

(一財)日本建築防災協会

2012年改訂版『木造住宅の耐震診断と補強方法』 準拠

「精密診断法1 方法1」による耐震診断 現況診断

プログラム名: T.S. Ver. 3.2.1 (建築基準法施行令に準じて求める方法)
シリアル: えび研 StaffOnly

目次

1. 建物概要と計算方法	1
2. 壁配置図	2
3. 必要耐力の算定	26
4. 壁の耐力と剛性の算出	27
5. 剛性率による低減係数の算定	30
5.1 剛性率の算定	30
5.2 剛性率による低減係数	30
6. 偏心率と床仕様による低減係数の算定	30
6.1 重心の算定	30
6.2 剛心の算定	31
6.3 偏心率の算定	33
6.4 平均床倍率の算定	33
6.5 偏心率と床仕様による低減係数	34
7. 上部構造評点	34
総合評価 (診断結果)	35

注記事項

・本プログラムでは建物の分類（軽い建物、重い建物、非常に重い建物）と建物各部の単位重量は連動しておらず、各部の単位重量の設定を自動では行いません。各部の単位重量は、診断者の入力によるものです。

・本プログラムでの建物用途は、「1. 建物概要と計算方法」に記載するために選択されたもので、用途に関わらず積載荷重の値は診断者の入力値です。

・本プログラムの建物高さは「建物の1次固有周期の計算に用いる建築物の高さ」であり、陸屋根の場合は軒の高さを、勾配屋根の場合は建物の最高高さと軒の高さの平均値を、それぞれ指しています。

・本プログラムは、階高（壁高さ）による壁の耐力と剛性の補正を自動では行いません。

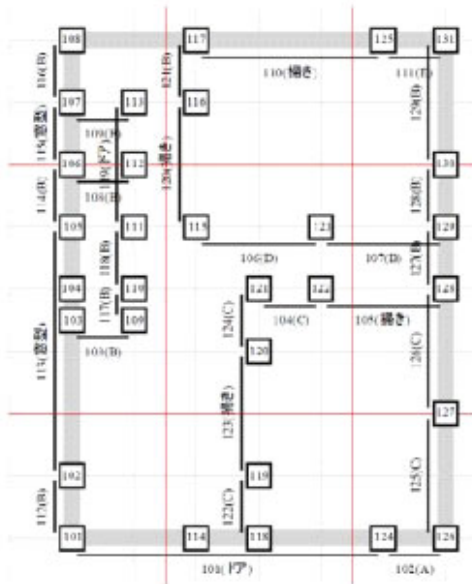
1. 建物概要と計算方法

建物名称	A村邸
所在地	名古屋市緑区徳重
建物用途	住宅
竣工年	昭和52年 築10年以上
調査日	2020. 3. 6
建物仕様	木造2階建て 非常に重い建物 屋根仕様: 土葺瓦屋根等 外壁仕様: 土塗壁 内壁仕様: 土塗壁
階高	1階 = 2.70 m 2階 = 2.70 m
地域係数Z	1.0
地盤による割増	1.0
形状割増係数	1階 = 1.00 2階 = 1.15
混構造割増係数	-
積雪深さ	無し(1m未満)
基礎形式	II: 無筋コンクリート基礎(健全)
水平構面仕様	床: [0.30]幅180杉板12 mm以上、根太@340以下転ばし N50@150以下 屋根: [0.20]5寸勾配以下、幅180杉板9 mm以上 垂木@500以下転ばし、N50@150以下 火打ち: [0.18]金物HBまたは木製90×90、平均負担面積5.0 m ² 以下 梁せい150以上
接合部仕様	III/IV ほぼ差し、釘打ち、かすがい等(III: 構面の両端が通し柱の場合)
必要耐力計算方法	建築基準法施行令 に準じて求める方法

2. 壁配置図

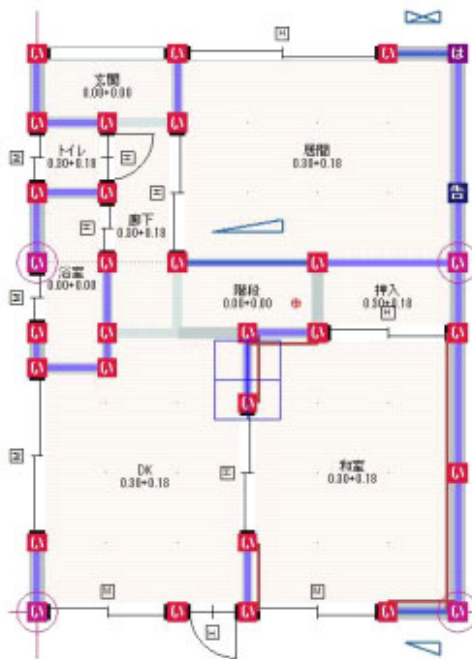
略伏図および平面図の凡例

略伏図 凡例



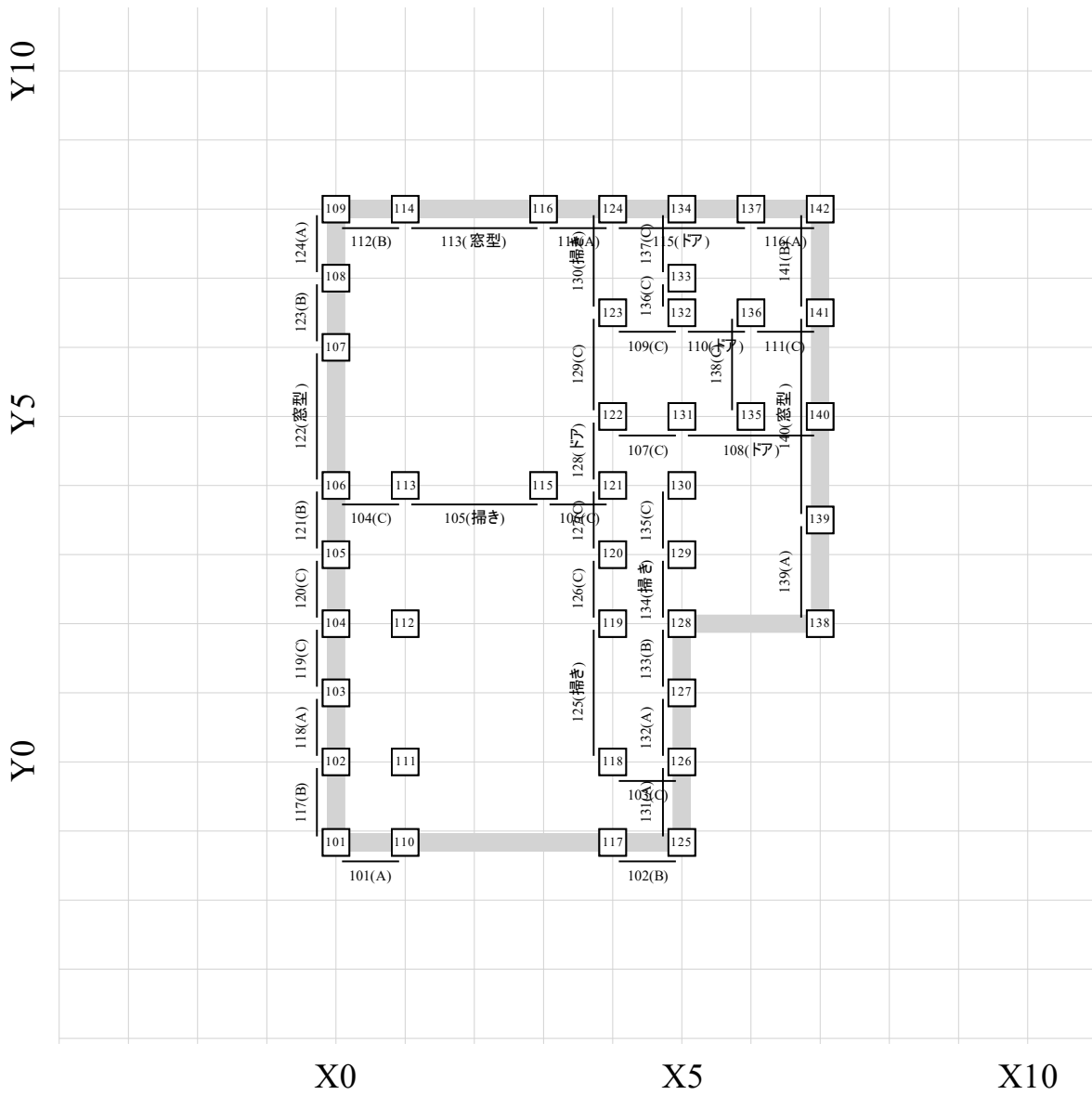
	外周線
	柱 数値: 柱番号
	無開口壁 数値: 壁番号 記号: 壁構成記号
	有開口壁
	数値: 壁番号
	名称: 窓型 (窓型開口) 掃き (掃き出し開口、引違)
	ドア (掃き出し開口、戸型)
	四分制線

平面図 凡例

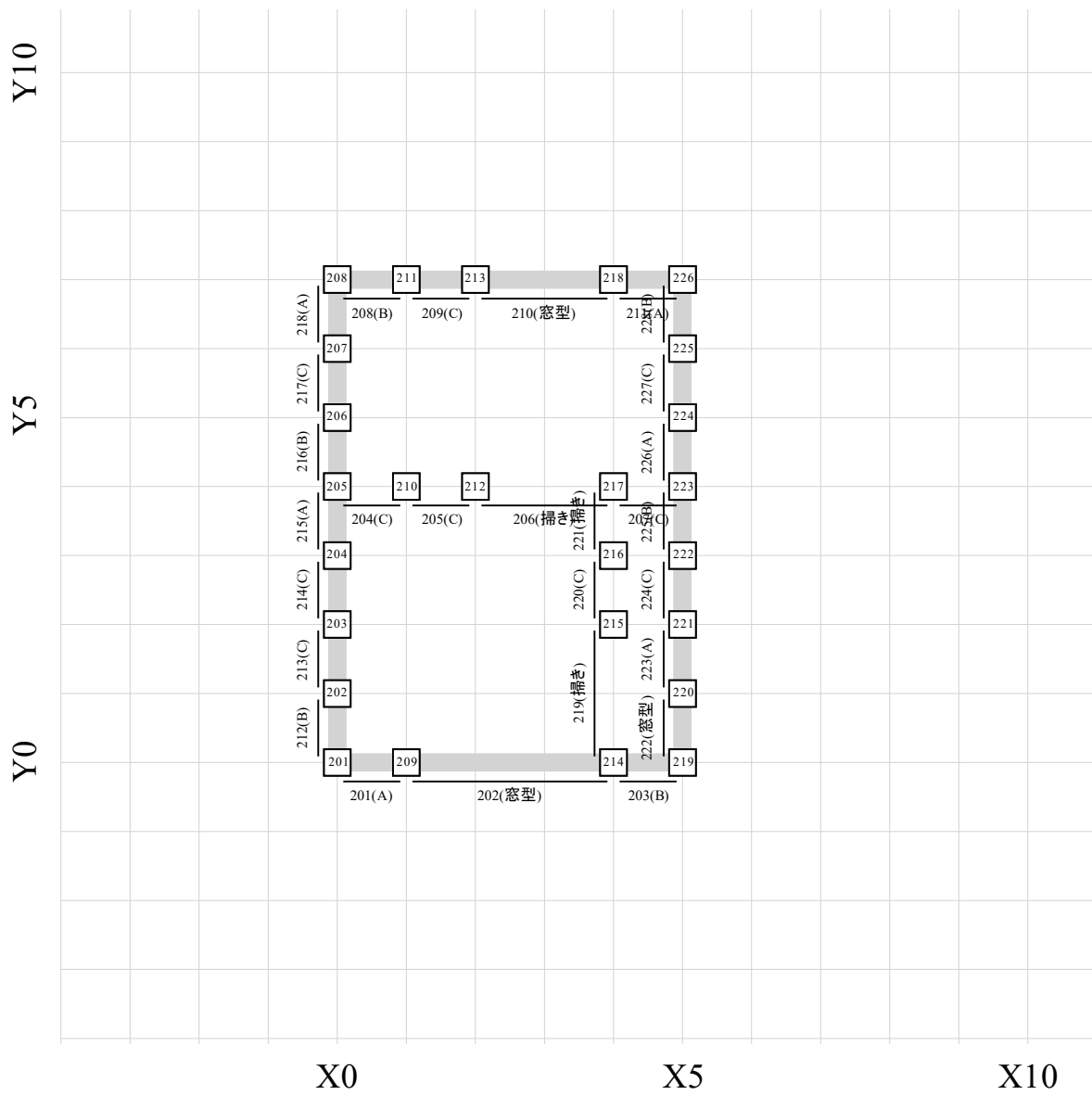


	偏心率が0.15以内となる領域
	剛心
	管柱
	通し柱
色: 赤 (X、Y方向の少なくとも一方が接合部IV) 赤紫 (X、Y方向がともに接合部III) 紫 (接合部II) 青 (接合部I)	
記号: 平12 建告第1460号第2号の金物記号	
	壁 (面材)
	壁 (土塗壁)
	片筋かい
	たすき掛け筋かい
	窓型開口 (窓型開口壁)
	掃き出し開口 (掃き出し開口壁)
	ドア (掃き出し開口壁)
	全開口
	和室 0.30+0.18 + 床倍率は精密診断法1のみで表示

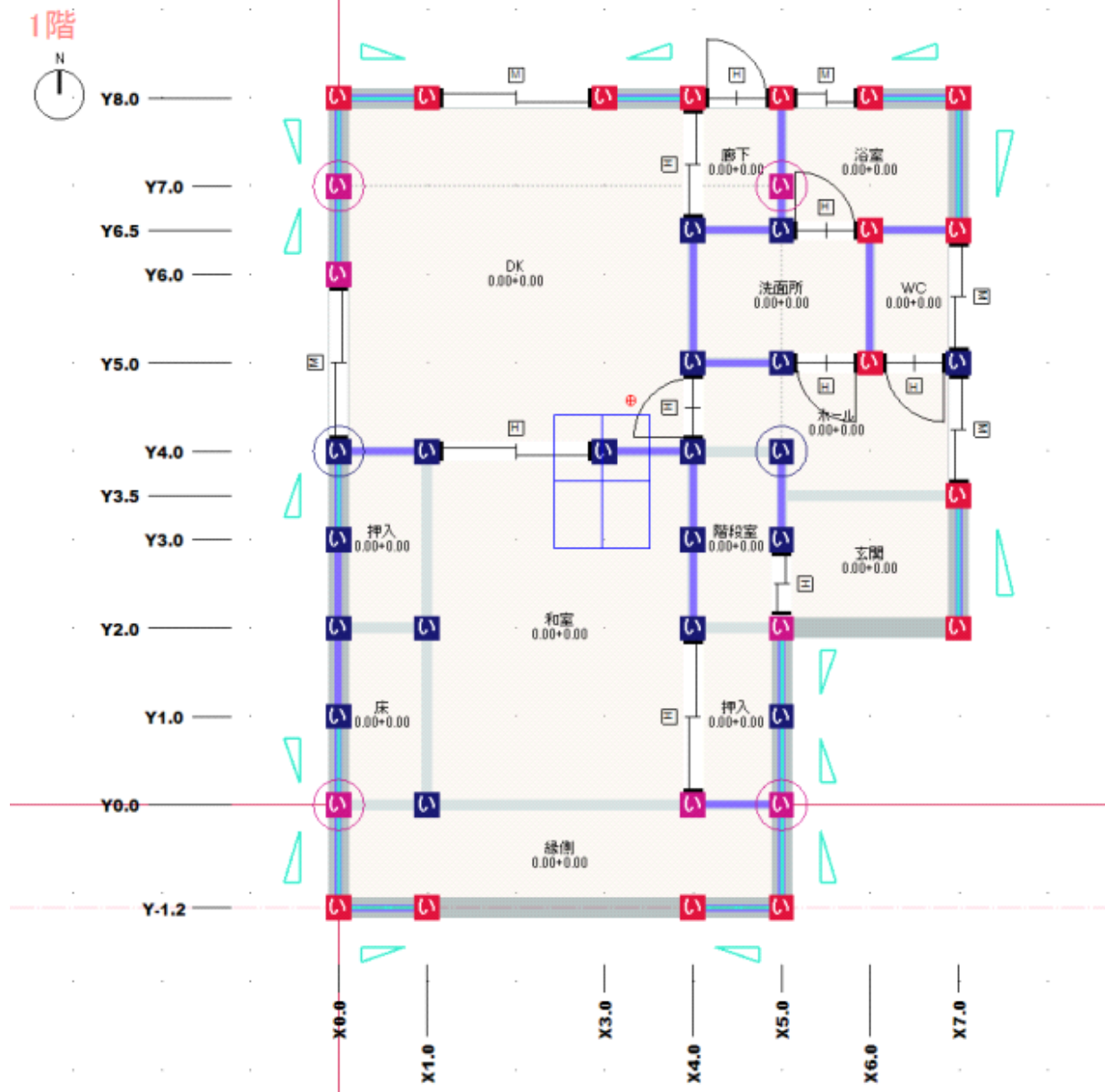
1階略伏図 (1モジュール910mm)



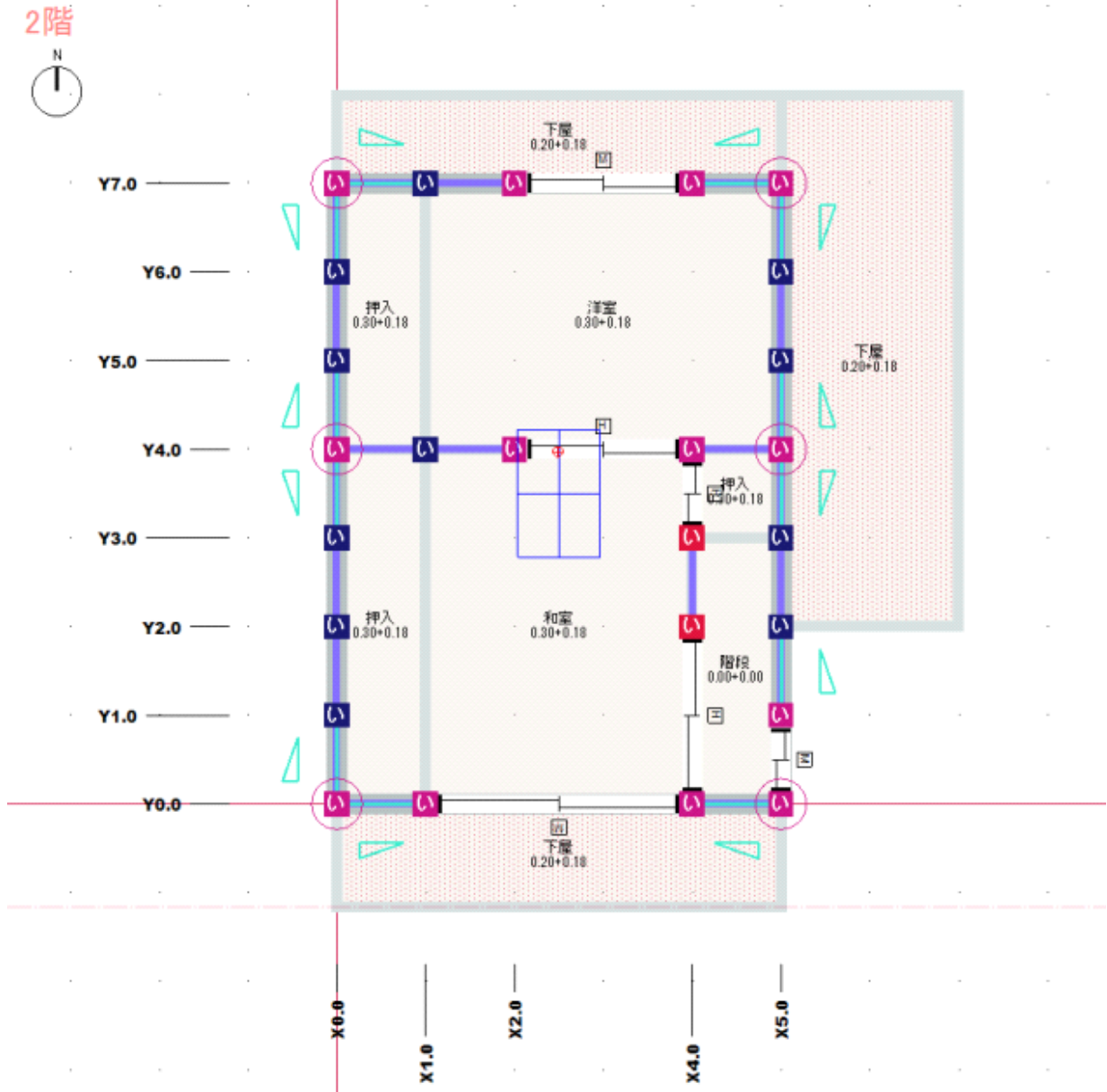
2階略伏図 (1モジュール910mm)



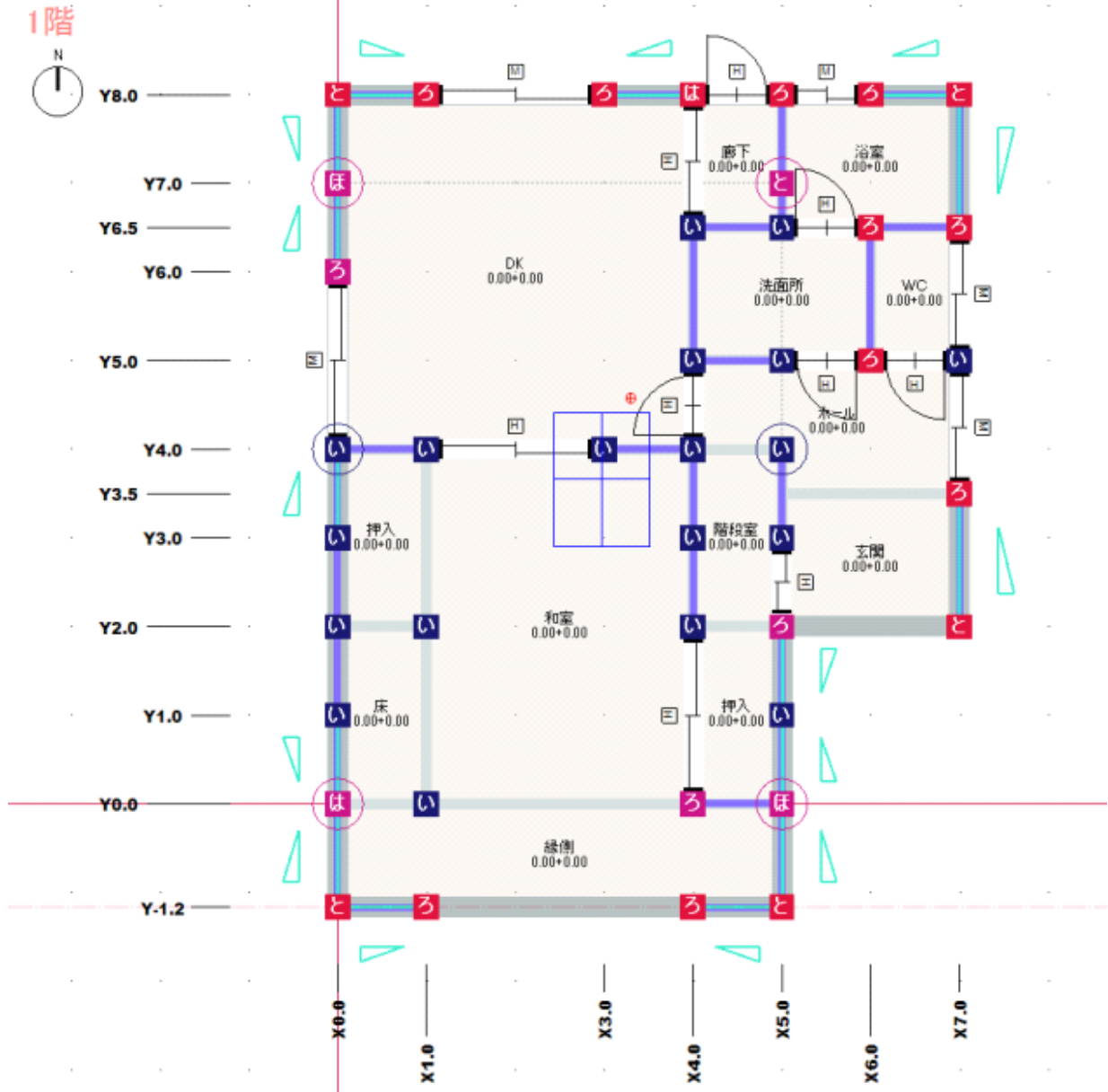
1階平面図



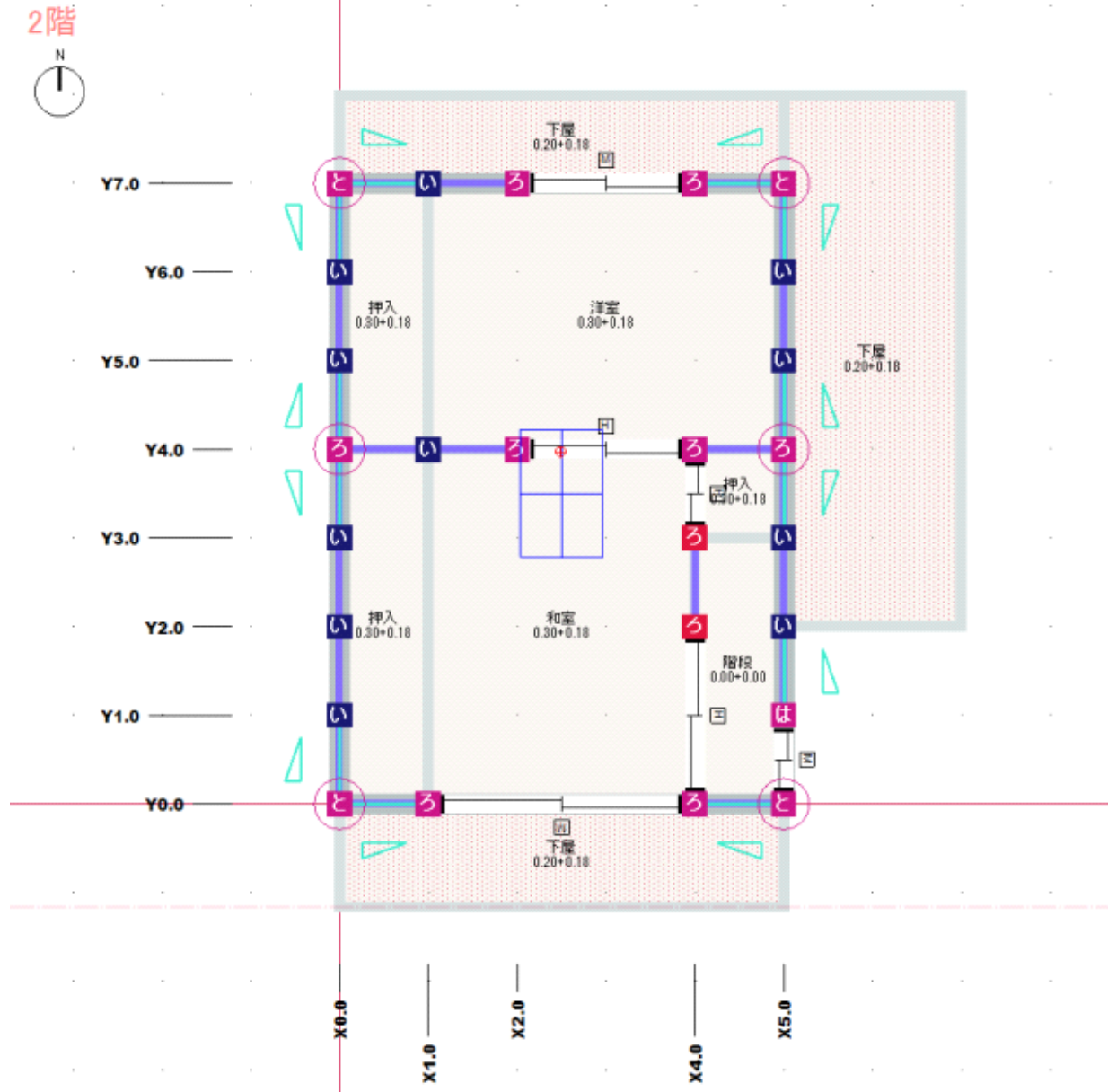
2階平面図



(参考)1階平面図(N値計算による必要金物)



(参考)2階平面図(N値計算による必要金物)



【使用した耐力要素リスト】

No.	名称	備考
1	土塗壁 塗厚55以上70未満	
2	30X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(右上がり)	
3	30X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(左上がり)	
4	(開口部) 掃き出し開口	
5	(開口部) ドア	
6	(開口部) 窓型開口	

備考の“ユーザー定義”は、2012年改訂版「木造住宅の耐震診断と補強方法」に記載されていない仕様を示す。それらの仕様に対しては、申請時に特性値の設定根拠を示す資料が必要。

【柱接合部リスト】

記号	名称	平成12建告 第1460号	N値	耐力[kN]
A	短ほぞ差し	い	0.00	0.0
C	かすがい打	い	0.00	1.1
E	長ほぞ差し込み栓打ち	ろ	0.65	3.8
F	L字型かど金物 (CN65×5本打ち)	ろ	0.65	3.4
G	T字型かど金物 (CN65×5本打ち)	は	1.00	5.1
H	山型プレート金物 (CN90×8本打ち)	は	1.00	5.9
I	羽子板ボルトφ12mm、短冊金物	に	1.40	7.5
J	羽子板ボルトφ12mmに長さ50mm径4.5mmスクリュー釘	ほ	1.60	8.5
K	10kN引き寄せ金物	へ	1.80	10.0
L	15kN引き寄せ金物	と	2.80	15.0
M	20kN引き寄せ金物	ち	3.70	20.0
N	25kN引き寄せ金物	り	4.70	25.0
O	15kN引き寄せ金物×2枚	ぬ	5.60	30.0
P	20kN引き寄せ金物×2枚	る	7.50	40.0

【壁構成リスト】

記号	壁の構成	要素耐力 [kN/m]	要素剛性 [kN/rad./m]	基準耐力 [kN/m]	基準剛性 [kN/rad./m]
A	土塗壁 塗厚55以上70未満	2.80	560.00	4.70	950.00
	30X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(右上がり)	1.90	390.00		
B	土塗壁 塗厚55以上70未満	2.80	560.00	4.70	950.00
	30X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(左上がり)	1.90	390.00		
C	土塗壁 塗厚55以上70未満	2.80	560.00	2.80	560.00

【柱リスト】

接合部仕様の“告示”は、平成12建告第1460号 に適合する仕様であることを示す。

注) ・接合部仕様が“告示”の柱に対しては、別途根拠を示すこと。

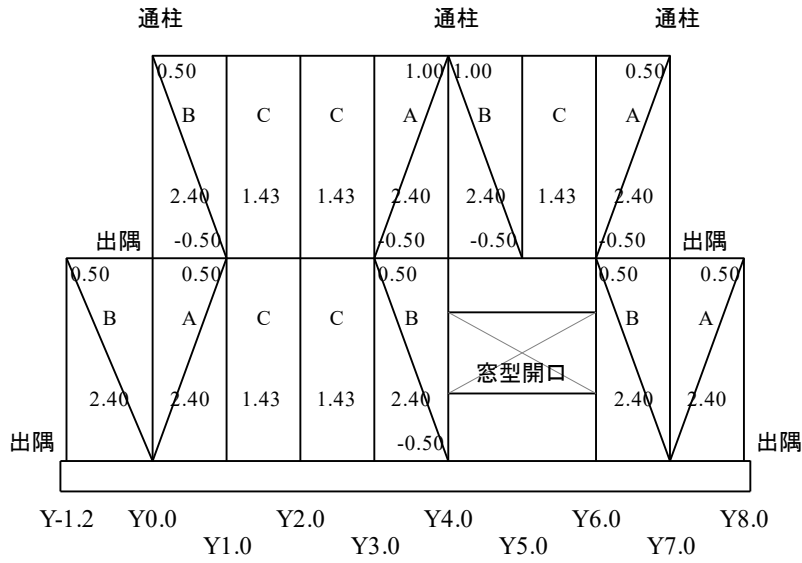
階 通り	柱 番号	座標 [mm]	出 隅	最 上 階	通 し 柱	接合部仕様			上階 軸力	壁番号 (相当壁倍率)	補正值	N値計算			
						柱頭	柱脚	接合部				A	B	L	N
1FY-1.2	101	0	○	○		A	A	IV	0.00	-側: - +側:101(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	110	910		○		A	A	IV	0.00	-側:101(2.39) +側: -	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	117	3640		○		A	A	IV	0.00	-側: - +側:102(2.39)	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	125	4550	○	○		A	A	IV	0.00	-側:102(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
1FY0.0	102	0			○		A	III	2.31	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	0.72
	111	910				A	A	I	0.94	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.66
	118	3640				A	A	III	0.94	-側: - +側:103(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	0.07
	126	4550			○		A	III	2.31	-側:103(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	1.44
1FY1.0	103	0				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	127	4550				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
1FY2.0	104	0				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	112	910				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	119	3640				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	128	4550				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	138	6370	○	○		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.80	0.40	-0.40
1FY3.0	105	0				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	120	3640				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	129	4550				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
1FY3.5	139	6370		○		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FY4.0	106	0			○		A	I	0.71	-側: - +側:104(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.18
	113	910				A	A	I	0.35	-側:104(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.53
	115	2730				A	A	I	0.35	-側: - +側:106(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.53
	121	3640				A	A	I	0.71	-側:106(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.18
	130	4550			○		A	I	0.71	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.89
1FY5.0	122	3640				A	A	I	0.00	-側: - +側:107(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89
	131	4550				A	A	I	0.00	-側:107(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89
	135	5460		○		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	140	6370		○		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FY6.0	107	0				A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
1FY6.5	123	3640				A	A	I	0.00	-側: - +側:109(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89
	132	4550				A	A	I	0.00	-側:109(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89

	136	5460	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:111(1.42)	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	141	6370	○	A	A	IV	0.00	-側:111(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
1FY7.0	108	0	○		A	III	3.12	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	1.53
	133	4550	○		A	III	3.41	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	1.82
1FY8.0	109	0	○ ○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:112(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	114	910	○	A	A	IV	0.00	-側:112(2.39) +側: -	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	116	2730	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:114(2.39)	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	124	3640	○	A	A	IV	0.00	-側:114(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.50	0.60	0.85
	134	4550	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	137	5460	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:116(2.39)	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	142	6370	○ ○	A	A	IV	0.00	-側:116(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
1FX0.0	101	-1060	○ ○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:117(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	102	0	○		A	III	2.31	-側:117(2.39) +側:118(2.39)	0.00	0.00	0.50	1.60	0.72
	103	910		A	A	I	0.23	-側:118(2.39) +側:119(1.42)	0.50	1.46	0.50	1.60	-0.64
	104	1820		A	A	I	0.00	-側:119(1.42) +側:120(1.42)	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	105	2730		A	A	I	0.23	-側:120(1.42) +側:121(2.39)	0.50	1.46	0.50	1.60	-0.64
	106	3640	○		A	I	0.61	-側:121(2.39) +側: -	-0.50	1.89	0.50	1.60	-0.04
	107	5460		A	A	III	0.35	-側: - +側:123(2.39)	0.50	2.89	0.50	1.60	0.21
	108	6370	○		A	III	2.31	-側:123(2.39) +側:124(2.39)	0.00	0.00	0.50	1.60	0.72
	109	7280	○ ○	A	A	IV	0.00	-側:124(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
1FX1.0	110	-1060	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	111	0		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	112	1820		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	113	3640		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	114	7280	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX3.0	115	3640		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	116	7280	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX4.0	117	-1060	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	118	0		A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	119	1820		A	A	I	0.71	-側: - +側:126(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.18
	120	2730		A	A	I	0.71	-側:126(1.42) +側:127(1.42)	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.89
	121	3640		A	A	I	0.00	-側:127(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89
	122	4550		A	A	I	0.00	-側: - +側:129(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89
	123	5915		A	A	I	0.00	-側:129(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.89
	124	7280	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX5.0	125	-1060	○ ○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:131(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92

	126	0	○		A	I	0.00	-側:131(2.39) +側:132(2.39)	1.00	1.00	0.50	1.60	-1.11
	127	910			A	A	1.44	-側:132(2.39) +側:133(2.39)	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.16
	128	1820			A	A	0.23	-側:133(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.50	1.60	0.09
	129	2730			A	A	0.23	-側: - +側:135(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.66
	130	3640	○		A	I	0.50	-側:135(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.39
	131	4550			A	A	0.31	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.29
	132	5915			A	A	0.15	-側: - +側:136(1.42)	0.00	1.42	0.50	1.60	-0.73
	133	6370	○		A	III	2.31	-側:136(1.42) +側:137(1.42)	0.00	0.00	0.50	1.60	0.72
	134	7280	○		A	A	0.00	-側:137(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
1FX6.0	135	4550	○		A	A	0.00	-側: - +側:138(1.42)	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	136	5915	○		A	A	0.00	-側:138(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	137	7280	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX7.0	138	1820	○ ○		A	A	0.00	-側: - +側:139(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	139	3185	○		A	A	0.00	-側:139(2.39) +側: -	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	140	4550	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	141	5915	○		A	A	0.00	-側: - +側:141(2.39)	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	142	7280	○ ○		A	A	0.00	-側:141(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
2FY0.0	201	0	○ ○ ○		A		0.00	-側: - +側:201(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	209	910	○		A	A	0.00	-側:201(2.39) +側: -	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	214	3640	○		A	A	0.00	-側: - +側:203(2.39)	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	219	4550	○ ○ ○		A		0.00	-側:203(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
2FY1.0	202	0	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	220	4550	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY2.0	203	0	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	215	3640	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	221	4550	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY3.0	204	0	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	216	3640	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	222	4550	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY4.0	205	0	○ ○		A		0.00	-側: - +側:204(1.42)	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	210	910	○		A	A	0.00	-側:204(1.42) +側:205(1.42)	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	212	1820	○		A	A	0.00	-側:205(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	217	3640	○		A	A	0.00	-側: - +側:207(1.42)	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	223	4550	○ ○		A		0.00	-側:207(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
2FY5.0	206	0	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	224	4550	○		A	A	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60

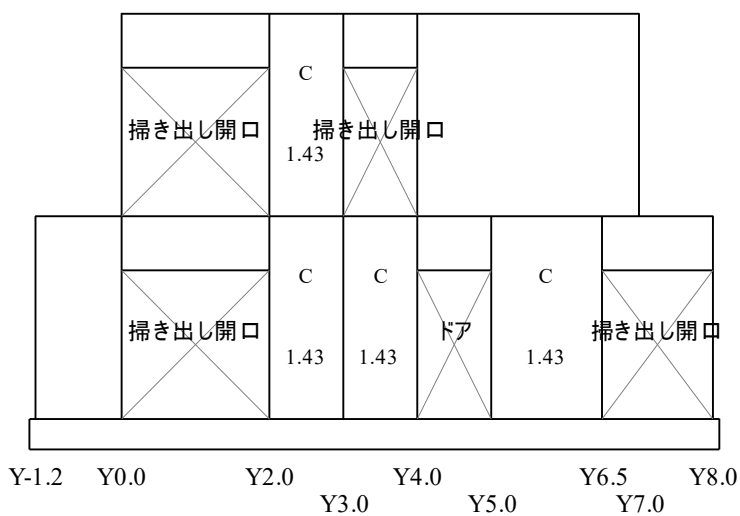
2FY6.0	207	0	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	225	4550	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY7.0	208	0	○ ○ ○	A		III	0.00	-側: - +側:208(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	211	910	○	A	A	I	0.00	-側:208(2.39) +側:209(1.42)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	213	1820	○	A	A	III	0.00	-側:209(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	218	3640	○	A	A	III	0.00	-側: - +側:211(2.39)	-0.50	1.89	0.50	0.60	0.35
	226	4550	○ ○ ○	A		III	0.00	-側:211(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
2FX0.0	201	0	○ ○ ○	A		III	0.00	-側: - +側:212(2.39)	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
	202	910	○	A	A	I	0.00	-側:212(2.39) +側:213(1.42)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	203	1820	○	A	A	I	0.00	-側:213(1.42) +側:214(1.42)	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	204	2730	○	A	A	I	0.00	-側:214(1.42) +側:215(2.39)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	205	3640	○ ○	A		I	0.00	-側:215(2.39) +側:216(2.39)	1.00	1.00	0.50	0.60	-0.10
	206	4550	○	A	A	I	0.00	-側:216(2.39) +側:217(1.42)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	207	5460	○	A	A	I	0.00	-側:217(1.42) +側:218(2.39)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	208	6370	○ ○ ○	A		III	0.00	-側:218(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92
2FX1.0	209	0	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	210	3640	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	211	6370	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX2.0	212	3640	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	213	6370	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX4.0	214	0	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	215	1820	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:220(1.42)	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	216	2730	○	A	A	IV	0.00	-側:220(1.42) +側: -	0.00	1.42	0.50	0.60	0.12
	217	3640	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	218	6370	○	A	A	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX5.0	219	0	○ ○ ○	A		I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.80	0.40	-0.40
	220	910	○	A	A	III	0.00	-側: - +側:223(2.39)	0.50	2.89	0.50	0.60	0.85
	221	1820	○	A	A	I	0.00	-側:223(2.39) +側:224(1.42)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	222	2730	○	A	A	I	0.00	-側:224(1.42) +側:225(2.39)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	223	3640	○ ○	A		I	0.00	-側:225(2.39) +側:226(2.39)	1.00	1.00	0.50	0.60	-0.10
	224	4550	○	A	A	I	0.00	-側:226(2.39) +側:227(1.42)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	225	5460	○	A	A	I	0.00	-側:227(1.42) +側:228(2.39)	-0.50	0.46	0.50	0.60	-0.37
	226	6370	○ ○ ○	A		III	0.00	-側:228(2.39) +側: -	0.50	2.89	0.80	0.40	1.92

X0.0通り (N値構面図)



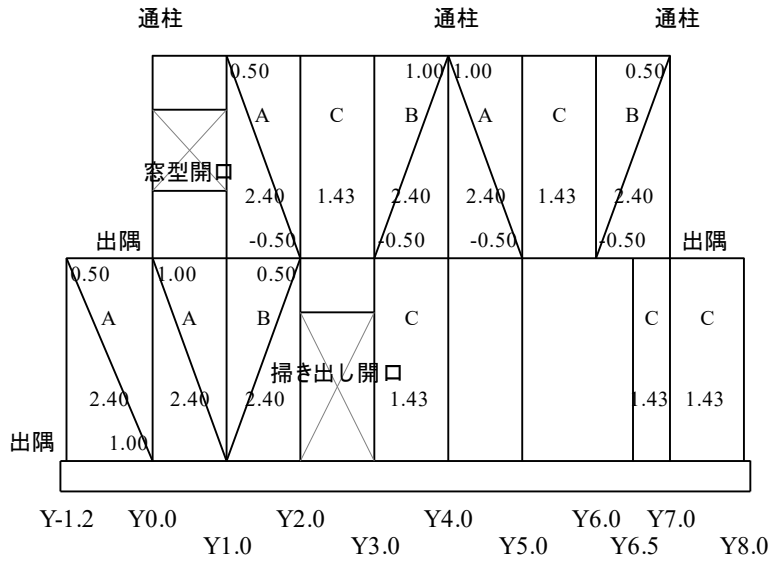
	Y-1.2	Y0.0	Y1.0	Y2.0	Y3.0	Y4.0	Y5.0	Y6.0	Y7.0	Y8.0
A2		2.89	0.46	0.00	0.46	1.00	0.46	0.46	2.89	
B2		0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.80	
A2×B2		2.31	0.23	0.00	0.23	0.50	0.23	0.23	2.31	
上階からの軸力										
L		0.40	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.40	
2階N		1.92	-0.37	-0.60	-0.37	-0.10	-0.37	-0.37	1.92	
柱頭接合部		A	A	A	A	A	A	A	A	
柱脚接合部			A	A	A		A	A		
接合部仕様		III	I	I	I	I	I	I	III	
A1	2.89	0.00	1.46	0.00	1.46	1.89		2.89	0.00	2.89
B1	0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50		0.50	0.50	0.80
A1×B1	2.31	0.00	0.73	0.00	0.73	0.95		1.45	0.00	2.31
上階からの軸力		2.31	0.23		0.23	0.61		0.35	2.31	
L	0.40	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60		1.60	1.60	0.40
1階N	1.92	0.72	-0.64	-1.60	-0.64	-0.04		0.21	0.72	1.92
柱頭接合部	A		A	A	A			A		A
柱脚接合部	A	A	A	A	A	A		A	A	A
接合部仕様	IV	III	I	I	I	I		III	III	IV

X4.0通り (N値構面図)



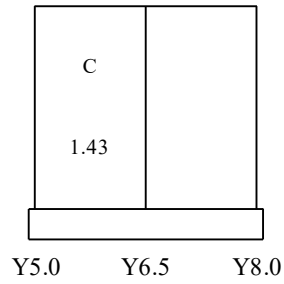
	Y-1.2	Y0.0	Y2.0	Y3.0	Y4.0	Y5.0	Y6.5	Y7.0	Y8.0
A2		0.00	1.42	1.42	0.00			0.00	
B2		0.50	0.50	0.50	0.50			0.50	
A2×B2		0.00	0.71	0.71	0.00			0.00	
上階からの軸力									
L		0.60	0.60	0.60	0.60			0.60	
2階N		-0.60	0.12	0.12	-0.60			-0.60	
柱頭接合部		A	A	A	A			A	
柱脚接合部		A	A	A	A			A	
接合部仕様		I	IV	IV	I			I	
A1	0.00	0.00	1.42	0.00	1.42	1.42	1.42		0.00
B1	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50		0.50
A1×B1	0.00	0.00	0.71	0.00	0.71	0.71	0.71		0.00
上階からの軸力			0.71	0.71					
L	0.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60		0.60
1階N	-0.60	-1.60	-0.18	-0.89	-0.89	-0.89	-0.89		-0.60
柱頭接合部	A	A	A	A	A	A	A		A
柱脚接合部	A	A	A	A	A	A	A		A
接合部仕様	I	I	I	I	I	I	I		I

X5.0通り (N値構面図)



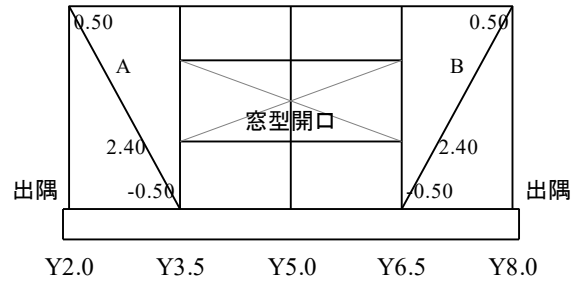
	Y-1.2	Y0.0	Y1.0	Y2.0	Y3.0	Y4.0	Y5.0	Y6.0	Y6.5	Y7.0	Y8.0
A2		0.00	2.89	0.46	0.46	1.00	0.46	0.46		2.89	
B2		0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50		0.80	
A2×B2		0.00	1.45	0.23	0.23	0.50	0.23	0.23		2.31	
上階からの軸力											
L		0.40	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60		0.40	
2階N		-0.40	0.85	-0.37	-0.37	-0.10	-0.37	-0.37		1.92	
柱頭接合部		A	A	A	A	A	A	A		A	
柱脚接合部			A	A	A	A	A	A			
接合部仕様		I	III	I	I	I	I	I		III	
A1	2.89	1.00	0.00	2.89	1.42	1.42	0.00		1.42	0.00	1.42
B1	0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50		0.50	0.50	0.50
A1×B1	2.31	0.50	0.00	1.45	0.71	0.71	0.00		0.71	0.00	0.71
上階からの軸力			1.44	0.23	0.23	0.50	0.31		0.15	2.31	
L	0.40	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60		1.60	1.60	0.60
1階N	1.92	-1.11	-0.16	0.09	-0.66	-0.39	-1.29		-0.73	0.72	0.12
柱頭接合部	A		A	A	A		A		A		A
柱脚接合部	A	A	A	A	A	A	A		A	A	A
接合部仕様	IV	I	I	III	I	I	I		I	III	IV

X6.0通り (N値構面図)



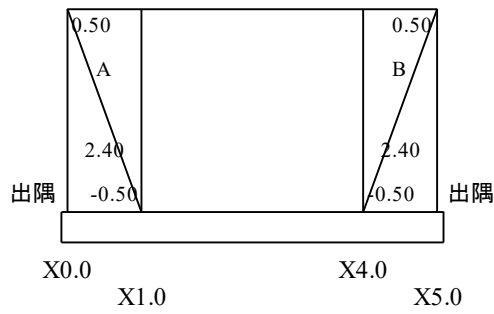
	Y5.0	Y6.5	Y8.0
A2			
B2			
A2×B2			
上階からの軸力			
L			
2階N			
柱頭接合部			
柱脚接合部			
接合部仕様			
A1	1.42	1.42	0.00
B1	0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.71	0.71	0.00
上階からの軸力			
L	0.60	0.60	0.60
1階N	0.12	0.12	-0.60
柱頭接合部	A	A	A
柱脚接合部	A	A	A
接合部仕様	IV	IV	I

X7.0通り (N値構面図)



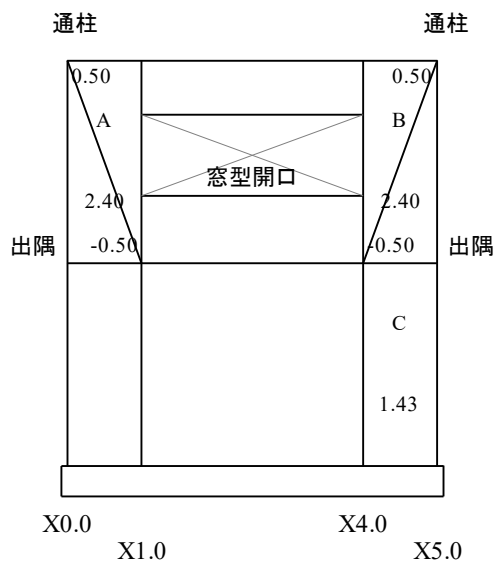
	Y2.0	Y3.5	Y5.0	Y6.5	Y8.0
A2					
B2					
A2×B2					
上階からの軸力					
L					
2階N					
柱頭接合部					
柱脚接合部					
接合部仕様					
A1	2.89	1.89	0.00	1.89	2.89
B1	0.80	0.50	0.50	0.50	0.80
A1×B1	2.31	0.95	0.00	0.95	2.31
上階からの軸力					
L	0.40	0.60	0.60	0.60	0.40
1階N	1.92	0.35	-0.60	0.35	1.92
柱頭接合部	A	A	A	A	A
柱脚接合部	A	A	A	A	A
接合部仕様	IV	IV	I	IV	IV

Y-1.2通り (N値構面図)



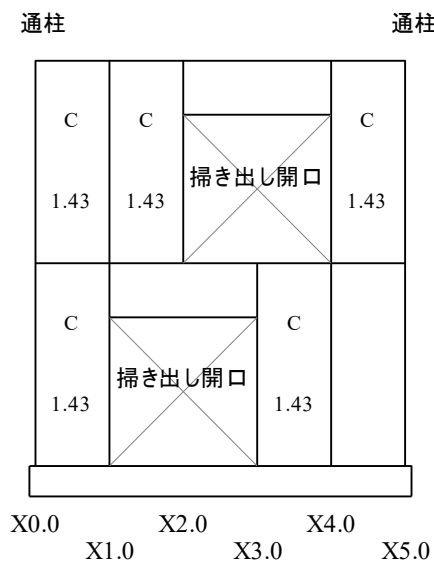
	X0.0	X1.0	X4.0	X5.0
A2				
B2				
A2×B2				
上階からの軸力				
L				
2階N				
柱頭接合部				
柱脚接合部				
接合部仕様				
A1	2.89	1.89	1.89	2.89
B1	0.80	0.50	0.50	0.80
A1×B1	2.31	0.95	0.95	2.31
上階からの軸力				
L	0.40	0.60	0.60	0.40
1階N	1.92	0.35	0.35	1.92
柱頭接合部	A	A	A	A
柱脚接合部	A	A	A	A
接合部仕様	IV	IV	IV	IV

Y0.0通り (N値構面図)



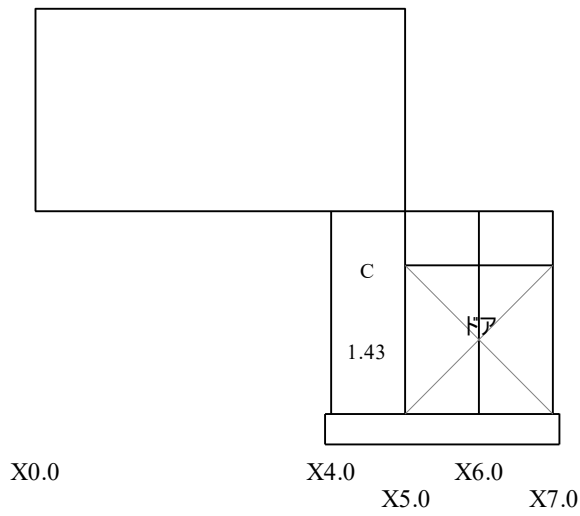
	X0.0	X1.0	X4.0	X5.0
A2	2.89	1.89	1.89	2.89
B2	0.80	0.50	0.50	0.80
A2×B2	2.31	0.95	0.95	2.31
上階からの軸力				
L	0.40	0.60	0.60	0.40
2階N	1.92	0.35	0.35	1.92
柱頭接合部	A	A	A	A
柱脚接合部		A	A	
接合部仕様	III	III	III	III
A1	0.00	0.00	1.42	1.42
B1	0.50	0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.00	0.00	0.71	0.71
上階からの軸力	2.31	0.94	0.94	2.31
L	1.60	1.60	1.60	1.60
1階N	0.72	-0.66	0.07	1.44
柱頭接合部		A	A	
柱脚接合部	A	A	A	A
接合部仕様	III	I	III	III

Y4.0通り (N値構面図)



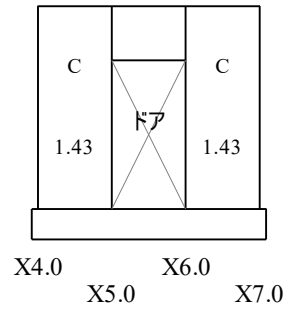
	X0.0	X1.0	X2.0	X3.0	X4.0	X5.0
A2	1.42	0.00	1.42		1.42	1.42
B2	0.50	0.50	0.50		0.50	0.50
A2×B2	0.71	0.00	0.71		0.71	0.71
上階からの軸力						
L	0.60	0.60	0.60		0.60	0.60
2階N	0.12	-0.60	0.12		0.12	0.12
柱頭接合部	A	A	A		A	A
柱脚接合部		A	A		A	
接合部仕様	III	I	III		III	III
A1	1.42	1.42		1.42	1.42	0.00
B1	0.50	0.50		0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.71	0.71		0.71	0.71	0.00
上階からの軸力	0.71	0.35		0.35	0.71	0.71
L	1.60	1.60		1.60	1.60	1.60
1階N	-0.18	-0.53		-0.53	-0.18	-0.89
柱頭接合部		A		A	A	
柱脚接合部	A	A		A	A	A
接合部仕様	I	I		I	I	I

Y5.0通り (N値構面図)



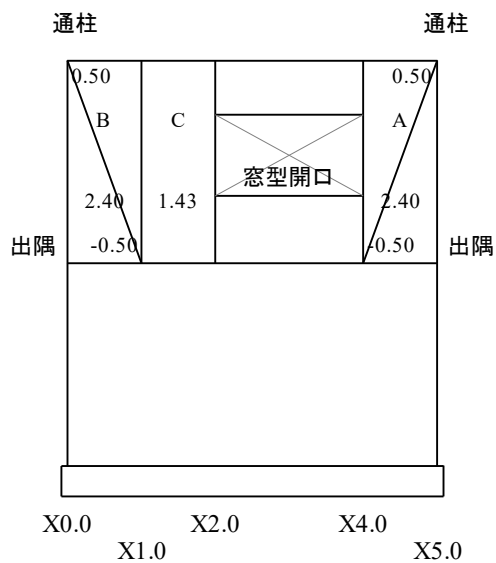
	X0.0	X4.0	X5.0	X6.0	X7.0
A2	0.00		0.00		
B2	0.50		0.50		
A2×B2	0.00		0.00		
上階からの軸力					
L	0.60		0.60		
2階N	-0.60		-0.60		
柱頭接合部	A		A		
柱脚接合部	A		A		
接合部仕様	I		I		
A1		1.42	1.42	0.00	0.00
B1		0.50	0.50	0.50	0.50
A1×B1		0.71	0.71	0.00	0.00
上階からの軸力					
L		1.60	1.60	0.60	0.60
1階N		-0.89	-0.89	-0.60	-0.60
柱頭接合部		A	A	A	A
柱脚接合部		A	A	A	A
接合部仕様		I	I	I	I

Y6.5通り (N値構面図)



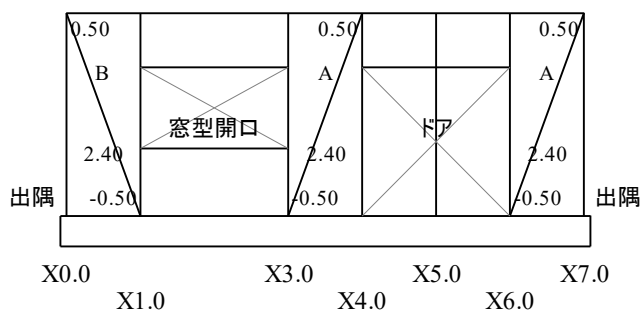
	X4.0	X5.0	X6.0	X7.0
A2				
B2				
A2×B2				
上階からの軸力				
L				
2階N				
柱頭接合部				
柱脚接合部				
接合部仕様				
A1	1.42	1.42	1.42	1.42
B1	0.50	0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.71	0.71	0.71	0.71
上階からの軸力				
L	1.60	1.60	0.60	0.60
1階N	-0.89	-0.89	0.12	0.12
柱頭接合部	A	A	A	A
柱脚接合部	A	A	A	A
接合部仕様	I	I	IV	IV

Y7.0通り (N値構面図)



	X0.0	X1.0	X2.0	X4.0	X5.0
A2	2.89	0.46	1.42	1.89	2.89
B2	0.80	0.50	0.50	0.50	0.80
A2×B2	2.31	0.23	0.71	0.95	2.31
上階からの軸力					
L	0.40	0.60	0.60	0.60	0.40
2階N	1.92	-0.37	0.12	0.35	1.92
柱頭接合部	A	A	A	A	A
柱脚接合部		A	A	A	
接合部仕様	III	I	III	III	III
A1	0.00				0.00
B1	0.50				0.50
A1×B1	0.00				0.00
上階からの軸力					
L	3.12				3.41
1階N	1.60				1.60
柱頭接合部					
柱脚接合部	A				A
接合部仕様	III				III

Y8.0通り (N値構面図)



	X0.0	X1.0	X3.0	X4.0	X5.0	X6.0	X7.0
A2							
B2							
A2×B2							
上階からの軸力							
L							
2階N							
柱頭接合部							
柱脚接合部							
接合部仕様							
A1	2.89	1.89	1.89	2.89	0.00	1.89	2.89
B1	0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.80
A1×B1	2.31	0.95	0.95	1.45	0.00	0.95	2.31
上階からの軸力							
L	0.40	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.40
1階N	1.92	0.35	0.35	0.85	-0.60	0.35	1.92
柱頭接合部	A	A	A	A	A	A	A
柱脚接合部	A	A	A	A	A	A	A
接合部仕様	IV	IV	IV	IV	I	IV	IV

3. 必要耐力の算定

各階の単位床面積当たりの重量 [kN/m²]

階	屋根	外壁	内壁	床	積載
2	2.40	1.20	0.45	0.60	0.60
1	2.40	1.20	0.45	-	-

各階の面積 [m²]

階	床	屋根	バルコニー×0.4	小屋裏物置
2	0.00	28.99	0.00	0.00
1	28.99	18.91	0.00	0.00

各階の単位床面積当たりの荷重量[kN/m²]

階	上階内外壁	下階内外壁	床・積載	屋根	積雪
2	-	0.83	-	2.40	0.00
1	0.83	0.83	1.20	2.40	0.00

支持重量の算定 [kN]

層	短辺割増	床重量	屋根重量	バルコニー重量	小屋裏重量	層重量	支持重量
2	1.15	0.00	97.08	0.00	0.00	97.08	97.08
1	1.00	86.21	60.98	0.00	0.00	147.19	244.27

振動特性係数 $R_t = 1.00$ (建物高さ:6.00m, 建物固有周期:0.18秒, 第2種地盤)

地域係数 $Z = 1.00$, 軟弱地盤割増:1.00, ベースシャー係数: $C_0 = 1.0$

i 層せん断力係数: $C_i = Z \cdot R_t \cdot \text{軟弱地盤割増} \cdot C_0 \cdot A_i$

必要耐力の算定

層	支持重量 [kN]	重量比 α_i	A_i	$0.2C_i$	必要耐力 Q_r [kN]
2	97.08	0.40	1.28	0.26	24.82
1	244.27	1.00	1.00	0.20	48.86

4. 壁の耐力と剛性の算出

斜め壁はその中点の位置に長辺方向の長さ成分を耐力要素として見込む。

- 壁 : 壁番号(壁構成記号)
- 座標 : 無開口壁の配置通り位置 [mm]
- Fw : 壁基準耐力 [kN/m]
- Sw : 壁基準剛性 [kN/rad./m]
- Kj : 柱接合部低減係数
- dKw : 壁劣化低減係数
- Ko : 開口低減係数(無開口壁はKo=1.00)
- L : 壁の有効長さ [m]
- 耐力 : 各壁の耐力 [kN]
- 剛性 : 各壁の剛性 [kN/rad.]

注) 建物概要と異なる基礎仕様を設定した壁に対しては、別途根拠を示すこと。

1階X方向

壁	座標	柱1	柱2	基礎	接合部	Fw	Sw	Kj	dKw	Ko	L	耐力	剛性
101(A)	-1060	101	110	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	0.91	2.20	445
102(B)	-1060	117	125	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	0.91	2.20	445
103(C)	0	118	126	II	III	2.80	560	0.84	1.00	1.00	0.91	2.14	428
104(C)	3640	106	113	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
105(C)	3640	113	115	II	I	2.80	560	1.00	1.00	0.11	1.82	0.56	112
106(C)	3640	115	121	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
107(C)	4550	122	131	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
108(C)	4550	131	140	II	I	2.80	560	1.00	1.00	0.11	1.82	0.56	112
109(C)	5915	123	132	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
110(C)	5915	132	136	II	IV	2.80	560	1.00	1.00	0.22	0.91	0.56	112
111(C)	5915	136	141	II	IV	2.80	560	0.62	1.00	1.00	0.91	1.58	316
112(B)	7280	109	114	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	0.91	2.20	445
113(C)	7280	114	116	II	IV	2.80	560	1.00	1.00	0.22	1.82	1.12	224
114(A)	7280	116	124	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	0.91	2.20	445
115(C)	7280	124	137	II	IV	2.80	560	1.00	1.00	0.11	1.82	0.56	112
116(A)	7280	137	142	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	0.91	2.20	445
合計												27.46	5517

1階Y方向

壁	座標	柱1	柱2	基礎	接合部	Fw	Sw	Kj	dKw	Ko	L	耐力	剛性
117(B)	0	101	102	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	1.06	2.57	519
118(A)	0	102	103	II	III	4.70	950	0.72	1.00	1.00	0.91	3.06	618
119(C)	0	103	104	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
120(C)	0	104	105	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
121(B)	0	105	106	II	I	4.70	950	0.86	1.00	1.00	0.91	3.67	741
122(C)	0	106	107	II	III	2.80	560	1.00	1.00	0.22	1.82	1.12	224
123(B)	0	107	108	II	III	4.70	950	0.72	1.00	1.00	0.91	3.06	618
124(A)	0	108	109	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	0.91	2.20	445
125(C)	3640	118	119	II	I	2.80	560	1.00	1.00	0.11	1.82	0.56	112
126(C)	3640	119	120	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
127(C)	3640	120	121	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
128(C)	3640	121	122	II	I	2.80	560	1.00	1.00	0.22	0.91	0.56	112
129(C)	3640	122	123	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	1.37	3.52	703
130(C)	3640	123	124	II	I	2.80	560	1.00	1.00	0.15	1.37	0.56	112
131(A)	4550	125	126	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	1.06	2.57	519
132(A)	4550	126	127	II	I	4.70	950	0.86	1.00	1.00	0.91	3.67	741
133(B)	4550	127	128	II	III	4.70	950	0.72	1.00	1.00	0.91	3.06	618
134(C)	4550	128	129	II	III	2.80	560	1.00	1.00	0.22	0.91	0.56	112
135(C)	4550	129	130	II	I	2.80	560	0.92	1.00	1.00	0.91	2.34	469
136(C)	4550	132	133	II	III	2.80	560	0.84	1.00	1.00	0.46	1.07	214
137(C)	4550	133	134	II	IV	2.80	560	0.62	1.00	1.00	0.91	1.58	316
138(C)	5460	135	136	II	IV	2.80	560	0.62	1.00	1.00	1.37	2.37	474
139(A)	6370	138	139	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	1.37	3.30	668
140(C)	6370	139	141	II	IV	2.80	560	1.00	1.00	0.15	2.73	1.12	224
141(B)	6370	141	142	II	IV	4.70	950	0.52	1.00	1.00	1.37	3.30	668
合計												55.17	11102

2階X方向

壁	座標	柱1	柱2	基礎	接合部	Fw	Sw	Kj	dKw	Ko	L	耐力	剛性
201(A)	0	201	209	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
202(C)	0	209	214	II	III	2.80	560	1.00	1.00	0.15	2.73	1.12	224
203(B)	0	214	219	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
204(C)	3640	205	210	II	III	2.80	560	0.62	1.00	1.00	0.91	1.58	316
205(C)	3640	210	212	II	III	2.80	560	0.62	1.00	1.00	0.91	1.58	316
206(C)	3640	212	217	II	III	2.80	560	1.00	1.00	0.11	1.82	0.56	112
207(C)	3640	217	223	II	III	2.80	560	0.62	1.00	1.00	0.91	1.58	316
208(B)	6370	208	211	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408

209(C)	6370	211	213	II	III	2.80	560	0.62	1.00	1.00	0.91	1.58	316
210(C)	6370	213	218	II	III	2.80	560	1.00	1.00	0.22	1.82	1.12	224
211(A)	6370	218	226	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
合計												17.20	3458

2階Y方向

壁	座標	柱1	柱2	基礎	接合部	Fw	Sw	Kj	dKw	Ko	L	耐力	剛性
212(B)	0	201	202	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
213(C)	0	202	203	II	I	2.80	560	1.00	1.00	1.00	0.91	2.55	510
214(C)	0	203	204	II	I	2.80	560	1.00	1.00	1.00	0.91	2.55	510
215(A)	0	204	205	II	I	4.70	950	1.00	1.00	1.00	0.91	4.28	865
216(B)	0	205	206	II	I	4.70	950	1.00	1.00	1.00	0.91	4.28	865
217(C)	0	206	207	II	I	2.80	560	1.00	1.00	1.00	0.91	2.55	510
218(A)	0	207	208	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
219(C)	3640	214	215	II	IV	2.80	560	1.00	1.00	0.11	1.82	0.56	112
220(C)	3640	215	216	II	IV	2.80	560	0.42	1.00	1.00	0.91	1.07	214
221(C)	3640	216	217	II	IV	2.80	560	1.00	1.00	0.22	0.91	0.56	112
222(C)	4550	219	220	II	III	2.80	560	0.93	1.00	0.44	0.91	1.04	208
223(A)	4550	220	221	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
224(C)	4550	221	222	II	I	2.80	560	1.00	1.00	1.00	0.91	2.55	510
225(B)	4550	222	223	II	I	4.70	950	1.00	1.00	1.00	0.91	4.28	865
226(A)	4550	223	224	II	I	4.70	950	1.00	1.00	1.00	0.91	4.28	865
227(C)	4550	224	225	II	I	2.80	560	1.00	1.00	1.00	0.91	2.55	510
228(B)	4550	225	226	II	III	4.70	950	0.47	1.00	1.00	0.91	2.02	408
合計												41.16	8286

5. 剛性率による低減係数の算定

5.1 剛性率の算定

方向	階	必要耐力 Qr[kN]	壁の剛性 [kN/rad.]	層間変形角 1/rs [rad.]	rsの平均	剛性率 Rs
X	2	24.82	3457.71	1 / 139	126.12	1.10
	1	48.86	5517.43	1 / 113		0.90
Y	2	24.82	8286.43	1 / 334	280.54	1.19
	1	48.86	11102.37	1 / 227		0.81

5.2 剛性率による低減係数

方向	階	剛性率 Rs	剛性率による 低減係数 Fs	備考
X	2	1.10	1.00	
	1	0.90	1.00	
Y	2	1.19	1.00	
	1	0.81	1.00	

6. 偏心率と床仕様による低減係数の算定

6.1 重心の算定

面積の算定: 外周ポリゴンの各辺と原点(0, 0)による三角形分割より求める。

階	No.	始点		終点		要素の重心		要素面積 Ai[m ²]	1次モーメント		単位重量 W[kN/m ²]
		SX[m]	SY[m]	EX[m]	EY[m]	Xi[m]	Yi[m]		AiXi[m ³]	AiYi[m ³]	
2	1	0.00	0.00	4.55	0.00	1.52	0.00	0.00	0.00	0.00	3.23
	2	4.55	0.00	4.55	6.37	3.03	2.12	14.49	43.96	30.77	3.23
	3	4.55	6.37	0.00	6.37	1.52	4.25	14.49	21.98	61.54	3.23
	4	0.00	6.37	0.00	0.00	0.00	2.12	0.00	0.00	0.00	3.23
1	1	0.00	-1.06	4.55	-1.06	1.52	-0.71	2.41	3.66	-1.70	3.23
	2	4.55	-1.06	4.55	0.00	3.03	-0.35	2.41	7.31	-0.85	3.23
	3	4.55	0.00	0.00	0.00	1.52	0.00	0.00	0.00	0.00	3.23
	4	0.00	0.00	0.00	-1.06	0.00	-0.35	0.00	0.00	0.00	3.23
	5	4.55	1.82	6.37	1.82	3.64	1.21	-1.66	-6.03	-2.01	3.23
	6	6.37	1.82	6.37	7.28	4.25	3.03	17.39	73.85	52.75	3.23
	7	6.37	7.28	0.00	7.28	2.12	4.85	23.19	49.23	112.53	3.23
	8	0.00	7.28	0.00	6.37	0.00	4.55	0.00	0.00	0.00	3.23
	9	0.00	6.37	4.55	6.37	1.52	4.25	-14.49	-21.98	-61.54	3.23
	10	4.55	6.37	4.55	1.82	3.03	2.73	-10.35	-31.40	-28.26	3.23
	11	0.00	0.00	4.55	0.00	1.52	0.00	0.00	0.00	0.00	2.85

12	4.55	0.00	4.55	6.37	3.03	2.12	14.49	43.96	30.77	2.85
13	4.55	6.37	0.00	6.37	1.52	4.25	14.49	21.98	61.54	2.85
14	0.00	6.37	0.00	0.00	0.00	2.12	0.00	0.00	0.00	2.85

階	総重量 $\Sigma\Sigma W_i$ [kN]	$\Sigma\Sigma W_i X_i$	$\Sigma\Sigma W_i Y_i$	重心	
				Gx [m]	Gy [m]
2	93.47	212.65	297.71	2.28	3.19
1	237.03	641.31	789.51	2.71	3.33

6.2 剛心の算定

階	方向	壁番号	座標[m]	剛性[kN/rad.]	1次モーメント	剛心[m]	剛心回りの 2次モーメント
1	X	101	-1.06	445.22	-471.93	4.17	12166.28
		102	-1.06	445.22	-471.93		12166.28
		103	0.00	428.06	0.00		7434.58
		104	3.64	468.83	1706.55		130.45
		105	3.64	112.00	407.68		31.16
		106	3.64	468.83	1706.55		130.45
		107	4.55	468.83	2133.19		68.60
		108	4.55	112.00	509.60		16.39
		109	5.92	468.83	2773.14		1431.72
		110	5.92	112.00	662.48		342.03
		111	5.92	315.95	1868.86		964.86
		112	7.28	445.22	3241.18		4313.16
		113	7.28	224.00	1630.72		2170.06
		114	7.28	445.22	3241.18		4313.16
		115	7.28	112.00	815.36		1085.03
		116	7.28	445.22	3241.18		4313.16
		合計		5517.43	22993.81		51077.35
	Y	117	0.00	518.61	0.00		4670.45
		118	0.00	618.12	0.00		5566.65
		119	0.00	468.83	0.00		4222.21
		120	0.00	468.83	0.00		4222.21
		121	0.00	741.31	0.00		6676.08
		122	0.00	224.00	0.00		2017.30
		123	0.00	618.12	0.00		5566.65
		124	0.00	445.22	0.00		4009.54

		125	3.64	112.00	407.68		45.74
		126	3.64	468.83	1706.55		191.45
		127	3.64	468.83	1706.55		191.45
		128	3.64	112.00	407.68		45.74
		129	3.64	703.25	2559.82	3.00	287.18
		130	3.64	112.00	407.68		45.74
		131	4.55	518.61	2359.65		1244.39
		132	4.55	741.31	3372.95		1778.77
		133	4.55	618.12	2812.43		1483.17
		134	4.55	112.00	509.60		268.74
		135	4.55	468.83	2133.19		1124.96
		136	4.55	214.03	973.85		513.57
		137	4.55	315.95	1437.58		758.13
		138	5.46	473.93	2587.65		2865.77
		139	6.37	667.83	4254.05		7580.08
		140	6.37	224.00	1426.88		2542.49
		141	6.37	667.83	4254.05		7580.08
		合計		11102.37	33317.85		65498.55
2	X	201	0.00	408.48	0.00		5339.53
		202	0.00	224.00	0.00		2928.09
		203	0.00	408.48	0.00		5339.53
		204	3.64	315.95	1150.07		0.19
		205	3.64	315.95	1150.07		0.19
		206	3.64	112.00	407.68	3.62	0.07
		207	3.64	315.95	1150.07		0.19
		208	6.37	408.48	2601.99		3099.22
		209	6.37	315.95	2012.61		2397.22
		210	6.37	224.00	1426.88		1699.55
		211	6.37	408.48	2601.99		3099.22
		合計		3457.71	12501.36		23903.00
	Y	212	0.00	408.48	0.00		2094.63
		213	0.00	509.60	0.00		2613.18
		214	0.00	509.60	0.00		2613.18
		215	0.00	864.50	0.00		4433.07
		216	0.00	864.50	0.00		4433.07
		217	0.00	509.60	0.00		2613.18
		218	0.00	408.48	0.00		2094.63
		219	3.64	112.00	407.68		211.91
		220	3.64	214.03	779.08	2.26	404.96

	221	3.64	112.00	407.68	211.91
	222	4.55	208.49	948.64	1089.07
	223	4.55	408.48	1858.57	2133.70
	224	4.55	509.60	2318.68	2661.93
	225	4.55	864.50	3933.48	4515.77
	226	4.55	864.50	3933.48	4515.77
	227	4.55	509.60	2318.68	2661.93
	228	4.55	408.48	1858.57	2133.70
	合 計		8286.43	18764.52	41435.60

6.3 偏心率の算定

階	重 心		剛 心		偏心距離		弾力半径		偏心率	
	GX [m]	GY [m]	SX [m]	SY [m]	ex [m]	ey [m]	X方向	Y方向	X方向	Y方向
2	2.28	3.19	2.26	3.62	0.01	0.43	4.35	2.81	0.10	0.01
1	2.71	3.33	3.00	4.17	0.30	0.84	4.60	3.24	0.19	0.10

6.4 平均床倍率の算定

階	室 名	面積 [m ²]	床倍率			面積×合計 床倍率[m ²]
			床/屋根	火打	合計	
1	階段	2.48	0.00	0.00	0.00	0.00
	洋室	9.94	0.30	0.18	0.48	4.77
	押入	3.31	0.30	0.18	0.48	1.59
	押入	2.48	0.30	0.18	0.48	1.19
	押入	0.83	0.30	0.18	0.48	0.40
	和室	9.94	0.30	0.18	0.48	4.77
	下屋	9.94	0.20	0.18	0.38	3.78
	下屋	4.14	0.20	0.18	0.38	1.57
	下屋	4.82	0.20	0.18	0.38	1.83
2	屋根	28.99	0.20	0.18	0.38	11.02

階	面積×合計床倍率 の合計 [m ²]	面積の合計 [m ²]	平均床倍率
1	19.90	47.88	0.42
2	11.02	28.99	0.38

6.5 偏心率と床仕様による低減係数

階	方向	偏心率 Re	平均床倍率	偏心率と床仕様 による低減係数 Fe	備考
2	X	0.10	0.38	1.00	
	Y	0.01		1.00	
1	X	0.19	0.42	0.88	
	Y	0.10		1.00	

7. 上部構造評点

階	方向	壁・柱の耐力 Qu[kN]	剛性率低減 Fs	偏心率・床 仕様低減Fe	保有する耐力 edQu[kN]	必要耐力 Qr[kN]	上部構造評点 edQu / Qr
2	X	17.20	1.00	1.00	17.20	24.82	0.69
	Y	41.16	1.00	1.00	41.16	24.82	1.65
1	X	27.46	1.00	0.88	24.16	48.86	0.49
	Y	55.17	1.00	1.00	55.17	48.86	1.12

耐震診断依頼者 A村架純様 様

総合評価 (診断結果)

【地盤】

問題を生じやすい地盤の例	選択
敷地が傾斜地で、敷地内に盛り土、切り土部分がある。	
建物周辺に1.5m以上の擁壁がある。	
付近は液状化の可能性があるとされている地域である。	
田畑の造成地で、造成後5年以内である。	
河川・湖沼・池などの埋立地である。	
スウェーデン式サウンディング試験等で、地耐力30kN/m ² 以下の層が3m以上ある。	

【基礎】

地盤の種類	杭基礎、布基礎、べた基礎		玉石、石積、ブロック基礎等
	鉄筋が入っている	鉄筋が入っていない	
良い・普通の地盤	安全である。	● ひび割れが入る恐れがある。	玉石などが移動したり、傾く可能性がある。
悪い地盤	ひび割れが入る恐れがある。	亀裂が入る恐れがある。	玉石などが移動したり、傾く可能性がある。
非常に悪い地盤	ひび割れが入る恐れがある。 住宅が傾く可能性がある。	大きな亀裂が入る恐れがある。 住宅が傾く可能性が高い。	玉石などが移動したり、不陸が生ずる。 住宅が傾く可能性が高い。

耐力壁両端のアンカーボルトの有無: あり

【水平構面の損傷】

損傷を生じやすい形状	選択
平面形に凹凸が多い。	
2階又は3階が荒板などの床で、住宅幅の1/2以上の大きさの吹き抜けがある。	
短辺が4mを超える大きな吹き抜けがある。	
2階の直下に壁がない外周壁が2面以上ある。(ただし、枠組壁工法の場合を除く)	
部分2階建てで、2階の直下部に壁が少ない。	●

【横架材接合部の外れ】

横架材接合部の外れを生じやすい例	選択
12畳以上の大きな部屋がある。	
母屋部分より、下屋部分に壁が多い。	
羽子板ボルトなどの横架材接合部に補強金物がない。	

【屋根葺き材の落下の可能性】

屋根葺き材の仕様		損傷の可能性	選択
瓦等	棟瓦	補強棟	脱落の可能性は小さい
		それ以外	脱落の可能性が大きい
	平瓦	全てを留めつけ	安全です
		3~4段毎の留めつけ	一応安全です
		留めつけなし	脱落の可能性がある
金属板葺き		安全です	

【その他の問題報告】

部 位	所 見
地盤の崩壊等	その他の問題はありません。
基礎の破損・亀裂等	その他の問題はありません。
水平構面の損傷	その他の問題はありません。
横架材接合部の外れ	その他の問題はありません。
屋根葺き材の落下	その他の問題はありません。

【上部構造】

上部構造評点のうち最小の値	0.49 (倒壊する可能性が高い)
---------------	-------------------

注) 1.5以上:倒壊しない 1.0~1.5 未満:一応倒壊しない 0.7~1.0 未満:倒壊する可能性がある 0.7未満:倒壊する可能性が高い

【その他注意事項】

その他の問題はありません。

診断者	
所 属	
連絡先	〒 Tel ()