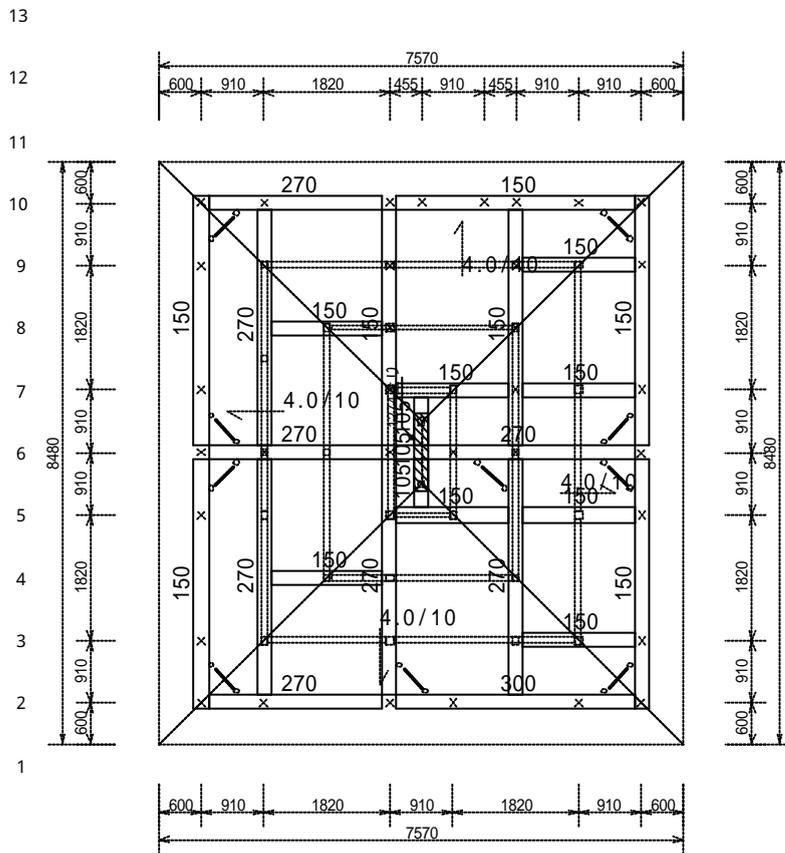
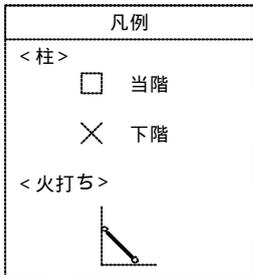


③)3階床伏図



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

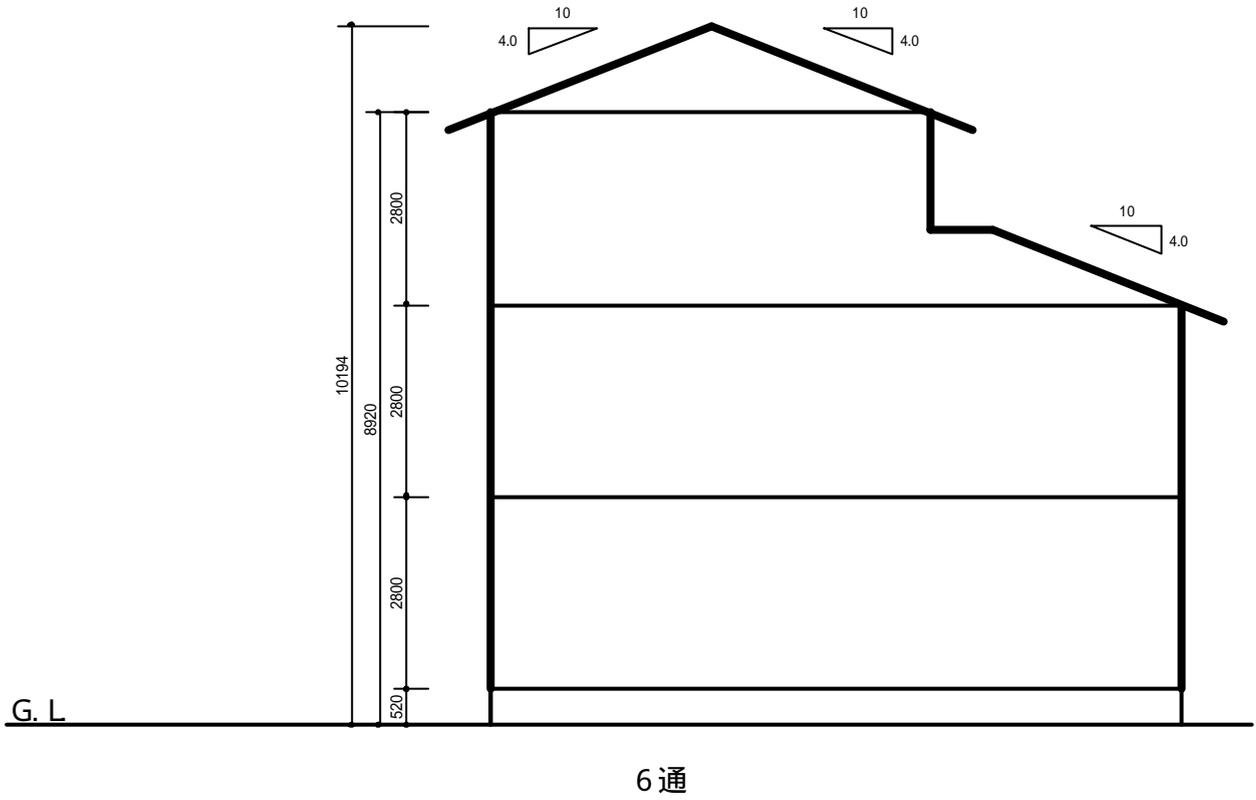
2.5 小屋伏図



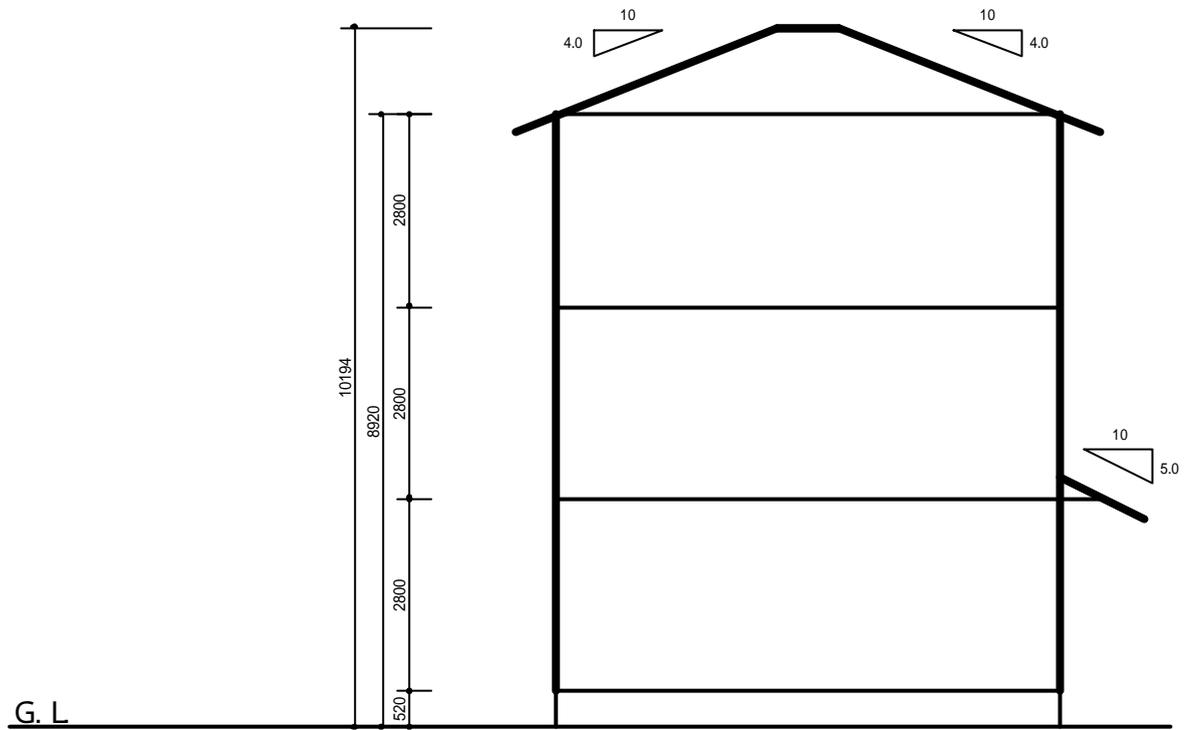
い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

2.6 断面图

断面图 (南)



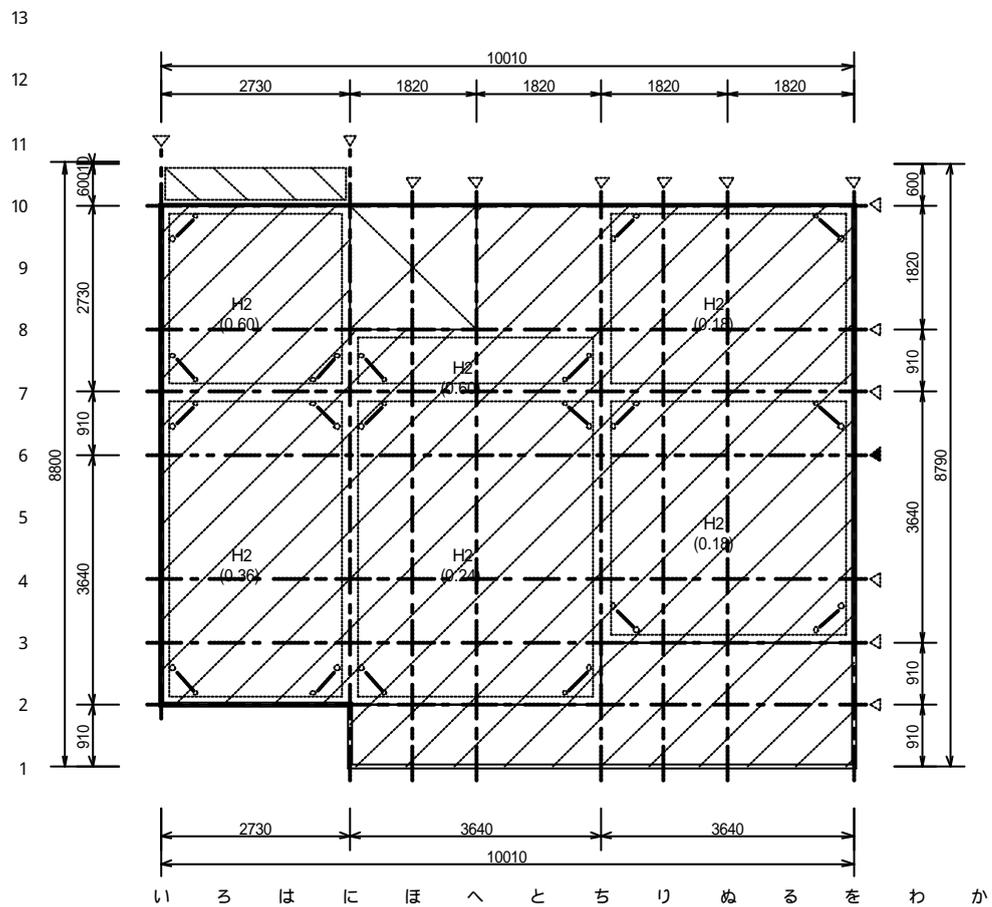
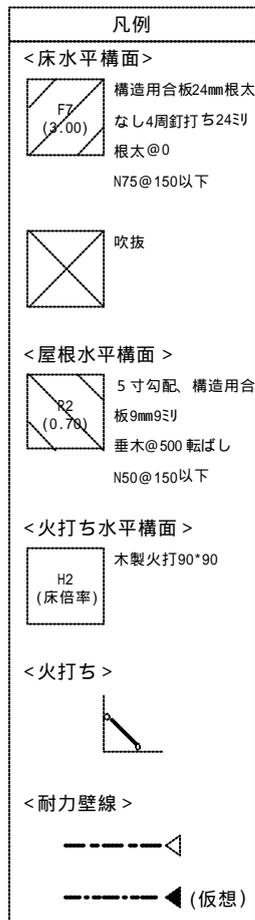
断面図 (東)



又に通

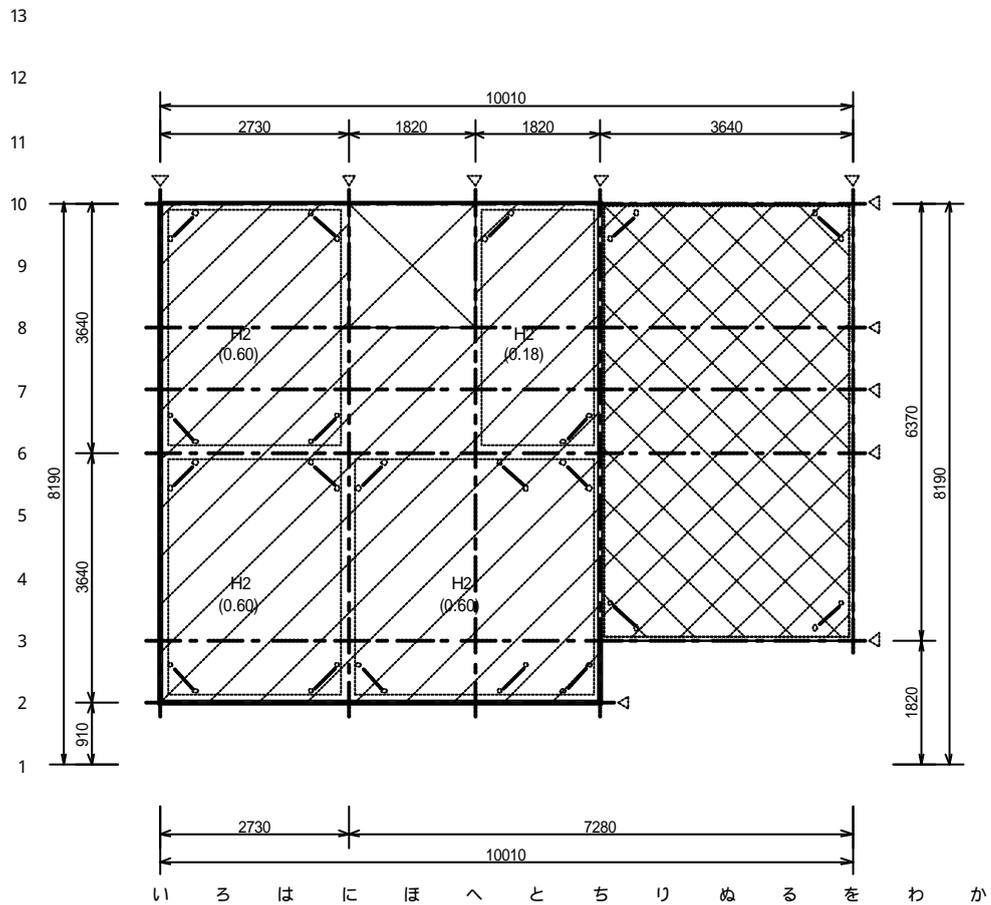
2.7 水平構面図

(1) 2階床水平構面伏図



2) 3階床水平構面伏図

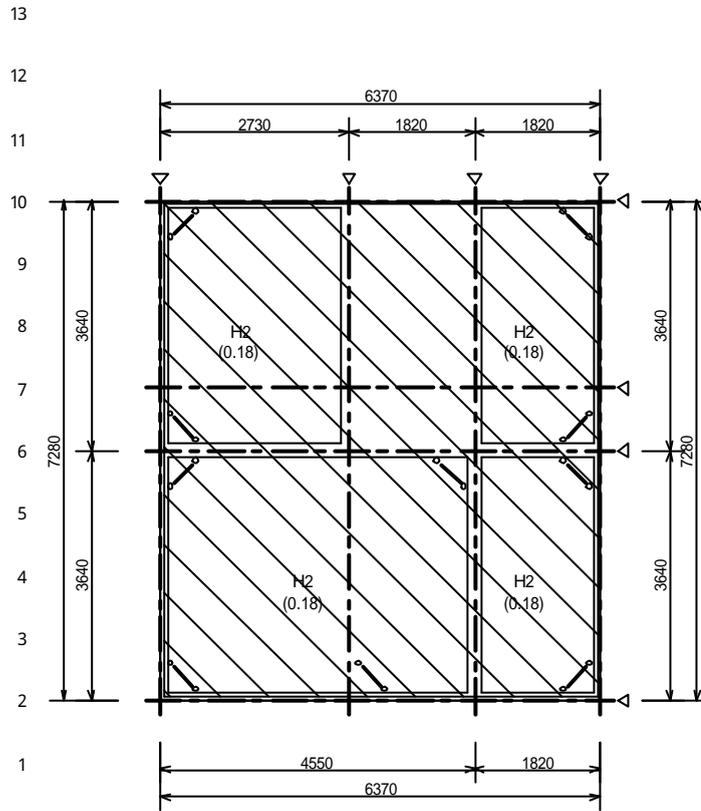
凡例	
<床水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
	吹抜
<屋根水平構面>	
	5寸勾配 構造用合板 板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<小屋水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
<火打ち水平構面>	
	木製火打ち90*90
<火打ち>	
<耐力壁線>	
	(仮想)



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

③ 小屋水平構面伏図

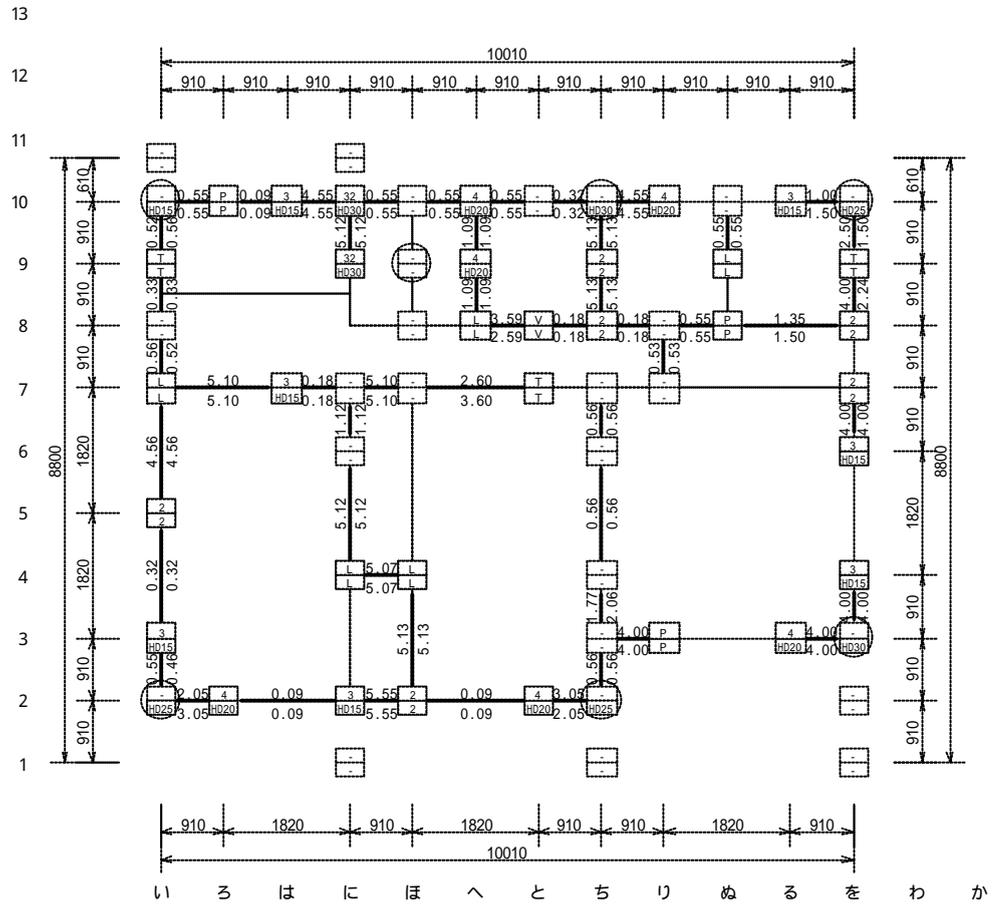
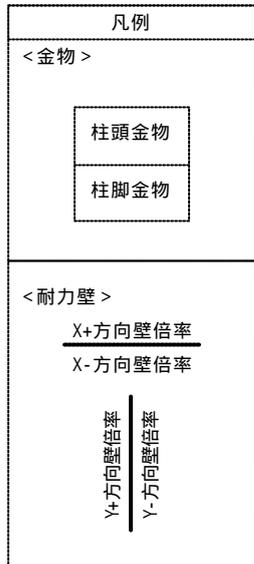
凡例	
<屋根水平構面>	
	5寸勾配、構造用合板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<火打ち水平構面>	
	木製火打90°90
<火打ち>	
	
<耐力壁線>	
	
	(仮想)



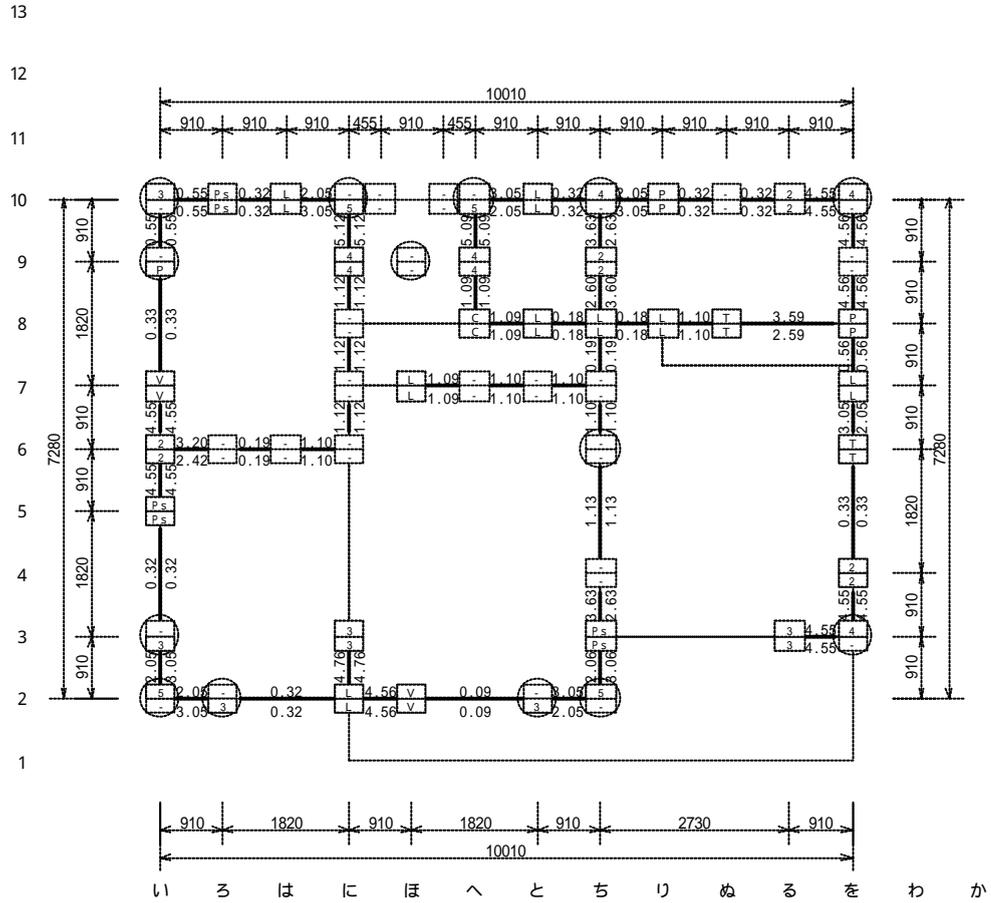
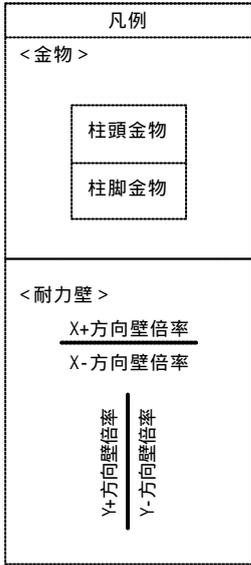
い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

2.8 柱頭柱脚金物配置図

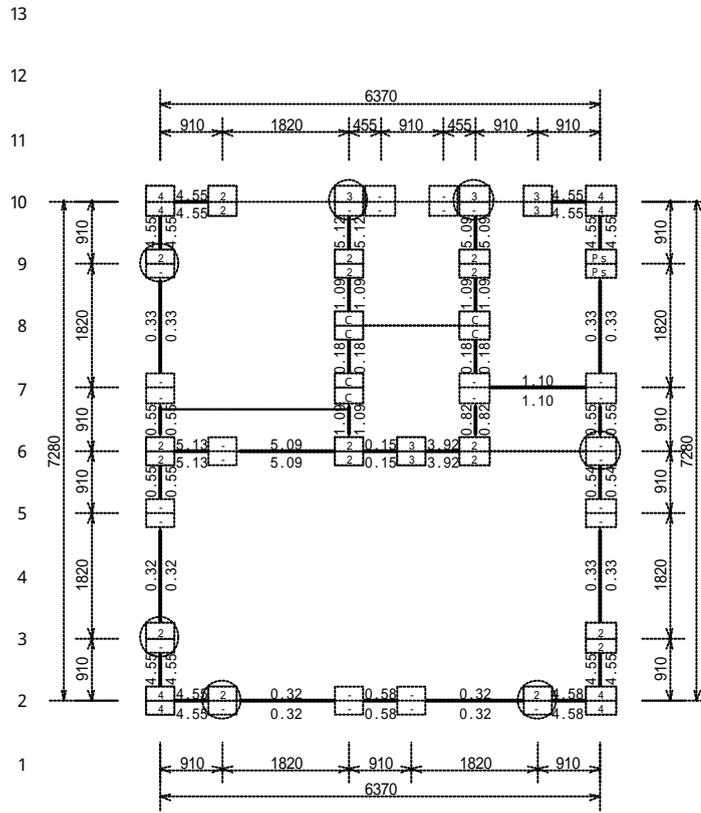
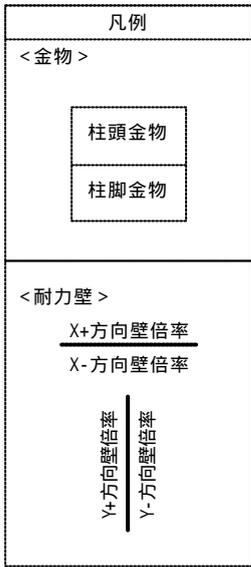
(1) 1階柱頭柱脚金物配置



Q) 2階柱頭柱脚金物配置



③ 3階柱頭柱脚金物配置



い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

3 耐力壁の設計

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

土台上耐力壁の有効せん断剛性算定表

階	方向	土台架構条件			接点座標	耐力壁				接点荷重 Ni (kN)	接点のたわみ i (cm)		剛性低減									
		1次材	2次材			幅 (m)	壁倍率	許容耐力 Pi (kN)	剛性 Ki (kN/rad)		1次材	2次材	有効剛性Ki' (kN/rad)	低減係数Ci (Ki'/Ki)								
			-側	+側																		
1	-	い又2 -い又4 L=2.21 h=120	-	-	い又2	0.71 (0.91)	0.55	0.77	114.69	2.16	-	-	95.00	0.83								
					い13																	
					い又4	1.50 (1.82)									0.32	0.94	141.03	-2.16	-	-	156.36	1.11(1.00)
1	+	い又7 -い又9 L=2.33 h=120	-	-	い又7	0.71 (0.91)	0.56	0.78	116.87	-2.58	-	-	-	-								
					い18																	
					い19	0.91									0.33	0.59	88.50	-1.26	-0.034	-	93.79	1.06(1.00)
					い又9	0.71 (0.91)									0.56	0.78	117.03	2.58	-	-	109.14	0.93
1	-	い又7 -い又9 L=2.33 h=120	-	-	い又7	0.71 (0.91)	0.56	0.78	116.87	2.58	-	-	109.00	0.93								
					い18																	
					い19	0.91									0.33	0.59	88.50	-1.26	-0.034	-	93.78	1.06(1.00)
					い又9	0.71 (0.91)									0.56	0.78	117.03	-2.58	-	-	-	-
1	+	又ほ10 -又ほ10 L=2.21 h=120	-	-	又ほ10	0.71 (0.91)	4.55	6.33	949.14	-10.06	-	-	-	-								
					に10																	
					ほ10	0.91									0.55	0.98	147.00	21.94	0.000	-	147.00	1.00
					又ほ10	0.59 (0.91)									0.55	0.64	95.47	10.06	-	-	95.47	1.00
1	+	ち又2 -ち又3 L=1.30 h=120	-	-	ち又2	0.71 (0.91)	0.56	0.78	117.03	-9.30	-	-	287.39	2.46(1.00)								
					ち3																	
					ち又3	0.59 (0.91)									3.06	3.54	530.93	9.30	-	-	310.10	0.58
1	-	ち又4 -ち又6 L=2.33 h=120	-	-	ち又4	1.62 (1.82)	0.56	1.78	266.87	3.08	-	-	266.87	1.00								
					ち6																	
					ち又6	0.71 (0.91)									0.56	0.78	117.03	-3.08	-	-	117.03	1.00
1	+	又り8 -又る8 L=2.33 h=120	-	-	又り8	0.71 (0.91)	0.55	0.77	114.69	-10.46	-	-	121.39	1.06(1.00)								
					ぬ8																	
					又る8	1.62 (1.82)									2.50	7.94	1190.97	10.46	-	-	642.94	0.54
1	+	又り10 -又る10 L=1.82 h=120	-	-	又り10	1.11	-	-	-	-5.37	-	-	-	-								
					る10																	
					又る10	0.71 (0.91)									2.50	3.49	523.14	5.37	-	-	209.13	0.40

階	方向	土台架構条件		接点座標	耐力壁				接点荷重 Ni (kN)	接点のたわみ i (cm)		剛性低減		
		1次材	2次材		幅 (m)	壁倍率	許容耐力 Pi (kN)	剛性 Ki (kN/rad)		1次材	2次材	有効剛性Ki' (kN/rad)	低減係数Ci (Ki'/Ki)	
			-側											+側
1	-	を又7 -を又9 L=1.82 h=120	-	-	を又7	0.20	-	-	-	14.20	-	-	-	-
					を8	0.91	4.00	7.13	1069.50	21.94	0.000	-	600.15	0.56
					を9	0.71 (0.91)	1.50	2.10	314.82	-13.66	-0.474	-	133076.90	422.71(1.00)
					を又9									

(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		接点座標	耐力壁				接点荷重 Ni (kN)	接点のたわみ i (cm)		剛性低減			
		1次梁	2次梁		幅 (m)	壁倍率	許容耐力 Pi (kN)	剛性 Ki (kN/rad)		1次梁	2次梁	有効剛性Ki' (kN/rad)	低減係数Ci (Ki'/Ki)		
			-側											+側	
3	+	に6 -ち6 L=3.64 h=300 単純梁	-	-	に6	0.91	0.18	0.31	46.50	-7.22	-	-	38.07	0.82	
					ほ6	0.91	5.09	9.07	1360.50	-26.95	0.134	-	1050.99	0.77	
					へ6					27.91	0.313	-			
					ち6	1.82	-	-	-	7.22	-	-	-	-	
3	-	に6 -ち6 L=3.64 h=300 単純梁	-	-	に6	0.91	0.18	0.31	46.50	7.22	-	-	38.07	0.82	
					ほ6	0.91	5.09	9.07	1360.50	26.95	-0.134	-	1050.99	0.77	
					へ6					-27.91	-0.313	-			
					ち6	1.82	-	-	-	-7.22	-	-	-	-	
3	+	へ6 -へ7 L=0.91 h=180 単純梁	に6 -ち6 L=3.64 h=300 単純梁	-	へ6	0.91	1.09	1.94	291.00	-5.97	-	-0.199	219.05	0.75	
					へ7					5.97	-	-			
3	-	へ6 -へ7 L=0.91 h=180 単純梁	に6 -ち6 L=3.64 h=300 単純梁	-	へ6	0.91	1.09	1.94	291.00	5.97	-	0.199	219.05	0.75	
					へ7					-5.97	-	-			
3	+	ち4 -ち6 L=1.82 h=270 単純梁	-	-	ち4	0.91 (1.82)	0.33	0.59	88.50	-2.42	-	-	89.51	1.01(1.00)	
					ち5					-1.20	-0.007	-			
					ち6	0.91				0.55	0.98	147.00			2.42
3	-	ち4 -ち6 L=1.82 h=270 単純梁	-	-	ち4	0.91 (1.82)	0.33	0.59	88.50	2.42	-	-	89.51	1.01(1.00)	
					ち5					1.20	0.007	-			
					ち6	0.91				0.55	0.98	147.00			-2.42
2	+	い15 -い17 L=1.82 h=390 単純梁	-	-	い15	0.91	4.55	8.11	1216.50	-24.95	-	-	1216.50	1.00	
					い16						0.00	0.000			-
					い17						24.95	-			-

階	方向	梁架構条件			接点 座標	耐力壁				接点 荷重 Ni (kN)	接点のたわみ i (cm)		剛性低減	
		1次梁	2次梁			幅 (m)	壁倍率	許容耐力 Pi (kN)	剛性 Ki (kN/rad)		1次梁	2次梁	有効剛性Ki' (kN/rad)	低減係数Ci (Ki'/Ki)
			-側	+側										
2	-	い15 -い17 L=1.82 h=390 単純梁	-	-	い15	0.91	4.55	8.11	1216.50	24.95	-	-	1216.50	1.00
					い16					0.00	0.000	-		
					い17	0.91	4.55	8.11	1216.50	-24.95	-	-	1216.50	1.00
2	+	い16 -に6 L=2.73 h=390 単純梁	い15 -い17 L=1.82 h=390 単純梁	-	い16	0.91	3.60	6.43	964.50	-8.94	-	-0.015	854.88	0.89
					ろ6	0.91	0.19	0.33	49.50	18.77	0.073	-	50.34	1.02(1.00)
					は6	0.91	1.10	1.96	294.00	-5.02	0.058	-	322.04	1.10(1.00)
					に6	0.91	1.10	1.96	294.00	8.94	-	-	322.04	1.10(1.00)
2	-	い16 -に6 L=2.73 h=390 単純梁	い15 -い17 L=1.82 h=390 単純梁	-	い16	0.91	2.60	4.65	697.50	7.12	-	0.012	645.33	0.93
					ろ6	0.91	0.19	0.33	49.50	-13.29	-0.045	-	50.13	1.01(1.00)
					は6	0.91	1.10	1.96	294.00	5.02	-0.034	-	309.06	1.05(1.00)
					に6	0.91	1.10	1.96	294.00	-7.12	-	-	309.06	1.05(1.00)
2	+	に2 -に4 L=1.82 h=390 単純梁	-	-	に2	0.91	5.12	9.13	1369.50	-14.05	-	-	1271.64	0.93
					に3					28.09	0.047	-		
					に4	0.91	-	-	-	14.05	-	-	-	-
2	-	に2 -に4 L=1.82 h=390 単純梁	-	-	に2	0.91	5.12	9.13	1369.50	14.05	-	-	1271.64	0.93
					に3	0.91	-	-	-	-28.09	-0.047	-	-	-
					に4	0.91	-	-	-	-14.05	-	-	-	-
2	+	に7 -に9 L=1.82 h=210 単純梁	-	-	に7	0.91	1.12	2.00	300.00	-6.15	-	-	300.00	1.00
					に8					0.00	0.000	-		
					に9	0.91	1.12	2.00	300.00	6.15	-	-	300.00	1.00
2	-	に7 -に9 L=1.82 h=210 単純梁	-	-	に7	0.91	1.12	2.00	300.00	6.15	-	-	300.00	1.00
					に8	0.91	1.12	2.00	300.00	0.00	0.000	-	300.00	1.00
					に9	0.91	1.12	2.00	300.00	-6.15	-	-	300.00	1.00
2	+	ほ7 -と7 L=1.82 h=240 単純梁	-	-	ほ7	0.91	1.09	1.94	291.00	-6.00	-	-	291.21	1.00(1.00)
					へ7					-0.06	-0.000	-		
					と7	0.91	1.10	1.96	294.00	6.00	-	-	293.79	1.00
2	-	ほ7 -と7 L=1.82 h=240 単純梁	-	-	ほ7	0.91	1.09	1.94	291.00	6.00	-	-	291.21	1.00(1.00)
					へ7	0.91	1.10	1.96	294.00	0.06	0.000	-	293.79	1.00
					と7	0.91	1.10	1.96	294.00	-6.00	-	-	293.79	1.00

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		8920mm			
建物最高高さ		10194mm			
	評価項目	1階	2階	3階	
地に震よ力る	床面積(小屋裏収納面積)	69.56㎡	69.56㎡	46.37㎡	
	地震力に対する壁量係数	46.00cm/㎡	34.00cm/㎡	18.00cm/㎡	
	必要壁量	3199.76cm	2365.04cm	834.66cm	
風に圧よ力る	見付面積	X方向	60.92㎡	37.63㎡	16.75㎡
		Y方向	69.14㎡	40.60㎡	14.21㎡
	風圧力に対する壁量係数	50.00cm/㎡			
	必要壁量	X方向	3046.16cm	1881.44cm	837.71cm
Y方向		3456.92cm	2030.21cm	710.44cm	
壁量チエック	必要壁量 Ln	X方向	3199.76cm	2365.04cm	837.71cm
		Y方向	3456.92cm	2365.04cm	834.66cm
	存在壁量 Ld	X方向	4823.00cm	2548.00cm	2912.00cm
		Y方向	4732.00cm	4004.00cm	2184.00cm
	Ld / Ln	X方向	1.51	1.08	3.48
		Y方向	1.37	1.69	2.62
	不足長さ	X方向	-1623.24cm	-182.96cm	-2074.29cm
		Y方向	-1275.08cm	-1638.96cm	-1349.34cm
	偏心率	X方向	0.01	0.01	0.03
		Y方向	0.14	0.27	0.00
判定	X方向	OK	OK	OK	
	Y方向	OK	OK	OK	

床面積にかける係数

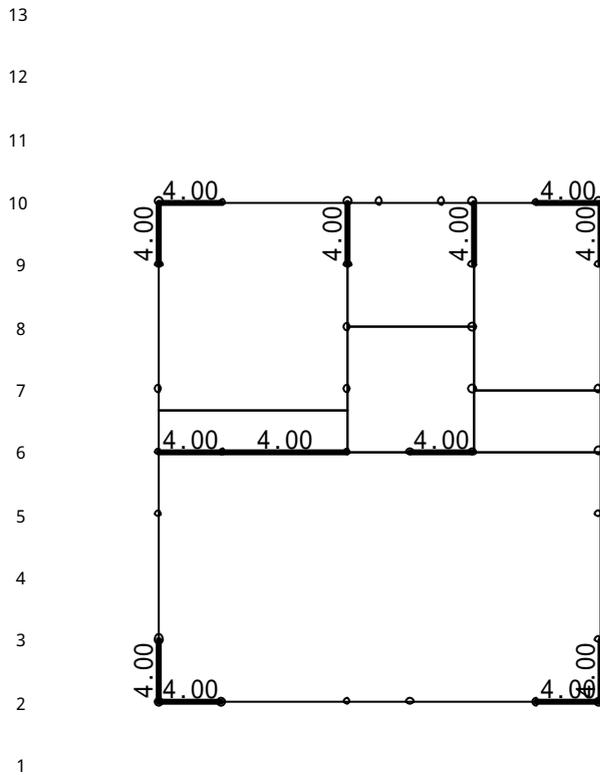
屋根の種類	階数	階	係数 (cm/㎡)
軽い屋根 ・金属板 ・スレート葺等	平屋		11
	2階建	2階	15
		1階	29
	3階建	3階	18
		2階	34
		1階	46
重い屋根 ・土蔵造 ・瓦葺等	平屋		15
	2階建	2階	21
		1階	33
	3階建	3階	24
		2階	39
		1階	50

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 L d 及び許容耐力 P i の算定

3 階耐力壁の配置



い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

3 階 X 方向

通り	$i_j \times l_{ij}$	$i l_i (m) = i j l_{ij}$	$P_i (kN) = i l_i \times 1.960$	$D_x \cdot (L_y - G_y)^2$
2	4.0 × 1.82	7.28	14.27	28358.38
6	4.0 × 3.64	14.56	28.54	0.00
10	4.0 × 1.82	7.28	14.27	28358.38
計		Ld = 29.12	57.08	Jx = 56716.77

3階Y方向

通り	$i_j \times l_{ij}$	$i l_i (m) = i_j l_{ij}$	$P_i (kN) = i l_i \times 1.960$	$D_y \cdot (L_x - G_x)^2$
い	4.0 × 1.82	7.28	14.27	23828.92
に	4.0 × 0.91	3.64	7.13	393.87
へ	4.0 × 0.91	3.64	7.13	1575.47
ち	4.0 × 1.82	7.28	14.27	19693.32
計		$L_d = 21.84$	42.81	$J_y = 45491.57$

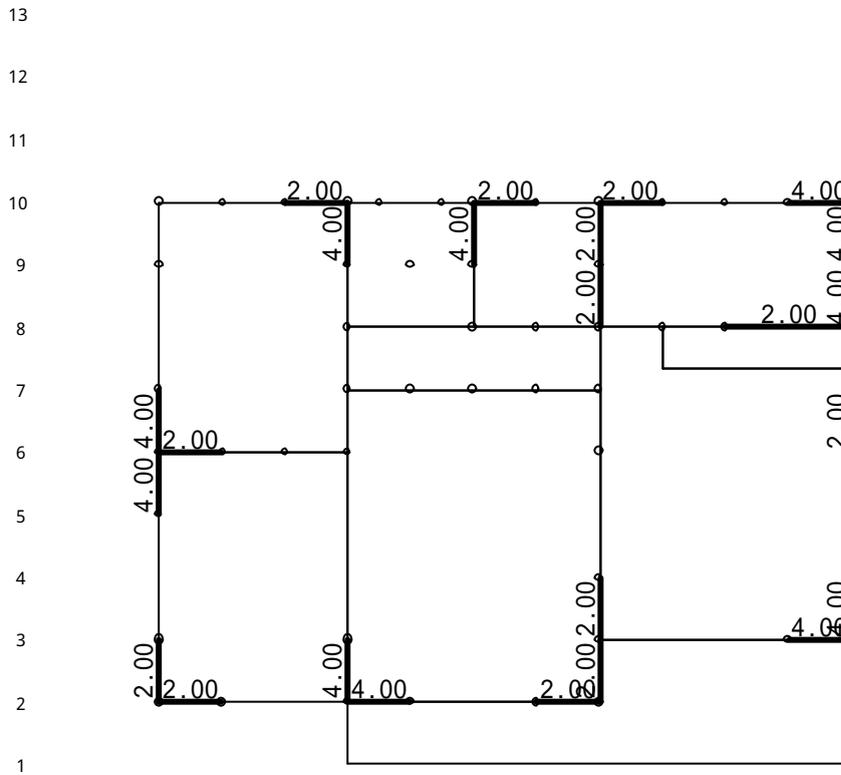
i_j : 耐力壁の壁倍率

l_{ij} : 耐力壁の長さ(m)

L_d : 設計壁量(m)

P_i : 許容耐力(kN)

2階耐力壁の配置



い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

2階X方向

通り	ij × lij	ili(m)= ijlij	Pi(kN)= ili × 1.960	Dx · (Ly-Gy) ^ 2
2	2.0 × 1.82	7.28	14.27	30420.15
	4.0 × 0.91			
3	4.0 × 0.91	3.64	7.13	8753.48
6	2.0 × 0.91	1.82	3.57	9.04
8	2.0 × 1.82	3.64	7.13	3056.48
10	2.0 × 2.73	9.10	17.84	32961.20
	4.0 × 0.91			
計		Ld = 25.48	49.94	Jx = 75200.36

2 階 Y 方向

通り	$i_j \times l_{ij}$	$i l_i (m) = i_j l_{ij}$	$P_i (kN) = i l_i \times 1.960$	$D_y \cdot (L_x - G_x)^2$
い	2.0 × 0.91	9.10	17.84	73830.12
	4.0 × 1.82			
に	4.0 × 1.82	7.28	14.27	13626.23
へ	4.0 × 0.91	3.64	7.13	529.16
ち	2.0 × 3.64	7.28	14.27	2669.58
を	2.0 × 0.91	12.74	24.97	84751.98
	4.0 × 2.73			
計		Ld = 40.04	78.48	Jy = 175407.08

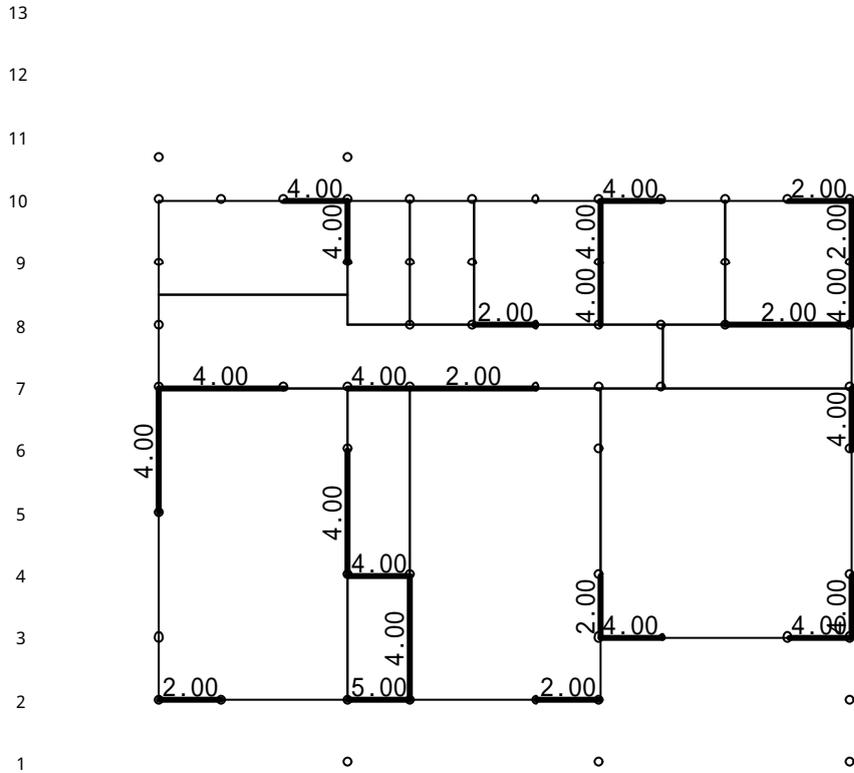
i_j : 耐力壁の壁倍率

l_{ij} : 耐力壁の長さ(m)

Ld : 設計壁量(m)

P_i : 許容耐力(kN)

1階耐力壁の配置



いろいろはにほへとちりぬるをわか

1階X方向

通り	ij × lij	ili(m)= ijlij	Pi(kN)= ili × 1.960	Dx · (Ly-Gy) ^ 2
2	2.0 × 1.82	8.19	16.05	31903.18
	5.0 × 0.91			
3	4.0 × 1.82	7.28	14.27	15951.59
4	4.0 × 0.91	3.64	7.13	3544.80
7	2.0 × 1.82	14.56	28.54	3544.80
	4.0 × 2.73			
8	2.0 × 2.73	5.46	10.70	5317.20
10	2.0 × 0.91	9.10	17.84	35447.98
	4.0 × 1.82			
計		Ld = 48.23	94.53	Jx = 95709.55

1階Y方向

通り	$i_j \times l_{ij}$	$i l_i (m) = i_j l_{ij}$	$P_i (kN) = i l_i \times 1.960$	$D_y \cdot (L_x - G_x)^2$
い	4.0 × 1.82	7.28	14.27	55888.25
に	4.0 × 2.73	10.92	21.40	18185.44
ほ	4.0 × 1.82	7.28	14.27	4625.02
ち	2.0 × 0.91	9.10	17.84	4247.47
	4.0 × 1.82			
を	2.0 × 0.91	12.74	24.97	89930.90
	4.0 × 2.73			
計		$L_d = 47.32$	92.75	$J_y = 172877.07$

i_j : 耐力壁の壁倍率

l_{ij} : 耐力壁の長さ(m)

L_d : 設計壁量(m)

P_i : 許容耐力(kN)

(3) 偏心率

計算の原点は、座標の左下 (X 0、 Y 0) とする。 X 方向、 Y 方向は計算方向を示す。

O x : Y 方向の重心位置(座標)

O y : X 方向の重心位置(座標)

L x : Y 方向の耐力壁位置(座標)

L y : X 方向の耐力壁位置(座標)

G x : Y 方向の剛心位置(座標)

G y : X 方向の剛心位置(座標)

$$G_x = D_{Xy} / D_y$$

$$G_y = D_{Yx} / D_x$$

$$D_{Yx} = D_x \cdot L_y$$

$$D_{Xy} = D_y \cdot L_x$$

e x : Y 方向の偏心距離

e y : X 方向の偏心距離

$$e_x = | O_x - G_x |$$

$$e_y = | O_y - G_y |$$

r e x : X 方向弾力半径

r e y : Y 方向弾力半径

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

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

J x + J y : ねじり剛性

$$J_x = (D_x \cdot (L_y - G_y)^2)$$

$$J_y = (D_y \cdot (L_x - G_x)^2)$$

D x : X 方向の存在壁量

D y : Y 方向の存在壁量

R e x : X 方向偏心率

R e y : Y 方向偏心率

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

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

偏心率の算定

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx + Jy	rex (m)	Rey	判定(0.30)
X	3	3.759	3.640	0.119	102208.34	3.455	0.034	OK
	2	3.826	3.770	0.056	250607.43	5.784	0.010	OK
	1	3.695	3.640	0.055	268586.62	4.352	0.013	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx + Jy	rey (m)	Rey	判定(0.30)
Y	3	3.329	3.337	0.008	102208.34	3.990	0.002	OK
	2	3.997	5.253	1.256	250607.43	4.614	0.272	OK
	1	4.511	5.110	0.599	268586.62	4.394	0.136	OK

重心の算定

3階X方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2	14.79	0.000	0.00
3	4.05	0.910	3.69
5	4.81	2.730	13.13
6	13.86	3.640	50.44
7	7.94	4.550	36.13
8	3.09	5.460	16.85
9	8.04	6.370	51.18
10	11.71	7.280	85.24
計	68.27		256.65

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 256.65 / 68.27 = 3.759 \text{ (m)}$$

3階Y方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
い	11.54	0.000	0.00
ろ	9.87	0.910	8.98
に	12.82	2.730	34.98
又	0.91	3.185	2.91
ほ	3.12	3.640	11.37
又	0.91	4.095	3.74
へ	9.09	4.550	41.38
と	3.90	5.460	21.28
ち	16.11	6.370	102.61
計	68.27		227.25

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 227.25 / 68.27 = 3.329 \text{ (m)}$$

2階X方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2	36.84	0.000	0.00
3	14.47	0.910	13.17
4	7.99	1.820	14.55
5	4.20	2.730	11.47
6	42.70	3.640	155.41
7	23.84	4.550	108.48
8	17.99	5.460	98.24
9	20.92	6.370	133.24
10	32.36	7.280	235.59
計	201.31		770.15

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 770.15 / 201.31 = 3.826 \text{ (m)}$$

2階Y方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
い	30.92	0.000	0.00
ろ	19.80	0.910	18.02
は	4.99	1.820	9.08
に	39.63	2.730	108.19
又	1.99	3.185	6.35
ほ	10.03	3.640	36.49
又	1.99	4.095	8.16
へ	13.72	4.550	62.44
と	13.83	5.460	75.53
ち	40.86	6.370	260.30
り	1.98	7.280	14.41
ぬ	3.47	8.190	28.46
る	4.19	9.100	38.11
を	13.91	10.010	139.19
計	201.31		804.72

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 804.72 / 201.31 = 3.997 \text{ (m)}$$

1階X方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
1	10.13	-0.910	-9.22
2	56.85	0.000	0.00
3	31.33	0.910	28.51
4	30.73	1.820	55.93
5	14.67	2.730	40.04
6	48.16	3.640	175.31
7	59.91	4.550	272.59
8	32.41	5.460	176.95
9	32.88	6.370	209.45
10	59.56	7.280	433.60
又10	2.04	7.890	16.10
計	378.67		1399.25

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 1399.25 / 378.67 = 3.695 \text{ (m)}$$

1階Y方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
い	59.14	0.000	0.00
ろ	18.12	0.910	16.49
は	7.97	1.820	14.51
に	69.31	2.730	189.23
ほ	33.88	3.640	123.31
へ	17.00	4.550	77.35
と	25.93	5.460	141.56
ち	71.74	6.370	457.01
り	14.60	7.280	106.31
ぬ	10.07	8.190	82.48
る	10.53	9.100	95.83
を	40.36	10.010	404.02
計	378.67		1708.09

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 1708.09 / 378.67 = 4.511 \text{ (m)}$$

剛心の算定

3階X方向剛心位置(座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2140.320	0.000	0.000
6	4280.640	3.640	15581.530
10	2140.320	7.280	15581.530
計	8561.280		31163.059

$$G_y = D Y x / D x = 31163.059 / 8561.280 = 3.640 \text{ (m)}$$

3階Y方向剛心位置(座標)

通り	D y	L x	D X y
い	2140.320	0.000	0.000
に	1070.160	2.730	2921.537
へ	1070.160	4.550	4869.228
ち	2140.320	6.370	13633.838
計	6420.960		21424.603

$$G_x = D X y / D y = 21424.603 / 6420.960 = 3.337 \text{ (m)}$$

2階X方向剛心位置(座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2140.320	0.000	0.000
3	1070.160	0.910	973.846
6	535.080	3.640	1947.691
8	1070.160	5.460	5843.074
10	2675.400	7.280	19476.912
計	7491.120		28241.522

$$G_y = D Y x / D x = 28241.522 / 7491.120 = 3.770 \text{ (m)}$$

2階Y方向剛心位置(座標)

通り	D y	L x	D X y
い	2675.400	0.000	0.000
に	2140.320	2.730	5843.074
へ	1070.160	4.550	4869.228
ち	2140.320	6.370	13633.838
を	3745.560	10.010	37493.056
計	11771.760		61839.196

$$G_x = D X y / D y = 61839.196 / 11771.760 = 5.253 \text{ (m)}$$

1階X方向剛心位置(座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2407.860	0.000	0.000
3	2140.320	0.910	1947.691
4	1070.160	1.820	1947.691
7	4280.640	4.550	19476.912
8	1605.240	5.460	8764.610
10	2675.400	7.280	19476.912
計	14179.620		51613.817

$$G_y = D Y x / D x = 51613.817 / 14179.620 = 3.640 \text{ (m)}$$

1階Y方向剛心位置(座標)

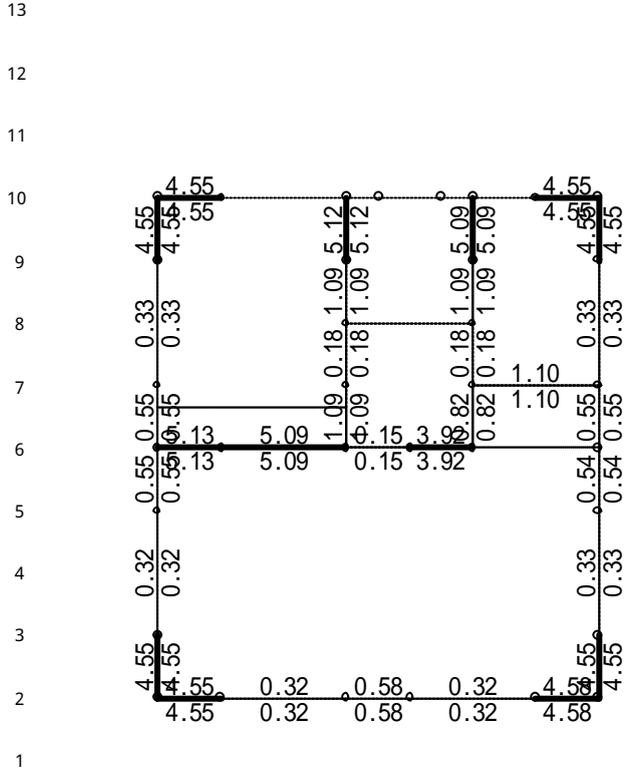
通り	D y	L x	D X y
い	2140.320	0.000	0.000
に	3210.480	2.730	8764.610
ほ	2140.320	3.640	7790.765
ち	2675.400	6.370	17042.298
を	3745.560	10.010	37493.056
計	13912.080		71090.729

$$G_x = D X y / D y = 71090.729 / 13912.080 = 5.110 \text{ (m)}$$

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



い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

3階耐力壁の配置

- 'i : 耐力壁の壁倍率
- i : 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)
- i : 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)
- i : 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)
- K : 壁の剛性(kN/rad)

3階X + 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi (kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
2	い-ろ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	10.00	19.60	2940.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	ろ-に	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
	に-ほ	準耐内	1.00	0.96	0.60	0.58	0.00	0.58	-	0.58	0.91	0.53			
	ほ-と	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
と-ち	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.58	-	4.58	0.91	4.17				
	準耐内	1.00	0.96	0.60	0.58										

3階X +方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
6	いろ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	0.91	4.67	17.64	34.57	5185.50
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	ろ-に	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	-	5.09	1.82	9.26			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	に-ほ	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	0.82	0.15	0.91	0.14			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	ほ-へ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	0.77	3.92	0.91	3.57			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	7	へ-ち	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	1.82			
準耐内			1.00	0.92	0.60	0.55									
10	いろ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	8.28	16.22	2433.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	と-ち	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
計	Ld=37.92											74.31	11146.50		

3階X -方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
2	いろ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	10.00	19.60	2940.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	ろ-に	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
		準耐内	1.00	0.96	0.60	0.58	0.00	0.58	-	0.58	0.91	0.53			
	ほ-と	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
		準耐内	1.00	0.96	0.60	0.58	0.00	0.58	-	0.58	0.91	0.53			
	と-ち	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.58	-	4.58	0.91	4.17			
		準耐内	1.00	0.96	0.60	0.58									
6	いろ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	0.91	4.67	17.64	34.57	5185.50
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	ろ-に	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	-	5.09	1.82	9.26			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	に-ほ	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	0.82	0.15	0.91	0.14			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	ほ-へ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	0.77	3.92	0.91	3.57			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	7	へ-ち	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	1.82			
準耐内			1.00	0.92	0.60	0.55									
10	いろ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	8.28	16.22	2433.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	と-ち	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
計	Ld=37.92											74.31	11146.50		

3階Y+方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
い	2-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	10.46	20.50	3075.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	3-5	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
	5-6	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	6-7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	7-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60			
い	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	6.80	13.32	1998.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	6-7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	7-8	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
8-9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99				
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	0.91	4.66				
	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56										
	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56										
へ	6-7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	0.75	0.82	0.91	0.75	6.53	12.79	1918.50
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	7-8	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	8-9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	-	5.09	0.91	4.63				
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										
ち	2-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	10.47	20.52	3078.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	3-5	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60			
	5-6	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	0.99	0.54	0.91	0.49			
	6-7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	7-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60			
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14				
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										
計												Ld=34.26	67.13	10069.50	

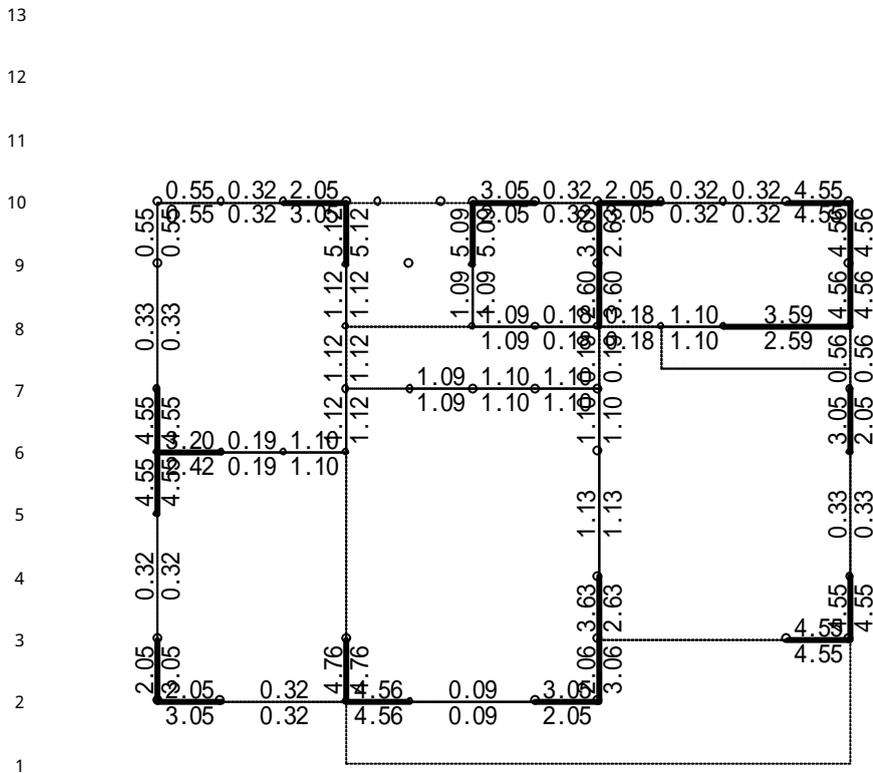
3階Y-方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
い	2-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	10.46	20.50	3075.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	3-5	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
	5-6	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	6-7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	7-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60			
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14				
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										

3階 Y - 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150				
			i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐											
に	6 - 7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	6.80	13.32	1998.00				
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55													
	7 - 8	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16							
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09													
	8 - 9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99							
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55													
	9 - 10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	0.91	4.66							
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56													
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56													
	へ	6 - 7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	0.75	0.82	0.91				0.75	6.53	12.79	1918.50
			準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55												
		7 - 8	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91				0.16			
腰等内			1.00	0.15	0.60	0.09													
8 - 9		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99							
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55													
9 - 10		両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	-	5.09	0.91	4.63							
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55													
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55													
ち		2 - 3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	10.47	20.52	3078.00			
			準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55												
		3 - 5	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60						
	5 - 6	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	0.99	0.54	0.91	0.49							
	6 - 7	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50							
	7 - 9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60							
	9 - 10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14							
準耐内		1.00	0.91	0.60	0.55														
計												Ld=34.26	67.13	10069.50					

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



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

2階耐力壁の配置

- 'i : 耐力壁の壁倍率
- i : 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)
- i : 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)
- i : 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)
- K : 壁の剛性(kN/rad)

2階X + 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi (kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
2	い-ろ	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87	9.54	18.70	2805.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-に	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
		両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	0.91	4.15			
	ほ-と	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	1.82	0.16			
と-ち	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78				
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										

2階X+方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
3	る-を	両筋 準耐内	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	4.14	8.11	1216.50
			1.00	0.92	0.60	0.55									
6	い-ろ	圧筋 準耐内 準耐内	2.50	-	-	2.50	2.50	3.60	0.89	3.20	0.91	2.91	4.08	7.99	1198.50
			1.00	0.92	0.60	0.55									
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-は	腰等内 腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10	0.00	0.19	-	0.19	0.91	0.17			
			1.00	0.16	0.60	0.10									
	は-に	準耐内 準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
1.00			0.92	0.60	0.55										
7	ほ-へ	準耐内 準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	2.99	5.86	879.00
			1.00	0.91	0.60	0.55									
	へ-と	準耐内 準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	と-ち	準耐内 準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
8	へ-と	準耐内 準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	8.84	17.32	2598.00
			1.00	0.91	0.60	0.55									
	と-ち	腰等内 腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
			1.00	0.15	0.60	0.09									
	ち-り	腰等内 腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
			1.00	0.15	0.60	0.09									
	り-ぬ	準耐内 準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	ぬ-を	圧筋 準耐内 準耐内	2.50	-	-	2.50	2.50	3.59	-	3.59	1.82	6.53			
			1.00	0.91	0.60	0.55									
1.00			0.91	0.60	0.55										
10	い-ろ	準耐内 準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	12.32	24.16	3624.00
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-は	腰等内 準耐内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	は-に	引筋 準耐内	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	へ-と	圧筋 準耐内	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
	と-ち	腰等内 準耐内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29			
			1.00	0.92	0.60	0.55									
ち-り	引筋 準耐内	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87				
		1.00	0.91	0.60	0.55										
り-ぬ	腰等内 準耐内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29				
		1.00	0.92	0.60	0.55										
ぬ-る	腰等内 準耐内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29				
		1.00	0.92	0.60	0.55										
る-を	両筋 準耐内	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14				
		1.00	0.91	0.60	0.55										
計												Ld=41.91	82.14	12321.00	

2階 X - 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
2	い-ろ	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78	9.54	18.70	2805.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-に	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	ほ-と	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	1.82	0.16			
と-ち	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87				
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										
3	る-を	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	4.14	8.11	1216.50
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
6	い-ろ	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.60	0.93	2.42	0.91	2.20	3.37	6.60	990.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-は	腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10	0.00	0.19	-	0.19	0.91	0.17			
		腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10									
は-に	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00				
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										
7	ほ-へ	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	2.99	5.86	879.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	へ-と	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	と-ち	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
8	へ-と	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	7.02	13.75	2062.50
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	と-ち	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	ち-り	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	り-ぬ	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ぬ-を	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.59	-	2.59	1.82	4.71			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
準耐内		1.00	0.91	0.60	0.55										
10	い-ろ	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	13.23	25.94	3891.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-は	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	は-に	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	へ-と	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	と-ち	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
ち-り	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78				
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										
り-ぬ	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29				
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										
ぬ-る	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29				
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										
る-を	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14				
	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55										
計												Ld=40.29	78.96	11844.00	

2階Y+方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		C i	i	l i	i l i	i l i	P i (kN)= i l i × 1.960	K(kN/rad)= P i × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
い	2-3	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87	11.83	23.19	3478.50
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	3-5	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
		両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
	6-7	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
7-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60				
9-10	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50				
に	2-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	0.93	4.76	0.91	4.33	12.05	23.62	3543.00
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	6-7	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	7-8	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	8-9	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	0.91	4.66			
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
へ	8-9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	5.62	11.01	1651.50
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	-	5.09	0.91	4.63			
準耐内		1.00	0.91	0.60	0.55										
準耐内		1.00	0.91	0.60	0.55										
ち	2-3	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.06	-	2.06	0.91	1.87	14.07	27.59	4138.50
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	3-4	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.63	-	3.63	0.91	3.30			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	4-6	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	1.13	-	1.13	1.82	2.06			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	6-7	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	7-8	腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10	0.00	0.19	-	0.19	0.91	0.17			
		腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10									
8-9	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.60	-	2.60	0.91	2.37				
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										
	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55										
9-10	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.63	-	3.63	0.91	3.30				
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										

2階Y+方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
を	3-4	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	16.33	32.00	4800.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	4-6	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	6-7	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
7-8	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51				
8-9	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	0.91	4.15				
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	0.91	4.15				
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
計												Ld=59.90	117.41	17611.50	

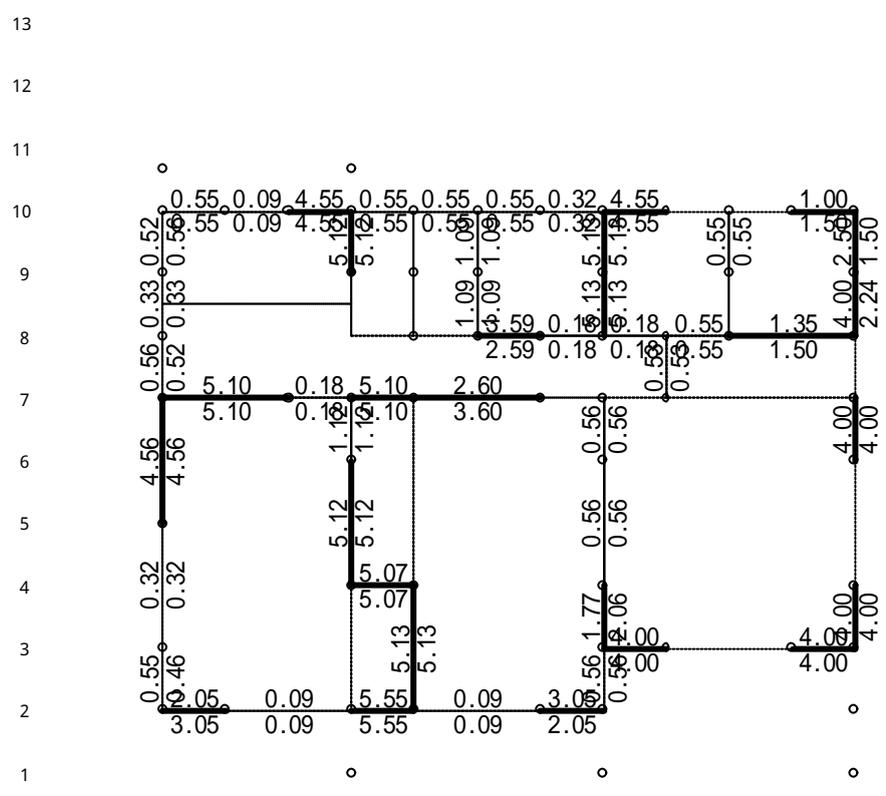
2階Y-方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
い	2-3	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78	12.74	24.97	3745.50
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	3-5	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
	5-6	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	6-7	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
準耐内		1.00	0.92	0.60	0.55										
7-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60				
9-10	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50				
に	2-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	0.93	4.76	0.91	4.33	12.05	23.62	3543.00
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	6-7	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	7-8	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	8-9	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	0.91	4.66			
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
へ	8-9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	5.62	11.01	1651.50
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.09	-	5.09	0.91	4.63			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55											

2階Y - 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		C i	i	l i	i l i	i l i	P i (kN)= i l i × 1.960	K(kN/rad)= P i × 150
			' i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
ち	2 - 3	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.06	-	3.06	0.91	2.78	14.07	27.57	4135.50
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	3 - 4	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.63	-	2.63	0.91	2.39			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	4 - 6	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	1.13	-	1.13	1.82	2.06			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	6 - 7	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	1.10	-	1.10	0.91	1.00			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	7 - 8	腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10	0.00	0.19	-	0.19	0.91	0.17			
		腰等内	1.00	0.16	0.60	0.10									
	8 - 9	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.60	-	3.60	0.91	3.28			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	9 - 10	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.63	-	2.63	0.91	2.39			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
9 - 10	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
を	3 - 4	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14	15.42	30.22	4533.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	4 - 6	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	1.82	0.60			
	6 - 7	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	7 - 8	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51			
	8 - 9	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	0.91	4.15			
準耐内		1.00	0.94	0.60	0.56										
9 - 10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	0.91	4.15				
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
計												Ld=59.90	117.39	17608.50	

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



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

1階耐力壁の配置

- 'i : 耐力壁の壁倍率
- i : 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)
- i : 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)
- i : 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)
- K : 壁の剛性(kN/rad)

1階X + 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi (kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
2	い-ろ	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87	10.02	19.64	2946.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-に	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	1.82	0.16			
		に-ほ	両筋	4.00	-	-	4.00	5.00	5.55	-	5.55	0.91			
	に-ほ	耐力壁	2.50	-	-	2.50	(6.50)	(7.05)							
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ほ-と	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	1.82	0.16			
	と-ち	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78			
準耐内		1.00	0.92	0.60	0.55										

1階X+方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
3	り-ち	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64	7.28	14.26	2139.00
	を-る	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64			
4	に-ほ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.07	-	5.07	0.91	4.61	4.61	9.04	1356.00
		準耐内	1.00	0.89	0.60	0.53									
		準耐内	1.00	0.89	0.60	0.53									
7	い-は	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.10	-	5.10	1.82	9.28	18.81	36.86	5529.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	は-に	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	に-ほ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.10	-	5.10	0.91	4.64			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ほ-と	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.60	-	2.60	1.82	4.73			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	8	へ-と	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.59	-	3.59	0.91	3.27	6.55	12.83
準耐内			1.00	0.91	0.60	0.55									
準耐内			1.00	0.91	0.60	0.55									
と-ち		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
ち-り		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
り-ぬ		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
を-ぬ		圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	2.50	0.54	1.35	1.82	2.46			
10		い-ろ	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	11.56	22.65
	ろ-は	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	0.91	0.08			
	は-に	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	に-ほ	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	ほ-へ	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	へ-と	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	と-ち	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29			
	ち-り	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
準耐内		1.00	0.91	0.60	0.55										
を-る	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	2.50	0.40	1.00	0.91	0.91				
計												Ld=58.83	115.28	17292.00	

1階 X - 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
2	い-ろ	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.05	-	3.05	0.91	2.78	10.02	19.64	2946.00
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ろ-に	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	1.82	0.16			
		に-ほ	両筋	4.00	-	-	4.00	5.00	5.55	-	5.55	0.91			
		耐力壁	2.50	-	-	2.50	(6.50)	(7.05)							
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ほ-と	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	1.82	0.16			
	と-ち	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.05	-	2.05	0.91	1.87			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
3	り-ち	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64	7.28	14.26	2139.00
		を-る	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91			
4	に-ほ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.07	-	5.07	0.91	4.61	4.61	9.04	1356.00
		準耐内	1.00	0.89	0.60	0.53									
		準耐内	1.00	0.89	0.60	0.53									
7	い-は	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.10	-	5.10	1.82	9.28	20.63	40.43	6064.50
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	は-に	腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
	に-ほ	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.10	-	5.10	0.91	4.64			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	ほ-と	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.60	-	3.60	1.82	6.55			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	8	へ-と	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.59	-	2.59	0.91			
準耐内			1.00	0.91	0.60	0.55									
準耐内			1.00	0.91	0.60	0.55									
と-ち		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
ち-り		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.18	-	0.18	0.91	0.16			
		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09									
り-ぬ		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
を-ぬ		引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	1.50	-	1.50	1.82	2.73			
10		い-ろ	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	12.02	23.56
	ろ-は		腰等内	1.00	0.15	0.60	0.09	0.00	0.09	-	0.09	0.91	0.08		
	は-に	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
		準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55									
	に-ほ	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	ほ-へ	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	へ-と	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50			
	と-ち	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	0.91	0.29			
	ち-り	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.55	-	4.55	0.91	4.14			
準耐内		1.00	0.91	0.60	0.55										
を-る	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	1.50	-	1.50	0.91	1.37				
計												Ld=60.47	118.51	17776.50	

1階Y+方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			i	i	i	倍率	耐力壁	+準耐							
い	2-3	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	10.66	20.90	3135.00
	3-5	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
	5-7	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	1.82	8.30			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	7-8	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51			
	8-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	0.91	0.30			
9-10	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	0.93	0.52	0.91	0.47				
に	4-6	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	1.82	9.32	15.00	29.40	4410.00
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	6-7	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	0.91	4.66			
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
ほ	2-4	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	1.82	9.34	9.34	18.31	2746.50
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
へ	8-9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	1.98	3.88	582.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	9-10	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
ち	2-3	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51	12.99	25.46	3819.00
	3-4	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	3.06	0.58	1.77	0.91	1.61			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	4-6	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	1.82	1.02			
	6-7	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51			
	8-9	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	0.91	4.67			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	0.91	4.67				
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
じ	7-8	準耐内	1.00	0.89	0.60	0.53	0.00	0.53	-	0.53	0.91	0.48	0.48	0.94	141.00
ぬ	9-10	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	0.50	0.98	147.00
を	4-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64	13.20	25.86	3879.00
	7-6	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64			
	9-8	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64			
	10-9	圧筋	2.50	-	-	2.50	2.50	2.50	-	2.50	0.91	2.28			
計												Ld=64.15	125.73	18859.50	

1階Y - 方向算定表

通り	位置	種別	耐力壁量				倍率計(合計)		Ci	i	li	ili	ili	Pi(kN)= ili × 1.960	K(kN/rad)= Pi × 150
			'i	i	i	倍率	耐力壁	+ 準耐							
い	2-3	準耐内	1.00	0.92	0.60	0.55	0.00	0.55	0.83	0.46	0.91	0.42	10.58	20.74	3111.00
	3-5	腰等内	1.00	0.53	0.60	0.32	0.00	0.32	-	0.32	1.82	0.58			
	5-7	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.56	-	4.56	1.82	8.30			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	7-8	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	0.93	0.52	0.91	0.47			
	8-9	腰等内	1.00	0.55	0.60	0.33	0.00	0.33	-	0.33	0.91	0.30			
9-10	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51				
に	4-6	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	1.82	9.32	15.00	29.40	4410.00
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	6-7	準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56	0.00	1.12	-	1.12	0.91	1.02			
		準耐内	1.00	0.93	0.60	0.56									
	9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.12	-	5.12	0.91	4.66			
準耐内		1.00	0.93	0.60	0.56										
ほ	2-4	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	1.82	9.34	9.34	18.31	2746.50
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
へ	8-9	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99	1.98	3.88	582.00
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
	9-10	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	1.09	-	1.09	0.91	0.99			
		準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55									
ち	2-3	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51	13.25	25.97	3895.50
	3-4	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	2.06	-	2.06	0.91	1.87			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
	4-6	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	1.82	1.02			
	6-7	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56	0.00	0.56	-	0.56	0.91	0.51			
	8-9	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	0.91	4.67			
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
		準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56									
9-10	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	5.13	-	5.13	0.91	4.67				
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
	準耐内	1.00	0.94	0.60	0.56										
じ	7-8	準耐内	1.00	0.89	0.60	0.53	0.00	0.53	-	0.53	0.91	0.48	0.48	0.94	141.00
ぬ	9-10	準耐内	1.00	0.91	0.60	0.55	0.00	0.55	-	0.55	0.91	0.50	0.50	0.98	147.00
を	4-3	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64	10.69	20.95	3142.50
	7-6	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	-	4.00	0.91	3.64			
	9-8	両筋	4.00	-	-	4.00	4.00	4.00	0.56	2.24	0.91	2.04			
	10-9	引筋	1.50	-	-	1.50	1.50	1.50	-	1.50	0.91	1.37			
計	Ld=61.82											121.17	18175.50		

(2) 建物重量の算定

3階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					wi (kN)
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
2							1.0	軒先 外壁	0.57 0.49	4.54 8.92	2.59 4.40	6.99	18.51
	屋根	0.67	23.19	15.54	23.05	23.05	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	4.37 10.19	2.49 5.03									
6							0.5	内壁	0.30	8.28	2.48	2.48	17.78
	屋根	0.67	5.80	3.88	7.54	7.54	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	1.09 2.55	0.62 1.26									
7							0.5	内壁	0.30	2.37	0.71	0.71	14.37
	屋根	0.67	17.39	11.65	19.77	19.77	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	3.28 7.64	1.87 3.77									
10							0.5	軒先 外壁	0.57 0.49	4.54 8.92	2.59 4.40	6.99	16.87
	屋根	0.67	8.28	2.48									
	軒先 外壁	0.57 0.49	4.37 10.19	2.49 5.03									
合計	-	-	-	-	50.36	50.36	-	-	-	-	-	17.17	67.53

3階Y方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					wi (kN)
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
い							1.0	軒先 外壁	0.57 0.49	5.09 10.19	2.90 5.03	7.93	18.47
	屋根	0.67	19.87	13.32	21.08	21.08	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	3.28 7.64	1.87 3.77									
に							0.5	内壁	0.30	4.73	1.42	1.42	18.81
	屋根	0.67	13.25	8.88	13.70	13.70	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	2.18 5.10	1.25 2.51									
へ							0.5	内壁	0.30	4.73	1.42	1.42	15.30
	屋根	0.67	13.25	8.88	14.06	14.06	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	2.18 5.10	1.25 2.51									
ち							0.5	軒先 外壁	0.57 0.49	5.09 10.19	2.90 5.03	7.93	14.95
	屋根	0.67	4.73	1.42									
	軒先 外壁	0.57 0.49	3.28 7.64	1.87 3.77									
合計	-	-	-	-	48.84	48.84	-	-	-	-	-	18.69	67.53

2階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					wi (kN)
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
2							1.0	外壁	0.49	17.84	8.79	8.79	14.40
	軒先	0.57	2.54	1.45	11.22	11.22	0.5						
	外壁	0.49	5.10	2.51									
3							0.5	外壁	0.49	5.10	2.51	2.51	26.20
	内壁	0.30	1.18	0.36									
	洋室(一般居室)	1.19	5.80	6.90									
6							0.5	内壁	0.30	10.65	3.19	3.19	28.22
	屋根	0.67	9.94	6.66	36.15	36.15	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	1.64 13.80	0.93 6.80									
7							0.5	内壁	0.30	7.10	2.13	2.13	16.20
	屋根	0.67	3.31	2.22	13.90	13.90	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	0.55 4.02	0.31 1.98									
							0.5	内壁	0.30	7.10	2.13	2.13	16.20
	内壁	0.30	8.28	2.48									
	洋室(一般居室)	1.19	5.80	6.90									
							0.5	内壁	0.30	7.10	2.13	2.13	16.20
	屋根	0.67	3.31	2.22	14.25	14.25	0.5						
	軒先 外壁	0.57 0.49	0.55 4.27	0.31 2.10									
							0.5	内壁	0.30	7.10	2.13	2.13	16.20
	内壁	0.30	9.06	2.72									
	洋室(一般居室)	1.19	5.80	6.90									
合計	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

2階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					wi (kN)
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
8	屋根	0.67	3.31	2.22	14.25	14.25	0.5	バルコニー手摺壁 内壁	0.49 0.30	<0.91> 8.28	0.45 2.48	2.93	22.80
	軒先	0.57	0.55	0.31									
	外壁	0.49	4.27	2.10									
	内壁	0.30	9.06	2.72									
10	洋室(一般居室)	1.19	5.80	6.90			0.5	軒先 外壁	0.57 0.49	3.64 22.93	2.07 11.31	13.38	26.12
	屋根	0.67	6.63	4.44	25.49	25.49							
	軒先	0.57	1.09	0.62									
	外壁	0.49	9.53	4.70									
	内壁	0.30	13.01	3.90			0.5						
	洋室(一般居室)	1.19	8.28	9.85									
	階段	0.60	3.31	1.97			1.0						
合計	-	-	-	-	101.00	101.00	-	-	-	-	-	32.94	133.94

2階Y方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					wi (kN)
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
い							1.0	外壁	0.49	20.38	10.05	10.05	27.06
	外壁	0.49	15.29	7.54	34.03	34.03	0.5						
に	内壁	0.30	9.46	2.84			0.5	内壁	0.30	10.65	3.19	3.19	30.91
	洋室(一般居室)	1.19	19.87	23.65									
へ	外壁	0.49	10.19	5.03	21.40	21.40	0.5	内壁	0.30	7.10	2.13	2.13	24.96
	バルコニー手摺壁	0.49	<0.91>	0.45									
	内壁	0.30	7.10	2.13									
	洋室(一般居室)	1.19	9.94	11.83									
ち	階段	0.60	3.31	1.97			0.5	外壁 内壁	0.49 0.30	7.41 8.28	3.65 2.48	6.14	31.15
	軒先	0.57	1.09	0.62	24.25	24.25							
を	外壁	0.49	10.19	5.03			0.5	軒先 外壁	0.57 0.49	4.54 8.92	2.59 4.40	6.99	19.87
	内壁	0.30	9.06	2.72									
合計	-	-	-	-	105.45	105.45	-	-	-	-	-	28.50	133.94

1階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					wi (kN)
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	
2							1.0	外壁 バルコニー手摺壁 内壁 バルコニー(一般居室)	0.49 0.49 0.30 1.19	17.84 <9.10> 1.18 6.63	8.79 4.49 0.36 7.88	21.52	28.95
	外壁	0.49	5.10	2.51	14.87	14.87	0.5						
	内壁	0.30	3.55	1.07			0.5						
	洋室(一般居室)	1.19	5.80	6.90									
3	バルコニー(一般居室)	1.19	3.31	3.94			0.5	外壁	0.49	10.19	5.03	5.03	19.84
	外壁	0.49	5.10	2.51	14.77	14.77							
4	内壁	0.30	4.73	1.42			0.5	内壁	0.30	1.18	0.36	0.36	30.43
	洋室(一般居室)	1.19	9.11	10.84									
(6)	外壁	0.49	10.19	5.03	29.90	45.38	0.5						
	内壁	0.30	9.46	2.84									
	洋室(一般居室)	1.19	18.22	21.68									
	内壁	0.30	1.18	0.36									
	外壁	0.49	5.10	2.51	15.48	(45.38)	-						
	内壁	0.30	5.92	1.78									
	洋室(一般居室)	1.19	9.11	10.84									
	内壁	0.30	1.18	0.36									

1階X方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	wi(kN)
7	外壁	0.49	5.10	2.51	15.48	(45.38)	0.5	内壁	0.30	17.75	5.32	5.32	35.87
	内壁	0.30	5.92	1.78									
	洋室(一般居室)	1.19	9.11	10.84									
	内壁	0.30	1.18	0.36									
8	外壁	0.49	5.10	2.51	15.72	15.72	0.5	内壁	0.30	15.38	4.61	4.61	28.94
	内壁	0.30	7.88	2.36									
	洋室(一般居室)	1.19	9.11	10.84									
10	軒先	0.57	0.36	0.21	32.94	32.94	0.5	軒先	0.57	4.58	2.61	16.55	33.02
	外壁	0.49	10.19	5.03									
	内壁	0.30	20.11	6.03									
	洋室(一般居室)	1.19	14.91	17.74									
	階段	0.60	6.63	3.94									
合計	-	-	-	-	123.68	123.68	-	-	-	-	-	53.38	177.06

1階Y方向通り重量算定表

通り	区間重量							通り重量					
	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	Wi'(kN)	配分率	区分	単位荷重 (kN/m ²)	面積(m ²) <長さ(m)>	Wo(kN)	Wi(kN)	wi(kN)
い	軒先	0.57	3.30	1.88	34.85	34.85	0.5	外壁	0.49	20.38	10.05	10.73	28.15
	外壁	0.49	15.29	7.54									
	内壁	0.30	5.92	1.78									
	洋室(一般居室)	1.19	19.87	23.65									
に	軒先	0.57	0.55	0.31	13.21	13.21	0.5	バルコニー手摺壁	0.49	<0.91>	0.45	4.77	28.80
	外壁	0.49	5.10	2.51									
	内壁	0.30	3.55	1.07									
	洋室(一般居室)	1.19	4.97	5.91									
ほ	バルコニー(一般居室)	1.19	0.83	0.99	12.90	12.90	0.5	内壁	0.30	9.46	2.84	2.84	15.89
	階段	0.60	3.31	1.97									
	外壁	0.49	5.10	2.51									
	バルコニー手摺壁	0.49	<0.91>	0.45									
へ	外壁	0.49	5.10	2.51	26.50	26.50	0.5	内壁	0.30	4.73	1.42	1.42	21.12
	バルコニー手摺壁	0.49	<1.82>	0.90									
	内壁	0.30	9.46	2.84									
	洋室(一般居室)	1.19	13.25	15.77									
ち	バルコニー(一般居室)	1.19	1.66	1.97	12.90	12.90	0.5	外壁	0.49	2.55	1.26	5.87	25.57
	外壁	0.49	5.10	2.51									
	バルコニー手摺壁	0.49	<0.91>	0.45									
	内壁	0.30	3.55	1.07									
り	洋室(一般居室)	1.19	5.80	6.90	13.25	13.25	0.5	内壁	0.30	1.96	0.59	0.59	13.66
	バルコニー(一般居室)	1.19	1.66	1.97									
	外壁	0.49	5.10	2.51									
	バルコニー手摺壁	0.49	<0.91>	0.45									
ぬ	外壁	0.49	5.10	2.51	26.50	26.50	0.5	内壁	0.30	2.37	0.71	0.71	20.58
	バルコニー手摺壁	0.49	<1.82>	0.90									
	内壁	0.30	9.46	2.84									
	洋室(一般居室)	1.19	11.59	13.80									
を	バルコニー(一般居室)	1.19	1.66	1.97	12.90	12.90	0.5	外壁	0.49	17.84	8.79	10.05	23.30
	外壁	0.49	5.10	2.51									
	バルコニー手摺壁	0.49	<1.82>	0.90									
	内壁	0.30	4.73	1.42									
合計	-	-	-	-	140.09	140.09	-	-	-	-	-	36.97	177.06

(3) 地震力の算定

階	W _i (kN)	W _i (kN)	i	A _i	C _i	E Q _i (kN)	E P _i (kN)	C' _i
3	67.53	67.53	0.178	1.675	0.268	18.10	18.10	0.268
2	133.94	201.47	0.532	1.258	0.201	40.57	22.47	0.168
1	177.06	378.53	1.000	1.000	0.160	60.57	20.00	0.113

$$Q_i = C_i \times \sum_{i=1}^n W_i$$

ここで層せん断力係数 C_i は次式で計算する。

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

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。

R_t : 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 R_t = 1.0 となる。

A_i : 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。

$$A_i = 1 + \left(\frac{1}{i} - \frac{1}{i-1} \right) \frac{2T}{1 + 3T}$$

ここで、 $\frac{1}{i}$ 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、

$$\frac{1}{i} = \frac{\sum_{i=1}^n W_i}{\sum_{i=1}^n W_i}$$

T : 建物の固有周期

告示1793号第2に従い下式で計算する。

$$T = 0.03 \times h(m)$$

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。

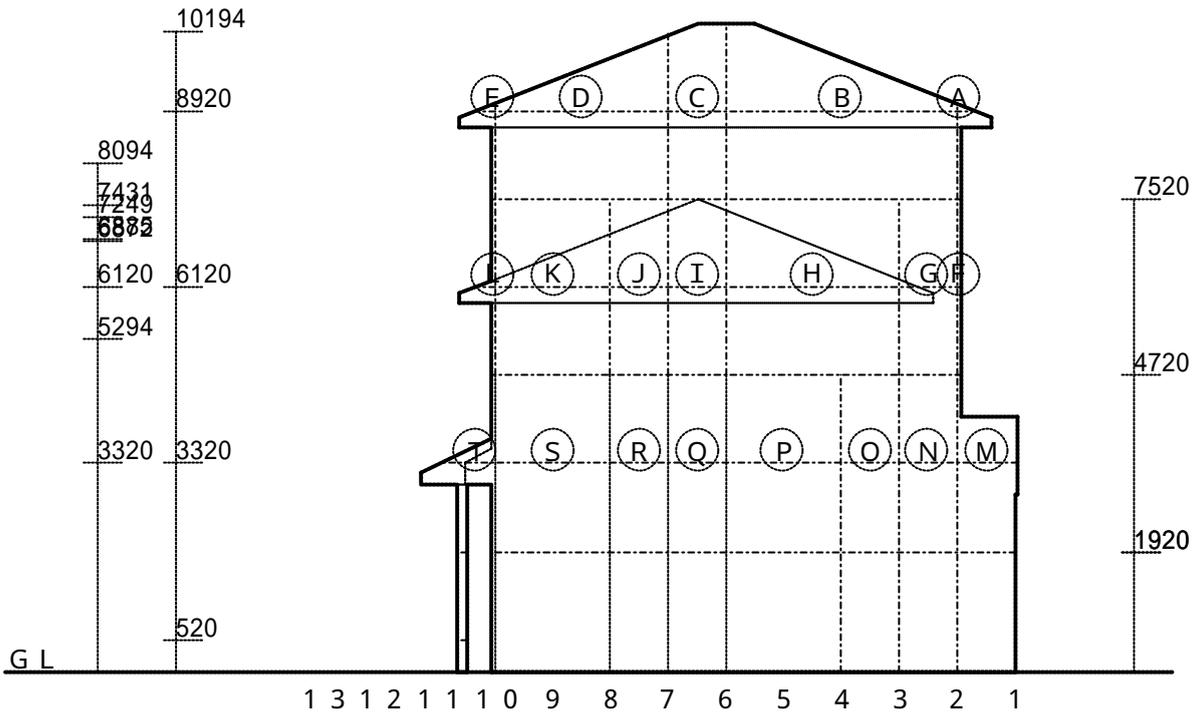
C₀ : 標準せん断力係数

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 : E P_i = E Q_i - E Q_{i+1}

$$C' _i = E P_i / W_i$$

(4) 風圧力の算定



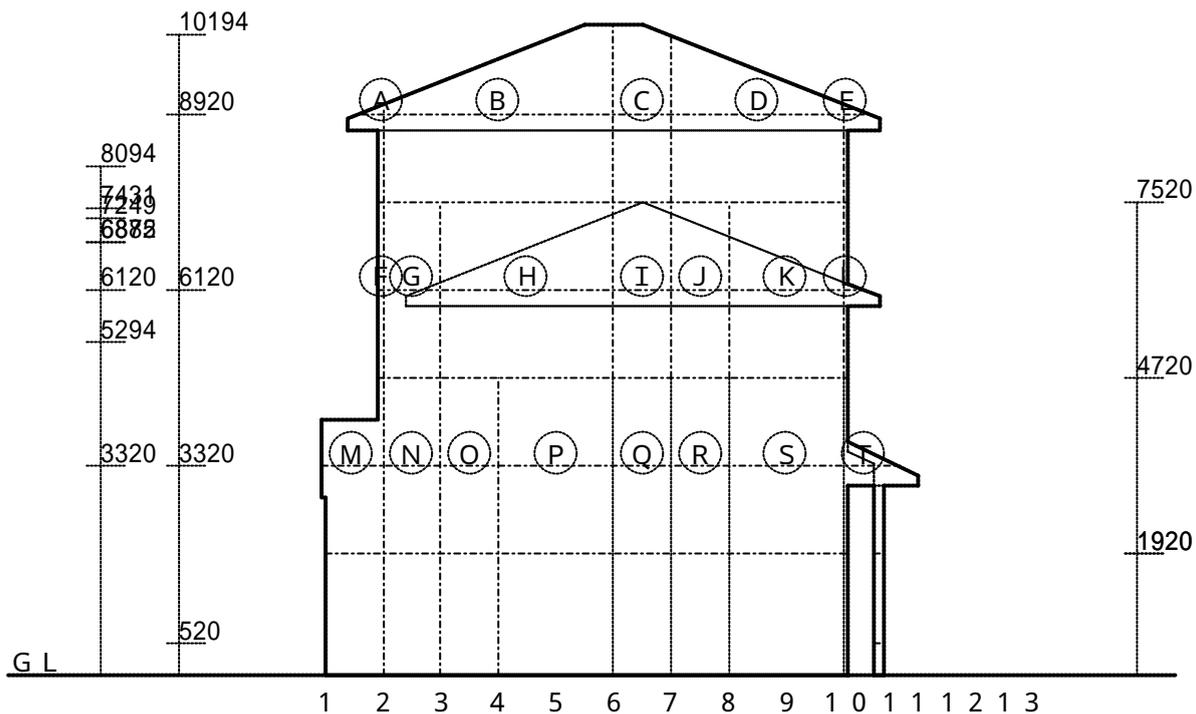
X + 方向風圧力算出面

X + 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i	
3	2	A	-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19	4.09	15.99	
			8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09					
	6	B	-	1073.47	0.62	4.00	2.66	7.80	7.80	5.03		
			8.09	1073.47	1.15	4.18	5.15					
	7	C	-	1073.47	0.62	1.47	0.97	2.26	2.26	3.90		
			8.09	1073.47	1.15	1.04	1.29					
	10	D	-	1073.47	0.62	2.54	1.68	5.54	5.54	2.96		
			8.09	1073.47	1.15	3.13	3.86					
		E		-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19		
				8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09				

X + 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i		
2	2	F	6.12	1073.47	1.07	0.18	0.21	0.21	0.21	1.63	20.52		
		G	6.12	1073.47	1.07	2.40	2.75	2.85	2.85				
	3	-	1073.47	0.62	0.15	0.10	7.49	7.49	5.17				
		H	6.89	1073.47	1.10	1.98			2.34				
	6	-	1073.47	0.62	2.54	1.68	2.20	2.20	4.84				
		5.29	1073.47	1.03	3.13	3.47							
		I	7.43	1073.47	1.12	0.08			0.10				
	7	-	1073.47	0.62	1.43	0.95	2.33	2.33	2.26				
		5.29	1073.47	1.03	1.04	1.16							
		J	7.25	1073.47	1.12	0.33			0.39				
	8	-	1073.47	0.62	1.18	0.78	5.16	5.16	3.75				
		5.29	1073.47	1.03	1.04	1.16							
		K	6.89	1073.47	1.10	1.65			1.95				
	10	-	1073.47	0.62	1.36	0.90	0.28	0.28	2.86				
		5.29	1073.47	1.03	2.09	2.31							
		L	6.87	1073.47	1.10	0.08			0.10				
	1	2	M	3.32	1073.47	1.02	2.08	2.27	2.27	2.27		3.66	25.32
			N	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78			
3		O	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78	2.78			
4		P	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	8.35	5.57			
(6)		Q	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	(8.35)	(5.57)			
7		R	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78	5.57			
8		S	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	5.57	4.17			
10		T	-	1073.47	0.62	0.30	0.20	0.78	0.78	3.57			
		3.32	1073.47	1.02	0.54	0.58							



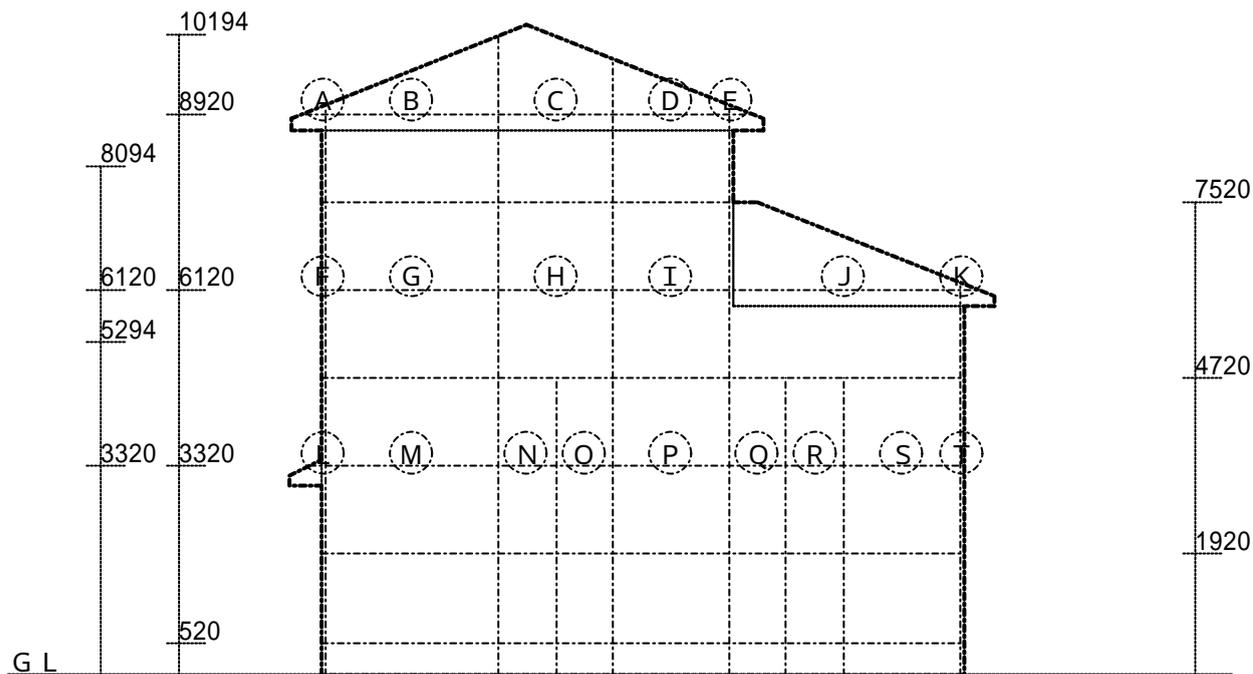
X - 方向風圧力算出面

X - 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i	
3	2	A	-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19	4.09	15.99	
			8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09					
	6	B	-	1073.47	0.62	4.00	2.66	7.80	7.80	5.03		
			8.09	1073.47	1.15	4.18	5.15					
	7	C	-	1073.47	0.62	1.47	0.97	2.26	2.26	3.90		
			8.09	1073.47	1.15	1.04	1.29					
	10	D		-	1073.47	0.62	2.54	1.68	5.54	5.54	2.96	
				8.09	1073.47	1.15	3.13	3.86				
		E		-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19		
				8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09				

X - 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i		
2	2	F	6.12	1073.47	1.07	0.18	0.21	0.21	0.21	1.63	20.52		
		G	6.12	1073.47	1.07	2.40	2.75	2.85	2.85				
	3	-	1073.47	0.62	0.15	0.10	7.49	7.49	5.17				
		H	6.89	1073.47	1.10	1.98			2.34				
	6	-	1073.47	0.62	2.54	1.68	2.20	2.20	4.84				
		5.29	1073.47	1.03	3.13	3.47							
		I	7.43	1073.47	1.12	0.08			0.10				
	7	-	1073.47	0.62	1.43	0.95	2.33	2.33	2.26				
		5.29	1073.47	1.03	1.04	1.16							
		J	7.25	1073.47	1.12	0.33			0.39				
	8	-	1073.47	0.62	1.18	0.78	5.16	5.16	3.75				
		5.29	1073.47	1.03	1.04	1.16							
		K	6.89	1073.47	1.10	1.65			1.95				
	10	-	1073.47	0.62	1.36	0.90	0.28	0.28	2.86				
		5.29	1073.47	1.03	2.09	2.31							
		L	6.87	1073.47	1.10	0.08			0.10				
	1	2	M	3.32	1073.47	1.02	2.08	2.27	2.27	2.27		3.66	25.32
			N	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78			
3		O	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78	2.78			
4		P	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	8.35	5.57			
(6)		Q	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	(8.35)	(5.57)			
7		R	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78	5.57			
8		S	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	5.57	4.17			
10		T	-	1073.47	0.62	0.30	0.20	0.78	0.78	3.57			
		3.32	1073.47	1.02	0.54	0.58							



い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

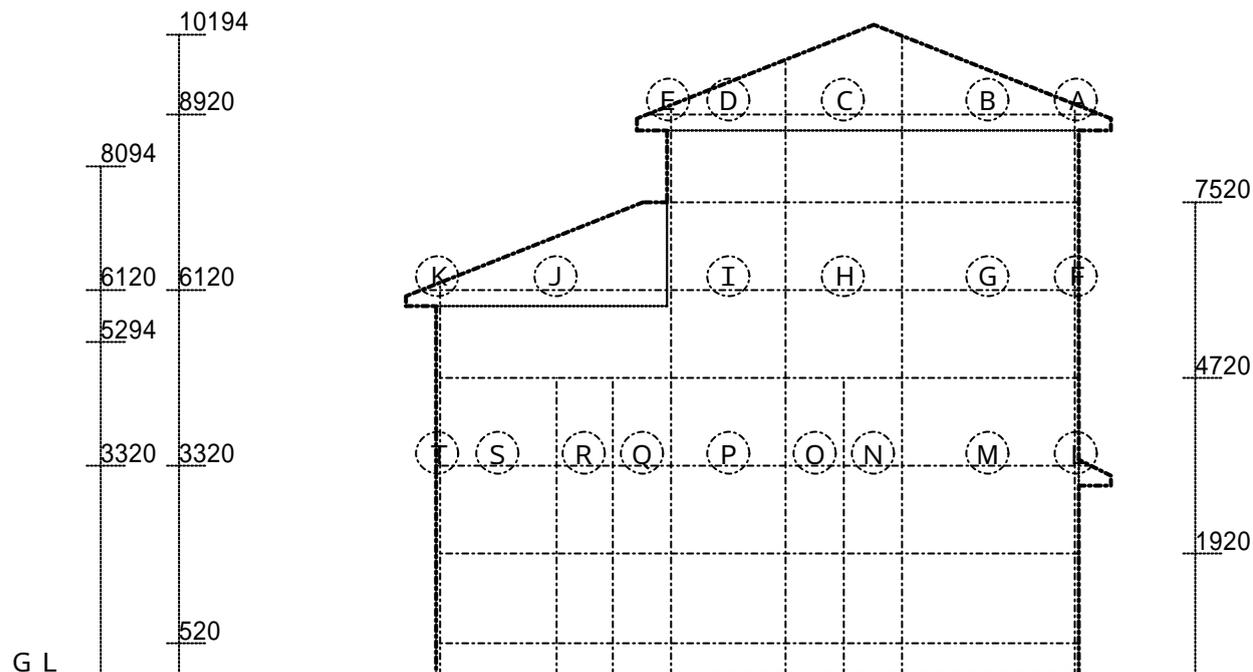
Y + 方向風圧力算出面

Y + 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i	
3	い	A	-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19	2.96	13.70	
			8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09					
	に	B	-	1073.47	0.62	2.54	1.68	5.54	5.54	4.92		
			8.09	1073.47	1.15	3.13	3.86					
	へ	C	-	1073.47	0.62	2.60	1.73	4.30	4.30	3.89		
			8.09	1073.47	1.15	2.09	2.57					
	ち	D		-	1073.47	0.62	1.36	0.90	3.48	3.48	1.93	
				8.09	1073.47	1.15	2.09	2.57				
E			-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19			
			8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09					
2	い	F	6.12	1073.47	1.07	0.18	0.21	0.21	0.21	4.60	28.36	
			6.12	1073.47	1.07	7.64	8.77					8.77
	に	H	6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85	5.85	5.85	5.85		
			6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85					5.85
	へ	I	6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85	5.85	5.85	6.67		
			6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85					5.85
	を	J		-	1073.47	0.62	3.89	2.58	7.50	7.50	3.93	
				6.12	1073.47	1.07	4.28	4.92				
K			-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.18	0.18			
			5.29	1073.47	1.03	0.07	0.08					

Y + 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i		
1	い	L	3.32	1073.47	1.02	0.18	0.20	0.29	0.29	4.47	31.10		
			-	1073.47	0.62	0.14	0.09						
	に ほ へ ち り ぬ を		M	3.32	1073.47	1.02	7.64	8.35	8.35	8.35		5.57	
			N	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			O	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			P	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	5.57		5.57	
			Q	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			R	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			S	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	5.57		5.57	
			T	3.32	1073.47	1.02	0.18	0.20	0.20	0.20		0.20	
													4.17
													4.17
									2.98				



かわをるぬりちとへほにはろい

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	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i	
3	い	A	-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19	2.96	13.70	
			8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09					
	に	B	-	1073.47	0.62	2.54	1.68	5.54	5.54	4.92		
			8.09	1073.47	1.15	3.13	3.86					
	へ	C	-	1073.47	0.62	2.60	1.73	4.30	4.30	3.89		
			8.09	1073.47	1.15	2.09	2.57					
	ち	D		-	1073.47	0.62	1.36	0.90	3.48	3.48		1.93
				8.09	1073.47	1.15	2.09	2.57				
E			-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.19	0.19			
			8.09	1073.47	1.15	0.07	0.09					
2	い	F	6.12	1073.47	1.07	0.18	0.21	0.21	0.21	4.60	28.36	
			6.12	1073.47	1.07	7.64	8.77					8.77
	に	G	6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85	5.85	5.85	7.31		
			6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85					5.85
	へ	H	6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85	5.85	5.85	5.85		
			6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85					5.85
	ち	I	6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85	5.85	5.85	6.67		
			6.12	1073.47	1.07	5.10	5.85					5.85
を	J		-	1073.47	0.62	3.89	2.58	7.50	7.50	3.93		
			6.12	1073.47	1.07	4.28	4.92					
	K		-	1073.47	0.62	0.15	0.10	0.18	0.18			
			5.29	1073.47	1.03	0.07	0.08					

Y - 方向風圧力算定表

階	通り	面番号	Z	q	C f	A w	w Q	区間wQi	区間wQi'	通りwQi	w Q i		
1	い	L	3.32	1073.47	1.02	0.18	0.20	0.29	0.29	4.47	31.10		
			-	1073.47	0.62	0.14	0.09						
	に ほ へ ち り ぬ を		M	3.32	1073.47	1.02	7.64	8.35	8.35	8.35		5.57	
			N	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			O	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			P	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	5.57		5.57	
			Q	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			R	3.32	1073.47	1.02	2.55	2.78	2.78	2.78		2.78	
			S	3.32	1073.47	1.02	5.10	5.57	5.57	5.57		5.57	
			T	3.32	1073.47	1.02	0.18	0.20	0.20	0.20		0.20	
													4.17
													4.17
									2.98				

(5) 偏心率の算定

計算の原点は、座標の左下 (X 0、 Y 0) とする。 X 方向、 Y 方向は計算方向を示す。

O x : Y 方向の重心位置(座標)

e x : Y 方向の偏心率

O y : X 方向の重心位置(座標)

e y : X 方向の偏心率

$$e x = | O x - G x |$$

L x : Y 方向の耐力壁位置(座標)

$$e y = | O y - G y |$$

L y : X 方向の耐力壁位置(座標)

r e x : X 方向弾力半径

r e y : Y 方向弾力半径

G x : Y 方向の剛心位置(座標)

$$r e x = ((J x + J y) / D x)$$

G y : X 方向の剛心位置(座標)

$$r e y = ((J x + J y) / D y)$$

$$G x = D X y / D y$$

$$G y = D Y x / D x$$

J x + J y : ねじり剛性

$$D Y x = D x \cdot L y$$

$$J x = (D x \cdot (L y - G y) ^ 2)$$

$$D X y = D y \cdot L x$$

$$J y = (D y \cdot (L x - G x) ^ 2)$$

D x : X 方向の存在壁量

R e x : X 方向偏心率

D y : Y 方向の存在壁量

R e y : Y 方向偏心率

$$R e x = e y / r e x$$

$$R e y = e x / r e y$$

偏心率の算定 (地震力)

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx + Jy	rex (m)	Re x	判定(0.30)
X +	3	3.745	3.522	0.223	137635.09	3.514	0.063	OK
	2	3.811	4.061	0.250	334487.17	5.210	0.048	OK
	1	3.706	3.748	0.042	327343.12	4.351	0.010	OK

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx + Jy	rex (m)	Re x	判定(0.30)
X -	3	3.745	3.522	0.223	137635.09	3.514	0.063	OK
	2	3.811	4.078	0.267	336165.43	5.328	0.050	OK
	1	3.706	3.781	0.075	328821.06	4.301	0.017	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx + Jy	rey (m)	Re y	判定(0.30)
Y +	3	3.202	3.356	0.154	137635.09	3.697	0.042	OK
	2	4.028	5.201	1.173	336165.43	4.369	0.269	OK
	1	4.512	4.776	0.264	328821.06	4.176	0.063	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx + Jy	rey (m)	Re y	判定(0.30)
Y -	3	3.202	3.356	0.154	137635.09	3.697	0.042	OK
	2	4.028	5.049	1.021	336802.15	4.373	0.234	OK
	1	4.512	4.577	0.064	307570.61	4.114	0.016	OK

偏心率の算定（風圧力）

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx + Jy	rex (m)	Rey	判定(0.30)
X +	3	3.605	3.522	0.082	137635.09	3.514	0.023	OK
	2	3.604	4.061	0.457	334487.17	5.210	0.088	OK
	1	3.531	3.748	0.217	327343.12	4.351	0.050	OK

方向	階	Oy (m)	Gy (m)	ey (m)	Jx + Jy	rex (m)	Rey	判定(0.30)
X -	3	3.605	3.522	0.082	137635.09	3.514	0.023	OK
	2	3.604	4.078	0.474	336165.43	5.328	0.089	OK
	1	3.531	3.781	0.250	328821.06	4.301	0.058	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx + Jy	rey (m)	Rey	判定(0.30)
Y +	3	3.169	3.356	0.187	137635.09	3.697	0.051	OK
	2	4.086	5.201	1.115	336165.43	4.369	0.255	OK
	1	4.470	4.776	0.306	328821.06	4.176	0.073	OK

方向	階	Ox (m)	Gx (m)	ex (m)	Jx + Jy	rey (m)	Rey	判定(0.30)
Y -	3	3.169	3.356	0.187	137635.09	3.697	0.051	OK
	2	4.086	5.049	0.963	336802.15	4.373	0.220	OK
	1	4.470	4.577	0.107	307570.61	4.114	0.026	OK

剛心の算定

3階X+方向剛心位置(座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2940.000	0.000	0.000
6	5185.500	3.640	18875.220
7	588.000	4.550	2675.400
10	2433.000	7.280	17712.240
計	11146.500		39262.860

$$G_y = D Y x / D x = 39262.860 / 11146.500 = 3.522 \text{ (m)}$$

3階X-方向剛心位置(座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2940.000	0.000	0.000
6	5185.500	3.640	18875.220
7	588.000	4.550	2675.400
10	2433.000	7.280	17712.240
計	11146.500		39262.860

$$G_y = D Y x / D x = 39262.860 / 11146.500 = 3.522 \text{ (m)}$$

3階Y+方向剛心位置(座標)

通り	D y	L x	D X y
い	3075.000	0.000	0.000
に	1998.000	2.730	5454.540
へ	1918.500	4.550	8729.175
ち	3078.000	6.370	19606.860
計	10069.500		33790.575

$$G_x = D X y / D y = 33790.575 / 10069.500 = 3.356 \text{ (m)}$$

3階Y-方向剛心位置(座標)

通り	D y	L x	D X y
い	3075.000	0.000	0.000
に	1998.000	2.730	5454.540
へ	1918.500	4.550	8729.175
ち	3078.000	6.370	19606.860
計	10069.500		33790.575

$$G_x = D X y / D y = 33790.575 / 10069.500 = 3.356 \text{ (m)}$$

2階X+方向剛心位置(座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2805.000	0.000	0.000
3	1216.500	0.910	1107.015
6	1198.500	3.640	4362.540
7	879.000	4.550	3999.450
8	2598.000	5.460	14185.080
10	3624.000	7.280	26382.720
計	12321.000		50036.805

$$G_y = D Y x / D x = 50036.805 / 12321.000 = 4.061 \text{ (m)}$$

2階X - 方向剛心位置 (座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2805.000	0.000	0.000
3	1216.500	0.910	1107.015
6	990.000	3.640	3603.600
7	879.000	4.550	3999.450
8	2062.500	5.460	11261.250
10	3891.000	7.280	28326.480
計	11844.000		48297.795

$$G_y = D Y x / D x = 48297.795 / 11844.000 = 4.078 \text{ (m)}$$

2階Y + 方向剛心位置 (座標)

通り	D y	L x	D X y
い	3478.500	0.000	0.000
に	3543.000	2.730	9672.390
へ	1651.500	4.550	7514.325
ち	4138.500	6.370	26362.245
を	4800.000	10.010	48048.000
計	17611.500		91596.960

$$G_x = D X y / D y = 91596.960 / 17611.500 = 5.201 \text{ (m)}$$

2階Y - 方向剛心位置 (座標)

通り	D y	L x	D X y
い	3745.500	0.000	0.000
に	3543.000	2.730	9672.390
へ	1651.500	4.550	7514.325
ち	4135.500	6.370	26343.135
を	4533.000	10.010	45375.330
計	17608.500		88905.180

$$G_x = D X y / D y = 88905.180 / 17608.500 = 5.049 \text{ (m)}$$

1階X + 方向剛心位置 (座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2946.000	0.000	0.000
3	2139.000	0.910	1946.490
4	1356.000	1.820	2467.920
7	5529.000	4.550	25156.950
8	1924.500	5.460	10507.770
10	3397.500	7.280	24733.800
計	17292.000		64812.930

$$G_y = D Y x / D x = 64812.930 / 17292.000 = 3.748 \text{ (m)}$$

1階X - 方向剛心位置 (座標)

通り	Dx	L y (m)	D Y x
2	2946.000	0.000	0.000
3	2139.000	0.910	1946.490
4	1356.000	1.820	2467.920
7	6064.500	4.550	27593.475
8	1737.000	5.460	9484.020
10	3534.000	7.280	25727.520
計	17776.500		67219.425

$$G_y = D Y x / D x = 67219.425 / 17776.500 = 3.781 \text{ (m)}$$

1階Y + 方向剛心位置 (座標)

通り	D y	L x	D X y
い	3135.000	0.000	0.000
に	4410.000	2.730	12039.300
ほ	2746.500	3.640	9997.260
へ	582.000	4.550	2648.100
ち	3819.000	6.370	24327.030
り	141.000	7.280	1026.480
ぬ	147.000	8.190	1203.930
を	3879.000	10.010	38828.790
計	18859.500		90070.890

$$G_x = D X y / D y = 90070.890 / 18859.500 = 4.776 \text{ (m)}$$

1階Y - 方向剛心位置 (座標)

通り	D y	L x	D X y
い	3111.000	0.000	0.000
に	4410.000	2.730	12039.300
ほ	2746.500	3.640	9997.260
へ	582.000	4.550	2648.100
ち	3895.500	6.370	24814.335
り	141.000	7.280	1026.480
ぬ	147.000	8.190	1203.930
を	3142.500	10.010	31456.425
計	18175.500		83185.830

$$G_x = D X y / D y = 83185.830 / 18175.500 = 4.577 \text{ (m)}$$

重心の算定（地震力）

3階X方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2	18.51	0.000	0.00
6	17.78	3.640	64.71
7	14.37	4.550	65.36
10	16.87	7.280	122.83
計	67.53		252.90

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 252.90 / 67.53 = 3.745 \text{ (m)}$$

3階Y方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
い	18.47	0.000	0.00
に	18.81	2.730	51.35
へ	15.30	4.550	69.60
ち	14.95	6.370	95.25
計	67.53		216.20

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 216.20 / 67.53 = 3.202 \text{ (m)}$$

2階X方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
3階計	67.53		252.90
2	14.40	0.000	0.00
3	26.20	0.910	23.84
6	28.22	3.640	102.71
7	16.20	4.550	73.72
8	22.80	5.460	124.50
10	26.12	7.280	190.17
計	201.47		767.85

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 767.85 / 201.47 = 3.811 \text{ (m)}$$

2階Y方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
3階計	67.53		216.20
い	27.06	0.000	0.00
に	30.91	2.730	84.38
へ	24.96	4.550	113.55
ち	31.15	6.370	198.41
を	19.87	10.010	198.90
計	201.47		811.44

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 811.44 / 201.47 = 4.028 \text{ (m)}$$

1階X方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
3階計	67.53		252.90
2階計	133.94		514.95
2	28.95	0.000	0.00
3	19.84	0.910	18.06
4	30.43	1.820	55.38
7	35.87	4.550	163.21
8	28.94	5.460	158.03
10	33.02	7.280	240.39
計	378.53		1402.92

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 1402.92/378.53 = 3.706 \text{ (m)}$$

1階Y方向重心位置(座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
3階計	67.53		216.20
2階計	133.94		595.24
い	28.15	0.000	0.00
に	28.80	2.730	78.61
ほ	15.89	3.640	57.84
へ	21.12	4.550	96.08
ち	25.57	6.370	162.86
り	13.66	7.280	99.45
ぬ	20.58	8.190	168.58
を	23.30	10.010	233.18
計	378.53		1708.04

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 1708.04/378.53 = 4.512 \text{ (m)}$$

重心の算定（風圧力）

3階X + 方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2	4.09	0.000	0.00
6	5.03	3.640	18.31
7	3.90	4.550	17.75
10	2.96	7.280	21.58
計	15.99		57.64

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 57.64/15.99 = 3.605 (m)$$

3階X - 方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
2	4.09	0.000	0.00
6	5.03	3.640	18.31
7	3.90	4.550	17.75
10	2.96	7.280	21.58
計	15.99		57.64

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 57.64/15.99 = 3.605 (m)$$

3階Y + 方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
い	2.96	0.000	0.00
に	4.92	2.730	13.44
へ	3.89	4.550	17.69
ち	1.93	6.370	12.29
計	13.70		43.42

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 43.42/13.70 = 3.169 (m)$$

3階Y - 方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
い	2.96	0.000	0.00
に	4.92	2.730	13.44
へ	3.89	4.550	17.69
ち	1.93	6.370	12.29
計	13.70		43.42

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 43.42/13.70 = 3.169 (m)$$

2階X + 方向重心位置（座標）

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
3階計	15.99		57.64
2	1.64	0.000	0.00
3	5.17	0.910	4.70
6	4.84	3.640	17.63
7	2.26	4.550	10.30
8	3.75	5.460	20.46
10	2.86	7.280	20.84
計	36.51		131.57

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 131.57/36.51 = 3.604 (m)$$

2階X - 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
3階計	15.99		57.64
2	1.64	0.000	0.00
3	5.17	0.910	4.70
6	4.84	3.640	17.63
7	2.26	4.550	10.30
8	3.75	5.460	20.46
10	2.86	7.280	20.84
計	36.51		131.57

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 131.57/36.51 = 3.604 \text{ (m)}$$

2階Y + 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
3階計	13.70		43.42
い	4.60	0.000	0.00
に	7.31	2.730	19.96
へ	5.85	4.550	26.62
ち	6.67	6.370	42.52
を	3.93	10.010	39.36
計	42.07		171.87

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 171.87/42.07 = 4.086 \text{ (m)}$$

2階Y - 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
3階計	13.70		43.42
い	4.60	0.000	0.00
に	7.31	2.730	19.96
へ	5.85	4.550	26.62
ち	6.67	6.370	42.52
を	3.93	10.010	39.36
計	42.07		171.87

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 171.87/42.07 = 4.086 \text{ (m)}$$

1階X + 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
3階計	15.99		57.64
2階計	20.52		73.93
2	3.66	0.000	0.00
3	2.78	0.910	2.53
4	5.57	1.820	10.13
7	5.57	4.550	25.32
8	4.17	5.460	22.79
10	3.57	7.280	25.97
計	61.83		218.31

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 218.31/61.83 = 3.531 \text{ (m)}$$

1階X - 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Ly (m)	Wi・Ly(kN・m)
3階計	15.99		57.64
2階計	20.52		73.93
2	3.66	0.000	0.00
3	2.78	0.910	2.53
4	5.57	1.820	10.13
7	5.57	4.550	25.32
8	4.17	5.460	22.79
10	3.57	7.280	25.97
計	61.83		218.31

$$O_y = (W_i \cdot L_y) / W_i = 218.31 / 61.83 = 3.531 \text{ (m)}$$

1階Y + 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
3階計	13.70		43.42
2階計	28.37		128.46
い	4.47	0.000	0.00
に	5.57	2.730	15.19
ほ	2.78	3.640	10.13
へ	4.17	4.550	18.99
ち	4.17	6.370	26.59
り	2.78	7.280	20.26
ぬ	4.17	8.190	34.19
を	2.98	10.010	29.85
計	73.17		327.07

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 327.07 / 73.17 = 4.470 \text{ (m)}$$

1階Y - 方向重心位置 (座標)

通り	Wi (kN)	Lx (m)	Wi・Lx(kN・m)
3階計	13.70		43.42
2階計	28.37		128.46
い	4.47	0.000	0.00
に	5.57	2.730	15.19
ほ	2.78	3.640	10.13
へ	4.17	4.550	18.99
ち	4.17	6.370	26.59
り	2.78	7.280	20.26
ぬ	4.17	8.190	34.19
を	2.98	10.010	29.85
計	73.17		327.07

$$O_x = (W_i \cdot L_x) / W_i = 327.07 / 73.17 = 4.470 \text{ (m)}$$

(6) ねじれ補正係数の算定と鉛直構面の判定

ねじれ補正係数は、下式により計算する。

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

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

x : x方向のねじれ補正係数

y : 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

Dx : x方向の水平剛性の総和

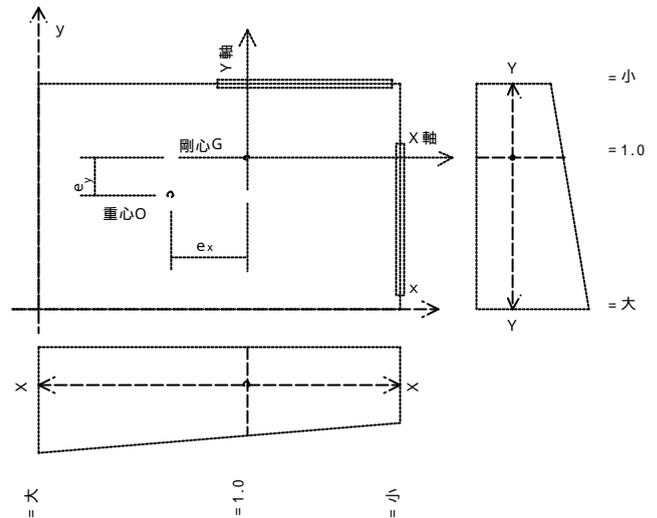
Dy : y方向の水平剛性の総和

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O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O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。

$$\text{地震時水平力 } QE_{ij} = \frac{E_{ij} \cdot K_{ij}}{K_i} \cdot QE_i$$

$$\text{風圧時水平力 } QW_{ij} = \frac{W_{ij} \cdot K_{ij}}{K_i} \cdot QW_i$$

QE_{ij} 、 QW_{ij} Q_{aij} (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

QE_i : i 階に加わる地震力 (kN)

QW_i : 当該方向に直行する面が受ける i 階の風圧力 (kN)

E_{ij} : i 階 j 通りの地震用ねじれ補正係数

W_{ij} : i 階 j 通りの風用ねじれ補正係数

K_i : i 階の当該方向の鉛直構面剛性の和 (kN/rad)

K_{ij} : i 階 j 通りの鉛直構面の剛性〔耐力要素の剛性の和〕 (kN/rad)

Q_{aij} : 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)

3階X+方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D x	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	Ex	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	Wx	Qwi	Qwij	検定値	
2	11146.50	2940.00	19.60	37.92	0.223	-3.52	0.936	18.10	4.47	0.23	0.082	-3.52	0.976	15.99	4.12	0.21	OK
6	11146.50	5185.50	34.57	37.92	0.223	0.12	1.002	18.10	8.44	0.24	0.082	0.12	1.001	15.99	7.44	0.22	OK
7	11146.50	588.00	3.92	37.92	0.223	1.03	1.019	18.10	0.97	0.25	0.082	1.03	1.007	15.99	0.85	0.22	OK
10	11146.50	2433.00	16.22	37.92	0.223	3.76	1.068	18.10	4.22	0.26	0.082	3.76	1.025	15.99	3.58	0.22	OK

3階X-方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D x	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	Ex	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	Wx	Qwi	Qwij	検定値	
2	11146.50	2940.00	19.60	37.92	0.223	-3.52	0.936	18.10	4.47	0.23	0.082	-3.52	0.976	15.99	4.12	0.21	OK
6	11146.50	5185.50	34.57	37.92	0.223	0.12	1.002	18.10	8.44	0.24	0.082	0.12	1.001	15.99	7.44	0.22	OK
7	11146.50	588.00	3.92	37.92	0.223	1.03	1.019	18.10	0.97	0.25	0.082	1.03	1.007	15.99	0.85	0.22	OK
10	11146.50	2433.00	16.22	37.92	0.223	3.76	1.068	18.10	4.22	0.26	0.082	3.76	1.025	15.99	3.58	0.22	OK

3階Y+方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D y	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	Ey	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	Wy	Qwi	Qwij	検定値	
い	10069.50	3075.00	20.50	34.26	0.154	3.36	1.038	18.10	5.73	0.28	0.187	3.36	1.046	13.70	4.38	0.21	OK
に	10069.50	1998.00	13.32	34.26	0.154	0.63	1.007	18.10	3.62	0.27	0.187	0.63	1.009	13.70	2.74	0.21	OK
へ	10069.50	1918.50	12.79	34.26	0.154	-1.19	0.987	18.10	3.40	0.27	0.187	-1.19	0.984	13.70	2.57	0.20	OK
ち	10069.50	3078.00	20.52	34.26	0.154	-3.01	0.966	18.10	5.34	0.26	0.187	-3.01	0.959	13.70	4.02	0.20	OK

3階Y-方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D y	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	Ey	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	Wy	Qwi	Qwij	検定値	
い	10069.50	3075.00	20.50	34.26	0.154	3.36	1.038	18.10	5.73	0.28	0.187	3.36	1.046	13.70	4.38	0.21	OK
に	10069.50	1998.00	13.32	34.26	0.154	0.63	1.007	18.10	3.62	0.27	0.187	0.63	1.009	13.70	2.74	0.21	OK
へ	10069.50	1918.50	12.79	34.26	0.154	-1.19	0.987	18.10	3.40	0.27	0.187	-1.19	0.984	13.70	2.57	0.20	OK
ち	10069.50	3078.00	20.52	34.26	0.154	-3.01	0.966	18.10	5.34	0.26	0.187	-3.01	0.959	13.70	4.02	0.20	OK

2階X+方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D x	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	Ex	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	Wx	Qwi	Qwij	検定値	
2	12321.00	2805.00	18.70	41.91	0.250	4.06	1.037	40.57	9.58	0.51	0.457	4.06	1.068	36.51	8.88	0.47	OK
3	12321.00	1216.50	8.11	41.91	0.250	3.15	1.029	40.57	4.12	0.51	0.457	3.15	1.053	36.51	3.80	0.47	OK
6	12321.00	1198.50	7.99	41.91	0.250	0.42	1.004	40.57	3.96	0.50	0.457	0.42	1.007	36.51	3.58	0.45	OK
7	12321.00	879.00	5.86	41.91	0.250	-0.49	0.996	40.57	2.88	0.49	0.457	-0.49	0.992	36.51	2.58	0.44	OK
8	12321.00	2598.00	17.32	41.91	0.250	-1.40	0.987	40.57	8.44	0.49	0.457	-1.40	0.976	36.51	7.52	0.43	OK
10	12321.00	3624.00	24.16	41.91	0.250	-3.22	0.970	40.57	11.58	0.48	0.457	-3.22	0.946	36.51	10.16	0.42	OK

2階X-方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D x	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	Ex	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	Wx	Qwi	Qwij	検定値	
2	11844.00	2805.00	18.70	40.29	0.267	4.08	1.038	40.57	9.98	0.53	0.474	4.08	1.068	36.51	9.24	0.49	OK
3	11844.00	1216.50	8.11	40.29	0.267	3.17	1.030	40.57	4.29	0.53	0.474	3.17	1.053	36.51	3.95	0.49	OK
6	11844.00	990.00	6.60	40.29	0.267	0.44	1.004	40.57	3.40	0.52	0.474	0.44	1.007	36.51	3.07	0.47	OK
7	11844.00	879.00	5.86	40.29	0.267	-0.47	0.996	40.57	3.00	0.51	0.474	-0.47	0.992	36.51	2.69	0.46	OK
8	11844.00	2062.50	13.75	40.29	0.267	-1.38	0.987	40.57	6.97	0.51	0.474	-1.38	0.977	36.51	6.21	0.45	OK
10	11844.00	3891.00	25.94	40.29	0.267	-3.20	0.970	40.57	12.93	0.50	0.474	-3.20	0.946	36.51	11.35	0.44	OK

2階Y+方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D y	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	Ey	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	Wy	Qwi	Qwij	検定値	
い	17611.50	3478.50	23.19	59.90	1.173	5.20	1.320	40.57	10.57	0.46	1.115	5.20	1.304	42.07	10.83	0.47	OK
に	17611.50	3543.00	23.62	59.90	1.173	2.47	1.152	40.57	9.40	0.40	1.115	2.47	1.144	42.07	9.68	0.41	OK
へ	17611.50	1651.50	11.01	59.90	1.173	0.65	1.040	40.57	3.96	0.36	1.115	0.65	1.038	42.07	4.09	0.37	OK
ち	17611.50	4138.50	27.59	59.90	1.173	-1.17	0.928	40.57	8.85	0.32	1.115	-1.17	0.932	42.07	9.21	0.33	OK
を	17611.50	4800.00	32.00	59.90	1.173	-4.81	0.704	40.57	7.79	0.24	1.115	-4.81	0.719	42.07	8.24	0.26	OK

2階Y - 方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D y	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	Ey	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	Wy	Qwi	Qwij	検定値	
い	17608.50	3745.50	24.97	59.90	1.021	5.05	1.270	40.57	10.96	0.44	0.963	5.05	1.254	42.07	11.22	0.45	OK
に	17608.50	3543.00	23.62	59.90	1.021	2.32	1.124	40.57	9.17	0.39	0.963	2.32	1.117	42.07	9.45	0.40	OK
へ	17608.50	1651.50	11.01	59.90	1.021	0.50	1.027	40.57	3.91	0.35	0.963	0.50	1.025	42.07	4.04	0.37	OK
ち	17608.50	4135.50	27.57	59.90	1.021	-1.32	0.929	40.57	8.86	0.32	0.963	-1.32	0.933	42.07	9.22	0.33	OK
を	17608.50	4533.00	30.22	59.90	1.021	-4.96	0.735	40.57	7.68	0.25	0.963	-4.96	0.750	42.07	8.12	0.27	OK

1階X + 方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D x	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	Ex	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	Wx	Qwi	Qwij	検定値	
2	17292.00	2946.00	19.64	58.83	0.042	3.75	1.008	60.56	10.40	0.53	0.217	3.75	1.043	61.83	10.99	0.56	OK
3	17292.00	2139.00	14.26	58.83	0.042	2.84	1.006	60.56	7.54	0.53	0.217	2.84	1.033	61.83	7.90	0.55	OK
4	17292.00	1356.00	9.04	58.83	0.042	1.93	1.004	60.56	4.77	0.53	0.217	1.93	1.022	61.83	4.96	0.55	OK
7	17292.00	5529.00	36.86	58.83	0.042	-0.80	0.998	60.56	19.33	0.52	0.217	-0.80	0.991	61.83	19.59	0.53	OK
8	17292.00	1924.50	12.83	58.83	0.042	-1.71	0.996	60.56	6.71	0.52	0.217	-1.71	0.980	61.83	6.75	0.53	OK
1 0	17292.00	3397.50	22.65	58.83	0.042	-3.53	0.992	60.56	11.81	0.52	0.217	-3.53	0.959	61.83	11.66	0.51	OK

1階X - 方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D x	地震時						風圧時						判定
					ey	Yi	Ex	QEi	QEij	検定値	ey	Yi	Wx	Qwi	Qwij	検定値	
2	17776.50	2946.00	19.64	60.47	0.075	3.78	1.015	60.56	10.19	0.52	0.250	3.78	1.051	61.83	10.77	0.55	OK
3	17776.50	2139.00	14.26	60.47	0.075	2.87	1.012	60.56	7.37	0.52	0.250	2.87	1.039	61.83	7.73	0.54	OK
4	17776.50	1356.00	9.04	60.47	0.075	1.96	1.008	60.56	4.66	0.52	0.250	1.96	1.027	61.83	4.84	0.54	OK
7	17776.50	6064.50	40.43	60.47	0.075	-0.77	0.997	60.56	20.60	0.51	0.250	-0.77	0.990	61.83	20.87	0.52	OK
8	17776.50	1737.00	11.58	60.47	0.075	-1.68	0.993	60.56	5.88	0.51	0.250	-1.68	0.977	61.83	5.90	0.51	OK
1 0	17776.50	3534.00	23.56	60.47	0.075	-3.50	0.986	60.56	11.87	0.50	0.250	-3.50	0.953	61.83	11.71	0.50	OK

1階Y + 方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D y	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	Ey	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	Wy	Qwi	Qwij	検定値	
い	18859.50	3135.00	20.90	64.15	0.264	4.78	1.072	60.56	10.79	0.52	0.306	4.78	1.084	73.17	13.18	0.63	OK
に	18859.50	4410.00	29.40	64.15	0.264	2.05	1.031	60.56	14.60	0.50	0.306	2.05	1.036	73.17	17.72	0.60	OK
ほ	18859.50	2746.50	18.31	64.15	0.264	1.14	1.017	60.56	8.97	0.49	0.306	1.14	1.020	73.17	10.87	0.59	OK
へ	18859.50	582.00	3.88	64.15	0.264	0.23	1.003	60.56	1.88	0.48	0.306	0.23	1.004	73.17	2.27	0.58	OK
ち	18859.50	3819.00	25.46	64.15	0.264	-1.59	0.976	60.56	11.97	0.47	0.306	-1.59	0.972	73.17	14.40	0.57	OK
り	18859.50	141.00	0.94	64.15	0.264	-2.50	0.962	60.56	0.44	0.46	0.306	-2.50	0.956	73.17	0.52	0.56	OK
ぬ	18859.50	147.00	0.98	64.15	0.264	-3.41	0.948	60.56	0.45	0.46	0.306	-3.41	0.940	73.17	0.54	0.55	OK
を	18859.50	3879.00	25.86	64.15	0.264	-5.23	0.921	60.56	11.47	0.44	0.306	-5.23	0.908	73.17	13.67	0.53	OK

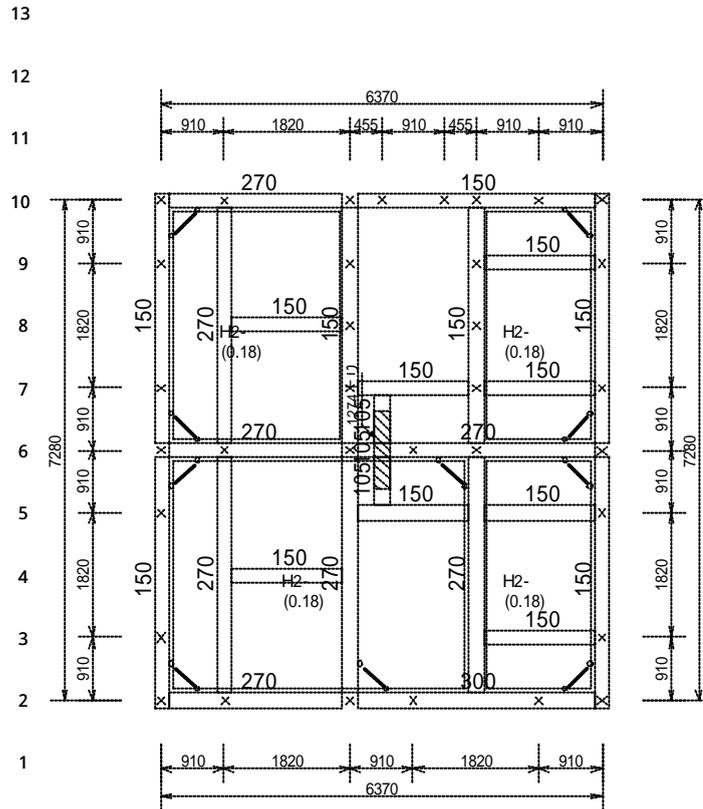
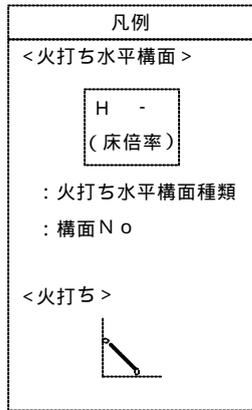
1階Y - 方向

通り	Ki	Kij	Qaij	D y	地震時						風圧時						判定
					ex	Xi	Ey	QEi	QEij	検定値	ex	Xi	Wy	Qwi	Qwij	検定値	
い	18175.50	3111.00	20.74	61.82	0.064	4.58	1.017	60.56	10.55	0.51	0.107	4.58	1.029	73.17	12.89	0.62	OK
に	18175.50	4410.00	29.40	61.82	0.064	1.85	1.007	60.56	14.80	0.50	0.107	1.85	1.012	73.17	17.96	0.61	OK
ほ	18175.50	2746.50	18.31	61.82	0.064	0.94	1.004	60.56	9.18	0.50	0.107	0.94	1.006	73.17	11.12	0.61	OK
へ	18175.50	582.00	3.88	61.82	0.064	0.03	1.000	60.56	1.94	0.50	0.107	0.03	1.000	73.17	2.34	0.60	OK
ち	18175.50	3895.50	25.97	61.82	0.064	-1.79	0.993	60.56	12.89	0.50	0.107	-1.79	0.989	73.17	15.50	0.60	OK
り	18175.50	141.00	0.94	61.82	0.064	-2.70	0.990	60.56	0.47	0.49	0.107	-2.70	0.983	73.17	0.56	0.59	OK
ぬ	18175.50	147.00	0.98	61.82	0.064	-3.61	0.986	60.56	0.48	0.49	0.107	-3.61	0.977	73.17	0.58	0.59	OK
を	18175.50	3142.50	20.95	61.82	0.064	-5.43	0.979	60.56	10.25	0.49	0.107	-5.43	0.966	73.17	12.22	0.58	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



い る は に ほ へ と ち り め る を わ か

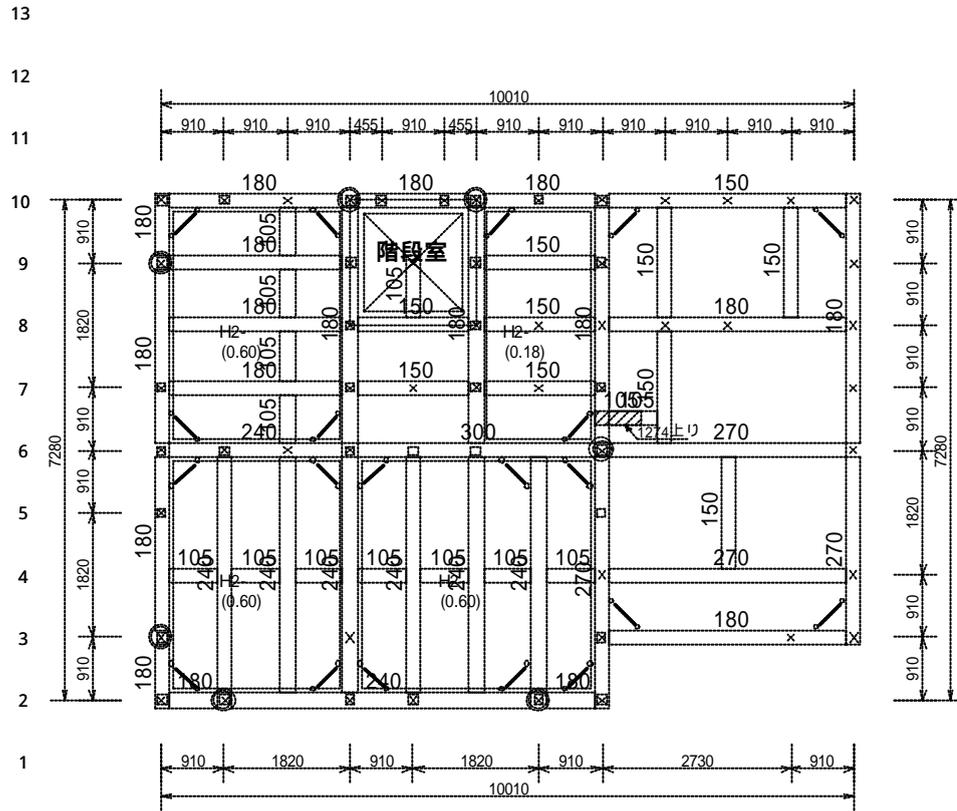
小屋火打ち水平構面

小屋火打ち水平構面の床倍率

火打ち構面記号	面積(m ²)	火打ち本数	平均負担面積(m ²)	最低梁せい(mm)	床倍率
H2 -	16.56	4	4.14	150	0.18
H2 -	9.94	2	4.97	150	0.18
-	6.62	0	0.00	105	0.00
H2 -	6.62	2	3.31	150	0.18
H2 -	6.62	2	3.31	150	0.18

(2) 3階床火打ち水平構面の検討

凡例	
<火打ち水平構面>	
H -	(床倍率)
: 火打ち水平構面種類	
: 構面No	



い る は に ほ へ と ち り め る を わ か

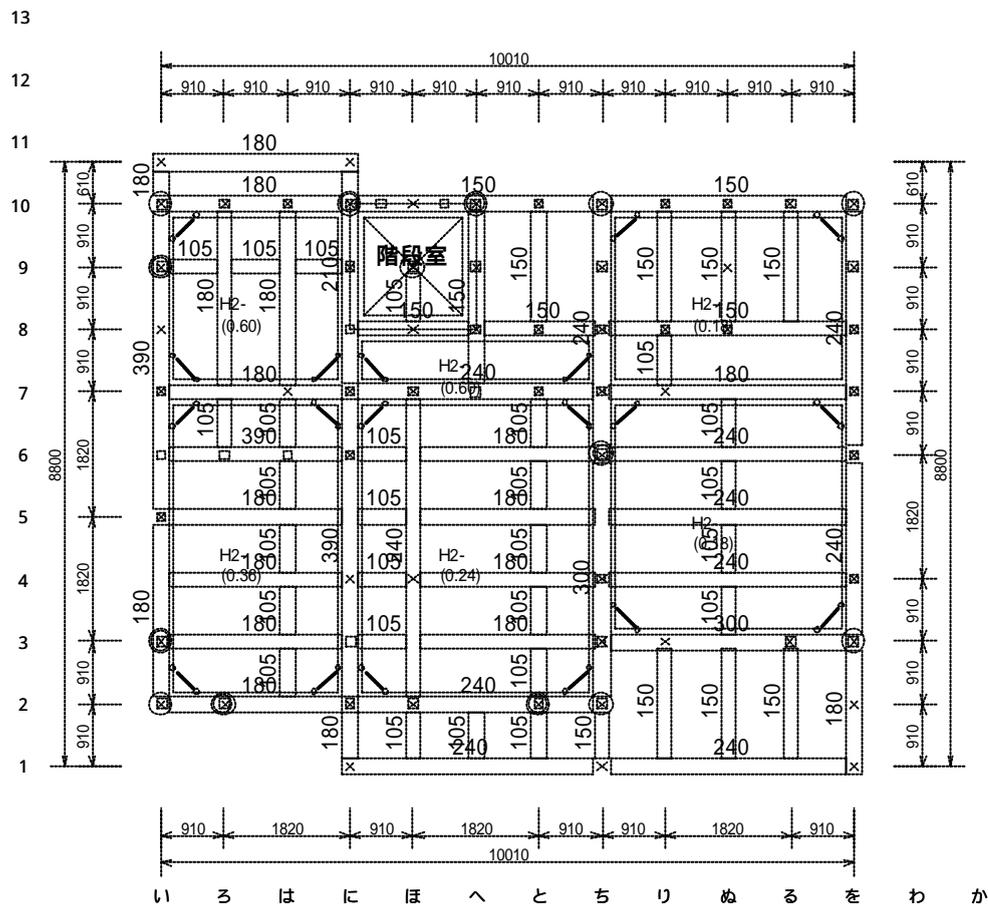
3階床火打ち水平構面

3階床火打ち水平構面の床倍率

火打ち構面記号	面積(m ²)	火打ち本数	平均負担面積(m ²)	最低梁せい(mm)	床倍率
H2 -	9.94	4	2.48	180	0.60
H2 -	9.94	4	2.48	180	0.60
H2 -	13.25	6	2.21	180	0.60
-	3.31	0	0.00	105	0.00
H2 -	6.62	2	3.31	180	0.18

(3) 2階床火打ち水平構面の検討

凡例	
<火打ち水平構面>	
H -	(床倍率)
: 火打ち水平構面種類	
: 構面No	



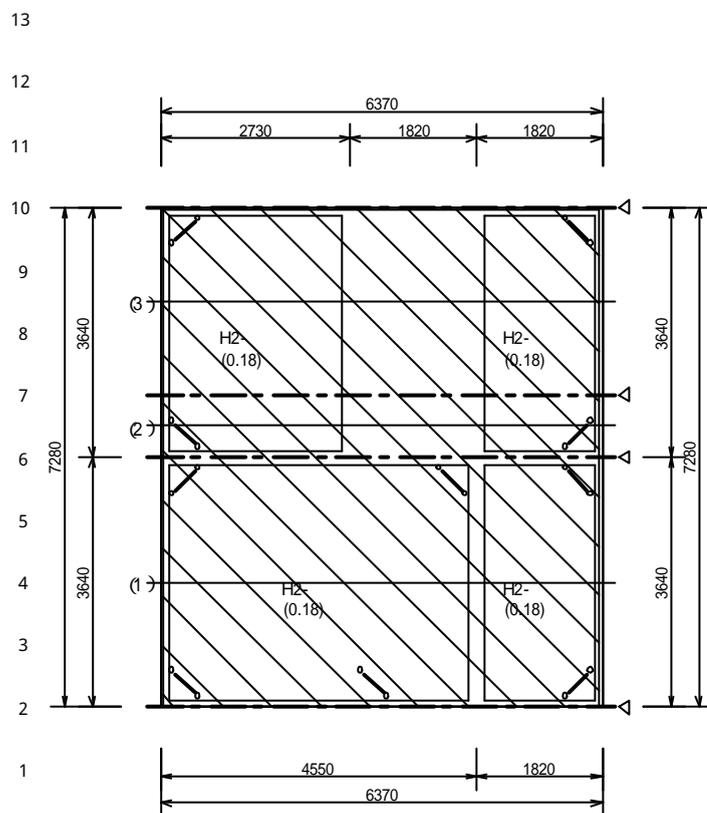
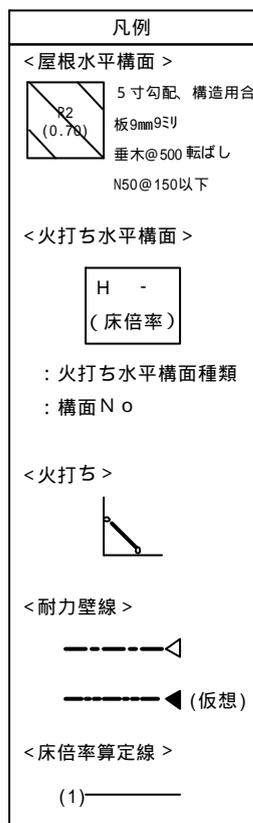
2階床火打ち水平構面

2階床火打ち水平構面の床倍率

火打ち構面記号	面積(m ²)	火打ち本数	平均負担面積(m ²)	最低梁せい(mm)	床倍率
H2 -	12.42	4	3.11	180	0.36
H2 -	7.45	3	2.48	180	0.60
H2 -	16.56	4	4.14	240	0.24
H2 -	3.31	2	1.66	210	0.60
-	3.31	0	0.00	105	0.00
H2 -	13.25	4	3.31	180	0.18
H2 -	9.94	2	4.97	150	0.18

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



い ろ は に ほ へ と ち り め る を わ か

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

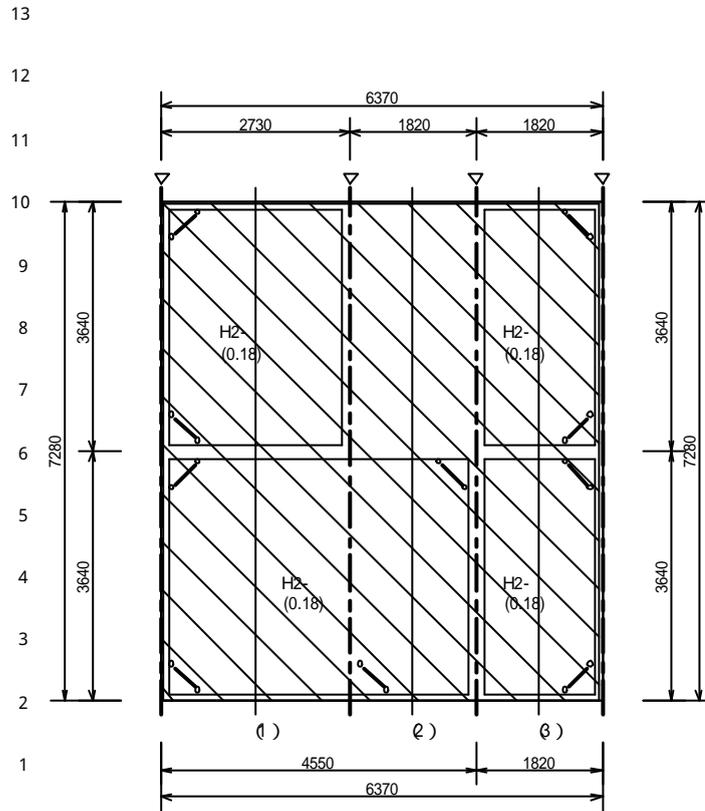
耐力壁の存在 する通り	床倍率 算定No	床量の算定				床量計 (m)	奥行長さ 計(m)	平均存在 床倍率	許容耐力 Pa (kN)
		床種類	床倍率	奥行き長 さ(m)	床量 (m)				
2 - 6	(1)	H2 -	0.18	4.55	0.82	5.61	6.37	0.88	10.99
		H2 -	0.18	1.82	0.33				
		R2	0.70	6.37	4.46				
6 - 7	(2)	H2 -	0.18	2.73	0.49	5.28	6.37	0.83	10.34
		-	0.00	1.82	0.00				
		H2 -	0.18	1.82	0.33				
		R2	0.70	6.37	4.46				

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)				
7 - 1 0	(3)	H2 -	0.18	2.73	0.49	5.28	6.37	0.83	10.34
		-	0.00	1.82	0.00				
		H2 -	0.18	1.82	0.33				
		R2	0.70	6.37	4.46				

(2) 小屋Y軸方向存在床倍率の算定

凡例	
<屋根水平構面>	
	5寸勾配、構造用合板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<火打ち水平構面>	
	(床倍率)
: 火打ち水平構面種類 : 構面No	
<火打ち>	
	
<耐力壁線>	
	
	(仮想)
<床倍率算定線>	
	(1)



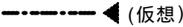
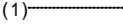
い る は に ほ へ と ち り め る を わ か

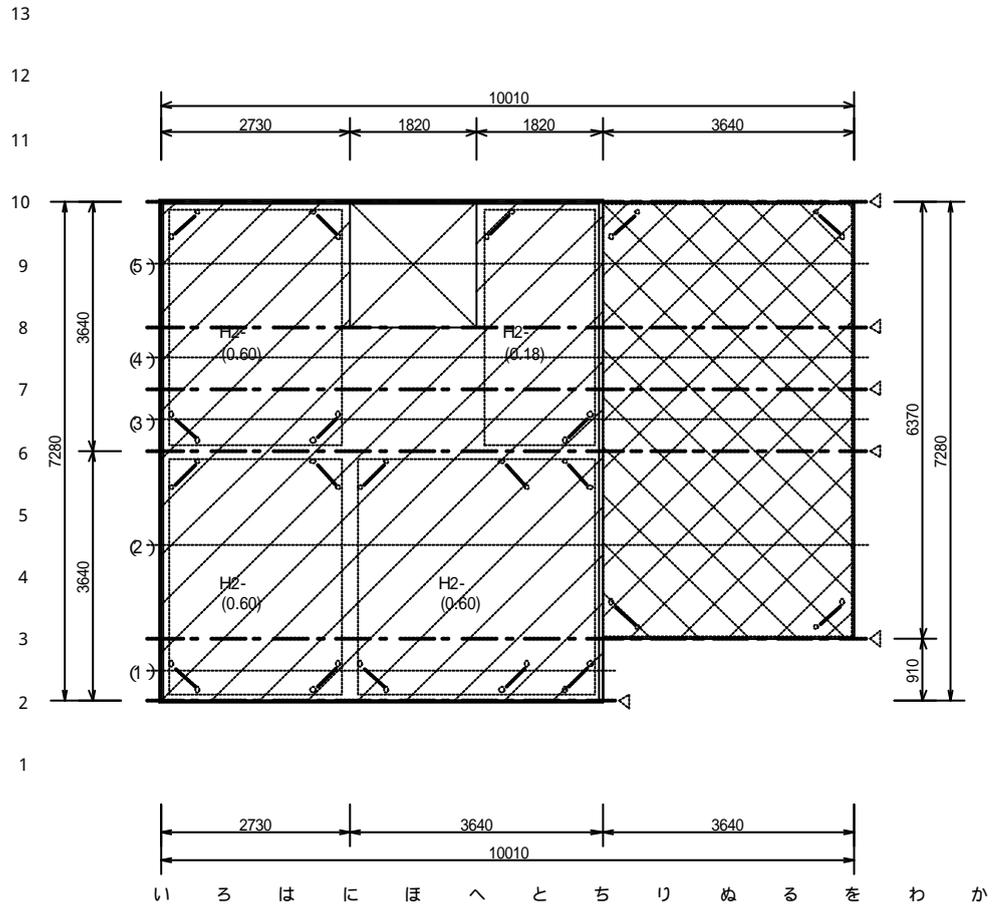
小屋Y軸方向水平構面図

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)				
い-に	(1)	H2 -	0.18	3.64	0.66	6.41	7.28	0.88	12.56
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
		R2	0.70	7.28	5.10				
に-へ	(2)	H2 -	0.18	3.64	0.66	5.75	7.28	0.79	11.27
		-	0.00	3.64	0.00				
		R2	0.70	7.28	5.10				
へ-ち	(3)	H2 -	0.18	3.64	0.66	6.41	7.28	0.88	12.56
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
		R2	0.70	7.28	5.10				

(3) 3階床X軸方向存在床倍率の算定

凡例	
<床水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
	吹抜
<屋根水平構面>	
	5寸勾配 構造用合板 板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<小屋水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
<火打ち水平構面>	
	
: 火打ち水平構面種類 : 構面No	
<耐力壁線>	
	
	(仮想)
<床倍率算定線>	
	(1)



3階床X軸方向水平構面図

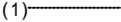
3階床X軸方向存在床倍率算定表

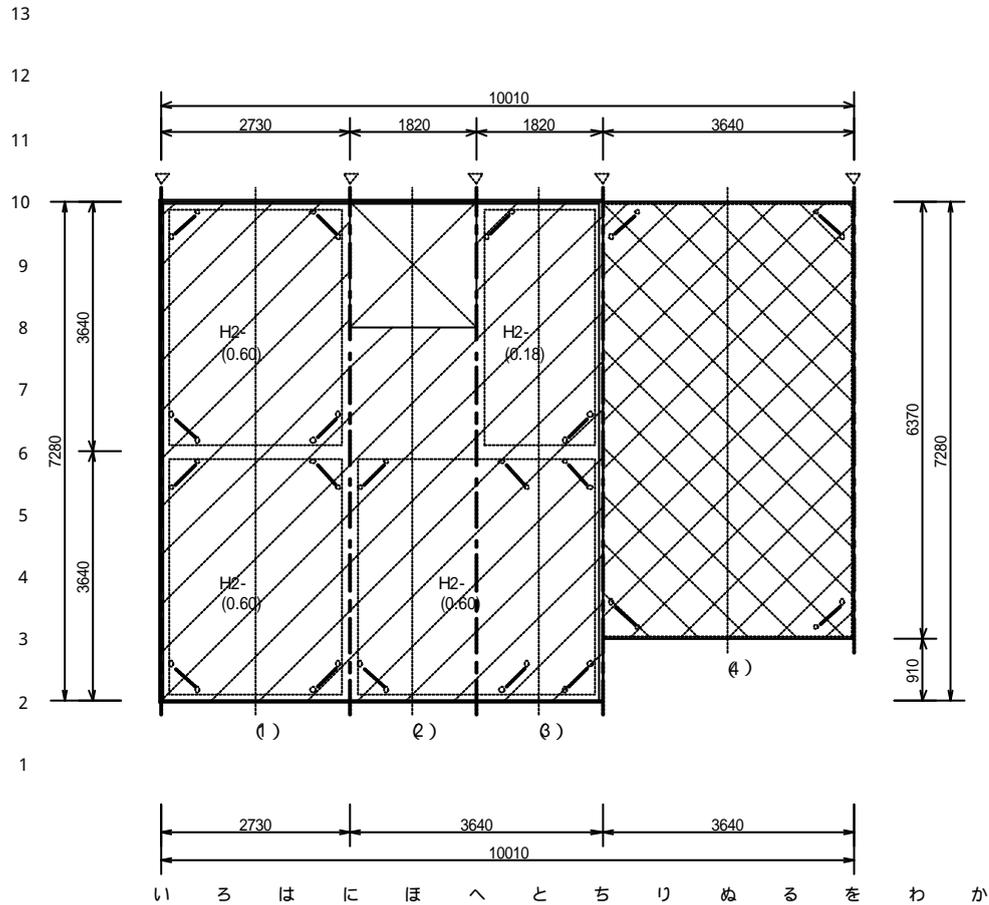
耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計 (m)	奥行長さ計 (m)	平均存在床倍率	許容耐力 Pa (kN)
		床種類	床倍率	奥行き長さ (m)	床量 (m)				
2 - 3	(1)	F7	3.00	2.73	8.19	22.93	6.37	3.60	44.95
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.60	3.64	2.18				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				

3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)				
3 - 6	(2)	F7	3.00	2.73	8.19	36.40	10.01	3.64	71.34
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.60	3.64	2.18				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		R2	0.70	3.64	2.55				
6 - 7	(3)	F7	3.00	2.73	8.19	34.54	10.01	3.45	67.71
		F7	3.00	1.82	5.46				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		-	0.00	1.82	0.00				
		H2 -	0.18	1.82	0.33				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		R2	0.70	3.64	2.55				
7 - 8	(4)	F7	3.00	2.73	8.19	34.54	10.01	3.45	67.71
		F7	3.00	1.82	5.46				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		-	0.00	1.82	0.00				
		H2 -	0.18	1.82	0.33				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		R2	0.70	3.64	2.55				
8 - 1 0	(5)	F7	3.00	2.73	8.19	29.08	10.01	2.91	57.00
		F7	3.00	1.82	5.46				
			0.00	1.82	0.00				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		H2 -	0.18	1.82	0.33				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		R2	0.70	3.64	2.55				

(4) 3階床Y軸方向存在床倍率の算定

凡例	
<床水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
	吹抜
<屋根水平構面>	
	5寸勾配 構造用合板 板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<小屋水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
<火打ち水平構面>	
	
: 火打ち水平構面種類 : 構面No	
<耐力壁線>	
	
	(仮想)
<床倍率算定線>	
	(1)



3階床Y軸方向水平構面図

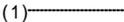
3階床Y軸方向存在床倍率算定表

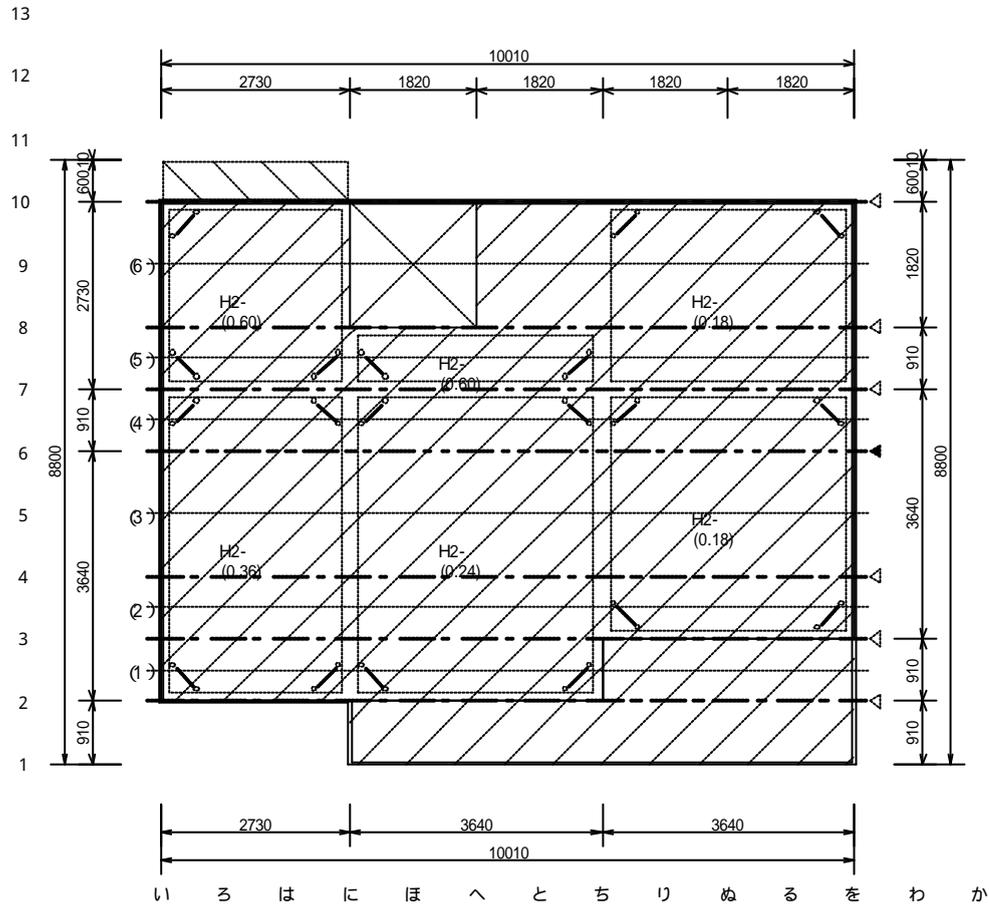
耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計 (m)	奥行長さ計 (m)	平均存在床倍率	許容耐力 Pa (kN)
		床種類	床倍率	奥行き長さ (m)	床量 (m)				
い-に	(1)	F7	3.00	3.64	10.92	26.21	7.28	3.60	51.37
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.60	3.64	2.18				
		H2 -	0.60	3.64	2.18				

3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)				
に-へ	(2)	F7	3.00	3.64	10.92	18.56	7.28	2.55	36.39
		F7	3.00	1.82	5.46				
			0.00	1.82	0.00				
		H2 -	0.60	3.64	2.18				
		-	0.00	1.82	0.00				
へ-ち	(3)	F7	3.00	3.64	10.92	24.68	7.28	3.39	48.37
		F7	3.00	0.91	2.73				
		F7	3.00	2.73	8.19				
		H2 -	0.60	3.64	2.18				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
ち-を	(4)	F7	3.00	6.37	19.11	23.57	6.37	3.70	46.20
		R2	0.70	6.37	4.46				

(5) 2階床X軸方向存在床倍率の算定

凡例	
<床水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
	吹抜
<屋根水平構面>	
	5寸勾配 構造用合 板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<火打ち水平構面>	
	
: 火打ち水平構面種類 : 構面No	
<耐力壁線>	
	
	(仮想)
<床倍率算定線>	
	(1)



2階床X軸方向水平構面図

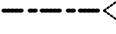
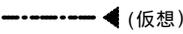
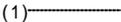
2階床X軸方向存在床倍率算定表

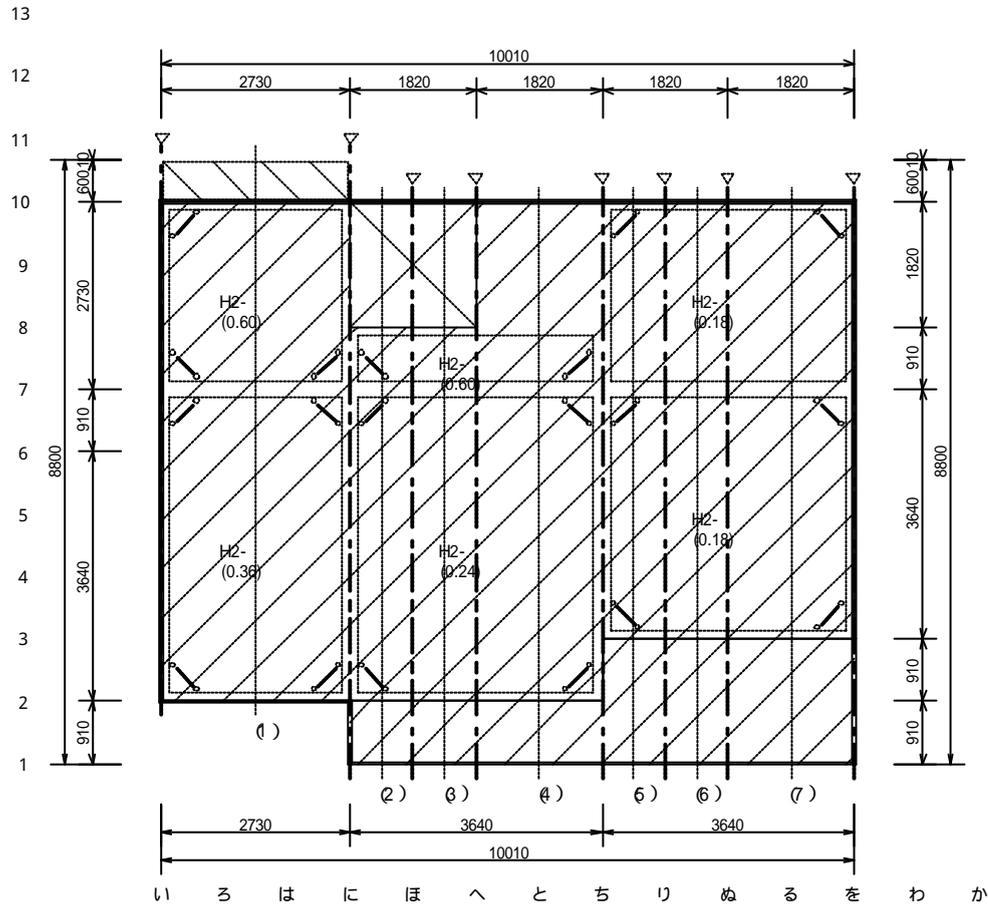
耐力壁の存在する通り	床倍率算定No	床量の算定				床量計 (m)	奥行長さ計 (m)	平均存在床倍率	許容耐力 Pa (kN)
		床種類	床倍率	奥行き長さ (m)	床量 (m)				
2 - 3	(1)	F7	3.00	2.73	8.19	31.89	10.01	3.19	62.50
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.36	2.73	0.98				
		H2 -	0.24	3.64	0.87				

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)				
3 - 4	(2)	F7	3.00	2.73	8.19	32.54	10.01	3.25	63.78
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.36	2.73	0.98				
		H2 -	0.24	3.64	0.87				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
4 - (6)	(3)	F7	3.00	2.73	8.19	32.54	10.01	3.25	63.78
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.36	2.73	0.98				
		H2 -	0.24	3.64	0.87				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
(6) - 7	(4)	F7	3.00	2.73	8.19	32.54	10.01	3.25	63.78
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.36	2.73	0.98				
		H2 -	0.24	3.64	0.87				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
7 - 8	(5)	F7	3.00	2.73	8.19	34.51	10.01	3.45	67.63
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	2.73	8.19				
		F7	3.00	0.91	2.73				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
8 - 1 0	(6)	F7	3.00	2.73	8.19	26.86	10.01	2.68	52.65
			0.00	1.82	0.00				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
		-	0.00	1.82	0.00				

(6) 2階床Y軸方向存在床倍率の算定

凡例	
<床水平構面>	
	構造用合板24mm根太 なし4周釘打ち24ミリ 根太@0 N75@150以下
	吹抜
<屋根水平構面>	
	5寸勾配 構造用合板 板9mm9ミリ 垂木@500 転ばし N50@150以下
<火打ち水平構面>	
	
: 火打ち水平構面種類	
: 構面No	
<耐力壁線>	
	
	(仮想)
<床倍率算定線>	
	(1)



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)				
い-に	(1)	F7	3.00	3.64	10.92	25.54	7.88	3.24	50.05
		F7	3.00	3.64	10.92				
		H2 -	0.36	4.55	1.64				
		H2 -	0.60	2.73	1.64				
		R2	0.70	0.60	0.42				

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)				
に-ほ	(2)		0.00	1.82	0.00	20.75	8.19	2.53	40.67
		F7	3.00	5.46	16.38				
		F7	3.00	0.91	2.73				
		H2 -	0.24	4.55	1.09				
		H2 -	0.60	0.91	0.55				
ほ-へ	(3)		0.00	1.82	0.00	20.75	8.19	2.53	40.67
		F7	3.00	5.46	16.38				
		F7	3.00	0.91	2.73				
		H2 -	0.24	4.55	1.09				
		H2 -	0.60	0.91	0.55				
へ-ち	(4)	F7	3.00	1.82	5.46	26.21	8.19	3.20	51.37
		F7	3.00	5.46	16.38				
		F7	3.00	0.91	2.73				
		H2 -	0.24	4.55	1.09				
		H2 -	0.60	0.91	0.55				
		-	0.00	1.82	0.00				
ち-り	(5)	F7	3.00	1.82	5.46	25.72	8.19	3.14	50.40
		F7	3.00	4.55	13.65				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
		H2 -	0.18	2.73	0.49				
り-ぬ	(6)	F7	3.00	1.82	5.46	25.72	8.19	3.14	50.40
		F7	3.00	0.91	2.73				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
		H2 -	0.18	2.73	0.49				
ぬ-を	(7)	F7	3.00	1.82	5.46	25.72	8.19	3.14	50.40
		F7	3.00	0.91	2.73				
		F7	3.00	3.64	10.92				
		F7	3.00	1.82	5.46				
		H2 -	0.18	3.64	0.66				
		H2 -	0.18	2.73	0.49				

4.3 水平構面の負担水平力に対する検定

(1) 地震力

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

$$W_{ij-1,j} = E_{ij-1,j} \times C'_i \times W_{ij-1,j}$$

$$E_{ij-1,j} = E_{ij} + (E_{ij-1} - E_{ij}) \times C_{Ei}$$

$$C_{Ei} = \{ V_{ij} - P_{ij} - C'_i \times (E_{ij} \times W_{ij-1,j}) \} / \{ C'_i \times (E_{ij-1} \times W_{ij-1,j}) - C'_i \times (E_{ij} \times W_{ij-1,j}) \}$$

また

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

ここで、

- E_{ij} : 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
- $E_{ij-1,j}$: 区間ねじれ補正係数
- C_{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。

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

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

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

3階X+方向

通り	V_{ij}	各通りごとのせん断力による水平力					C_{Ei}	$E_{ij-1,j}$	$W_{ij-1,j}$	$w_{ij-1,j}$	$Q_{ik-1,k}$	$Q_{aik-1,k}$	検定値	判定
		E_{ij}	C'_i	W_{ij}	$V_{i+1,j}$	P_{ij}					$Q_{ik,k-1}$			
2	4.47	0.936	0.268	6.99	0.00	1.75								
							0.595	0.963	23.05	5.95	2.72	10.99	0.25	OK
6	8.44	1.002	0.268	2.48	0.00	0.67								
							0.595	1.009	7.54	2.04	-3.23	10.34	0.29	OK
							0.595	1.009	7.54	2.04	4.54	10.34	0.44	OK
7	0.97	1.019	0.268	0.71	0.00	0.19								
							0.595	1.039	19.77	5.50	2.50	10.34	0.24	OK
							0.595	1.039	19.77	5.50	3.28	10.34	0.32	OK
10	4.22	1.068	0.268	6.99	0.00	2.00								
											-2.22		0.21	OK

3階X - 方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
2	4.47	0.936	0.268	6.99	0.00	1.75	/	/	/	/	/	/	/	
							0.595	0.963	23.05	5.95	2.72	10.99	0.25	OK
6	8.44	1.002	0.268	2.48	0.00	0.67	/	/	/	/	/	/	/	
							0.595	1.009	7.54	2.04	-3.23	10.34	0.29	OK
7	0.97	1.019	0.268	0.71	0.00	0.19	/	/	/	/	/	/	/	
							0.595	1.039	19.77	5.50	4.54	10.34	0.44	OK
10	4.22	1.068	0.268	6.99	0.00	2.00	/	/	/	/	/	/	/	
											2.50	10.34	0.24	OK
											3.28	10.34	0.32	OK
											-2.22	10.34	0.21	OK

3階Y + 方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	5.73	1.038	0.268	7.93	0.00	2.20	/	/	/	/	/	/	/	
							0.396	1.019	21.08	5.76	3.53	12.56	0.28	OK
に	3.62	1.007	0.268	1.42	0.00	0.38	/	/	/	/	/	/	/	
							0.396	0.995	13.70	3.65	-2.23	11.27	0.18	OK
へ	3.40	0.987	0.268	1.42	0.00	0.38	/	/	/	/	/	/	/	
							0.396	0.974	14.05	3.67	1.01	11.27	0.09	OK
ち	5.34	0.966	0.268	7.93	0.00	2.05	/	/	/	/	/	/	/	
											-2.64	12.56	0.23	OK
											0.38	12.56	0.03	OK
											-3.29	12.56	0.26	OK

3階Y - 方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	5.73	1.038	0.268	7.93	0.00	2.20	/	/	/	/	/	/	/	
							0.396	1.019	21.08	5.76	3.53	12.56	0.28	OK
に	3.62	1.007	0.268	1.42	0.00	0.38	/	/	/	/	/	/	/	
							0.396	0.995	13.70	3.65	-2.23	11.27	0.18	OK
へ	3.40	0.987	0.268	1.42	0.00	0.38	/	/	/	/	/	/	/	
							0.396	0.974	14.05	3.67	1.01	11.27	0.09	OK
ち	5.34	0.966	0.268	7.93	0.00	2.05	/	/	/	/	/	/	/	
											-2.64	12.56	0.23	OK
											0.38	12.56	0.03	OK
											-3.29	12.56	0.26	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					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
2	9.58	1.037	0.168	8.79	4.47	6.00	/	/	/	/	/	/	/	
							0.221	1.031	11.22	1.94	3.58	44.95	0.08	OK
3	4.12	1.029	0.168	2.51	0.00	0.43	/	/	/	/	/	/	/	
							0.221	1.010	36.15	6.13	1.64	71.34	0.04	OK
6	3.96	1.004	0.168	3.19	8.44	8.97	/	/	/	/	/	/	/	
							0.221	0.998	13.89	2.33	-0.80	67.71	0.01	OK
7	2.88	0.996	0.168	2.13	0.97	1.33	/	/	/	/	/	/	/	
							0.221	0.989	14.25	2.37	-5.81	67.71	0.09	OK
8	8.44	0.987	0.168	2.93	0.00	0.49	/	/	/	/	/	/	/	
							0.221	0.989	14.25	2.37	-8.14	67.71	0.12	OK
											-6.59	67.71	0.10	OK
											-8.96	67.71	0.13	OK
10	11.58	0.970	0.168	13.38	4.22	6.40	/	/	/	/	/	/	/	
							0.221	0.974	25.49	4.17	-1.01	57.00	0.02	OK
											-5.18	57.00	0.09	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					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
2	10.40	1.008	0.113	21.52	9.58	12.03	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	1.007	14.87	1.69	-1.63	62.50	0.03	OK
3	7.54	1.006	0.113	5.02	4.12	4.69	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	1.005	14.77	1.68	-3.32	63.78	0.05	OK
4	4.77	1.004	0.113	0.35	0.00	0.04	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	1.002	29.90	3.39	-0.47	63.78	0.01	OK
(6)	-	1.000	0.113	-	3.96	3.96	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	1.002	29.90	3.39	-2.15	63.78	0.03	OK
7	19.33	0.998	0.113	5.32	2.88	3.48	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	0.999	15.48	1.75	-4.77	63.78	0.07	OK
8	6.71	0.996	0.113	4.61	8.44	8.96	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	0.997	15.72	1.77	-6.52	67.63	0.10	OK
10	11.81	0.992	0.113	16.55	11.58	13.43	/	/	/	/	/	/	/	
							0.422	0.994	32.94	3.70	9.33	52.65	0.14	OK
											7.56		0.11	OK
											5.31		0.10	OK
											1.61		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					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
2	10.19	1.015	0.113	21.52	9.98	12.44	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	1.013	14.87	1.70	-2.25	62.50	0.04	OK
3	7.37	1.012	0.113	5.02	4.29	4.86	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	1.009	14.77	1.68	-3.95	63.78	0.06	OK
4	4.66	1.008	0.113	0.35	0.00	0.04	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	1.004	29.90	3.39	-1.44	63.78	0.02	OK
(6)	-	1.001	0.113	-	3.40	3.40	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	1.004	29.90	3.39	-3.12	63.78	0.05	OK
7	20.60	0.997	0.113	5.32	3.00	3.60	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	0.998	15.48	1.75	-1.89	63.78	0.03	OK
8	5.88	0.993	0.113	4.61	6.97	7.49	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	0.998	15.48	1.75	-5.29	63.78	0.08	OK
10	11.87	0.986	0.113	16.55	12.93	14.77	/	/	/	/	/	/	/	
							0.358	0.994	15.72	1.77	-7.04	67.63	0.11	OK
											9.96		0.15	OK
											8.19		0.12	OK
											6.58		0.12	OK
											2.90		0.06	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					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	10.79	1.072	0.113	10.73	10.57	11.87	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	1.060	34.85	4.17	-1.08	50.05	0.02	OK
に	14.60	1.031	0.113	4.77	9.40	9.96	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	1.027	13.21	1.53	-5.25	40.67	0.10	OK
ほ	8.97	1.017	0.113	2.84	0.00	0.33	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	1.027	13.21	1.53	-0.61	40.67	0.01	OK
へ	1.88	1.003	0.113	1.42	3.96	4.12	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	1.013	12.89	1.48	-2.14	40.67	0.05	OK
ち	11.97	0.976	0.113	5.87	8.85	9.49	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	1.013	12.89	1.48	6.50	40.67	0.16	OK
り	0.44	0.962	0.113	0.59	0.00	0.06	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	0.995	26.50	2.98	5.02	51.37	0.12	OK
ぬ	0.45	0.948	0.113	0.71	0.00	0.08	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	0.972	12.89	1.42	-0.20	50.40	0.00	OK
を	11.47	0.921	0.113	10.05	7.79	8.83	/	/	/	/	/	/	/	
							0.714	0.972	12.89	1.42	2.28	50.40	0.05	OK
											0.86		0.02	OK
											1.24		0.02	OK
											-0.19		0.00	OK
											0.18		0.00	OK
											-2.63		0.05	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					C Ei	Eij-1,j	Wij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Eij	C'i	Wij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	10.55	1.017	0.113	10.73	10.96	12.19	0.644	1.013	34.85	3.99	-1.64	50.05	0.03	OK
											-5.63			
に	14.80	1.007	0.113	4.77	9.17	9.72	0.644	1.006	13.21	1.50	-0.55	40.67	0.01	OK
											-2.05			
ほ	9.18	1.004	0.113	2.84	0.00	0.32	0.644	1.003	12.89	1.46	6.81	40.67	0.17	OK
											5.35			
へ	1.94	1.000	0.113	1.42	3.91	4.07	0.644	0.998	26.50	2.99	3.22	51.37	0.06	OK
											0.23			
ち	12.89	0.993	0.113	5.87	8.86	9.51	0.644	0.992	12.89	1.44	3.61	50.40	0.07	OK
											2.17			
り	0.47	0.990	0.113	0.59	0.00	0.07	0.644	0.989	13.25	1.48	2.57	50.40	0.05	OK
											1.09			
ぬ	0.48	0.986	0.113	0.71	0.00	0.08	0.644	0.984	26.50	2.95	1.49	50.40	0.03	OK
											-1.46			
を	10.25	0.979	0.113	10.05	7.68	8.79	0.644	0.984	26.50	2.95	1.49	50.40	0.03	OK
											-1.46			

(2) 風圧力

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

$$w_{ij-1,j} = w_{ij-1,j} \times WQ_{ij-1,j}$$

$$w_{ij-1,j} = w_{ij} + (w_{ij-1} - w_{ij}) \times C_{wi}$$

$$C_{wi} = \{ V_{ij} - P_{ij} - (w_{ij} \times WQ_{ij-1,j}) \} / \{ (w_{ij-1} \times WQ_{ij-1,j}) - (w_{ij} \times WQ_{ij-1,j}) \}$$

また

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

ここで

w_{ij} : i階j通りの風圧用ねじれ補正係数

$w_{ij-1,j}$: 区間ねじれ補正係数

C_{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ラ等、
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。

$$V_{ij} = P_{ij} + w_{ij-1,j}$$

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。

$$Q_{ik-1,k} = \left| \begin{array}{cc} k-1 & \\ j=1 & (V_{ij} - P_{ij}) - w_{ij-1,j} \end{array} \right|$$

$$Q_{ik,k-1} = \left| \begin{array}{cc} k-1 & \\ j=1 & (V_{ij} - P_{ij}) - w_{ij-1,j} \end{array} \right|$$

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

3階X+方向

通り	V _{ij}	各通りごとのせん断力による水平力				C _{wi}	W _{ij-1,j}	WQ _{ij-1,j}	w _{ij-1,j}	Q _{ik-1,k}	Q _{aik-1,k}	検定値	判定
		W _{ij}	WQ _{ij}	V _{i+1,j}	P _{ij}					Q _{ik,k-1}			
2	4.12	0.976	0.19	0.00	0.19	0.526	0.988	7.80	7.71	3.93	10.99	0.36	OK
										-3.78			
6	7.44	1.001	0.00	0.00	0.00	0.526	1.004	2.26	2.27	3.66	10.34	0.35	OK
										1.39			
7	0.85	1.007	0.00	0.00	0.00	0.526	1.016	5.54	5.63	2.24	10.34	0.22	OK
										-3.39			
10	3.58	1.025	0.19	0.00	0.20								

3階X - 方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
2	4.12	0.976	0.19	0.00	0.19	/	/	/	/	/	/	/	
						0.526	0.988	7.80	7.71	3.93	10.99	0.36	OK
6	7.44	1.001	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.526	1.004	2.26	2.27	-3.78	10.34	0.34	OK
										3.66		0.35	OK
7	0.85	1.007	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
										1.39		0.13	OK
						0.526	1.016	5.54	5.63	2.24	10.34	0.22	OK
10	3.58	1.025	0.19	0.00	0.20	/	/	/	/	/	/	/	
										-3.39		0.33	OK

3階Y + 方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
い	4.38	1.046	0.19	0.00	0.20	/	/	/	/	/	/	/	
						0.430	1.025	5.54	5.68	4.18	12.56	0.33	OK
に	2.74	1.009	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.430	0.995	4.30	4.28	-1.50	11.27	0.12	OK
										1.24		0.11	OK
へ	2.57	0.984	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.430	0.970	3.48	3.38	-3.04	12.56	0.27	OK
										-0.47		0.04	OK
ち	4.02	0.959	0.19	0.00	0.18	/	/	/	/	/	/	/	
										-3.85		0.31	OK

3階Y - 方向

通り	Vij	各通りごとのせん断力による水平力				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
い	4.38	1.046	0.19	0.00	0.20	/	/	/	/	/	/	/	
						0.430	1.025	5.54	5.68	4.18	12.56	0.33	OK
に	2.74	1.009	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.430	0.995	4.30	4.28	-1.50	11.27	0.12	OK
										1.24		0.11	OK
へ	2.57	0.984	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.430	0.970	3.48	3.38	-3.04	12.56	0.27	OK
										-0.47		0.04	OK
ち	4.02	0.959	0.19	0.00	0.18	/	/	/	/	/	/	/	
										-3.85		0.31	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
2	8.88	1.068	0.21	4.12	4.34	/	/	/	/	/	/	/	
						0.275	1.057	2.85	3.01	4.54	44.95	0.10	OK
3	3.80	1.053	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.275	1.020	7.49	7.64	1.53	71.34	0.03	OK
										5.33		0.07	OK
6	3.58	1.007	0.00	7.44	7.44	/	/	/	/	/	/	/	
						0.275	0.996	2.20	2.19	-2.31	67.71	0.03	OK
										-6.17		0.09	OK
7	2.58	0.992	0.00	0.85	0.85	/	/	/	/	/	/	/	
						0.275	0.980	2.33	2.28	-8.36	67.71	0.12	OK
										-6.63		0.10	OK
8	7.52	0.976	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.275	0.954	5.16	4.92	-8.91	57.00	0.13	OK
										-1.39		0.02	OK
10	10.16	0.946	0.28	3.58	3.84	/	/	/	/	/	/	/	
										-6.31		0.11	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
2	9.24	1.068	0.21	4.12	4.34	/	/	/	/	/	/	/	
						0.254	1.057	2.85	3.01	4.90	44.95	0.11	OK
3	3.95	1.053	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
										1.89		0.04	OK
						0.254	1.019	7.49	7.63	5.84	71.34	0.08	OK
6	3.07	1.007	0.00	7.44	7.44	/	/	/	/	/	/	/	
										-1.79		0.03	OK
						0.254	0.996	2.20	2.19	-6.16	67.71	0.09	OK
7	2.69	0.992	0.00	0.85	0.85	/	/	/	/	/	/	/	
										-8.35		0.12	OK
						0.254	0.981	2.33	2.29	-6.51	67.71	0.10	OK
8	6.21	0.977	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
										-8.80		0.13	OK
						0.254	0.954	5.16	4.92	-2.59	57.00	0.05	OK
10	11.35	0.946	0.28	3.58	3.84	/	/	/	/	/	/	/	
										-7.51		0.13	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	10.83	1.304	0.21	4.38	4.65	/	/	/	/	/	/	/	
						0.233	1.181	8.77	10.36	6.18	51.37	0.12	OK
に	9.68	1.144	0.00	2.74	2.74	/	/	/	/	/	/	/	
										-4.18		0.08	OK
						0.233	1.063	5.85	6.22	2.76	36.39	0.08	OK
へ	4.09	1.038	0.00	2.57	2.57	/	/	/	/	/	/	/	
										-3.46		0.10	OK
						0.233	0.957	5.85	5.60	-1.94	48.37	0.04	OK
ち	9.21	0.932	0.00	4.02	4.02	/	/	/	/	/	/	/	
										-7.54		0.16	OK
						0.233	0.769	7.50	5.77	-2.35	46.20	0.05	OK
を	8.24	0.719	0.18	0.00	0.13	/	/	/	/	/	/	/	
										-8.12		0.18	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	11.22	1.254	0.21	4.38	4.64	/	/	/	/	/	/	/	
						0.292	1.157	8.77	10.15	6.58	51.37	0.13	OK
に	9.45	1.117	0.00	2.74	2.74	/	/	/	/	/	/	/	
										-3.57		0.07	OK
						0.292	1.052	5.85	6.15	3.14	36.39	0.09	OK
へ	4.04	1.025	0.00	2.57	2.57	/	/	/	/	/	/	/	
										-3.01		0.08	OK
						0.292	0.960	5.85	5.62	-1.54	48.37	0.03	OK
ち	9.22	0.933	0.00	4.02	4.02	/	/	/	/	/	/	/	
										-7.16		0.15	OK
						0.292	0.803	7.50	6.02	-1.96	46.20	0.04	OK
を	8.12	0.750	0.18	0.00	0.14	/	/	/	/	/	/	/	
										-7.98		0.17	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
2	10.99	1.043	2.27	8.88	11.25	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	1.036	2.78	2.88	-0.26	62.50	0.00	OK
3	7.90	1.033	0.00	3.80	3.80	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	1.025	2.78	2.85	-3.14	63.78	0.05	OK
						0.287	1.025	2.78	2.85	0.96	63.78	0.02	OK
4	4.96	1.022	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	1.007	5.57	5.61	-1.89	63.78	0.03	OK
						0.287	1.007	5.57	5.61	3.07	63.78	0.05	OK
(6)	-	1.001	-	3.58	3.58	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	0.994	2.78	2.76	-2.54	63.78	0.04	OK
						0.287	0.994	2.78	2.76	-6.12	63.78	0.10	OK
7	19.59	0.991	0.00	2.58	2.58	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	0.983	2.78	2.73	-8.88	67.63	0.14	OK
						0.287	0.983	2.78	2.73	8.13	67.63	0.12	OK
8	6.75	0.980	0.00	7.52	7.52	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	0.965	5.57	5.38	5.40	52.65	0.08	OK
						0.287	0.965	5.57	5.38	4.63	52.65	0.09	OK
10	11.66	0.959	0.78	10.16	10.91	/	/	/	/	/	/	/	
						0.287	0.965	5.57	5.38	-0.75	52.65	0.01	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
2	10.77	1.051	2.27	9.24	11.62	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	1.041	2.78	2.89	-0.85	62.50	0.01	OK
3	7.73	1.039	0.00	3.95	3.95	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	1.029	2.78	2.86	-3.74	63.78	0.06	OK
						0.193	1.029	2.78	2.86	0.04	63.78	0.00	OK
4	4.84	1.027	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	1.007	5.57	5.61	-2.82	63.78	0.04	OK
						0.193	1.007	5.57	5.61	2.02	63.78	0.03	OK
(6)	-	1.002	-	3.07	3.07	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	0.992	2.78	2.76	-3.59	63.78	0.06	OK
						0.193	0.992	2.78	2.76	-6.66	63.78	0.10	OK
7	20.87	0.990	0.00	2.69	2.69	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	0.980	2.78	2.72	-9.42	67.63	0.15	OK
						0.193	0.980	2.78	2.72	8.76	67.63	0.13	OK
8	5.90	0.977	0.00	6.21	6.21	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	0.977	2.78	2.72	6.04	52.65	0.09	OK
						0.193	0.958	5.57	5.34	5.73	52.65	0.11	OK
10	11.71	0.953	0.78	11.35	12.10	/	/	/	/	/	/	/	
						0.193	0.953	5.57	5.34	0.39	52.65	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k		検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1	Qaik-1,k		
い	13.18	1.084	0.29	10.83	11.15	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	1.067	8.35	8.91	2.03	50.05	0.04	OK
に	17.72	1.036	0.00	9.68	9.68	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	1.030	2.78	2.86	-6.88	40.67	0.14	OK
						0.642	1.030	2.78	2.86	1.16	40.67	0.03	OK
ほ	10.87	1.020	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	1.014	2.78	2.82	-1.70	40.67	0.04	OK
						0.642	1.014	2.78	2.82	9.17	40.67	0.23	OK
へ	2.27	1.004	0.00	4.09	4.09	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	0.993	5.57	5.53	6.35	51.37	0.16	OK
						0.642	0.993	5.57	5.53	4.53	51.37	0.09	OK
ち	14.40	0.972	0.00	9.21	9.21	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	0.966	2.78	2.69	-1.00	50.40	0.02	OK
						0.642	0.966	2.78	2.69	4.19	50.40	0.08	OK
り	0.52	0.956	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	0.950	2.78	2.64	1.50	50.40	0.03	OK
						0.642	0.950	2.78	2.64	2.02	50.40	0.04	OK
ぬ	0.54	0.940	0.00	0.00	0.00	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	0.929	5.57	5.17	-0.62	50.40	0.01	OK
						0.642	0.929	5.57	5.17	-0.08	50.40	0.00	OK
を	13.67	0.908	0.20	8.24	8.42	/	/	/	/	/	/	/	
						0.642	0.908	5.57	5.17	-5.25	50.40	0.10	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				C Wi	Wij-1,j	WQij-1,j	wij-1,j	Qik-1,k	Qaik-1,k	検定値	判定
		Wij	WQij	Vi+1,j	Pij					Qik,k-1			
い	12.89	1.029	0.29	11.22	11.53	0.740	1.025	8.35	8.56	1.36	50.05	0.03	OK
										-7.20			
に	17.96	1.012	0.00	9.45	9.45	0.740	1.010	2.78	2.81	1.31	40.67	0.03	OK
										-1.50			
ほ	11.12	1.006	0.00	0.00	0.00	0.740	1.004	2.78	2.79	9.62	40.67	0.24	OK
										6.83			
へ	2.34	1.000	0.00	4.04	4.04	0.740	0.997	5.57	5.55	5.13	51.37	0.10	OK
										-0.42			
ち	15.50	0.989	0.00	9.22	9.22	0.740	0.987	2.78	2.74	5.86	50.40	0.12	OK
										3.12			
り	0.56	0.983	0.00	0.00	0.00	0.740	0.981	2.78	2.73	3.68	50.40	0.07	OK
										0.95			
ぬ	0.58	0.977	0.00	0.00	0.00	0.740	0.974	5.57	5.43	1.53	50.40	0.03	OK
										-3.90			
を	12.22	0.966	0.20	8.12	8.32								

5 接合部の設計

[使用記号]

: 押え込み効果の係数

Vs : 対象の耐力壁の許容耐力から算定した許容耐力<kN>

VL : 押えに有効な長期軸力 <kN>

V : 耐力壁線間の負担軸力 <kN>

V : 柱脚にかかる引抜き力 <kN>

5.1 柱頭・柱脚の接合金物の検討（標準計算法）

$$V = Vs_x + \text{上階の } Vs_x - VL - V$$

階	符号	方向	Vs	上階の Vs*	VL	V	V	柱頭金物名称	記号	許容引張耐力	検定値	柱頭判定
								柱脚金物名称	記号			柱脚判定
3	い	X +	0.8 24.97	0.00	1.42	1.83	16.73	2 0 k N引寄金物	4	20.00	0.84	OK
								2 0 k N引寄金物	4			
ろ	X -	0.5 23.21	0.00	3.04	0.00	8.57		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.86	OK
に	X +	0.5 1.43	0.00	3.54	0.00	-2.83						
ほ	X -	0.5 1.43	0.00	2.68	0.00	-1.97						
と	X +	0.5 23.38	0.00	2.68	0.00	9.01		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.90	OK
ち	X -	0.8 25.14	0.00	1.42	2.22	16.46		2 0 k N引寄金物	4	20.00	0.82	OK
								2 0 k N引寄金物	4			
い	Y -	0.5 23.21	0.00	1.83	0.00	9.78		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.98	OK
ち	Y -	0.5 23.16	0.00	2.22	0.00	9.36		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.94	OK
								1 0 k N引寄金物	2			
い	Y +	0.5 1.26	0.00	1.83	0.00	-1.19						
ち	Y +	0.5 1.21	0.00	2.99	0.00	-2.38						
い	X +	0.5 28.15	0.00	1.39	3.65	9.03		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.90	OK
								1 0 k N引寄金物	2			
ろ	X -	0.5 0.22	0.00	3.80	0.00	-3.69						
に	X -	0.5 26.95	0.00	3.05	1.47	8.95		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.90	OK
								1 0 k N引寄金物	2			
ほ	X +	0.5 26.95	0.00	0.44	0.00	13.03		1 5 k N引寄金物	3	15.00	0.87	OK
								1 5 k N引寄金物	3			
へ	X -	0.5 27.93	0.00	3.31	1.64	9.01		1 0 k N引寄金物	2	10.00	0.90	OK
								1 0 k N引寄金物	2			
ち		0.5 0.00	0.00	1.86	0.00	0.00						
い	Y -	0.5 1.21	0.00	1.83	0.00	-1.22						
に	Y -	0.5 4.99	0.00	1.47	0.00	1.03		かすがい打	C	1.08	0.95	OK
								かすがい打	C			
へ		0.5 0.00	0.00	1.64	0.00	-1.64						
ち		0.5 0.00	0.00	3.00	0.00	-3.00						
に	Y +	0.5 4.99	0.00	1.62	0.00	0.88		かすがい打	C	1.08	0.81	OK
								かすがい打	C			

階	符号	方向	Vs 上階の Vs*				VL	V	柱頭金物名称	記号	許容引張耐力	検定値	柱頭判定
			V		柱脚金物名称	記号			柱脚判定				
3	へ 8	Y +	0.5	4.99	0.00	1.46	0.00	1.03	かすがい打	C	1.08	0.96	OK
									かすがい打	C			1.08
	い 9	Y +	0.5	23.16	0.00	1.83	0.00	9.75	10kN引寄金物	2	10.00	0.98	OK
	に 9	Y +	0.5	22.12	0.00	1.43	0.00	9.63	10kN引寄金物	2	10.00	0.96	OK
									10kN引寄金物	2			10.00
	へ 9	Y +	0.5	21.95	0.00	1.59	0.00	9.39	10kN引寄金物	2	10.00	0.94	OK
									10kN引寄金物	2			10.00
	ち 9	Y +	0.5	23.16	0.00	3.19	0.00	8.39	羽子板ボルト+スクリュー釘	Ps	8.50	0.99	OK
									羽子板ボルト+スクリュー釘	Ps			8.50
	い 10	X +	0.8	24.97	0.00	1.42	1.83	16.73	20kN引寄金物	4	20.00	0.84	OK
									20kN引寄金物	4			20.00
	ろ 10	X -	0.5	24.97	0.00	3.03	0.00	9.45	10kN引寄金物	2	10.00	0.95	OK
									10kN引寄金物	2			10.00
	に 10	Y -	0.5	28.10	0.00	1.70	0.00	12.35	15kN引寄金物	3	15.00	0.82	OK
	又 10		0.5	0.00	0.00	0.91	0.00	-0.91					
	又 10		0.5	0.00	0.00	0.91	0.00	-0.91					
へ 10	Y -	0.5	27.93	0.00	1.09	0.00	12.88	15kN引寄金物	3	15.00	0.86	OK	
と 10	X +	0.5	24.97	0.00	1.22	0.00	11.27	15kN引寄金物	3	15.00	0.75	OK	
								15kN引寄金物	3			15.00	0.75
ち 10	Y -	0.8	24.97	0.00	1.42	1.22	17.34	20kN引寄金物	4	20.00	0.87	OK	
								20kN引寄金物	4			20.00	0.87
2	い 2	X +	0.8	11.25	19.98	3.17	4.20	21.60	25kN引寄金物	5	25.00	0.86	OK
	ろ 2	X -	0.5	14.98	11.61	7.88	0.00	11.22	15kN引寄金物	3	15.00	0.75	OK
	に 2	X +	0.5	23.27	0.71	7.58	1.49	3.28	L字型かど金物	L	3.38	0.97	OK
									L字型かど金物	L			3.38
	ほ 2	X -	0.5	24.53	0.71	7.52	0.00	5.46	山形プレート	V	5.88	0.93	OK
									山形プレート	V			5.88
	と 2	X +	0.5	16.24	11.69	7.52	0.00	12.29	15kN引寄金物	3	15.00	0.82	OK
	ち 2	X -	0.8	11.25	20.11	3.17	5.13	20.81	25kN引寄金物	5	25.00	0.83	OK
	い 3	Y -	0.5	14.98	11.61	4.20	0.00	14.90	15kN引寄金物	3	15.00	0.99	OK
	に 3	Y -	0.5	28.10	0.00	1.49	0.00	12.56	15kN引寄金物	3	15.00	0.84	OK
									15kN引寄金物	3			15.00
	ち 3	Y -	0.5	2.36	11.58	5.13	0.00	7.63	羽子板ボルト+スクリュー釘	Ps	8.50	0.90	OK
									羽子板ボルト+スクリュー釘	Ps			8.50
	る 3	X +	0.5	24.97	0.00	2.43	0.00	10.05	15kN引寄金物	3	15.00	0.67	OK
									15kN引寄金物	3			15.00
を 3	Y +	0.8	24.97	0.00	1.22	2.43	16.33	20kN引寄金物	4	20.00	0.82	OK	
ち 4	Y -	0.5	8.23	0.00	4.96	0.00	-0.84						
を 4	Y -	0.5	23.16	0.00	3.04	0.00	8.54	10kN引寄金物	2	10.00	0.85	OK	
								10kN引寄金物	2			10.00	0.85
い 5	Y +	0.5	23.21	0.63	4.20	0.00	8.04	羽子板ボルト+スクリュー釘	Ps	8.50	0.95	OK	
								羽子板ボルト+スクリュー釘	Ps			8.50	0.95
い 6	X +	0.5	19.76	14.08	3.87	10.83	9.26	10kN引寄金物	2	10.00	0.93	OK	
								10kN引寄金物	2			10.00	0.93
ろ 6	X -	0.5	13.23	0.11	7.03	0.00	-0.31						

階	符号	方向	上階の					V	柱頭金物名称	記号	許容引張耐力	検定値	柱頭判定
			Vs	Vs*	VL	V	柱脚金物名称		記号	柱脚判定			
2	は6	X +	0.5	4.99	0.00	3.24	0.00	-0.74					
	に6	X -	0.5	6.04	10.35	12.50	5.03	-4.16					
	ち6	Y +	0.5	0.16	1.80	12.66	0.00	0.00					
	を6	Y +	0.5	14.93	0.00	3.40	0.00	4.07	T字型かど金物	T	5.07	0.80	OK
									T字型かど金物	T	5.07	0.80	OK
	い7	Y -	0.5	23.16	0.60	6.63	0.00	5.55	山形プレート	V	5.88	0.94	OK
									山形プレート	V	5.88	0.94	OK
	に7	Y -	0.5	0.00	2.50	5.03	0.00	-2.53					
	ほ7	X +	0.5	5.98	0.00	1.34	0.00	1.65	L字型かど金物	L	3.38	0.49	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.49	OK
	へ7	X +	0.5	0.05	3.02	3.51	0.00	-0.47					
	と7		0.5	0.00	0.00	1.70	0.00	-1.70					
	ち7	Y -	0.5	4.99	0.60	4.42	1.70	-3.01					
	を7	Y -	0.5	8.18	0.00	1.22	0.00	2.87	L字型かど金物	L	3.38	0.85	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.85	OK
	に8	Y +	0.5	0.00	2.50	5.54	0.00	-3.04					
	へ8	Y +	0.5	5.98	2.50	3.82	1.34	0.33	かすがい打	C	1.08	0.31	OK
									かすがい打	C	1.08	0.31	OK
	と8	X -	0.5	4.99	0.00	1.34	0.00	1.16	L字型かど金物	L	3.38	0.34	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.34	OK
	ち8	Y +	0.5	13.23	0.00	2.02	2.10	2.49	L字型かど金物	L	3.38	0.74	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.74	OK
	り8	X +	0.5	5.05	0.00	0.76	0.00	1.76	L字型かど金物	L	3.38	0.52	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.52	OK
	ぬ8	X +	0.5	13.67	0.00	2.26	0.00	4.57	T字型かど金物	T	5.07	0.90	OK
									T字型かど金物	T	5.07	0.90	OK
を8	Y +	0.5	21.95	0.00	2.26	2.26	6.46	羽子板ボルト	P	7.50	0.86	OK	
								羽子板ボルト	P	7.50	0.86	OK	
い9	Y +	0.5	1.21	11.58	5.93	0.00	6.26						
に9	Y +	0.5	21.95	11.06	3.80	0.00	18.23	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.91	OK	
								20kN引寄せ金物	4	20.00	0.91	OK	
ほ9		0.5	0.00	0.00	1.16	0.00	0.00						
へ9	Y +	0.5	21.95	10.98	3.47	0.00	18.49	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.92	OK	
								20kN引寄せ金物	4	20.00	0.92	OK	
ち9	Y +	0.5	5.65	11.58	5.00	0.00	9.41	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.94	OK	
								10kN引寄せ金物	2	10.00	0.94	OK	
を9		0.5	0.00	0.00	1.56	0.00	-1.56						
い10	Y -	0.8	3.02	19.98	2.92	4.89	14.58	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.97	OK	
ろ10	X -	0.5	1.26	12.49	4.89	0.00	8.23	羽子板ボルト+スクリーン釘	Ps	8.50	0.97	OK	
								羽子板ボルト+スクリーン釘	Ps	8.50	0.97	OK	
は10	X +	0.5	9.49	0.00	1.75	0.00	3.00	L字型かど金物	L	3.38	0.89	OK	
								L字型かど金物	L	3.38	0.89	OK	
に10	Y -	0.5	28.10	14.05	3.69	1.75	22.66						
								25kN引寄せ金物	5	25.00	0.91	OK	
又10		0.5	0.00	0.00	1.99	0.00	-1.99						

階	符号	方向	Vs 上階の Vs*				VL V	V	柱頭金物名称	記号	許容引張耐力	検定値	柱頭判定
			柱脚金物名称		記号	記号			柱脚判定				
2	又ほ 10		0.5	0.00	0.00	1.99	0.00	-1.99					
	へ 10	Y -	0.5	27.93	13.97	2.93	3.28	21.73					
									25kN引寄せ金物	5	25.00	0.87	OK
	と 10	X -	0.5	9.49	0.00	3.28	0.00	1.47	L字型かど金物	L	3.38	0.43	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.43	OK
	ち 10	Y -	0.5	14.43	19.98	3.51	4.49	19.19	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.96	OK
	り 10	X -	0.5	14.98	0.00	1.22	0.00	6.27	羽子板ボルト	P	7.50	0.84	OK
									羽子板ボルト	P	7.50	0.84	OK
	ぬ 10		0.5	0.00	0.00	1.22	0.00	-1.22					
る 10	X +	0.5	23.21	0.00	1.75	0.00	9.85	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.99	OK	
								10kN引寄せ金物	2	10.00	0.99	OK	
を 10	X -	0.8	24.97	0.00	1.22	1.56	17.20	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.86	OK	
1	に 1		0.5	0.00	0.00	2.11	0.00	-2.11					
	ち 1		0.5	0.00	0.00	4.75	0.00	-4.75					
	を 1		0.5	0.00	0.00	3.27	0.00	-3.27					
	い 2	X +	0.8	11.25	28.98	4.67	8.30	25.00					
									25kNボルトの金物	HD25	25.00	1.00	OK
	ろ 2	X -	0.5	16.24	19.10	10.50	0.00	16.72	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.84	OK
									20kNボルトの金物	HD20	20.00	0.84	OK
	に 2	X +	0.5	29.96	12.35	13.02	0.00	14.31	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.95	OK
									15kNボルトの金物	HD15	15.00	0.95	OK
	ほ 2	X -	0.5	29.96	12.98	12.22	5.99	9.75	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.97	OK
									10kNボルトの金物	2	10.00	0.97	OK
	と 2	X +	0.5	16.24	19.81	10.88	0.00	17.05	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.85	OK
									20kNボルトの金物	HD20	20.00	0.85	OK
	ち 2	X -	0.8	11.25	29.11	4.92	8.96	24.23					
									25kNボルトの金物	HD25	25.00	0.97	OK
	を 2		0.5	0.00	0.00	0.63	0.00	-0.63					
	い 3	Y -	0.5	1.26	19.10	8.30	0.00	11.43	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.76	OK
									15kNボルトの金物	HD15	15.00	0.76	OK
	ち 3	Y +	0.5	13.72	0.00	8.96	4.10	-6.20					
	り 3	X -	0.5	21.95	0.00	4.10	0.00	6.87	羽子板ボルト	P	7.50	0.92	OK
									羽子板ボルト	P	7.50	0.92	OK
	る 3	X +	0.5	21.95	12.49	6.54	0.00	16.93	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.85	OK
20kNボルトの金物									HD20	20.00	0.85	OK	
を 3	Y +	0.8	21.95	19.98	3.44	6.54	27.57						
								15kNボルトの金物	HD30	30.00	0.92	OK	
に 4	Y +	0.5	28.10	0.00	5.66	5.99	2.39	L字型かど金物	L	3.38	0.71	OK	
								L字型かど金物	L	3.38	0.71	OK	
ほ 4	Y -	0.5	28.15	0.00	5.99	5.66	2.42	L字型かど金物	L	3.38	0.72	OK	
								L字型かど金物	L	3.38	0.72	OK	
ち 4	Y -	0.5	8.23	3.81	11.19	0.00	-3.26						
を 4	Y -	0.5	21.95	11.58	7.88	0.00	14.68	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.98	OK	
								15kNボルトの金物	HD15	15.00	0.98	OK	
い 5	Y +	0.5	23.27	12.24	14.67	0.00	9.21	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.92	OK	
								10kNボルトの金物	2	10.00	0.92	OK	
に 6	Y -	0.5	21.95	0.00	21.03	0.00	-10.05						

階	符号	方向	上階の					V	柱頭金物名称	記号	許容引張耐力	検定値	柱頭判定
			Vs	Vs*	VL	V	柱脚金物名称		記号	柱脚判定			
1	ち6	Y +	0.5	0.00	1.72	18.90	0.00	-17.18					
	を6	Y +	0.5	21.95	7.46	8.24	0.00	10.20	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.68	OK
									15kNホルダウ金物	HD15	15.00	0.68	OK
	い7	Y -	0.5	21.95	12.18	16.33	3.49	3.35	L字型かど金物	L	3.38	0.99	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.99	OK
	は7	X -	0.5	27.00	0.00	3.49	0.00	10.01	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.67	OK
									15kNホルダウ金物	HD15	15.00	0.67	OK
	に7			0.5	0.00	0.00	10.67	0.00	-10.67				
	ほ7	X -		0.5	8.23	0.00	8.14	0.00	-4.03				
	と7	X -	0.5	19.76	0.00	6.00	0.00	3.88	T字型かど金物	T	5.07	0.77	OK
									T字型かど金物	T	5.07	0.77	OK
	ち7	Y -		0.5	3.07	3.10	6.47	0.00	-1.83				
	り7	Y +		0.5	2.91	0.00	3.64	0.00	-2.18				
	を7	Y -	0.5	21.95	4.09	5.19	0.00	9.88	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.99	OK
									10kNホルダウ金物	2	10.00	0.99	OK
	い8	Y -		0.5	1.26	0.00	1.26	0.00	-0.63				
	ほ8			0.5	0.00	0.00	1.39	0.00	-1.39				
	へ8	X +	0.5	19.70	2.99	6.06	4.55	2.24	L字型かど金物	L	3.38	0.66	OK
									L字型かど金物	L	3.38	0.66	OK
	と8	X -	0.5	13.23	2.50	3.53	0.00	5.58	山形プレート	V	5.88	0.95	OK
									山形プレート	V	5.88	0.95	OK
	ち8	Y +	0.5	28.15	6.61	4.74	6.93	9.01	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.90	OK
									10kNホルダウ金物	2	10.00	0.90	OK
	り8			0.5	0.00	0.00	3.41	0.00	-3.41				
	ぬ8	X +	0.5	10.70	6.83	6.08	0.00	6.10	羽子板ボルト	P	7.50	0.81	OK
									羽子板ボルト	P	7.50	0.81	OK
	を8	Y +	0.5	21.95	10.98	5.94	6.08	9.93	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.99	OK
									10kNホルダウ金物	2	10.00	0.99	OK
	い9	Y +	0.5	1.26	12.18	7.99	0.00	4.83	T字型かど金物	T	5.07	0.95	OK
									T字型かど金物	T	5.07	0.95	OK
に9	Y +	0.5	28.10	23.28	8.96	0.00	28.37	15kN引寄せ金物×2	32	30.00	0.95	OK	
								15kNホルダウ金物×2	HD30	30.00	0.95	OK	
ほ9			0.5	0.00	0.00	2.50	0.00	0.00					
へ9	Y +	0.5	0.00	21.95	4.55	0.00	17.41	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.87	OK	
								20kNホルダウ金物	HD20	20.00	0.87	OK	
ち9	Y +	0.5	0.00	14.41	5.71	0.00	8.70	10kN引寄せ金物	2	10.00	0.87	OK	
								10kNホルダウ金物	2	10.00	0.87	OK	
ぬ9	Y +	0.5	3.02	0.00	0.35	0.00	1.15	L字型かど金物	L	3.38	0.34	OK	
								L字型かど金物	L	3.38	0.34	OK	
を9	Y -	0.5	13.72	0.00	2.82	0.00	4.04	T字型かど金物	T	5.07	0.80	OK	
								T字型かど金物	T	5.07	0.80	OK	
い10	Y -		0.8	3.07	22.39	4.83	7.62	12.40					
ろ10	X -	0.5	2.52	13.12	7.62	0.00	6.76	羽子板ボルト	P	7.50	0.90	OK	
								羽子板ボルト	P	7.50	0.90	OK	
は10	X +	0.5	24.48	4.75	4.48	0.00	12.50	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.83	OK	
								15kNホルダウ金物	HD15	15.00	0.83	OK	
に10	Y -	0.5	28.10	28.10	6.93	8.10	27.12	15kN引寄せ金物×2	32	30.00	0.90	OK	
								15kNホルダウ金物×2	HD30	30.00	0.90	OK	

階	符号	方向	上階の					V	柱頭金物名称	記号	許容引張耐力	検定値	柱頭判定
			Vs	Vs*	VL	V	柱脚金物名称		記号	柱脚判定			
1	ほ 10		0.5	0.00	0.00	3.62	0.00	-3.62					
	へ 10	Y -	0.5	5.98	27.93	6.40	9.14	15.39	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.77	OK
									20kNホルダ ^o 金物	HD20	20.00	0.77	OK
	と 10	X +	0.5	1.26	4.99	5.52	0.00	-1.79					
	ち 10	Y -	0.5	28.15	27.19	6.11	8.98	26.19					
									15kNホルダ ^o 金物	HD30	30.00	0.87	OK
	り 10	X -	0.5	24.97	7.49	3.46	0.00	16.52	20kN引寄せ金物	4	20.00	0.83	OK
									20kNホルダ ^o 金物	HD20	20.00	0.83	OK
	ぬ 10	Y -	0.5	3.02	0.00	3.64	0.00	-2.13					
	る 10	X +	0.5	13.72	11.61	4.00	0.00	14.47	15kN引寄せ金物	3	15.00	0.96	OK
									15kNホルダ ^o 金物	HD15	15.00	0.96	OK
を 10	X -	0.8	8.23	19.98	2.97	2.82	20.78						
								25kNホルダ ^o 金物	HD25	25.00	0.83	OK	
い 又10			0.5	0.00	0.00	1.10	0.00	-1.10					
に 又10			0.5	0.00	0.00	0.94	0.00	-0.94					

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）（c㎡）

Ae : せん断検討時の有効断面積（c㎡）

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)

梁

階	位置	樹種 B × D = A (c㎡)	横架材端部 仕様	Ao (c㎡)	Ae (c㎡)	fs (N/mm ²)	QLa (kN)	QL (kN)	検定値	判定	
3	2	い に	米松E130	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	0.71	0.08	OK
			10.5 × 27.0=283.5	鎌継	212.6	159.5	0.88	9.36	1.22	0.13	OK
	2	に ち	米松E130	腰掛アリ掛	-	-	-	-	-	-	OK
			10.5 × 30.0=315.0	腰掛アリ掛	236.3	177.2	0.88	10.40	0.71	0.07	OK
	3	へ ち	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.40	0.08	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.40	0.08	OK
	4	ろ に	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.47	0.09	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.47	0.09	OK
	5	に へ	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.44	0.08	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.39	0.08	OK
	5	へ ち	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.54	0.10	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.54	0.10	OK
	6	い に	米松E130	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	0.18	0.02	OK
			10.5 × 27.0=283.5	-	-	-	-	-	-	-	OK
	6	に ち	米松E130	鎌継	212.6	159.5	0.88	9.36	0.26	0.03	OK
			10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	0.35	0.04	OK
	7	に へ	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.44	0.08	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.39	0.08	OK
	7	へ ち	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.89	0.17	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.89	0.17	OK
	8	ろ に	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.47	0.09	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.47	0.09	OK
	9	へ ち	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.40	0.08	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.40	0.08	OK
	10	い に	米松E130	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	0.71	0.08	OK
			10.5 × 27.0=283.5	-	-	-	-	-	-	-	OK
	10	に ち	米松E130	鎌継	118.1	88.6	0.88	5.20	0.30	0.06	OK
			10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.71	0.14	OK
	い 6	米松E130	10.5 × 15.0=157.5	鎌継	-	-	-	-	-	-	OK
			10.5 × 15.0=157.5	鎌継	118.1	88.6	0.88	5.20	0.61	0.12	OK
	い 10	米松E130	10.5 × 15.0=157.5	-	-	-	-	-	-	-	OK
			10.5 × 15.0=157.5	-	-	-	-	-	-	-	OK
	ろ 2	米松E130	10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.21	0.13	OK
10.5 × 27.0=283.5			腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.09	0.12	OK	
ろ 6	米松E130	10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	0.96	0.10	OK	
		10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.21	0.13	OK	
に 2	米松E130	10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.72	0.18	OK	
		10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.74	0.19	OK	
に 6	米松E130	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.18	0.03	OK	
		10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.18	0.03	OK	
又 に	米松E130	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.09	0.02	OK	
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.09	0.02	OK	
又 に	又5 又6	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		10.5 × 10.5=110.3	-	-	-	-	-	-	-	OK	
又 に	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.09	0.02	OK	
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.09	0.02	OK	
へ 2	米松E130	10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.71	0.18	OK	
		10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.56	0.17	OK	
へ 6	米松E130	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.18	0.03	OK	
		10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.18	0.03	OK	
ち 2	米松E130	10.5 × 15.0=157.5	鎌継	-	-	-	-	-	-	OK	
		10.5 × 15.0=157.5	鎌継	118.1	88.6	0.88	5.20	0.61	0.12	OK	
ち 6	米松E130	10.5 × 15.0=157.5	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		10.5 × 15.0=157.5	-	-	-	-	-	-	-	OK	
2	2	い ろ	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.41	0.23	OK
			10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	1.41	0.13	OK
	2	ろ と	米松E130	胴差ホゾ	252.0	252.0	0.88	14.78	3.60	0.24	OK
			10.5 × 24.0=252.0	胴差ホゾ	252.0	252.0	0.88	14.78	3.60	0.24	OK
	2	と ち	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	1.41	0.13	OK
			10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.41	0.23	OK

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定	
2	3	ち	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.83	0.29	O K
		を	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.61	0.10	O K
	4	い	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		ろ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	ろ	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		は	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	は	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		に	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	に	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		ほ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	ほ	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		へ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	へ	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		と	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	と	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
		ち	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.57	0.43	O K
	4	ち	米松E130	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	0.82	0.09	O K
		を	10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.21	0.13	O K
	6	い	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.65	0.20	O K
		に	10.5 × 24.0=252.0	鎌継	189.0	141.8	0.88	8.32	1.65	0.20	O K
	6	に	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K
		ち	10.5 × 30.0=315.0	胴差ホゾ	315.0	315.0	0.88	18.48	9.61	0.52	O K
	6	ち	米松E130	胴差ホゾ	283.5	283.5	0.88	16.63	1.37	0.08	O K
		を	10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	0.88	9.36	1.57	0.17	O K
	又6	ち	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K
		又ち	10.5 × 10.5=110.3		-	-	-	-	-	-	O K
	又6	ち	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.03	0.01	O K
		り	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.03	0.01	O K
	7	い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	3.05	0.49	O K
		に	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	3.05	0.49	O K
	7	に	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.96	0.18	O K
		へ	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.96	0.18	O K
	7	へ	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.14	0.22	O K
		ち	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.14	0.22	O K
	8	い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		に	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	8	に	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	2.03	0.39	O K
		へ	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.45	0.28	O K
	8	へ	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.96	0.18	O K
		ち	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.96	0.18	O K
	8	ち	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.18	0.03	O K
		を	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.04	0.17	O K
	9	い	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	2.35	0.21	O K
		に	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	9	へ	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.57	0.30	O K
	ち	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.57	0.30	O K	
10	い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.02	0.16	O K	
	に	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	1.02	0.09	O K	
10	に	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.39	0.03	O K	
	へ	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.39	0.03	O K	
10	へ	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	1.18	0.11	O K	
	ち	10.5 × 18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	O K	
10	ち	米松E130	鎌継	118.1	88.6	0.88	5.20	0.61	0.12	O K	
	を	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.61	0.12	O K	
い	2	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K	
	3	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.63	0.06	O K	
い	3	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	2.04	0.18	O K	
	6	10.5 × 18.0=189.0	鎌継	141.8	106.3	0.88	6.24	0.63	0.10	O K	
い	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K	
	9	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	2.43	0.22	O K	
い	9	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.63	0.06	O K	
	10	10.5 × 18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	O K	
ろ	2	米松E130	胴差ホゾ	252.0	252.0	0.88	14.78	1.57	0.11	O K	
	6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K	
は	2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K	
	6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K	
は	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	7	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定
2	は 7	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	は 8	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	は 9	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	に 2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	0.18	0.02	O K
		10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.04	0.13	O K
	に 6	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.35	0.06	O K
		10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.50	0.05	O K
	ほ 2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K
		10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K
	ほ 6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.18	0.05	O K
		10.5 × 10.5=110.3	-	-	-	-	-	-	-	O K
	へ 2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K
		10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K
	へ 6	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.18	0.03	O K
		10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.50	0.05	O K
	と 2	米松E130	胴差ホゾ	252.0	252.0	0.88	14.78	1.57	0.11	O K
		10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.57	0.19	O K
	ち 2	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	O K
		10.5 × 27.0=283.5	胴差ホゾ	283.5	283.5	0.88	16.63	2.15	0.13	O K
	ち 6	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	0.88	11.09	0.28	0.03	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.45	0.07	O K
	り 6	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.27	0.05	O K
		10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.41	0.08	O K
	り 8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
		10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
	ぬ 4	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.40	0.08	O K
		10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.40	0.08	O K
る 8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.54	0.10	O K	
	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.54	0.10	O K	
を 3	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	O K	
	10.5 × 27.0=283.5	鎌継	212.6	159.5	0.88	9.36	1.22	0.13	O K	
を 6	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	O K	
	10.5 × 18.0=189.0	-	-	-	-	-	-	-	O K	
1	1 に	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	O K
		12.0 × 24.0=288.0	鎌継	216.0	162.0	0.88	9.50	2.46	0.26	O K
	1 ち	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	O K
		12.0 × 24.0=288.0	腰掛アリ掛	216.0	162.0	0.88	9.50	4.03	0.42	O K
	2 い	米松E130	胴差ホゾ	216.0	216.0	0.88	12.67	1.02	0.08	O K
		12.0 × 18.0=216.0	鎌継	162.0	121.5	0.88	7.13	2.04	0.29	O K
	2 に	米松E130	-	-	-	-	-	-	-	O K
		12.0 × 24.0=288.0	胴差ホゾ	288.0	288.0	0.88	16.90	1.41	0.08	O K
	3 い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	3 に	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.78	0.22	O K
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.78	0.22	O K
	3 ほ	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	3 ち	米松E130	腰掛アリ掛	270.0	202.5	0.88	11.88	1.80	0.15	O K
		12.0 × 30.0=360.0	胴差ホゾ	360.0	360.0	0.88	21.12	1.80	0.09	O K
	4 い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	4 に	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.96	0.26	O K
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.96	0.26	O K
	4 ほ	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	4 ち	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.13	0.38	O K
		10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.13	0.38	O K
	5 い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	5 に	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.78	0.22	O K
		10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.78	0.22	O K
	5 ほ	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
5 ち	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.13	0.38	O K	
	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.13	0.38	O K	

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定	
1	6	い	米松E130 10.5 × 39.0=409.5	腰掛アリ掛	307.1	230.3	0.88	13.51	9.92	0.73	O K
		に		腰掛アリ掛	307.1	230.3	0.88	13.51	8.66	0.64	O K
	6	に	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.78	0.22	O K
		ほ		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.78	0.22	O K
	6	ほ	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
		ち		腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	2.35	0.38	O K
	6	ち	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.13	0.38	O K
		を		腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.13	0.38	O K
	7	い	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	3.09	0.50	O K
		に		腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.35	0.22	O K
	7	に	米松E130 12.0 × 24.0=288.0	腰掛アリ掛	216.0	162.0	0.88	9.50	1.14	0.12	O K
		ち		腰掛アリ掛	216.0	162.0	0.88	9.50	1.14	0.12	O K
	7	ち	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.96	0.15	O K
		を		腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	3.58	0.57	O K
	8	に	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.68	0.13	O K
		へ		腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.86	0.17	O K
	8	へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.53	0.29	O K
		ち		腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.53	0.29	O K
	8	ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	1.53	0.29	O K
		を		腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	3.30	0.63	O K
	9	い	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.17	0.32	O K
		ろ		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.17	0.32	O K
	9	ろ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.17	0.32	O K
		は		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.17	0.32	O K
	9	は	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.17	0.32	O K
		に		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	1.17	0.32	O K
	10	い	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	0.88	12.67	1.02	0.08	O K
		に		腰掛アリ掛	162.0	121.5	0.88	7.13	1.02	0.14	O K
	10	に	米松E130 12.0 × 15.0=180.0	腰掛アリ掛	135.0	101.3	0.88	5.94	1.96	0.33	O K
		ち		胴差ホゾ	180.0	180.0	0.88	10.56	1.41	0.13	O K
	10	ち	米松E130 12.0 × 15.0=180.0	胴差ホゾ	180.0	180.0	0.88	10.56	1.41	0.13	O K
		を		胴差ホゾ	180.0	180.0	0.88	10.56	1.41	0.13	O K
	又10	い	米松E130 12.0 × 18.0=216.0		-	-	-	-	-	-	O K
		に			-	-	-	-	-	-	O K
	い	2	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	0.88	12.67	0.63	0.05	O K
		5		鎌継	162.0	121.5	0.88	7.13	2.43	0.34	O K
い	5	米松E130 12.0 × 39.0=468.0		-	-	-	-	-	-	O K	
	10		胴差ホゾ	468.0	468.0	0.88	27.46	0.77	0.03	O K	
い	10	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	0.88	12.67	0.17	0.01	O K	
	又10		腰掛アリ掛	162.0	121.5	0.88	7.13	0.21	0.03	O K	
ろ	6	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	7		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
ろ	7	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.78	0.13	O K	
	10		腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.57	0.25	O K	
は	2	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	3		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
は	3	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	4		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
は	4	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	5		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
は	5	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	6		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
は	6	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	7		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
は	7	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	0.78	0.13	O K	
	10		腰掛アリ掛	141.8	106.3	0.88	6.24	1.57	0.25	O K	
に	1	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	腰掛アリ掛	162.0	121.5	0.88	7.13	0.22	0.03	O K	
	2		腰掛アリ掛	162.0	121.5	0.88	7.13	0.22	0.03	O K	
に	2	米松E130 12.0 × 39.0=468.0	腰掛アリ掛	351.0	263.3	0.88	15.44	3.32	0.21	O K	
	7		鎌継	351.0	263.3	0.88	15.44	0.35	0.02	O K	
に	7	米松E130 12.0 × 21.0=252.0		-	-	-	-	-	-	O K	
	又10		腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	0.05	0.01	O K	
ほ	1	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	2		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
ほ	2	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	1.92	0.23	O K	
	7		腰掛アリ掛	189.0	141.8	0.88	8.32	3.66	0.44	O K	
ほ	8	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.35	0.10	O K	
	9		胴差ホゾ	110.3	110.3	0.88	6.47	0.35	0.05	O K	

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定	
1	へ	1	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		2	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	へ	7	米松E130	腰掛アリ掛	135.0	101.3	0.88	5.94	-	-	O K
		1 0	12.0 × 15.0=180.0	腰掛アリ掛	135.0	101.3	0.88	5.94	0.65	0.11	O K
	と	1	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		2	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	と	2	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		3	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	と	3	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		4	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	と	4	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		5	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	と	5	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		6	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	と	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		7	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	と	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
		1 0	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
	ち	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
		2	10.5 × 15.0=157.5	胴差ホゾ	157.5	157.5	0.88	9.24	-	-	O K
	ち	2	米松E130	鎌継	360.0	360.0	0.88	21.12	0.63	0.03	O K
		6	12.0 × 30.0=360.0	鎌継	270.0	202.5	0.88	11.88	3.45	0.29	O K
	ち	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K
		1 0	12.0 × 24.0=288.0	胴差ホゾ	288.0	288.0	0.88	16.90	0.35	0.02	O K
	り	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
		3	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
	り	7	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.25	0.07	O K
		8	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	0.33	0.09	O K
	り	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
		1 0	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
	ぬ	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
		3	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K
	ぬ	3	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		4	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
	ぬ	4	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
		5	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K
ぬ	5	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	6	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
ぬ	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
	7	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.88	3.64	-	-	O K	
ぬ	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.18	0.03	O K	
	1 0	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	0.18	0.03	O K	
る	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K	
	3	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K	
る	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K	
	1 0	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	0.88	5.20	-	-	O K	
を	1	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K	
	3	12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	0.88	12.67	0.22	0.02	O K	
を	3	米松E130	胴差ホゾ	288.0	288.0	0.88	16.90	0.63	0.04	O K	
	6	12.0 × 24.0=288.0	鎌継	216.0	162.0	0.88	9.50	2.82	0.30	O K	
を	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	O K	
	1 0	12.0 × 24.0=288.0	胴差ホゾ	288.0	288.0	0.88	16.90	0.63	0.04	O K	

母屋

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定	
3	3	ろ	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.33	0.21	O K
			10.5 × 10.5=110.3		-	-	-	-	0.33	-	O K
	3	に	米松E130		-	-	-	-	0.35	-	O K
			10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.17	0.11	O K
	4	は	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.22	0.14	O K
			10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.33	0.21	O K
	5	に	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.13	0.08	O K
			10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.17	0.11	O K
	7	に	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.13	0.08	O K
			10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.17	0.11	O K

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定
3	8	は へ 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.22	0.14	O K
			腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.33	0.21	O K
	9	ろ に 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.33	0.21	O K
			腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.33	-	O K
2	4	ち る 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.35	-	O K
			腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.17	0.11	O K
	5	ち ぬ 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.33	-	O K
			腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.33	0.21	O K
	6	ち り 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.13	-	O K
			腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.13	0.08	O K
	7	ち り 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.13	-	O K
			腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.13	0.08	O K
	8	ち ぬ 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.33	-	O K
腰掛アリ掛			54.0	26.4	0.88	1.55	0.33	0.21	O K	
9	ち る 米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	-	-	-	-	0.50	-	O K	
			腰掛アリ掛	54.0	26.4	0.88	1.55	0.50	0.32	O K

大引き

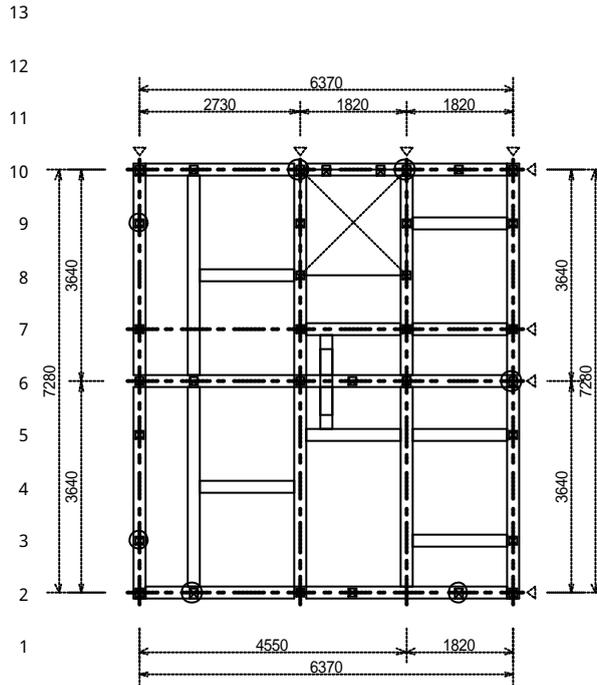
階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QLa (k N)	QL (k N)	検定値	判定
1	4	ち を 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
	5	ち を 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
	6	ち を 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
	8	い に 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.59	0.18	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.59	0.18	O K
	9	へ ち 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
	9	ち ぬ 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	0.78	0.25	O K
	ろ	2 5 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
			かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
	ろ	5 7 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
	は	2 5 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
			かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
	は	5 7 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K
へ	2 5 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
		かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
へ	5 7 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
と	2 5 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
		かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
と	5 7 米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	かたぎ大入れ	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	
		腰掛アリ掛	82.7	62.0	0.77	3.18	-	-	O K	

(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 T N 1 の算定

- Q a : 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)
- Q a : 当該水平構面の単位長さあたりの許容せん断耐力 (kN/m) (=Q a / L)
- l : 当該水平構面のスパン (m)
- T N 1 : 水平構面外周横架材の継手・仕口の必要引張耐力 (kN) (=1/2 · Q a · l)
- T a : 金物の許容引張耐力 (kN)

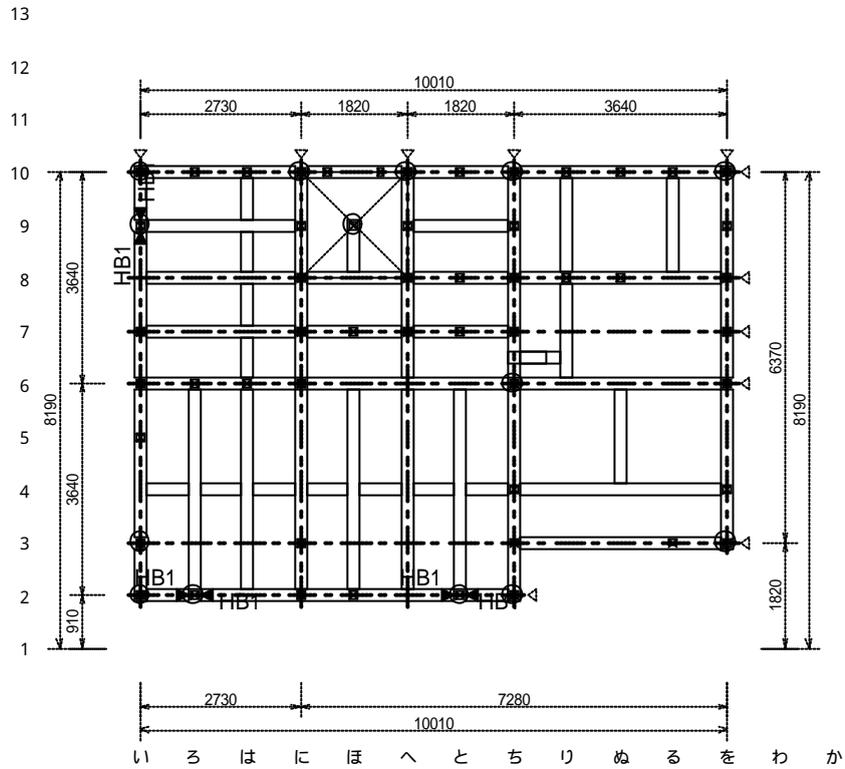
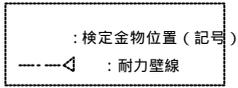
○ : 検定金物位置 (記号)
 ---△ : 耐力壁線



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

3階横架材端部接合部の金物検定位置図

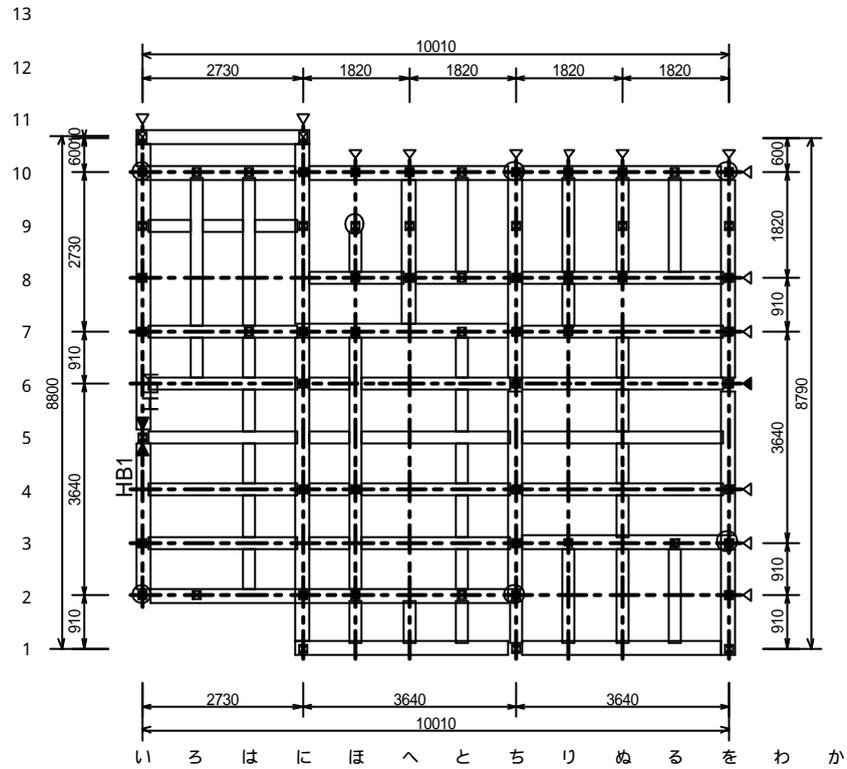
3階の検定必要箇所がないため一覧表は省略



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	Q a (kN)	L (m)	Q a (kN/m)	l (m)	T N 1 (kN)
X	い 9	57.00	10.01	5.69	1.82	5.18
Y	と 2	48.37	7.28	6.64	1.82	6.05
Y	ろ 2	51.37	7.28	7.06	2.73	9.63



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	Q a (kN)	L (m)	Q a (kN/m)	l (m)	T N 1 (kN)
X	い 5	63.78	10.01	6.37	1.82	5.80

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 T N 2 の算定

$$TN2 = \text{筋かいの壁倍率} \times 1.96 \times \text{筋かい壁の実長}$$

階	位置	筋かい壁倍率	実長(m)	TN2(kN)
2	に10	2.50	0.91	4.46
	ろ2	2.50	0.91	4.46
	い3	2.50	0.91	4.46
	へ10	2.50	0.91	4.46
	に10	2.50	0.91	4.46
	と2	2.50	0.91	4.46
	へ10	2.50	0.91	4.46
1	を3	2.50	0.91	4.46
	を3	2.50	0.91	4.46
	ち10	2.50	0.91	4.46
	ち10	2.50	0.91	4.46

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)

梁

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QSa (k N)	QN (k N)	せん断 検定値	Ta (k N)	TN1 (k N)	TN2 (k N)	引張 検定値	検定値 合計	判定
3	2 い に	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	0.94	0.07	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	212.6	159.5	1.28	13.61	1.55	0.11	-	-	-	-	-	OK
2	に ち	米松E130 10.5 × 30.0=315.0	腰掛アリ掛	236.3	177.2	1.28	15.12	0.94	0.06	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	236.3	177.2	1.28	15.12	0.94	0.06	-	-	-	-	-	OK
3	へ ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.61	0.08	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.61	0.08	-	-	-	-	-	OK
4	ろ に	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.71	0.09	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.71	0.09	-	-	-	-	-	OK
5	に へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.67	0.09	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.60	0.08	-	-	-	-	-	OK
5	へ ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.82	0.11	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.82	0.11	-	-	-	-	-	OK
6	い に	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	0.18	0.01	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	212.6	159.5	1.28	13.61	0.31	0.02	-	-	-	-	-	OK
6	に ち	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	0.35	0.03	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	212.6	159.5	1.28	13.61	0.35	0.03	-	-	-	-	-	OK
7	に へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.67	0.09	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.60	0.08	-	-	-	-	-	OK
7	へ ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.17	0.16	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.17	0.16	-	-	-	-	-	OK
8	ろ に	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.71	0.09	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.71	0.09	-	-	-	-	-	OK
9	へ ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.61	0.08	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.61	0.08	-	-	-	-	-	OK
10	い に	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	0.94	0.07	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	212.6	159.5	1.28	13.61	0.94	0.07	-	-	-	-	-	OK
10	に ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.39	0.05	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.94	0.12	-	-	-	-	-	OK
い 6	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	鎌継	鎌継	118.1	88.6	1.28	7.56	0.78	0.10	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	118.1	88.6	1.28	7.56	0.78	0.10	-	-	-	-	-	OK
い 10	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	鎌継	鎌継	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
ろ 2	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	1.85	0.14	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	1.66	0.12	-	-	-	-	-	OK
ろ 6	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	1.46	0.11	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	1.84	0.14	-	-	-	-	-	OK
に 2	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	2.61	0.19	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	2.64	0.19	-	-	-	-	-	OK

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao	Ae	fs	QSa	QN	せん断 検定値	Ta	TN1	TN2	引張 検定値	検定値 合計	判定
				(c m ²)	(c m ²)	(N/m ²)	(k N)	(k N)		(k N)	(k N)	(k N)			
3	に 6	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK
	又に 5	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.13	0.02	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.13	0.02	-	-	-	-	-	OK
	又に 又5 又6	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	又に 6	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.13	0.02	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.13	0.02	-	-	-	-	-	OK
	へ 2	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	2.60	0.19	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	2.37	0.17	-	-	-	-	-	OK
へ 6	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK	
ち 2	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		鎌継	118.1	88.6	1.28	7.56	0.78	0.10	-	-	-	-	-	OK	
ち 6	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
2	2 い	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.41	0.16	-	-	-	-	-	OK
			胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	1.41	0.09	10.10	9.63	4.46	0.95	-	OK
	2 ろ	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	胴差ホゾ(HB1)	252.0	252.0	1.28	21.50	3.60	0.17	10.10	9.63	-	0.95	-	OK
			胴差ホゾ(HB1)	252.0	252.0	1.28	21.50	3.60	0.17	10.10	6.05	-	0.60	-	OK
	2 と	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	1.41	0.09	10.10	6.05	4.46	0.60	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.41	0.16	-	-	-	-	-	OK
	3 ち	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.33	0.26	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.78	0.09	-	-	-	-	-	OK
	4 い	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 ろ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 は	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 に	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 ほ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 へ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 と	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 ち	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.57	0.30	-	-	-	-	-	OK
	4 ち	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	1.24	0.09	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	1.85	0.14	-	-	-	-	-	OK
	6 い	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.65	0.14	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	189.0	141.8	1.28	12.10	1.65	0.14	-	-	-	-	-	OK
	6 に	米松E130 10.5 × 30.0=315.0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			胴差ホゾ	315.0	315.0	1.60	33.60	16.34	0.49	-	-	-	-	-	OK
	6 ち	米松E130 10.5 × 27.0=283.5	胴差ホゾ	283.5	283.5	1.28	24.19	2.07	0.09	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	212.6	159.5	1.28	13.61	2.39	0.18	-	-	-	-	-	OK
	又6 ち	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	又6 ち	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.05	0.01	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.05	0.01	-	-	-	-	-	OK
	7 い	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	3.05	0.34	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	3.05	0.34	-	-	-	-	-	OK
	7 に	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.96	0.13	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.96	0.13	-	-	-	-	-	OK
	7 へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.14	0.15	-	-	-	-	-	OK
腰掛アリ掛			118.1	88.6	1.28	7.56	1.14	0.15	-	-	-	-	-	OK	
8 い	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK	
8 に	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	2.03	0.27	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.45	0.19	-	-	-	-	-	OK	
8 へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.96	0.13	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.96	0.13	-	-	-	-	-	OK	
8 ち	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.40	0.15	-	-	-	-	-	OK	
9 い	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	1.28	16.13	2.35	0.15	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK	
9 へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.57	0.21	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.57	0.21	-	-	-	-	-	OK	
10 い	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.02	0.11	-	-	-	-	-	OK	
		胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	1.02	0.06	10.10	-	4.46	0.44	-	OK	
10 に	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ	189.0	189.0	1.28	16.13	0.39	0.02	-	-	-	-	-	OK	
		胴差ホゾ	189.0	189.0	1.28	16.13	0.39	0.02	-	-	-	-	-	OK	
10 へ	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	1.27	0.08	10.10	-	4.46	0.44	-	OK	
		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
10 ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	鎌継	118.1	88.6	1.28	7.56	0.78	0.10	-	-	-	-	-	OK	
		腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.78	0.10	-	-	-	-	-	OK	

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao	Ae	fs	QSa	QN	せん断 検定値	Ta	TN1	TN2	引張 検定値	検定値 合計	判定	
				(c m ²)	(c m ²)	(N/m ²)	(k N)	(k N)		(k N)	(k N)	(k N)				
2	い	2	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		3	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	0.63	0.04	10.10	-	4.46	0.44	-	OK
	い	3	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	1.28	16.13	2.04	0.13	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 18.0=189.0	鎌継	141.8	106.3	1.28	9.07	0.63	0.07	-	-	-	-	-	OK
	い	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
		9	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	2.43	0.15	10.10	5.18	-	0.51	-	OK
	い	9	米松E130	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	0.63	0.04	10.10	5.18	-	0.51	-	OK
		10	10.5 × 18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	ろ	2	米松E130	胴差ホゾ	252.0	252.0	1.28	21.50	1.57	0.07	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
	は	2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
	は	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		7	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	は	7	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		8	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	は	8	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		9	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	は	9	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	に	2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	0.18	0.01	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.04	0.09	-	-	-	-	-	OK
	に	6	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.35	0.04	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	0.50	0.03	10.10	-	4.46	0.44	-	OK
	ほ	2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
	ほ	8	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.18	0.03	-	-	-	-	-	OK
		9	10.5 × 10.5=110.3		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
	へ	2	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
	へ	6	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 18.0=189.0	胴差ホゾ(HB1)	189.0	189.0	1.28	16.13	0.50	0.03	10.10	-	4.46	0.44	-	OK
	と	2	米松E130	胴差ホゾ	252.0	252.0	1.28	21.50	1.57	0.07	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.57	0.13	-	-	-	-	-	OK
	ち	2	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 27.0=283.5	胴差ホゾ	283.5	283.5	1.60	30.24	2.75	0.09	-	-	-	-	-	OK
	ち	6	米松E130	胴差ホゾ	189.0	189.0	1.28	16.13	0.31	0.02	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.45	0.05	-	-	-	-	-	OK
	り	6	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.39	0.05	-	-	-	-	-	OK
		8	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.52	0.07	-	-	-	-	-	OK
	り	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
ぬ	4	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.61	0.08	-	-	-	-	-	OK	
	6	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.61	0.08	-	-	-	-	-	OK	
る	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.82	0.11	-	-	-	-	-	OK	
	10	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.82	0.11	-	-	-	-	-	OK	
を	3	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	6	10.5 × 27.0=283.5	鎌継	212.6	159.5	1.28	13.61	1.55	0.11	-	-	-	-	-	OK	
を	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	10	10.5 × 18.0=189.0		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
1	1	に	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		ち	12.0 × 24.0=288.0	鎌継	216.0	162.0	1.28	13.82	2.78	0.20	-	-	-	-	OK	
	1	ち	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
		を	12.0 × 24.0=288.0	腰掛アリ掛	216.0	162.0	1.28	13.82	4.66	0.34	-	-	-	-	OK	
	2	い	米松E130	胴差ホゾ	216.0	216.0	1.28	18.43	1.02	0.06	-	-	-	-	-	OK
		に	12.0 × 18.0=216.0	鎌継	162.0	121.5	1.28	10.37	2.04	0.20	-	-	-	-	-	OK
	2	に	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
		ち	12.0 × 24.0=288.0	胴差ホゾ	288.0	288.0	1.28	24.58	1.49	0.06	-	-	-	-	-	OK
	3	い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
		に	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
	3	に	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.78	0.15	-	-	-	-	-	OK
		ほ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.78	0.15	-	-	-	-	-	OK
	3	ほ	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
		ち	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
	3	ち	米松E130	腰掛アリ掛	270.0	202.5	1.28	17.28	1.96	0.11	-	-	-	-	-	OK
		を	12.0 × 30.0=360.0	胴差ホゾ(HB1)	360.0	360.0	1.28	30.72	1.96	0.06	10.10	-	4.46	0.44	-	OK
	4	い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
		に	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
	4	に	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.96	0.18	-	-	-	-	-	OK
		ほ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.96	0.18	-	-	-	-	-	OK
	4	ほ	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
		ち	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
	4	ち	米松E130	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.13	0.26	-	-	-	-	-	OK
		を	10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.13	0.26	-	-	-	-	-	OK
	5	い	米松E130	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK
		に	10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	OK

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao	Ae	fs	QSa	QN	せん断 検定値	Ta	TN1	TN2	引張 検定値	検定値 合計	判定	
				(c m ²)	(c m ²)	(N/m ²)	(k N)	(k N)		(k N)	(k N)	(k N)				
1	5	に ほ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.78	0.15	-	-	-	-	-	OK
				腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.78	0.15	-	-	-	-	-	-
5	ほ ち	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
5	ち を	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.13	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.13	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
6	い に	米松E130 10.5 × 39.0=409.5	腰掛アリ掛	307.1	230.3	1.60	24.57	22.54	0.92	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	307.1	230.3	1.60	24.57	14.97	0.61	-	-	-	-	-	-	OK
6	に ほ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.78	0.15	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.78	0.15	-	-	-	-	-	-	OK
6	ほ ち	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	2.35	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
6	ち を	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.13	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.13	0.26	-	-	-	-	-	-	OK
7	い に	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	3.09	0.34	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.35	0.15	-	-	-	-	-	-	OK
7	に ち	米松E130 12.0 × 24.0=288.0	腰掛アリ掛	216.0	162.0	1.28	13.82	1.14	0.08	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	216.0	162.0	1.28	13.82	1.14	0.08	-	-	-	-	-	-	OK
7	ち を	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.96	0.11	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	3.58	0.39	-	-	-	-	-	-	OK
8	に へ	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.68	0.09	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.86	0.11	-	-	-	-	-	-	OK
8	へ ち	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.53	0.20	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.53	0.20	-	-	-	-	-	-	OK
8	ち を	米松E130 10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	1.53	0.20	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	3.30	0.44	-	-	-	-	-	-	OK
9	い ろ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.17	0.22	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.17	0.22	-	-	-	-	-	-	OK
9	ろ は	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.17	0.22	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.17	0.22	-	-	-	-	-	-	OK
9	は に	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.17	0.22	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	1.17	0.22	-	-	-	-	-	-	OK
10	い に	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	1.28	18.43	1.02	0.06	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	162.0	121.5	1.28	10.37	1.02	0.10	-	-	-	-	-	-	OK
10	に ち	米松E130 12.0 × 15.0=180.0	腰掛アリ掛	135.0	101.3	1.28	8.64	2.08	0.24	-	-	-	-	-	-	OK
			胴差ホゾ	180.0	180.0	1.28	15.36	1.41	0.09	-	-	-	-	-	-	OK
10	ち を	米松E130 12.0 × 15.0=180.0	胴差ホゾ(HB1)	180.0	180.0	1.28	15.36	1.41	0.09	10.10	-	4.46	0.44	-	-	OK
			胴差ホゾ	180.0	180.0	1.28	15.36	1.41	0.09	-	-	-	-	-	-	OK
又10	い に	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
い	2 5	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	1.28	18.43	0.63	0.03	-	-	-	-	-	-	OK
			鎌継(HB1)	162.0	121.5	1.28	10.37	2.43	0.23	10.10	5.80	-	0.57	-	-	OK
い	5 10	米松E130 12.0 × 39.0=468.0	(HB1)	-	-	-	-	-	-	10.10	5.80	-	0.57	-	-	OK
			胴差ホゾ	468.0	468.0	1.28	39.94	0.85	0.02	-	-	-	-	-	-	-
い	10 又10	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	1.28	18.43	0.26	0.01	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	162.0	121.5	1.28	10.37	0.30	0.03	-	-	-	-	-	-	OK
ろ	6 7	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
ろ	7 10	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.78	0.09	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.57	0.17	-	-	-	-	-	-	OK
は	2 3	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
は	3 4	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
は	4 5	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
は	5 6	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
は	6 7	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
は	7 10	米松E130 10.5 × 18.0=189.0	腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	0.78	0.09	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	141.8	106.3	1.28	9.07	1.57	0.17	-	-	-	-	-	-	OK
に	1 2	米松E130 12.0 × 18.0=216.0	腰掛アリ掛	162.0	121.5	1.28	10.37	0.22	0.02	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	162.0	121.5	1.28	10.37	0.22	0.02	-	-	-	-	-	-	OK
に	2 7	米松E130 12.0 × 39.0=468.0	腰掛アリ掛	351.0	263.3	1.60	28.08	17.37	0.62	-	-	-	-	-	-	OK
			鎌継	351.0	263.3	1.28	22.46	0.35	0.02	-	-	-	-	-	-	OK
に	7 又10	米松E130 12.0 × 21.0=252.0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	0.05	-	-	-	-	-	-	-	OK
ほ	1 2	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
ほ	2 7	米松E130 10.5 × 24.0=252.0	腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	1.92	0.16	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	189.0	141.8	1.28	12.10	3.66	0.30	-	-	-	-	-	-	OK
ほ	8 9	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.35	0.07	-	-	-	-	-	-	OK
			胴差ホゾ	110.3	110.3	1.28	9.41	0.35	0.04	-	-	-	-	-	-	OK
へ	1 2	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
			腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	-	OK

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao	Ae	fs	QSa	QN	せん断 検定値	Ta	TN1	TN2	引張 検定値	検定値 合計	判定	
				(c m ²)	(c m ²)	(N/mm ²)	(k N)	(k N)	(k N)	(k N)	(k N)	(k N)				
1	へ	7	米松E130	腰掛アリ掛	135.0	101.3	1.28	8.64	-	-	-	-	-	-	-	OK
		10	12.0 × 15.0=180.0	腰掛アリ掛	135.0	101.3	1.28	8.64	0.65	0.08	-	-	-	-	-	OK
	と	1	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		2	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	と	2	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		3	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	と	3	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		4	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	と	4	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		5	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	と	5	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		6	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	と	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		7	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
	と	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
	ち	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
		2	10.5 × 15.0=157.5	胴差ホゾ	157.5	157.5	1.28	13.44	-	-	-	-	-	-	-	OK
	ち	2	米松E130	胴差ホゾ	360.0	360.0	1.28	30.72	0.63	0.02	-	-	-	-	-	OK
		6	12.0 × 30.0=360.0	鎌継	270.0	202.5	1.28	17.28	3.45	0.20	-	-	-	-	-	OK
	ち	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK
		10	12.0 × 24.0=288.0	胴差ホゾ(HB1)	288.0	288.0	1.28	24.58	0.35	0.01	10.10	-	4.46	0.44	-	OK
	り	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
		3	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
	り	7	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.25	0.05	-	-	-	-	-	OK
		8	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	0.33	0.06	-	-	-	-	-	OK
	り	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
		10	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
	ぬ	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
		3	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK
	ぬ	3	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
		4	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK
ぬ	4	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	5	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK	
ぬ	5	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	6	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK	
ぬ	6	米松E130	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	7	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.28	5.29	-	-	-	-	-	-	-	OK	
ぬ	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK	
	10	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	0.18	0.02	-	-	-	-	-	OK	
る	1	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	3	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK	
る	8	米松E130	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	10	10.5 × 15.0=157.5	腰掛アリ掛	118.1	88.6	1.28	7.56	-	-	-	-	-	-	-	OK	
を	1	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	3	12.0 × 18.0=216.0	胴差ホゾ	216.0	216.0	1.28	18.43	0.22	0.01	-	-	-	-	-	OK	
を	3	米松E130	胴差ホゾ(HB1)	288.0	288.0	1.28	24.58	0.63	0.03	10.10	-	4.46	0.44	-	OK	
	6	12.0 × 24.0=288.0	鎌継	216.0	162.0	1.28	13.82	2.82	0.20	-	-	-	-	-	OK	
を	6	米松E130		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	OK	
	10	12.0 × 24.0=288.0	胴差ホゾ	288.0	288.0	1.28	24.58	0.63	0.03	-	-	-	-	-	OK	

母屋

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao	Ae	fs	QSa	QS	せん断 検定値	判定	
				(c m ²)	(c m ²)	(N/mm ²)	(k N)	(k N)			
3	ろ	3	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.60	0.26	OK
		に	10.5 × 10.5=110.3								
	と	3	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.32	0.14	OK
		10.5 × 10.5=110.3									
	は	4	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.40	0.18	OK
		へ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.60	0.26	OK
	に	5	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.24	0.11	OK
		ほ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.32	0.14	OK
	に	7	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.24	0.11	OK
		ほ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.32	0.14	OK
は	8	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.40	0.18	OK	
	へ	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.60	0.26	OK	
ろ	9	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.60	0.26	OK	
	に	10.5 × 10.5=110.3									
に	9	米松E130									
	と	10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.32	0.14	OK	
2	ち	4	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.32	0.14	OK
		る	10.5 × 10.5=110.3								
ち	ぬ	5	米松E130	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.60	0.26	OK
		10.5 × 10.5=110.3									

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QSa (k N)	QS (k N)	せん断 検定値	判定
2	6 ちり	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.23	0.10	OK
	7 ちり	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.23	0.10	OK
	8 ちぬ	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.60	0.26	OK
	9 ちる	米松E130 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	54.0	26.4	1.28	2.26	0.91	0.41	OK

大引き

階	位置	樹種 B × D = A (c m ²)	横架材端部 仕様	Ao (c m ²)	Ae (c m ²)	fs (N/mm ²)	QSa (k N)	QS (k N)	せん断 検定値	判定
1	4 ちを	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	0.78	0.17	OK
	5 ちを	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	0.78	0.17	OK
	6 ちを	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	0.78	0.17	OK
	8 いに	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	0.59	0.13	OK
	9 へち	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	0.78	0.17	OK
	9 ちぬ	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	0.78	0.17	OK
	ろ 2	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	ろ 5	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	ろ 7	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	は 2	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	は 5	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	は 7	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	へ 2	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	へ 5	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	へ 7	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	と 2	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	と 5	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK
	と 7	米梅E90 10.5 × 10.5=110.3	腰掛アリ掛	82.7	62.0	1.12	4.63	-	-	OK

5.3 土台及びアンカーボルトの検定

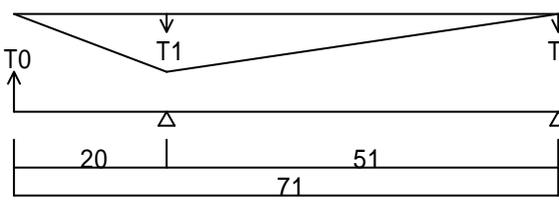
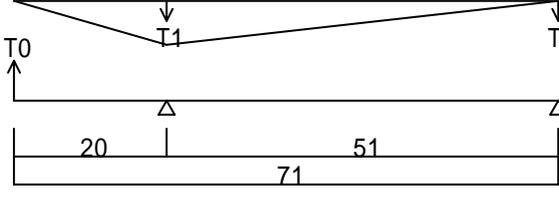
[使用記号]

f_b	: 曲げ許容応力度	<N/mm ² >
f_s	: せん断許容応力度	<N/mm ² >
f_t	: 引張り許容応力度	<N/mm ² >
$B \times D$: 材の幅 × 丈	<cm × cm>
A	: 全断面積	<cm ² >
A_e	: 有効断面積	<cm ² >
A_0	: 仕口断面積	<cm ² >
Z	: 断面係数	<cm ³ >

アンカーボルトの仕様

種類	短期許容せん断力 Q_a (kN)	短期許容引張耐力 T_a (kN)
M12(ヒバ等)	8.72	15.80

(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 アンカーボルト名称	$B \times D$ 径	A A_0	Z A_e	f_b f_t	f_s f_s	M_a T_a	Q_a Q_a		
ろ 10	檜E130 M12(ヒバ等)	12.0 × 12.0 M12	144 1.13	288 0.85	31.20 235.00	1.40 177.00	8.99 15.80	13.44 8.72		
モーメント図					必要緊結力 = 引抜力 - 土台 Q (T_0) (V) (Q) $6.62 = 6.76 - 0.14$					
荷重図					T_0	T_1	T_2	M_m	Q_1	Q_2
					6.62	9.22	-2.60	1.32	6.62	-2.60
					検定	0.58	0.00	0.15	0.49	0.19
					判定	OK	OK	OK	OK	OK
と 8	檜E130 M12(ヒバ等)	12.0 × 12.0 M12	144 1.13	288 0.85	31.20 235.00	1.40 177.00	8.99 15.80	13.44 8.72		
モーメント図					必要緊結力 = 引抜力 - 土台 Q (T_0) (V) (Q) $4.72 = 5.58 - 0.87$					
荷重図					T_0	T_1	T_2	M_m	Q_1	Q_2
					4.72	6.57	-1.85	0.94	4.72	-1.85
					検定	0.42	0.00	0.10	0.35	0.14
					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(ヒバ等) 本数	Q a (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	
2	9	78.48	19.64	0.25	19.64	0.25	OK
3	4	34.88	14.26	0.41	14.26	0.41	OK
4	6	52.32	9.04	0.17	9.04	0.17	OK
7	12	104.64	36.86	0.35	40.43	0.39	OK
8	10	87.20	12.83	0.15	11.58	0.13	OK
10	16	139.52	22.65	0.16	23.56	0.17	OK

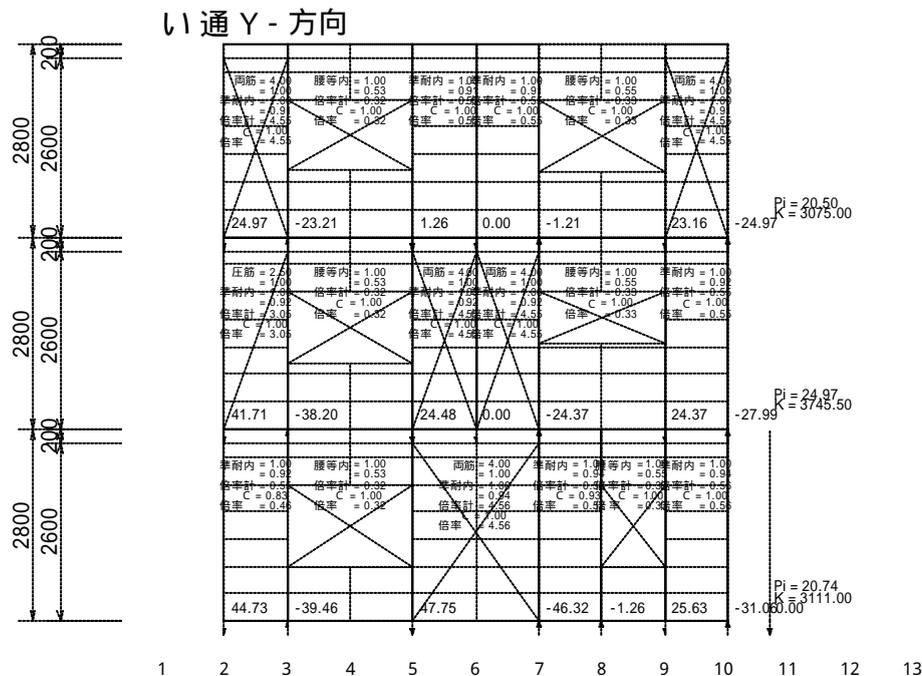
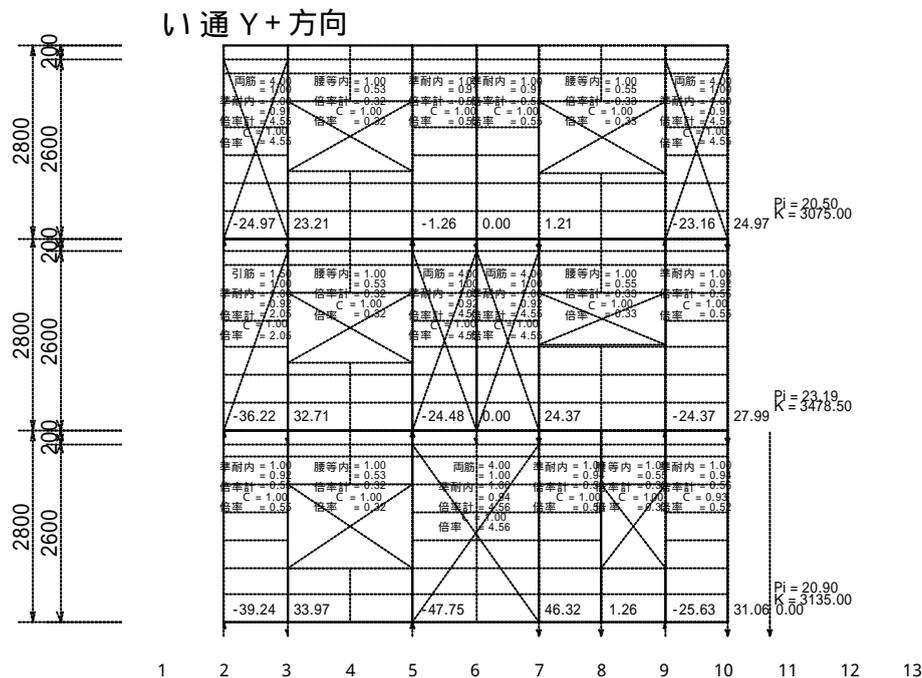
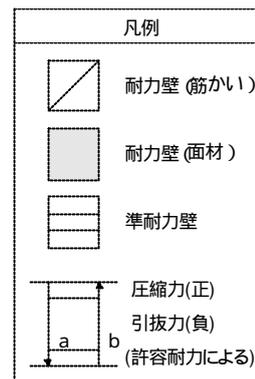
Y方向

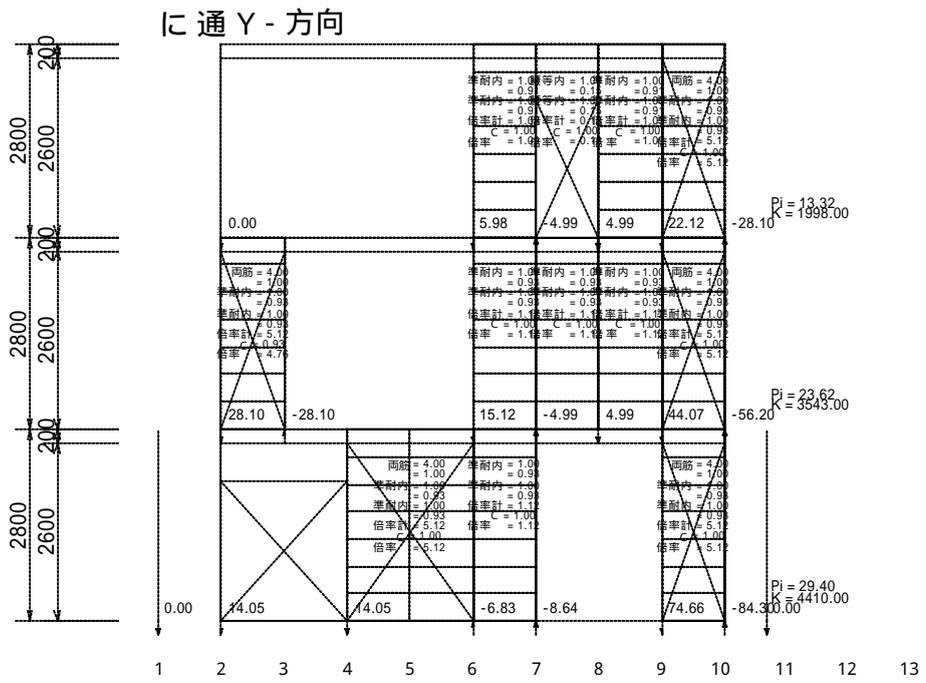
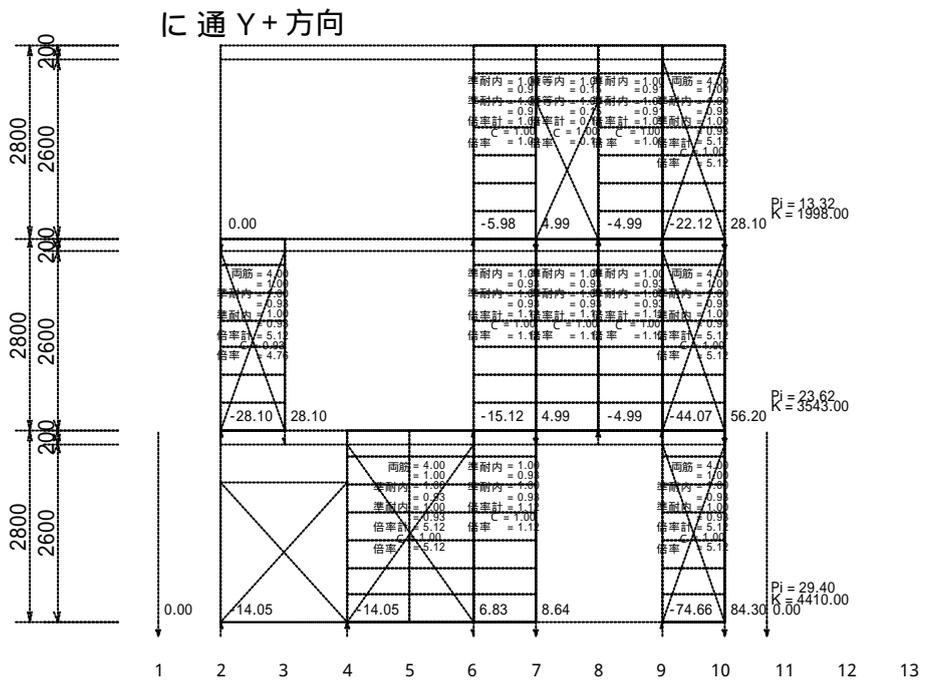
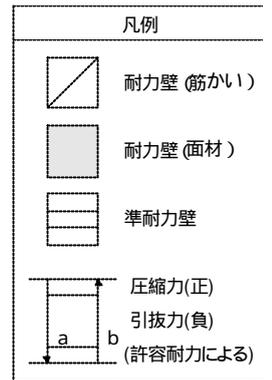
通り	M12(ヒバ等) 本数	Q a (kN)	鉛直構面の許容せん断耐力 (kN)				判定
			+ 方向	検定値	- 方向	検定値	
い	11	95.92	20.90	0.22	20.74	0.22	OK
に	11	95.92	29.40	0.31	29.40	0.31	OK
ほ	8	69.76	18.31	0.26	18.31	0.26	OK
へ	6	52.32	3.88	0.07	3.88	0.07	OK
ち	9	78.48	25.46	0.32	25.97	0.33	OK
り	4	34.88	0.94	0.03	0.94	0.03	OK
ぬ	4	34.88	0.98	0.03	0.98	0.03	OK
を	11	95.92	25.86	0.27	20.95	0.22	OK

6 各部の設計

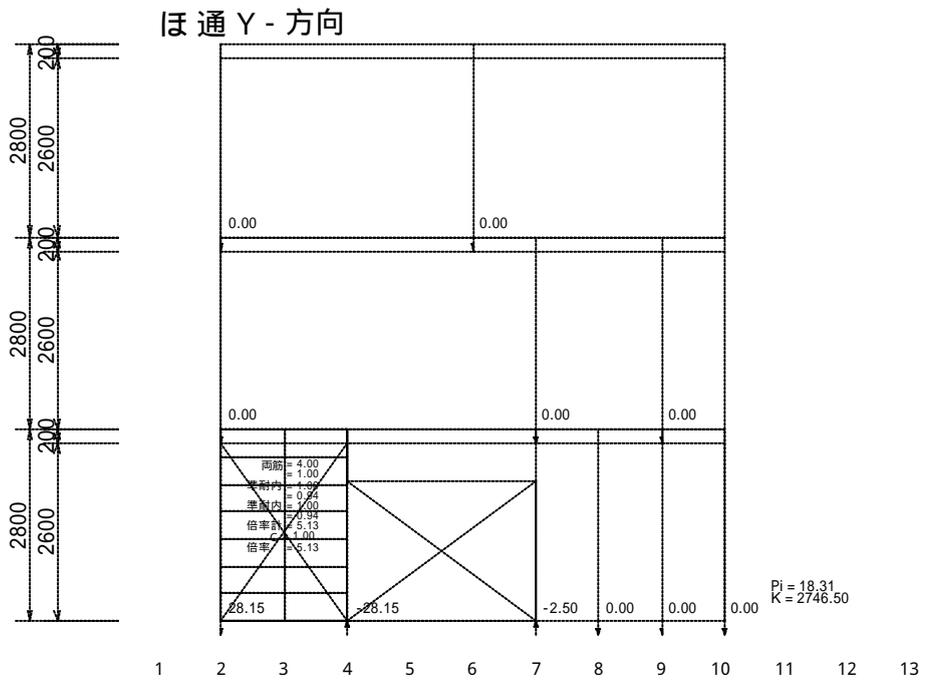
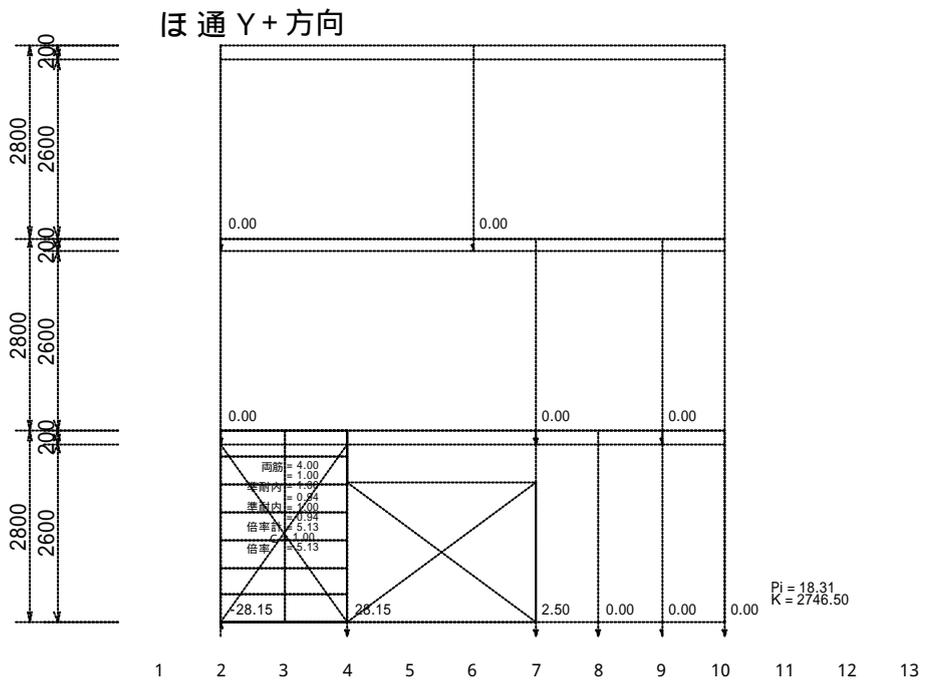
6.1 軸力算定

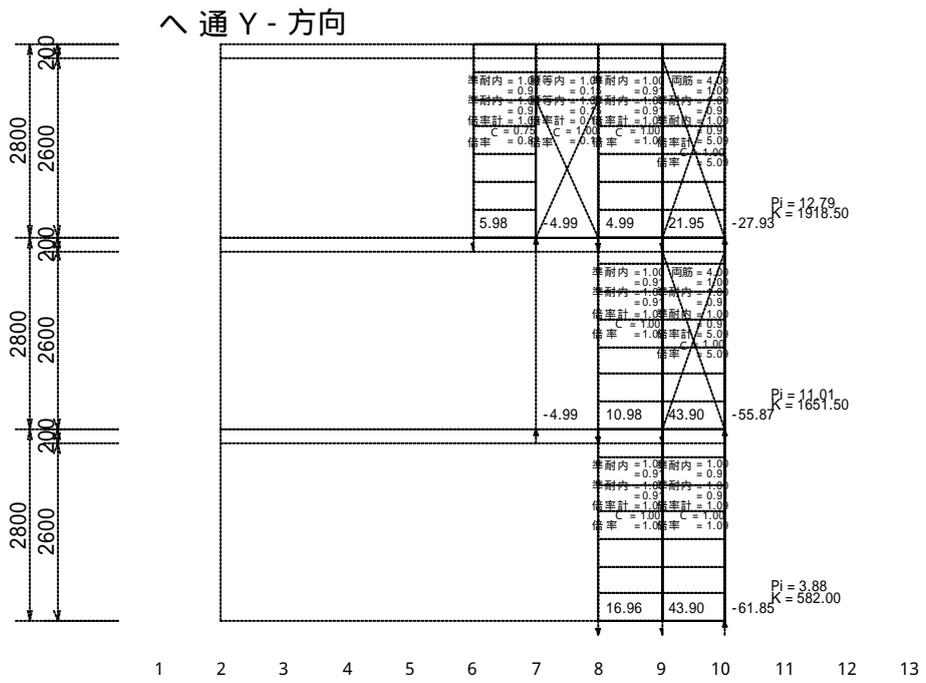
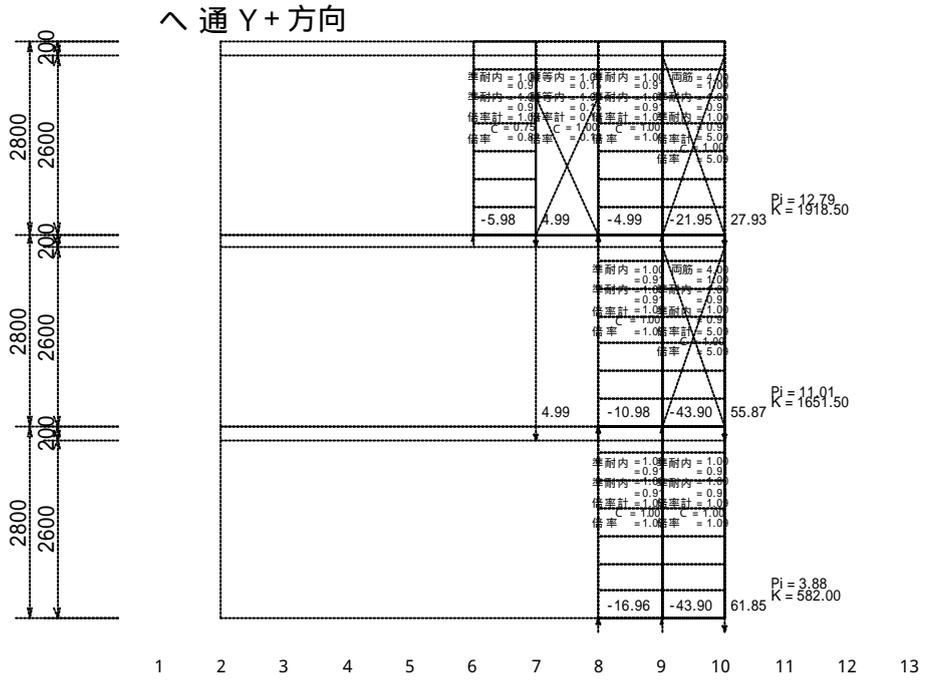
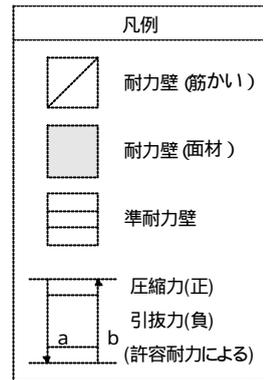
(1) 耐力壁の耐力と軸力の算定



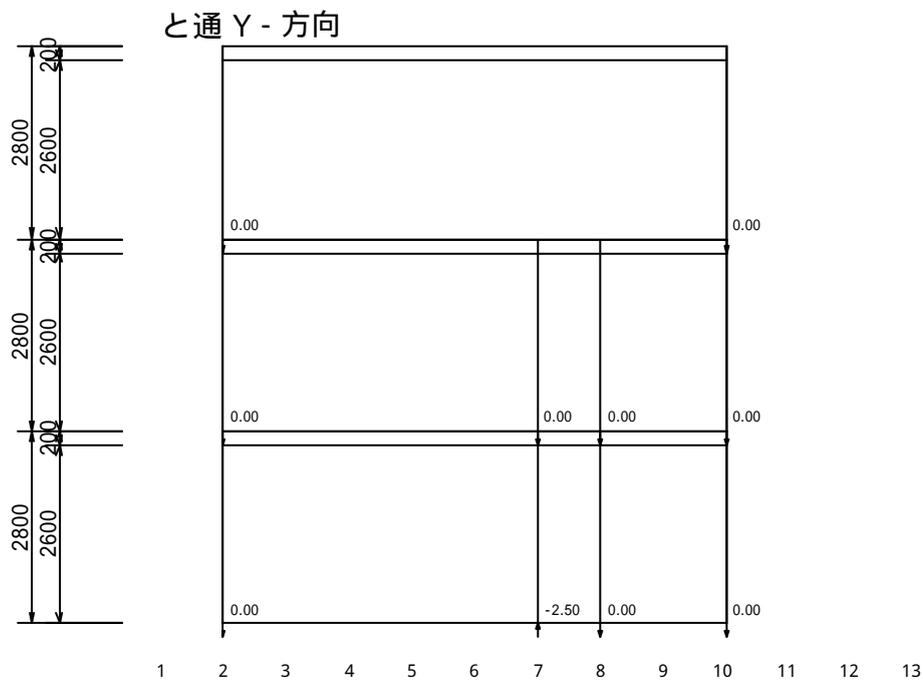
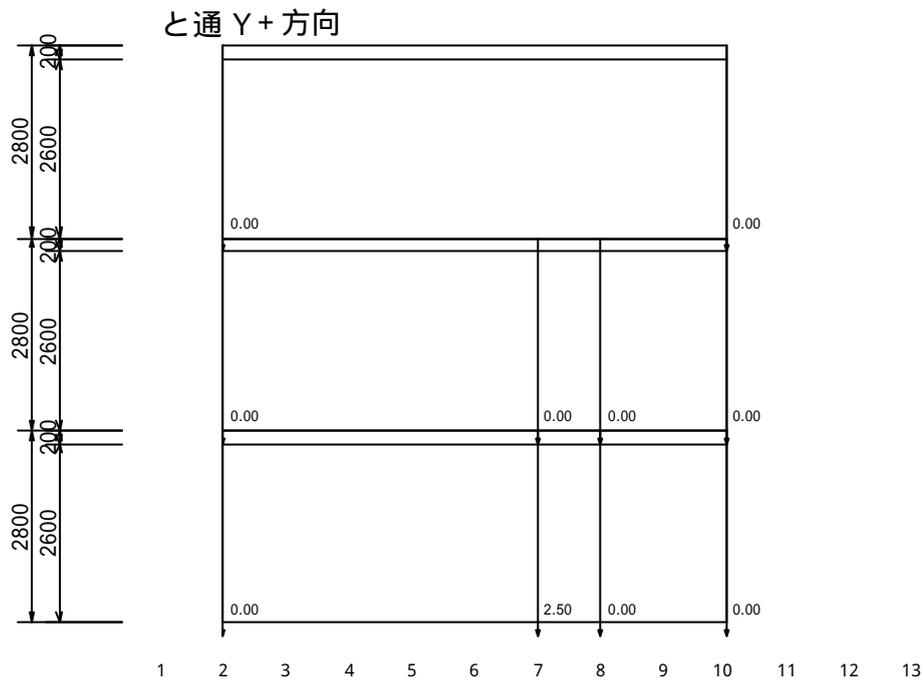


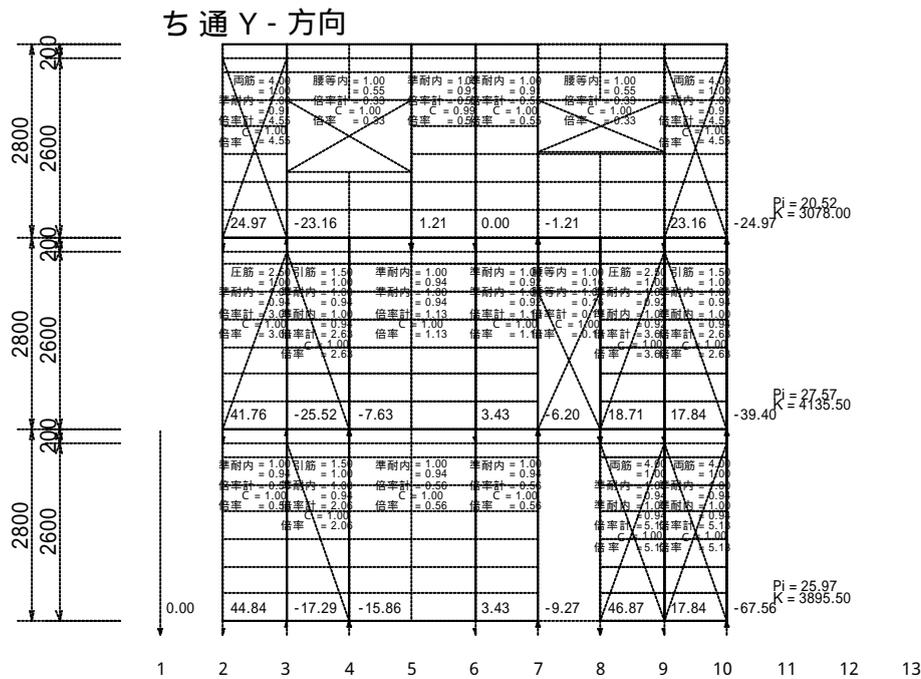
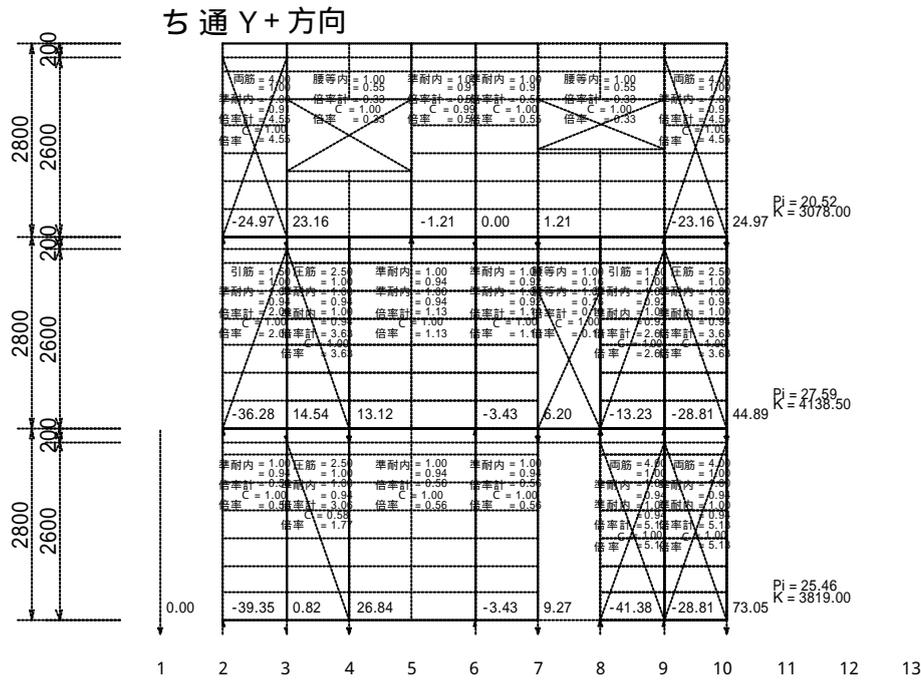
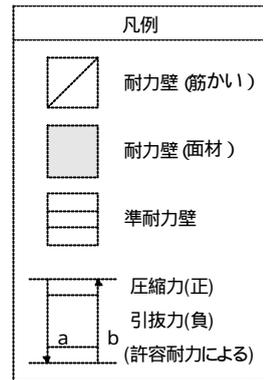
凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正)
	引抜力(負)
	(許容耐力による)



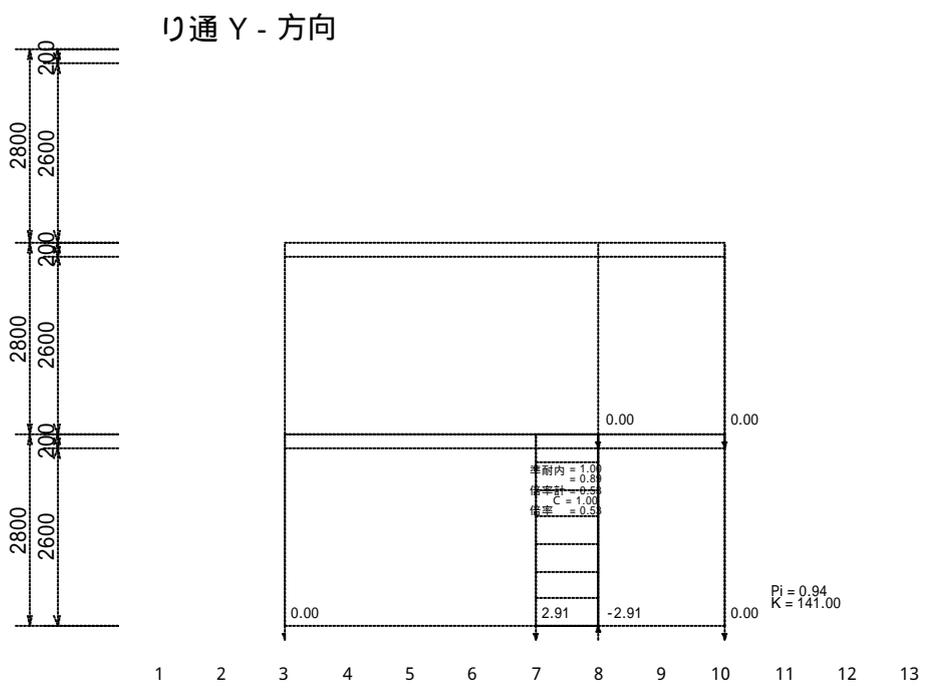
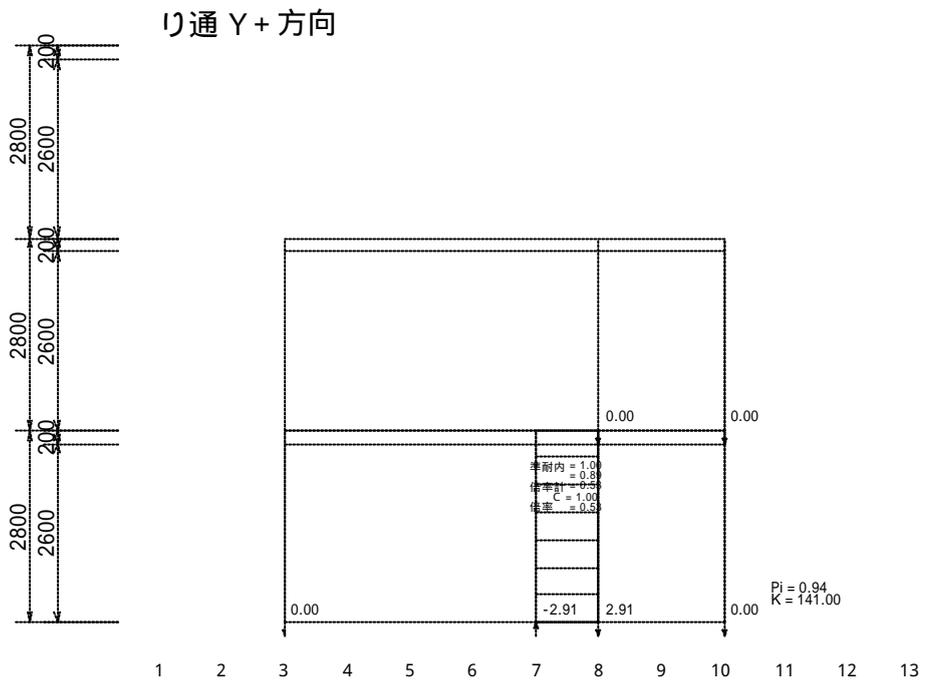


凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正) 引拔力(負) (許容耐力による)



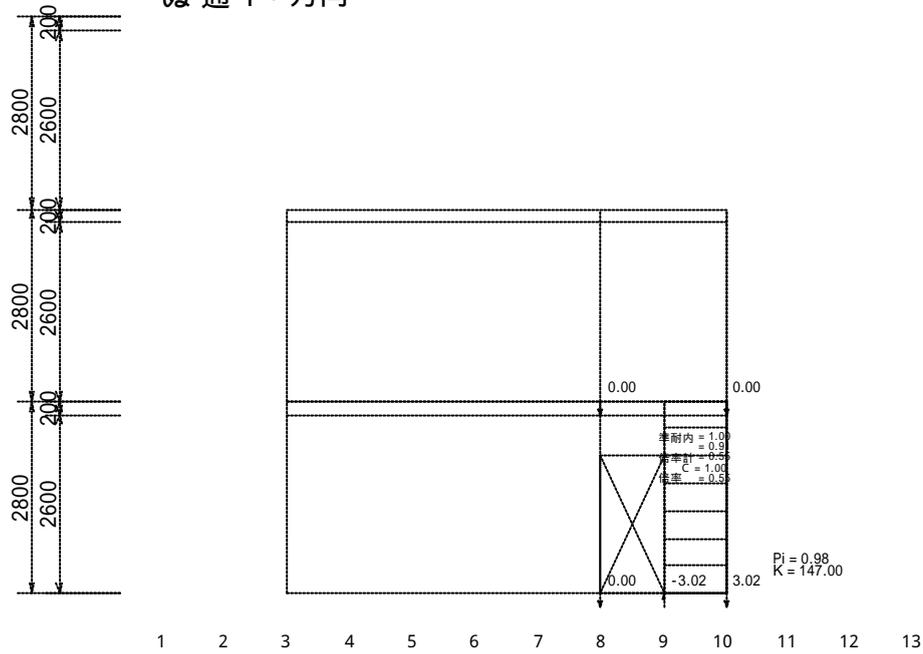


凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正)
	引抜力(負)
	(許容耐力による)

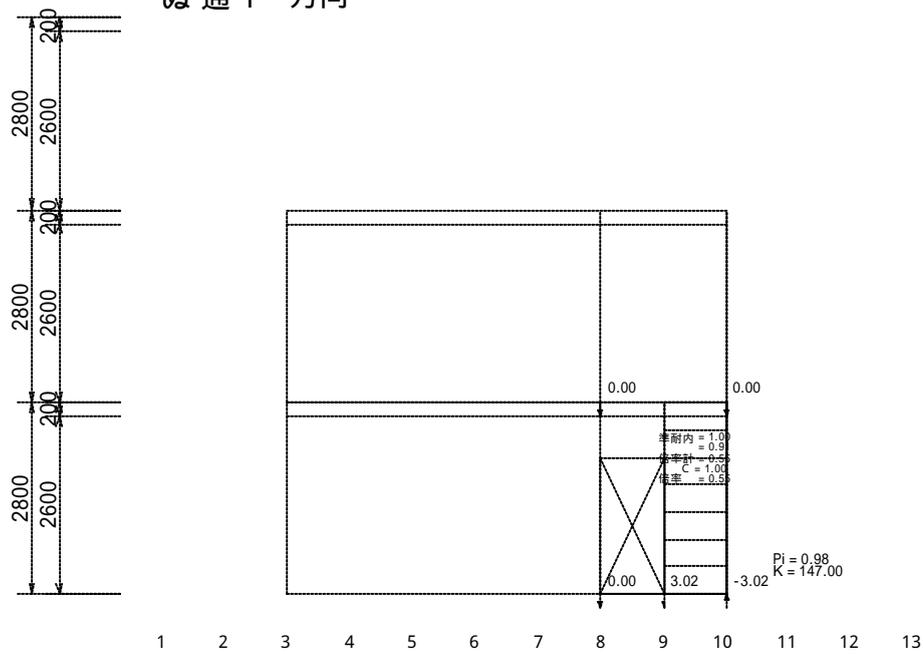


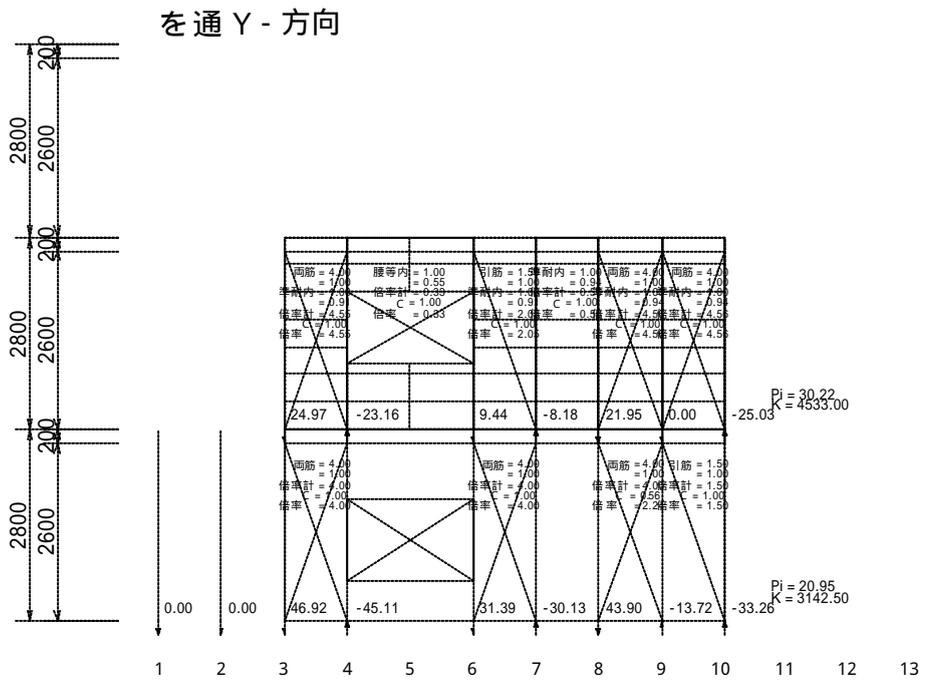
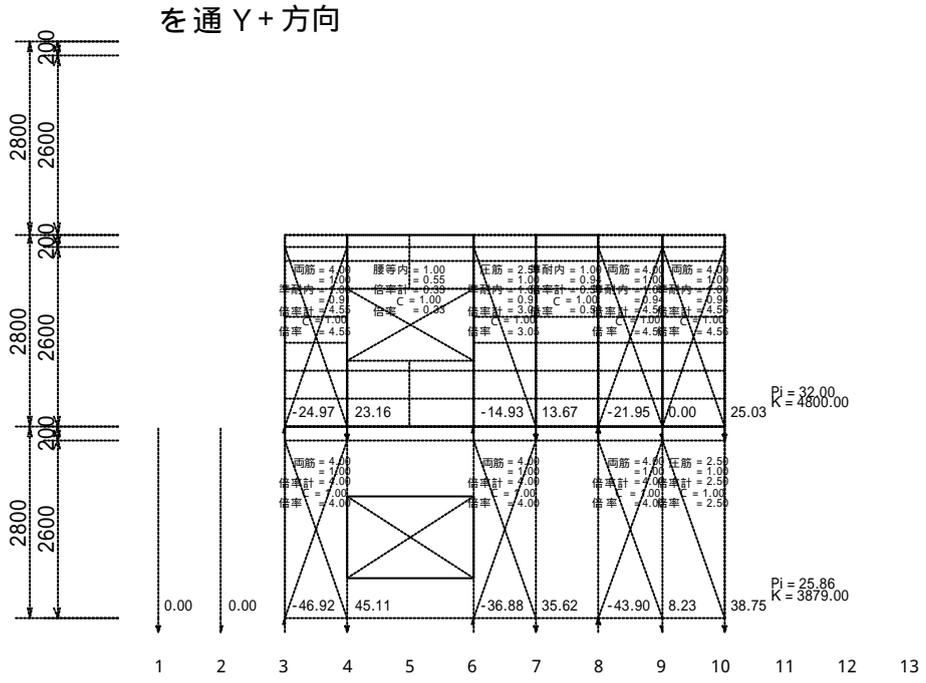
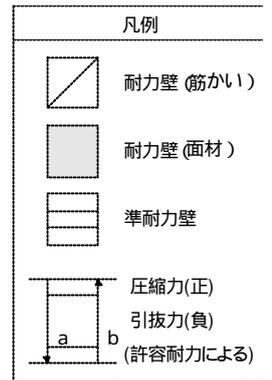
凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正)
	引抜力(負)
	(許容耐力による)

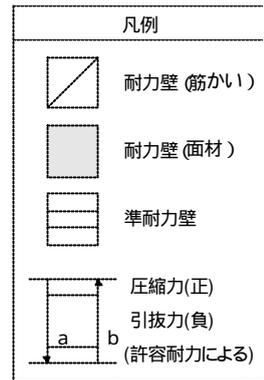
ぬ通 Y+ 方向



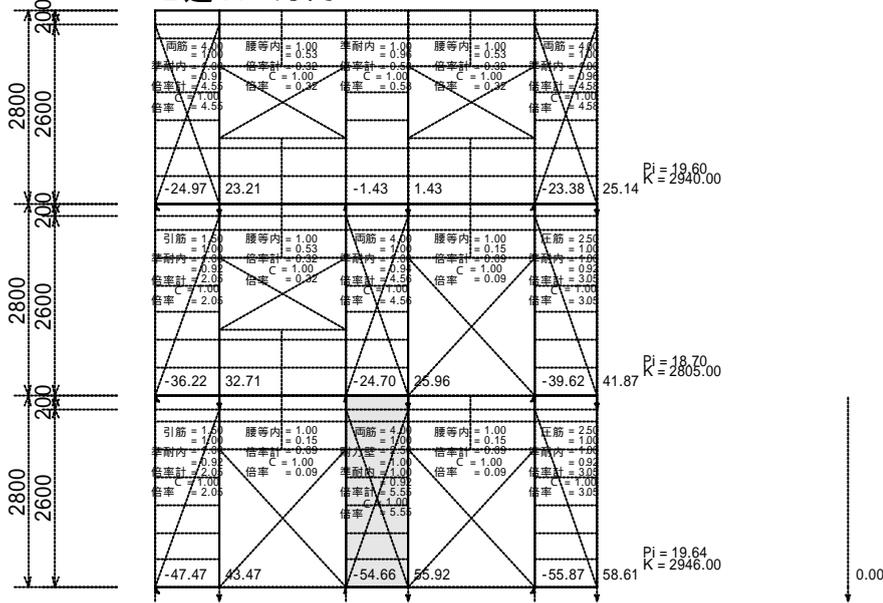
ぬ通 Y- 方向





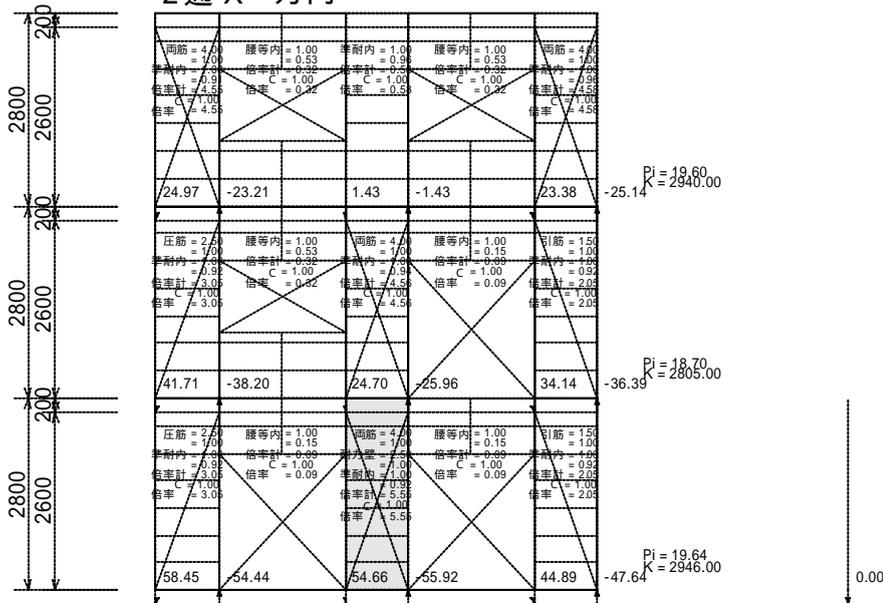


2通 X+ 方向



い ろ は に ほ へ と ち り め る を わ か

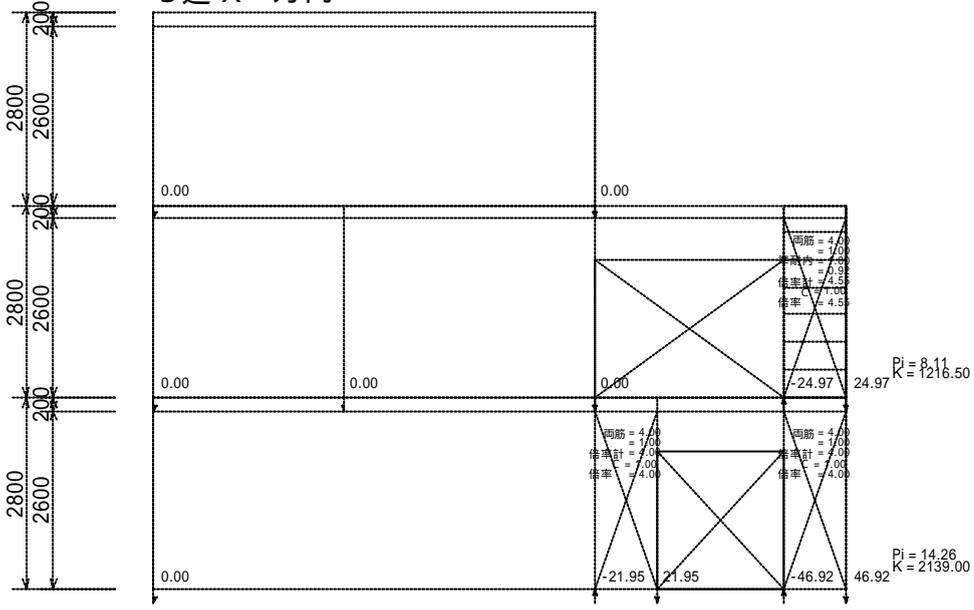
2通 X- 方向



い ろ は に ほ へ と ち り め る を わ か

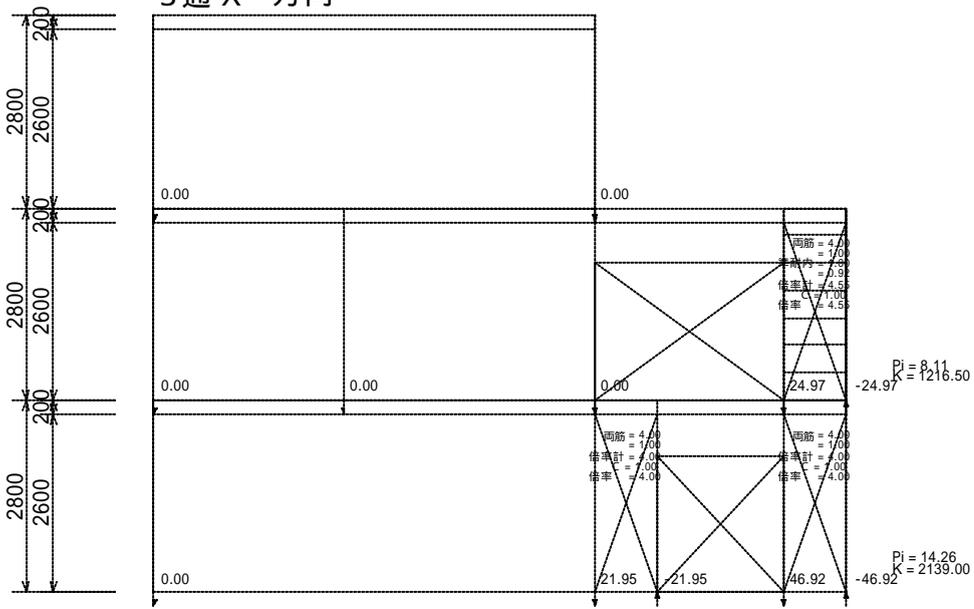
凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正)
	引抜力(負)
	(許容耐力による)

3通 X+ 方向



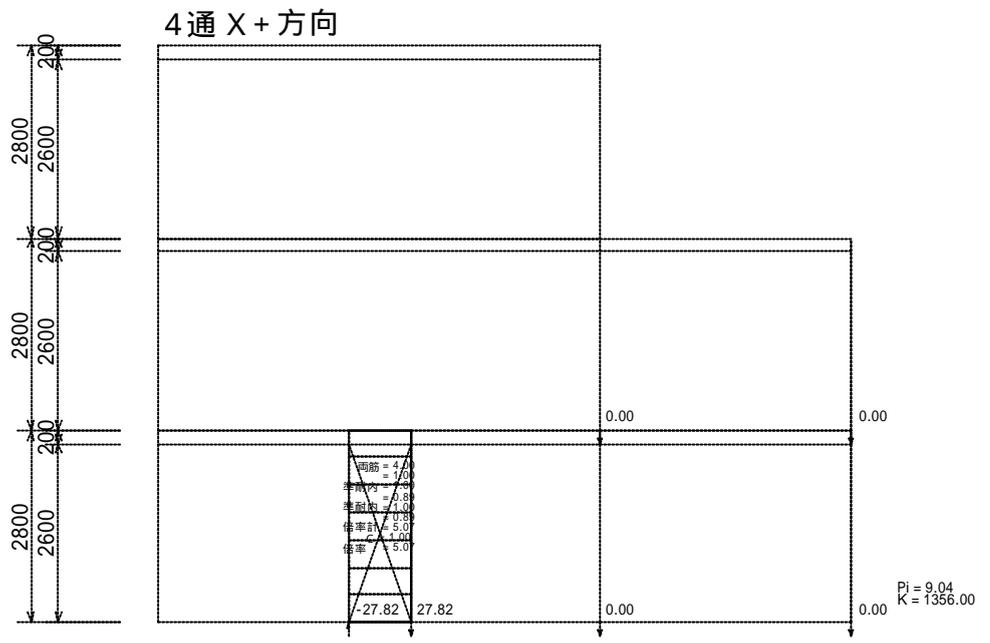
い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

3通 X- 方向

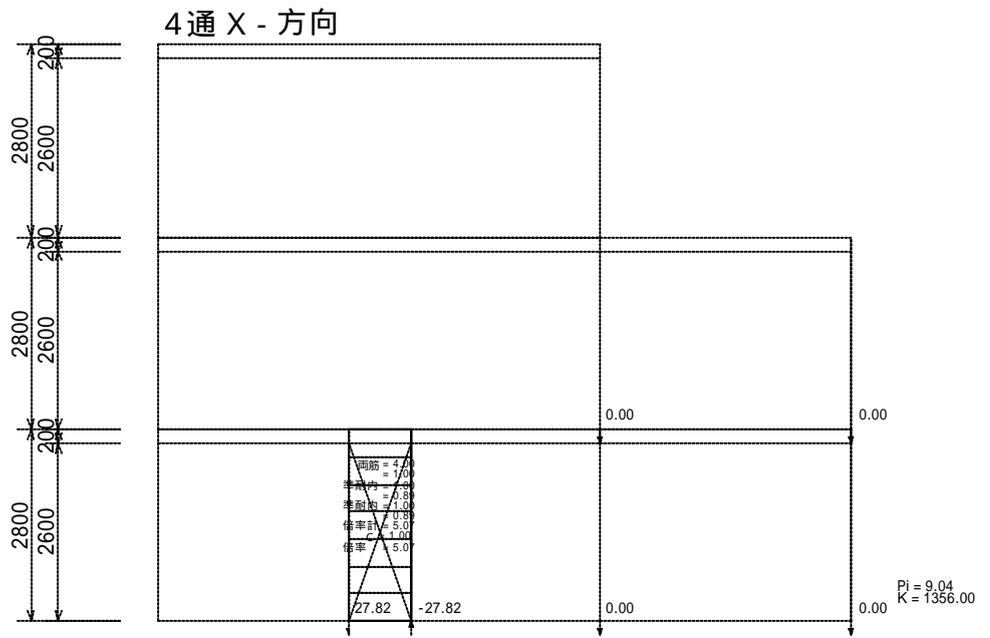


い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正)
	引抜力(負)
	(許容耐力による)

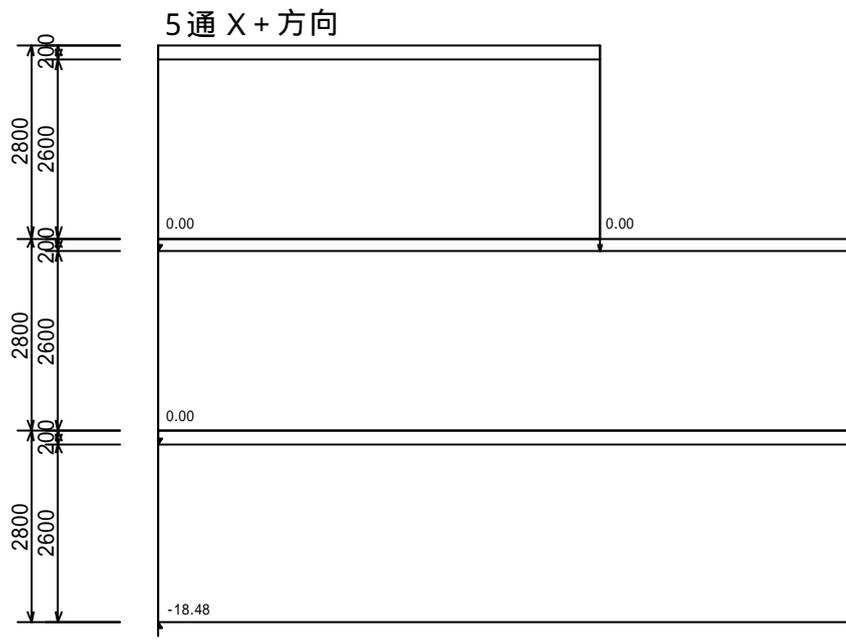


い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

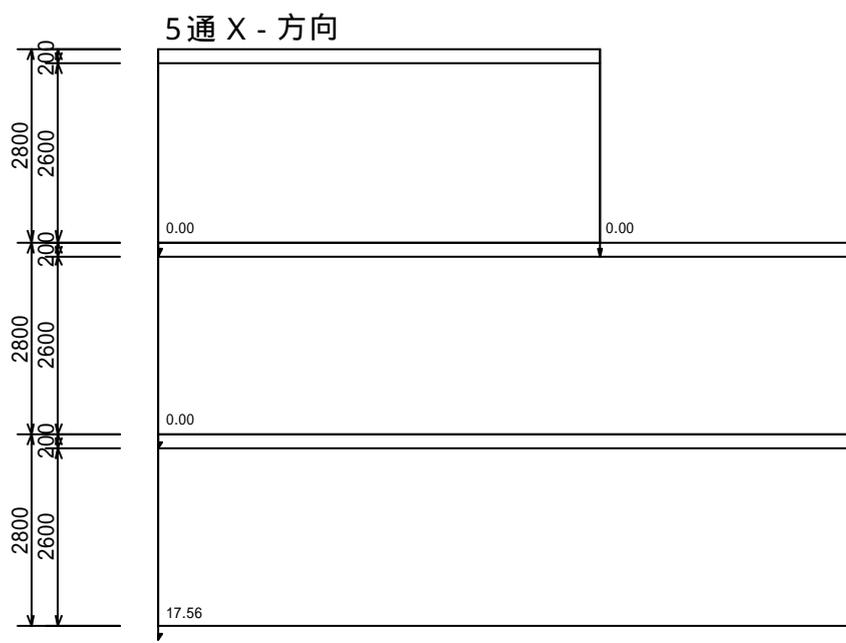


い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材)
	準耐力壁
	圧縮力(正) 引抜力(負) (許容耐力による)



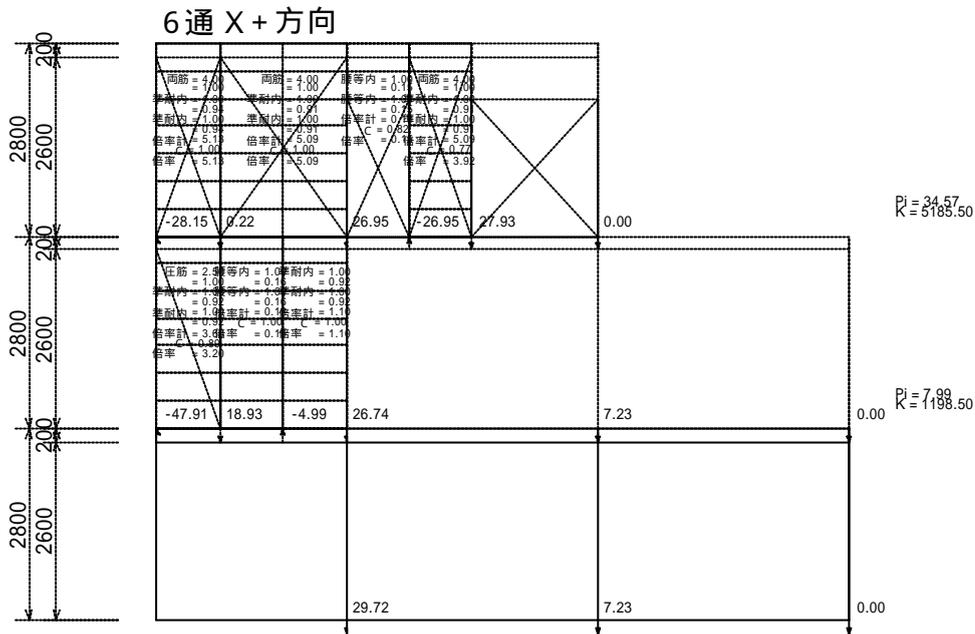
い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か



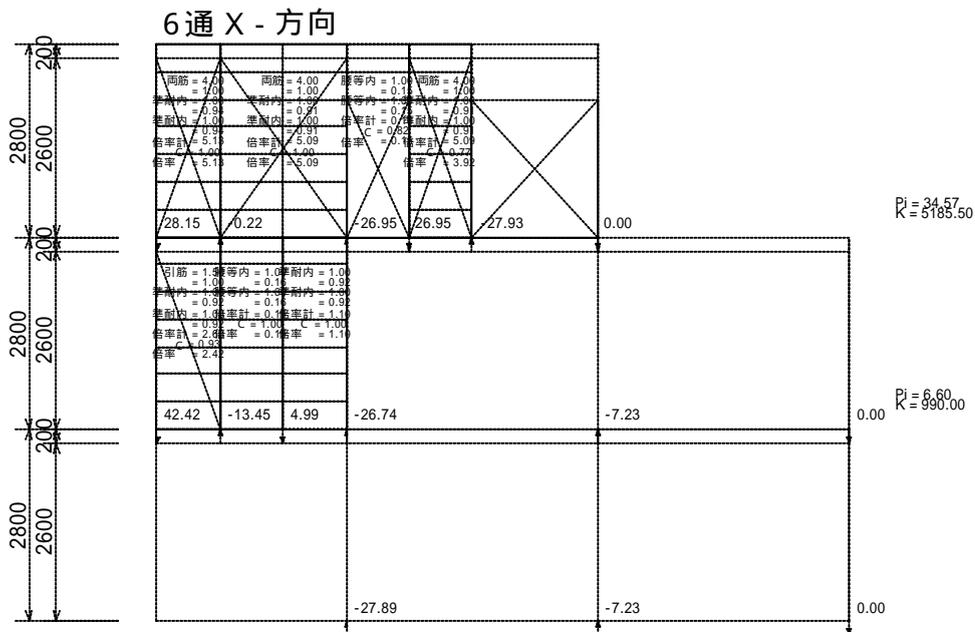
い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

凡例

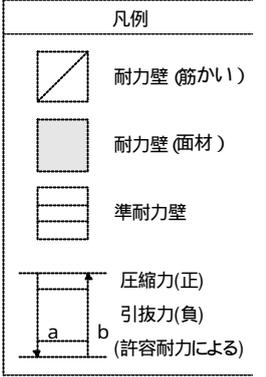
-  耐力壁 (筋かい)
-  耐力壁 (面材)
-  準耐力壁
-  圧縮力(正)
-  引抜力(負)
-  (許容耐力による)



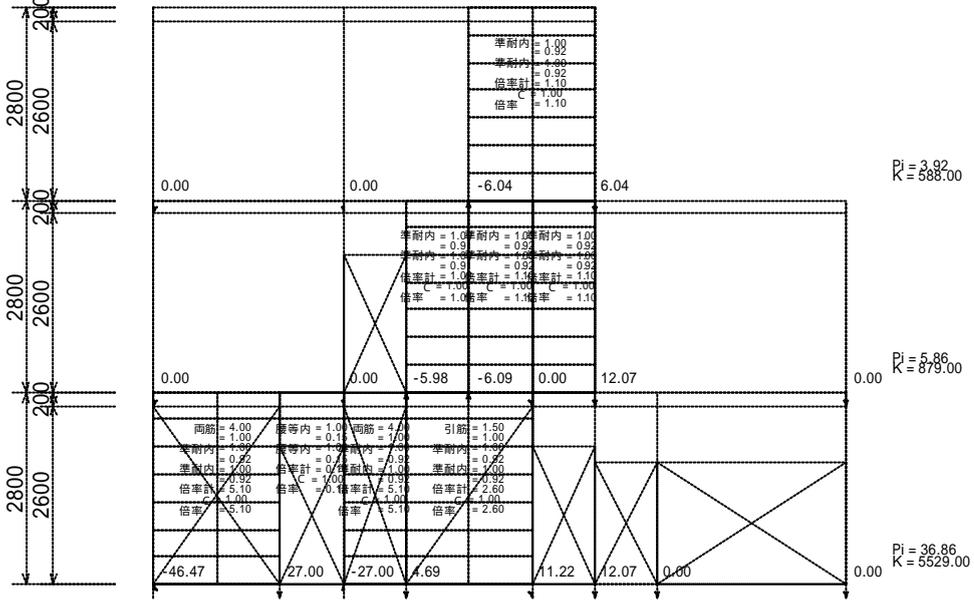
い ろ は に ほ へ と ち り め る を わ か



い ろ は に ほ へ と ち り め る を わ か

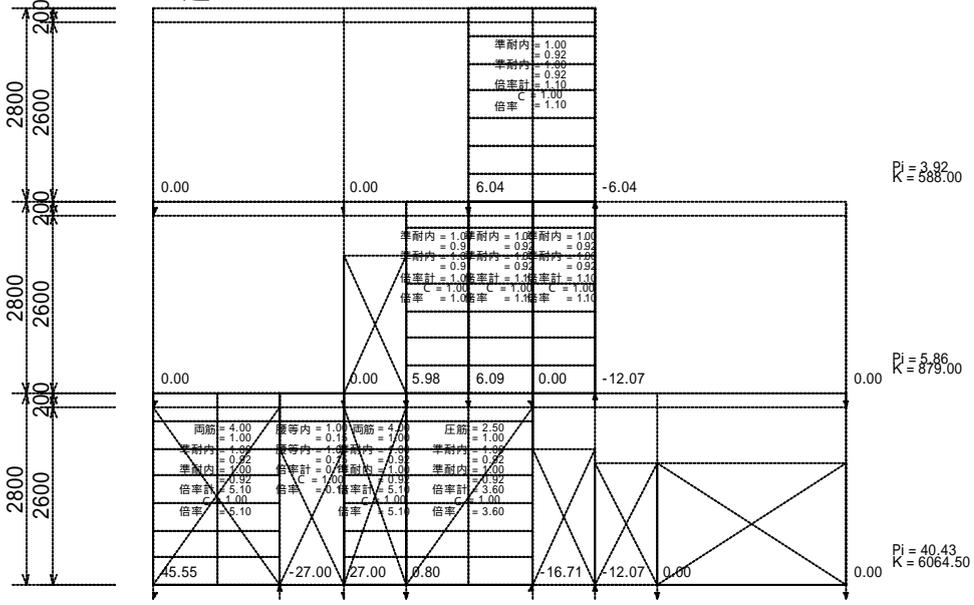


7通 X+ 方向

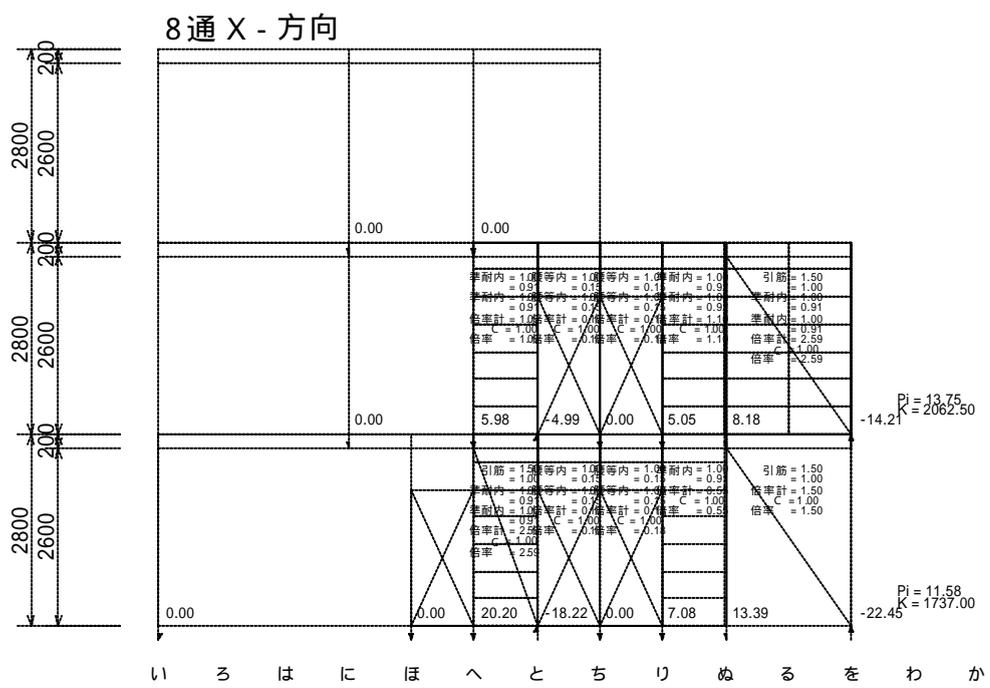
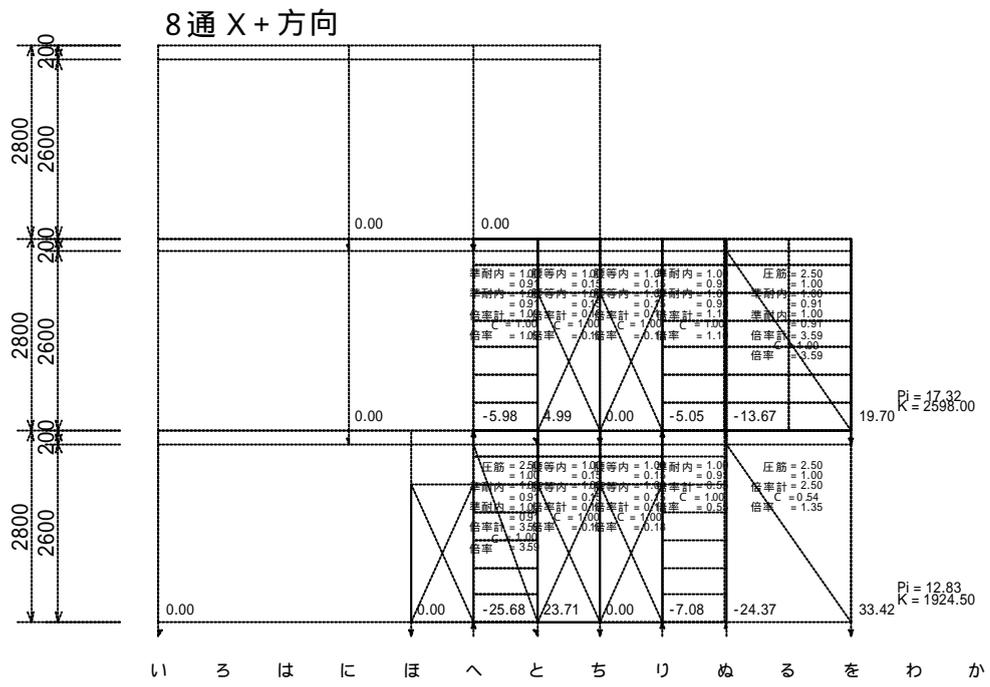
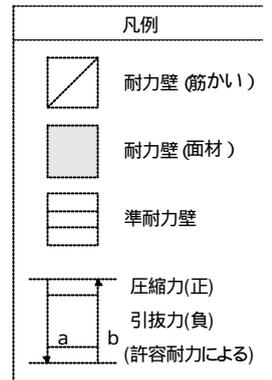


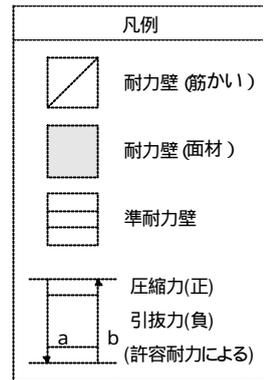
い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

7通 X- 方向

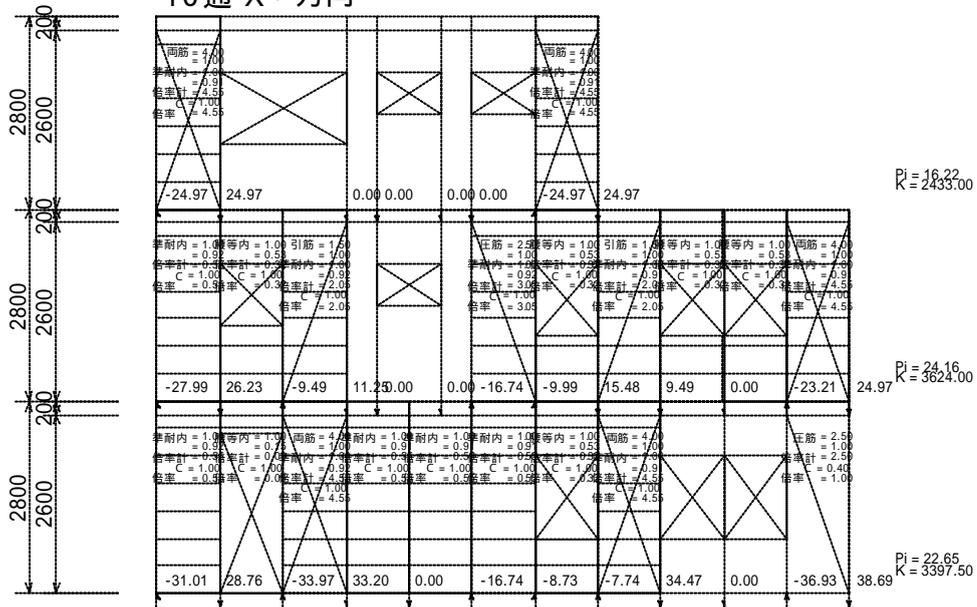


い ろ は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か



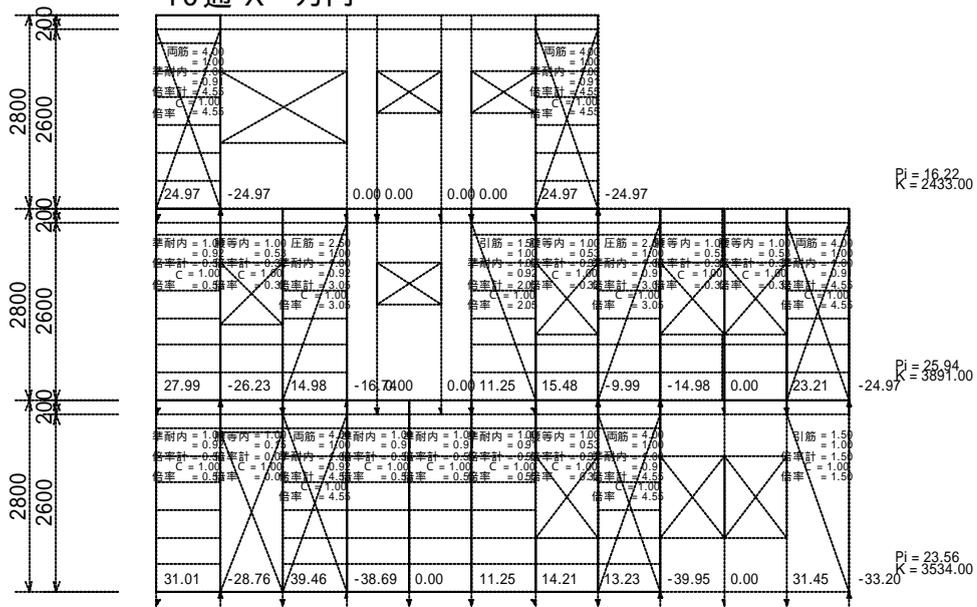


10通 X+ 方向



い ろ は に ほ へ と ち り ん る を わ か

10通 X- 方向



い ろ は に ほ へ と ち り ん る を わ か

(2) 柱の長期軸力

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P	
に 1	1	バルコニ-手摺壁	0.46 × 0.49	0.22	2.69(2.11)	2.69(2.11)	
		床	0.83 × 0.59	0.49			
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			
		バルコニ-手摺壁	1.82 × 0.49	0.90			
ち 1	1	床	1.66 × 0.59	0.98	6.49(4.75)	6.49(4.75)	
		床積載	1.66 × 1.30	2.15			
		バルコニ-手摺壁	1.82 × 0.49	0.90			
		床	0.83 × 0.59	0.49			
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			
		バルコニ-手摺壁	1.82 × 0.49	0.90			
		内壁	0.59 × 0.30	0.18			
を 1	1	バルコニ-手摺壁	0.46 × 0.49	0.22	4.43(3.27)	4.43(3.27)	
		床	1.66 × 0.59	0.98			
		床積載	1.66 × 1.30	2.15			
		バルコニ-手摺壁	1.82 × 0.49	0.90			
		内壁	0.59 × 0.30	0.18			
い 2	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.42(1.42)	1.42(1.42)	
		軒先	0.45 × 0.57	0.26			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
		屋根	0.21 × 0.67	0.14			
		軒先	0.45 × 0.57	0.26			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
	2	2	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.04(1.75)	3.46(3.17)
			床	0.41 × 0.59	0.24		
			床積載	0.41 × 1.30	0.54		
	1	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	1.65(1.50)	5.11(4.67)
			床	0.21 × 0.59	0.12		
			床積載	0.21 × 1.30	0.27		
ろ 2	3	外壁	1.27 × 0.49	0.63	3.04(3.04)	3.04(3.04)	
		屋根	1.81 × 0.67	1.21			
		屋根	0.21 × 0.67	0.14			
		軒先	0.27 × 0.57	0.16			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
		屋根	0.41 × 0.67	0.28			
		軒先	0.55 × 0.57	0.31			
	2	2	外壁	1.27 × 0.49	1.26	6.58(4.84)	9.62(7.88)
			床	1.24 × 0.59	0.73		
			床積載	1.24 × 1.30	1.61		
			外壁	1.27 × 0.49	0.63		
			床	0.41 × 0.59	0.24		
			床積載	0.41 × 1.30	0.54		
			床	0.83 × 0.59	0.49		
			床積載	0.83 × 1.30	1.08		
1	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	3.06(2.62)	12.68(10.50)	
		床	0.21 × 0.59	0.12			
		床積載	0.21 × 1.30	0.27			
		外壁	2.55 × 0.49	1.26			
		床	0.41 × 0.59	0.24			
に 2	3	床積載	0.41 × 1.30	0.54	3.54(3.54)	3.54(3.54)	
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		外壁	2.55 × 0.49	1.26			
		床	0.41 × 0.59	0.24			
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
		屋根	2.56 × 0.67	1.72			
い 2	3	屋根	0.41 × 0.67	0.28	3.54(3.54)	3.54(3.54)	
		軒先	0.55 × 0.57	0.31			
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		屋根	0.21 × 0.67	0.14			
		軒先	0.27 × 0.57	0.16			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
		屋根	2.56 × 0.67	1.72			

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
に 2	2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	5.19(4.03)	8.73(7.58)
		床	1.24 × 0.59	0.73		
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	1	内壁	2.07 × 0.30	0.62	6.99(5.45)	15.73(13.02)
		床	0.83 × 0.59	0.49		
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		柱に 3 × 0.50	1.13			
		外壁	2.55 × 0.49	1.26		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		ハル工-手摺壁	0.46 × 0.49	0.22		
		ほ 2	3	屋根		
軒先	0.27 × 0.57			0.16		
外壁	0.64 × 0.49			0.31		
屋根	1.69 × 0.67			1.13		
軒先	0.55 × 0.57			0.31		
外壁	1.27 × 0.49			0.63		
2	床			0.83 × 0.59	0.49	6.58(4.84)
	床積載		0.83 × 1.30	1.08		
	外壁		1.27 × 0.49	0.63		
	床		0.41 × 0.59	0.24		
	床積載		0.41 × 1.30	0.54		
	外壁		2.55 × 0.49	1.26		
	床積載		1.24 × 1.30	1.61		
1	内壁		1.18 × 0.30	0.35	6.15(4.70)	15.41(12.22)
	床		0.83 × 0.59	0.49		
	床積載		0.83 × 1.30	1.08		
	外壁		1.27 × 0.49	0.63		
	床		0.41 × 0.59	0.24		
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			
	外壁	2.55 × 0.49	1.26			
と 2	3	屋根	1.69 × 0.67	1.13	2.68(2.68)	2.68(2.68)
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		2	床	0.83 × 0.59		
	床積載		0.83 × 1.30	1.08		
	外壁		1.27 × 0.49	0.63		
	床		0.41 × 0.59	0.24		
	床積載		0.41 × 1.30	0.54		
	外壁		2.55 × 0.49	1.26		
	床		1.24 × 0.59	0.73		
	床積載		1.24 × 1.30	1.61		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
と 2	1	外壁	2.55 × 0.49	1.26	4.23(3.36)	13.49(10.88)
		床	0.83 × 0.59	0.49		
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
ち 2	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.42(1.42)	1.42(1.42)
		軒先	0.45 × 0.57	0.26		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.45 × 0.57	0.26		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.04(1.75)	3.46(3.17)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.04(1.75)	5.50(4.92)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
外壁		1.27 × 0.49	0.63			
を 2	1	内壁	0.59 × 0.30	0.18	0.63(0.63)	0.63(0.63)
		バルコニー-手摺壁	0.46 × 0.49	0.22		
		バルコニー-手摺壁	0.46 × 0.49	0.22		
い 3	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.83(1.83)	1.83(1.83)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
	2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	2.67(2.38)	4.49(4.20)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
	1	床	1.24 × 0.59	0.73	5.41(4.10)	9.90(8.30)
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
外壁		1.27 × 0.49	0.63			
外壁		2.55 × 0.49	1.26			
床		0.62 × 0.59	0.37			
床積載		0.62 × 1.30	0.81			
に 3	2	内壁	0.59 × 0.30	0.18	2.26(1.49)	2.26(1.49)
		床	1.10 × 0.59	0.65		
		床積載	1.10 × 1.30	1.44		
ち 3	3	屋根	0.60 × 0.67	0.40	2.22(2.22)	2.22(2.22)
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
	2	屋根	0.62 × 0.67	0.42	2.90(2.90)	5.13(5.13)
		軒先	0.82 × 0.57	0.47		
		外壁	1.91 × 0.49	0.94		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
外壁	0.55 × 0.49	0.27				
	内壁	0.59 × 0.30	0.18			

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P	
ち 3	1	床	1.24 × 0.59	0.73	5.13(3.83)	10.26(8.96)	
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		床	0.62 × 0.59	0.37			
		床積載	0.62 × 1.30	0.81			
		内壁	1.18 × 0.30	0.35			
り 3	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	5.41(4.10)	5.41(4.10)	
		床	0.62 × 0.59	0.37			
		床積載	0.62 × 1.30	0.81			
		外壁	2.55 × 0.49	1.26			
		床	1.24 × 0.59	0.73			
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			
る 3	2	屋根	0.62 × 0.67	0.42	2.43(2.43)	2.43(2.43)	
		軒先	0.82 × 0.57	0.47			
		外壁	1.91 × 0.49	0.94			
		屋根	0.21 × 0.67	0.14			
		軒先	0.27 × 0.57	0.16			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
	1	外壁	2.55 × 0.49	1.26	5.41(4.10)	7.84(6.54)	
		床	1.24 × 0.59	0.73			
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		床	0.62 × 0.59	0.37			
		床積載	0.62 × 1.30	0.81			
を 3	2	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.22(1.22)	1.22(1.22)	
		軒先	0.27 × 0.57	0.16			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
		屋根	0.21 × 0.67	0.14			
		軒先	0.27 × 0.57	0.16			
		外壁	0.64 × 0.49	0.31			
	1	ハ`ル工-手摺壁	0.46 × 0.49	0.22	2.65(2.22)	3.87(3.44)	
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		外壁	1.27 × 0.49	0.63			
		床	0.62 × 0.59	0.37			
		床積載	0.62 × 1.30	0.81			
に 4	1	床	1.24 × 0.59	0.73	8.37(5.66)	8.37(5.66)	
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			
		内壁	1.48 × 0.30	0.44			
		床	0.83 × 0.59	0.49			
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			
		柱に 3	× 0.50	1.13			
		内壁	1.18 × 0.30	0.35			
		床	0.83 × 0.59	0.49			
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			
		内壁	0.59 × 0.30	0.18			
		床	0.41 × 0.59	0.24			
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			
ほ 4	1	内壁	1.18 × 0.30	0.35	8.89(5.99)	8.89(5.99)	
		床	0.83 × 0.59	0.49			
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			
		内壁	1.77 × 0.30	0.53			
		床	1.66 × 0.59	0.98			
		床積載	1.66 × 1.30	2.15			
		床	1.24 × 0.59	0.73			
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			
		内壁	0.59 × 0.30	0.18			
		床	0.41 × 0.59	0.24			
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ち 4	2	屋根	0.83 × 0.67	0.55	5.53(4.96)	5.53(4.96)
		床	0.83 × 0.59	0.49		
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		外壁	0.55 × 0.49	0.27		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		外壁	0.61 × 0.49	0.30		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		柱ち 5	× 0.50	1.49		
		屋根	1.22 × 0.67	0.81		
	1	内壁	2.37 × 0.30	0.71	9.28(6.24)	14.82(11.19)
		床	1.45 × 0.59	0.86		
		床積載	1.45 × 1.30	1.88		
		床	1.66 × 0.59	0.98		
		床積載	1.66 × 1.30	2.15		
床		1.24 × 0.59	0.73			
床積載		1.24 × 1.30	1.61			
内壁		1.18 × 0.30	0.35			
を 4	2	屋根	0.21 × 0.67	0.14	3.04(3.04)	3.04(3.04)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	1.81 × 0.67	1.21		
	1	床	1.66 × 0.59	0.98	6.58(4.84)	9.62(7.88)
		床積載	1.66 × 1.30	2.15		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		外壁	2.55 × 0.49	1.26		
		床	0.83 × 0.59	0.49		
床積載	0.83 × 1.30	1.08				
い 5	3	屋根	0.41 × 0.67	0.28	1.83(1.83)	1.83(1.83)
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	2.67(2.38)	4.49(4.20)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
	1	床	1.24 × 0.59	0.73	13.14(10.46)	17.64(14.67)
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		外壁	2.55 × 0.49	1.26		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		柱い 6	× 0.50	2.15		
		柱は 6	× 0.17	0.78		
		柱ろ 6	× 0.33	2.83		
外壁		2.55 × 0.49	1.26			
床		0.62 × 0.59	0.37			
床積載		0.62 × 1.30	0.81			

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ち 5	3	軒先	0.18 × 0.57	0.10	2.99(2.99)	2.99(2.99)
		屋根	0.78 × 0.67	0.52		
		屋根	0.80 × 0.67	0.54		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
い 6	3	内壁	0.59 × 0.30	0.18	1.39(1.39)	1.39(1.39)
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.91(2.47)	4.30(3.87)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		内壁	1.59 × 0.30	0.48		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
床積載	0.62 × 1.30	0.81				
ろ 6	3	屋根	1.04 × 0.67	0.69	3.80(3.80)	3.80(3.80)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		屋根	0.78 × 0.67	0.52		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		屋根	1.63 × 0.67	1.09		
		屋根	1.43 × 0.67	0.96		
	2	床	0.83 × 0.59	0.49	4.69(3.24)	8.48(7.03)
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		内壁	1.59 × 0.30	0.48		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	0.99 × 0.30	0.30		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
床積載	0.62 × 1.30	0.81				
は 6	2	床	0.83 × 0.59	0.49	4.69(3.24)	4.69(3.24)
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		内壁	0.99 × 0.30	0.30		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	1.59 × 0.30	0.48		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
に 6	3	屋根	0.78 × 0.67	0.52	3.05(3.05)	3.05(3.05)
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		屋根	0.13 × 0.67	0.09		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		屋根	2.59 × 0.67	1.74		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
に 6	2	床	0.55 × 0.59	0.33	12.88(9.45)	15.93(12.50)
		床積載	0.55 × 1.30	0.72		
		内壁	2.66 × 0.30	0.80		
		床	3.73 × 0.59	2.20		
		床積載	3.73 × 1.30	4.84		
		柱へ 6	× 0.50	1.66		
		柱ほ 6	× 0.75	0.33		
		内壁	1.59 × 0.30	0.48		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	1	床	0.41 × 0.59	0.24	11.71(8.52)	27.64(21.03)
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	1.24 × 0.59	0.73		
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		柱は 6	× 0.67	3.12		
		柱ろ 6	× 0.33	2.83		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.83 × 0.59	0.49		
床積載		0.83 × 1.30	1.08			
内壁	1.18 × 0.30	0.35				
ほ 6	3	屋根	0.13 × 0.67	0.09	0.44(0.44)	0.44(0.44)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
へ 6	3	屋根	1.55 × 0.67	1.04	3.31(3.31)	3.31(3.31)
		屋根	2.33 × 0.67	1.56		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
ち 6	3	屋根	0.03 × 0.67	0.02	1.86(1.86)	1.86(1.86)
		屋根	0.10 × 0.67	0.07		
		屋根	0.30 × 0.67	0.20		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		2	外壁	0.61 × 0.49		
	内壁		1.18 × 0.30	0.35		
	柱ち 5		× 0.50	1.49		
	屋根		2.01 × 0.67	1.34		
	内壁		0.10 × 0.30	0.03		
	屋根		0.08 × 0.67	0.05		
	外壁		0.10 × 0.49	0.05		
	内壁		0.59 × 0.30	0.18		
	内壁		2.66 × 0.30	0.80		
	床		3.73 × 0.59	2.20		
床積載	3.73 × 1.30	4.84				
柱へ 6	× 0.50	1.66				
柱ほ 6	× 0.25	0.11				

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ち 6	1	床	1.24 × 0.59	0.73	9.28(6.24)	24.55(18.90)
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		内壁	2.37 × 0.30	0.71		
		床	1.45 × 0.59	0.86		
		床積載	1.45 × 1.30	1.88		
		床	1.66 × 0.59	0.98		
		床積載	1.66 × 1.30	2.15		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
を 6	2	屋根	0.41 × 0.67	0.28	3.40(3.40)	3.40(3.40)
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	2.33 × 0.67	1.56		
		内壁	0.03 × 0.30	0.01		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	床	1.66 × 0.59	0.98	6.58(4.84)	9.98(8.24)
		床積載	1.66 × 1.30	2.15		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		外壁	2.55 × 0.49	1.26		
		床	0.83 × 0.59	0.49		
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
い 7	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.83(1.83)	1.83(1.83)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
	2	内壁	2.34 × 0.30	0.70	6.11(4.80)	7.93(6.63)
		床	1.24 × 0.59	0.73		
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		外壁	2.55 × 0.49	1.26		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
	床積載	0.62 × 1.30	0.81			
	1	外壁	2.55 × 0.49	1.26	12.09(9.70)	20.02(16.33)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		柱い 6	× 0.50	2.15		
		柱は 6	× 0.17	0.78		
		柱ろ 6	× 0.33	2.83		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
内壁		1.18 × 0.30	0.35			
床	1.45 × 0.59	0.86				
床積載	1.45 × 1.30	1.88				
は 7	1	床	0.41 × 0.59	0.24	5.23(3.49)	5.23(3.49)
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	1.45 × 0.59	0.86		
		床積載	1.45 × 1.30	1.88		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
に 7	3	屋根	1.01 × 0.67	0.68	1.47(1.47)	1.47(1.47)
		屋根	0.65 × 0.67	0.44		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
に 7	2	内壁	2.34 × 0.30	0.70	4.72(3.56)	6.19(5.03)
		床	1.24 × 0.59	0.73		
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	1	内壁	1.18 × 0.30	0.35	7.21(5.64)	13.39(10.67)
		内壁	1.48 × 0.30	0.44		
		床	0.41 × 0.37	0.15		
		床積載	0.41 × 0.81	0.34		
		柱に 8	× 0.50	3.43		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
ほ 7	2	内壁	0.59 × 0.30	0.18	1.92(1.34)	1.92(1.34)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
	1	内壁	1.77 × 0.30	0.53	9.12(6.80)	11.04(8.14)
		床	1.66 × 0.59	0.98		
		床積載	1.66 × 1.30	2.15		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
へ 7	3	屋根	0.59 × 0.67	0.39	1.64(1.64)	1.64(1.64)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		屋根	0.80 × 0.67	0.54		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	2	内壁	0.59 × 0.30	0.18	2.45(1.87)	4.09(3.51)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
と 7	2	内壁	1.18 × 0.30	0.35	2.27(1.70)	2.27(1.70)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
床積載	0.41 × 1.30	0.54				

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
と 7	1	内壁	2.37 × 0.30	0.71	5.46(4.30)	7.73(6.00)
		床	0.83 × 0.59	0.49		
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		柱へ 7	× 0.50	2.05		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
ち 7	3	屋根	0.03 × 0.67	0.02	3.00(3.00)	3.00(3.00)
		屋根	0.10 × 0.67	0.07		
		屋根	0.30 × 0.67	0.20		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	0.80 × 0.67	0.54		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	2	内壁	1.18 × 0.30	0.35	1.70(1.41)	4.71(4.42)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		屋根	0.08 × 0.67	0.05		
		外壁	0.10 × 0.49	0.05		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		外壁	0.22 × 0.49	0.11		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
1	内壁	1.18 × 0.30	0.35	2.63(2.05)	7.34(6.47)	
	内壁	0.59 × 0.30	0.18			
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			
	床	0.41 × 0.59	0.24			
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			
	内壁	0.59 × 0.30	0.18			
	床	0.41 × 0.59	0.24			
床積載	0.41 × 1.30	0.54				
い 7	1	内壁	0.59 × 0.30	0.18	4.80(3.64)	4.80(3.64)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	4.11 × 0.30	1.23		
		床	1.24 × 0.59	0.73		
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		内壁	0.85 × 0.30	0.25		
を 7	2	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.22(1.22)	1.22(1.22)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	4.84(3.97)	6.05(5.19)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		内壁	4.11 × 0.30	1.23		
		床	1.24 × 0.59	0.73		
床積載	1.24 × 1.30	1.61				
い 8	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	1.26(1.26)	1.26(1.26)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
に 8	3	屋根	1.19 × 0.67	0.80	1.62(1.62)	1.62(1.62)
		屋根	0.70 × 0.67	0.47		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
に 8	2	床	1.24 × 0.59	0.73	5.24(3.92)	6.86(5.54)
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		内壁	2.07 × 0.30	0.62		
		床	0.72 × 0.46	0.34		
		床積載	0.72 × 1.02	0.74		
		バルコニー手摺壁	0.68 × 0.49	0.34		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.16 × 0.30	0.05		
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
ほ 8	1	床	0.52 × 0.41	0.21	1.90(1.39)	1.90(1.39)
		床積載	0.52 × 0.91	0.47		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.52 × 0.41	0.21		
		床積載	0.52 × 0.91	0.47		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
へ 8	3	屋根	1.66 × 0.67	1.11	1.46(1.46)	1.46(1.46)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	2	内壁	0.59 × 0.30	0.18	3.09(2.35)	4.56(3.82)
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.16 × 0.30	0.05		
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	0.89 × 0.30	0.27		
		床	0.72 × 0.46	0.34		
		床積載	0.72 × 1.02	0.74		
	1	バルコニー手摺壁	0.23 × 0.49	0.11		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.31 × 0.30	0.09		
		床積載	0.31 × 0.65	0.20		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.52 × 0.41	0.21		
床積載		0.52 × 0.91	0.47			
内壁	1.18 × 0.30	0.35				
床	0.62 × 0.59	0.37				
床積載	0.62 × 1.30	0.81				
と 8	2	内壁	0.59 × 0.30	0.18	1.92(1.34)	1.92(1.34)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
	1	内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
床	0.62 × 0.59	0.37				
床積載	0.62 × 1.30	0.81				
					3.06(2.19)	4.98(3.53)

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ち 8	2	屋根	0.78 × 0.67	0.52	2.31(2.02)	2.31(2.02)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		外壁	0.22 × 0.49	0.11		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		外壁	0.39 × 0.49	0.19		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	1	内壁	0.59 × 0.30	0.18	3.59(2.72)	5.90(4.74)
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
内壁		1.18 × 0.30	0.35			
床		0.62 × 0.59	0.37			
床積載		0.62 × 1.30	0.81			
い 8	2	屋根	0.32 × 0.67	0.21	0.76(0.76)	0.76(0.76)
		内壁	0.65 × 0.30	0.20		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	1	内壁	1.11 × 0.30	0.33	3.51(2.64)	4.28(3.41)
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	1.59 × 0.30	0.48		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
床積載	0.62 × 1.30	0.81				
ぬ 8	2	屋根	1.55 × 0.67	1.04	2.26(2.26)	2.26(2.26)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		屋根	1.02 × 0.67	0.68		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	1	内壁	0.59 × 0.30	0.18	5.13(3.82)	7.38(6.08)
		内壁	1.59 × 0.30	0.48		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		内壁	3.17 × 0.30	0.95		
		床	1.24 × 0.59	0.73		
床積載	1.24 × 1.30	1.61				
を 8	2	屋根	1.02 × 0.67	0.68	2.26(2.26)	2.26(2.26)
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	4.56(3.69)	6.81(5.94)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		内壁	3.17 × 0.30	0.95		
		床	1.24 × 0.59	0.73		
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
い 9	3	屋根	0.41 × 0.67	0.28	1.83(1.83)	1.83(1.83)
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
い 9	2	床	1.24 × 0.59	0.73	5.41(4.10)	7.23(5.93)
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		外壁	2.55 × 0.49	1.26		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
	1	床	0.62 × 0.59	0.37	2.50(2.06)	9.73(7.99)
		床積載	0.62 × 1.30	0.81		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		軒先 外壁	0.12 × 0.57 1.27 × 0.49	0.07 0.63		
に 9	3	屋根	1.60 × 0.67	1.08	1.43(1.43)	1.43(1.43)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	2	床	1.24 × 0.59	0.73	3.35(2.37)	4.78(3.80)
		床積載	1.24 × 1.30	1.61		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.16 × 0.30	0.05		
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	1	床	0.16 × 0.30	0.05	6.65(5.16)	11.44(8.96)
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
		床	0.62 × 0.59	0.37		
床積載		0.62 × 1.30	0.81			
内壁		2.07 × 0.30	0.62			
床		0.72 × 0.34	0.24			
床積載	0.72 × 0.74	0.54				
柱に 8	× 0.50	3.43				
内壁	1.18 × 0.30	0.35				
床	0.31 × 0.30	0.09				
床積載	0.31 × 0.65	0.20				
ほ 9	2	床	0.83 × 0.59	0.49	1.74(1.16)	1.74(1.16)
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	1	床	0.83 × 0.59	0.49	1.92(1.34)	3.66(2.50)
床積載	0.83 × 1.30	1.08				
内壁	1.18 × 0.30	0.35				
へ 9	3	屋根	1.24 × 0.67	0.83	1.59(1.59)	1.59(1.59)
		屋根	0.60 × 0.67	0.40		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
	2	床	0.83 × 0.59	0.49	2.57(1.88)	4.15(3.47)
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.16 × 0.30	0.05		
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
	1	床	0.16 × 0.30	0.05	1.30(1.08)	5.45(4.55)
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
内壁		1.18 × 0.30	0.35			
床		0.31 × 0.30	0.09			
床積載	0.31 × 0.65	0.20				
内壁	1.18 × 0.30	0.35				
床	0.31 × 0.30	0.09				
床積載	0.31 × 0.65	0.20				

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ㄅ 9	3	軒先	0.18 × 0.57	0.10	3.19(3.19)	3.19(3.19)
		屋根	0.10 × 0.67	0.07		
		屋根	1.19 × 0.67	0.80		
		屋根	0.60 × 0.67	0.40		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	床	0.83 × 0.59	0.49	2.38(1.81)	5.58(5.00)
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
外壁		0.39 × 0.49	0.19			
内壁		0.59 × 0.30	0.18			
外壁		0.55 × 0.49	0.27			
内壁		0.59 × 0.30	0.18			
1	内壁	1.18 × 0.30	0.35	0.71(0.71)	6.29(5.71)	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			
ㄹ 9	1	内壁	0.59 × 0.30	0.18	0.35(0.35)	0.35(0.35)
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
ㄷ 9	2	軒先	0.18 × 0.57	0.10	1.56(1.56)	1.56(1.56)
		軒先	0.18 × 0.57	0.10		
		屋根	0.10 × 0.67	0.07		
		屋根	0.10 × 0.67	0.07		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	1.26(1.26)	2.82(2.82)	
	外壁	1.27 × 0.49	0.63			
ㄴ 1 0	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.42(1.42)	1.42(1.42)
		軒先	0.45 × 0.57	0.26		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.45 × 0.57	0.26		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	外壁	1.27 × 0.49	0.63	1.65(1.50)	3.07(2.92)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
	1	軒先	0.18 × 0.57	0.10	2.05(1.91)	5.12(4.83)
		軒先	0.24 × 0.57	0.14		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		軒先	0.28 × 0.57	0.16		
		内壁	0.03 × 0.30	0.01		
外壁	1.27 × 0.49	0.63				
床	0.21 × 0.59	0.12				
床積載	0.21 × 1.30	0.27				
ㄹ 1 0	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	3.03(3.03)	3.03(3.03)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.41 × 0.67	0.28		
		軒先	0.55 × 0.57	0.31		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		屋根	1.80 × 0.67	1.21		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ろ 1 0	2	軒先	0.18 × 0.57	0.10	2.14(1.85)	5.18(4.89)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
	1	床	0.83 × 0.59	0.49	3.60(2.73)	8.78(7.62)
		床積載	0.83 × 1.30	1.08		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
は 1 0	2	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.04(1.75)	2.04(1.75)
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
		1	床	0.83 × 0.59		
	床積載		0.83 × 1.30	1.08		
	外壁		1.27 × 0.49	0.63		
	床		0.21 × 0.59	0.12		
	床積載		0.21 × 1.30	0.27		
	外壁		1.27 × 0.49	0.63		
	床積載		0.21 × 1.30	0.27		
	に 1 0	3	屋根	0.41 × 0.67	0.28	1.70(1.70)
軒先			0.55 × 0.57	0.31		
外壁			1.27 × 0.49	0.63		
屋根			0.10 × 0.67	0.07		
軒先			0.14 × 0.57	0.08		
外壁			0.32 × 0.49	0.16		
内壁			0.59 × 0.30	0.18		
2		軒先	0.55 × 0.57	0.31	2.22(2.00)	3.92(3.69)
		内壁	1.18 × 0.30	0.35		
		床	0.16 × 0.30	0.05		
		床積載	0.16 × 0.65	0.10		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
1		外壁	0.64 × 0.49	0.31	3.63(3.23)	7.56(6.93)
		床	0.08 × 0.30	0.02		
		床積載	0.08 × 0.65	0.05		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.31 × 0.30	0.09		
		床積載	0.31 × 0.65	0.20		
		柱又 に 1 0	× 0.50	1.04		
内壁	1.18 × 0.30	0.35				
床	0.31 × 0.30	0.09				
床積載	0.31 × 0.65	0.20				
内壁	0.03 × 0.30	0.01				
外壁	1.27 × 0.49	0.63				
床	0.21 × 0.59	0.12				
床積載	0.21 × 1.30	0.27				

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P			
又に 1 0	3	屋根	0.10 × 0.67	0.07	0.91(0.91)	0.91(0.91)			
		軒先	0.14 × 0.57	0.08					
		外壁	0.32 × 0.49	0.16					
		屋根	0.21 × 0.67	0.14					
		軒先	0.27 × 0.57	0.16					
		外壁	0.64 × 0.49	0.31					
	2	外壁	0.64 × 0.49	0.31	1.16(1.08)	2.07(1.99)			
		床	0.08 × 0.30	0.02					
		床積載	0.08 × 0.65	0.05					
		外壁	1.27 × 0.49	0.63					
		床	0.16 × 0.30	0.05					
		床積載	0.16 × 0.65	0.10					
ほ 1 0	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	3.92(3.62)	3.92(3.62)			
		床	0.31 × 0.30	0.09					
		床積載	0.31 × 0.65	0.20					
		柱又に 1 0	× 0.50	1.04					
		外壁	1.27 × 0.49	0.63					
		床	0.31 × 0.30	0.09					
		床積載	0.31 × 0.65	0.20					
		柱又ほ 1 0	× 0.50	1.04					
又ほ 1 0	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	0.91(0.91)	0.91(0.91)			
		軒先	0.27 × 0.57	0.16					
		外壁	0.64 × 0.49	0.31					
		屋根	0.10 × 0.67	0.07					
		軒先	0.14 × 0.57	0.08					
		外壁	0.32 × 0.49	0.16					
	2	外壁	1.27 × 0.49	0.63	1.16(1.08)	2.07(1.99)			
		床	0.16 × 0.30	0.05					
		床積載	0.16 × 0.65	0.10					
		外壁	0.64 × 0.49	0.31					
		床	0.08 × 0.30	0.02					
		床積載	0.08 × 0.65	0.05					
へ 1 0	3	屋根	0.10 × 0.67	0.07	1.09(1.09)	1.09(1.09)			
		軒先	0.14 × 0.57	0.08					
		外壁	0.32 × 0.49	0.16					
		屋根	0.21 × 0.67	0.14					
		軒先	0.27 × 0.57	0.16					
		外壁	0.64 × 0.49	0.31					
		内壁	0.59 × 0.30	0.18					
		2	内壁	1.18 × 0.30			0.35	2.06(1.84)	3.15(2.93)
			床	0.16 × 0.30			0.05		
			床積載	0.16 × 0.65			0.10		
			軒先	0.27 × 0.57			0.16		
			外壁	1.27 × 0.49			0.63		
	床		0.21 × 0.59	0.12					
	床積載		0.21 × 1.30	0.27					
	外壁		0.64 × 0.49	0.31					
	床		0.08 × 0.30	0.02					
	床積載		0.08 × 0.65	0.05					
	1		内壁	1.18 × 0.30	0.35	4.02(3.47)	7.17(6.40)		
			床	0.31 × 0.30	0.09				
		床積載	0.31 × 0.65	0.20					
		外壁	1.27 × 0.49	0.63					
		床	0.31 × 0.30	0.09					
		床積載	0.31 × 0.65	0.20					
		柱又ほ 1 0	× 0.50	1.04					
外壁		1.27 × 0.49	0.63						
床		0.41 × 0.59	0.24						
床積載		0.41 × 1.30	0.54						

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
と 1 0	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.22(1.22)	1.22(1.22)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	軒先	0.27 × 0.57	0.16	2.35(2.06)	3.57(3.28)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
1	床	0.21 × 0.59	0.12	2.82(2.24)	6.39(5.52)	
	床積載	0.21 × 1.30	0.27			
	外壁	1.27 × 0.49	0.63			
	床	0.41 × 0.59	0.24			
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			
	外壁	1.27 × 0.49	0.63			
ち 1 0	3	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.42(1.42)	1.42(1.42)
		軒先	0.45 × 0.57	0.26		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.45 × 0.57	0.26		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	2	軒先	0.27 × 0.57	0.16	2.23(2.09)	3.66(3.51)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.21 × 0.59	0.12		
		床積載	0.21 × 1.30	0.27		
		外壁	0.55 × 0.49	0.27		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
1	屋根	0.21 × 0.67	0.14	3.18(2.60)	6.83(6.11)	
	軒先	0.27 × 0.57	0.16			
	外壁	0.64 × 0.49	0.31			
	床	0.41 × 0.59	0.24			
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			
い 1 0	2	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.22(1.22)	1.22(1.22)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	床	0.41 × 0.59	0.24	2.82(2.24)	4.04(3.46)
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		

符号	階	項目	面積 × 単位荷重	P 0	P	P
ぬ 1 0	2	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.22(1.22)	1.22(1.22)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	3.00(2.42)	4.22(3.64)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		内壁	0.59 × 0.30	0.18		
る 1 0	2	屋根	0.80 × 0.67	0.54	1.75(1.75)	1.75(1.75)
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.82(2.24)	4.58(4.00)
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
を 1 0	2	屋根	0.21 × 0.67	0.14	1.22(1.22)	1.22(1.22)
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
		屋根	0.21 × 0.67	0.14		
		軒先	0.27 × 0.57	0.16		
		外壁	0.64 × 0.49	0.31		
	1	外壁	1.27 × 0.49	0.63	2.04(1.75)	3.26(2.97)
		外壁	1.27 × 0.49	0.63		
		床	0.41 × 0.59	0.24		
		床積載	0.41 × 1.30	0.54		
い又 1 0	1	軒先	1.56 × 0.57	0.89	1.10(1.10)	1.10(1.10)
		軒先	0.28 × 0.57	0.16		
		内壁	0.18 × 0.30	0.05		
に又 1 0	1	内壁	0.18 × 0.30	0.05	0.94(0.94)	0.94(0.94)
		軒先	1.56 × 0.57	0.89		

荷重の伝達

母屋		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
3	ろ-に 3	屋根	1.55×0.67	1.04	小屋束	ろ	0.52	小屋束	に	0.52
		計		1.04		3	0.52		3	0.52
	ろ 3-5	屋根	1.55×0.67	1.04	小屋束	ろ	0.52	小屋束	ろ	0.52
		計		1.04		3	0.52		5	0.52
	ろ 5-6	屋根	0.83×0.67	0.55	小屋束	ろ	0.28	小屋束	ろ	0.28
		計		0.55		5	0.28		6	0.28
	ろ 6-又7	屋根	1.24×0.67	0.83	小屋束	ろ	0.42	小屋束	ろ	0.42
		計		0.83		6	0.42		又7	0.42
	ろ 又7-9	屋根	1.14×0.67	0.76	小屋束	ろ	0.38	小屋束	ろ	0.38
		計		0.76		又7	0.38		9	0.38
	ろ-に 9	屋根	1.55×0.67	1.04	小屋束	ろ	0.52	小屋束	に	0.52
		計		1.04		9	0.52		9	0.52
	は 4-6	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	は	0.07	小屋束	は	0.00
		屋根	1.55×0.67	1.04		4	0.52		6	0.52
		計		1.11			0.59			0.52
	は-に 4	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	は	0.07	小屋束	に	0.00
		屋根	0.83×0.67	0.55		4	0.28		4	0.28
		計		0.62			0.35			0.28
	は 6-8	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	は	0.00	小屋束	は	0.07
		屋根	1.55×0.67	1.04		6	0.52		8	0.52
		計		1.11			0.52			0.59
	は-に 8	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	は	0.07	小屋束	に	0.00
		屋根	0.83×0.67	0.55		8	0.28		8	0.28
		計		0.62			0.35			0.28
	に-へ 3	屋根	1.66×0.67	1.11	小屋束	に	0.55	小屋束	へ	0.55
		計		1.11		3	0.55		3	0.55
	に-へ 4	屋根	1.55×0.67	1.04	小屋束	に	0.52	小屋束	へ	0.52
		計		1.04		4	0.52		4	0.52
	に 5-7	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	に	0.07	小屋束	に	0.00
		屋根	0.10×0.67	0.07		5	0.00		7	0.07
屋根		1.19×0.67	0.80			0.40			0.40	
計			0.94			0.47			0.47	
に-ほ 5	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	に	0.00	小屋束	ほ	0.07	
	屋根	0.62×0.67	0.42		5	0.21		5	0.21	
	計		0.49			0.21			0.28	
に-ほ 7	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	に	0.00	小屋束	ほ	0.07	
	屋根	0.62×0.67	0.42		7	0.21		7	0.21	
	計		0.49			0.21			0.28	
に-へ 8	屋根	1.55×0.67	1.04	小屋束	に	0.52	小屋束	へ	0.52	
	計		1.04		8	0.52		8	0.52	
に-へ 9	屋根	1.66×0.67	1.11	小屋束	に	0.55	小屋束	へ	0.55	
	計		1.11		9	0.55		9	0.55	
ほ 5-7	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	ほ	0.00	小屋束	ほ	0.07	
	屋根	0.10×0.67	0.07		5	0.07		7	0.00	
	屋根	1.19×0.67	0.80			0.40			0.40	
	計		0.94			0.47			0.47	
へ-と 3	屋根	0.83×0.67	0.55	小屋束	へ	0.28	小屋束	と	0.28	
	計		0.55		3	0.28		3	0.28	
へ 4-6	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	へ	0.07	小屋束	へ	0.00	
	屋根	1.55×0.67	1.04		4	0.52		6	0.52	
	計		1.11			0.59			0.52	
へ 6-8	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	へ	0.00	小屋束	へ	0.07	
	屋根	1.55×0.67	1.04		6	0.52		8	0.52	
	計		1.11			0.52			0.59	
へ-と 9	屋根	0.83×0.67	0.55	小屋束	へ	0.28	小屋束	と	0.28	
	計		0.55		9	0.28		9	0.28	
と 3-5	屋根	1.55×0.67	1.04	小屋束	と	0.52	小屋束	と	0.52	
	計		1.04		3	0.52		5	0.52	
と 5-7	屋根	1.66×0.67	1.11	小屋束	と	0.55	小屋束	と	0.55	
	計		1.11		5	0.55		7	0.55	

母屋		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
3	と	屋根	1.55 × 0.67	1.04	小屋束	と	0.52	小屋束	と	0.52
	7 - 9		計	1.04		7	0.52		9	0.52
2	ち-ぬ	屋根	1.66 × 0.67	1.11	小屋束	ち	0.55	小屋束	ぬ	0.55
	4		計	1.11		4	0.55		4	0.55
	ち-ぬ	屋根	1.55 × 0.67	1.04	柱	ち	0.52	小屋束	ぬ	0.52
	5		計	1.04		5	0.52		5	0.52
	ち-り	屋根	0.59 × 0.67	0.40	柱	ち	0.20	小屋束	り	0.20
	6		計	0.40		6	0.20		6	0.20
	ち-り	屋根	0.59 × 0.67	0.40	柱	ち	0.20	小屋束	り	0.20
	7		計	0.40		7	0.20		7	0.20
	ち-ぬ	屋根	1.55 × 0.67	1.04	小屋束	ち	0.52	小屋束	ぬ	0.52
	8		計	1.04		8	0.52		8	0.52
	ち-る	屋根	2.38 × 0.67	1.60	柱	ち	0.80	小屋束	る	0.80
	9		計	1.60		9	0.80		9	0.80
	り	屋根	0.62 × 0.67	0.42	小屋束	り	0.21	小屋束	り	0.21
	6 - 7		計	0.42		6	0.21		7	0.21
	ぬ-る	屋根	0.83 × 0.67	0.55	小屋束	ぬ	0.28	小屋束	る	0.28
	4		計	0.55		4	0.28		4	0.28
	ぬ	屋根	0.83 × 0.67	0.55	小屋束	ぬ	0.28	小屋束	ぬ	0.28
	5 - 6		計	0.55		5	0.28		6	0.28
ぬ	屋根	1.55 × 0.67	1.04	小屋束	ぬ	0.52	小屋束	ぬ	0.52	
6 - 8		計	1.04		6	0.52		8	0.52	
る	屋根	1.55 × 0.67	1.04	小屋束	る	0.52	小屋束	る	0.52	
4 - 6		計	1.04		4	0.52		6	0.52	
る	屋根	1.66 × 0.67	1.11	小屋束	る	0.55	小屋束	る	0.55	
6 - 8		計	1.11		6	0.55		8	0.55	
る	屋根	0.83 × 0.67	0.55	小屋束	る	0.28	小屋束	る	0.28	
8 - 9		計	0.55		8	0.28		9	0.28	

小屋束		荷重項目			受材 1			受材 2			
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重	
3	ろ	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	ろ	0.52				
		3	屋根	0.78×0.67				0.52	2-6	0.52	
			計		1.04			1.04			
	に	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	に	0.52				
		3	屋根	0.83×0.67				0.55	2-6	0.55	
			計		1.08			1.08			
	へ	屋根	0.83×0.67	0.55	梁	へ	0.55				
		3	屋根	0.41×0.67				0.28	2-6	0.28	
			計		0.83			0.83			
	と	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	へ-ち	0.52				
		3	屋根	0.41×0.67				0.28	3	0.28	
			計		0.80			0.80			
	は	屋根	0.52×0.67	0.35	梁	ろ-に	0.35				
		4	屋根	0.88×0.67				0.59	4	0.59	
			計		0.94			0.94			
	に	屋根	0.41×0.67	0.28	梁	に	0.28				
		4	屋根	0.78×0.67				0.52	2-6	0.52	
			計		0.80			0.80			
	へ	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	へ	0.52				
		4	屋根	0.88×0.67				0.59	2-6	0.59	
			計		1.11			1.11			
	ろ	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	ろ	0.52				
		5	屋根	0.41×0.67				0.28	2-6	0.28	
			計		0.80			0.80			
に	屋根	0.31×0.67	0.21	梁	に	0.21					
	5	屋根	0.70×0.67				0.47	2-6	0.47		
		計		0.68			0.68				
ほ	屋根	0.70×0.67	0.47	梁	に-へ	0.47					
	5	屋根	0.41×0.67				0.28	5	0.28		
		計		0.75			0.75				
と	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	へ-ち	0.52					
	5	屋根	0.83×0.67				0.55	5	0.55		
		計		1.08			1.08				
又に	屋根	0.26×0.67	0.17	梁	又に	0.17					
	又5	計					0.17	5-6	0.17		
ろ	屋根	0.41×0.67	0.28	柱	ろ	0.28					
	6	屋根	0.62×0.67				0.42	6	0.42		
		計		0.69			0.69				
は	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	ろ-に	0.52					
	6	屋根	0.78×0.67				0.52	6	0.52		
		計		1.04			1.04				
へ	屋根	0.78×0.67	0.52	柱	へ	0.52					
	6	屋根	0.78×0.67				0.52	6	0.52		
		計		1.04			1.04				
又に	屋根	0.26×0.67	0.17	梁	又に	0.17					
	又6	計					0.17	6-7	0.17		
に	屋根	0.31×0.67	0.21	柱	に	0.21					
	7	屋根	0.70×0.67				0.47	7	0.47		
		計		0.68			0.68				
ほ	屋根	0.41×0.67	0.28	梁	に-へ	0.28					
	7	屋根	0.70×0.67				0.47	7	0.47		
		計		0.75			0.75				
と	屋根	0.83×0.67	0.55	梁	へ-ち	0.55					
	7	屋根	0.78×0.67				0.52	7	0.52		
		計		1.08			1.08				
ろ	屋根	0.62×0.67	0.42	梁	ろ	0.42					
	又7	屋根	0.57×0.67				0.38	6-10	0.38		
		計		0.80			0.80				
は	屋根	0.52×0.67	0.35	梁	ろ-に	0.35					
	8	屋根	0.88×0.67				0.59	8	0.59		
		計		0.94			0.94				

小屋束		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
3	に 8	屋根	0.78×0.67	0.52	柱	に 8	0.52			
		屋根	0.41×0.67	0.28			0.28			
		計		0.80			0.80			
	へ 8	屋根	0.88×0.67	0.59	柱	へ 8	0.59			
		屋根	0.78×0.67	0.52			0.52			
		計		1.11			1.11			
	ろ 9	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	ろ 6-10	0.52			
		屋根	0.57×0.67	0.38			0.38			
		計		0.90			0.90			
	に 9	屋根	0.78×0.67	0.52	柱	に 9	0.52			
		屋根	0.83×0.67	0.55			0.55			
		計		1.08			1.08			
へ 9	屋根	0.83×0.67	0.55	柱	へ 9	0.55				
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.28				
	計		0.83			0.83				
と 9	屋根	0.41×0.67	0.28	梁	へ-ち 9	0.28				
	屋根	0.78×0.67	0.52			0.52				
	計		0.80			0.80				
2	ち 4	屋根	0.83×0.67	0.55	柱	ち 4	0.55			
		計		0.55			0.55			
	ぬ 4	屋根	0.41×0.67	0.28	梁	ち-を 4	0.28			
		屋根	0.83×0.67	0.55			0.55			
		計		0.83			0.83			
	る 4	屋根	0.41×0.67	0.28	梁	ち-を 4	0.28			
		屋根	0.78×0.67	0.52			0.52			
		計		0.80			0.80			
	ぬ 5	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	ぬ 4-6	0.52			
		屋根	0.41×0.67	0.28			0.28			
		計		0.80			0.80			
	り 6	屋根	0.31×0.67	0.21	梁	ち-を 6	0.21			
		屋根	0.30×0.67	0.20			0.20			
		計		0.41			0.41			
	ぬ 6	屋根	0.41×0.67	0.28	梁	ち-を 6	0.28			
		屋根	0.78×0.67	0.52			0.52			
		計		0.80			0.80			
	る 6	屋根	0.78×0.67	0.52	梁	ち-を 6	0.52			
		屋根	0.83×0.67	0.55			0.55			
		計		1.08			1.08			
ち 又6	屋根	0.10×0.67	0.07	梁	ち 6-7	0.07				
	計		0.07			0.07				
又ち 又6	屋根	0.10×0.67	0.07	梁	ち-り 又6	0.07				
	計		0.07			0.07				
り 7	屋根	0.31×0.67	0.21	梁	り 6-8	0.21				
	屋根	0.30×0.67	0.20			0.20				
	計		0.41			0.41				
ち 8	屋根	0.78×0.67	0.52	柱	ち 8	0.52				
	計		0.52			0.52				
ぬ 8	屋根	0.78×0.67	0.52	柱	ぬ 8	0.52				
	屋根	0.78×0.67	0.52			0.52				
	計		1.04			1.04				
る 8	屋根	0.83×0.67	0.55	梁	ぬ-を 8	0.55				
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.28				
	計		0.83			0.83				
る 9	屋根	1.19×0.67	0.80	梁	る 8-10	0.80				
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.28				
	計		1.08			1.08				

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
3	い-ろ 2	軒先	0.18 × 0.57	0.10	柱	い 2	0.10 0.16 0.14 0.31 0.71	柱	ろ 2	0.00 0.16 0.14 0.31 0.61
		軒先	0.55 × 0.57	0.31						
		屋根	0.41 × 0.67	0.28						
		外壁	1.27 × 0.49	0.63						
		計		1.32						
	い 2-3	軒先	0.18 × 0.57	0.10	柱	い 2	0.10 0.16 0.14 0.31 0.71	柱	い 3	0.00 0.16 0.14 0.31 0.61
		軒先	0.55 × 0.57	0.31						
		屋根	0.41 × 0.67	0.28						
		外壁	1.27 × 0.49	0.63						
		計		1.32						
	い 3-5	軒先	1.09 × 0.57	0.62	柱	い 3	0.31 0.28 0.63 1.22	柱	い 5	0.31 0.28 0.63 1.22
		屋根	0.83 × 0.67	0.55						
		外壁	2.55 × 0.49	1.26						
		計		2.43						
	い 5-6	軒先	0.55 × 0.57	0.31	柱	い 5	0.16 0.14 0.31 0.61	柱	い 6	0.16 0.14 0.31 0.61
		屋根	0.41 × 0.67	0.28						
		外壁	1.27 × 0.49	0.63						
		計		1.22						
	い 6-7	軒先	0.55 × 0.57	0.31	柱	い 6	0.16 0.14 0.31 0.61	柱	い 7	0.16 0.14 0.31 0.61
		屋根	0.41 × 0.67	0.28						
外壁		1.27 × 0.49	0.63							
計			1.22							
い-ろ 6	内壁		1.18 × 0.30	柱	い 6	0.18 0.18	柱	ろ 6	0.18 0.18	
		計								0.35
い 7-9	軒先	1.09 × 0.57	0.62	柱	い 7	0.31 0.28 0.63 1.22	柱	い 9	0.31 0.28 0.63 1.22	
	屋根	0.83 × 0.67	0.55							
	外壁	2.55 × 0.49	1.26							
	計		2.43							
い 9-10	軒先	0.18 × 0.57	0.10	柱	い 9	0.00 0.16 0.14 0.31 0.61	柱	い 10	0.10 0.16 0.14 0.31 0.71	
	軒先	0.55 × 0.57	0.31							
	屋根	0.41 × 0.67	0.28							
	外壁	1.27 × 0.49	0.63							
	計		1.32							
い-ろ 10	軒先	0.18 × 0.57	0.10	柱	い 10	0.10 0.16 0.14 0.31 0.71	柱	ろ 10	0.00 0.16 0.14 0.31 0.61	
	軒先	0.55 × 0.57	0.31							
	屋根	0.41 × 0.67	0.28							
	外壁	1.27 × 0.49	0.63							
	計		1.32							
ろ-に 2	軒先	1.09 × 0.57	0.62	柱	ろ 2	0.31 0.28 0.63 1.22	柱	に 2	0.31 0.28 0.63 1.22	
	屋根	0.83 × 0.67	0.55							
	外壁	2.55 × 0.49	1.26							
	計		2.43							
ろ 2-6	屋根	1.55 × 0.67	1.04	柱	ろ 2	0.78 0.20 0.23 1.21	柱	ろ 6	0.26 0.60 0.23 1.09	
	屋根	1.19 × 0.67	0.80							
	屋根	0.70 × 0.67	0.47							
	計		2.31							
ろ-に 4	屋根		1.40 × 0.67	梁	ろ 2-6	0.47 0.47	梁	に 2-6	0.47 0.47	
		計								0.94
ろ 6-10	屋根	1.35 × 0.67	0.90	柱	ろ 6	0.23 0.50 0.23 0.96	柱	ろ 10	0.68 0.30 0.23 1.21	
	屋根	1.19 × 0.67	0.80							
	屋根	0.70 × 0.67	0.47							
	計		2.17							
ろ-に 6	屋根 内壁		1.55 × 0.67	柱	ろ 6	0.52 0.35 0.88	柱	に 6	0.52 0.35 0.88	
			2.37 × 0.30							0.71
		計								
ろ-に 8	屋根		1.40 × 0.67	梁	ろ 6-10	0.47 0.47	柱	に 8	0.47 0.47	
		計								0.94
ろ-に 10	軒先	1.09 × 0.57	0.62	柱	ろ 10	0.31 0.28 0.63 1.22	柱	に 10	0.31 0.28 0.63 1.22	
	屋根	0.83 × 0.67	0.55							
	外壁	2.55 × 0.49	1.26							
	計		2.43							

梁		荷重項目			受材 1			受材 2					
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重			
3	に	屋根	1.01×0.67	0.68	柱	に	0.17	柱	に	0.51			
		2-6	屋根	1.60×0.67			1.08			2	0.81	6	0.27
		屋根	1.19×0.67	0.80						0.40		0.40	
		屋根	0.65×0.67	0.44						0.11		0.33	
		屋根	0.70×0.67	0.47						0.23		0.23	
			計		3.45		1.72			1.74			
	に-ほ	2	軒先	0.55×0.57	0.31	柱	に	0.16	柱	ほ	0.16		
			屋根	0.41×0.67	0.28			2			0.14	2	0.14
			外壁	1.27×0.49	0.63						0.31		0.31
			計		1.22		0.61			0.61			
	に-へ	5	屋根	1.11×0.67	0.75	梁	に	0.37	梁	へ	0.37		
			屋根	0.13×0.67	0.09			2-6			0.07	2-6	0.02
			計		0.83		0.44			0.39			
	に-ほ	6	屋根	0.13×0.67	0.09	柱	に	0.04	柱	ほ	0.04		
			屋根	0.13×0.67	0.09			6			0.04	6	0.04
			内壁	1.18×0.30	0.35						0.18		0.18
			計		0.53		0.26			0.26			
	に	6-7	内壁	0.40×0.30	0.12	柱	に	0.02	柱	に	0.10		
			内壁	0.78×0.30	0.23			6			0.16	7	0.08
			計		0.35		0.18			0.18			
	に-へ	7	屋根	1.11×0.67	0.75	柱	に	0.37	柱	へ	0.37		
			屋根	0.13×0.67	0.09			7			0.07	7	0.02
			計		0.83		0.44			0.39			
	に	7-8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	に	0.18	柱	に	0.18		
				計				0.35			7	0.18	8
	に	8-9	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	に	0.18	柱	に	0.18		
				計				0.35			8	0.18	9
に	9-10	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	に	0.18	柱	に	0.18			
			計				0.35			9	0.18	10	0.18
に-又	10	軒先	0.27×0.57	0.16	柱	に	0.08	柱	又	0.08			
		屋根	0.21×0.67	0.14			10			0.07	10	0.07	
		外壁	0.64×0.49	0.31						0.16		0.16	
			計				0.61				0.30		0.30
又	5-6	屋根	0.26×0.67	0.17	梁	に-へ	0.09	梁	に-ほ	0.09			
			計				0.17			5	0.09	6	0.09
又	5-又6	屋根	0.03×0.67	0.02	小屋束	又	0.00	小屋束	又	0.02			
		屋根	0.03×0.67	0.02			又5			0.02	又6	0.00	
		屋根	0.03×0.67	0.02						0.02		0.00	
		屋根	0.03×0.67	0.02						0.00		0.02	
		屋根	0.21×0.67	0.14						0.07		0.07	
		屋根	0.21×0.67	0.14						0.07		0.07	
		計		0.35		0.17			0.17				
又	6-7	屋根	0.26×0.67	0.17	梁	に-ほ	0.09	梁	に-へ	0.09			
			計				0.17			6	0.09	7	0.09
又-又ほ	10	軒先	0.55×0.57	0.31	柱	又	0.16	柱	又ほ	0.16			
		屋根	0.41×0.67	0.28			10			0.14	10	0.14	
		外壁	1.27×0.49	0.63						0.31		0.31	
			計				1.22				0.61		0.61
ほ-と	2	屋根	2.55×0.67	1.71	柱	ほ	0.86	柱	と	0.86			
		軒先	1.09×0.57	0.62			2			0.31	2	0.31	
		屋根	0.83×0.67	0.55						0.28		0.28	
		外壁	2.55×0.49	1.26						0.63		0.63	
		計		4.14		2.07			2.07				
ほ-へ	6	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ほ	0.18	柱	へ	0.18			
			計				0.35			6	0.18	6	0.18
又ほ-へ	10	軒先	0.27×0.57	0.16	柱	又ほ	0.08	柱	へ	0.08			
		屋根	0.21×0.67	0.14			10			0.07	10	0.07	
		外壁	0.64×0.49	0.31						0.16		0.16	
		計		0.61		0.30			0.30				
へ	2-6	屋根	1.66×0.67	1.11	梁	ほ-と	0.55	柱	へ	0.55			
		屋根	1.24×0.67	0.83			2			0.62	6	0.21	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
3	へ 2-6	屋根	0.80×0.67	0.54	梁	ほ-七	0.13	柱	へ	0.40
		屋根	0.59×0.67	0.39		2	0.10		6	0.30
		屋根	0.59×0.67	0.40			0.30			0.10
		計		3.27			1.71			1.56
	へ-ち 3	屋根	1.19×0.67	0.80	梁	へ	0.40	柱	ち	0.40
		計		0.80		2-6	0.40		3	0.40
	へ-ち 5	屋根	1.60×0.67	1.08	梁	へ	0.54	柱	ち	0.54
		計		1.08		2-6	0.54		5	0.54
	へ 6-7	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ	0.18	柱	へ	0.18
			計	0.35		6	0.18		7	0.18
	へ-ち 6	内壁	2.37×0.30	0.71	柱	へ	0.35	柱	ち	0.35
			計	0.71		6	0.35		6	0.35
	へ 7-8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ	0.18	柱	へ	0.18
			計	0.35		7	0.18		8	0.18
	へ-ち 7	屋根	1.60×0.67	1.08	柱	へ	0.54	柱	ち	0.54
		内壁	2.37×0.30	0.71		7	0.35		7	0.35
		計	1.78	0.89			0.89			0.89
	へ 8-9	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ	0.18	柱	へ	0.18
			計	0.35		8	0.18		9	0.18
	へ 9-10	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ	0.18	柱	へ	0.18
			計	0.35		9	0.18		10	0.18
	へ-ち 9	屋根	1.19×0.67	0.80	柱	へ	0.40	柱	ち	0.40
			計	0.80		9	0.40		9	0.40
	へ-と 10	軒先	0.55×0.57	0.31	柱	へ	0.16	柱	と	0.16
		屋根	0.41×0.67	0.28		10	0.14		10	0.14
		外壁	1.27×0.49	0.63			0.31			0.31
		計	1.22	0.61			0.61			0.61
と-ち 2	軒先	0.18×0.57	0.10	柱	と	0.00	柱	ち	0.10	
	軒先	0.55×0.57	0.31		2	0.16		2	0.16	
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
	外壁	1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
	計	1.32	0.61			0.61			0.71	
と-ち 10	軒先	0.18×0.57	0.10	柱	と	0.00	柱	ち	0.10	
	軒先	0.55×0.57	0.31		10	0.16		10	0.16	
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
	外壁	1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
	計	1.32	0.61			0.61			0.71	
ち 2-3	軒先	0.18×0.57	0.10	柱	ち	0.10	柱	ち	0.00	
	軒先	0.55×0.57	0.31		2	0.16		3	0.16	
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
	外壁	1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
	計	1.32	0.71			0.71			0.61	
ち 3-5	軒先	1.09×0.57	0.62	柱	ち	0.31	柱	ち	0.31	
	屋根	0.83×0.67	0.55		3	0.28		5	0.28	
	外壁	2.55×0.49	1.26			0.63			0.63	
	計	2.43	1.22			1.22			1.22	
ち 5-6	軒先	0.55×0.57	0.31	柱	ち	0.16	柱	ち	0.16	
	屋根	0.41×0.67	0.28		5	0.14		6	0.14	
	外壁	1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
	計	1.22	0.61			0.61			0.61	
ち 6-7	軒先	0.55×0.57	0.31	柱	ち	0.16	柱	ち	0.16	
	屋根	0.41×0.67	0.28		6	0.14		7	0.14	
	外壁	1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
	計	1.22	0.61			0.61			0.61	
ち 7-9	軒先	1.09×0.57	0.62	柱	ち	0.31	柱	ち	0.31	
	屋根	0.83×0.67	0.55		7	0.28		9	0.28	
	外壁	2.55×0.49	1.26			0.63			0.63	
	計	2.43	1.22			1.22			1.22	
ち 9-10	軒先	0.18×0.57	0.10	柱	ち	0.00	柱	ち	0.10	
	軒先	0.55×0.57	0.31		9	0.16		10	0.16	
	屋根	0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
3	ち 9-10	外壁	1.27×0.49	0.63	柱	ち 9	0.31	柱	ち 10	0.31
		計		1.32						0.61
2	い 2-3	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 2	0.63	柱	い 3	0.63
		計		1.26						0.63
	い-ろ 2	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 2	0.63	柱	ろ 2	0.63
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
	計		2.82		1.41		1.41			
	い 3-5	床	0.83×0.59	0.49	柱	い 3	0.24	柱	い 5	0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
		外壁	5.10×0.49	2.51			1.26			1.26
	計		4.08		2.04		2.04			
	い-ろ 4	床	0.83×0.59	0.49	梁	い 3-5	0.24	梁	ろ 2-6	0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
	計		3.13		1.57		1.57			
	い 5-6	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 5	0.63	柱	い 6	0.63
計			1.26				0.63			
い-ろ 6	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	い 6	0.18	柱	ろ 6	0.18	
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.05×0.59	0.03			0.01			0.01	
	床積載	0.05×1.30	0.06			0.03			0.03	
	床	0.37×0.59	0.22			0.11			0.11	
	床積載	0.37×1.30	0.48			0.24			0.24	
	床	0.81×0.30	0.24			0.12			0.12	
	計		3.30			1.65			1.65	
い 6-7	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 6	0.63	柱	い 7	0.63	
	計		1.26						0.63	
い-に 7	床	1.24×0.59	0.73	柱	い 7	0.37	柱	に 7	0.37	
	床積載	1.24×1.30	1.61			0.81			0.81	
	床	0.23×0.59	0.14			0.12			0.02	
	床積載	0.23×1.30	0.30			0.25			0.05	
	床	0.23×0.59	0.14			0.07			0.07	
	床積載	0.23×1.30	0.30			0.15			0.15	
	床	0.23×0.59	0.14			0.02			0.12	
	床積載	0.23×1.30	0.30			0.05			0.25	
	床	0.18×0.59	0.11			0.09			0.02	
	床積載	0.18×1.30	0.23			0.20			0.04	
	床	0.18×0.59	0.11			0.05			0.05	
	床積載	0.18×1.30	0.23			0.12			0.12	
	床	0.18×0.59	0.11			0.02			0.09	
	床積載	0.18×1.30	0.23			0.04			0.20	
	内壁	1.56×0.30	0.47			0.39			0.08	
内壁	1.56×0.30	0.47	0.23	0.23						
内壁	1.56×0.30	0.47	0.08	0.39						
計		6.10	3.05	3.05						
い 7-9	床	1.24×0.59	0.73	柱	い 7	0.37	柱	い 9	0.37	
	床積載	1.24×1.30	1.61			0.81			0.81	
	外壁	5.10×0.49	2.51			1.26			1.26	
計		4.86		2.43		2.43				
い-に 8	床	1.24×0.59	0.73	梁	い 7-9	0.37	柱	に 8	0.37	
	床積載	1.24×1.30	1.61			0.81			0.81	
	床	1.24×0.59	0.73			0.37			0.37	
	床積載	1.24×1.30	1.61			0.81			0.81	
計		4.70		2.35		2.35				
い-に 9	床	1.24×0.59	0.73	柱	い 9	0.37	柱	に 9	0.37	
	床積載	1.24×1.30	1.61			0.81			0.81	
	床	0.41×0.59	0.24			0.20			0.04	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	い-に 9	床積載	0.41×1.30	0.54	柱	い 9	0.45	柱	に 9	0.09
		床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27
		床	0.41×0.59	0.24			0.04			0.20
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.09			0.45
			計		4.69		2.35			2.35
	い 9-10	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 9	0.63	柱	い 10	0.63
			計	1.26			0.63			0.63
	い-ろ 10	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 10	0.63	柱	ろ 10	0.63
		床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27
			計	2.04	1.02	1.02				
	ろ-に 2	床	0.83×0.59	0.49	柱	ろ 2	0.24	柱	に 2	0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
		外壁	5.10×0.49	2.51			1.26			1.26
		床	0.83×0.59	0.49			0.37			0.12
床積載		0.83×1.30	1.08	0.81			0.27			
床		0.83×0.59	0.49	0.12			0.37			
床積載		0.83×1.30	1.08	0.27			0.81			
		計	7.21	3.60			3.60			
ろ 2-6	床	0.83×0.59	0.49	柱	ろ 2	0.24	柱	ろ 6	0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
		計	3.13	1.57	1.57					
ろ-は 4	床	0.83×0.59	0.49	梁	ろ 2-6	0.24	梁	は 2-6	0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
		計	3.13	1.57	1.57					
ろ-は 6	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ろ 6	0.18	柱	は 6	0.18	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.05×0.59	0.03			0.01			0.01	
	床積載	0.05×1.30	0.06			0.03			0.03	
	床	0.37×0.59	0.22			0.11			0.11	
	床積載	0.37×1.30	0.48			0.24			0.24	
	内壁	0.81×0.30	0.24			0.12			0.12	
	計	2.94	1.47	1.47						
ろ-は 10	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	ろ 10	0.63	柱	は 10	0.63	
	床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27	
		計	2.04	1.02	1.02					
は 2-6	床	0.83×0.59	0.49	梁	ろ-に 2	0.24	柱	は 6	0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
		計	3.13	1.57	1.57					
は-に 4	床	0.83×0.59	0.49	梁	は 2-6	0.24	梁	に 3-6	0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
		計	3.13	1.57	1.57					
は-に 6	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	は 6	0.18	柱	に 6	0.18	
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.05×0.59	0.03			0.01			0.01	
	床積載	0.05×1.30	0.06			0.03			0.03	
	床	0.37×0.59	0.22			0.11			0.11	
床積載	0.37×1.30	0.48	0.24	0.24						

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	は-に 6	内壁	0.81 × 0.30	0.24	柱	は 6	0.12	柱	に 6	0.12
		計		3.30						1.65
	は-に 1 0	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	は 1 0	0.63	柱	に 1 0	0.63
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27
		計		2.04						1.02
	に-ほ 2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	に 2	0.63	柱	ほ 2	0.63
		床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54
	計		2.82		1.41		1.41			
	に 2 - 3	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 2	0.18	柱	に 3	0.18
	計		0.35				0.18			
	に 3 - 6	床	0.83 × 0.59	0.49	柱	に 3	0.33	柱	に 6	0.16
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.72			0.36
		床	0.83 × 0.59	0.49			0.33			0.16
床積載		0.83 × 1.30	1.08	0.72			0.36			
計			3.13				2.09			
に-ほ 4	床	0.83 × 0.59	0.49	梁	に 3 - 6	0.24	梁	ほ 2 - 6	0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	計		3.13						1.57	
に 6 - 7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 6	0.18	柱	に 7	0.18	
	内壁	0.40 × 0.30	0.12			0.02			0.10	
	内壁	0.78 × 0.30	0.23			0.16			0.08	
	計		0.71						0.35	
に-ち 6	柱へ6	× 1.000	3.31	柱	に 6	1.66	柱	ち 6	1.66	
	柱ほ6	× 1.000	0.44			0.33			0.11	
	内壁	0.59 × 0.30	0.18			0.09			0.09	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.37			0.12	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.81			0.27	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.12			0.37	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.27			0.81	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	内壁	2.37 × 0.30	0.71			0.18			0.53	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.31			0.04	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.22			0.13	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.03			0.21	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.07			0.47	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.09			0.15	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.20			0.34	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.43			0.06	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.94			0.13	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.31			0.18	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.67			0.40	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.18			0.31	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.40			0.67	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.06			0.43	
床積載	0.83 × 1.30	1.08	0.13	0.94						
床	0.41 × 0.59	0.24	0.21	0.03						
床積載	0.41 × 1.30	0.54	0.47	0.07						
床	0.41 × 0.59	0.24	0.15	0.09						
床積載	0.41 × 1.30	0.54	0.34	0.20						
計		19.44		9.83		9.61				
に 7 - 8	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 7	0.18	柱	に 8	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	計		0.71						0.35	
に-ほ 7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 7	0.18	柱	ほ 7	0.18	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	に-ほ 7	床	0.41 × 0.59	0.24	柱	に 7	0.12 0.27 0.96	柱	ほ 7	0.12 0.27 0.96
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		計		1.92						
	に-へ 8	内壁 バルコニー手摺壁 内壁 床 床積載 床 床積載 床 床積載	0.59 × 0.30	0.18	柱	に 8	0.09 0.34 0.53 0.09 0.20 0.18 0.40 0.06 0.13 0.18 0.40 2.03	柱	へ 8	0.09 0.11 0.18 0.09 0.20 0.06 0.13 0.18 0.40 1.45
			0.91 × 0.49	0.45						
			2.37 × 0.30	0.71						
			0.62 × 0.30	0.18						
			0.62 × 0.65	0.40						
			0.41 × 0.59	0.24						
			0.41 × 1.30	0.54						
			0.41 × 0.59	0.24						
	0.41 × 1.30	0.54								
	計		3.49							
	に 8-9	内壁 内壁 床 床積載	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 8	0.18 0.18 0.05 0.10 0.50	柱	に 9	0.18 0.18 0.05 0.10 0.50
			1.18 × 0.30	0.35						
0.31 × 0.30			0.09							
0.31 × 0.65			0.20							
計		1.00								
に 9-10	内壁 内壁 床 床積載	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 9	0.18 0.18 0.05 0.10 0.50	柱	に 10	0.18 0.18 0.05 0.10 0.50	
		1.18 × 0.30	0.35							
		0.31 × 0.30	0.09							
		0.31 × 0.65	0.20							
計		1.00								
に-又 10	外壁 床 床積載	1.27 × 0.49	0.63	柱	に 10	0.31 0.02 0.05 0.39	柱	又 10	0.31 0.02 0.05 0.39	
		0.16 × 0.30	0.05							
		0.16 × 0.65	0.10							
計		0.77								
又に-又ほ 10	外壁 床 床積載	2.55 × 0.49	1.26	柱	又に 10	0.63 0.05 0.10 0.77	柱	又ほ 10	0.63 0.05 0.10 0.77	
		0.31 × 0.30	0.09							
		0.31 × 0.65	0.20							
計		1.55								
ほ 2-6	床 床積載 床 床積載	0.83 × 0.59	0.49	柱	ほ 2	0.24 0.54 0.24 0.54 1.57	梁	に-ち 6	0.24 0.54 0.24 0.54 1.57	
		0.83 × 1.30	1.08							
		0.83 × 0.59	0.49							
		0.83 × 1.30	1.08							
計		3.13								
ほ-と 2	床 床積載 外壁 床 床積載 床 床積載	0.83 × 0.59	0.49	柱	ほ 2	0.24 0.54 1.26 0.37 0.81 0.12 0.27 3.60	柱	と 2	0.24 0.54 1.26 0.12 0.27 0.37 0.81 3.60	
		0.83 × 1.30	1.08							
		5.10 × 0.49	2.51							
		0.83 × 0.59	0.49							
		0.83 × 1.30	1.08							
		0.83 × 0.59	0.49							
		0.83 × 1.30	1.08							
計		7.21								
ほ-へ 4	床 床積載 床 床積載	0.83 × 0.59	0.49	梁	ほ 2-6	0.24 0.54 0.24 0.54 1.57	梁	へ 2-6	0.24 0.54 0.24 0.54 1.57	
		0.83 × 1.30	1.08							
		0.83 × 0.59	0.49							
		0.83 × 1.30	1.08							
計		3.13								
ほ-へ 7	内壁 床 床積載 床 床積載	1.18 × 0.30	0.35	柱	ほ 7	0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96	柱	へ 7	0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96	
		0.41 × 0.59	0.24							
		0.41 × 1.30	0.54							
		0.41 × 0.59	0.24							
		0.41 × 1.30	0.54							
計		1.92								
ほ 8-9	内壁	1.18 × 0.30	0.35	梁	に-へ 8	0.18 0.18	柱	ほ 9	0.18 0.18	
		計								0.35
又ほ-へ 10	外壁 床 床積載	1.27 × 0.49	0.63	柱	又ほ 10	0.31 0.02 0.05 0.39	柱	へ 10	0.31 0.02 0.05 0.39	
		0.16 × 0.30	0.05							
		0.16 × 0.65	0.10							
計		0.77								

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	へ 2-6	床	0.83 × 0.59	0.49	梁	ほ-ち 2	0.24	梁	に-ち 6	0.24
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54
		床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54
		計		3.13			1.57			1.57
	へ-と 4	床	0.83 × 0.59	0.49	梁	へ 2-6	0.24	梁	と 2-6	0.24
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54
		床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54
	計		3.13	1.57	1.57					
	へ 6-7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	梁	に-ち 6	0.18	柱	へ 7	0.18
		計		0.35			0.18			0.18
	へ 7-8	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	へ 7	0.18	柱	へ 8	0.18
		計		0.35			0.18			0.18
	へ-と 7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	へ 7	0.18	柱	と 7	0.18
		内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18
床		0.41 × 0.59	0.24	0.12			0.12			
床積載		0.41 × 1.30	0.54	0.27			0.27			
床		0.41 × 0.59	0.24	0.12			0.12			
床積載		0.41 × 1.30	0.54	0.27			0.27			
計		2.27	1.14	1.14						
へ 8-9	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	へ 8	0.18	柱	へ 9	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.31 × 0.30	0.09			0.05			0.05	
	床積載	0.31 × 0.65	0.20			0.10			0.10	
計		1.00	0.50	0.50						
へ-と 8	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	へ 8	0.18	柱	と 8	0.18	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
計		1.92	0.96	0.96						
へ-ち 9	床	0.41 × 0.59	0.24	柱	へ 9	0.18	柱	ち 9	0.06	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.40			0.13	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.06			0.18	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.13			0.40	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.18			0.06	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.40			0.13	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.06			0.18	
床積載	0.41 × 1.30	0.54	0.13	0.40						
計		3.13	1.56	1.56						
へ 9-10	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	へ 9	0.18	柱	へ 10	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.31 × 0.30	0.09			0.05			0.05	
	床積載	0.31 × 0.65	0.20			0.10			0.10	
計		1.00	0.50	0.50						
へ-と 10	軒先	0.55 × 0.57	0.31	柱	へ 10	0.16	柱	と 10	0.16	
	外壁	2.55 × 0.49	1.26			0.63			0.63	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
計		2.35	1.18	1.18						
と 2-6	床	0.83 × 0.59	0.49	柱	と 2	0.24	梁	に-ち 6	0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
計		3.13	1.57	1.57						
と-ち 2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	と 2	0.63	柱	ち 2	0.63	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
計		2.82	1.41	1.41						

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	と-ち 4	床	0.83×0.59	0.49	梁	と 2-6	0.24 0.54 0.24 0.54 1.57	柱	ち 4	0.24 0.54 0.24 0.54 1.57
		床積載	0.83×1.30	1.08						
		床	0.83×0.59	0.49						
		床積載	0.83×1.30	1.08						
		計		3.13						
	と-ち 7	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	と 7	0.18 0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 1.14	柱	ち 7	0.18 0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 1.14
		内壁	1.18×0.30	0.35						
		床	0.41×0.59	0.24						
		床積載	0.41×1.30	0.54						
		床	0.41×0.59	0.24						
		床積載	0.41×1.30	0.54						
	計		2.27							
	と-ち 8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	と 8	0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96	柱	ち 8	0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96
		床	0.41×0.59	0.24						
		床積載	0.41×1.30	0.54						
		床	0.41×0.59	0.24						
		床積載	0.41×1.30	0.54						
	計		1.92							
	と-ち 10	軒先	0.55×0.57	0.31	柱	と 10	0.16 0.63 0.12 0.27 1.18	柱	ち 10	0.16 0.63 0.12 0.27 1.18
		外壁	2.55×0.49	1.26						
床		0.41×0.59	0.24							
床積載		0.41×1.30	0.54							
計		2.35								
ち 2-3	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	ち 2	0.63 0.63	柱	ち 3	0.63 0.63	
	計		1.26							
ち 3-4	外壁	1.11×0.49	0.55	柱	ち 3	0.27 0.18 0.45	柱	ち 4	0.27 0.18 0.45	
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	計		0.90							
ち-る 3	軒先	1.64×0.57	0.93	柱	ち 3	0.47 0.42 0.94 1.83	柱	る 3	0.47 0.42 0.94 1.83	
	屋根	1.24×0.67	0.83							
	外壁	3.82×0.49	1.88							
	計		3.65							
ち-を 4	屋根	1.19×0.67	0.80	柱	ち 4	0.20 0.42 0.20 0.81	柱	を 4	0.60 0.42 0.20 1.21	
	屋根	1.24×0.67	0.83							
	屋根	0.59×0.67	0.40							
	計		2.03							
ち 4-6	柱ち5	×1.000	2.99	柱	ち 4	1.49 0.30 0.35 2.15	柱	ち 6	1.49 0.30 0.35 2.15	
	外壁	1.22×0.49	0.60							
	内壁	2.37×0.30	0.71							
	計		4.30							
ち 6-7	屋根	0.10×0.67	0.07	柱	ち 6	0.03 0.02 0.05 0.18 0.28	柱	ち 7	0.03 0.02 0.05 0.18 0.28	
	屋根	0.05×0.67	0.03							
	外壁	0.20×0.49	0.10							
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	計		0.56							
ち-を 6	屋根	0.61×0.67	0.41	柱	ち 6	0.31 0.27 0.40 0.20 0.17 0.03 1.37	柱	を 6	0.10 0.81 0.40 0.20 0.06 0.01 1.57	
	屋根	1.60×0.67	1.08							
	屋根	1.19×0.67	0.80							
	屋根	0.59×0.67	0.40							
	屋根	0.34×0.67	0.23							
	屋根	0.13×0.30	0.04							
	内壁	0.13×0.30	0.04							
計		2.95								
ち-又ち 又6	屋根	0.10×0.67	0.07	小屋束	ち 又6	0.03 0.03 0.07	小屋束	又ち 又6	0.03 0.03 0.07	
	屋根	0.10×0.67	0.07							
	計		0.14							
ち-り 又6	屋根	0.10×0.67	0.07	梁	ち 6-7	0.03 0.03	梁	り 6-8	0.03 0.03	
	計		0.07							
ち 7-8	外壁	0.45×0.49	0.22	柱	ち 7	0.11 0.18 0.29	柱	ち 8	0.11 0.18 0.29	
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	計		0.57							

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	ち-り 8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ち 8	0.18	柱	り 8	0.18
			計	0.35			0.18			0.18
	ち 8-9	外壁 内壁	0.78×0.49	0.38	柱	ち 8	0.19	柱	ち 9	0.19
			1.18×0.30	0.35			0.18			0.18
			計	0.74			0.37			0.37
	ち 9-10	外壁 内壁	1.11×0.49	0.55	柱	ち 9	0.27	柱	ち 10	0.27
			1.18×0.30	0.35			0.18			0.18
	計	0.90	0.45	0.45						
	ち-り 10	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	ち 10	0.16	柱	り 10	0.16
			0.41×0.67	0.28			0.14			0.14
			1.27×0.49	0.63			0.31			0.31
			計	1.22			0.61			0.61
	り 6-8	屋根 屋根 内壁	0.61×0.67	0.41	梁	ち-を 6	0.20	柱	り 8	0.20
			0.05×0.67	0.03			0.03			0.01
			0.78×0.30	0.23			0.04			0.20
			計	0.68			0.27			0.41
	り-ぬ 8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	り 8	0.18	柱	ぬ 8	0.18
			計	0.35			0.18			0.18
	り-ぬ 10	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	り 10	0.16	柱	ぬ 10	0.16
			0.41×0.67	0.28			0.14			0.14
1.27×0.49			0.63	0.31			0.31			
計			1.22	0.61			0.61			
ぬ 4-6	屋根	1.19×0.67	0.80	梁	ち-を 4	0.40	梁	ち-を 6	0.40	
		計	0.80			0.40			0.40	
ぬ-を 8	屋根 屋根 内壁	1.24×0.67	0.83	柱	ぬ 8	0.42	柱	を 8	0.42	
		0.80×0.67	0.54			0.27			0.27	
		2.37×0.30	0.71			0.35			0.35	
		計	2.08			1.04			1.04	
ぬ-る 10	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	ぬ 10	0.16	柱	る 10	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
		計	1.22			0.61			0.61	
る-を 3	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	る 3	0.16	柱	を 3	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
		計	1.22			0.61			0.61	
る 8-10	屋根	1.60×0.67	1.08	梁	ぬ-を 8	0.54	柱	る 10	0.54	
		計	1.08			0.54			0.54	
る-を 10	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	る 10	0.16	柱	を 10	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
		計	1.22			0.61			0.61	
を 3-4	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	を 3	0.16	柱	を 4	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
		計	1.22			0.61			0.61	
を 4-6	軒先 屋根 外壁	1.09×0.57	0.62	柱	を 4	0.31	柱	を 6	0.31	
		0.83×0.67	0.55			0.28			0.28	
		2.55×0.49	1.26			0.63			0.63	
		計	2.43			1.22			1.22	
を 6-7	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	を 6	0.16	柱	を 7	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
		計	1.22			0.61			0.61	
を 7-8	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	を 7	0.16	柱	を 8	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	
		計	1.22			0.61			0.61	
を 8-9	軒先 屋根 外壁	0.55×0.57	0.31	柱	を 8	0.16	柱	を 9	0.16	
		0.41×0.67	0.28			0.14			0.14	
		1.27×0.49	0.63			0.31			0.31	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
2	を 8-9		計	1.22	柱	を 8	0.61	柱	を 9	0.61
	を 9-10	軒先	0.55 × 0.57	0.31	柱	を 9	0.16	柱	を 10	0.16
		屋根	0.41 × 0.67	0.28			0.14			0.14
外壁		1.27 × 0.49	0.63	0.31			0.31			
		計	1.22			0.61			0.61	
1	い 2-3	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	い 2	0.63	柱	い 3	0.63
		計	1.26	0.63			0.63			
	い-ろ 2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	い 2	0.63	柱	ろ 2	0.63
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27
			計	2.04			1.02			1.02
	い 3-5	床	1.24 × 0.59	0.73	柱	い 3	0.37	柱	い 5	0.37
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81
		外壁	5.10 × 0.49	2.51			1.26			1.26
			計	4.86			2.43			2.43
	い-に 3	床	1.24 × 0.59	0.73	柱	い 3	0.37	梁	に 2-4	0.37
		床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.20			0.04
床積載		0.41 × 1.30	0.54	0.45			0.09			
床		0.83 × 0.59	0.49	0.16			0.33			
床積載		0.83 × 1.30	1.08	0.36			0.72			
		計	4.70			2.35			2.35	
い-に 4	床	1.24 × 0.59	0.73	梁	い 3-5	0.37	柱	に 4	0.37	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81	
	床	1.24 × 0.59	0.73			0.37			0.37	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81	
		計	4.70			2.35			2.35	
い-に 5	床	1.24 × 0.59	0.73	柱	い 5	0.37	梁	に 4-6	0.37	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81	
	床	1.24 × 0.59	0.73			0.37			0.37	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81	
		計	4.70			2.35			2.35	
い 5-7	柱い6	× 1.000	4.30	柱	い 5	2.15	柱	い 7	2.15	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	1.24 × 0.59	0.73			0.37			0.37	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81	
	柱は6	× 0.333	1.56			0.78			0.78	
	柱ろ6	× 0.667	5.66			2.83			2.83	
	外壁	5.10 × 0.49	2.51			1.26			1.26	
	計		16.73			8.37			8.37	
い-に 6	柱は6	× 1.000	4.69	梁	い 5-7	1.56	柱	に 6	3.12	
	柱ろ6	× 1.000	8.48			5.66			2.83	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.30			0.06	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.06			0.30	
	床	1.24 × 0.59	0.73			0.37			0.37	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61			0.81			0.81	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.33			0.16	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.72			0.36	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.04			0.20	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.09			0.45	
		計	18.58			9.92			8.66	
い-は 7	床	0.41 × 0.59	0.24	柱	い 7	0.12	柱	は 7	0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
	内壁	2.37 × 0.30	0.71			0.35			0.35	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.37			0.12	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.81			0.27	
床	0.83 × 0.59	0.49	0.12	0.37						
床積載	0.83 × 1.30	1.08	0.27	0.81						

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	い-は 7		計	6.19	柱	い 7	3.09	柱	は 7	3.09
	い 7-8	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 7	0.63	柱	い 8	0.63
			計	1.26			0.63			0.63
	い 8-9	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	い 8	0.63	柱	い 9	0.63
			計	1.26			0.63			0.63
	い-ろ 9	床 床積載 床 床積載	0.83×0.59 0.83×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30	0.49 1.08 0.24 0.54	柱	い 9	0.24 0.54 0.12 0.27	梁	ろ 7-10	0.24 0.54 0.12 0.27
			計	2.35			1.17			1.17
	い 9-10	軒先 外壁	0.36×0.57 2.55×0.49	0.21 1.26	柱	い 9	0.07 0.63	柱	い 10	0.14 0.63
			計	1.46			0.70			0.77
	い-ろ 10	外壁 床 床積載	2.55×0.49 0.41×0.59 0.41×1.30	1.26 0.24 0.54	柱	い 10	0.63 0.12 0.27	柱	ろ 10	0.63 0.12 0.27
			計	2.04			1.02			1.02
	い 10-又10	軒先 軒先 内壁	0.19×0.57 0.37×0.57 0.20×0.30	0.11 0.21 0.06	柱	い 10	0.05 0.10 0.01	柱	い 又10	0.05 0.10 0.05
			計	0.38			0.17			0.21
	い-に 又10	軒先	3.12×0.57	1.78	柱	い 又10	0.89	柱	に 又10	0.89
			計	1.78			0.89			0.89
	ろ-に 2	外壁 床 床積載	5.10×0.49 0.83×0.59 0.83×1.30	2.51 0.49 1.08	柱	ろ 2	1.26 0.24 0.54	柱	に 2	1.26 0.24 0.54
			計	4.08			2.04			2.04
	ろ 7-10	床 床積載 床 床積載	0.62×0.59 0.62×1.30 0.62×0.59 0.62×1.30	0.37 0.81 0.37 0.81	梁	い-は 7	0.12 0.27 0.12 0.27	柱	ろ 10	0.24 0.54 0.24 0.54
			計	2.35			0.78			1.57
	ろ-は 9	床 床積載 床 床積載	0.83×0.59 0.83×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30	0.49 1.08 0.24 0.54	梁	ろ 7-10	0.24 0.54 0.12 0.27	梁	は 7-10	0.24 0.54 0.12 0.27
			計	2.35			1.17			1.17
	ろ-は 10	外壁 床 床積載	2.55×0.49 0.41×0.59 0.41×1.30	1.26 0.24 0.54	柱	ろ 10	0.63 0.12 0.27	柱	は 10	0.63 0.12 0.27
			計	2.04			1.02			1.02
	は 7-10	床 床積載 床 床積載	0.62×0.59 0.62×1.30 0.62×0.59 0.62×1.30	0.37 0.81 0.37 0.81	柱	は 7	0.12 0.27 0.12 0.27	柱	は 10	0.24 0.54 0.24 0.54
			計	2.35			0.78			1.57
	は-に 7	内壁 床 床積載 床 床積載	1.18×0.30 0.41×0.59 0.41×1.30 0.83×0.59 0.83×1.30	0.35 0.24 0.54 0.49 1.08	柱	は 7	0.18 0.12 0.27 0.24 0.54	柱	に 7	0.18 0.12 0.27 0.24 0.54
			計	2.70			1.35			1.35
	は-に 9	床 床積載 床 床積載	0.83×0.59 0.83×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30	0.49 1.08 0.24 0.54	梁	は 7-10	0.24 0.54 0.12 0.27	柱	に 9	0.24 0.54 0.12 0.27
			計	2.35			1.17			1.17
	は-に 10	外壁 床 床積載	2.55×0.49 0.41×0.59 0.41×1.30	1.26 0.24 0.54	柱	は 10	0.63 0.12 0.27	柱	に 10	0.63 0.12 0.27

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	は-に 1 0		計	2.04	柱	は 1 0	1.02	柱	に 1 0	1.02
	に-ち 1	バルコ-手摺壁	3.64 × 0.49	1.79	柱	に 1	0.90 0.24 0.54 0.21 0.47 0.03 0.07 0.21 0.47 2.46	柱	ち 1	0.90 0.24 0.54 0.03 0.21 0.47 2.46
		床	0.83 × 0.59	0.49						
		床積載	0.83 × 1.30	1.08						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
	計		4.92							
	に 1-2	バルコ-手摺壁	0.91 × 0.49	0.45	柱	に 1	0.22 0.22	柱	に 2	0.22 0.22
		計		0.45						
	に 2-4	柱に3	×1.000	2.26	柱	に 2	1.13 0.37 0.81 0.12 0.27 0.35 0.27 3.32	柱	に 4	1.13 0.37 0.81 0.12 0.27 0.35 0.27 3.14
		床	1.24 × 0.59	0.73						
		床積載	1.24 × 1.30	1.61						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
内壁		2.37 × 0.30	0.71							
内壁		1.18 × 0.30	0.35							
計			6.46							
に-ほ 2	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	に 2	0.63 0.12 0.27 0.12 0.27 1.41	柱	ほ 2	0.63 0.12 0.27 0.12 0.27 1.41	
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	計		2.82							
に-ほ 3	床	0.41 × 0.59	0.24	梁	に 2-4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	梁	ほ 2-4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	計		1.57							
に 4-6	床	1.24 × 0.59	0.73	柱	に 4	0.37 0.81 0.12 0.27 0.35 1.92	柱	に 6	0.37 0.81 0.12 0.27 0.35 1.92	
	床積載	1.24 × 1.30	1.61							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	内壁	2.37 × 0.30	0.71							
	計		3.84							
に-ほ 4	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 4	0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96	柱	ほ 4	0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96	
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	計		1.92							
に-ほ 5	床	0.41 × 0.59	0.24	梁	に 4-6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	梁	ほ 4-7	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	計		1.57							
に-ほ 6	床	0.41 × 0.59	0.24	柱	に 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	梁	ほ 4-7	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	計		1.57							
に 6-7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	に 6	0.18 0.18 0.35	柱	に 7	0.18 0.18 0.35	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35							
	計		0.71							
に 7-9	柱に8	×1.000	6.86	柱	に 7	3.43 0.11 0.24 0.02 0.07	柱	に 9	3.43 0.11 0.24 0.16 0.11	
	床	0.52 × 0.41	0.21							
	床積載	0.52 × 0.91	0.47							
	内壁	0.59 × 0.30	0.18							
	内壁	0.59 × 0.30	0.18							

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	に 7-9	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	に 7	0.09 0.27 0.02 0.05 0.02 0.05 4.36	柱	に 9	0.27 0.09 0.07 0.15 0.07 0.15 4.83
		内壁	1.18×0.30	0.35						
		床	0.31×0.30	0.09						
		床積載	0.31×0.65	0.20						
		床	0.31×0.30	0.09						
		床積載	0.31×0.65	0.20						
	計		9.19							
	に-ほ 7	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	に 7	0.18 0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 1.14	柱	ほ 7	0.18 0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 1.14
		内壁	1.18×0.30	0.35						
		床	0.41×0.59	0.24						
		床積載	0.41×1.30	0.54						
		床	0.41×0.59	0.24						
		床積載	0.41×1.30	0.54						
	計		2.27							
に-ほ 8	床	0.31×0.30	0.09	梁	に 7-9	0.05 0.10 0.12 0.27 0.05 0.10 0.68	柱	ほ 8	0.05 0.10 0.12 0.27 0.05 0.10 0.68	
	床積載	0.31×0.65	0.20							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
計		1.37								
に 9-10	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	に 9	0.18 0.18 0.05 0.10 0.05 0.10 0.65	柱	に 10	0.18 0.18 0.05 0.10 0.05 0.10 0.65	
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
計		1.30								
に 10-又10	内壁	0.20×0.30	0.06	柱	に 10	0.01 0.01	柱	に 又10	0.05 0.05	
	計		0.06							
に-ほ 10	柱又10	×1.000	2.07	柱	に 10	1.04 0.63 0.05 0.10 0.05 0.10 1.96	柱	ほ 10	1.04 0.63 0.05 0.05 0.10 0.10 1.96	
	外壁	2.55×0.49	1.26							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
計		3.92								
ほ 2-4	床	0.41×0.59	0.24	柱	ほ 2	0.12 0.27 0.37 0.81 0.35 1.92	柱	ほ 4	0.12 0.27 0.37 0.81 0.35 1.92	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	1.24×0.59	0.73							
	床積載	1.24×1.30	1.61							
	内壁	2.37×0.30	0.71							
	計		3.84							
ほ-と 2	外壁	5.10×0.49	2.51	柱	ほ 2	1.26 0.24 0.54 0.24 0.54 2.82	柱	と 2	1.26 0.24 0.54 0.24 0.54 2.82	
	床	0.83×0.59	0.49							
	床積載	0.83×1.30	1.08							
	床	0.83×0.59	0.49							
	床積載	0.83×1.30	1.08							
	計		5.64							
ほ-ち 3	床	1.24×0.59	0.73	梁	ほ 2-4	0.37 0.81 0.33 0.72 0.04 0.09 2.35	柱	ち 3	0.37 0.81 0.16 0.36 0.20 0.45 2.35	
	床積載	1.24×1.30	1.61							
	床	0.83×0.59	0.49							
	床積載	0.83×1.30	1.08							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
計		4.70								
ほ 4-7	床	0.41×0.59	0.24	柱	ほ 4	0.08 0.18 0.24 0.54 0.16	柱	ほ 7	0.16 0.36 0.49 1.08 0.08	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	1.24×0.59	0.73							
	床積載	1.24×1.30	1.61							
	床	0.41×0.59	0.24							

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	ほ 4-7	床積載	0.41×1.30	0.54	柱	ほ 4	0.36 0.49 1.08 0.53 3.66	柱	ほ 7	0.18 0.24 0.54 0.53 3.66
		床	1.24×0.59	0.73						
		床積載	1.24×1.30	1.61						
		内壁	3.55×0.30	1.06						
		計		7.33						
	ほ-ち 4	床	1.24×0.59	0.73	柱	ほ 4	0.37 0.81 0.37 0.81 2.35	柱	ち 4	0.37 0.81 0.37 0.81 2.35
		床積載	1.24×1.30	1.61						
		床	1.24×0.59	0.73						
		床積載	1.24×1.30	1.61						
	ほ-ち 5	床	1.24×0.59	0.73	梁	ほ 4-7	0.37 0.81 0.37 0.81 2.35	梁	ち 4-6	0.37 0.81 0.37 0.81 2.35
		床積載	1.24×1.30	1.61						
		床	1.24×0.59	0.73						
床積載		1.24×1.30	1.61							
ほ-ち 6	床	0.83×0.59	0.49	梁	ほ 4-7	0.33 0.72 0.04 0.09 0.37 0.81 2.35	柱	ち 6	0.16 0.36 0.20 0.45 0.37 0.81 2.35	
	床積載	0.83×1.30	1.08							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	1.24×0.59	0.73							
	床積載	1.24×1.30	1.61							
ほ-と 7	柱へ7	×1.000	4.09	柱	ほ 7	2.05 0.35 0.27 0.09 0.24 0.54 0.18 0.40 0.06 0.13 0.40 4.32	柱	と 7	2.05 0.35 0.09 0.27 0.24 0.54 0.06 0.13 0.40 4.32	
	内壁	2.37×0.30	0.71							
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	床	0.83×0.59	0.49							
	床積載	0.83×1.30	1.08							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
床積載	0.41×1.30	0.54								
ほ 8-9	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ほ 8	0.18 0.18 0.35	柱	ほ 9	0.18 0.18 0.35	
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	計		0.71							
ほ-へ 8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ほ 8	0.18 0.05 0.10 0.12 0.27 0.05 0.10 0.86	柱	へ 8	0.18 0.05 0.10 0.12 0.27 0.05 0.10 0.86	
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
計		1.72								
ほ-へ 10	柱又ほ10	×1.000	2.07	柱	ほ 10	1.04 0.63 0.05 0.10 0.05 0.10 1.96	柱	へ 10	1.04 0.63 0.05 0.10 0.05 0.10 1.96	
	外壁	2.55×0.49	1.26							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
へ 8-9	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ 8	0.18 0.18 0.05 0.10 0.05 0.10 0.65	柱	へ 9	0.18 0.18 0.05 0.10 0.05 0.10 0.65	
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
	床	0.31×0.30	0.09							
	床積載	0.31×0.65	0.20							
へ-と 8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ 8	0.18 0.18 0.24	柱	と 8	0.18 0.18 0.24	
	内壁	1.18×0.30	0.35							
	床	0.83×0.59	0.49							

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	へ-と 8	床積載	0.83×1.30	1.08	柱	へ 8	0.54	柱	と 8	0.54
		床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27
		計		3.06			1.53			1.53
	へ 9-10	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	へ 9	0.18	柱	へ 10	0.18
		内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18
		床	0.31×0.30	0.09			0.05			0.05
		床積載	0.31×0.65	0.20			0.10			0.10
		床	0.31×0.30	0.09			0.05			0.05
		床積載	0.31×0.65	0.20			0.10			0.10
	計		1.30	0.65	0.65					
	へ-と 10	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	へ 10	0.63	柱	と 10	0.63
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
	計		2.82	1.41	1.41					
	と-ち 2	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	と 2	0.63	柱	ち 2	0.63
床		0.41×0.59	0.24	0.12			0.12			
床積載		0.41×1.30	0.54	0.27			0.27			
床		0.41×0.59	0.24	0.12			0.12			
床積載		0.41×1.30	0.54	0.27			0.27			
計		2.82	1.41	1.41						
と-ち 7	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	と 7	0.18	柱	ち 7	0.18	
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27	
	床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27	
計		2.27	1.14	1.14						
と-ち 8	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	と 8	0.18	柱	ち 8	0.18	
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27	
計		3.06	1.53	1.53						
と-ち 10	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	と 10	0.63	柱	ち 10	0.63	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
計		2.82	1.41	1.41						
ち-を 1	バルコニー手摺壁	3.64×0.49	1.79	柱	ち 1	0.90	柱	を 1	0.90	
	床	1.66×0.59	0.98			0.49			0.49	
	床積載	1.66×1.30	2.15			1.08			1.08	
	床	0.83×0.59	0.49			0.43			0.43	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.94			0.94	
	床	0.83×0.59	0.49			0.06			0.06	
床積載	0.83×1.30	1.08	0.13	0.13						
計		8.05	4.03	4.03						
ち 2-3	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	ち 2	0.63	柱	ち 3	0.63	
	計		1.26			0.63			0.63	
ち-り 3	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	ち 3	0.63	柱	り 3	0.63	
	床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27	
	床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54	
計		3.60	1.80	1.80						
ち 3-4	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ち 3	0.18	柱	ち 4	0.18	
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18	
	計		0.71			0.35			0.35	
ち 4-6	床	1.66×0.59	0.98	柱	ち 4	0.49	柱	ち 6	0.49	
	床積載	1.66×1.30	2.15			1.08			1.08	
	床	1.24×0.59	0.73			0.37			0.37	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	ㇿ 4-6	床積載	1.24 × 1.30	1.61	柱	ㇿ 4	0.81	柱	ㇿ 6	0.81
		内壁	2.37 × 0.30	0.71			0.35			0.35
		内壁	2.37 × 0.30	0.71			0.35			0.35
		計		6.90			3.45			3.45
	ㇿ-を 4	床	0.41 × 0.59	0.24	柱	ㇿ 4	0.21	柱	を 4	0.03
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.47			0.07
		床	1.66 × 0.59	0.98			0.49			0.49
		床積載	1.66 × 1.30	2.15			1.08			1.08
		床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.03			0.21
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.07			0.47
	計		6.26	3.13	3.13					
	ㇿ-を 5	床	1.66 × 0.59	0.98	梁	ㇿ 4-6	0.49	梁	を 4-6	0.49
		床積載	1.66 × 1.30	2.15			1.08			1.08
		床	1.66 × 0.59	0.98			0.49			0.49
		床積載	1.66 × 1.30	2.15			1.08			1.08
	計		6.26	3.13	3.13					
	ㇿ-を 6	床	0.41 × 0.59	0.24	柱	ㇿ 6	0.21	柱	を 6	0.03
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.47			0.07
床		1.24 × 0.59	0.73	0.27			0.46			
床積載		1.24 × 1.30	1.61	0.61			1.01			
床		1.66 × 0.59	0.98	0.49			0.49			
床積載		1.66 × 1.30	2.15	1.08			1.08			
計		6.26	3.13	3.13						
ㇿ 6-7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	ㇿ 6	0.18	柱	ㇿ 7	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	計		0.71			0.35			0.35	
ㇿ 7-8	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	ㇿ 7	0.18	柱	ㇿ 8	0.18	
	計		0.35			0.18			0.18	
ㇿ-ㇿ 7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	ㇿ 7	0.18	柱	ㇿ 7	0.18	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
計		1.92	0.96	0.96						
ㇿ-ㇿ 8	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	ㇿ 8	0.18	柱	ㇿ 8	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.12			0.12	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.27			0.27	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
計		3.06	1.53	1.53						
ㇿ 8-9	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	ㇿ 8	0.18	柱	ㇿ 9	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	計		0.71			0.35			0.35	
ㇿ 9-10	内壁	1.18 × 0.30	0.35	柱	ㇿ 9	0.18	柱	ㇿ 10	0.18	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.18			0.18	
	計		0.71			0.35			0.35	
ㇿ-ㇿ 10	外壁	2.55 × 0.49	1.26	柱	ㇿ 10	0.63	柱	ㇿ 10	0.63	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	計		2.82			1.41			1.41	
ㇿ-る 3	外壁	5.10 × 0.49	2.51	柱	ㇿ 3	1.26	柱	る 3	1.26	
	床	0.83 × 0.59	0.49			0.24			0.24	
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			0.54			0.54	
	床	1.66 × 0.59	0.98			0.49			0.49	
	床積載	1.66 × 1.30	2.15			1.08			1.08	
計		7.21	3.60	3.60						
ㇿ-を 7	内壁	3.55 × 0.30	1.06	柱	ㇿ 7	0.53	柱	を 7	0.53	
	床	0.47 × 0.59	0.28			0.09			0.18	

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	り-を 7	床積載	0.47×1.30	0.61	柱	り 7	0.20	柱	を 7	0.41
		床	0.23×0.59	0.14			0.12			0.02
		床積載	0.23×1.30	0.30			0.25			0.05
		床	1.24×0.59	0.73			0.37			0.37
		床積載	1.24×1.30	1.61			0.81			0.81
		床	0.36×0.59	0.21			0.07			0.14
		床積載	0.36×1.30	0.47			0.16			0.31
		床	0.18×0.59	0.11			0.09			0.02
		床積載	0.18×1.30	0.23			0.20			0.04
		内壁	3.12×0.30	0.94			0.31			0.62
		内壁	1.56×0.30	0.47			0.39			0.08
		計		7.16			3.58			3.58
		り 7-8	内壁 内壁	内壁			1.18×0.30			0.35
内壁	0.78×0.30			0.23	0.08	0.16				
計				0.59	0.25	0.33				
り-ぬ 8	内壁 内壁 床 床積載 床 床積載 床 床積載 床 内壁	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	り 8	0.18	柱	ぬ 8	0.18
		内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18
		床	0.05×0.59	0.03			0.01			0.01
		床積載	0.05×1.30	0.06			0.03			0.03
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
		床	0.37×0.59	0.22			0.11			0.11
		床積載	0.37×1.30	0.48			0.24			0.24
		床	0.81×0.30	0.24			0.12			0.12
		計		3.30			1.65			1.65
り-ぬ 10	外壁 床 床積載	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	り 10	0.63	柱	ぬ 10	0.63
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
計		2.82	1.41	1.41						
ぬ 8-9	内壁 計	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ぬ 8	0.18	柱	ぬ 9	0.18
		計		0.35			0.18			0.18
ぬ-を 8	内壁 内壁 床 床積載 床 床積載 床 床積載 床 床積載 床 内壁	内壁	2.37×0.30	0.71	柱	ぬ 8	0.35	柱	を 8	0.35
		内壁	2.37×0.30	0.71			0.35			0.35
		床	0.10×0.59	0.06			0.03			0.03
		床積載	0.10×1.30	0.12			0.06			0.06
		床	0.83×0.59	0.49			0.12			0.37
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.27			0.81
		床	0.83×0.59	0.49			0.37			0.12
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.81			0.27
		床	0.73×0.59	0.43			0.22			0.22
		床積載	0.73×1.30	0.95			0.48			0.48
		床	1.61×0.30	0.48			0.24			0.24
計		6.60	3.30	3.30						
ぬ 9-10	内壁 計	内壁	1.18×0.30	0.35	柱	ぬ 9	0.18	柱	ぬ 10	0.18
		計		0.35			0.18			0.18
ぬ-る 10	外壁 床 床積載	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	ぬ 10	0.63	柱	る 10	0.63
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
計		2.82	1.41	1.41						
る-を 3	外壁 床 床積載 床 床積載	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	る 3	0.63	柱	を 3	0.63
		床	0.41×0.59	0.24			0.12			0.12
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.27			0.27
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
計		3.60	1.80	1.80						
る-を 10	外壁 床 床積載	外壁	2.55×0.49	1.26	柱	る 10	0.63	柱	を 10	0.63
		床	0.83×0.59	0.49			0.24			0.24
		床積載	0.83×1.30	1.08			0.54			0.54
計		2.82	1.41	1.41						
を 1-2	バルコ-手摺壁 内壁	バルコ-手摺壁	0.91×0.49	0.45	柱	を 1	0.22	柱	を 2	0.22
		内壁	1.18×0.30	0.35			0.18			0.18

梁		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	を 1 - 2		計	0.80	柱	を 1	0.40	柱	を 2	0.40
	を 2 - 3	バルコ-手摺壁	0.91 × 0.49 計	0.45 0.45	柱	を 2	0.22 0.22	柱	を 3	0.22 0.22
	を 3 - 4	外壁	2.55 × 0.49 計	1.26 1.26	柱	を 3	0.63 0.63	柱	を 4	0.63 0.63
	を 4 - 6	床 床積載 外壁	1.66 × 0.59 1.66 × 1.30 5.10 × 0.49 計	0.98 2.15 2.51 5.64	柱	を 4	0.49 1.08 1.26 2.82	柱	を 6	0.49 1.08 1.26 2.82
	を 6 - 7	外壁	2.55 × 0.49 計	1.26 1.26	柱	を 6	0.63 0.63	柱	を 7	0.63 0.63
	を 7 - 8	外壁	2.55 × 0.49 計	1.26 1.26	柱	を 7	0.63 0.63	柱	を 8	0.63 0.63
	を 8 - 9	外壁	2.55 × 0.49 計	1.26 1.26	柱	を 8	0.63 0.63	柱	を 9	0.63 0.63
	を 9 - 1 0	外壁	2.55 × 0.49 計	1.26 1.26	柱	を 9	0.63 0.63	柱	を 1 0	0.63 0.63

土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	い-に 2	柱に2	×0.333	5.24	外周地中梁	い-に 2	5.24 12.68 1.88 1.22 2.69 2.44 5.38 31.54		受材1へ	
		柱ろ2	×1.000	12.68						
		外壁	3.82×0.49	1.88						
		床	2.07×0.59	1.22						
		床積載	2.07×1.30	2.69						
		床	4.14×0.59	2.44						
		床積載	4.14×1.30	5.38						
	計		31.54							
	い 2-4	柱い2	×0.500	2.55	外周地中梁	い 2-4	2.55 9.90 1.26 13.71		受材1へ	
		柱い3	×1.000	9.90						
		外壁	2.55×0.49	1.26						
	計		13.71							
	い 4-7	柱い7	×0.333	6.67	外周地中梁	い 4-7	6.67 17.64 1.88 26.19		受材1へ	
		柱い5	×1.000	17.64						
外壁		3.82×0.49	1.88							
計		26.19								
い-は 7	柱は7 内壁 床 床積載	×0.500	2.61	内部立上り	い-は 7	2.61 0.18 0.73 1.61 2.61 0.71 2.44 5.38 0.24 0.54 0.24 0.54		受材1へ		
		0.59×0.30	0.18							
		1.24×0.59	0.73							
		1.24×1.30	1.61							
		×0.500	2.61							
		2.37×0.30	0.71							
	柱は7 内壁 床 床積載 床 床積載 床 床積載	2.37×0.30	0.71							
		4.14×0.59	2.44							
		4.14×1.30	5.38							
		0.41×0.59	0.24							
		0.41×1.30	0.54							
		0.41×0.59	0.24							
		0.41×1.30	0.54							
計		17.85								
い 7-又8	柱い8	×1.000	1.26	外周地中梁	い 7-又8	1.26 0.18 0.40 0.94 2.79		受材1へ		
	床	0.31×0.59	0.18							
	床積載	0.31×1.30	0.40							
	外壁	1.91×0.49	0.94							
計		2.79								
い 又8-10	柱い10	×0.333	1.71	外周地中梁	い 又8-10	1.71 9.73 0.94 12.38		受材1へ		
	柱い9	×1.000	9.73							
	外壁	1.91×0.49	0.94							
計		12.38								
い-に 又8	床 床積載 床 床積載 床 床積載	0.21×0.59	0.12	内部立上り	い-に 又8	0.12 0.27 0.12 0.27 0.12 0.27 1.17		受材1へ		
		0.21×1.30	0.27							
		0.21×0.59	0.12							
		0.21×1.30	0.27							
		0.21×0.59	0.12							
		0.21×1.30	0.27							
計		1.17								
い-ろ 10	柱ろ10 外壁	×0.500	4.39	内部立上り	い-ろ 10	4.39 0.63 5.02		受材1へ		
		1.27×0.49	0.63							
		計								5.02
い 又10-11	柱い又10 内壁	×1.000	1.10	外周地中梁	い 又10-11	1.10 0.06 1.16		受材1へ		
		0.20×0.30	0.06							
		計								1.16
は-に 7	柱は7 内壁 床 床積載 床 床積載	×0.500	2.61	土台	い-は 7	2.61 0.18 0.61 1.35 0.12 0.27 5.14	土台	に-ほ 7	0.00 0.18 0.61 1.35 0.12 0.27 2.53	
		1.18×0.30	0.35							
		2.07×0.59	1.22							
		2.07×1.30	2.69							
		0.41×0.59	0.24							
		0.41×1.30	0.54							
計		7.66								
は-に 10	柱に10 柱は10 外壁	×0.250	1.89	内部立上り	は-に 10	1.89 2.82 0.63		受材1へ		
		×0.500	2.82							
		1.27×0.49	0.63							

土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	は-に 1 0		計	5.34	内部立上り	は-に 1 0	5.34		受材 1 へ	
	に-ほ 2	柱ほ2 外壁 床 床積載	×0.333	5.14	外周地中梁	に-ほ 2	5.14		受材 1 へ	
			1.27 × 0.49	0.63			0.63			
			0.83 × 0.59	0.49			0.49			
			0.83 × 1.30	1.08			1.08			
			計	7.33			7.33			
	に 2-4	柱に4 内壁	×0.250	2.09	内部立上り	に 2-4	2.09		受材 1 へ	
			2.37 × 0.30	0.71			0.71			
			計	2.80			2.80			
	に 4-7	柱に4 柱に6 内壁 内壁	×0.250	2.09	内部立上り	に 4-7	2.09		受材 1 へ	
			×1.000	27.64			27.64			
2.37 × 0.30			0.71	0.71						
1.18 × 0.30			0.35	0.35						
		計	30.80			30.80				
に-ほ 4	内壁 床 床積載 床 床積載	1.18 × 0.30	0.35	内部立上り	に-ほ 4	0.35		受材 1 へ		
		1.24 × 0.59	0.73			0.73				
		1.24 × 1.30	1.61			1.61				
		0.83 × 0.59	0.49			0.49				
		0.83 × 1.30	1.08			1.08				
		計	4.27			4.27				
に-ほ 7	柱に7 柱ほ7 内壁 床 床積載 内壁 床 床積載 床 床積載	×0.250	3.35	内部立上り	に-ほ 7	3.35		受材 1 へ		
		×0.333	3.68			3.68				
		0.59 × 0.30	0.18			0.18				
		1.24 × 0.59	0.73			0.73				
		1.24 × 1.30	1.61			1.61				
		1.18 × 0.30	0.35			0.35				
		1.24 × 0.59	0.73			0.73				
		1.24 × 1.30	1.61			1.61				
		0.41 × 0.59	0.24			0.24				
		0.41 × 1.30	0.54			0.54				
			計			13.04				
に-ほ 8	柱ほ8 床 床積載 床 床積載 床 床積載	×0.333	0.63	土台	に 8-又8	0.00	内部立上り	ほ 8-1 0	0.63	
		0.28 × 0.59	0.16			0.08				0.08
		0.28 × 1.30	0.36			0.18				0.18
		0.41 × 0.59	0.24			0.12				0.12
		0.41 × 1.30	0.54			0.27				0.27
		0.31 × 0.30	0.09			0.05				0.05
		0.31 × 0.65	0.20			0.10				0.10
	計	2.23			0.80		1.43			
に 8-又8	床 床積載 床 床積載 内壁 床 床積載 床 床積載	0.31 × 0.59	0.18	内部立上り	に 8-又8	0.18		受材 1 へ		
		0.31 × 1.30	0.40			0.40				
		0.50 × 0.50	0.25			0.25				
		0.50 × 1.10	0.55			0.55				
		0.59 × 0.30	0.18			0.18				
		0.14 × 0.59	0.08			0.08				
		0.14 × 1.30	0.18			0.18				
		0.16 × 0.30	0.05			0.05				
0.16 × 0.65	0.10	0.10								
	計	1.97			1.97					
に 又8-1 0	柱に9 内壁 内壁 床 床積載 床 床積載	×1.000	11.44	内部立上り	に 又8-1 0	11.44		受材 1 へ		
		0.59 × 0.30	0.18			0.18				
		1.18 × 0.30	0.35			0.35				
		0.41 × 0.59	0.24			0.24				
		0.41 × 1.30	0.54			0.54				
		0.47 × 0.30	0.14			0.14				
0.47 × 0.65	0.30	0.30								
	計	13.19			13.19					
に-ほ 1 0	柱に1 0 柱ほ1 0 外壁	×0.250	1.89	外周地中梁	に-ほ 1 0	1.89		受材 1 へ		
		×0.333	1.31			1.31				
		1.27 × 0.49	0.63			0.63				

土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	に-ほ 1 0	床	0.28 × 0.59	0.16	外周地中梁	に-ほ 1 0	0.16		受材 1 へ	
		床積載	0.28 × 1.30	0.36			0.36			
		床	0.31 × 0.30	0.09			0.09			
		床積載	0.31 × 0.65	0.20			0.20			
			計	4.64			4.64			
	に 又 1 0 - 1 1	柱に又 1 0 内壁	× 1.000	0.94	外周地中梁	に 又 1 0 - 1 1	0.94		受材 1 へ	
			0.20 × 0.30	0.06			0.06			
			計	1.00			1.00			
	ほ 2 - 4	柱ほ 4 内壁	× 0.333	2.96	内部立上り	ほ 2 - 4	2.96		受材 1 へ	
			2.37 × 0.30	0.71			0.71			
			計	3.67			3.67			
	ほ-ち 2	柱ほ 2 柱と 2 外壁 床 床積載 床 床積載	× 0.333	5.14	外周地中梁	ほ-ち 2	5.14		受材 1 へ	
× 1.000			13.49	13.49						
3.82 × 0.49			1.88	1.88						
2.07 × 0.59			1.22	1.22						
2.07 × 1.30			2.69	2.69						
4.14 × 0.59			2.44	2.44						
4.14 × 1.30			5.38	5.38						
	計	32.25		32.25						
ほ 4 - 5	柱ほ 4 内壁	× 0.333	2.96	内部立上り	ほ 4 - 5	2.96		受材 1 へ		
		1.18 × 0.30	0.35			0.35				
		計	3.32			3.32				
ほ 5 - 7	内壁	2.37 × 0.30	0.71	内部立上り	ほ 5 - 7	0.71		受材 1 へ		
		計	0.71			0.71				
ほ-と 7	柱ほ 7 柱と 7 内壁 床 床積載 柱と 7 内壁 床 床積載 床 床積載 床 床積載 床 床積載	× 0.333	3.68	内部立上り	ほ-と 7	3.68		受材 1 へ		
		× 0.500	3.87			3.87				
		0.59 × 0.30	0.18			0.18				
		1.24 × 0.59	0.73			0.73				
		1.24 × 1.30	1.61			1.61				
		× 0.500	3.87			3.87				
		2.37 × 0.30	0.71			0.71				
		4.14 × 0.59	2.44			2.44				
		4.14 × 1.30	5.38			5.38				
		0.41 × 0.59	0.24			0.24				
		0.41 × 1.30	0.54			0.54				
		0.41 × 0.59	0.24			0.24				
0.41 × 1.30	0.54	0.54								
	計	24.04		24.04						
ほ 8 - 1 0	柱ほ 9 内壁 内壁 床 床積載	× 1.000	3.66	内部立上り	ほ 8 - 1 0	3.66		受材 1 へ		
		1.18 × 0.30	0.35			0.35				
		2.37 × 0.30	0.71			0.71				
		0.55 × 0.59	0.33			0.33				
		0.55 × 1.30	0.72			0.72				
	計	5.77		5.77						
ほ-へ 8	柱へ 8 柱ほ 8 内壁 床 床積載 床 床積載 床 床積載	× 0.333	2.53	内部立上り	ほ 8 - 1 0	0.00	土台	へ-と 8	2.53	
		× 0.333	0.63			0.63				
		1.18 × 0.30	0.35			0.18				
		0.41 × 0.59	0.24			0.12				
		0.41 × 1.30	0.54			0.27				
		0.83 × 0.59	0.49			0.24				
		0.83 × 1.30	1.08			0.54				
		0.31 × 0.30	0.09			0.05				
		0.31 × 0.65	0.20			0.10				
	計	6.16		2.13		4.03				
ほ-へ 1 0	柱へ 1 0 柱ほ 1 0 外壁 床 床積載 床 床積載	× 0.333	2.39	外周地中梁	ほ-へ 1 0	2.39		受材 1 へ		
		× 0.333	1.31			1.31				
		1.27 × 0.49	0.63			0.63				
		0.83 × 0.59	0.49			0.49				
		0.83 × 1.30	1.08			1.08				
		0.31 × 0.30	0.09			0.09				
0.31 × 0.65	0.20	0.20								

土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	ほ-へ 1 0		計	6.18	外周地中梁	ほ-へ 1 0	6.18		受材 1 へ	
	へ 8-1 0	柱へ9 床 床積載 内壁 内壁 床 床積載	×1.000 0.41×0.59 0.41×1.30 1.18×0.30 1.18×0.30 0.62×0.30 0.62×0.65 計	5.45 0.24 0.54 0.35 0.35 0.18 0.40 7.53	内部立上り	へ 8-1 0	5.45 0.24 0.54 0.35 0.35 0.18 0.40 7.53		受材 1 へ	
	へ-と 8	柱へ8 柱と8 内壁 床 床積載 柱と8 内壁 床 床積載 柱へ8 内壁 床 床積載 床 床積載	×0.333 ×0.500 0.59×0.30 0.41×0.59 0.41×1.30 ×0.500 0.59×0.30 0.78×0.53 0.78×1.17 ×0.333 1.18×0.30 0.41×0.59 0.41×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30 計	2.53 2.49 0.18 0.24 0.54 2.49 0.18 0.41 0.91 2.53 0.35 0.24 0.54 0.24 0.54 14.42	内部立上り	へ-と 8	2.53 2.49 0.18 0.24 0.54 2.49 0.18 0.41 0.91 2.53 0.35 0.24 0.54 0.24 0.54 14.42		受材 1 へ	
	へ-ち 1 0	柱ち1 0 柱と1 0 外壁 床 床積載 床 床積載	×0.333 ×1.000 2.55×0.49 0.41×0.59 0.41×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30 計	2.28 6.39 1.26 0.24 0.54 0.24 0.54 11.49	外周地中梁	へ-ち 1 0	2.28 6.39 1.26 0.24 0.54 0.24 0.54 11.49		受材 1 へ	
	と-ち 7	柱と7 内壁 床 床積載 床 床積載	×0.500 1.18×0.30 2.07×0.59 2.07×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30 計	3.87 0.35 1.22 2.69 0.24 0.54 8.92	土台	ほ-と 7	3.87 0.18 0.61 1.35 0.12 0.27 6.39	土台	ち-り 7	0.00 0.18 0.61 1.35 0.12 0.27 2.53
	と-ち 8	柱と8 内壁 床 床積載 床 床積載	×0.500 1.18×0.30 0.41×0.59 0.41×1.30 0.41×0.59 0.41×1.30 計	2.49 0.35 0.24 0.54 0.24 0.54 4.41	土台	へ-と 8	2.49 0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 3.45	土台	ち-り 8	0.00 0.18 0.12 0.27 0.12 0.27 0.96
	ち 2-3	柱ち2 柱ち3 外壁	×0.333 ×0.333 1.27×0.49 計	1.83 3.42 0.63 5.88	内部立上り	ち 2-3	1.83 3.42 0.63 5.88		受材 1 へ	
	ち 3-4	柱ち3 柱ち4 床 床積載 内壁	×0.333 ×0.500 0.41×0.59 0.41×1.30 1.18×0.30 計	3.42 7.41 0.24 0.54 0.35 11.97	内部立上り	ち 3-4	3.42 7.41 0.24 0.54 0.35 11.97		受材 1 へ	
	ち-を 3	柱る3 柱り3 外壁	×1.000 ×1.000 5.10×0.49	7.84 5.41 2.51	内部立上り	ち-を 3	7.84 5.41 2.51		受材 1 へ	

土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	ち-を 3	床	0.41×0.59	0.24	内部立上り	ち-を 3	0.24		受材1へ	
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.54			
		床	0.41×0.59	0.24			0.24			
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.54			
		床	0.41×0.59	0.24			0.24			
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.54			
		床	0.41×0.59	0.24			0.24			
		床積載	0.41×1.30	0.54			0.54			
		計		18.89			18.89			
	ち 4-5	床	0.21×0.59	0.12	内部立上り	ち 4-5	0.12		受材1へ	
床積載		0.21×1.30	0.27	0.27						
内壁		1.18×0.30	0.35	0.35						
	計		0.75			0.75				
ち 5-7	柱ち6	×1.000	24.55	内部立上り	ち 5-7	24.55		受材1へ		
	床	0.21×0.59	0.12			0.12				
	床積載	0.21×1.30	0.27			0.27				
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.35				
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.35				
		計				26.43				
ち-り 7	柱ち7	×0.333	2.45	内部立上り	ち-り 7	2.45		受材1へ		
	柱り7	×0.333	1.60			1.60				
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.35				
	床	0.83×0.59	0.49			0.49				
	床積載	0.83×1.30	1.08			1.08				
	柱り7	×0.333	1.60			1.60				
	内壁	0.59×0.30	0.18			0.18				
	床	1.24×0.59	0.73			0.73				
	床積載	1.24×1.30	1.61			1.61				
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.35				
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				
	計		12.01			12.01				
ち-り 8	柱ち8	×0.333	1.97	内部立上り	ち 8-10	1.97	土台	り-ぬ 8	0.00	
	柱り8	×0.333	1.43			0.00				1.43
	内壁	0.59×0.30	0.18			0.18				0.00
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				0.00
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				0.00
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.18				0.18
	床	0.41×0.59	0.24			0.12				0.12
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27				0.27
	床	0.41×0.59	0.24			0.12				0.12
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.27				0.27
		計				6.27				
ち 8-10	柱ち9	×1.000	6.29	内部立上り	ち 8-10	6.29		受材1へ		
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.35				
	内壁	1.18×0.30	0.35			0.35				
	計		8.56			8.56				
ち-ぬ 10	柱ぬ10	×0.333	1.41	外周地中梁	ち-ぬ 10	1.41		受材1へ		
	柱り10	×1.000	4.04			4.04				
	外壁	2.55×0.49	1.26			1.26				
	床	0.41×0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41×1.30	0.54			0.54				
	床	0.41×0.59	0.24	0.24						

土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	ち-ぬ 1 0	床積載	0.41 × 1.30	0.54	外周地中梁	ち-ぬ	0.54		受材 1 へ	
		計		8.26		1 0	8.26			
	り 7-8	内壁	1.18 × 0.30	0.35	内部立上り	り	0.35		受材 1 へ	
		計		0.35		7-8	0.35			
	り-る 7	柱り7	× 0.333	1.60	土台	ち-り	1.60	土台	る-を	0.00
		内壁	2.37 × 0.30	0.71		7	0.35		7	0.35
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.18			0.06
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.40			0.13
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.06			0.18
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.13			0.40
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.06			0.18
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.13			0.40
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.18			0.06
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.40			0.13
計		5.44			3.52			1.92		
り-ぬ 8	柱り8	× 0.333	1.43	内部立上り	り-ぬ	1.43		受材 1 へ		
	柱ぬ8	× 0.333	2.46		8	2.46				
	内壁	0.30 × 0.30	0.09			0.09				
	内壁	0.59 × 0.30	0.18			0.18				
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54				
	柱り8	× 0.333	1.43			1.43				
	内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.35				
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54				
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54				
計		8.28			8.28					
ぬ 8-9	柱ぬ9	× 0.500	0.18	土台	ぬ-を	0.00	土台	ぬ	0.18	
	床	0.21 × 0.59	0.12		8	0.00		9-1 0	0.12	
	床積載	0.21 × 1.30	0.27	土台	り-ぬ	0.00			0.27	
	内壁	1.18 × 0.30	0.35		8	0.18			0.18	
計		0.92			0.18			0.75		
ぬ-を 8	柱ぬ8	× 0.333	2.46	内部立上り	ぬ-を	2.46		受材 1 へ		
	内壁	0.30 × 0.30	0.09		8	0.09				
	内壁	2.37 × 0.30	0.71			0.71				
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54				
	床	0.41 × 0.59	0.24			0.24				
	床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54				
	床	1.66 × 0.59	0.98			0.98				
床積載	1.66 × 1.30	2.15			2.15					
計		7.95			7.95					
ぬ 9-1 0	柱ぬ9	× 0.500	0.18	内部立上り	ぬ	0.18		受材 1 へ		
	床	0.21 × 0.59	0.12		9-1 0	0.12				
	床積載	0.21 × 1.30	0.27			0.27				
	内壁	0.59 × 0.30	0.18			0.18				
	柱ぬ9	× 0.500	0.18			0.18				
	床	0.21 × 0.59	0.12			0.12				
	床積載	0.21 × 1.30	0.27			0.27				
内壁	1.18 × 0.30	0.35			0.35					
計		1.67			1.67					
ぬ-を 1 0	柱ぬ1 0	× 0.333	1.41	外周地中梁	ぬ-を	1.41		受材 1 へ		
	柱る1 0	× 1.000	4.58		1 0	4.58				
	外壁	2.55 × 0.49	1.26			1.26				
	床	1.66 × 0.59	0.98			0.98				
	床積載	1.66 × 1.30	2.15			2.15				
計		10.37			10.37					
る-を 7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	内部立上り	る-を	0.35		受材 1 へ		
	床	0.83 × 0.59	0.49		7	0.49				
	床積載	0.83 × 1.30	1.08			1.08				

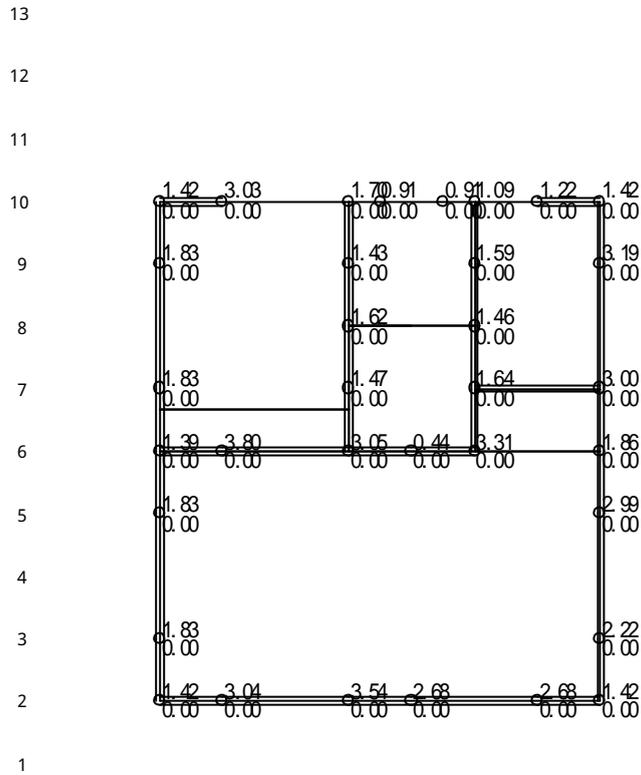
土台		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	る-を 7	内壁	1.18 × 0.30	0.35	内部立上り	る-を 7	0.35		受材 1 へ	
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.24			
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54			
		床	0.41 × 0.59	0.24			0.24			
		床積載	0.41 × 1.30	0.54			0.54			
	計		3.84	3.84						
	を 1-2	柱を2 柱を1 内壁	×0.500 ×0.500 1.18 × 0.30	0.31 2.21 0.35	外周地中梁	を 1-2	0.31 2.21 0.35		受材 1 へ	
計		2.88	2.88							
を 3-5	柱を3 柱を4 床 床積載 床 床積載 外壁	×0.333	1.29	外周地中梁	を 3-5	1.29		受材 1 へ		
		×1.000	9.62			9.62				
		0.41 × 0.59	0.24			0.24				
		0.41 × 1.30	0.54			0.54				
		0.21 × 0.59	0.12			0.12				
		0.21 × 1.30	0.27			0.27				
		2.55 × 0.49	1.26			1.26				
計	13.34	13.34								
を 5-7	柱を7 柱を6 床 床積載 床 床積載 外壁	×0.333	2.02	外周地中梁	を 5-7	2.02		受材 1 へ		
		×1.000	9.98			9.98				
		0.21 × 0.59	0.12			0.12				
		0.21 × 1.30	0.27			0.27				
		0.41 × 0.59	0.24			0.24				
		0.41 × 1.30	0.54			0.54				
		2.55 × 0.49	1.26			1.26				
計	14.43	14.43								
を 7-8	柱を8 柱を7 外壁	×0.333	2.27	外周地中梁	を 7-8	2.27		受材 1 へ		
		×0.333	2.02			2.02				
		1.27 × 0.49	0.63			0.63				
計	4.92	4.92								
を 8-10	柱を10 柱を9 柱を8 外壁	×0.500	1.63	外周地中梁	を 8-10	1.63		受材 1 へ		
		×1.000	2.82			2.82				
		×0.333	2.27			2.27				
		2.55 × 0.49	1.26			1.26				
計	7.97	7.97								

大引き		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積×単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	い-ろ 8	床	0.41×0.59	0.24	土台	い 7-又8	0.12 0.27 0.06 0.13 0.59	床束	ろ 8	0.12 0.27 0.06 0.13 0.59
		床積載	0.41×1.30	0.54						
		床	0.21×0.59	0.12						
		床積載	0.21×1.30	0.27						
		計		1.17						
	ろ-は 8	床	0.41×0.59	0.24	床束	ろ 8	0.12 0.27 0.06 0.13 0.59	床束	は 8	0.12 0.27 0.06 0.13 0.59
		床積載	0.41×1.30	0.54						
		床	0.21×0.59	0.12						
		床積載	0.21×1.30	0.27						
		計		1.17						
	は-に 8	床	0.41×0.59	0.24	床束	は 8	0.12 0.27 0.06 0.13 0.59	土台	に 8-又8	0.12 0.27 0.06 0.13 0.59
		床積載	0.41×1.30	0.54						
床		0.21×0.59	0.12							
床積載		0.21×1.30	0.27							
計			1.17							
へ-と 9	床	0.41×0.59	0.24	土台	へ 8-10	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	と 9	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.56							
と-ち 9	床	0.41×0.59	0.24	床束	と 9	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	土台	ち 8-10	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.56							
ち-り 4	床	0.41×0.59	0.24	土台	ち 3-4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	り 4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.57							
ち-り 5	床	0.41×0.59	0.24	土台	ち 5-7	0.12 0.27	床束	り 5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24	土台	ち 4-5	0.12 0.27				
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.57							
ち-り 6	床	0.41×0.59	0.24	土台	ち 5-7	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	り 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.57							
ち-り 9	床	0.41×0.59	0.24	土台	ち 8-10	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	り 9	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.56							
り-ぬ 4	床	0.41×0.59	0.24	床束	り 4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	ぬ 4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.57							
り-ぬ 5	床	0.41×0.59	0.24	床束	り 5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	ぬ 5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.57							
り-ぬ 6	床	0.41×0.59	0.24	床束	り 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	ぬ 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	床	0.41×0.59	0.24							
	床積載	0.41×1.30	0.54							
	計		1.57							

大引き		荷重項目			受材 1			受材 2		
階	符号	項目	面積 × 単位荷重	P 0	項目	符号	負担荷重	項目	符号	負担荷重
1	り-ぬ 9	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	り 9	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	土台	ぬ 9-10 ぬ 8-9	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		計		1.56						
	ぬ-る 4	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	ぬ 4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	る 4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		計		1.57						
	ぬ-る 5	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	ぬ 5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	る 5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		計		1.57						
	ぬ-る 6	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	ぬ 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	床束	る 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		計		1.57						
	る-を 4	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	る 4	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	土台	を 3-5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		計		1.57						
	る-を 5	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	る 5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	土台 土台	を 5-7 を 3-5	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78
		床積載	0.41 × 1.30	0.54						
		床	0.41 × 0.59	0.24						
床積載		0.41 × 1.30	0.54							
計			1.57							
る-を 6	床	0.41 × 0.59	0.24	床束	る 6	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	土台	を 5-7	0.12 0.27 0.12 0.27 0.78	
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	床	0.41 × 0.59	0.24							
	床積載	0.41 × 1.30	0.54							
	計		1.57							

(3) 柱（柱脚）の軸力一覧

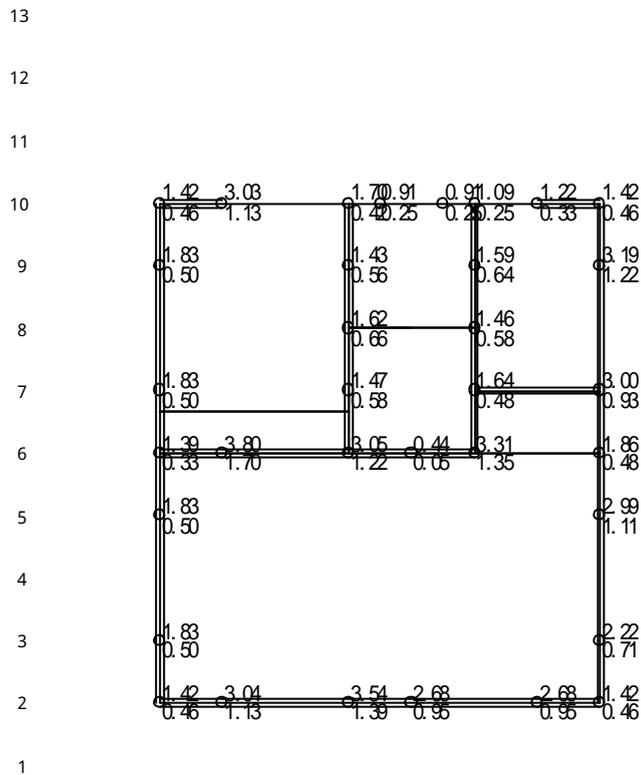
3階 鉛直荷重による軸力（長期）



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

単位 : kN
 固定荷重 + 積載荷重 (梁柱基礎用)
 積雪荷重 (長期)

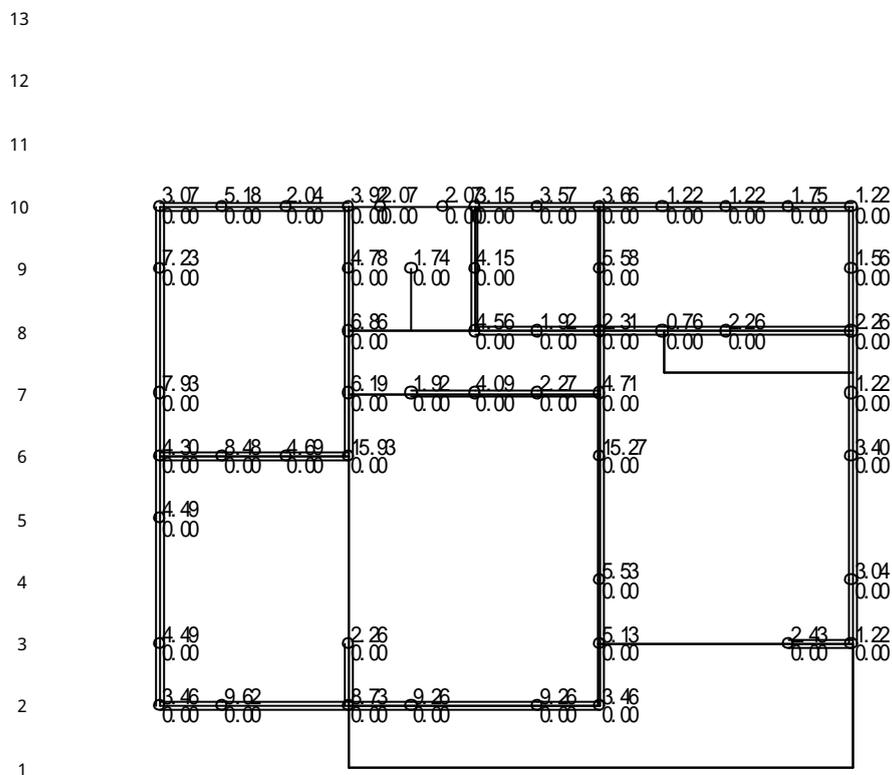
3階 鉛直荷重による軸力 (短期)



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

単位 : kN
 固定荷重 + 積載荷重 (地震力用)
 積雪荷重 (短期)

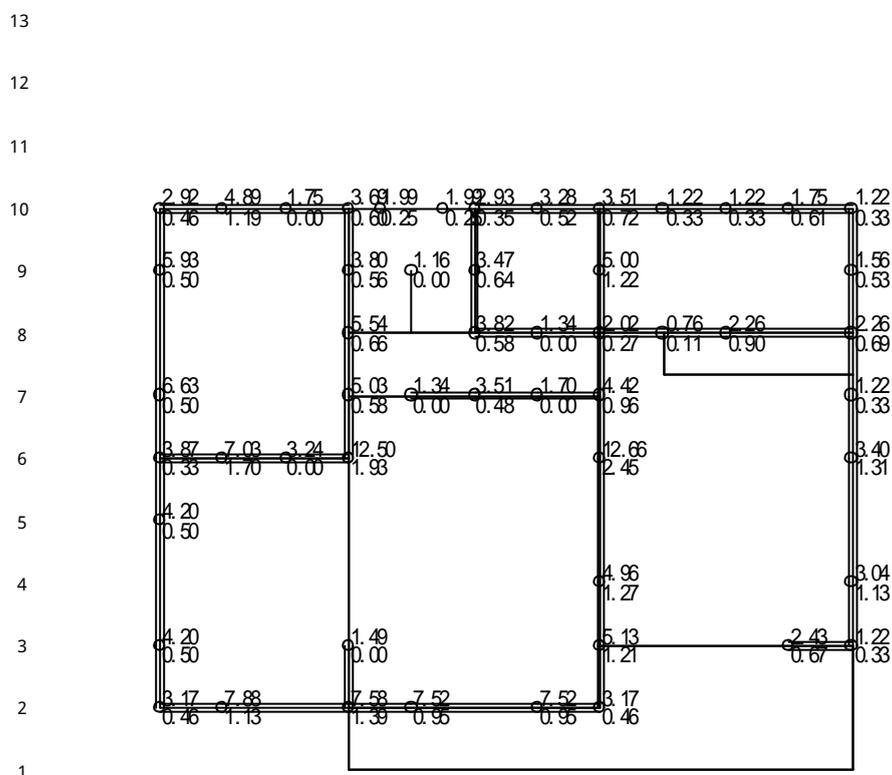
2階 鉛直荷重による軸力 (長期)



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

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)



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

単位 : kN
 固定荷重 + 積載荷重 (地震力用)
 積雪荷重 (短期)

1階 鉛直荷重による軸力 (長期)

13

12

11

10

9

8

7

6

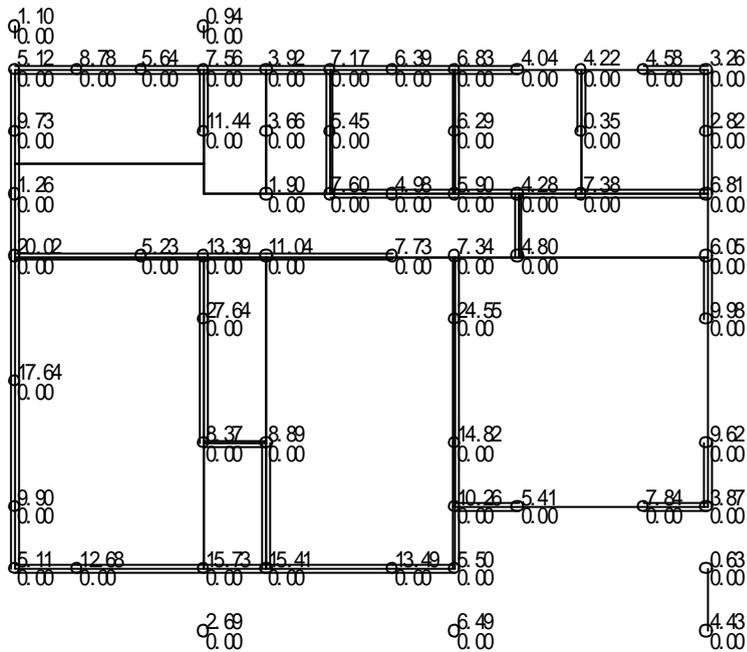
5

4

3

2

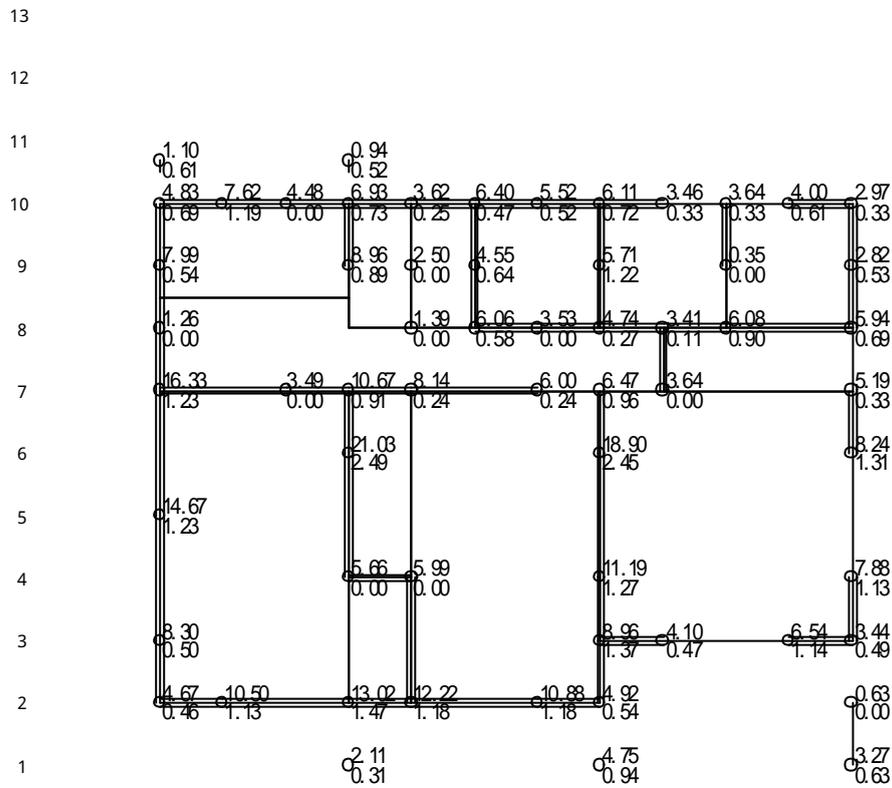
1



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

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)



い る は に ほ へ と ち り ぬ る を わ か

単位 : kN
 固定荷重 + 積載荷重 (地震力用)
 積雪荷重 (短期)

6.2 柱の設計

[使用記号]

E	: ヤング係数	<N/mm ² >	l	: 支持スパン	<m>
F _c	: 圧縮基準強度	<N/mm ² >	L _k	: 座屈長さ	<cm>
F _m	: めり込み基準強度	<N/mm ² >		: 有効細長比	
F _b	: 曲げ基準強度	<N/mm ² >	N _k	: 柱の座屈からきまる許容軸力	<kN>
F _s	: せん断基準強度	<N/mm ² >	V _a	: 許容めり込み軸力	<kN>
F _t	: 引張り基準強度	<N/mm ² >	N	: 設計軸力	<kN>
f _k	: 座屈許容応力度	<N/mm ² >	N _L	: 長期設計軸力	<kN>
f _c	: 圧縮許容応力度	<N/mm ² >	N _s	: 短期設計軸力	<kN>
f _m	: めり込み許容応力度	<N/mm ² >	N _{sn}	: 積雪による軸力	<kN>
f _m '	: めり込み許容応力度	<N/mm ² >	N _h	: 水平力による軸力	<kN>
	×土台のめり込み許容応力度係数		M _a	: 許容曲げモーメント	<kN>
	×横架材端部でのめり込み許容応力度係数		M	: 設計曲げモーメント	<kN>
f _b	: 曲げ許容応力度	<N/mm ² >	c	: 風力係数	
f _s	: せん断許容応力度	<N/mm ² >	q	: 速度圧	<kN/m ² >
f _t	: 引張り許容応力度	<N/mm ² >	A _w	: 見付面積	<m ² >
B × D	: 材の幅 × 丈	<cm × cm>			
A	: 全断面積	<cm ² >			
A _e	: 有効断面積	<cm ² >			
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 L _k	f _c	f _k	N _k	N _L N _s (N _{sn}) (N _h)	検定	判定
3	へ 6	柱 集成E110	10.5 × 10.5 3.03	110.3 245.0 80.8	9.02 16.40	4.44 8.06	48.90 88.91	3.31 31.25 (0.00) (27.93)	0.07 0.35	OK
		柱 集成E110	10.5 × 10.5 3.03	110.3 245.0 80.8	9.02 16.40	4.44 8.06	48.90 88.91	3.05 30.00 (0.00) (26.95)	0.06 0.34	OK
2	に 9	柱 集成E110	10.5 × 10.5 3.03	110.3 242.0 79.8	9.02 16.40	4.52 8.23	49.88 90.70	4.78 48.85 (0.00) (44.07)	0.10 0.54	OK
		柱 集成E110	10.5 × 10.5 3.03	110.3 242.0 79.8	9.02 16.40	4.52 8.23	49.88 90.70	4.15 48.06 (0.00) (43.90)	0.08 0.53	OK
1	に 10	柱 集成E110	12.0 × 12.0 3.46	144.0 239.0 69.0	9.02 16.40	5.50 10.01	79.24 144.07	7.55 91.85 (0.00) (84.30)	0.10 0.64	OK
		柱 集成E110	12.0 × 12.0 3.46	144.0 260.0 75.1	9.02 16.40	4.96 9.01	71.37 129.76	6.83 79.88 (0.00) (73.05)	0.10 0.62	OK

(2) めり込みの検討

階	符号	部材 材種 受材	B × D	A	Ae ほぞ	f _m	f _m '	V _a	NL Ns(Nsn) (Nh)	検定	判定
3	へ 6	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	103.2	3.30	3.30	34.05	3.31	0.10	OK
		梁 米松E130									
	ろ 10	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	103.2	3.30	3.30	34.05	3.03	0.09	OK
		梁 米松E130									
2	に 9	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	103.2	3.30	3.30	34.05	4.78	0.14	OK
		梁 米松E130									
	へ 9	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	103.2	3.30	3.30	34.05	4.15	0.12	OK
		梁 米松E130									
1	に 10	柱 集成E110	12.0 × 12.0	144.0	136.9	2.86	4.29	58.74	7.55	0.13	OK
		土台 檜E130									
	に 9	柱 集成E110	12.0 × 12.0	144.0	136.9	2.86	4.29	58.74	11.44	0.19	OK
		土台 檜E130									

(3) 短期曲げを受ける柱の検討

階	符号	部材 材種	B × D	A	Z	f _c (Ft)	f _k (ft)	N _k	N	(Nh)	検定	判定
位置		c q A w	w l ² / 8									
3	ち 9	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	192.9	16.40	8.06	88.91	3.19	(0.00)	0.29	OK
		3.03 245.0 80.8										
W _x -		0.93 × 1.073 × 1.37	1.358 × 2.45 ² / 8									
	ろ 10	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	192.9	16.40	8.06	88.91	3.03	(0.00)	0.29	OK
		3.03 245.0 80.8										
W _y -		0.93 × 1.073 × 1.37	1.358 × 2.45 ² / 8									
2	る 3	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	192.9	16.40	8.23	90.70	2.43	(0.00)	0.32	OK
		3.03 242.0 79.8										
W _y +		0.82 × 1.073 × 1.82	1.597 × 2.42 ² / 8									
	い 7	柱 集成E110	10.5 × 10.5	110.3	192.9	16.40	8.23	90.70	7.93	(0.00)	0.31	OK
		3.03 242.0 79.8										
W _x +		0.82 × 1.073 × 1.37	1.198 × 2.42 ² / 8									
1	い 5	柱 集成E110	12.0 × 12.0	144.0	288.0	16.40	10.15	146.12	35.20	(17.56)	0.33	OK
		3.46 236.0 68.1										
W _x -		0.40 × 1.073 × 1.82	0.781 × 2.36 ² / 8									
	に 2	柱 集成E110	12.0 × 12.0	144.0	288.0	16.40	9.86	142.03	29.78	(14.05)	0.28	OK
		3.46 242.0 69.9										
W _y -		0.40 × 1.073 × 1.37	0.586 × 2.42 ² / 8									

6.3 梁（小屋梁・床梁）の設計

[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>
m	: 最大たわみ	<cm>
a	: 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
 m / a

長期時 梁

階 / 通 支点	材種	E	B × D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	a
	米松E130	12740	10.5 × 27.0	283.5	17223	1276	14.52	0.88	18.52	16.63	0.73
断面欠損無											
3/に 2 6	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>					荷重	Mm	Q1	Q2	m	
						P1	0.68	0.31	0.17	0.51	0.02
						P2	1.08	0.49	0.81	0.27	0.03
						P3	0.80	0.73	0.40	0.40	0.04
						P4	0.44	0.20	0.11	0.33	0.01
						P5	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02
						合計		2.15	1.72	1.74	0.13
検定		0.12	0.10	0.10	0.17						
判定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分								G + P			

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 14.52	fs 0.88	Ma 18.52	Qa 16.63	a 0.73																																																																																																																																						
断面欠損無																																																																																																																																																	
3/へ 2 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m																																																																																																																																							
					P1	1.11	1.01	0.55	0.55	0.05																																																																																																																																							
					P2	0.83	0.38	0.62	0.21	0.03																																																																																																																																							
					P3	0.54	0.24	0.13	0.40	0.02																																																																																																																																							
					P4	0.39	0.18	0.10	0.30	0.01																																																																																																																																							
					P5	0.40	0.18	0.30	0.10	0.01																																																																																																																																							
モーメント図				合計		1.99	1.71	1.56	0.12																																																																																																																																								
				検定		0.11	0.10	0.09	0.16																																																																																																																																								
たわみ図				判定		OK	OK	OK	OK																																																																																																																																								
				荷重及び区分		G + P																																																																																																																																											
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>階/通 支点</th> <th>材種 米松E130</th> <th>E 12740</th> <th>B × D 10.5 × 15.0</th> <th>Ae 157.5</th> <th>I 2953</th> <th>Z 394</th> <th>fb 14.52</th> <th>fs 0.88</th> <th>Ma 5.72</th> <th>Qa 9.24</th> <th>a 0.36</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td colspan="12" style="text-align: center;">断面欠損無</td> </tr> <tr> <td rowspan="6">3/7 へ ち</td> <td colspan="4"> </td> <td colspan="2">荷重</td> <td>Mm</td> <td>Q1</td> <td>Q2</td> <td colspan="2">m</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>P1</td> <td>1.08</td> <td>0.49</td> <td>0.54</td> <td>0.54</td> <td colspan="2">0.04</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>W10.30 × 1.30</td> <td>0.16</td> <td>0.35</td> <td>0.35</td> <td colspan="2">0.01</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>合計</td> <td>0.65</td> <td>0.89</td> <td>0.89</td> <td colspan="2">0.05</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>検定</td> <td>0.11</td> <td>0.10</td> <td>0.10</td> <td colspan="2">0.14</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>判定</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td colspan="2">OK</td> </tr> <tr> <td colspan="4">モーメント図</td> <td colspan="2">荷重及び区分</td> <td colspan="5">G + P</td> </tr> <tr> <td colspan="4"> </td> <td colspan="8"></td> </tr> <tr> <td colspan="4">たわみ図</td> <td colspan="8"></td> </tr> <tr> <td colspan="4"> </td> <td colspan="8"></td> </tr> </tbody> </table>												階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36	断面欠損無												3/7 へ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m						P1	1.08	0.49	0.54	0.54	0.04						W10.30 × 1.30	0.16	0.35	0.35	0.01						合計	0.65	0.89	0.89	0.05						検定	0.11	0.10	0.10	0.14						判定	OK	OK	OK	OK		モーメント図				荷重及び区分		G + P																	たわみ図																							
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36																																																																																																																																						
断面欠損無																																																																																																																																																	
3/7 へ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m																																																																																																																																							
					P1	1.08	0.49	0.54	0.54	0.04																																																																																																																																							
					W10.30 × 1.30	0.16	0.35	0.35	0.01																																																																																																																																								
					合計	0.65	0.89	0.89	0.05																																																																																																																																								
					検定	0.11	0.10	0.10	0.14																																																																																																																																								
					判定	OK	OK	OK	OK																																																																																																																																								
モーメント図				荷重及び区分		G + P																																																																																																																																											
たわみ図																																																																																																																																																	

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
3/い 7 9						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						W10.57 × 0.60		0.14	0.31	0.31	0.01
						W20.67 × 0.46		0.13	0.28	0.28	0.01
						W30.49 × 1.40		0.29	0.63	0.63	0.03
						合 計		0.55	1.22	1.22	0.05
						検 定		0.10	0.13	0.13	0.14
					判 定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				
断面欠損無											
3/ち 3 5						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						W10.57 × 0.60		0.14	0.31	0.31	0.01
						W20.67 × 0.46		0.13	0.28	0.28	0.01
						W30.49 × 1.40		0.29	0.63	0.63	0.03
						合 計		0.55	1.22	1.22	0.05
						検 定		0.10	0.13	0.13	0.14
					判 定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
3/い 3 5					荷重		M m	Q1	Q2	m
					W10.57 × 0.60	0.14	0.31	0.31	0.01	
					W20.67 × 0.46	0.13	0.28	0.28	0.01	
					W30.49 × 1.40	0.29	0.63	0.63	0.03	
					合 計	0.55	1.22	1.22	0.05	
					検 定	0.10	0.13	0.13	0.14	
				判 定	OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P				
断面欠損無										
3/ち 7 9					荷重		M m	Q1	Q2	m
					W10.57 × 0.60	0.14	0.31	0.31	0.01	
					W20.67 × 0.46	0.13	0.28	0.28	0.01	
					W30.49 × 1.40	0.29	0.63	0.63	0.03	
					合 計	0.55	1.22	1.22	0.05	
					検 定	0.10	0.13	0.13	0.14	
				判 定	OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 14.52	fs 0.88	Ma 18.52	Qa 16.63	a 0.73
断面欠損無											
3/3 6 10						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.90	0.41	0.23	0.68	0.03
						P2	0.80	0.54	0.50	0.30	0.03
						P3	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02
						合計		1.38	0.96	1.21	0.08
						検定		0.07	0.06	0.07	0.11
					判定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 30.0	Ae 315.0	I 23625	Z 1575	fb 14.52	fs 0.88	Ma 22.87	Qa 18.48	a 0.36
断面欠損無											
3/2 ほと						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	1.71	0.78	0.86	0.86	0.01
						W10.57 × 0.60		0.14	0.31	0.31	0.00
						W20.67 × 0.46		0.13	0.28	0.28	0.00
						W30.49 × 1.40		0.29	0.63	0.63	0.00
						合計		1.33	2.07	2.07	0.01
					検定		0.06	0.11	0.11	0.04	
					判定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 14.52	fs 0.88	Ma 18.52	Qa 16.63	a 0.73
断面欠損無											
3/3 2 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	1.04	0.47	0.78	0.26	0.03	
					P2	0.80	0.36	0.20	0.60	0.03	
					P3	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02	
	モーメント図				合計		1.26	1.21	1.09	0.08	
	たわみ図				検定		0.07	0.07	0.07	0.11	
							判定	OK	OK	OK	OK
							荷重及び区分		G + P		
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
3/5 へ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	1.08	0.49	0.54	0.54	0.04	
					合計		0.49	0.54	0.54	0.04	
	モーメント図				検定		0.09	0.06	0.06	0.10	
	たわみ図				判定		OK	OK	OK	OK	
								荷重及び区分		G + P	

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
3/8 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	0.94	0.43	0.47	0.47	0.03
					合 計		0.43	0.47	0.47	0.03
					検 定		0.07	0.05	0.05	0.09
					判 定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
3/4 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	0.94	0.43	0.47	0.47	0.03
					合 計		0.43	0.47	0.47	0.03
					検 定		0.07	0.05	0.05	0.09
					判 定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.18																																														
断面欠損無																																																						
3/10 とち					<table border="1"> <thead> <tr> <th>荷重</th> <th>Mm</th> <th>Q1</th> <th>Q2</th> <th>m</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>P1</td> <td>0.10</td> <td>0.00</td> <td>0.10</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>W10.57 × 0.60</td> <td>0.04</td> <td>0.16</td> <td>0.16</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>W20.67 × 0.46</td> <td>0.03</td> <td>0.14</td> <td>0.14</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>W30.49 × 1.40</td> <td>0.07</td> <td>0.31</td> <td>0.31</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td>0.14</td> <td>0.61</td> <td>0.71</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>検定</td> <td>0.02</td> <td>0.07</td> <td>0.08</td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td>判定</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> </tr> <tr> <td colspan="2">荷重及び区分</td> <td colspan="3">G + P</td> </tr> </tbody> </table>					荷重	Mm	Q1	Q2	m	P1	0.10	0.00	0.10	0.00	W10.57 × 0.60	0.04	0.16	0.16	0.00	W20.67 × 0.46	0.03	0.14	0.14	0.00	W30.49 × 1.40	0.07	0.31	0.31	0.00	合計	0.14	0.61	0.71	0.00	検定	0.02	0.07	0.08	0.02	判定	OK	OK	OK	OK	荷重及び区分		G + P		
	荷重	Mm	Q1	Q2	m																																																	
	P1	0.10	0.00	0.10	0.00																																																	
	W10.57 × 0.60	0.04	0.16	0.16	0.00																																																	
	W20.67 × 0.46	0.03	0.14	0.14	0.00																																																	
	W30.49 × 1.40	0.07	0.31	0.31	0.00																																																	
合計	0.14	0.61	0.71	0.00																																																		
検定	0.02	0.07	0.08	0.02																																																		
判定	OK	OK	OK	OK																																																		
荷重及び区分		G + P																																																				
<p>モーメント図</p>																																																						
<p>たわみ図</p>																																																						
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36																																														
断面欠損無																																																						
3/5 にへ					<table border="1"> <thead> <tr> <th>荷重</th> <th>Mm</th> <th>Q1</th> <th>Q2</th> <th>m</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>P1</td> <td>0.75</td> <td>0.34</td> <td>0.37</td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td>P2</td> <td>0.09</td> <td>0.02</td> <td>0.07</td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td>0.36</td> <td>0.44</td> <td>0.39</td> <td>0.03</td> </tr> <tr> <td>検定</td> <td>0.06</td> <td>0.05</td> <td>0.04</td> <td>0.07</td> </tr> <tr> <td>判定</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> </tr> <tr> <td colspan="2">荷重及び区分</td> <td colspan="3">G + P</td> </tr> </tbody> </table>					荷重	Mm	Q1	Q2	m	P1	0.75	0.34	0.37	0.02	P2	0.09	0.02	0.07	0.00	合計	0.36	0.44	0.39	0.03	検定	0.06	0.05	0.04	0.07	判定	OK	OK	OK	OK	荷重及び区分		G + P												
	荷重	Mm	Q1	Q2	m																																																	
	P1	0.75	0.34	0.37	0.02																																																	
	P2	0.09	0.02	0.07	0.00																																																	
	合計	0.36	0.44	0.39	0.03																																																	
	検定	0.06	0.05	0.04	0.07																																																	
判定	OK	OK	OK	OK																																																		
荷重及び区分		G + P																																																				
<p>モーメント図</p>																																																						
<p>たわみ図</p>																																																						

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
3/7 に へ	<p>モーメント図 Max</p> <p>たわみ図 Max</p>					荷重	Mm	Q1	Q2	m	
						P1	0.75	0.34	0.37	0.37	0.02
						P2	0.09	0.02	0.07	0.02	0.00
						合計		0.36	0.44	0.39	0.03
						検定		0.06	0.05	0.04	0.07
						判定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
3/3 へ ち	<p>モーメント図 Max</p> <p>たわみ図 Max</p>					荷重	Mm	Q1	Q2	m	
						P1	0.80	0.36	0.40	0.40	0.03
						合計		0.36	0.40	0.40	0.03
						検定		0.06	0.04	0.04	0.07
						判定		OK	OK	OK	OK
						荷重及び区分		G + P			

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
3/9 へ ち						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.80	0.36	0.40	0.40	0.03
						合 計		0.36	0.40	0.40	0.03
						検 定		0.06	0.04	0.04	0.07
						判 定		OK	OK	OK	OK
						荷重及び区分			G + P		

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 30.0	Ae 315.0	I 23625	Z 1575	fb 14.52	fs 0.88	Ma 22.87	Qa 18.48	a 0.73
断面欠損無											
2/6 に ち	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>						荷重	Mm	Q1	Q2	m
	P1	3.31	3.01	1.66	1.66						
		3.31				0.11					
	P2	0.44	0.20	0.33	0.11						
		0.44				0.01					
	P3	0.18	0.16	0.09	0.09	0.01					
	P4	0.49	0.22	0.37	0.12	0.01					
	P5	1.08	0.49	0.81	0.27						
		0.50				0.01					
	P6	0.49	0.22	0.12	0.37	0.01					
	P7	1.08	0.49	0.27	0.81						
		0.50				0.01					
	P8	0.49	0.44	0.24	0.24	0.02					
	P9	1.08	0.98	0.54	0.54						
		0.50				0.02					
	W10.30 × 1.30	0.32	0.18	0.53	0.01						
	W20.30 × 1.30	0.08	0.31	0.04	0.00						
	W30.30 × 1.30	0.24	0.22	0.13	0.01						
	W40.59 × 0.46	0.06	0.03	0.21	0.00						
	W51.30 × 0.46	0.12	0.07	0.47							
	0.60 × 0.46				0.00						
	W60.59 × 0.46	0.17	0.09	0.15	0.01						
	W71.30 × 0.46	0.37	0.20	0.34							
	0.60 × 0.46				0.01						
	W80.59 × 0.91	0.11	0.43	0.06	0.01						
	W91.30 × 0.91	0.24	0.94	0.13							
	0.60 × 0.91				0.01						
	W10.59 × 0.91	0.33	0.31	0.18	0.01						
W11.30 × 0.91	0.73	0.67	0.40								
0.60 × 0.91				0.01							
W12.59 × 0.91	0.33	0.18	0.31	0.01							
W13.30 × 0.91	0.73	0.40	0.67								
0.60 × 0.91				0.01							
W14.59 × 0.91	0.11	0.06	0.43	0.01							
W15.30 × 0.91	0.24	0.13	0.94								
0.60 × 0.91				0.01							
W16.59 × 0.46	0.06	0.21	0.03	0.00							
W17.30 × 0.46	0.12	0.47	0.07								
0.60 × 0.46				0.00							
W18.59 × 0.46	0.17	0.15	0.09	0.01							
W19.30 × 0.46	0.37	0.34	0.20								
0.60 × 0.46				0.01							
合計		11.14	9.83	9.61	0.36						
検定		0.49	0.53	0.52	0.49						
判定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P									

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
2/7 い に					荷重		M m	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03			
	W21.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81				
	0.60 × 0.46								0.03		
	W30.59 × 0.26				0.03	0.12	0.02	0.00			
	W41.30 × 0.26				0.07	0.25	0.05				
	0.60 × 0.26								0.00		
	W50.59 × 0.26				0.08	0.07	0.07	0.01			
	W61.30 × 0.26				0.17	0.15	0.15				
	0.60 × 0.26								0.01		
	W70.59 × 0.26				0.03	0.02	0.12	0.00			
	W81.30 × 0.26				0.07	0.05	0.25				
	0.60 × 0.26								0.00		
	W90.59 × 0.20				0.02	0.09	0.02	0.00			
	W10.30 × 0.20				0.05	0.20	0.04				
	0.60 × 0.20								0.00		
	W10.59 × 0.20				0.06	0.05	0.05	0.01			
	W12.30 × 0.20				0.13	0.12	0.12				
	0.60 × 0.20								0.01		
	W13.59 × 0.20				0.02	0.02	0.09	0.00			
	W14.30 × 0.20				0.05	0.04	0.20				
	0.60 × 0.20								0.00		
	W15.30 × 1.72				0.11	0.39	0.08	0.01			
	W16.30 × 1.72				0.27	0.23	0.23	0.03			
	W17.30 × 1.72				0.11	0.08	0.39	0.01			
合 計							2.08	3.05	3.05	0.18	
検 定							0.25	0.28	0.28	0.33	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
2/3 ち る						荷重		M m	Q1	Q2	m
						W10.57 × 0.60	0.32	0.47	0.47	0.04	
						W20.67 × 0.46	0.28	0.42	0.42	0.03	
						W30.49 × 1.40	0.64	0.94	0.94	0.08	
						合 計	1.25	1.83	1.83	0.15	
						検 定	0.15	0.16	0.16	0.27	
					判 定	OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分		G + P				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.36
断面欠損無											
2/2 ろ に						荷重		M m	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.22	0.24	0.24	0.00
						P2	1.08	0.49	0.54	0.54	0.00
						0.50					0.00
						W10.49 × 2.80	0.57	1.26	1.26	0.01	
						W20.59 × 0.91	0.11	0.37	0.12	0.00	
						W31.30 × 0.91	0.24	0.81	0.27		
						0.60 × 0.91					0.00
						W40.59 × 0.91	0.11	0.12	0.37	0.00	
						W51.30 × 0.91	0.24	0.27	0.81		
						0.60 × 0.91					0.00
					合 計	2.00	3.60	3.60	0.03		
					検 定	0.14	0.24	0.24	0.08		
					判 定	OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分		G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.36
断面欠損無											
2/2 ほと					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	P1		0.49	0.22	0.24	0.24	0.00				
	P2		1.08	0.49	0.54	0.54					
			0.50				0.00				
	W10.49 × 2.80		0.57	1.26	1.26	0.01					
	W20.59 × 0.91		0.11	0.37	0.12	0.00					
	W31.30 × 0.91		0.24	0.81	0.27						
	0.60 × 0.91					0.00					
	W40.59 × 0.91		0.11	0.12	0.37	0.00					
	W51.30 × 0.91		0.24	0.27	0.81						
0.60 × 0.91					0.00						
合 計							2.00	3.60	3.60	0.03	
検 定							0.14	0.24	0.24	0.08	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
2/8 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	P1		0.18	0.07	0.09	0.09	0.01				
	W1		0.49	0.11	0.34	0.11	0.01				
	W20.30 × 2.60		0.17	0.53	0.18	0.01					
	W30.30 × 0.35		0.04	0.09	0.09	0.00					
	W40.65 × 0.35		0.09	0.20	0.20						
	0.30 × 0.35					0.00					
	W50.59 × 0.46		0.06	0.18	0.06	0.01					
	W61.30 × 0.46		0.13	0.40	0.13						
	0.60 × 0.46					0.01					
W70.59 × 0.46		0.05	0.06	0.18	0.01						
W81.30 × 0.46		0.11	0.13	0.40							
0.60 × 0.46					0.01						
合 計							0.84	2.03	1.45	0.06	
検 定							0.15	0.22	0.16	0.16	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
2/8 い に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W10.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W21.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46										0.03
	W30.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W41.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
0.60 × 0.46										0.03	
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12	
検 定							0.19	0.21	0.21	0.22	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
2/9 い に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W10.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W21.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46										0.03
	W30.59 × 0.46					0.06	0.20	0.04	0.01		
	W41.30 × 0.46					0.12	0.45	0.09			
0.60 × 0.46										0.01	
W50.59 × 0.46					0.14	0.12	0.12	0.02			
W61.30 × 0.46					0.31	0.27	0.27				
0.60 × 0.46										0.02	
W70.59 × 0.46					0.06	0.04	0.20	0.01			
W81.30 × 0.46					0.12	0.09	0.45				
0.60 × 0.46										0.01	
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12	
検 定							0.19	0.21	0.21	0.22	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73	
断面欠損無												
2/ほ 2 6	P1,2,3,4 ↓							荷重	Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
						P2	1.08	0.98	0.54	0.54		
							0.50				0.03	
						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
						P4	1.08	0.98	0.54	0.54		
						0.50				0.03		
					合計		2.85	1.57	1.57	0.13		
					検定		0.19	0.11	0.11	0.18		
					判定		OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分		G + P					
2/ろ 2 6	P1,2,3,4 ↓							荷重	Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
						P2	1.08	0.98	0.54	0.54		
							0.50			0.03		
						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
						P4	1.08	0.98	0.54	0.54		
						0.50			0.03			
					合計		2.85	1.57	1.57	0.13		
					検定		0.19	0.11	0.11	0.18		
					判定		OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分		G + P					

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73	
断面欠損無												
2/と 2 6	P1,2,3,4 ↓							荷重	Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
						P2	1.08	0.98	0.54	0.54		
							0.50				0.03	
						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54							
					0.50					0.03		
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13		
検 定							0.19	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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73	
断面欠損無												
2/へ 2 6	P1,2,3,4 ↓							荷重	Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
						P2	1.08	0.98	0.54	0.54		
							0.50				0.03	
						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03	
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54							
					0.50					0.03		
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13		
検 定							0.19	0.11	0.11	0.18		
判 定							OK	OK	OK	OK		
荷重及び区分							G + P					

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73	
断面欠損無												
2/は 2 6	P1,2,3,4 ↓						荷重	Mm	Q1	Q2	m	
	1.82 1.82 3.64						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03
	モーメント図						P2	1.08	0.98	0.54	0.54	
	↓ Max							0.50				0.03
	1.82 1.82						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03
	たわみ図						P4	1.08	0.98	0.54	0.54	
↓ Max						合計		2.85	1.57	1.57	0.13	
1.82 1.82						検定		0.19	0.11	0.11	0.18	
判定								OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分						G + P						
断面欠損無												
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36	
断面欠損無												
2/9 へ ち	W						荷重	Mm	Q1	Q2	m	
	1.82						W10.59 × 0.46	0.06	0.18	0.06	0.01	
	モーメント図						W21.30 × 0.46	0.12	0.40	0.13		
	↓ Max							0.60 × 0.46			0.01	
	0.91 0.91						W30.59 × 0.46	0.06	0.06	0.18	0.01	
	たわみ図						W41.30 × 0.46	0.12	0.13	0.40		
	↓ Max							0.60 × 0.46			0.01	
	0.91 0.91						W50.59 × 0.46	0.06	0.18	0.06	0.01	
	判定						W61.30 × 0.46	0.12	0.40	0.13		
	荷重及び区分							0.60 × 0.46			0.01	
判定						W70.59 × 0.46	0.06	0.06	0.18	0.01		
荷重及び区分						W81.30 × 0.46	0.12	0.13	0.40			
判定						合計		0.71	1.57	1.57	0.04	
荷重及び区分						検定		0.12	0.17	0.17	0.11	
判定								OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分						G + P						

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 14.52	fs 0.88	Ma 18.52	Qa 16.63	a 0.73																																																																																																																																																	
断面欠損無																																																																																																																																																												
2/6 ちを					荷重		Mm	Q1	Q2	m																																																																																																																																																		
					P1	0.41	0.19	0.31	0.10	0.01																																																																																																																																																		
					P2	1.08	0.49	0.27	0.81	0.03																																																																																																																																																		
					P3	0.80	0.73	0.40	0.40	0.04																																																																																																																																																		
					P4	0.40	0.36	0.20	0.20	0.02																																																																																																																																																		
					P5	0.23	0.10	0.17	0.06	0.01																																																																																																																																																		
				P6	0.04	0.02	0.03	0.01	0.00																																																																																																																																																			
モーメント図				合計		1.89	1.37	1.57	0.11																																																																																																																																																			
				検定		0.10	0.08	0.09	0.15																																																																																																																																																			
たわみ図				判定		OK	OK	OK	OK																																																																																																																																																			
				荷重及び区分		G + P																																																																																																																																																						
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>階/通 支点</th> <th>材種 米松E130</th> <th>E 12740</th> <th>B × D 10.5 × 27.0</th> <th>Ae 283.5</th> <th>I 17223</th> <th>Z 1276</th> <th>fb 14.52</th> <th>fs 0.88</th> <th>Ma 18.52</th> <th>Qa 16.63</th> <th>a 0.73</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td colspan="12" style="text-align: center;">断面欠損無</td> </tr> <tr> <td rowspan="6">2/4 ちを</td> <td colspan="4"> </td> <td colspan="2">荷重</td> <td>Mm</td> <td>Q1</td> <td>Q2</td> <td colspan="3">m</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>P1</td> <td>0.80</td> <td>0.36</td> <td>0.20</td> <td>0.60</td> <td colspan="3">0.03</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>P2</td> <td>0.83</td> <td>0.76</td> <td>0.42</td> <td>0.42</td> <td colspan="3">0.04</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>P3</td> <td>0.40</td> <td>0.36</td> <td>0.20</td> <td>0.20</td> <td colspan="3">0.02</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td colspan="2">合計</td> <td>1.48</td> <td>0.82</td> <td>1.21</td> <td colspan="3">0.08</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td colspan="2">検定</td> <td>0.08</td> <td>0.05</td> <td>0.07</td> <td colspan="3">0.11</td> </tr> <tr> <td colspan="4">モーメント図</td> <td colspan="2">判定</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td colspan="3">OK</td> </tr> <tr> <td colspan="4"> </td> <td colspan="2">荷重及び区分</td> <td colspan="6">G + P</td> </tr> <tr> <td colspan="4">たわみ図</td> <td colspan="8"></td> </tr> <tr> <td colspan="4"> </td> <td colspan="8"></td> </tr> </tbody> </table>												階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 14.52	fs 0.88	Ma 18.52	Qa 16.63	a 0.73	断面欠損無												2/4 ちを					荷重		Mm	Q1	Q2	m							P1	0.80	0.36	0.20	0.60	0.03							P2	0.83	0.76	0.42	0.42	0.04							P3	0.40	0.36	0.20	0.20	0.02							合計		1.48	0.82	1.21	0.08							検定		0.08	0.05	0.07	0.11			モーメント図				判定		OK	OK	OK	OK							荷重及び区分		G + P						たわみ図																							
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 14.52	fs 0.88	Ma 18.52	Qa 16.63	a 0.73																																																																																																																																																	
断面欠損無																																																																																																																																																												
2/4 ちを					荷重		Mm	Q1	Q2	m																																																																																																																																																		
					P1	0.80	0.36	0.20	0.60	0.03																																																																																																																																																		
					P2	0.83	0.76	0.42	0.42	0.04																																																																																																																																																		
					P3	0.40	0.36	0.20	0.20	0.02																																																																																																																																																		
					合計		1.48	0.82	1.21	0.08																																																																																																																																																		
					検定		0.08	0.05	0.07	0.11																																																																																																																																																		
モーメント図				判定		OK	OK	OK	OK																																																																																																																																																			
				荷重及び区分		G + P																																																																																																																																																						
たわみ図																																																																																																																																																												

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
2/る 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	1.08	0.49	0.54	0.54	0.04
					合 計		0.49	0.54	0.54	0.04
					検 定		0.09	0.06	0.06	0.10
					判 定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
2/ぬ 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	0.80	0.36	0.40	0.40	0.03
					合 計		0.36	0.40	0.40	0.03
					検 定		0.06	0.04	0.04	0.07
					判 定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
2/1 6 8						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.41	0.19	0.20	0.20	0.01
						P2	0.03	0.01	0.03	0.01	0.00
						W10.30 × 1.30	0.04	0.04	0.20	0.00	
						合計		0.23	0.27	0.41	0.02
						検定		0.04	0.03	0.04	0.05
					判定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
2/1 8 10						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						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				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 12.0 × 39.0	Ae 468.0	I 59319	Z 3042	fb 14.52	fs 0.88	Ma 44.17	Qa 27.46	a 0.36
断面欠損無											
1/い 5 7						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	P1	4.30	1.96	2.15	2.15						
		3.87				0.01					
	P2	0.35	0.16	0.18	0.18	0.00					
	P3	0.73	0.33	0.37	0.37	0.00					
	P4	1.62	0.73	0.81	0.81						
		0.75				0.00					
	P5	1.56	0.71	0.78	0.78						
		1.08				0.00					
	P6	5.66	2.57	2.83	2.83						
	4.69				0.01						
W10.49 × 2.80		0.57	1.26	1.26	0.00						
合計		7.04	8.37	8.37	0.02						
検 定		0.16	0.30	0.30	0.06						
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分			G + P								
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 39.0	Ae 409.5	I 51904	Z 2662	fb 14.52	fs 0.88	Ma 38.65	Qa 24.02	a 0.55
断面欠損無											
1/6 い に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	P1	4.69	1.42	1.56	3.13						
		3.24				0.02					
	P2	8.48	5.15	5.66	2.83						
		7.03				0.04					
	W10.30 × 1.30		0.11	0.30	0.06	0.00					
	W20.30 × 1.30		0.05	0.06	0.30	0.00					
	W30.59 × 0.46		0.22	0.37	0.37	0.00					
	W41.30 × 0.46		0.49	0.81	0.81						
		0.60 × 0.46				0.00					
W50.59 × 0.46		0.19	0.33	0.16	0.00						
W61.30 × 0.46		0.41	0.72	0.36							
	0.60 × 0.46				0.00						
W70.59 × 0.46		0.04	0.04	0.20	0.00						
W81.30 × 0.46		0.08	0.09	0.45							
	0.60 × 0.46				0.00						
合計		8.15	9.92	8.66	0.07						
検 定		0.21	0.41	0.36	0.13						
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分			G + P								

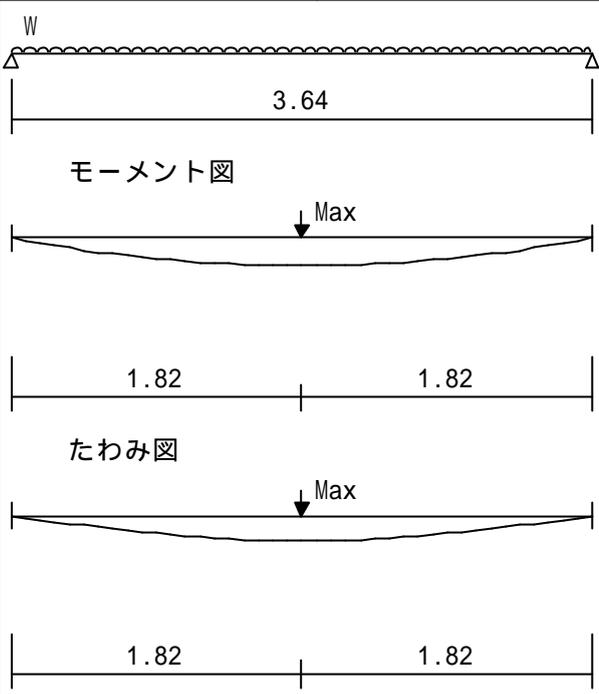
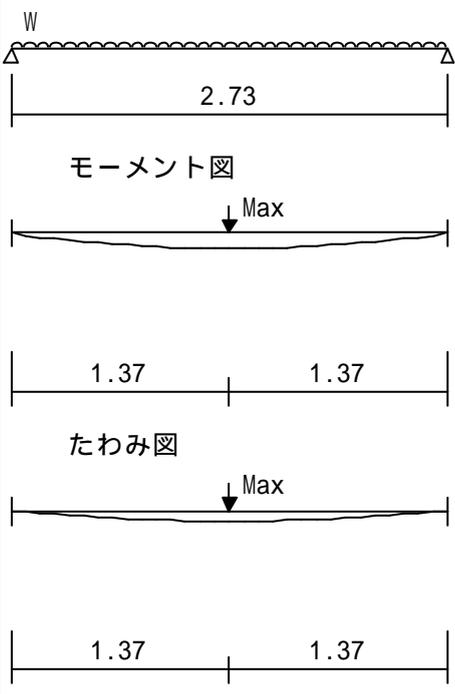
長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/7 り を					荷重		M m	Q1	Q2	m	
					W10.30 × 1.30	0.36	0.53	0.53	0.04		
					W20.59 × 0.26	0.11	0.09	0.18	0.01		
					W31.30 × 0.26	0.24	0.20	0.41			
					0.60 × 0.26				0.01		
					W40.59 × 0.26	0.03	0.12	0.02	0.00		
					W51.30 × 0.26	0.07	0.25	0.05			
					0.60 × 0.26				0.00		
					W60.59 × 0.46	0.25	0.37	0.37	0.03		
					W71.30 × 0.46	0.55	0.81	0.81			
					0.60 × 0.46				0.03		
					W80.59 × 0.20	0.08	0.07	0.14	0.01		
					W91.30 × 0.20	0.19	0.16	0.31			
					0.60 × 0.20				0.01		
					W10.59 × 0.20	0.02	0.09	0.02	0.00		
					W11.30 × 0.20	0.05	0.20	0.04			
					0.60 × 0.20				0.00		
				W10.30 × 1.72	0.37	0.31	0.62	0.04			
				W10.30 × 1.72	0.11	0.39	0.08	0.01			
				合 計	2.44	3.58	3.58	0.22			
				検 定	0.30	0.32	0.32	0.40			
				判 定	OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分	G + P						

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
断面欠損無											
1/8 ぬ を					荷重		M m	Q1	Q2	m	
					W10.30 × 1.30	0.16	0.35	0.35	0.01		
					W20.30 × 1.30	0.16	0.35	0.35	0.01		
					W30.59 × 0.06	0.01	0.03	0.03	0.00		
					W41.30 × 0.06	0.03	0.06	0.06			
					0.60 × 0.06				0.00		
					W50.59 × 0.91	0.11	0.12	0.37	0.01		
					W61.30 × 0.91	0.24	0.27	0.81			
					0.60 × 0.91				0.01		
					W70.59 × 0.91	0.11	0.37	0.12	0.01		
				W81.30 × 0.91	0.24	0.81	0.27				
				0.60 × 0.91				0.01			
				W90.59 × 0.41	0.10	0.22	0.22	0.01			
				W10.30 × 0.41	0.22	0.48	0.48				
				0.60 × 0.41				0.01			
				W10.30 × 0.89	0.11	0.24	0.24	0.01			
				合 計	1.50	3.30	3.30	0.10			
				検 定	0.26	0.36	0.36	0.28			
				判 定	OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分	G + P						
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 12.0 × 24.0	Ae 288.0	I 13824	Z 1152	fb 14.52	fs 0.88	Ma 16.73	Qa 16.90	a 0.73
断面欠損無											
1/1 ち を					荷重		M m	Q1	Q2	m	
					W1	0.49	0.82	0.90	0.90	0.06	
					W20.59 × 0.91	0.67	0.49	0.49	0.05		
					W31.30 × 0.91	1.47	1.08	1.08			
					0.60 × 0.91				0.05		
					W40.59 × 0.91	0.11	0.43	0.06	0.01		
					W51.30 × 0.91	0.24	0.94	0.13			
					0.60 × 0.91				0.01		
					W60.59 × 0.91	0.11	0.06	0.43	0.01		
					W71.30 × 0.91	0.24	0.13	0.94			
				0.60 × 0.91				0.01			
				合 計	3.67	4.03	4.03	0.20			
				検 定	0.22	0.24	0.24	0.28			
				判 定	OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分	G + P						

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73	
断面欠損無												
1/6 ち を					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
	W10.59 × 0.46				0.06	0.21	0.03	0.01				
	W21.30 × 0.46				0.12	0.47	0.07					
	0.60 × 0.46							0.01				
	W30.59 × 0.46				0.39	0.27	0.46	0.03				
	W41.30 × 0.46				0.86	0.61	1.01					
	0.60 × 0.46							0.03				
W50.59 × 0.46				0.44	0.49	0.49	0.04					
W61.30 × 0.46				0.98	1.08	1.08						
0.60 × 0.46							0.04					
合 計							2.85	3.13	3.13	0.16		
検 定							0.19	0.21	0.21	0.22		
判 定							OK	OK	OK	OK		
荷重及び区分							G + P					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55	
断面欠損無												
1/3 ほ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
	W10.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03				
	W21.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81					
	0.60 × 0.46							0.03				
	W30.59 × 0.46				0.19	0.33	0.16	0.02				
	W41.30 × 0.46				0.43	0.72	0.36					
	0.60 × 0.46							0.02				
W50.59 × 0.46				0.06	0.04	0.20	0.01					
W61.30 × 0.46				0.12	0.09	0.45						
0.60 × 0.46							0.01					
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12		
検 定							0.19	0.21	0.21	0.22		
判 定							OK	OK	OK	OK		
荷重及び区分							G + P					

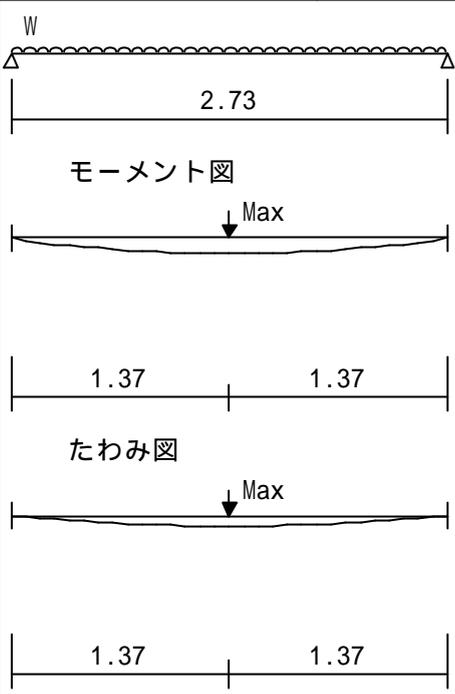
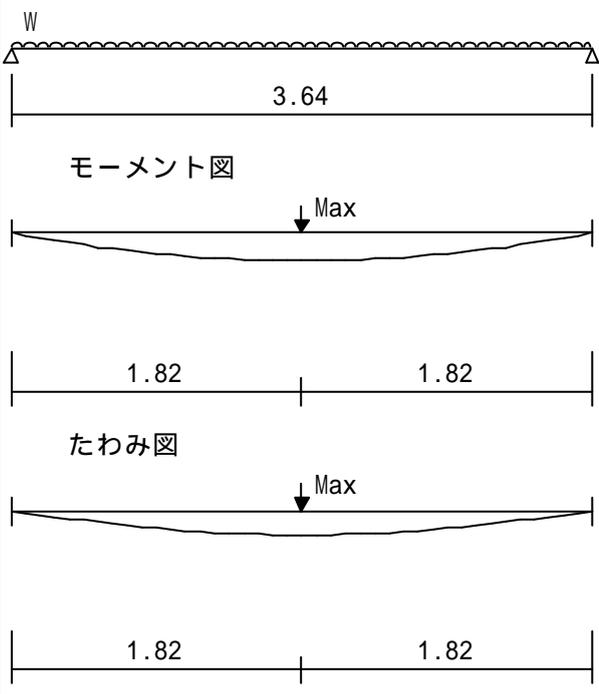
長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/5 い に	<p>モーメント図</p>				<p>荷重</p> <p>W10.59 × 0.46</p> <p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p> <p>W30.59 × 0.46</p> <p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p>		Mm	Q1	Q2	m	
					合計		1.60	2.35	2.35	0.12	
					検定		0.19	0.21	0.21	0.22	
					判定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				
1/5 ほ ち	<p>モーメント図</p>				<p>荷重</p> <p>W10.59 × 0.46</p> <p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p> <p>W30.59 × 0.46</p> <p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p>		Mm	Q1	Q2	m	
					合計		1.60	2.35	2.35	0.12	
					検定		0.19	0.21	0.21	0.22	
					判定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73
断面欠損無											
1/5 ち を	<p>モーメント図</p>				<p>荷重</p> <p>M m</p> <p>Q1</p> <p>Q2</p> <p>m</p>						
	<p>たわみ図</p>				<p>W10.59 × 0.46</p> <p>0.44</p> <p>0.49</p> <p>0.49</p> <p>0.04</p>						
					<p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.98</p> <p>1.08</p> <p>1.08</p>						
					<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.44</p> <p>0.49</p> <p>0.49</p> <p>0.04</p>						
					<p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.98</p> <p>1.08</p> <p>1.08</p>						
					<p>0.60 × 0.46</p> <p>2.85</p> <p>3.13</p> <p>3.13</p> <p>0.16</p>						
合計											
検 定											
判 定											
荷重及び区分											
G + P											
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/3 い に	<p>モーメント図</p>				<p>荷重</p> <p>M m</p> <p>Q1</p> <p>Q2</p> <p>m</p>						
	<p>たわみ図</p>				<p>W10.59 × 0.46</p> <p>0.25</p> <p>0.37</p> <p>0.37</p> <p>0.03</p>						
					<p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.55</p> <p>0.81</p> <p>0.81</p>						
					<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.20</p> <p>0.04</p> <p>0.01</p>						
					<p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.12</p> <p>0.45</p> <p>0.09</p>						
					<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.19</p> <p>0.16</p> <p>0.33</p> <p>0.02</p>						
合計											
検 定											
判 定											
荷重及び区分											
G + P											

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/6 ほ ち					<p style="text-align: center;">荷重</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.46				0.19	0.33	0.16	0.02			
	W21.30 × 0.46				0.43	0.72	0.36				
	0.60 × 0.46							0.02			
	W30.59 × 0.46				0.06	0.04	0.20	0.01			
	W41.30 × 0.46				0.12	0.09	0.45				
	0.60 × 0.46							0.01			
W50.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03				
W61.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81					
0.60 × 0.46							0.03				
合計				1.60	2.35	2.35	0.12				
検 定				0.19	0.21	0.21	0.22				
判 定				OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分				G + P							
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 14.52	fs 0.88	Ma 14.64	Qa 14.78	a 0.73
断面欠損無											
1/4 ち を					<p style="text-align: center;">荷重</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.46				0.06	0.21	0.03	0.01			
	W21.30 × 0.46				0.12	0.47	0.07				
	0.60 × 0.46							0.01			
	W30.59 × 0.46				0.44	0.49	0.49	0.04			
	W41.30 × 0.46				0.98	1.08	1.08				
	0.60 × 0.46							0.04			
W50.59 × 0.46				0.33	0.24	0.24	0.03				
W61.30 × 0.46				0.73	0.54	0.54					
0.60 × 0.46							0.03				
W70.59 × 0.46				0.06	0.03	0.21	0.01				
W81.30 × 0.46				0.12	0.07	0.47					
0.60 × 0.46							0.01				
合計				2.85	3.13	3.13	0.16				
検 定				0.19	0.21	0.21	0.22				
判 定				OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分				G + P							

長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/4 い に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W10.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W21.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46								0.03		
	W30.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W41.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
0.60 × 0.46								0.03			
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12	
検 定							0.19	0.21	0.21	0.22	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/4 ほ ち						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W10.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W21.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46								0.03		
	W30.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W41.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
0.60 × 0.46								0.03			
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12	
検 定							0.19	0.21	0.21	0.22	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				

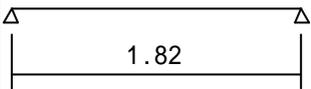
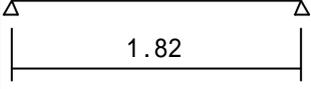
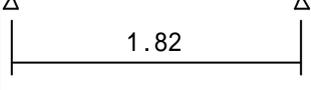
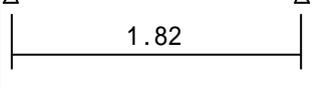
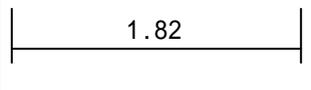
長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 12.0 × 24.0	Ae 288.0	I 13824	Z 1152	fb 14.52	fs 0.88	Ma 16.73	Qa 16.90	a 0.73
断面欠損無											
1/1 に ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				W1	0.49	0.82	0.90	0.90	0.06	
	<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				W20.59 × 0.46	0.33	0.24	0.24	0.02		
	<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				W31.30 × 0.46	0.73	0.54	0.54	0.03		
	<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				W40.59 × 0.46	0.06	0.21	0.03	0.01		
	<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				W51.30 × 0.46	0.12	0.47	0.07	0.01		
	<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				W60.59 × 0.46	0.06	0.03	0.21	0.01		
<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				W71.30 × 0.46	0.12	0.07	0.47	0.01			
<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				合計		2.24	2.46	2.46	0.13		
				検 定		0.13	0.15	0.15	0.18		
				判 定		OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55
断面欠損無											
1/3 7 1 0					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				P1	0.37	0.22	0.12	0.24	0.02	
	<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				P2	0.81	0.49	0.27	0.54	0.02	
	<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				P3	0.37	0.22	0.12	0.24	0.02	
	<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				P4	0.81	0.49	0.27	0.54	0.02	
	<p style="text-align: center;">モーメント図</p>				合計		1.42	0.78	1.57	0.08	
	<p style="text-align: center;">たわみ図</p>				検 定		0.17	0.07	0.14	0.15	
				判 定		OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P					

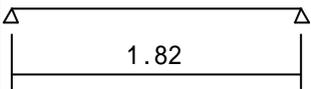
長期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 14.52	fs 0.88	Ma 8.23	Qa 11.09	a 0.55	
断面欠損無												
1/は 7 10	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
						P1	0.37	0.22	0.12	0.24	0.02	
						P2	0.81	0.49	0.27	0.54		
							0.37				0.02	
						P3	0.37	0.22	0.12	0.24	0.02	
						P4	0.81	0.49	0.27	0.54		
合計			1.42	0.78	1.57	0.08						
検定			0.17	0.07	0.14	0.15						
判定			OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分			G + P									
階/通 支点 1/又10	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
						W10.57 × 1.15		0.61	0.89	0.89	0.06	
						合計			0.61	0.89	0.89	0.06
						検定			0.06	0.07	0.07	0.12
						判定			OK	OK	OK	OK
						荷重及び区分			G + P			

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
1/と 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
1/ぬ 1 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
1/る 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
1/り 1 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 5.72 9.24 0.36		
断面欠損無										
1/る 1 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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			

長期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 14.52	fs 0.88	Ma 5.72	Qa 9.24	a 0.36
			断面欠損無								
1/1 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					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				

(2) 短期時の検討

検定値 Mm / Ma Qn / Qa
 m / a

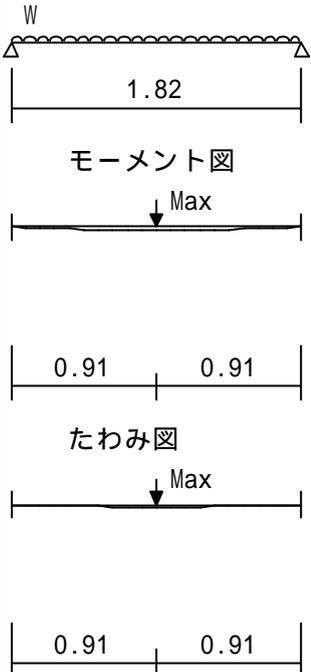
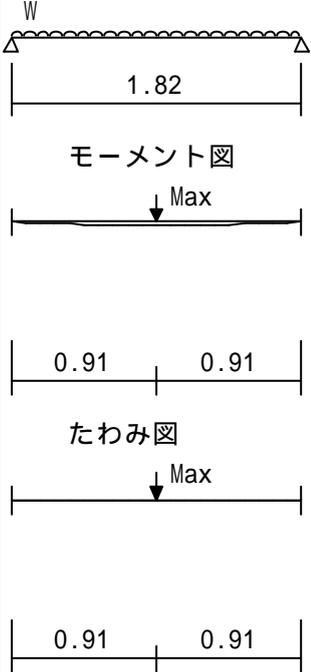
短期時 梁

階 / 通 支点	材種	E	B × D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	a	
	米松E130	12740	10.5 × 27.0	283.5	17223	1276	21.12	1.28	26.94	24.19	1.46	
断面欠損無												
3 / に 2 6	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	P1	0.35	0.16	0.09	0.26	0.01						
	P2	0.68	0.31	0.17	0.51	0.02						
	P3	0.56	0.25	0.42	0.14	0.02						
	P4	1.08	0.49	0.81	0.27	0.03						
	P5	0.41	0.38	0.21	0.21	0.02						
	P6	0.80	0.73	0.40	0.40	0.04						
	P7	0.23	0.10	0.06	0.17	0.01						
	P8	0.44	0.20	0.11	0.33	0.01						
	P9	0.24	0.22	0.12	0.12	0.01						
	P10	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02						
	合計		3.26	2.61	2.64	0.19						
	検定		0.12	0.11	0.11	0.13						
	判定		OK	OK	OK	OK						
	荷重及び区分		G + P + S									
3 / へ 2 6	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	P1	0.58	0.53	0.29	0.29	0.03						
	P2	1.11	1.01	0.55	0.55	0.05						
	P3	0.43	0.20	0.32	0.11	0.01						
	P4	0.83	0.38	0.62	0.21	0.03						
	P5	0.28	0.13	0.07	0.21	0.01						
	P6	0.54	0.24	0.13	0.40	0.02						
	P7	0.21	0.09	0.05	0.15	0.01						
	P8	0.39	0.18	0.10	0.30	0.01						
	P9	0.21	0.09	0.16	0.05	0.01						
	P10	0.40	0.18	0.30	0.10	0.01						
	合計		3.03	2.60	2.37	0.18						
	検定		0.11	0.11	0.10	0.12						
	判定		OK	OK	OK	OK						
	荷重及び区分		G + P + S									

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/7 へ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	P1		0.56	0.25	0.28	0.28	0.02				
	P2		1.08	0.49	0.54	0.54	0.04				
	W10.30 × 1.30		0.16	0.35	0.35	0.01					
	合 計		0.90	1.17	1.17	0.07					
	検 定		0.11	0.09	0.09	0.10					
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/い 7 9					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.57 × 0.60		0.14	0.31	0.31	0.01					
	W20.35 × 0.60		0.09	0.19	0.19	0.01					
	W30.67 × 0.46		0.13	0.28	0.28	0.01					
	W40.35 × 0.46		0.07	0.14	0.14	0.01					
	W50.49 × 1.40		0.29	0.63	0.63	0.03					
合 計		0.71	1.55	1.55	0.06						
検 定		0.08	0.12	0.12	0.09						
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/ち 3 5	 <p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.57 × 0.60				0.14	0.31	0.31	0.01			
	W20.35 × 0.60				0.09	0.19	0.19	0.01			
	W30.67 × 0.46				0.13	0.28	0.28	0.01			
	W40.35 × 0.46				0.07	0.14	0.14	0.01			
	W50.49 × 1.40				0.29	0.63	0.63	0.03			
	合計				0.71	1.55	1.55	0.06			
検定				0.08	0.12	0.12	0.09				
判定				OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分				G + P + S							
断面欠損無											
3/い 3 5	 <p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.57 × 0.60				0.14	0.31	0.31	0.01			
	W20.35 × 0.60				0.09	0.19	0.19	0.01			
	W30.67 × 0.46				0.13	0.28	0.28	0.01			
	W40.35 × 0.46				0.07	0.14	0.14	0.01			
	W50.49 × 1.40				0.29	0.63	0.63	0.03			
	合計				0.71	1.55	1.55	0.06			
検定				0.08	0.12	0.12	0.09				
判定				OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分				G + P + S							

短期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/ち 7 9						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						W10.57 × 0.60	0.14	0.31	0.31	0.01	
						W20.35 × 0.60	0.09	0.19	0.19	0.01	
						W30.67 × 0.46	0.13	0.28	0.28	0.01	
						W40.35 × 0.46	0.07	0.14	0.14	0.01	
						W50.49 × 1.40	0.29	0.63	0.63	0.03	
					合 計	0.71	1.55	1.55	0.06		
					検 定	0.08	0.12	0.12	0.09		
					判 定	OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分	G + P + S					
断面欠損無											
階 / 通 6 10						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.47	0.21	0.12	0.35	0.01
						P2	0.90	0.41	0.23	0.68	0.03
						P3	0.41	0.28	0.26	0.16	0.02
						P4	0.80	0.54	0.50	0.30	0.03
						P5	0.24	0.22	0.12	0.12	0.01
					P6	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02	
					合 計	2.10	1.46	1.84	0.13		
					検 定	0.08	0.06	0.08	0.09		
					判 定	OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分	G + P + S					

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 30.0	Ae 315.0	I 23625	Z 1575	fb 21.12	fs 1.28	Ma 33.26	Qa 26.88	a 0.73																																																																																																																																																																																					
断面欠損無																																																																																																																																																																																																
3/2 ほと						荷重		Mm	Q1	Q2	m																																																																																																																																																																																					
						P1	0.89	0.40	0.44	0.44	0.00																																																																																																																																																																																					
						P2	1.71	0.78	0.86	0.86	0.01																																																																																																																																																																																					
						W	10.57 × 0.60	0.14	0.31	0.31	0.00																																																																																																																																																																																					
						W	20.35 × 0.60	0.09	0.19	0.19	0.00																																																																																																																																																																																					
						W	30.67 × 0.46	0.13	0.28	0.28	0.00																																																																																																																																																																																					
						W	40.35 × 0.46	0.07	0.14	0.14	0.00																																																																																																																																																																																					
					W	50.49 × 1.40	0.29	0.63	0.63	0.00																																																																																																																																																																																						
					合計		1.89	2.85	2.85	0.02																																																																																																																																																																																						
					検定		0.06	0.11	0.11	0.03																																																																																																																																																																																						
					判定		OK	OK	OK	OK																																																																																																																																																																																						
					荷重及び区分		G + P + S																																																																																																																																																																																									
<table border="1"> <thead> <tr> <th>階/通 支点</th> <th>材種 米松E130</th> <th>E 12740</th> <th>B × D 10.5 × 27.0</th> <th>Ae 283.5</th> <th>I 17223</th> <th>Z 1276</th> <th>fb 21.12</th> <th>fs 1.28</th> <th>Ma 26.94</th> <th>Qa 24.19</th> <th>a 1.46</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td colspan="12" style="text-align: center;">断面欠損無</td> </tr> <tr> <td rowspan="7">3/3 2 6</td> <td colspan="5"> </td> <td colspan="2">荷重</td> <td>Mm</td> <td>Q1</td> <td>Q2</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>P1</td> <td>0.54</td> <td>0.25</td> <td>0.41</td> <td>0.14</td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>P2</td> <td>1.04</td> <td>0.47</td> <td>0.78</td> <td>0.26</td> <td>0.03</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>P3</td> <td>0.41</td> <td>0.19</td> <td>0.10</td> <td>0.31</td> <td>0.01</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>P4</td> <td>0.80</td> <td>0.36</td> <td>0.20</td> <td>0.60</td> <td>0.03</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>P5</td> <td>0.24</td> <td>0.22</td> <td>0.12</td> <td>0.12</td> <td>0.01</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>P6</td> <td>0.47</td> <td>0.43</td> <td>0.23</td> <td>0.23</td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>合計</td> <td></td> <td>1.92</td> <td>1.85</td> <td>1.66</td> <td>0.12</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>検定</td> <td></td> <td>0.07</td> <td>0.08</td> <td>0.07</td> <td>0.08</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>判定</td> <td></td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>荷重及び区分</td> <td></td> <td colspan="4">G + P + S</td> </tr> <tr> <td colspan="5"> </td> <td colspan="6"></td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td colspan="7"> </td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td colspan="7"> </td> </tr> </tbody> </table>												階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 21.12	fs 1.28	Ma 26.94	Qa 24.19	a 1.46	断面欠損無												3/3 2 6						荷重		Mm	Q1	Q2	m						P1	0.54	0.25	0.41	0.14	0.02						P2	1.04	0.47	0.78	0.26	0.03						P3	0.41	0.19	0.10	0.31	0.01						P4	0.80	0.36	0.20	0.60	0.03						P5	0.24	0.22	0.12	0.12	0.01						P6	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02						合計		1.92	1.85	1.66	0.12						検定		0.07	0.08	0.07	0.08						判定		OK	OK	OK	OK						荷重及び区分		G + P + S																																						
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 21.12	fs 1.28	Ma 26.94	Qa 24.19	a 1.46																																																																																																																																																																																					
断面欠損無																																																																																																																																																																																																
3/3 2 6						荷重		Mm	Q1	Q2	m																																																																																																																																																																																					
						P1	0.54	0.25	0.41	0.14	0.02																																																																																																																																																																																					
						P2	1.04	0.47	0.78	0.26	0.03																																																																																																																																																																																					
						P3	0.41	0.19	0.10	0.31	0.01																																																																																																																																																																																					
						P4	0.80	0.36	0.20	0.60	0.03																																																																																																																																																																																					
						P5	0.24	0.22	0.12	0.12	0.01																																																																																																																																																																																					
						P6	0.47	0.43	0.23	0.23	0.02																																																																																																																																																																																					
					合計		1.92	1.85	1.66	0.12																																																																																																																																																																																						
					検定		0.07	0.08	0.07	0.08																																																																																																																																																																																						
					判定		OK	OK	OK	OK																																																																																																																																																																																						
					荷重及び区分		G + P + S																																																																																																																																																																																									

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/5 へ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.56	0.25	0.28	0.28	0.02	
					P2	1.08	0.49	0.54	0.54	0.04	
					合 計		0.74	0.82	0.82	0.05	
					検 定		0.09	0.06	0.06	0.07	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/8 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.49	0.22	0.24	0.24	0.02	
					P2	0.94	0.43	0.47	0.47	0.03	
					合 計		0.65	0.71	0.71	0.05	
					検 定		0.08	0.05	0.05	0.07	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/4 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.49	0.22	0.24	0.24	0.02	
					P2	0.94	0.43	0.47	0.47	0.03	
					合計		0.65	0.71	0.71	0.05	
					検定		0.08	0.05	0.05	0.07	
					判定		OK	OK	OK	OK	
モーメント図				Max							
				Max							
				Max							
断面欠損無											
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.36
断面欠損無											
3/10 と ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.10	0.00	0.00	0.10	0.00	
					P2	0.06	0.00	0.00	0.06	0.00	
					W10.57 × 0.60		0.04	0.16	0.16	0.00	
					W20.35 × 0.60		0.02	0.10	0.10	0.00	
					W30.67 × 0.46		0.03	0.14	0.14	0.00	
				W40.35 × 0.46		0.02	0.07	0.07	0.00		
				W50.49 × 1.40		0.07	0.31	0.31	0.00		
				合計		0.18	0.78	0.94	0.00		
				検定		0.02	0.06	0.07	0.01		
				判定		OK	OK	OK	OK		
モーメント図				Max							
				Max							
				Max							
断面欠損無											
荷重及び区分				G + P + S							

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/3 へち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.41	0.19	0.21	0.21	0.01	
					P2	0.80	0.36	0.40	0.40	0.03	
					合計		0.55	0.61	0.61	0.04	
					検定		0.07	0.05	0.05	0.06	
					判定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
3/9 へち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.41	0.19	0.21	0.21	0.01	
					P2	0.80	0.36	0.40	0.40	0.03	
					合計		0.55	0.61	0.61	0.04	
					検定		0.07	0.05	0.05	0.06	
					判定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 30.0	Ae 315.0	I 23625	Z 1575	fb 26.40	fs 1.60	Ma 41.58	Qa 33.60	a 1.46
断面欠損無											
2/6 に ち					荷重		M	m	Q1	Q2	m
					P 1	3.31	3.01	1.66	1.66		
						3.31				0.11	
					P 2	0.44	0.20	0.33	0.11		
						0.44				0.01	
					P 3	26.95	12.26	20.21	6.74	0.62	
					P 4	0.18	0.16	0.09	0.09	0.01	
					P 5	0.49	0.22	0.37	0.12	0.01	
					P 6	1.08	0.49	0.81	0.27		
						0.50				0.01	
					P 7	0.49	0.22	0.12	0.37	0.01	
					P 8	1.08	0.49	0.27	0.81		
						0.50				0.01	
					P 9	0.49	0.44	0.24	0.24	0.02	
					P 10	1.08	0.98	0.54	0.54		
						0.50				0.02	
					W10.30 × 1.30		0.32	0.18	0.53	0.01	
					W20.30 × 1.30		0.08	0.31	0.04	0.00	
					W30.30 × 1.30		0.24	0.22	0.13	0.01	
					W40.59 × 0.46		0.06	0.03	0.21	0.00	
					W51.30 × 0.46		0.12	0.07	0.47		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W60.59 × 0.46		0.17	0.09	0.15	0.01	
					W71.30 × 0.46		0.37	0.20	0.34		
					0.60 × 0.46					0.01	
					W80.59 × 0.91		0.11	0.43	0.06	0.01	
					W91.30 × 0.91		0.24	0.94	0.13		
					0.60 × 0.91					0.01	
					W10.59 × 0.91		0.33	0.31	0.18	0.01	
					W11.30 × 0.91		0.73	0.67	0.40		
				0.60 × 0.91					0.01		
				W12.59 × 0.91		0.33	0.18	0.31	0.01		
				W13.30 × 0.91		0.73	0.40	0.67			
				0.60 × 0.91					0.01		
				W14.59 × 0.91		0.11	0.06	0.43	0.01		
				W15.30 × 0.91		0.24	0.13	0.94			
				0.60 × 0.91					0.01		
				W16.59 × 0.46		0.06	0.21	0.03	0.00		
				W17.30 × 0.46		0.12	0.47	0.07			
				0.60 × 0.46					0.00		
				W18.59 × 0.46		0.17	0.15	0.09	0.01		
				W19.30 × 0.46		0.37	0.34	0.20			
				0.60 × 0.46					0.01		

短期時 梁

									合 計	23.40	30.04	16.34	0.98
									検 定	0.56	0.89	0.49	0.67
									判 定	OK	OK	OK	OK
									荷重及び区分	G + P + K			
階 / 通 支 点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09	断面欠損無	
2/7 い に	W						荷重	Mm	Q1	Q2	m		
							W10.59 × 0.46	0.25	0.37	0.37	0.03		
	モーメント図						W21.30 × 0.46	0.55	0.81	0.81			
							0.60 × 0.46				0.03		
	たわみ図						W30.59 × 0.26	0.03	0.12	0.02	0.00		
							W41.30 × 0.26	0.07	0.25	0.05			
	1.37 1.37						0.60 × 0.26				0.00		
	W50.59 × 0.26						0.08	0.07	0.07	0.01			
	W61.30 × 0.26						0.17	0.15	0.15				
	0.60 × 0.26									0.01			
	W70.59 × 0.26						0.03	0.02	0.12	0.00			
	W81.30 × 0.26						0.07	0.05	0.25				
	0.60 × 0.26									0.00			
	W90.59 × 0.20						0.02	0.09	0.02	0.00			
	W10.30 × 0.20						0.05	0.20	0.04				
	0.60 × 0.20									0.00			
	W10.59 × 0.20						0.06	0.05	0.05	0.01			
	W12.30 × 0.20						0.13	0.12	0.12				
	0.60 × 0.20									0.01			
	W13.59 × 0.20						0.02	0.02	0.09	0.00			
	W14.30 × 0.20						0.05	0.04	0.20				
0.60 × 0.20									0.00				
W15.30 × 1.72						0.11	0.39	0.08	0.01				
W16.30 × 1.72						0.27	0.23	0.23	0.03				
W17.30 × 1.72						0.11	0.08	0.39	0.01				
合 計						2.08	3.05	3.05	0.18				
検 定						0.17	0.19	0.19	0.16				
判 定						OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分						G + P + S							

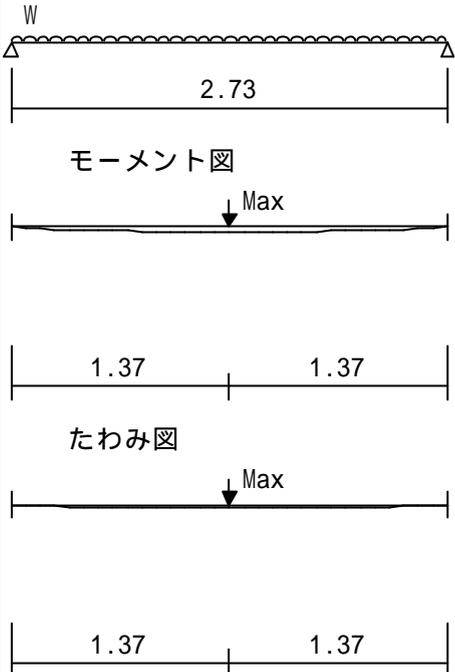
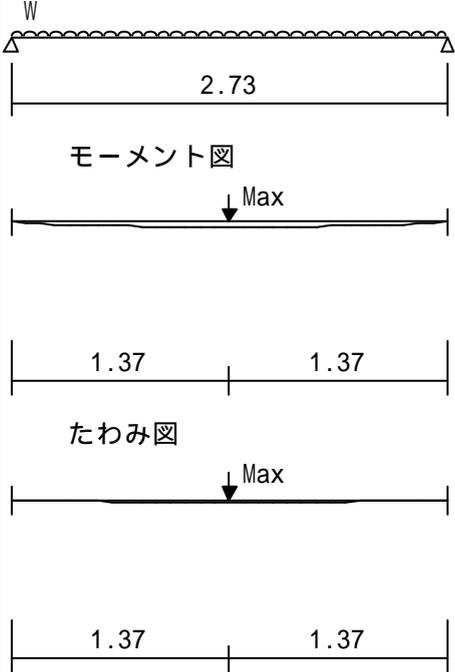
短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
2/3 ち る						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						W10.57 × 0.60	0.32	0.47	0.47	0.04	
						W20.35 × 0.60	0.19	0.29	0.29	0.02	
						W30.67 × 0.46	0.28	0.42	0.42	0.03	
						W40.35 × 0.46	0.15	0.22	0.22	0.02	
						W50.49 × 1.40	0.64	0.94	0.94	0.08	
					合 計	1.59	2.33	2.33	0.19		
					検 定	0.13	0.14	0.14	0.17		
					判 定	OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分	G + P + S					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 0.73
断面欠損無											
2/2 ろ に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.22	0.24	0.24	0.00
						P2	1.08	0.49	0.54	0.54	0.00
						0.50					0.00
						W10.49 × 2.80	0.57	1.26	1.26	0.01	
						W20.59 × 0.91	0.11	0.37	0.12	0.00	
						W31.30 × 0.91	0.24	0.81	0.27		
						0.60 × 0.91					0.00
						W40.59 × 0.91	0.11	0.12	0.37	0.00	
						W51.30 × 0.91	0.24	0.27	0.81		
					0.60 × 0.91					0.00	
					合 計	2.00	3.60	3.60	0.03		
					検 定	0.09	0.17	0.17	0.04		
					判 定	OK	OK	OK	OK		
					荷重及び区分	G + P + S					

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 0.73												
断面欠損無																							
2/2 ほと					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
					P1	0.49	0.22	0.24	0.24	0.00													
					P2	1.08	0.49	0.54	0.54														
						0.50				0.00													
					W10.49 × 2.80	0.57	1.26	1.26	0.01														
					W20.59 × 0.91	0.11	0.37	0.12	0.00														
					W31.30 × 0.91	0.24	0.81	0.27															
					0.60 × 0.91				0.00														
					W40.59 × 0.91	0.11	0.12	0.37	0.00														
					W51.30 × 0.91	0.24	0.27	0.81															
0.60 × 0.91				0.00																			
合 計							2.00	3.60	3.60	0.03													
検 定							0.09	0.17	0.17	0.04													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																
2/8 にへ					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
					P1	0.18	0.07	0.09	0.09	0.01													
					W1	0.49	0.11	0.34	0.11	0.01													
					W20.30 × 2.60	0.17	0.53	0.18	0.01														
					W30.30 × 0.35	0.04	0.09	0.09	0.00														
					W40.65 × 0.35	0.09	0.20	0.20															
					0.30 × 0.35				0.00														
					W50.59 × 0.46	0.06	0.18	0.06	0.01														
					W61.30 × 0.46	0.13	0.40	0.13															
					0.60 × 0.46				0.01														
W70.59 × 0.46	0.05	0.06	0.18	0.01																			
W81.30 × 0.46	0.11	0.13	0.40																				
0.60 × 0.46				0.01																			
合 計							0.84	2.03	1.45	0.06													
検 定							0.10	0.15	0.11	0.08													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73												
												断面欠損無											

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09	
断面欠損無												
2/8 い に					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
	W10.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03				
	W21.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81	0.03				
	0.60 × 0.46							0.03				
	W30.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03				
	W41.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81	0.03				
	0.60 × 0.46							0.03				
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12		
検 定							0.13	0.15	0.15	0.11		
判 定							OK	OK	OK	OK		
荷重及び区分							G + P + S					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09	
断面欠損無												
2/9 い に					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
	W10.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03				
	W21.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81	0.03				
	0.60 × 0.46							0.03				
	W30.59 × 0.46				0.06	0.20	0.04	0.01				
	W41.30 × 0.46				0.12	0.45	0.09	0.01				
	0.60 × 0.46							0.01				
W50.59 × 0.46				0.14	0.12	0.12	0.02					
W61.30 × 0.46				0.31	0.27	0.27	0.02					
0.60 × 0.46							0.02					
W70.59 × 0.46				0.06	0.04	0.20	0.01					
W81.30 × 0.46				0.12	0.09	0.45	0.01					
0.60 × 0.46							0.01					
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12		
検 定							0.13	0.15	0.15	0.11		
判 定							OK	OK	OK	OK		
荷重及び区分							G + P + S					

短期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 1.46
断面欠損無											
2/ほ 2 6	P1,2,3,4 ↓					荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03
						P2	1.08	0.98	0.54	0.54	
							0.50				0.03
						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54						
		0.50			0.03						
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13	
検 定							0.13	0.07	0.07	0.09	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
2/ろ 2 6	P1,2,3,4 ↓					荷重		Mm	Q1	Q2	m
						P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03
						P2	1.08	0.98	0.54	0.54	
							0.50				0.03
						P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54						
		0.50			0.03						
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13	
検 定							0.13	0.07	0.07	0.09	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 1.46
断面欠損無											
2/と 2 6						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03					
	P2	1.08	0.98	0.54	0.54						
		0.50				0.03					
	P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03					
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54						
	0.50				0.03						
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13	
検 定							0.13	0.07	0.07	0.09	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
2/へ 2 6						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03					
	P2	1.08	0.98	0.54	0.54						
		0.50				0.03					
	P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03					
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54						
	0.50				0.03						
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13	
検 定							0.13	0.07	0.07	0.09	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 1.46
断面欠損無											
2/は 2 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	P1	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03					
	P2	1.08	0.98	0.54	0.54						
		0.50				0.03					
	P3	0.49	0.44	0.24	0.24	0.03					
	P4	1.08	0.98	0.54	0.54						
	0.50				0.03						
合 計							2.85	1.57	1.57	0.13	
検 定							0.13	0.07	0.07	0.09	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
2/9 へ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.46		0.06	0.18	0.06	0.01					
	W21.30 × 0.46		0.12	0.40	0.13						
	0.60 × 0.46					0.01					
	W30.59 × 0.46		0.06	0.06	0.18	0.01					
	W41.30 × 0.46		0.12	0.13	0.40						
	0.60 × 0.46					0.01					
	W50.59 × 0.46		0.06	0.18	0.06	0.01					
	W61.30 × 0.46		0.12	0.40	0.13						
	0.60 × 0.46					0.01					
W70.59 × 0.46		0.06	0.06	0.18	0.01						
W81.30 × 0.46		0.12	0.13	0.40							
0.60 × 0.46					0.01						
合 計							0.71	1.57	1.57	0.04	
検 定							0.09	0.12	0.12	0.06	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

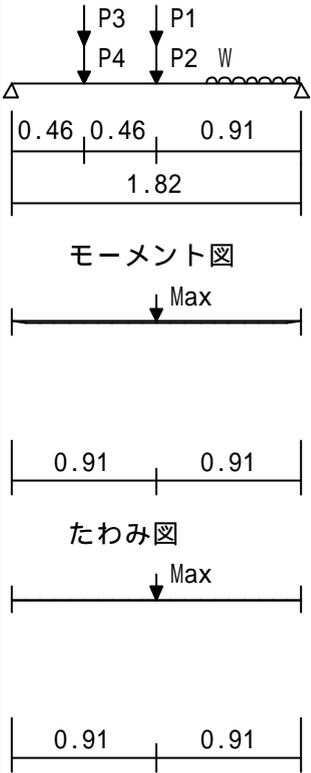
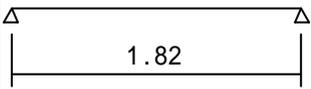
短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 21.12	fs 1.28	Ma 26.94	Qa 24.19	a 1.46	
断面欠損無												
2/6 ちを					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
					P1	0.21	0.10	0.16	0.05	0.01		
					P2	0.41	0.19	0.31	0.10	0.01		
					P3	0.56	0.25	0.14	0.42	0.02		
					P4	1.08	0.49	0.27	0.81	0.03		
					P5	0.41	0.38	0.21	0.21	0.02		
					P6	0.80	0.73	0.40	0.40	0.04		
				P7	0.21	0.19	0.10	0.10	0.01			
				P8	0.40	0.36	0.20	0.20	0.02			
				P9	0.12	0.05	0.09	0.03	0.00			
				P10	0.23	0.10	0.17	0.06	0.01			
				P11	0.04	0.02	0.03	0.01	0.00			
				合計		2.86	2.07	2.39	0.17			
				検定		0.11	0.09	0.10	0.11			
				判定		OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分		G + P + S						
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 27.0	Ae 283.5	I 17223	Z 1276	fb 21.12	fs 1.28	Ma 26.94	Qa 24.19	a 1.46	
断面欠損無												
2/4 ちを					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
					P1	0.41	0.19	0.10	0.31	0.01		
					P2	0.80	0.36	0.20	0.60	0.03		
					P3	0.43	0.39	0.22	0.22	0.02		
					P4	0.83	0.76	0.42	0.42	0.04		
					P5	0.21	0.19	0.10	0.10	0.01		
					P6	0.40	0.36	0.20	0.20	0.02		
				合計		2.25	1.24	1.85	0.12			
				検定		0.08	0.05	0.08	0.09			
				判定		OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分		G + P + S						

短期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
2/る 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.56	0.25	0.28	0.28	0.02	
					P2	1.08	0.49	0.54	0.54	0.04	
					合計		0.74	0.82	0.82	0.05	
					検定		0.09	0.06	0.06	0.07	
					判定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
2/ぬ 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.41	0.19	0.21	0.21	0.01	
					P2	0.80	0.36	0.40	0.40	0.03	
					合計		0.55	0.61	0.61	0.04	
					検定		0.07	0.05	0.05	0.06	
					判定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73												
断面欠損無																							
2/1 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
	P1		0.21	0.10	0.11	0.11	0.01																
	P2		0.41	0.19	0.20	0.20	0.01																
	P3		0.02	0.00	0.01	0.00	0.00																
	P4		0.03	0.01	0.03	0.01	0.00																
	W10.30 × 1.30		0.04	0.04	0.20	0.00																	
合計							0.33	0.39	0.52	0.03													
検 定							0.04	0.03	0.04	0.04													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73												
												断面欠損無											
												2/1 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
													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																

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 12.0 × 39.0	Ae 468.0	I 59319	Z 3042	fb 26.40	fs 1.60	Ma 80.31	Qa 49.92	a 0.73																																																																																																										
断面欠損無																																																																																																																					
1/い 5 7	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>						<table border="1"> <thead> <tr> <th>荷重</th> <th>M m</th> <th>Q1</th> <th>Q2</th> <th>m</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>P1</td> <td>4.30</td> <td>1.96</td> <td>2.15</td> <td>2.15</td> </tr> <tr> <td></td> <td>3.87</td> <td></td> <td></td> <td>0.01</td> </tr> <tr> <td>P2</td> <td>35.12</td> <td>15.98</td> <td>17.56</td> <td>17.56</td> </tr> <tr> <td>P3</td> <td>0.35</td> <td>0.16</td> <td>0.18</td> <td>0.18</td> </tr> <tr> <td>P4</td> <td>0.73</td> <td>0.33</td> <td>0.37</td> <td>0.37</td> </tr> <tr> <td>P5</td> <td>1.62</td> <td>0.73</td> <td>0.81</td> <td>0.81</td> </tr> <tr> <td></td> <td>0.75</td> <td></td> <td></td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>P6</td> <td>1.56</td> <td>0.71</td> <td>0.78</td> <td>0.78</td> </tr> <tr> <td></td> <td>1.08</td> <td></td> <td></td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>P7</td> <td>5.66</td> <td>2.57</td> <td>2.83</td> <td>2.83</td> </tr> <tr> <td></td> <td>4.69</td> <td></td> <td></td> <td>0.01</td> </tr> <tr> <td>W10.49 × 2.80</td> <td></td> <td>0.57</td> <td>1.26</td> <td>1.26</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td>23.02</td> <td>25.93</td> <td>25.93</td> </tr> <tr> <td>検定</td> <td></td> <td>0.29</td> <td>0.52</td> <td>0.52</td> </tr> <tr> <td>判定</td> <td></td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> </tr> <tr> <td colspan="2">荷重及び区分</td> <td colspan="4">G + P + K</td> </tr> </tbody> </table>					荷重	M m	Q1	Q2	m	P1	4.30	1.96	2.15	2.15		3.87			0.01	P2	35.12	15.98	17.56	17.56	P3	0.35	0.16	0.18	0.18	P4	0.73	0.33	0.37	0.37	P5	1.62	0.73	0.81	0.81		0.75			0.00	P6	1.56	0.71	0.78	0.78		1.08			0.00	P7	5.66	2.57	2.83	2.83		4.69			0.01	W10.49 × 2.80		0.57	1.26	1.26	合計		23.02	25.93	25.93	検定		0.29	0.52	0.52	判定		OK	OK	OK	荷重及び区分		G + P + K																							
	荷重	M m	Q1	Q2	m																																																																																																																
	P1	4.30	1.96	2.15	2.15																																																																																																																
		3.87			0.01																																																																																																																
	P2	35.12	15.98	17.56	17.56																																																																																																																
	P3	0.35	0.16	0.18	0.18																																																																																																																
	P4	0.73	0.33	0.37	0.37																																																																																																																
	P5	1.62	0.73	0.81	0.81																																																																																																																
		0.75			0.00																																																																																																																
	P6	1.56	0.71	0.78	0.78																																																																																																																
	1.08			0.00																																																																																																																	
P7	5.66	2.57	2.83	2.83																																																																																																																	
	4.69			0.01																																																																																																																	
W10.49 × 2.80		0.57	1.26	1.26																																																																																																																	
合計		23.02	25.93	25.93																																																																																																																	
検定		0.29	0.52	0.52																																																																																																																	
判定		OK	OK	OK																																																																																																																	
荷重及び区分		G + P + K																																																																																																																			
断面欠損無																																																																																																																					
1/6 いに	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>						<table border="1"> <thead> <tr> <th>荷重</th> <th>M m</th> <th>Q1</th> <th>Q2</th> <th>m</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>P1</td> <td>4.69</td> <td>1.42</td> <td>1.56</td> <td>3.13</td> </tr> <tr> <td></td> <td>3.24</td> <td></td> <td></td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td>P2</td> <td>8.48</td> <td>5.15</td> <td>5.66</td> <td>2.83</td> </tr> <tr> <td></td> <td>7.03</td> <td></td> <td></td> <td>0.04</td> </tr> <tr> <td>P3</td> <td>18.93</td> <td>11.49</td> <td>12.62</td> <td>6.31</td> </tr> <tr> <td>W10.30 × 1.30</td> <td></td> <td>0.11</td> <td>0.30</td> <td>0.06</td> </tr> <tr> <td>W20.30 × 1.30</td> <td></td> <td>0.05</td> <td>0.06</td> <td>0.30</td> </tr> <tr> <td>W30.59 × 0.46</td> <td></td> <td>0.22</td> <td>0.37</td> <td>0.37</td> </tr> <tr> <td>W41.30 × 0.46</td> <td></td> <td>0.49</td> <td>0.81</td> <td>0.81</td> </tr> <tr> <td></td> <td>0.60 × 0.46</td> <td></td> <td></td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>W50.59 × 0.46</td> <td></td> <td>0.19</td> <td>0.33</td> <td>0.16</td> </tr> <tr> <td>W61.30 × 0.46</td> <td></td> <td>0.41</td> <td>0.72</td> <td>0.36</td> </tr> <tr> <td></td> <td>0.60 × 0.46</td> <td></td> <td></td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>W70.59 × 0.46</td> <td></td> <td>0.04</td> <td>0.04</td> <td>0.20</td> </tr> <tr> <td>W81.30 × 0.46</td> <td></td> <td>0.08</td> <td>0.09</td> <td>0.45</td> </tr> <tr> <td></td> <td>0.60 × 0.46</td> <td></td> <td></td> <td>0.00</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td>19.64</td> <td>22.54</td> <td>14.97</td> </tr> <tr> <td>検定</td> <td></td> <td>0.28</td> <td>0.52</td> <td>0.34</td> </tr> <tr> <td>判定</td> <td></td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> </tr> <tr> <td colspan="2">荷重及び区分</td> <td colspan="4">G + P + K</td> </tr> </tbody> </table>					荷重	M m	Q1	Q2	m	P1	4.69	1.42	1.56	3.13		3.24			0.02	P2	8.48	5.15	5.66	2.83		7.03			0.04	P3	18.93	11.49	12.62	6.31	W10.30 × 1.30		0.11	0.30	0.06	W20.30 × 1.30		0.05	0.06	0.30	W30.59 × 0.46		0.22	0.37	0.37	W41.30 × 0.46		0.49	0.81	0.81		0.60 × 0.46			0.00	W50.59 × 0.46		0.19	0.33	0.16	W61.30 × 0.46		0.41	0.72	0.36		0.60 × 0.46			0.00	W70.59 × 0.46		0.04	0.04	0.20	W81.30 × 0.46		0.08	0.09	0.45		0.60 × 0.46			0.00	合計		19.64	22.54	14.97	検定		0.28	0.52	0.34	判定		OK	OK	OK	荷重及び区分		G + P + K			
	荷重	M m	Q1	Q2	m																																																																																																																
	P1	4.69	1.42	1.56	3.13																																																																																																																
		3.24			0.02																																																																																																																
	P2	8.48	5.15	5.66	2.83																																																																																																																
		7.03			0.04																																																																																																																
	P3	18.93	11.49	12.62	6.31																																																																																																																
	W10.30 × 1.30		0.11	0.30	0.06																																																																																																																
	W20.30 × 1.30		0.05	0.06	0.30																																																																																																																
	W30.59 × 0.46		0.22	0.37	0.37																																																																																																																
W41.30 × 0.46		0.49	0.81	0.81																																																																																																																	
	0.60 × 0.46			0.00																																																																																																																	
W50.59 × 0.46		0.19	0.33	0.16																																																																																																																	
W61.30 × 0.46		0.41	0.72	0.36																																																																																																																	
	0.60 × 0.46			0.00																																																																																																																	
W70.59 × 0.46		0.04	0.04	0.20																																																																																																																	
W81.30 × 0.46		0.08	0.09	0.45																																																																																																																	
	0.60 × 0.46			0.00																																																																																																																	
合計		19.64	22.54	14.97																																																																																																																	
検定		0.28	0.52	0.34																																																																																																																	
判定		OK	OK	OK																																																																																																																	
荷重及び区分		G + P + K																																																																																																																			
断面欠損無																																																																																																																					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 39.0	Ae 409.5	I 51904	Z 2662	fb 26.40	fs 1.60	Ma 70.27	Qa 43.68	a 1.09																																																																																																										

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/7 り を					荷重		M m	Q1	Q2	m	
					W10.30 × 1.30	0.36	0.53	0.53	0.04		
					W20.59 × 0.26	0.11	0.09	0.18	0.01		
					W31.30 × 0.26	0.24	0.20	0.41			
					0.60 × 0.26				0.01		
					W40.59 × 0.26	0.03	0.12	0.02	0.00		
					W51.30 × 0.26	0.07	0.25	0.05			
					0.60 × 0.26				0.00		
					W60.59 × 0.46	0.25	0.37	0.37	0.03		
					W71.30 × 0.46	0.55	0.81	0.81			
					0.60 × 0.46				0.03		
					W80.59 × 0.20	0.08	0.07	0.14	0.01		
					W91.30 × 0.20	0.19	0.16	0.31			
					0.60 × 0.20				0.01		
					W10.59 × 0.20	0.02	0.09	0.02	0.00		
					W11.30 × 0.20	0.05	0.20	0.04			
					0.60 × 0.20				0.00		
				W10.30 × 1.72	0.37	0.31	0.62	0.04			
				W10.30 × 1.72	0.11	0.39	0.08	0.01			
				合 計	2.44	3.58	3.58	0.22			
				検 定	0.20	0.22	0.22	0.20			
				判 定	OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分	G + P + S						

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
1/8 ぬ を					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.30 × 1.30	0.16	0.35	0.35	0.01		
					W20.30 × 1.30	0.16	0.35	0.35	0.01		
					W30.59 × 0.06	0.01	0.03	0.03	0.00		
					W41.30 × 0.06	0.03	0.06	0.06			
					0.60 × 0.06				0.00		
					W50.59 × 0.91	0.11	0.12	0.37	0.01		
					W61.30 × 0.91	0.24	0.27	0.81			
					0.60 × 0.91				0.01		
					W70.59 × 0.91	0.11	0.37	0.12	0.01		
				W81.30 × 0.91	0.24	0.81	0.27				
				0.60 × 0.91				0.01			
				W90.59 × 0.41	0.10	0.22	0.22	0.01			
				W10.30 × 0.41	0.22	0.48	0.48				
				0.60 × 0.41				0.01			
				W10.30 × 0.89	0.11	0.24	0.24	0.01			
				合 計	1.50	3.30	3.30	0.10			
				検 定	0.18	0.25	0.25	0.14			
				判 定	OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分	G + P + S						
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 12.0 × 24.0	Ae 288.0	I 13824	Z 1152	fb 21.12	fs 1.28	Ma 24.33	Qa 24.58	a 1.46
断面欠損無											
1/1 ち を					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W1	0.49	0.82	0.90	0.90	0.06	
					W20.59 × 0.91	0.67	0.49	0.49	0.05		
					W31.30 × 0.91	1.47	1.08	1.08			
					0.60 × 0.91				0.05		
					W40.38 × 0.91	0.43	0.31	0.31	0.03		
					W50.59 × 0.91	0.11	0.43	0.06	0.01		
					W61.30 × 0.91	0.24	0.94	0.13			
					0.60 × 0.91				0.01		
					W70.38 × 0.91	0.07	0.28	0.04	0.01		
				W80.59 × 0.91	0.11	0.06	0.43	0.01			
				W91.30 × 0.91	0.24	0.13	0.94				
				0.60 × 0.91				0.01			
				W10.38 × 0.91	0.07	0.04	0.28	0.01			
				合 計	4.24	4.66	4.66	0.25			
				検 定	0.17	0.19	0.19	0.17			
				判 定	OK	OK	OK	OK			
				荷重及び区分	G + P + S						

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 1.46
断面欠損無											
1/6 ち を	<p>モーメント図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	<p>たわみ図</p>				W10.59 × 0.46		0.06	0.21	0.03	0.01	
					W21.30 × 0.46		0.12	0.47	0.07		
					0.60 × 0.46					0.01	
					W30.59 × 0.46		0.39	0.27	0.46	0.03	
					W41.30 × 0.46		0.86	0.61	1.01		
					0.60 × 0.46					0.03	
				W50.59 × 0.46		0.44	0.49	0.49	0.04		
				W61.30 × 0.46		0.98	1.08	1.08			
				0.60 × 0.46					0.04		
				合 計		2.85	3.13	3.13	0.16		
				検 定		0.13	0.15	0.15	0.11		
				判 定		OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P + S					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/3 ほ ち	<p>モーメント図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	<p>たわみ図</p>				W10.59 × 0.46		0.25	0.37	0.37	0.03	
					W21.30 × 0.46		0.55	0.81	0.81		
					0.60 × 0.46					0.03	
					W30.59 × 0.46		0.19	0.33	0.16	0.02	
					W41.30 × 0.46		0.43	0.72	0.36		
					0.60 × 0.46					0.02	
				W50.59 × 0.46		0.06	0.04	0.20	0.01		
				W61.30 × 0.46		0.12	0.09	0.45			
				0.60 × 0.46					0.01		
				合 計		1.60	2.35	2.35	0.12		
				検 定		0.13	0.15	0.15	0.11		
				判 定		OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P + S					

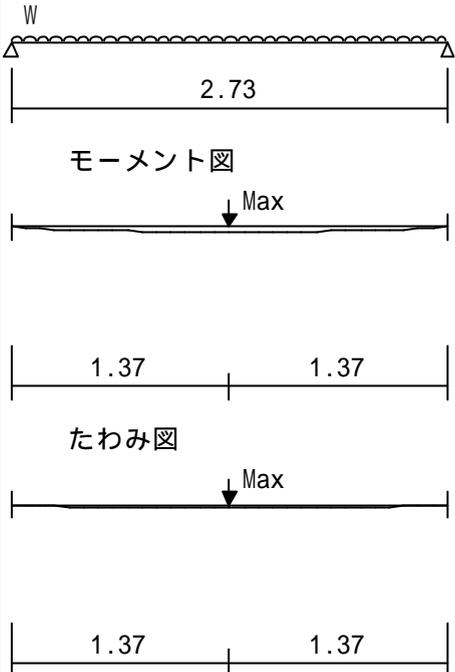
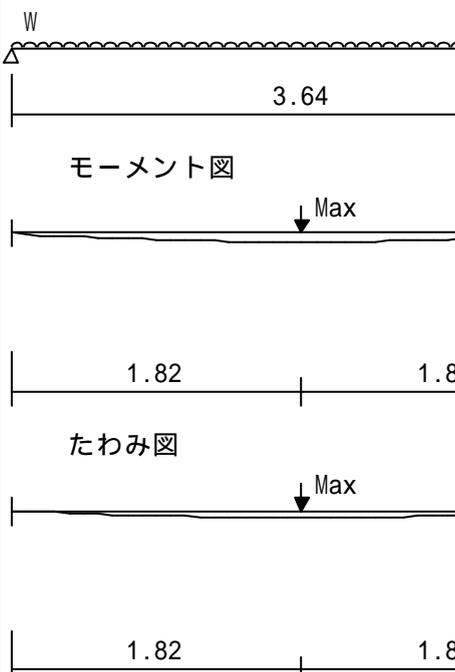
短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/5 い に					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.46		0.25	0.37	0.37	0.03	
					W21.30 × 0.46		0.55	0.81	0.81		
					0.60 × 0.46					0.03	
					W30.59 × 0.46		0.25	0.37	0.37	0.03	
					W41.30 × 0.46		0.55	0.81	0.81		
				0.60 × 0.46					0.03		
				合 計		1.60	2.35	2.35	0.12		
				検 定		0.13	0.15	0.15	0.11		
				判 定		OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P + S					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/5 ほ ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.46		0.25	0.37	0.37	0.03	
					W21.30 × 0.46		0.55	0.81	0.81		
					0.60 × 0.46					0.03	
					W30.59 × 0.46		0.25	0.37	0.37	0.03	
					W41.30 × 0.46		0.55	0.81	0.81		
				0.60 × 0.46					0.03		
				合 計		1.60	2.35	2.35	0.12		
				検 定		0.13	0.15	0.15	0.11		
				判 定		OK	OK	OK	OK		
				荷重及び区分		G + P + S					

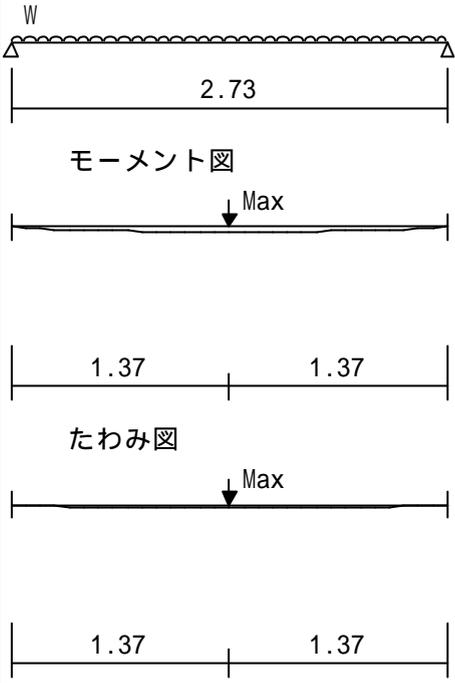
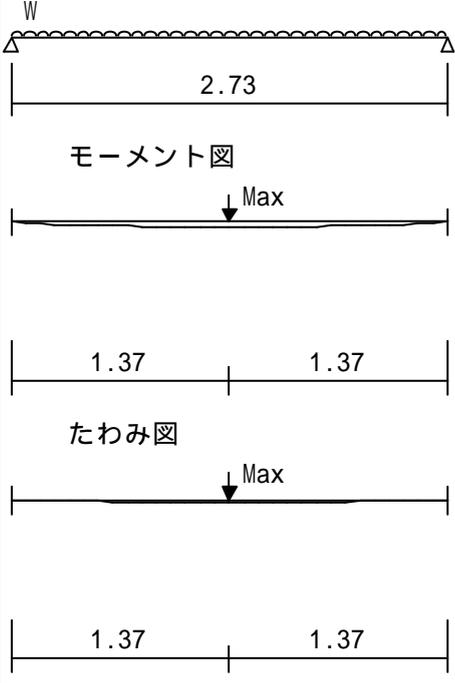
短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 1.46
断面欠損無											
1/5 ち を	<p>モーメント図</p>				<p>荷重</p> <p>W10.59 × 0.46</p> <p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p> <p>W30.59 × 0.46</p> <p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	<p>たわみ図</p>				合計		2.85	3.13	3.13	0.16	
	<p>1.82 1.82</p>				検定		0.13	0.15	0.15	0.11	
	<p>判定</p>				判定		OK	OK	OK	OK	
	<p>1.82 1.82</p>				荷重及び区分		G + P + S				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/3 い に	<p>モーメント図</p>				<p>荷重</p> <p>W10.59 × 0.46</p> <p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p> <p>W30.59 × 0.46</p> <p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p> <p>W50.59 × 0.46</p> <p>W61.30 × 0.46</p> <p>0.60 × 0.46</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	<p>たわみ図</p>				合計		1.60	2.35	2.35	0.12	
	<p>1.37 1.37</p>				検定		0.13	0.15	0.15	0.11	
	<p>判定</p>				判定		OK	OK	OK	OK	
	<p>1.37 1.37</p>				荷重及び区分		G + P + S				

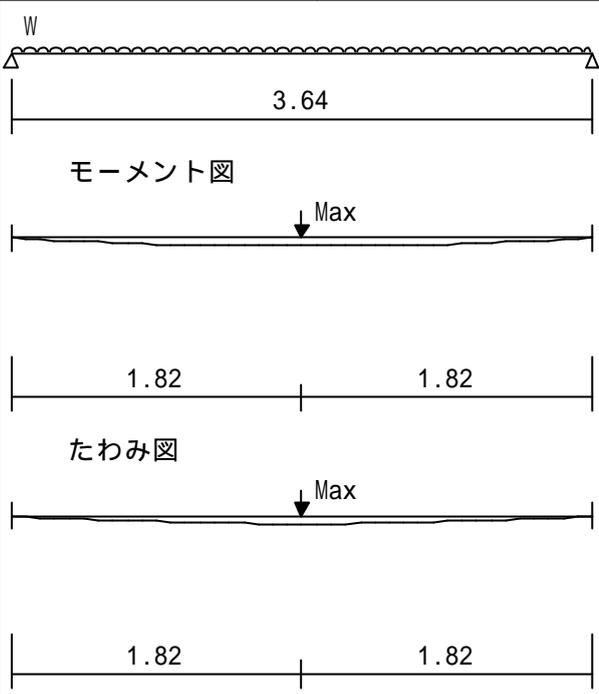
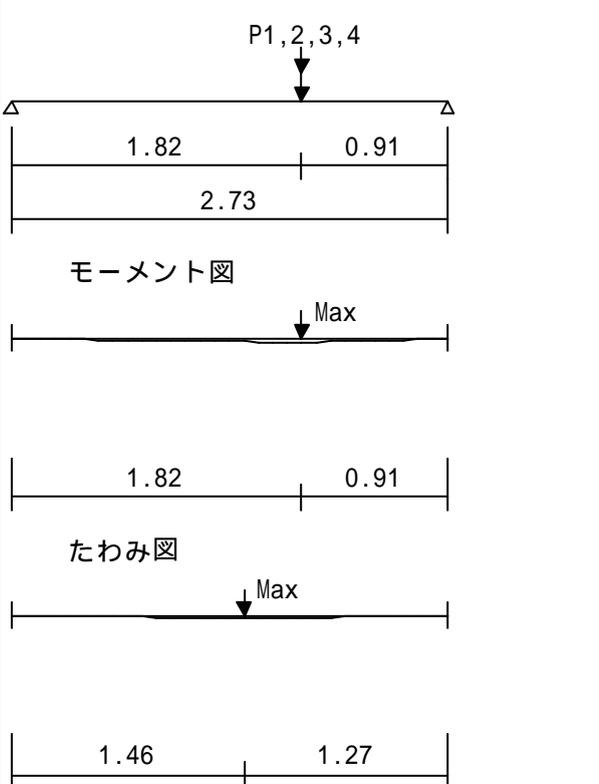
短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/6 ほ ち					<p style="text-align: center;">荷重</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.46				0.19	0.33	0.16	0.02			
	W21.30 × 0.46				0.43	0.72	0.36				
	0.60 × 0.46								0.02		
	W30.59 × 0.46				0.06	0.04	0.20	0.01			
	W41.30 × 0.46				0.12	0.09	0.45				
	0.60 × 0.46								0.01		
W50.59 × 0.46				0.25	0.37	0.37	0.03				
W61.30 × 0.46				0.55	0.81	0.81					
0.60 × 0.46								0.03			
合計				1.60	2.35	2.35	0.12				
検 定				0.13	0.15	0.15	0.11				
判 定				OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分				G + P + S							
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 24.0	Ae 252.0	I 12096	Z 1008	fb 21.12	fs 1.28	Ma 21.29	Qa 21.50	a 1.46
断面欠損無											
1/4 ち を					<p style="text-align: center;">荷重</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.46				0.06	0.21	0.03	0.01			
	W21.30 × 0.46				0.12	0.47	0.07				
	0.60 × 0.46								0.01		
	W30.59 × 0.46				0.44	0.49	0.49	0.04			
	W41.30 × 0.46				0.98	1.08	1.08				
	0.60 × 0.46								0.04		
W50.59 × 0.46				0.33	0.24	0.24	0.03				
W61.30 × 0.46				0.73	0.54	0.54					
0.60 × 0.46								0.03			
W70.59 × 0.46				0.06	0.03	0.21	0.01				
W81.30 × 0.46				0.12	0.07	0.47					
0.60 × 0.46								0.01			
合計				2.85	3.13	3.13	0.16				
検 定				0.13	0.15	0.15	0.11				
判 定				OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分				G + P + S							

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/4 い に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W10.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W21.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46								0.03		
	W30.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W41.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46								0.03		
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12	
検 定							0.13	0.15	0.15	0.11	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09
断面欠損無											
1/4 ほ ち						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W10.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W21.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46								0.03		
	W30.59 × 0.46					0.25	0.37	0.37	0.03		
	W41.30 × 0.46					0.55	0.81	0.81			
	0.60 × 0.46								0.03		
合 計							1.60	2.35	2.35	0.12	
検 定							0.13	0.15	0.15	0.11	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

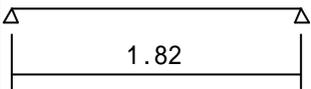
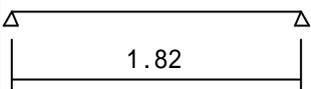
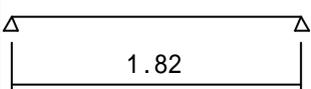
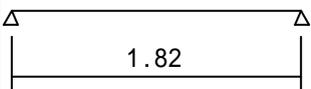
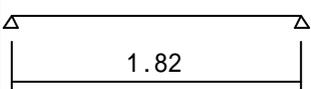
短期時 梁

階/通 支点	材種	E	B × D	Ae	I	Z	fb	fs	Ma	Qa	a
	米松E130	12740	12.0 × 24.0	288.0	13824	1152	21.12	1.28	24.33	24.58	1.46
断面欠損無											
1/1 に ち						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	W1					0.49	0.82	0.90	0.90	0.06	
	W20.59 × 0.46					0.33	0.24	0.24	0.02		
	W31.30 × 0.46					0.73	0.54	0.54			
	0.60 × 0.46									0.03	
	W40.38 × 0.46					0.21	0.16	0.16	0.02		
	W50.59 × 0.46					0.06	0.21	0.03	0.01		
W61.30 × 0.46					0.12	0.47	0.07				
0.60 × 0.46									0.01		
W70.38 × 0.46					0.04	0.14	0.02	0.00			
W80.59 × 0.46					0.06	0.03	0.21	0.01			
W91.30 × 0.46					0.12	0.07	0.47				
0.60 × 0.46									0.01		
W10.38 × 0.46					0.04	0.02	0.14	0.00			
合 計							2.53	2.78	2.78	0.16	
検 定							0.10	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	a
	米松E130	12740	10.5 × 18.0	189.0	5103	567	21.12	1.28	11.98	16.13	1.09
断面欠損無											
1/3 7 10						荷重		Mm	Q1	Q2	m
	P1					0.37	0.22	0.12	0.24	0.02	
	P2					0.81	0.49	0.27	0.54		
	0.37									0.02	
	P3					0.37	0.22	0.12	0.24	0.02	
	P4					0.81	0.49	0.27	0.54		
	0.37									0.02	
合 計							1.42	0.78	1.57	0.08	
検 定							0.12	0.05	0.10	0.08	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 梁

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 18.0	Ae 189.0	I 5103	Z 567	fb 21.12	fs 1.28	Ma 11.98	Qa 16.13	a 1.09												
断面欠損無																							
1/は 7 10						荷重		Mm	Q1	Q2	m												
						P1	0.37	0.22	0.12	0.24	0.02												
						P2	0.81	0.49	0.27	0.54													
							0.37				0.02												
						P3	0.37	0.22	0.12	0.24	0.02												
						P4	0.81	0.49	0.27	0.54													
	0.37				0.02																		
合 計							1.42	0.78	1.57	0.08													
検 定							0.12	0.05	0.10	0.08													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 12.0 × 18.0	Ae 216.0	I 5832	Z 648	fb 21.12	fs 1.28	Ma 13.69	Qa 18.43	a 1.09												
												断面欠損無											
												1/又10 い に						荷重		Mm	Q1	Q2	m
																		W10.57 × 1.15	0.61	0.89	0.89	0.06	
																		W20.33 × 1.15	0.35	0.52	0.52	0.04	
																		合 計					
検 定							0.07	0.08	0.08	0.09													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																

短期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 21.12 1.28	Ma Qa a 8.32 13.44 0.73		
断面欠損無										
1/と 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 21.12 1.28	Ma Qa a 8.32 13.44 0.73		
断面欠損無										
1/ぬ 1 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 21.12 1.28	Ma Qa a 8.32 13.44 0.73		
断面欠損無										
1/る 8 10					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 21.12 1.28	Ma Qa a 8.32 13.44 0.73		
断面欠損無										
1/り 1 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb fs 21.12 1.28	Ma Qa a 8.32 13.44 0.73		
断面欠損無										
1/る 1 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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			

短期時 梁

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 15.0	Ae 157.5	I 2953	Z 394	fb 21.12	fs 1.28	Ma 8.32	Qa 13.44	a 0.73
断面欠損無											
1/1 8 10						荷重		Mm	Q1	Q2	m
						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			

6.4 母屋の設計

[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>
m	: 最大たわみ	<cm>
a	: 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
 m / a

長期時 母屋

階 / 通 支点	材種	E	B × D	I	z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	a																														
	米松E130	12740	10.5 × 10.5 断面欠損無	1013	193	110.3	14.52	0.88	2.80	6.47	0.46																														
3/9 に へ							<table border="1"> <thead> <tr> <th>荷重</th> <th>Mm</th> <th>Q1</th> <th>Q2</th> <th>m</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>W10.42 × 0.91</td> <td>0.16</td> <td>0.35</td> <td>0.35</td> <td>0.04</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td>0.16</td> <td>0.35</td> <td>0.35</td> <td>0.04</td> </tr> <tr> <td>検定</td> <td>0.06</td> <td>0.05</td> <td>0.05</td> <td>0.09</td> </tr> <tr> <td>判定</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> <td>OK</td> </tr> <tr> <td>荷重及び区分</td> <td colspan="4">G + P</td> </tr> </tbody> </table>					荷重	Mm	Q1	Q2	m	W10.42 × 0.91	0.16	0.35	0.35	0.04	合計	0.16	0.35	0.35	0.04	検定	0.06	0.05	0.05	0.09	判定	OK	OK	OK	OK	荷重及び区分	G + P			
	荷重	Mm	Q1	Q2	m																																				
	W10.42 × 0.91	0.16	0.35	0.35	0.04																																				
	合計	0.16	0.35	0.35	0.04																																				
	検定	0.06	0.05	0.05	0.09																																				
	判定	OK	OK	OK	OK																																				
荷重及び区分	G + P																																								

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46		
3/と 5 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04
					合計		0.16	0.35	0.35	0.04
					検定		0.06	0.05	0.05	0.09
					判定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46		
3/3 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04
					合計		0.16	0.35	0.35	0.04
					検定		0.06	0.05	0.05	0.09
					判定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
3/は 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00
					W10.42 × 0.86	0.15	0.33	0.33	0.04	
					合 計	0.15	0.37	0.33	0.04	
					検 定	0.05	0.06	0.05	0.09	
判 定	OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P								
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
3/は 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00
					W10.42 × 0.86	0.15	0.33	0.33	0.04	
					合 計	0.15	0.33	0.37	0.04	
					検 定	0.05	0.05	0.06	0.09	
判 定	OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P								

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46						
3/へ 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m				
					P1		0.04	0.00	0.04	0.00	0.00			
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04				
					合 計		0.15	0.37	0.33	0.04				
					検 定		0.05	0.06	0.05	0.09				
					判 定		OK	OK	OK	OK				
荷重及び区分		G + P												
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46						
									荷重		Mm	Q1	Q2	m
									W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04
									合 計		0.15	0.33	0.33	0.04
									検 定		0.05	0.05	0.05	0.09
									判 定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P												
3/9 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m				
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04				
					合 計		0.15	0.33	0.33	0.04				
					検 定		0.05	0.05	0.05	0.09				
					判 定		OK	OK	OK	OK				
					荷重及び区分		G + P							

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
3/と 3 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					合計		0.15	0.33	0.33	0.04	
					検定		0.05	0.05	0.05	0.09	
					判定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
3/ろ 3 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					合計		0.15	0.33	0.33	0.04	
					検定		0.05	0.05	0.05	0.09	
					判定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P									

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46							
3/へ 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m					
					P1	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00					
					W	10.42 × 0.86	0.15	0.33	0.33	0.04					
					合計		0.15	0.33	0.37	0.04					
					検定		0.05	0.05	0.06	0.09					
					判定		OK	OK	OK	OK					
荷重及び区分		G + P													
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46							
									3/8 に へ	荷重		Mm	Q1	Q2	m
										W	10.42 × 0.86	0.15	0.33	0.33	0.04
										合計		0.15	0.33	0.33	0.04
										検定		0.05	0.05	0.05	0.09
										判定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P													

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
3/と 7 9					<p>荷重</p> <p>W10.42 × 0.86</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	合計		0.15	0.33	0.33	0.04					
	検定		0.05	0.05	0.05	0.09					
	判定		OK	OK	OK	OK					
	荷重及び区分		G + P								
階/通 支点 3/3 ろ に					<p>荷重</p> <p>W10.42 × 0.86</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	合計		0.15	0.33	0.33	0.04					
	検定		0.05	0.05	0.05	0.09					
	判定		OK	OK	OK	OK					
	荷重及び区分		G + P								

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46		
3/4 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m			
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04			
					合 計		0.15	0.33	0.33	0.04			
					検 定		0.05	0.05	0.05	0.09			
					判 定		OK	OK	OK	OK			
荷重及び区分		G + P											
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46		
3/ほ 5 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m			
					P1		0.04	0.00	0.00	0.04	0.00		
					P2		0.04	0.00	0.04	0.00	0.00		
					W10.42 × 0.66		0.11	0.25	0.25	0.03			
					合 計		0.11	0.29	0.29	0.03			
検 定		0.04	0.05	0.05	0.07								
判 定		OK	OK	OK	OK								
荷重及び区分		G + P											

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.46					
3/に 5 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m			
					P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00			
					P2	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00			
					W10.42 × 0.66	0.11	0.25	0.25	0.03				
					合計		0.11	0.29	0.29	0.03			
					検定		0.04	0.05	0.05	0.07			
					判定		OK	OK	OK	OK			
荷重及び区分		G + P											
階/通 支点 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.34						
								荷重		Mm	Q1	Q2	m
								W10.42 × 0.91		0.09	0.26	0.26	0.01
								合計		0.09	0.26	0.26	0.01
								検定		0.03	0.04	0.04	0.04
								判定		OK	OK	OK	OK
								荷重及び区分		G + P			
3/ろ 6 又7					荷重		Mm	Q1	Q2	m			
					W10.42 × 0.91		0.09	0.26	0.26	0.01			
					合計		0.09	0.26	0.26	0.01			
					検定		0.03	0.04	0.04	0.04			
					判定		OK	OK	OK	OK			
					荷重及び区分		G + P						

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.34							
3/3 又7 9					荷重		Mm	Q1	Q2	m								
					W10.42 × 0.84		0.08	0.24	0.24	0.01								
					合計		0.08	0.24	0.24	0.01								
					検定		0.03	0.04	0.04	0.04								
					判定		OK	OK	OK	OK								
荷重及び区分		G + P																
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.23							
												3/8 は に	荷重		Mm	Q1	Q2	m
													P1		0.04	0.00	0.04	0.00
													W10.42 × 0.91		0.04	0.17	0.17	0.00
													合計		0.04	0.22	0.17	0.00
検定		0.01	0.03	0.03	0.01													
判定		OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分		G + P																

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.23		
3/4 は に	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m
					P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00
					W	10.42 × 0.91	0.04	0.17	0.17	0.00
					合計		0.04	0.22	0.17	0.00
					検定		0.01	0.03	0.03	0.01
判定		OK	OK	OK	OK					
荷重及び区分		G + P								
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 14.52 0.88	Ma Qa a 2.80 6.47 0.68		
2/9 ち る	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W	10.42 × 0.88	0.34	0.50	0.50	0.21
					合計		0.34	0.50	0.50	0.21
					検定		0.12	0.08	0.08	0.30
					判定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分		G + P								

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46												
2/る 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04													
					合計		0.16	0.35	0.35	0.04													
					検定		0.06	0.05	0.05	0.09													
					判定		OK	OK	OK	OK													
				荷重及び区分		G + P																	
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46												
												2/4 ち ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
																	W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04	
																	合計		0.16	0.35	0.35	0.04	
																	検定		0.06	0.05	0.05	0.09	
				判定		OK	OK	OK	OK														
				荷重及び区分		G + P																	

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
2/る 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					合 計		0.15	0.33	0.33	0.04	
					検 定		0.05	0.05	0.05	0.09	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
				荷重及び区分		G + P					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
2/8 ち ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					合 計		0.15	0.33	0.33	0.04	
					検 定		0.05	0.05	0.05	0.09	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
				荷重及び区分		G + P					

長期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.46
2/5 ち ぬ					<p>荷重</p> <p>W10.42 × 0.86</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	合計		0.15	0.33	0.33	0.04					
	検定		0.05	0.05	0.05	0.09					
	判定		OK	OK	OK	OK					
	荷重及び区分		G + P								
階/通 支点 2/ぬ 6 8					<p>荷重</p> <p>W10.42 × 0.86</p>		Mm	Q1	Q2	m	
	合計		0.15	0.33	0.33	0.04					
	検定		0.05	0.05	0.05	0.09					
	判定		OK	OK	OK	OK					
	荷重及び区分		G + P								

長期時 母屋

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.23											
2/ぬ 5 6	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m												
					W10.42 × 0.91		0.04	0.17	0.17	0.00												
					合 計		0.04	0.17	0.17	0.00												
					検 定		0.01	0.03	0.03	0.01												
					判 定		OK	OK	OK	OK												
荷重及び区分		G + P																				
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 14.52	fs 0.88	Ma 2.80	Qa 6.47	a 0.23											
												2/る 8 9	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m
																	W10.42 × 0.91		0.04	0.17	0.17	0.00
																	合 計		0.04	0.17	0.17	0.00
																	検 定		0.01	0.03	0.03	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 M_m / M_a Q_n / Q_a
 m / a

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91												
3/9 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04													
					W20.35 × 0.91		0.13	0.29	0.29	0.04													
					合計		0.29	0.64	0.64	0.08													
					検定		0.07	0.07	0.07	0.09													
					判定		OK	OK	OK	OK													
				荷重及び区分		G + P + S																	
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91												
												3/と 5 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
																	W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04	
																	W20.35 × 0.91		0.13	0.29	0.29	0.04	
																	合計		0.29	0.64	0.64	0.08	
																	検定		0.07	0.07	0.07	0.09	
				判定		OK	OK	OK	OK														
				荷重及び区分		G + P + S																	

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
3/3 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04	
					W20.35 × 0.91		0.13	0.29	0.29	0.04	
					合 計		0.29	0.64	0.64	0.08	
					検 定		0.07	0.07	0.07	0.09	
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
3/は 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1 0.04		0.00	0.04	0.00	0.00	
					P2 0.04		0.00	0.04	0.00	0.00	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03	
合 計		0.27	0.68	0.60	0.07						
検 定		0.07	0.07	0.06	0.08						
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 母屋

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
3/は 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00	
					P2	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00	
					W10.42 × 0.86	0.15	0.33	0.33	0.04		
					W20.35 × 0.86	0.12	0.27	0.27	0.03		
					合計		0.27	0.60	0.68	0.07	
検定		0.07	0.06	0.07	0.08						
判定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
3/へ 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00	
					P2	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00	
					W10.42 × 0.86	0.15	0.33	0.33	0.04		
					W20.35 × 0.86	0.12	0.27	0.27	0.03		
					合計		0.27	0.68	0.60	0.07	
検定		0.07	0.07	0.06	0.08						
判定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91												
3/9 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04													
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03													
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07													
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08													
					判 定		OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分		G + P + S																					
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91												
												3/と 3 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
																	W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
																	W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03	
																	合 計		0.27	0.60	0.60	0.07	
																	検 定		0.07	0.06	0.06	0.08	
判 定		OK	OK	OK	OK																		
荷重及び区分		G + P + S																					

短期時 母屋

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91													
3/ろ 3 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m														
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04														
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03														
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07														
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08														
判 定		OK	OK	OK	OK																			
荷重及び区分		G + P + S																						
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91													
												3/へ 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m		
																	P1		0.04	0.00	0.00	0.04	0.00	
																	P2		0.04	0.00	0.00	0.04	0.00	
																	W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04		
W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03																			
合 計		0.27	0.60	0.68	0.07																			
検 定		0.07	0.06	0.07	0.08																			
判 定		OK	OK	OK	OK																			
荷重及び区分		G + P + S																						

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91						
3/8 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m							
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04							
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03							
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07							
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08							
					判 定		OK	OK	OK	OK							
荷重及び区分		G + P + S															
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91						
												荷重		Mm	Q1	Q2	m
												W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04
												W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03
												合 計		0.27	0.60	0.60	0.07
												検 定		0.07	0.06	0.06	0.08
判 定		OK	OK	OK	OK												
荷重及び区分		G + P + S															
3/と 7 9					荷重		Mm	Q1	Q2	m							
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04							
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03							
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07							
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08							
					判 定		OK	OK	OK	OK							
荷重及び区分		G + P + S															

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91											
3/3 ろ に					荷重		Mm	Q1	Q2	m												
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04												
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03												
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07												
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08												
					判 定		OK	OK	OK	OK												
荷重及び区分		G + P + S																				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91											
												3/4 に へ					荷重		Mm	Q1	Q2	m
																	W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04
																	W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03
																	合 計		0.27	0.60	0.60	0.07
																	検 定		0.07	0.06	0.06	0.08
判 定		OK	OK	OK	OK																	
荷重及び区分		G + P + S																				

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91											
3/ほ 5 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m												
					P1	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00												
					P2	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00												
					P3	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00												
					P4	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00												
					W10.42 × 0.66	0.11	0.25	0.25	0.03													
					W20.35 × 0.66	0.09	0.21	0.21	0.03													
合計		0.21	0.54	0.54	0.06																	
検定		0.05	0.06	0.06	0.06																	
判定		OK	OK	OK	OK																	
荷重及び区分		G + P + S																				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91											
												3/に 5 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
																	P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00
																	P2	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00
																	P3	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00
																	P4	0.04	0.00	0.00	0.04	0.00
																	W10.42 × 0.66	0.11	0.25	0.25	0.03	
W20.35 × 0.66	0.09	0.21	0.21	0.03																		
合計		0.21	0.54	0.54	0.06																	
検定		0.05	0.06	0.06	0.06																	
判定		OK	OK	OK	OK																	
荷重及び区分		G + P + S																				

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.68
3/3 6 又7					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.91		0.09	0.26	0.26	0.01	
					W20.35 × 0.91		0.07	0.22	0.22	0.01	
					合 計		0.16	0.48	0.48	0.02	
					検 定		0.04	0.05	0.05	0.04	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									
3/3 又7 9					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.84		0.08	0.24	0.24	0.01	
					W20.35 × 0.84		0.07	0.20	0.20	0.01	
					合 計		0.15	0.44	0.44	0.02	
					検 定		0.04	0.05	0.05	0.03	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.46
3/8 は に	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00	
					P2	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00	
					W10.42 × 0.91	0.04	0.17	0.17	0.00		
					W20.35 × 0.91	0.03	0.14	0.14	0.00		
					合計	0.07	0.40	0.32	0.00		
検定	0.02	0.04	0.03	0.01							
判定	OK	OK	OK	OK							
荷重及び区分	G + P + S										
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.46
3/4 は に	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					P1	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00	
					P2	0.04	0.00	0.04	0.00	0.00	
					W10.42 × 0.91	0.04	0.17	0.17	0.00		
					W20.35 × 0.91	0.03	0.14	0.14	0.00		
					合計	0.07	0.40	0.32	0.00		
検定	0.02	0.04	0.03	0.01							
判定	OK	OK	OK	OK							
荷重及び区分	G + P + S										

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 1.37							
2/9 ち る					荷重		Mm	Q1	Q2	m								
					W10.42 × 0.88		0.34	0.50	0.50	0.21								
					W20.35 × 0.88		0.28	0.41	0.41	0.17								
					合 計		0.62	0.91	0.91	0.38								
					検 定		0.15	0.10	0.10	0.28								
					判 定		OK	OK	OK	OK								
荷重及び区分		G + P + S																
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91							
												荷重		Mm	Q1	Q2	m	
												W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04	
												W20.35 × 0.91		0.13	0.29	0.29	0.04	
												合 計		0.29	0.64	0.64	0.08	
												検 定		0.07	0.07	0.07	0.09	
判 定		OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分		G + P + S																
2/8 る					荷重		Mm	Q1	Q2	m								
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04								
					W20.35 × 0.91		0.13	0.29	0.29	0.04								
					合 計		0.29	0.64	0.64	0.08								
					検 定		0.07	0.07	0.07	0.09								
					判 定		OK	OK	OK	OK								
荷重及び区分		G + P + S																

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
2/4 ち ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.91		0.16	0.35	0.35	0.04	
					W20.35 × 0.91		0.13	0.29	0.29	0.04	
					合 計		0.29	0.64	0.64	0.08	
					検 定		0.07	0.07	0.07	0.09	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
2/る 4 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03	
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07	
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 母屋

階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91											
2/8 ち ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m												
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04												
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03												
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07												
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08												
					判 定		OK	OK	OK	OK												
荷重及び区分		G + P + S																				
階/通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91											
												2/5 ち ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m
																	W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04
																	W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03
																	合 計		0.27	0.60	0.60	0.07
																	検 定		0.07	0.06	0.06	0.08
判 定		OK	OK	OK	OK																	
荷重及び区分		G + P + S																				

短期時 母屋

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.91
2/ぬ 6 8					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.86		0.15	0.33	0.33	0.04	
					W20.35 × 0.86		0.12	0.27	0.27	0.03	
					合 計		0.27	0.60	0.60	0.07	
					検 定		0.07	0.06	0.06	0.08	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									
階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.46
2/ぬ 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.91		0.04	0.17	0.17	0.00	
					W20.35 × 0.91		0.03	0.14	0.14	0.00	
					合 計		0.07	0.32	0.32	0.00	
					検 定		0.02	0.03	0.03	0.01	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									

短期時 母屋

階 / 通 支点	材種 米松E130	E 12740	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 21.12	fs 1.28	Ma 4.07	Qa 9.41	a 0.46
2/る 8 9					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.42 × 0.91		0.04	0.17	0.17	0.00	
					W20.35 × 0.91		0.03	0.14	0.14	0.00	
					合 計		0.07	0.32	0.32	0.00	
					検 定		0.02	0.03	0.03	0.01	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分		G + P + S									

6.5 大引きの設計

[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>
m	: 最大たわみ	<cm>
a	: 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
 m / a

長期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米梅E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 7.70	fs 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/4 ち り	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
	W10.59 × 0.45				0.03	0.12	0.12	0.00			
	W21.30 × 0.46				0.06	0.27	0.27				
	0.60 × 0.46							0.00			
	W30.59 × 0.45				0.03	0.12	0.12	0.00			
	W41.30 × 0.46				0.06	0.27	0.27				
	0.60 × 0.46							0.00			
合計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検定							0.12	0.14	0.14	0.06	
判定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18											
1/4 り ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m											
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00											
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27												
					0.60 × 0.46					0.00											
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00											
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27												
0.60 × 0.46					0.00																
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01											
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06											
判 定							OK	OK	OK	OK											
荷重及び区分							G + P														
階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18											
											1/4 ぬ る					荷重		Mm	Q1	Q2	m
																W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
																W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
																0.60 × 0.46					0.00
																W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27																	
0.60 × 0.46					0.00																
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01											
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06											
判 定							OK	OK	OK	OK											
荷重及び区分							G + P														

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma Qa a 1.49 5.66 0.18	
1/4 る を					<p>荷重</p> <p>Mm</p> <p>Q1</p> <p>Q2</p> <p>m</p>				
	<p>W10.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>								
	<p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>								
	<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>								
	<p>W30.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>								
<p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>									
<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>									
<p>合計</p>				<p>0.18</p>		<p>0.78</p>		<p>0.78</p>	
<p>検 定</p>				<p>0.12</p>		<p>0.14</p>		<p>0.14</p>	
<p>判 定</p>				<p>OK</p>		<p>OK</p>		<p>OK</p>	
<p>荷重及び区分</p>				<p>G + P</p>					
<p>0.46 0.46</p>									
1/5 ち り					<p>荷重</p> <p>Mm</p> <p>Q1</p> <p>Q2</p> <p>m</p>				
	<p>W10.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>								
	<p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>								
	<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>								
	<p>W30.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>								
<p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>									
<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>									
<p>合計</p>				<p>0.18</p>		<p>0.78</p>		<p>0.78</p>	
<p>検 定</p>				<p>0.12</p>		<p>0.14</p>		<p>0.14</p>	
<p>判 定</p>				<p>OK</p>		<p>OK</p>		<p>OK</p>	
<p>荷重及び区分</p>				<p>G + P</p>					
<p>0.46 0.46</p>									

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma Qa a 1.49 5.66 0.18		
1/5 り ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27						
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			
1/5 ぬ る					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27						
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma Qa a 1.49 5.66 0.18		
1/5 る を					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27						
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			
1/6 ち り					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27						
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
1/6 り ぬ	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				
階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
	1/6 ぬ る	<p>モーメント図</p> <p>たわみ図</p>				荷重		Mm	Q1	Q2	m
						W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
						W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
						0.60 × 0.46					0.00
						W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
W41.30 × 0.46						0.06	0.27	0.27			
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P				

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18		
1/6 る を					<p>荷重</p> <p>Mm</p> <p>Q1</p> <p>Q2</p> <p>m</p>							
	<p>W10.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>				<p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>		<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>		<p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>			
	<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>				<p>W30.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>		<p>W41.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>		<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>			
	<p>合計</p>				<p>0.18</p>		<p>0.78</p>		<p>0.78</p>		<p>0.01</p>	
	<p>検定</p>				<p>0.12</p>		<p>0.14</p>		<p>0.14</p>		<p>0.06</p>	
<p>判定</p>				<p>OK</p>		<p>OK</p>		<p>OK</p>		<p>OK</p>		
<p>荷重及び区分</p>				<p>G + P</p>								
1/8 い ろ					<p>荷重</p> <p>Mm</p> <p>Q1</p> <p>Q2</p> <p>m</p>							
	<p>W10.59 × 0.45</p> <p>0.03</p> <p>0.12</p> <p>0.12</p> <p>0.00</p>				<p>W21.30 × 0.46</p> <p>0.06</p> <p>0.27</p> <p>0.27</p> <p>0.00</p>		<p>0.60 × 0.46</p> <p>0.01</p> <p>0.06</p> <p>0.06</p> <p>0.00</p>		<p>W41.30 × 0.23</p> <p>0.03</p> <p>0.13</p> <p>0.13</p> <p>0.00</p>			
	<p>0.60 × 0.22</p> <p>0.03</p> <p>0.13</p> <p>0.13</p> <p>0.00</p>				<p>W30.59 × 0.23</p> <p>0.01</p> <p>0.06</p> <p>0.06</p> <p>0.00</p>		<p>W41.30 × 0.23</p> <p>0.03</p> <p>0.13</p> <p>0.13</p> <p>0.00</p>		<p>0.60 × 0.22</p> <p>0.01</p> <p>0.06</p> <p>0.06</p> <p>0.00</p>			
	<p>合計</p>				<p>0.13</p>		<p>0.59</p>		<p>0.59</p>		<p>0.01</p>	
	<p>検定</p>				<p>0.09</p>		<p>0.10</p>		<p>0.10</p>		<p>0.04</p>	
<p>判定</p>				<p>OK</p>		<p>OK</p>		<p>OK</p>		<p>OK</p>		
<p>荷重及び区分</p>				<p>G + P</p>								

長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18											
1/8 ろ は					荷重		Mm	Q1	Q2	m											
					W10.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00												
					W21.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27													
					0.60 × 0.46				0.00												
					W30.59 × 0.23	0.01	0.06	0.06	0.00												
					W41.30 × 0.23	0.03	0.13	0.13													
0.60 × 0.22				0.00																	
合計		0.13	0.59	0.59	0.01																
検定		0.09	0.10	0.10	0.04																
判定		OK	OK	OK	OK																
荷重及び区分		G + P																			
階/通 支点	米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18											
											1/8 は に					荷重		Mm	Q1	Q2	m
																W10.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00	
																W21.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27		
																0.60 × 0.46				0.00	
																W30.59 × 0.23	0.01	0.06	0.06	0.00	
W41.30 × 0.23	0.03	0.13	0.13																		
0.60 × 0.22				0.00																	
合計		0.13	0.59	0.59	0.01																
検定		0.09	0.10	0.10	0.04																
判定		OK	OK	OK	OK																
荷重及び区分		G + P																			

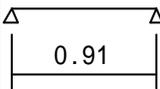
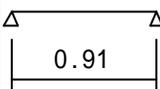
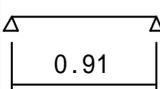
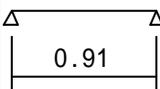
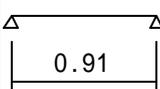
長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma Qa a 1.49 5.66 0.18		
1/9 へ と					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			
1/9 と ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			

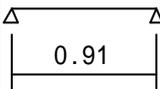
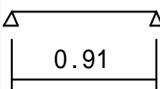
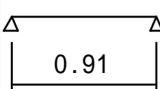
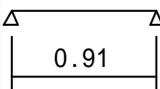
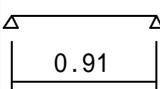
長期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma Qa a 1.49 5.66 0.18		
1/9 ちり					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			
1/9 りぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
					0.60 × 0.46					0.00
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	
0.60 × 0.46					0.00					
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01
検 定							0.12	0.14	0.14	0.06
判 定							OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P			

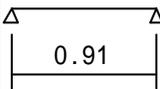
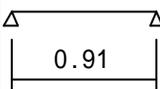
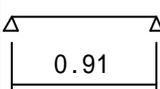
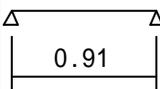
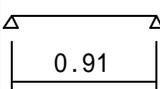
長期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
1/3 2 3		荷重			Mm	Q1	Q2	m			
		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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
1/3 3 4		荷重			Mm	Q1	Q2	m			
		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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
1/3 4 5		荷重			Mm	Q1	Q2	m			
		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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
1/3 5 6		荷重			Mm	Q1	Q2	m			
		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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18	
1/3 6 7		荷重			Mm	Q1	Q2	m			
		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								

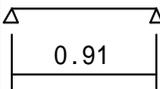
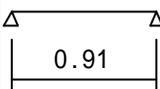
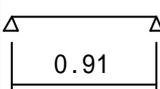
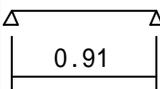
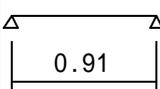
長期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/は 2 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/は 3 4					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/は 4 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/は 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/は 6 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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			

長期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/へ 2 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/へ 3 4					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/へ 4 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/へ 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/へ 6 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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			

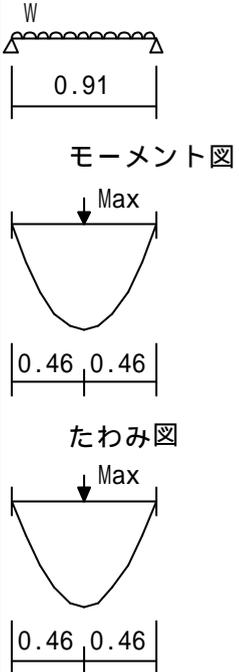
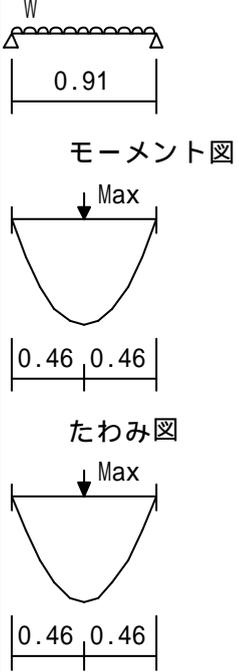
長期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/と 2 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/と 3 4					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/と 4 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/と 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 7.70 0.77	Ma 1.49	Qa 5.66	a 0.18
1/と 6 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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			

(2) 短期時の検討

検定値 Mm / Ma Qn / Qa
 m / a

短期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36												
1/4 ち り					荷重		Mm	Q1	Q2	m													
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00													
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27														
					0.60 × 0.46					0.00													
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00													
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	0.00													
0.60 × 0.46					0.00																		
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01													
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																
階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36												
												1/4 り ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
																	W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
																	W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
																	0.60 × 0.46					0.00	
																	W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27	0.00																		
0.60 × 0.46					0.00																		
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01													
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03													
判 定							OK	OK	OK	OK													
荷重及び区分							G + P + S																

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/4 ぬ る					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27							
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
1/4 る を					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27							
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/5 ちり					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
1/5 りぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/5 ぬ る					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27							
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
1/5 る を					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27							
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/6 ちり					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
1/6 りぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/6 ぬ る					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
1/6 る を					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/8 い ろ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.23		0.01	0.06	0.06	0.00	
					W41.30 × 0.23		0.03	0.13	0.13		
0.60 × 0.22					0.00						
合 計							0.13	0.59	0.59	0.01	
検 定							0.06	0.07	0.07	0.02	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
階/通 支点 ろ は					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.23		0.01	0.06	0.06	0.00	
					W41.30 × 0.23		0.03	0.13	0.13		
0.60 × 0.22					0.00						
合 計							0.13	0.59	0.59	0.01	
検 定							0.06	0.07	0.07	0.02	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				

短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36											
1/8 は に					荷重		Mm	Q1	Q2	m												
					W10.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00													
					W21.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27														
					0.60 × 0.46				0.00													
					W30.59 × 0.23	0.01	0.06	0.06	0.00													
					W41.30 × 0.23	0.03	0.13	0.13														
0.60 × 0.22				0.00																		
合 計	0.13	0.59	0.59	0.01																		
検 定	0.06	0.07	0.07	0.02																		
判 定	OK	OK	OK	OK																		
荷重及び区分	G + P + S																					
階/通 支点	米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36											
												1/9 へ と					荷重		Mm	Q1	Q2	m
																	W10.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00	
																	W21.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27		
																	0.60 × 0.46				0.00	
																	W30.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27																			
0.60 × 0.46				0.00																		
合 計	0.18	0.78	0.78	0.01																		
検 定	0.08	0.10	0.10	0.03																		
判 定	OK	OK	OK	OK																		
荷重及び区分	G + P + S																					

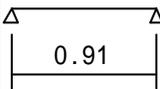
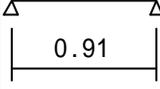
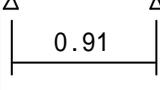
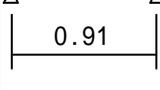
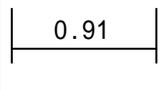
短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/9 と ち					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00		
					W21.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27			
					0.60 × 0.46				0.00		
					W30.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00		
					W41.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27			
0.60 × 0.46				0.00							
合 計		0.18	0.78	0.78	0.01						
検 定		0.08	0.10	0.10	0.03						
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									
階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/9 ち り					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00		
					W21.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27			
					0.60 × 0.46				0.00		
					W30.59 × 0.45	0.03	0.12	0.12	0.00		
					W41.30 × 0.46	0.06	0.27	0.27			
0.60 × 0.46				0.00							
合 計		0.18	0.78	0.78	0.01						
検 定		0.08	0.10	0.10	0.03						
判 定		OK	OK	OK	OK						
荷重及び区分		G + P + S									

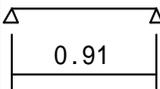
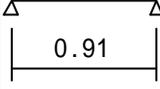
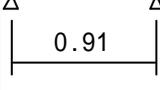
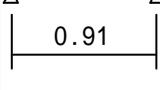
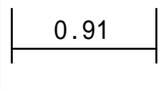
短期時 大引き

階/通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb 11.20	fs 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/9 り ぬ					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W10.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
					W21.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27		
					0.60 × 0.46					0.00	
					W30.59 × 0.45		0.03	0.12	0.12	0.00	
W41.30 × 0.46		0.06	0.27	0.27							
0.60 × 0.46					0.00						
合 計							0.18	0.78	0.78	0.01	
検 定							0.08	0.10	0.10	0.03	
判 定							OK	OK	OK	OK	
荷重及び区分							G + P + S				
1/3 2 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					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						
1/3 3 4					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					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						

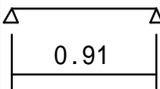
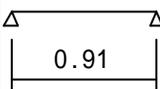
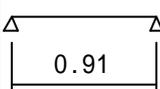
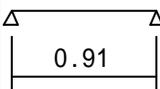
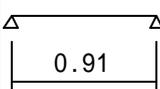
短期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/3 4 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/3 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/3 6 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/は 2 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/は 3 4					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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						

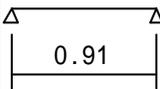
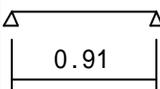
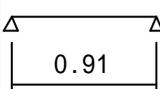
短期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36	
1/は 4 5							荷重	Mm	Q1	Q2	m
							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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36	
1/は 5 6							荷重	Mm	Q1	Q2	m
							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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36	
1/は 6 7							荷重	Mm	Q1	Q2	m
							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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36	
1/へ 2 3							荷重	Mm	Q1	Q2	m
							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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36	
1/へ 3 4							荷重	Mm	Q1	Q2	m
							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				

短期時 大引き

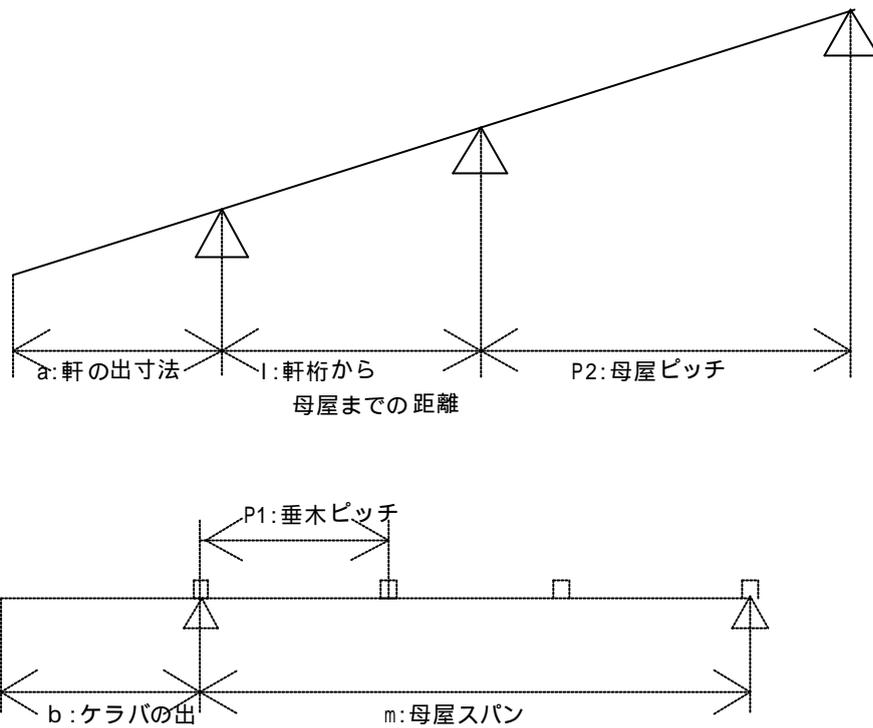
階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/へ 4 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					合計		0.00	0.00	0.00	0.00
					検定		0.00	0.00	0.00	0.00
					判定		OK	OK	OK	OK
荷重及び区分							G + P + S			
階 / 通 支点	材種 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/へ 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/へ 6 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/と 2 3					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米栴E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma 2.16	Qa 8.23	a 0.36
1/と 3 4					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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			

短期時 大引き

階 / 通 支点	材種 米柁E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/と 4 5					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米柁E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/と 5 6					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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 米柁E90	E 8820	B × D 10.5 × 10.5 断面欠損無	I 1013	z 193	Ae 110.3	fb fs 11.20 1.12	Ma Qa a 2.16 8.23 0.36		
1/と 6 7					荷重		Mm	Q1	Q2	m
					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						

6.6 垂木の設計

[使用記号]



計算条件 1

垂木使用材

米榎E90 $b \times d = 4.5\text{cm} \times 7.5\text{cm}$

ヤング係数(E) = 882000(N/cm²)

基準強度 曲げ(Fb) = 2100.00(N/cm²)

長期(sfb1)

$1.1F_b/3 = 770.00$

短期(sfb2)

$1.6F_b/3 = 1120.00$

短期(sfb3)

$2.0F_b/3 = 1400.00$

断面係数($Z=bd^2/6$)

42.2 cm³

断面2次モーメント($I=bd^3/12$)

158.2 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 = 1080.00(N)

検討条件 1

屋根勾配	4.0/10.0(=21 ° 80 ')	
屋根勾配係数	$\mu b = \cos(1.5 \times \quad)^{0.5}$	0.92
軒の出寸法 (a)		60.0 cm
ケラバの出寸法 (b)		45.5 cm
垂木ピッチ (P1)		45.5 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)		892.0 cm
合板有無による強度係数 (Fsys)		1.00
固定荷重 (G)	屋根単位荷重 (垂木用)	340.00 N/m ²
	屋根単位荷重 (母屋用)	390.00 N/m ²
	垂木検討用屋根荷重 (wD1)	1.44 N/cm
	母屋検討用屋根荷重 (wD2)	3.82 N/cm
積雪荷重 (S)	水平面	348.40 N/m ²
	垂木検討用積雪荷重 (wS1)	1.37 N/cm
	母屋検討用積雪荷重 (wS2)	3.17 N/cm
風力係数	負のCf1 (軒部)	1.37
	負のCf2 (内部)	0.42
	負のCf3 (ケラバ部)	1.00
	q=0.6EV0 ²	0.11 N/cm ²
	割増係数 (等級 1)	1.00
	風圧力 (ww1)=q × cf1 × P1 × 割増係数	6.69 N/cm
	風圧力 (ww2)=q × cf2 × P1 × 割増係数	2.05 N/cm
垂木断面のチェック		
長期 (一般地域)		
等分布荷重	w1=wD1	1.44 N/cm
最大モーメント	M=(w1 × P2 ²)/(8 × cos ²)	1724.69 N/cm
曲げの検定	=M/Z	40.88 <770.00
		OK
たわみの検定	=(5 × w1 × P2 ⁴)/(384 × E × l × cos ⁴)	0.01 <0.245
		OK
短期 積雪時 (一般地域)		
等分布荷重	w1=wD1+wS1	2.80 N/cm
最大モーメント	M=(w1 × P2 ²)/(8 × cos ²)	3365.60 N/cm
曲げの検定	=M/Z	79.78 <1120.00
		OK
たわみの検定	=(5 × w1 × P2 ⁴)/(384 × E × l × cos ⁴)	0.02 <0.490
		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)	5.26 N/cm
最大モーメント	M=(w1 × a ²)/(2 × cos ²)	10972.70 N/cm
曲げの検定	=M/Z	260.09 <1400.00
		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)	5.26 N/cm
等分布荷重	w2=-wD1+ww2(上向きを正とする)	0.62 N/cm
RB=-(w2 × l)/2cos	-(w1 × a)/cos	-(w1 × a ²)/(2l × cos)
		-481.69 <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)/2cos	-(w2 × P2)/2cos	-60.28 <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)		-120.56 <1080.00
		OK

6.7 根太の設計

[使用記号]

M_m	: 最大曲げモーメント	<kN・m>
M_a	: 許容曲げモーメント	<kN・m>
Q_n	: 設計せん断力	<kN>
Q_a	: 許容せん断力	<kN>
m	: 最大たわみ	<cm>
a	: 許容たわみ	<cm>
W	: 根太にかかる等分布荷重	<kN・m>

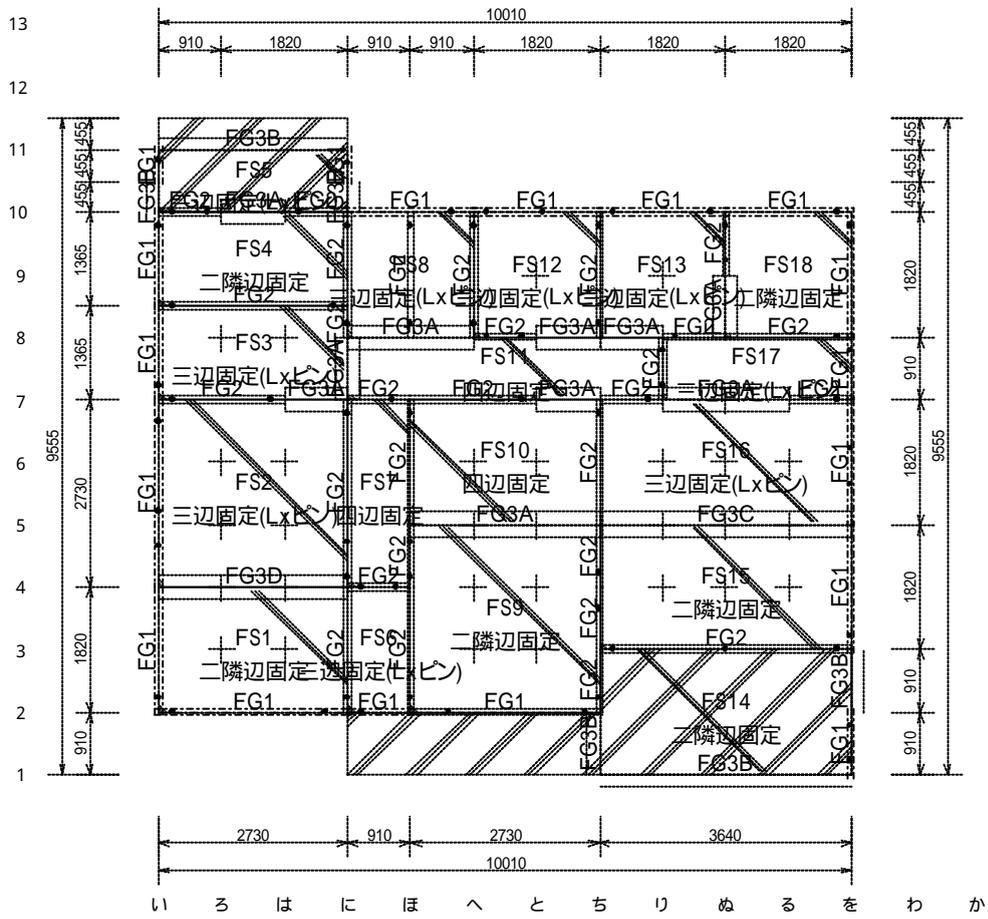
検定値 M_m / M_a Q_n / Q_a
 m / a

根太種別	根太 1 階					根太説明			床合板		合板 (×1.25)
材種	E	B × D	I	Z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	a	
米柾E90	8820	4.5 × 6.0	81	27	27.0	9.63	0.77	0.26	1.39	0.15	
						荷重		M_m	Q_1	Q_2	m
						W1	2.14 × 0.46	0.10	0.44	0.44	
							0.94 × 0.46				0.05
						合計		0.10	0.44	0.44	0.05
						検定		0.39	0.32	0.32	0.35
						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				床合板		合板 (×1.25)
材種	E	B × D	I	Z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	a	
米栴E90	8820	4.5 × 6.0	81	27	27.0	9.63	0.77	0.26	1.39	0.15	
					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W1	2.14 × 0.46	0.10	0.44	0.44		
						0.94 × 0.46				0.05	
					合 計		0.10	0.44	0.44	0.05	
					検 定		0.39	0.32	0.32	0.35	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				
根太種別		根太 3 階			根太説明				床合板		合板無 (×1.00)
材種	E	B × D	I	Z	Ae	fb	fs	Ma	Qa	a	
米栴E90	8820	4.5 × 6.0	81	27	27.0	7.70	0.77	0.21	1.39	0.15	
					荷重		Mm	Q1	Q2	m	
					W1	2.14 × 0.46	0.10	0.44	0.44		
						0.94 × 0.46				0.05	
					合 計		0.10	0.44	0.44	0.05	
					検 定		0.48	0.32	0.32	0.35	
					判 定		OK	OK	OK	OK	
					荷重及び区分		G + P				

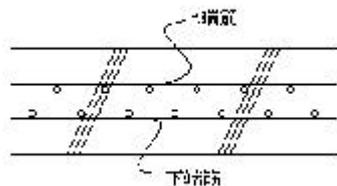
7 基礎の設計

地耐力 : $f_e = 30.00 \text{ kN/m}^2$



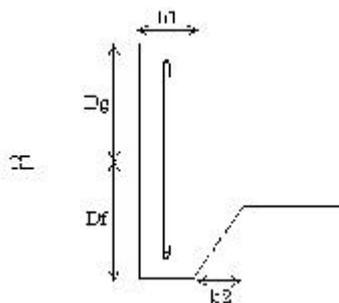
7.1 基礎仕様

(1) スラブ



仕様No	1	
基礎タイプ	タイプ1(ダブル)	
コンクリート種類	Fc=21.00	
鉄筋種類	SD-295	
鉄筋の長期許容引張応力度 f_t (N/mm ²)	200.00	
配筋タイプ	ダブル	
スラブ厚 (cm)	15.00	
上端	上端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	上端主筋 j_U (cm)	7.875
	上端主筋種類	D10@200
	上端主筋断面積 a_U (cm ²)	3.55
下端	下端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	下端主筋 j_D (cm)	7.875
	下端主筋種類	D10@200
	下端主筋断面積 a_D (cm ²)	3.55
自重 (kN/m ²)	4.80	
上端主筋 許容曲げモーメント $Ma_U = a_U \cdot f_t \cdot j_U$ (kN·cm)	559.13	
下端主筋 許容曲げモーメント $Ma_D = a_D \cdot f_t \cdot j_D$ (kN·cm)	559.13	

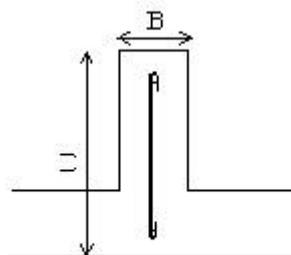
(2) 地中梁
外周地中梁



No	1	
基礎タイプ	FG1	
コンクリート種類	Fc=21.00	
鉄筋種類	SD-295	
鉄筋の長期許容引張応力度Lft(N/mm ²)	200.00	
鉄筋の短期許容引張応力度Sft(N/mm ²)	295.00	
Dg (cm)	40.00	
Df (cm)	35.00	
b1 (cm)	15.00	
b2 (cm)	10.00	
基礎梁上端	上端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	上端主筋jU (cm)	60.375
	上端主筋種類	1-D16
	上端主筋断面積aU (cm ²)	1.99
	上端主筋周長 U (cm)	5.00
基礎梁下端	下端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	下端主筋jD (cm)	60.375
	下端主筋種類	1-D16
	下端主筋断面積aD (cm ²)	1.99
	下端主筋周長 D (cm)	5.00
あばら筋	あばら筋種類	D10
	あばら筋断面積 (cm ²)	0.71
	あばら筋ピッチ (cm)	20.00
	あばら筋比 Pw	0.00237
自重 (kN/m)	2.00	
上端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaU=aU・Lft・jU(kN・cm)	2402.93
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaU=aU・Sft・jU(kN・cm)	3544.31
下端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaD=aD・Lft・jD(kN・cm)	2402.93
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaD=aD・Sft・jD(kN・cm)	3544.31

基礎梁許容せん断力 (長期) QLa	あばら筋 フックなし	$QLa=b \cdot j \{ \cdot fs(長期)+0.5ft(長期)(Pw-0.002) \}$
		$QLa=b \cdot j \cdot \cdot fs(長期)$
基礎梁許容せん断力 (短期) QSa	あばら筋 フックなし	$QSa=b \cdot j \{ \cdot fs(短期)+0.5ft(短期)(Pw-0.002) \}$
		$QSa=b \cdot j \cdot \cdot fs(短期)$
基礎梁許容せん断力算出用 (長期)		$=4/\{(MLU/(QL \cdot 有効梁せい))+1\}$ かつ1 2 (1以下は1、2以上は2)
基礎梁許容せん断力算出用 (短期)		$=4/\{(MSU/(QS \cdot 有効梁せい))+1\}$ かつ1 2 (1以下は1、2以上は2)

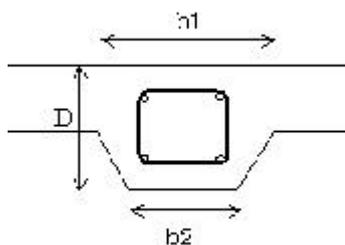
内部立ち上り



No	1	
基礎タイプ	FG2	
コンクリート種類	Fc=21.00	
鉄筋種類	SD-295	
鉄筋の長期許容引張応力度Lft(N/mm ²)	200.00	
鉄筋の短期許容引張応力度Sft(N/mm ²)	295.00	
B (cm)	15.00	
D (cm)	50.00	
基礎梁上端	上端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	上端主筋jU (cm)	38.500
	上端主筋種類	1-D16
	上端主筋断面積aU (cm ²)	1.99
	上端主筋周長 U (cm)	5.00
基礎梁下端	下端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	下端主筋jD (cm)	38.500
	下端主筋種類	1-D16
	下端主筋断面積aD (cm ²)	1.99
	下端主筋周長 D (cm)	5.00
あばら筋	あばら筋種類	D10
	あばら筋断面積 (cm ²)	0.71
	あばら筋ピッチ (cm)	20.00
	あばら筋比 Pw	0.00237
自重 (kN/m)	1.40	
上端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaU=aU・Lft・jU(kN・cm)	1532.30
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaU=aU・Sft・jU(kN・cm)	2260.14
下端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaD=aD・Lft・jD(kN・cm)	1532.30
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaD=aD・Sft・jD(kN・cm)	2260.14

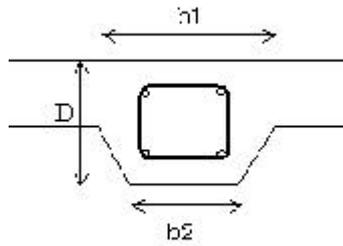
基礎梁許容せん断力 (長期) QLa	あばら筋 フックなし	$QLa=b \cdot j \{ \cdot fs(長期)+0.5ft(長期)(Pw-0.002) \}$
		$QLa=b \cdot j \cdot \cdot fs(長期)$
基礎梁許容せん断力 (短期) QSa	あばら筋 フックなし	$QSa=b \cdot j \{ \cdot fs(短期)+0.5ft(短期)(Pw-0.002) \}$
		$QSa=b \cdot j \cdot \cdot fs(短期)$
基礎梁許容せん断力算出用 (長期)	=4/{(MLU/(QL・有効梁せい))+1}かつ1 2 (1以下は1、2以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

内部地中梁



No		1	2	3
基礎タイプ		FG3A	FG3B	FG3C
コンクリート種類		Fc=21.00	Fc=21.00	Fc=21.00
鉄筋種類		SD-295	SD-295	SD-295
鉄筋の長期許容引張応力度Lft(N/mm ²)		200.00	200.00	200.00
鉄筋の短期許容引張応力度Sft(N/mm ²)		295.00	295.00	295.00
b1 (cm)		40.00	45.00	60.00
b2 (cm)		30.00	35.00	50.00
D (cm)		35.00	40.00	55.00
基礎梁上端	上端主筋かぶり厚 (cm)	6.00	6.00	6.00
	上端主筋jU (cm)	25.375	29.750	42.875
	上端主筋種類	1-D16	1-D16	2-D16
	上端主筋断面積aU (cm ²)	1.99	1.99	3.98
	上端主筋周長 U (cm)	5.00	5.00	10.00
基礎梁下端	下端主筋かぶり厚 (cm)	6.00	6.00	6.00
	下端主筋jD (cm)	25.375	29.750	42.875
	下端主筋種類	1-D16	1-D16	2-D16
	下端主筋断面積aD (cm ²)	1.99	1.99	3.98
	下端主筋周長 D (cm)	5.00	5.00	10.00
あばら筋	あばら筋種類	D10	D10	D10
	あばら筋断面積 (cm ²)	0.71	0.71	0.71
	あばら筋ピッチ (cm)	20.00	20.00	20.00
	あばら筋比 Pw	0.00118	0.00101	0.00071
自重 (kN/m)		1.10	1.10	1.10
上端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaU=aU・Lft・jU(kN・cm)	1009.93	1184.05	3412.85
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaU=aU・Sft・jU(kN・cm)	1489.64	1746.47	5033.95
下端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaD=aD・Lft・jD(kN・cm)	1009.93	1184.05	3412.85
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaD=aD・Sft・jD(kN・cm)	1489.64	1746.47	5033.95

基礎梁許容せん断力 (長期) QLa	あばら筋 フックなし	$QLa=b \cdot j \{ \cdot fs(長期)+0.5ft(長期)(Pw-0.002) \}$
		$QLa=b \cdot j \cdot \cdot fs(長期)$
基礎梁許容せん断力 (短期) QSa	あばら筋 フックなし	$QSa=b \cdot j \{ \cdot fs(短期)+0.5ft(短期)(Pw-0.002) \}$
		$QSa=b \cdot j \cdot \cdot fs(短期)$
基礎梁許容せん断力算出用 (長期)		$=4/\{(MLU/(QL \cdot 有効梁せい))+1\}$ かつ1 2 (1以下は1、2以上は2)
基礎梁許容せん断力算出用 (短期)		$=4/\{(MSU/(QS \cdot 有効梁せい))+1\}$ かつ1 2 (1以下は1、2以上は2)



No	4	
基礎タイプ	FG3D	
コンクリート種類	Fc=21.00	
鉄筋種類	SD-295	
鉄筋の長期許容引張応力度Lft(N/mm ²)	200.00	
鉄筋の短期許容引張応力度Sft(N/mm ²)	295.00	
b1 (cm)	40.00	
b2 (cm)	30.00	
D (cm)	35.00	
基礎梁上端	上端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	上端主筋jU (cm)	25.375
	上端主筋種類	2-D16
	上端主筋断面積aU (cm ²)	3.98
	上端主筋周長 U (cm)	10.00
基礎梁下端	下端主筋かぶり厚 (cm)	6.00
	下端主筋jD (cm)	25.375
	下端主筋種類	2-D16
	下端主筋断面積aD (cm ²)	3.98
	下端主筋周長 D (cm)	10.00
あばら筋	あばら筋種類	D10
	あばら筋断面積 (cm ²)	0.71
	あばら筋ピッチ (cm)	20.00
	あばら筋比 Pw	0.00118
自重 (kN/m)	1.10	
上端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaU=aU・Lft・jU(kN・cm)	2019.85
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaU=aU・Sft・jU(kN・cm)	2979.28
下端	基礎梁許容曲げモーメント (長期) MLaD=aD・Lft・jD(kN・cm)	2019.85
	基礎梁許容曲げモーメント (短期) MSaD=aD・Sft・jD(kN・cm)	2979.28

基礎梁許容せん断力 (長期) QLa	あばら筋 フックなし	$QLa=b \cdot j \{ \cdot fs(長期)+0.5ft(長期)(Pw-0.002) \}$
		$QLa=b \cdot j \cdot \cdot fs(長期)$
基礎梁許容せん断力 (短期) QSa	あばら筋 フックなし	$QSa=b \cdot j \{ \cdot fs(短期)+0.5ft(短期)(Pw-0.002) \}$
		$QSa=b \cdot j \cdot \cdot fs(短期)$
基礎梁許容せん断力算出用 (長期)	=4/{(MLU/(QL・有効梁せい))+1}かつ1	2 (1以下は1、2以上は2)
基礎梁許容せん断力算出用 (短期)	=4/{(MSU/(QS・有効梁せい))+1}かつ1	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)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)
FS1 4.97m ²	柱軸力	い-2	5.11					
		い-3	9.90					
		ろ-2	12.68					
		に-2	15.73 × 1/2					
		に-4	8.37 × 1/4	計	37.64			
	1階床	地中梁	い-に, 2	1.89 × 6.21m ²	計	11.74		
	1階壁	外壁		0.49 × 6.37m ²	計	3.49		
		内壁		0.30 × 1.18m ²				
内部立上り	に, 2-4		0.70 × 1.82m	計	1.27			
外周地中梁	い-に, 2		2.00 × 2.73m	計	9.10			
	い, 2-4		2.00 × 1.82m					
内部地中梁	い-に, 4		0.55 × 2.73m	計	1.50			
スラブ			4.97 × 4.80kN/m ²	計	23.85			
				合計	88.60	17.83	< 30.00	OK
FS2 7.45m ²	柱軸力	い-5	17.64					
		い-7	20.02 × 1/2					
		は-7	5.23 × 1/2					
		に-4	8.37 × 1/4					
		に-6	27.64 × 1/2					
		に-7	13.39 × 1/4	計	49.52			
		1階床	内部立上り	い-は, 7	1.89 × 3.11m ²	計	5.87	
	1階壁	外壁		0.49 × 3.82m ²	計	2.77		
内壁		0.30 × 2.96m ²						
内部立上り	い-は, 7		0.70 × 1.82m	計	3.18			
	に, 4-7		0.70 × 2.73m					
外周地中梁	い, 4-7		2.00 × 2.73m	計	5.46			
内部地中梁	は-に, 7		0.55 × 0.91m	計	2.00			
	い-に, 4		0.55 × 2.73m					
スラブ			7.45 × 4.80kN/m ²	計	35.77			
				合計	104.58	14.03	< 30.00	OK
FS3 3.73m ²	柱軸力	い-7	20.02 × 1/2					
		い-8	1.26					
		は-7	5.23 × 1/2					
		に-7	13.39 × 1/4	計	17.23			
	1階床	束	ろ-8	1.89 × 0.62m ²	計	10.29		
は-8			1.89 × 0.62m ²					
地中梁		い, 7-又8	1.89 × 0.31m ²					
内部立上り		い-に, 又8	1.89 × 0.31m ²					
	い-は, 7	1.89 × 3.11m ²						
		に, 8-又8	1.62 × 0.55m ²					

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)	
FS3 3.73m ²	1階壁	外壁	0.49×1.91m ²	計 1.38					
		内壁	0.30×1.48m ²						
	内部 立上り	い-に,又8 い-は,7 に,8-又8	0.70×2.73m	計 3.50					
			0.70×1.82m						
			0.70×0.46m						
	外周 地中梁	い,7-又8	2.00×1.37m	計 2.73					
内部 地中梁	に,7-8 は-に,7	0.55×0.91m	計 1.00						
		0.55×0.91m							
スラブ		3.73×4.80kN/m ²	計 17.89						
			合計 54.02	14.50	< 30.00	OK	9.70		
FS4 3.73m ²	柱軸力	い-9 い-10 ろ-10 は-10 に-9 に-10	9.73	計 27.74					
			5.12×1/2						
			8.78×1/2						
			5.64×1/2						
			11.44×1/2						
			7.56×1/3						
	1階床	内部 立上り	い-に,又8 に,又8-10	1.89×0.31m ²	計 8.24				
				1.39×0.44m ²					
		スラブ	1.89×3.73m ²						
	1階壁	外壁		0.49×5.73m ²	計 3.10				
0.30×0.89m ²									
内部 立上り	い-に,又8 い-ろ,10 は-に,10 に,又8-10	0.70×2.73m	計 4.14						
		0.70×0.91m							
		0.70×0.91m							
外周 地中梁	い,又8-10	2.00×1.37m	計 2.73						
内部 地中梁	ろ-は,10	0.55×0.91m	計 0.50						
スラブ		3.73×4.80kN/m ²	計 17.89						
			合計 64.33	17.26	< 30.00	OK	12.46		
FS5 2.48m ²	柱軸力	い-10 い-又10 ろ-10 は-10 に-10 に-又10	5.12×1/2	計 14.33					
			1.10						
			8.78×1/2						
			5.64×1/2						
			7.56×1/3						
			0.94						
1階床	スラブ	0.40×1.24m ²	計 0.50						
1階壁	外壁		0.49×3.82m ²	計 2.00					
			0.30×0.40m ²						
内部 立上り	い-ろ,10 は-に,10	0.70×0.91m	計 1.27						
		0.70×0.91m							
外周 地中梁	い,又10-11 に,又10-11	2.00×0.46m	計 1.82						
		2.00×0.46m							

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)	
FS5 2.48m ²	内部 地中梁	い-に, 1 1 い, 1 0 -又 1 0 に, 1 0 -又 1 0 ろ-は, 1 0	0.55×2.73m	計 2.50					
			0.55×0.46m						
	0.55×0.46m	0.55×0.91m							
	スラブ		2.48×4.80kN/m ²	計 11.92					
				合計 34.35	13.83	< 30.00	OK	9.03	
FS6 1.66m ²	柱軸力	に- 2 に- 4 ほ- 2 ほ- 4	15.73×1/2	計 20.63					
			8.37×1/4						
			15.41×1/2						
			8.89×1/3						
	1階床	地中梁	に-ほ, 2	1.89×0.83m ²	計 3.53				
		内部 立上り	に-ほ, 4	1.89×1.04m ²					
	1階壁	外壁		0.49×1.27m ²	計 1.52				
		内壁		0.30×2.96m ²					
内部 立上り	に-ほ, 4 ほ, 2-4 に, 2-4		0.70×0.91m 0.70×1.82m 0.70×1.82m	計 3.19					
	外周 地中梁	に-ほ, 2		2.00×0.91m	計 1.82				
	スラブ		1.66×4.80kN/m ²	計 7.95					
				合計 38.62	23.32	< 30.00	OK	18.52	
FS7 2.48m ²	柱軸力	に- 4 に- 6 に- 7 ほ- 4 ほ- 7	8.37×1/4	計 25.91					
			27.64×1/2						
			13.39×1/4						
			8.89×1/3						
			11.04×1/3						
	1階床	内部 立上り	に-ほ, 4 に-ほ, 7	1.89×1.04m ² 1.89×1.45m ²	計 4.70				
1階壁	内壁		0.30×4.73m ²	計 1.42					
内部 立上り	に-ほ, 4 に-ほ, 7 に, 4-7 ほ, 4-5 ほ, 5-7		0.70×0.91m 0.70×0.91m 0.70×2.73m 0.70×0.91m 0.70×1.82m	計 5.10					
	スラブ		2.48×4.80kN/m ²	計 11.92					
				合計 49.04	19.74	< 30.00	OK	14.94	
FS8 3.31m ²	柱軸力	に- 9 に- 1 0 ほ- 8 ほ- 9 ほ- 1 0 へ- 8 へ- 9 へ- 1 0	11.44×1/2	計 25.61					
			7.56×1/3						
			1.90×1/2						
			3.66						
			3.92						
			7.60×1/3						
			5.45×1/2						
			7.17×1/2						

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)
FS8 3.31m ²	1階床	地中梁	に-ほ, 1 0 ほ-へ, 1 0	1.39×0.59m ² 1.63×1.14m ²					
		内部 立上り	ほ, 8-1 0 へ, 8-1 0 に, 8-又 8 に, 又 8-1 0	1.73×0.91m ² 1.32×0.52m ² 1.62×0.55m ² 1.39×0.44m ²	計	6.44			
	1階壁	外壁		0.49×2.55m ²					
		内壁		0.30×4.14m ²	計	2.50			
	内部 立上り		ほ, 8-1 0 へ, 8-1 0 に, 8-又 8 に, 又 8-1 0	0.70×1.82m 0.70×1.82m 0.70×0.46m 0.70×1.37m	計	3.82			
	外周 地中梁		に-ほ, 1 0 ほ-へ, 1 0	2.00×0.91m 2.00×0.91m	計	3.64			
	内部 地中梁		に-ほ, 8 ほ-へ, 8	0.55×0.91m 0.55×0.91m	計	1.00			
	スラブ			3.31×4.80kN/m ²	計	15.90			
				合計	58.92	17.79	< 30.00	OK	12.99
FS9 7.45m ²	柱軸力		ほ-2 ほ-4 と-2 ち-2 ち-3 ち-4	15.41×1/2 8.89×1/3 13.49 5.50×1/2 10.26×1/3 14.82×1/2	計	37.74			
	1階床	地中梁	ほ-ち, 2	1.89×6.21m ²					
		内部 立上り	ち, 3-4 ち, 4-5	1.89×0.21m ² 1.89×0.10m ²	計	12.33			
	1階壁	外壁		0.49×5.10m ²					
		内壁		0.30×2.96m ²	計	3.40			
	内部 立上り		ほ, 2-4 ち, 2-3 ち, 3-4 ほ, 4-5 ち, 4-5	0.70×1.82m 0.70×0.91m 0.70×0.91m 0.70×0.91m 0.70×0.91m	計	3.82			
	外周 地中梁		ほ-ち, 2	2.00×2.73m	計	5.46			
	内部 地中梁		ほ-ち, 5	0.55×2.73m	計	1.50			
スラブ			7.45×4.80kN/m ²	計	35.77				
				合計	100.02	13.42	< 30.00	OK	8.62
FS10 4.97m ²	柱軸力		ほ-7 と-7 ち-6 ち-7	11.04×1/3 7.73×1/2 24.55×1/2 7.34×1/3	計	22.27			
	1階床	内部 立上り	ほ-と, 7 ち, 5-7	1.89×3.11m ² 1.89×0.31m ²	計	6.46			

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)				
FS10 4.97m ²	1階壁	内壁	0.30×3.55m ²	計 1.06								
	内部 立上り		ほ-と, 7 ほ-5-7 ち-5-7	0.70×1.82m 0.70×1.82m 0.70×1.82m	計 3.82							
			内部 地中梁		と-ち, 7 ほ-ち, 5	0.55×0.91m 0.55×2.73m	計 2.00					
					スラブ		4.97×4.80kN/m ²	計 23.85				
					合計 59.46	11.97	< 30.00	OK	7.17			
FS11 4.14m ²	柱軸力		に-7 ほ-7 ほ-8 へ-8 と-7 と-8 ち-7 ち-8 り-7 り-8	13.39×1/4 11.04×1/3 1.90×1/2 7.60×1/3 7.73×1/2 4.98×1/2 7.34×1/3 5.90×1/3 4.80×1/3 4.28×1/3	計 24.31							
			1階床 内部 立上り		へ-と, 8 ほ-と, 7 に-ほ, 7 ち-り, 7	1.82×1.01m ² 1.89×3.11m ² 1.89×1.45m ² 1.89×1.45m ²	計 13.18					
					1階壁	内壁	0.30×3.55m ²	計 1.06				
					内部 立上り		り, 7-8 へ-と, 8 ほ-と, 7 に-ほ, 7 ち-り, 7	0.70×0.91m 0.70×0.91m 0.70×1.82m 0.70×0.91m 0.70×0.91m	計 3.82			
							内部 地中梁		に, 7-8 に-ほ, 8 ほ-へ, 8 と-ち, 8 ち-り, 8 と-ち, 7	0.55×0.91m 0.55×0.91m 0.55×0.91m 0.55×0.91m 0.55×0.91m 0.55×0.91m	計 3.00	
			スラブ		4.14×4.80kN/m ²	計 19.87						
						合計 65.25			15.76	< 30.00	OK	10.96
FS12 3.31m ²			柱軸力		へ-8 へ-9 へ-10 と-8 と-10 ち-8 ち-9 ち-10	7.60×1/3 5.45×1/2 7.17×1/2 4.98×1/2 6.39 5.90×1/3 6.29×1/2 6.83×1/2	計 26.25					
					1階床	束	と-9	1.89×0.83m ²	計 7.21			
							地中梁	へ-ち, 10				
	内部 立上り	ち, 8-10 へ, 8-10 へ-と, 8				1.89×0.83m ² 1.32×0.52m ² 1.82×1.01m ²						

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)
FS12 3.31m ²	1階壁	外壁	0.49×2.55m ²	計 2.15				
		内壁	0.30×2.96m ²					
	内部 立上り	ち, 8 - 1 0	0.70×1.82m	計 3.19				
		へ, 8 - 1 0	0.70×1.82m					
		へ-と, 8	0.70×0.91m					
	外周 地中梁	へ-ち, 1 0	2.00×1.82m	計 3.64				
		内部 地中梁	と-ち, 8					
スラブ		3.31×4.80kN/m ²	計 15.90					
			合計 58.83	17.76	< 30.00	OK	12.96	
FS13 3.31m ²	柱軸力	ち- 8	5.90×1/3	計 18.74				
		ち- 9	6.29×1/2					
		ち- 1 0	6.83×1/2					
		り- 8	4.28×1/3					
		り- 1 0	4.04					
		ぬ- 8	7.38×1/3					
		ぬ- 9	0.35×1/2					
		ぬ- 1 0	4.22×1/2					
	1階床	束	り- 9	1.89×0.83m ²	計 6.26			
			地中梁	ち-ぬ, 1 0				
		内部 立上り	ち, 8 - 1 0	1.89×0.83m ²				
	1階壁	外壁	0.49×2.55m ²	計 1.97				
		内壁	0.30×2.37m ²					
	内部 立上り	ち, 8 - 1 0	0.70×1.82m	計 2.55				
り-ぬ, 8		0.70×0.91m						
ぬ, 9 - 1 0		0.70×0.91m						
外周 地中梁	ち-ぬ, 1 0	2.00×1.82m	計 3.64					
内部 地中梁	ち-り, 8	0.55×0.91m	計 1.00					
	ぬ, 8 - 9	0.55×0.91m						
スラブ		3.31×4.80kN/m ²	計 15.90					
			合計 50.05	15.11	< 30.00	OK	10.31	
FS14 6.62m ²	柱軸力	ち- 1	6.49	計 26.27				
		ち- 2	5.50×1/2					
		ち- 3	10.26×1/3					
		り- 3	5.41×1/2					
		る- 3	7.84×1/2					
		を- 1	4.43					
		を- 2	0.63					
		を- 3	3.87×1/2					
	1階床	内部 立上り	ち-を, 3	1.89×0.83m ²	計 2.89			
			スラブ	0.40×3.31m ²				

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)	
FS14 6.62m ²	1階壁	外壁	0.49×6.37m ²	計 3.49					
		内壁	0.30×1.18m ²						
	内部 立上り	ち-を, 3	0.70×3.64m	計 3.19					
		ち, 2-3	0.70×0.91m						
	外周 地中梁	を, 1-2	2.00×0.91m	計 1.82					
		内部 地中梁	ち, 1-2 ち-を, 1 を, 2-3						0.55×0.91m 0.55×3.64m 0.55×0.91m
スラブ		6.62×4.80kN/m ²	計 31.80						
			合計 72.47	10.94	< 30.00	OK	6.14		
FS15 6.62m ²	柱軸力	ち-3	10.26×1/3	計 29.00					
		ち-4	14.82×1/2						
		り-3	5.41×1/2						
		る-3	7.84×1/2						
		を-3	3.87×1/2						
		を-4	9.62						
	1階床	束	り-4	1.89×0.83m ²	計 10.36				
			り-5	1.89×0.83m ²					
		ぬ-4	1.89×0.83m ²						
		ぬ-5	1.89×0.83m ²						
		る-4	1.89×0.83m ²						
		る-5	1.89×0.83m ²						
		地中梁	を, 3-5	1.89×0.62m ²					
内部 立上り	ち-を, 3	1.89×0.83m ²	計 10.36						
	ち, 3-4	1.89×0.21m ²							
ち, 4-5	1.89×0.10m ²								
1階壁	外壁	0.49×7.64m ²	計 4.12						
	内壁	0.30×1.18m ²							
内部 立上り	ち-を, 3	0.70×3.64m	計 3.82						
	ち, 3-4	0.70×0.91m							
	ち, 4-5	0.70×0.91m							
外周 地中梁	を, 3-5	2.00×1.82m	計 3.64						
内部 地中梁	ち-を, 5	0.55×3.64m	計 2.00						
スラブ		6.62×4.80kN/m ²	計 31.80						
			合計 84.76	12.79	< 30.00	OK	7.99		
FS16 6.62m ²	柱軸力	ち-6	24.55×1/2	計 29.32					
		ち-7	7.34×1/3						
		り-7	4.80×1/3						
		を-6	9.98						
		を-7	6.05×1/2						

スラブ位置	荷重要素			W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)	
FS16 6.62m ²	1階床	束	り-5	1.89×0.83m ²	計					
			り-6	1.89×0.83m ²						
			ぬ-5	1.89×0.83m ²						
	ぬ-6	1.89×0.83m ²								
	る-5	1.89×0.83m ²								
	る-6	1.89×0.83m ²								
	地中梁	を, 5-7	1.89×0.62m ²							
	内部 立上り	ち-り, 7	1.89×1.45m ²							
		る-を, 7 ち, 5-7	1.89×0.83m ² 1.89×0.31m ²							
	1階壁	外壁		0.49×2.55m ²						
内壁		0.30×2.37m ²								
内部 立上り	ち-り, 7 る-を, 7 ち, 5-7		0.70×0.91m 0.70×0.91m 0.70×1.82m							
	外周 地中梁		を, 5-7 2.00×1.82m							
内部 地中梁	ち-を, 5 り-る, 7		0.55×3.64m 0.55×1.82m							
	スラブ		6.62×4.80kN/m ²							
					合計	85.39	12.89	< 30.00	OK	8.09
FS17 2.48m ²	柱軸力	り-7		4.80×1/3	計					
		り-8		4.28×1/3						
		ぬ-8		7.38×1/3						
		を-7		6.05×1/2						
		を-8		6.81×1/2						
	1階床	内部 立上り	り-ぬ, 8	1.89×0.62m ²						
			ぬ-を, 8 る-を, 7	1.89×1.24m ² 1.89×0.83m ²						
	1階壁	外壁		0.49×1.27m ²						
		内壁		0.30×2.96m ²						
	内部 立上り	り, 7-8 り-ぬ, 8 ぬ-を, 8 る-を, 7		0.70×0.91m 0.70×0.91m 0.70×1.82m 0.70×0.91m						
外周 地中梁		を, 7-8 2.00×0.91m								
内部 地中梁	り-る, 7		0.55×1.82m							
	スラブ		2.48×4.80kN/m ²							
					合計	36.45	14.67	< 30.00	OK	9.87

スラブ位置	荷重要素		W (kN)	w	e (kN/m ²)	f e (kN/m ²)	判定	e' (kN/m ²)	
FS18 3.31m ²	柱軸力	ぬ-8	7.38 × 1/3						
		ぬ-9	0.35 × 1/2						
		ぬ-10	4.22 × 1/2						
		る-10	4.58						
		を-8	6.81 × 1/2						
		を-9	2.82						
		を-10	3.26	計	18.80				
	1階床	地中梁	ぬ-を, 10	1.89 × 1.66m ²					
			ぬ-を, 8	1.89 × 1.24m ²					
		内部 立上り	ぬ, 9-10	1.89 × 0.21m ²	計	5.87			
1階壁	外壁		0.49 × 5.10m ²						
	内壁		0.30 × 1.77m ²	計	3.04				
内部 立上り	ぬ-を, 8		0.70 × 1.82m						
	ぬ, 9-10		0.70 × 0.91m	計	1.91				
外周 地中梁	ぬ-を, 10		2.00 × 1.82m						
	を, 8-10		2.00 × 1.82m	計	7.28				
内部 地中梁	ぬ, 8-9		0.55 × 0.91m	計	0.50				
スラブ			3.31 × 4.80kN/m ²	計	15.90				
				合計	53.31	16.09	< 30.00	OK	11.29

(2) スラブの設計

[使用記号]

- L_x, L_y : 計算用のスラブ長さ (L_x :短辺、 L_y :長辺) =スラブの実長 (L_x', L_y') - 接する梁幅 $\times 1/2$ (m)
 L_y / L_x : モーメント算出用係数の設定用
 e : スラブの接地圧 (スラブへの等分布荷重) $\langle \text{kN/m}^2 \rangle$
 M_{aU} : スラブ上端許容曲げモーメント
 M_{aD} : スラブ下端許容曲げモーメント
 係数 : モーメント算出用係数
 (長方形スラブの応力とたわみ: 東洋一、小森清司; 建物構造学大系11巻、平板構造、彰国社)
 M_{x2} : 短辺中央曲げモーメント = 係数 $\times e \times L_x^2$
 M_{x1} : 短辺端部曲げモーメント = 係数 $\times e \times L_x^2$
 検定値 : $M_{x2} / M_{aU}, M_{x1} / M_{aD}$
 M_{y2} : 長辺中央曲げモーメント = 係数 $\times e \times L_x^2$
 M_{y1} : 長辺端部曲げモーメント = 係数 $\times e \times L_x^2$
 検定値 : $M_{y2} / M_{aU}, M_{y1} / M_{aD}$

位置 記号	仕様 No	支持タイプ	配筋	$L_x(L_x')$ (m) $L_y(L_y')$ (m)	L_y / L_x	e (kN/m^2)	M_{aU} M_{aD}	係数	M_{x2} M_{x1}	検定 値	係数	M_{y2} M_{y1}	検定 値	判 定
FS9	1	二隣辺固定	上端:D10@200	2.50(2.73)	1.03	8.62	559.13	0.0240	129.83	0.23	0.0240	129.83	0.23	OK
			下端:D10@200	2.58(2.73)			559.13	0.0700	378.66	0.68	0.0700	378.66	0.68	OK
FS1	1	二隣辺固定	上端:D10@200	1.67(1.82)	1.50	13.03	559.13	0.0450	163.54	0.29	0.0150	54.51	0.10	OK
			下端:D10@200	2.50(2.73)			559.13	0.1040	377.97	0.68	0.0810	294.38	0.53	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					
	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)		QLa (kN)	検定 値	判 定	
FG3AFG3C	3382.21	3412.85	0.99	OK	0.00	1009.93	0.00	OK	23.20	1.01	123.35	0.19	OK	
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														
番付	ほとちりぬるを													

通り	曲げモーメント								せん断力					
	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)		QLa (kN)	検定 値	判 定	
FG2FG3AFG2	310.59	1532.30	0.20	OK	-357.40	1532.30	0.23	OK	13.92	2.00	82.97	0.17	OK	
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														
番付	4 5 6 7 8 9 10 11													

(2) 短期

通り	5	曲げモーメント								せん断力				
		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)		QSa (kN)	検定値	判定
FG3AFG3C	X -	3382.21	5033.95	0.67	OK	0.00	1489.64	0.00	OK	23.20	1.01	261.22	0.09	OK
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														
番付	ほ へ と ち り ん る を													

通り	に	曲げモーメント								せん断力				
		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)		QSa (kN)	検定値	判定
FG2FG3AFG2	Y +	1057.34	2260.14	0.47	OK	-1417.86	1746.47	0.81	OK	36.37	2.00	258.47	0.14	OK
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														
番付	4 5 6 7 8 9 10 11													

8 その他

8.1 転倒の検討

Mo : 転倒モーメント

W : 全重量

L : X、Y方向の建物の長さ

方向	W (kN)	L (m)	地震時モーメント Mo (kN・m)	検定 (W×L)/(2×Mo)	判定 > 1
X	1021.46	10.01	18.10×9.27 + 22.47×6.47 + 20.00×3.67 = 386.53	13.23	OK
Y	1021.46	7.28	18.10×9.27 + 22.47×6.47 + 20.00×3.67 = 386.53	9.62	OK

方向	W (kN)	L (m)	暴風時モーメント Mo (kN・m)	検定 (W×L)/(2×Mo)	判定 > 1
X	1021.46	10.01	15.99×9.27 + 20.52×6.47 + 25.32×3.67 = 373.90	13.67	OK
Y	1021.46	7.28	13.70×9.27 + 28.36×6.47 + 31.10×3.67 = 424.69	8.75	OK

8.2 層間変形角と剛性率の算定

$$i = (h_i / 120) \times (EQ_i / P_i)$$

$$r_{si} = h_i / i$$

$$R_{si} = r_{si} / \text{平均 } r_s$$

r_{si} : 当該階の層間変形角の逆数 h_i : 当該階の階高(cm)

i : 地震力により当該階に生じる層間変位(cm)

EQ_i : 当該階に作用する地震力 (kN)

P_i : 当該階の耐力壁の許容耐力 (kN)

R_{si} : 当該階の剛性率

方向	階	hi (cm)	EQi/ Pi(地震時)	i(cm)	r si	rs	平均rs	R si
X +	3	280	0.24	0.57	491.2	962.3	320.8	1.53
	2	280	0.49	1.15	243.5			0.76
	1	280	0.53	1.23	227.6			0.71
X -	3	280	0.24	0.57	491.2	959.8	319.9	1.54
	2	280	0.51	1.20	233.3			0.73
	1	280	0.51	1.19	235.3			0.74
Y +	3	280	0.27	0.63	444.4	1040.1	346.7	1.28
	2	280	0.35	0.81	345.7			1.00
	1	280	0.48	1.12	250.0			0.72
Y -	3	280	0.27	0.63	444.4	1029.4	343.1	1.30
	2	280	0.35	0.81	345.7			1.01
	1	280	0.50	1.17	239.3			0.70