

(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 補強計算

プログラム名: 達人診断R1 Ver. 2.0.0(建築基準法施行令に準じて求める方法)
シリアル: B36948896BCA8E23

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	24
4. 壁の耐力と剛性の算出	25
5. 剛性率による低減係数の算定	28
5.1 剛性率の算定	28
5.2 剛性率による低減係数	28
6. 偏心率と床仕様による低減係数の算定	28
6.1 重心の算定	28
6.2 剛心の算定	29
6.3 偏心率の算定	30
6.4 平均床倍率の算定	31
6.5 偏心率と床仕様による低減係数	31
7. 上部構造評点	31
総合評価 (診断結果)	32

注記事項

- ・本プログラムの機能のうち、N値計算は（一財）日本建築防災協会 の木造住宅耐震診断 プログラム 評価の対象外です。「2. 壁配置図」の“（参考）1、2階平面図（N値計算による必要金物）”、“柱リスト”及び“N値構面図”ではN値計算結果を参考として表示していますが、本プログラムではそれらを診断には使用していません。診断に用いる柱接合部仕様は、診断者の入力によるものです。
- ・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	例題2
所在地	東京都千代田区
建物用途	住宅
竣工年	不明 : 築10年以上
調査日	2019年7月15日
建物仕様	木造2階建て 重い建物 屋根仕様 : 桧瓦葺 外壁仕様 : 木ずり下地モルタル塗り 内壁仕様 : 石膏ボードt9程度
階高	1階 = 2.80 m 2階 = 2.90 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 = 1.15 2階 = 1.30
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: [0.36] 金物HBまたは木製90×90、平均負担面積3.3 m ² 以下 梁せい150以上
接合部仕様	III/IV ほぞ差し、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

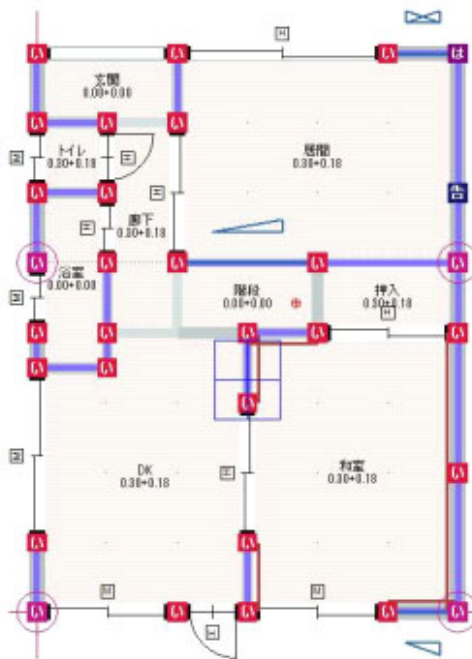
略伏図および平面図の凡例

略伏図 凡例



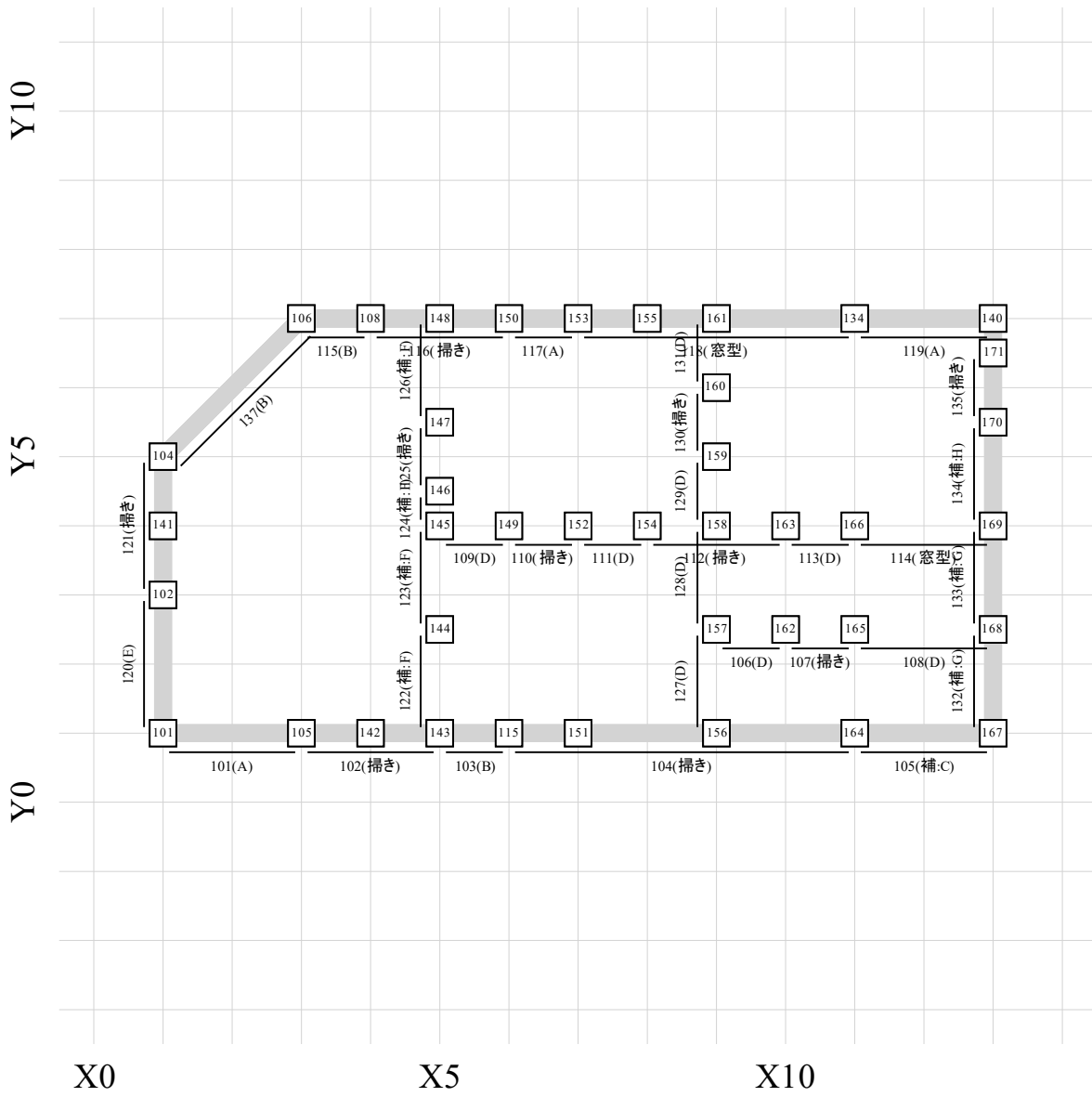
	外周線
	柱 数値: 柱番号
	無開口壁 数値: 壁番号 記号: 壁構成記号
	有開口壁 数値: 壁番号 名称: 窓型 (窓型開口) 掃き (掃き出し開口、引違) ドア (掃き出し開口、戸型)
	四分制線

平面図 凡例

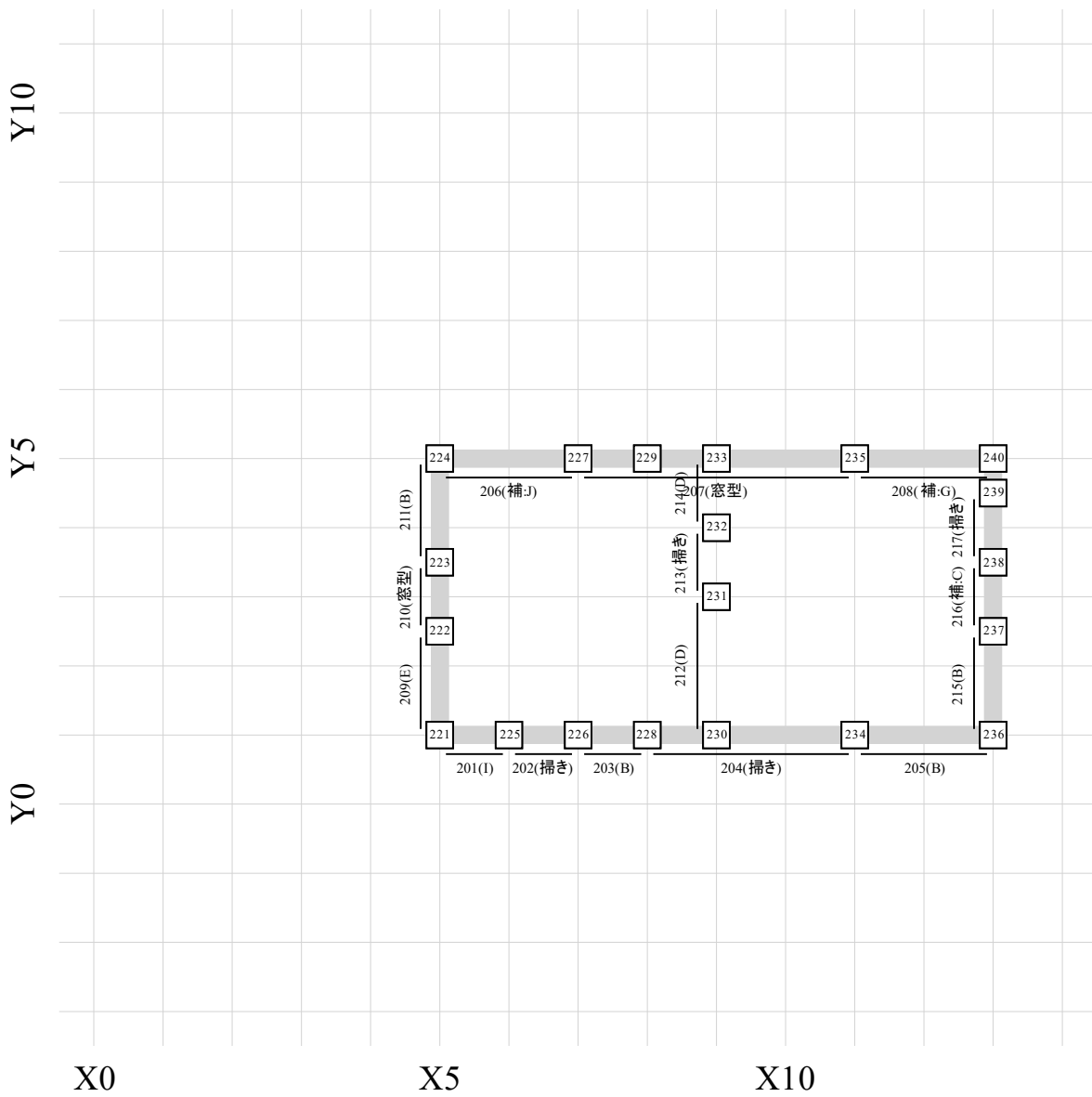


	偏心率が0.15以内となる領域
	剛心
	管柱
	通し柱
色 : 赤 (X、Y方向の少なくとも一方が接合部IV) 赤紫 (X、Y方向がともに接合部III) 紫 (接合部II) 青 (接合部I)	
記号: 平12 建告第1460号第2号の金物記号	
	壁 (面材)
	壁 (土塗壁)
	片筋かい
	たすき掛け筋かい
	窓型開口 (窓型開口壁)
	掃き出し開口 (掃き出し開口壁)
	ドア (掃き出し開口壁)
	全開口
	和室 0.30+0.18 室名及び水平構面の床倍率 + 床倍率は精密診断法1のみで表示

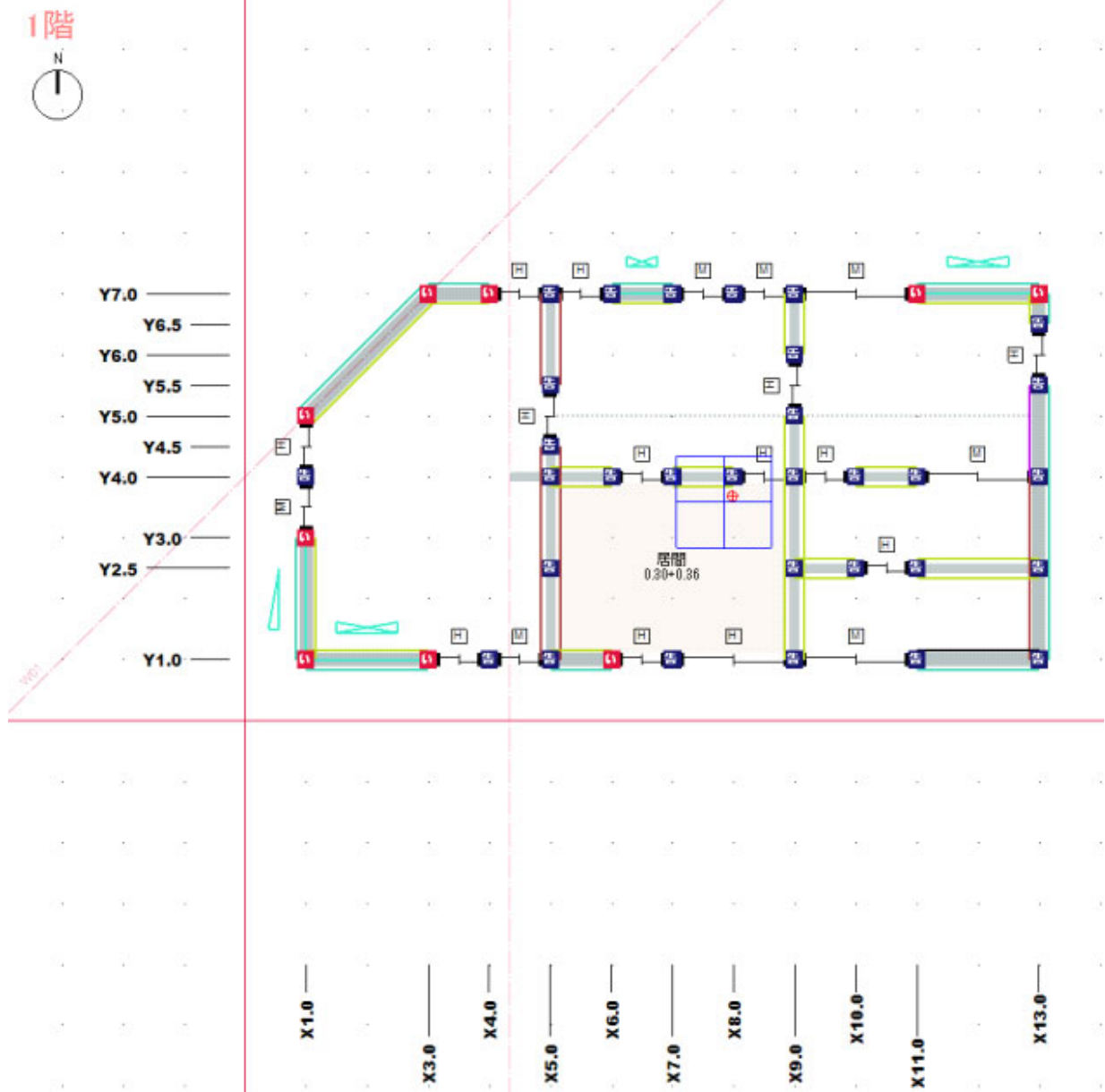
1階略伏図 (1モジュール910mm)



2階略伏図 (1モジュール910mm)

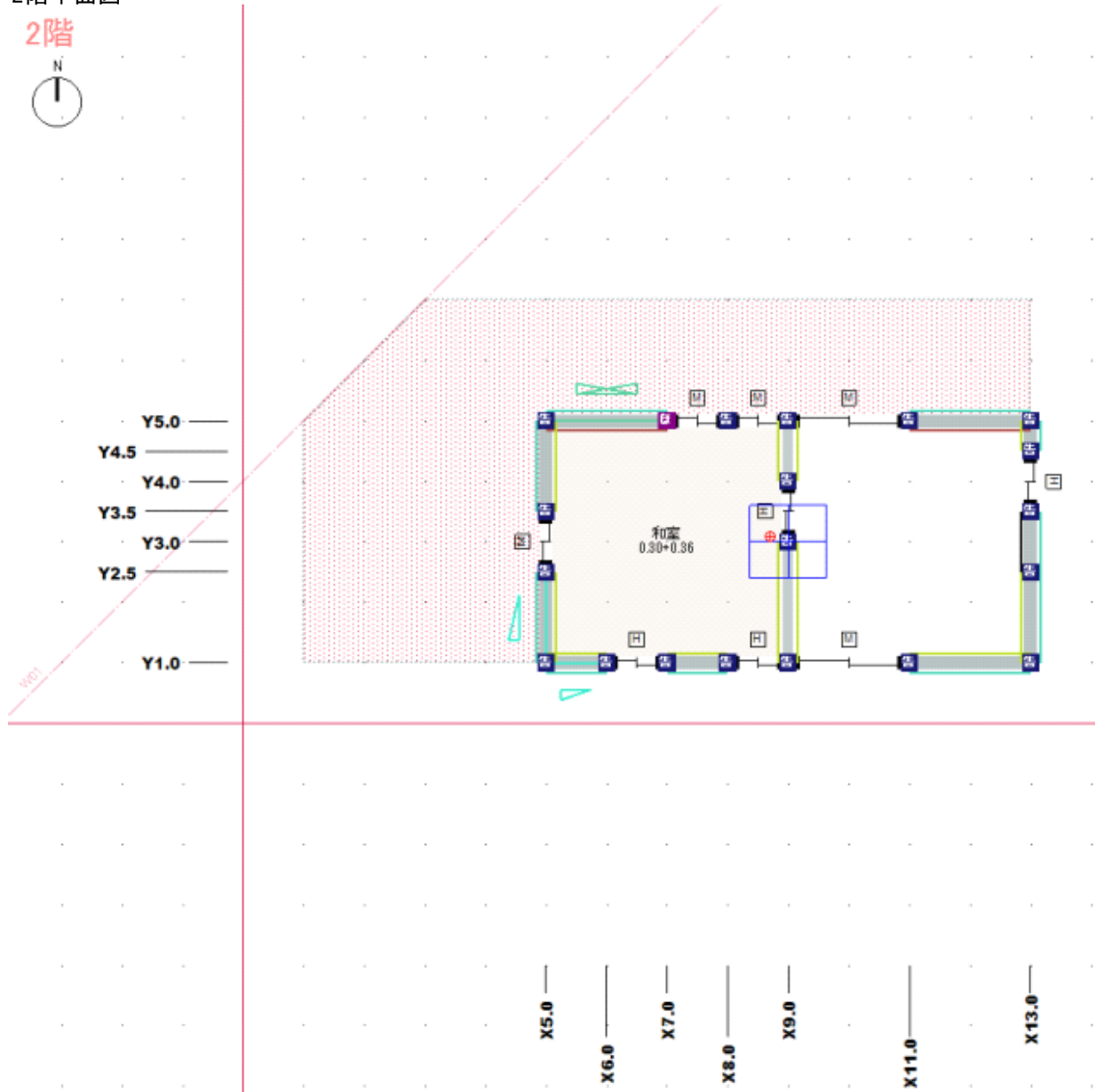


1階平面図

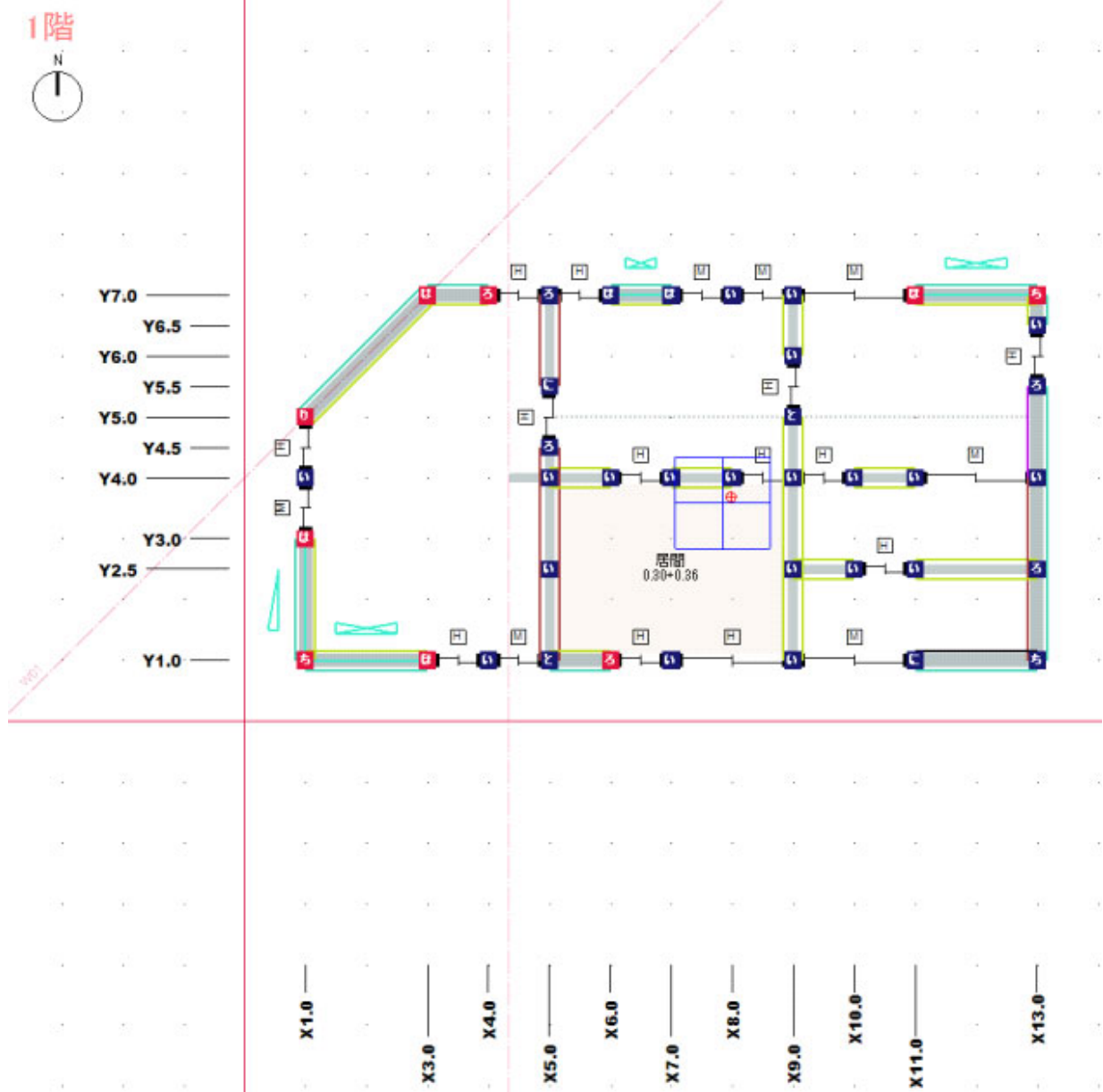


2階平面図

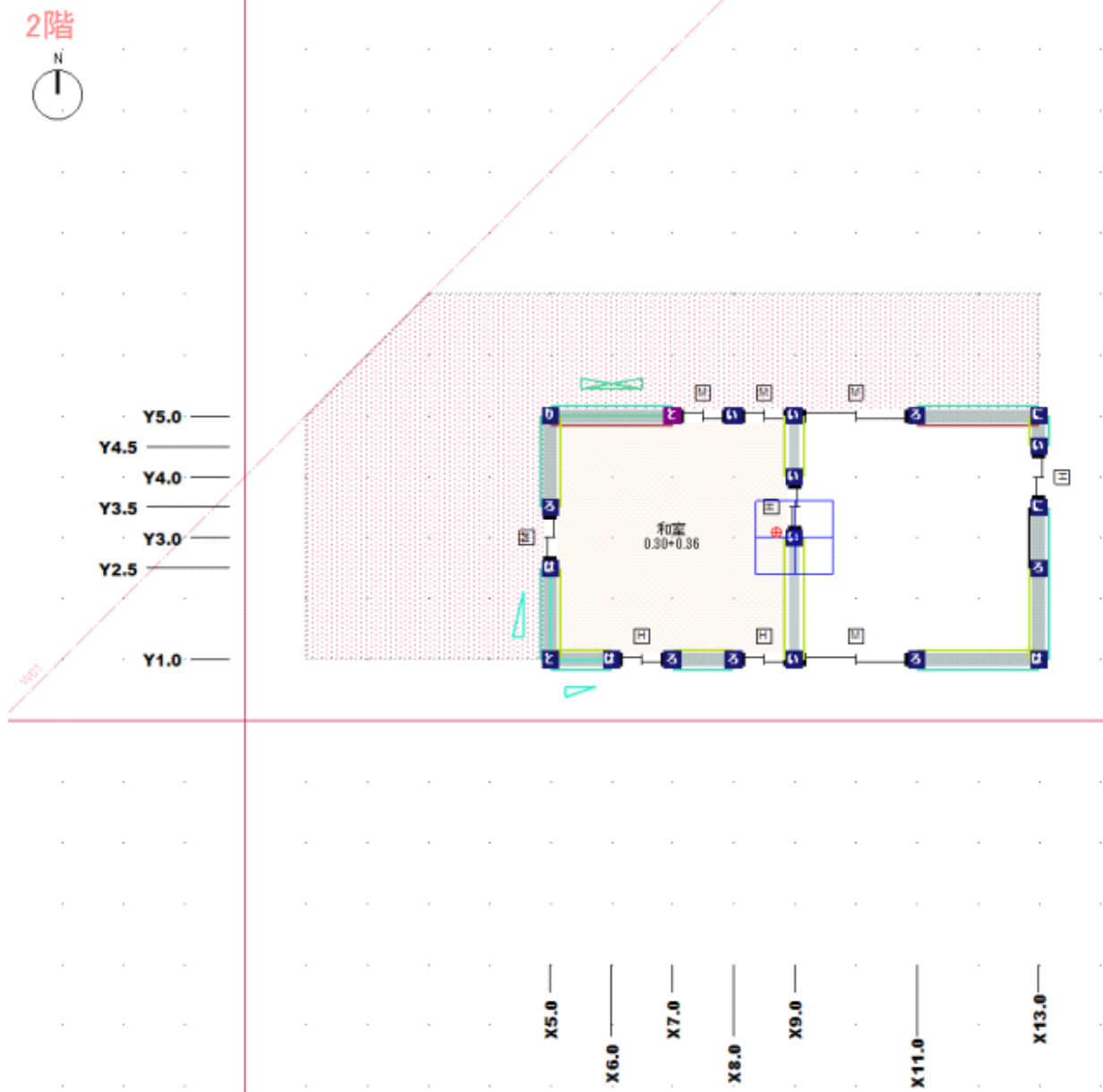
2階



(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	(大)木ずり下地モルタル塗り	
2	石膏ボード t 9 (GN40川の字@200)	
3	(大)石膏ボード (GNF40川の字@150)	
4	(大)石膏ボード (GNF50四周@150)	
5	45X90筋かい(くぎ打ち) たすき掛け	
6	45X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(左上がり)	
7	45X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(右上がり)	
8	45X90筋かい(BP-2または同等品) たすき掛け	
9	ユーザー定義面材	ユーザー定義
10	(開口部) 掃き出し開口	
11	(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	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00	8.50	1850.00
	45X90筋かい(くぎ打ち) たすき掛け	5.20	1040.00		
	石膏ボード t9(GN40川の字@200)	1.10	200.00		
B	石膏ボード t9(GN40川の字@200)	1.10	200.00	3.30	810.00
	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00		
C	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00	7.20	1590.00
	ユーザー定義面材	5.00	980.00		
D	石膏ボード t9(GN40川の字@200)	1.10	200.00	2.20	400.00
	石膏ボード t9(GN40川の字@200)	1.10	200.00		
E	石膏ボード t9(GN40川の字@200)	1.10	200.00	5.90	1330.00
	45X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(左上がり)	2.60	520.00		
	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00		
F	(大)石膏ボード(GNF40川の字@150)	2.00	340.00	4.00	680.00
	(大)石膏ボード(GNF40川の字@150)	2.00	340.00		
G	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00	4.20	950.00
	(大)石膏ボード(GNF40川の字@150)	2.00	340.00		
H	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00	4.80	1060.00
	(大)石膏ボード(GNF50四周@150)	2.60	450.00		
I	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00	5.90	1330.00
	45X90筋かい(くぎ打ち) 片筋かい(右上がり)	2.60	520.00		
	石膏ボード t9(GN40川の字@200)	1.10	200.00		
J	(大)石膏ボード(GNF40川の字@150)	2.00	340.00	10.60	2250.00
	45X90筋かい(BP-2または同等品) たすき掛け	6.40	1300.00		
	(大)木ずり下地モルタル塗り	2.20	610.00		

【斜め壁リスト】

壁 : 壁番号, ()内は無開口壁の構成記号

Fw : 壁基準耐力 [kN/m]

Sw : 壁基準剛性 [kN/rad./m]

L : 耐力用の有効長さ [m]

Ls : 剛性用の有効長さ [m]

階	壁	始点		終点		柱1	柱2	基礎	Fw	Sw	Kj	長辺方向	L	Ls
		SX[m]	SY[m]	EX[m]	EY[m]									
1	137(B)	0.91	4.55	2.73	6.37	104	106	II	3.30	810	0.59	XY	1.82	1.28

【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。
 斜め壁の相当壁倍率はその長辺方向に見込む。

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。

・N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

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 値	N値計算			
						柱頭	柱脚	接合部				A	B	L	N
1FY1.0	101	910	○	○		A	A	IV	0.00	-側: - +側:101(4.33)	0.00	4.33	0.80	0.40	3.07
	105	2730		○		A	A	IV	0.00	-側:101(4.33) +側: -	0.00	4.33	0.50	0.60	1.57
	142	3640		○		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	143	4550				告示	告示	I	2.80	-側: - +側:103(1.68)	0.00	1.68	0.50	1.60	2.05
	115	5460				A	A	IV	1.25	-側:103(1.68) +側: -	0.00	1.68	0.50	1.60	0.50
	151	6370				告示	告示	I	1.26	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.34
	156	8190				告示	告示	I	0.42	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.18
	164	10010				告示	告示	I	0.84	-側: - +側:105(3.67)	0.00	3.67	0.50	1.60	1.08
	167	11830		○		告示	告示	I	1.34	-側:105(3.67) +側: -	0.00	3.67	0.80	1.00	3.29
1FY2.5	144	4550				告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	157	8190				告示	告示	I	0.00	-側: - +側:106(1.12)	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	162	9100				告示	告示	I	0.00	-側:106(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	165	10010				告示	告示	I	0.00	-側: - +側:108(1.12)	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	168	11830				告示	告示	I	0.00	-側:108(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
1FY3.0	102	910		○		A	A	IV	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FY4.0	141	910		○		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	145	4550				告示	告示	I	0.00	-側: - +側:109(1.12)	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	149	5460				告示	告示	I	0.00	-側:109(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	152	6370				告示	告示	I	0.00	-側: - +側:111(1.12)	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	154	7280				告示	告示	I	0.00	-側:111(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	158	8190				告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	163	9100				告示	告示	I	0.00	-側: - +側:113(1.12)	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	166	10010				告示	告示	I	0.00	-側:113(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	1.60	-1.04
	169	11830				告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
1FY4.5	146	4550				告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
1FY5.0	104	910	○	○		A	A	IV	2.83	-側: - +側:137(1.68)	0.00	1.68	0.80	0.40	3.79
	159	8190				告示	告示	I	4.19	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	2.60
1FY5.5	147	4550		○		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	170	11830		○		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FY6.0	160	8190		○		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60

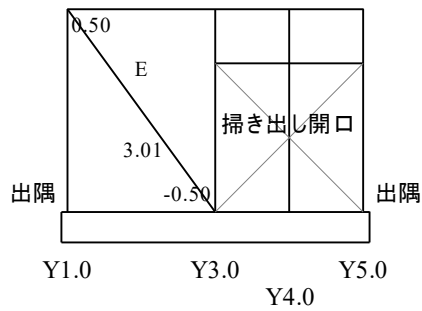
1FY6.5	171	11830	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FY7.0	106	2730	○ ○	A	A	IV	0.00	-側:137(1.68) +側:115(1.68)	0.00	0.00	0.80	0.40	-0.40
	108	3640	○	A	A	IV	0.00	-側:115(1.68) +側: -	0.00	1.68	0.50	0.60	0.25
	148	4550	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	150	5460	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:117(4.33)	0.00	4.33	0.50	0.60	1.57
	153	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側:117(4.33) +側: -	0.00	4.33	0.50	0.60	1.57
	155	7280	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	161	8190	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	134	10010	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:119(4.33)	0.00	4.33	0.50	0.60	1.57
	140	11830	○ ○	A	A	IV	0.00	-側:119(4.33) +側: -	0.00	4.33	0.80	0.40	3.07
1FX1.0	101	910	○ ○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:120(3.01)	0.50	3.51	0.80	0.40	2.41
	102	2730	○	A	A	IV	0.00	-側:120(3.01) +側: -	-0.50	2.51	0.50	0.60	0.66
	141	3640	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	104	4550	○ ○	A	A	IV	0.00	-側: - +側:137(1.68)	0.00	1.68	0.80	0.40	0.95
1FX3.0	105	910	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	106	6370	○ ○	A	A	IV	0.00	-側:137(1.68) +側: -	0.00	1.68	0.80	0.40	0.95
1FX4.0	142	910	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	108	6370	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX5.0	143	910		告示	告示	I	2.80	-側: - +側:122(2.04)	0.00	2.04	0.50	1.60	2.23
	144	2275		告示	告示	I	1.53	-側:122(2.04) +側:123(2.04)	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.07
	145	3640		告示	告示	I	0.56	-側:123(2.04) +側:124(2.04)	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.04
	146	4095		告示	告示	I	0.67	-側:124(2.04) +側: -	0.00	2.04	0.50	1.60	0.10
	147	5005	○	告示	告示	I	0.67	-側: - +側:126(2.04)	0.00	2.04	0.50	0.60	1.10
	148	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側:126(2.04) +側: -	0.00	2.04	0.50	0.60	0.43
1FX6.0	115	910		A	A	IV	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	149	3640		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	150	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX7.0	151	910		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	152	3640		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	153	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX8.0	154	3640		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	155	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX9.0	156	910		告示	告示	I	0.56	-側: - +側:127(1.12)	0.00	1.12	0.50	1.60	-0.48
	157	2275		告示	告示	I	0.37	-側:127(1.12) +側:128(1.12)	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.23
	158	3640		告示	告示	I	0.74	-側:128(1.12) +側:129(1.12)	0.00	0.00	0.50	1.60	-0.86
	159	4550		告示	告示	I	0.56	-側:129(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	1.60	-0.48

	160	5460	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:131(1.12)	0.00	1.12	0.50	0.60	-0.04
	161	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側:131(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	0.60	-0.04
1FX10.0	162	2275		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	163	3640		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
1FX11.0	164	910		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	165	2275		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	166	3640		告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	1.60	-1.60
	134	6370	○	A	A	IV	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
1FX13.0	167	910	○	告示	告示	I	1.34	-側: - +側:132(2.14)	0.00	2.14	0.80	1.00	2.07
	168	2275		告示	告示	I	1.60	-側:132(2.14) +側:133(2.14)	0.00	0.00	0.50	1.60	0.01
	169	3640		告示	告示	I	1.22	-側:133(2.14) +側:134(2.44)	0.00	0.30	0.50	1.60	-0.23
	170	5005	○	告示	告示	I	0.00	-側:134(2.44) +側: -	0.00	2.44	0.50	0.60	0.63
	171	5915	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	140	6370	○ ○	A	A	IV	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.80	0.40	-0.40
2FY1.0	221	4550	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:201(3.01)	0.50	3.51	0.80	0.40	2.41
	225	5460	○	告示	告示	I	0.00	-側:201(3.01) +側: -	-0.50	2.51	0.50	0.60	0.66
	226	6370	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:203(1.68)	0.00	1.68	0.50	0.60	0.25
	228	7280	○	告示	告示	I	0.00	-側:203(1.68) +側: -	0.00	1.68	0.50	0.60	0.25
	230	8190	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	234	10010	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:205(1.68)	0.00	1.68	0.50	0.60	0.25
	236	11830	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側:205(1.68) +側: -	0.00	1.68	0.80	0.40	0.95
2FY2.5	222	4550	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	237	11830	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY3.0	231	8190	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY3.5	223	4550	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	238	11830	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY4.0	232	8190	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY4.5	239	11830	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FY5.0	224	4550	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:206(5.40)	0.00	5.40	0.80	0.40	3.93
	227	6370	○	J	J	II	0.00	-側:206(5.40) +側: -	0.00	5.40	0.50	0.60	2.11
	229	7280	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	233	8190	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	235	10010	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:208(2.14)	0.00	2.14	0.50	0.60	0.48
	240	11830	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側:208(2.14) +側: -	0.00	2.14	0.80	0.40	1.32
2FX5.0	221	910	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:209(3.01)	0.50	3.51	0.80	0.40	2.41
	222	2275	○	告示	告示	I	0.00	-側:209(3.01) +側: -	-0.50	2.51	0.50	0.60	0.66

	223	3185	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:211(1.68)	0.00	1.68	0.50	0.60	0.25
	224	4550	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側:211(1.68) +側: -	0.00	1.68	0.80	0.40	0.95
2FX6.0	225	910	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX7.0	226	910	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	227	4550	○	J	J	II	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX8.0	228	910	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	229	4550	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX9.0	230	910	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:212(1.12)	0.00	1.12	0.50	0.60	-0.04
	231	2730	○	告示	告示	I	0.00	-側:212(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	0.60	-0.04
	232	3640	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:214(1.12)	0.00	1.12	0.50	0.60	-0.04
	233	4550	○	告示	告示	I	0.00	-側:214(1.12) +側: -	0.00	1.12	0.50	0.60	-0.04
2FX11.0	234	910	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	235	4550	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
2FX13.0	236	910	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側:215(1.68)	0.00	1.68	0.80	0.40	0.95
	237	2275	○	告示	告示	I	0.00	-側:215(1.68) +側:216(3.67)	0.00	1.98	0.50	0.60	0.40
	238	3185	○	告示	告示	I	0.00	-側:216(3.67) +側: -	0.00	3.67	0.50	0.60	1.24
	239	4095	○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.50	0.60	-0.60
	240	4550	○ ○	告示	告示	I	0.00	-側: - +側: -	0.00	0.00	0.80	0.40	-0.40

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

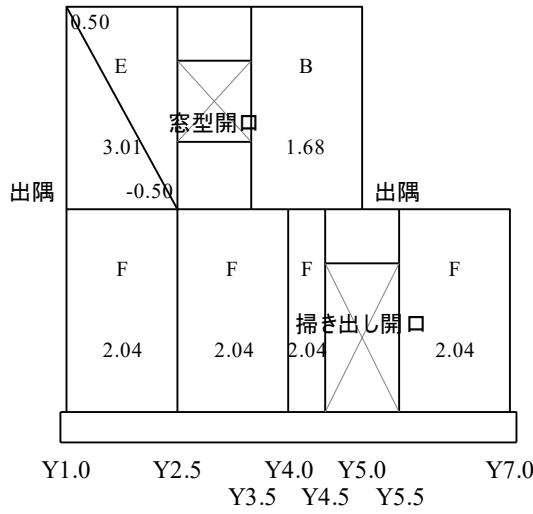
X1.0通り (N値構面図)



	Y1.0	Y3.0	Y4.0	Y5.0
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	3.51	2.51	0.00	1.68
B1	0.80	0.50	0.50	0.80
A1×B1	2.81	1.26	0.00	1.34
上階からの軸力				
L	0.40	0.60	0.60	0.40
1階N	2.41	0.66	-0.60	0.95
柱頭接合部	A	A	告	A
柱脚接合部	A	A	告	A
接合部仕様	IV	IV	I	IV

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

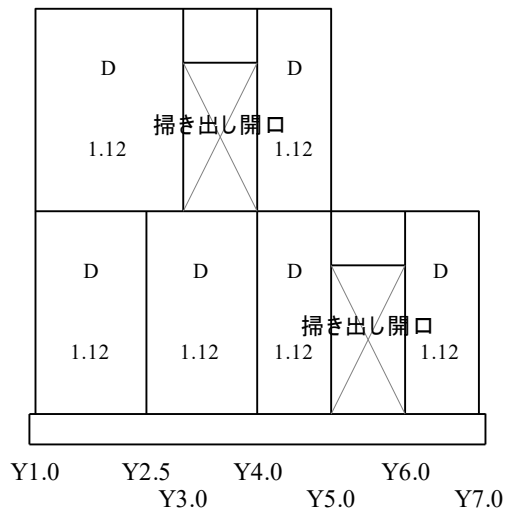
X5.0通り (N値構面図)



	Y1.0	Y2.5	Y3.5	Y4.0	Y4.5	Y5.0	Y5.5	Y7.0
A2	3.51	2.51	1.68			1.68		
B2	0.80	0.50	0.50			0.80		
A2×B2	2.81	1.26	0.84			1.34		
上階からの軸力								
L	0.40	0.60	0.60			0.40		
2階N	2.41	0.66	0.25			0.95		
柱頭接合部	告	告	告			告		
柱脚接合部	告	告	告			告		
接合部仕様	I	I	I			I		
A1	2.04	0.00		0.00	2.04		2.04	2.04
B1	0.50	0.50		0.50	0.50		0.50	0.50
A1×B1	1.02	0.00		0.00	1.02		1.02	1.02
上階からの軸力	2.80	1.53		0.56	0.67		0.67	
L	1.60	1.60		1.60	1.60		0.60	0.60
1階N	2.23	-0.07		-1.04	0.10		1.10	0.43
柱頭接合部	告	告		告	告		告	告
柱脚接合部	告	告		告	告		告	告
接合部仕様	I	I		I	I		I	I

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

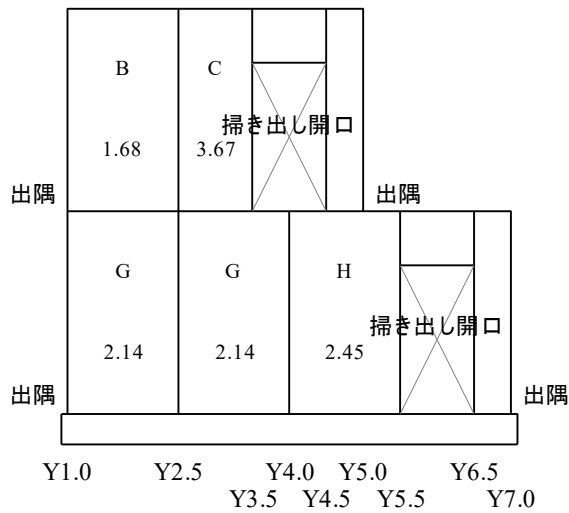
X9.0通り (N値構面図)



	Y1.0	Y2.5	Y3.0	Y4.0	Y5.0	Y6.0	Y7.0
A2	1.12		1.12	1.12	1.12		
B2	0.50		0.50	0.50	0.50		
A2×B2	0.56		0.56	0.56	0.56		
上階からの軸力							
L	0.60		0.60	0.60	0.60		
2階N	-0.04		-0.04	-0.04	-0.04		
柱頭接合部	告		告	告	告		
柱脚接合部	告		告	告	告		
接合部仕様	I		I	I	I		
A1	1.12	0.00		0.00	1.12	1.12	1.12
B1	0.50	0.50		0.50	0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.56	0.00		0.00	0.56	0.56	0.56
上階からの軸力	0.56	0.37		0.74	0.56		
L	1.60	1.60		1.60	1.60	0.60	0.60
1階N	-0.48	-1.23		-0.86	-0.48	-0.04	-0.04
柱頭接合部	告	告		告	告	告	告
柱脚接合部	告	告		告	告	告	告
接合部仕様	I	I		I	I	I	I

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

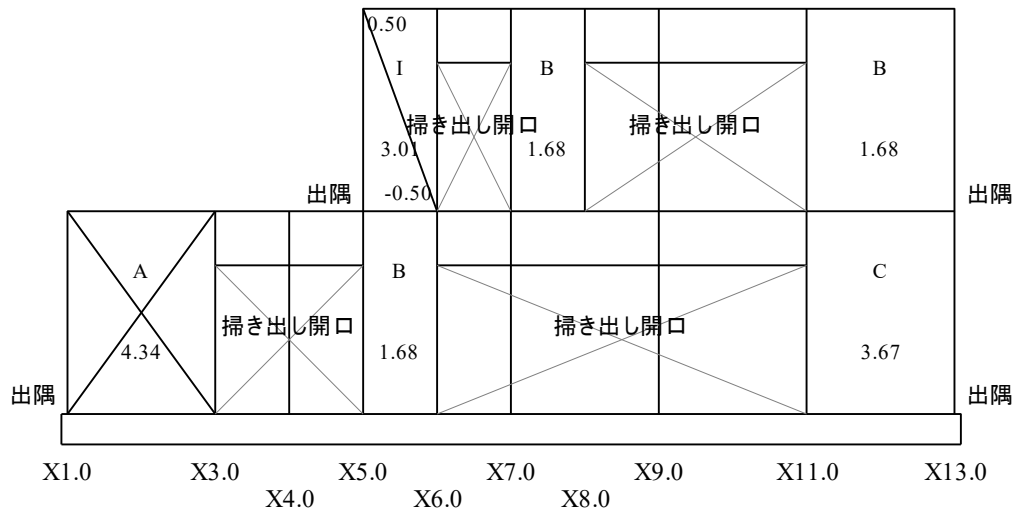
X13.0通り (N値構面図)



	Y1.0	Y2.5	Y3.5	Y4.0	Y4.5	Y5.0	Y5.5	Y6.5	Y7.0
A2	1.68	1.98	3.67		0.00	0.00			
B2	0.80	0.50	0.50		0.50	0.80			
A2×B2	1.34	0.99	1.84		0.00	0.00			
上階からの軸力									
L	0.40	0.60	0.60		0.60	0.40			
2階N	0.95	0.40	1.24		-0.60	-0.40			
柱頭接合部	告	告	告		告	告			
柱脚接合部	告	告	告		告	告			
接合部仕様	I	I	I		I	I			
A1	2.14	0.00		0.30			2.44	0.00	0.00
B1	0.80	0.50		0.50			0.50	0.50	0.80
A1×B1	1.71	0.00		0.15			1.22	0.00	0.00
上階からの軸力	1.34	1.60		1.22					
L	1.00	1.60		1.60			0.60	0.60	0.40
1階N	2.07	0.01		-0.23			0.63	-0.60	-0.40
柱頭接合部	告	告		告			告	告	A
柱脚接合部	告	告		告			告	告	A
接合部仕様	I	I		I			I	I	IV

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

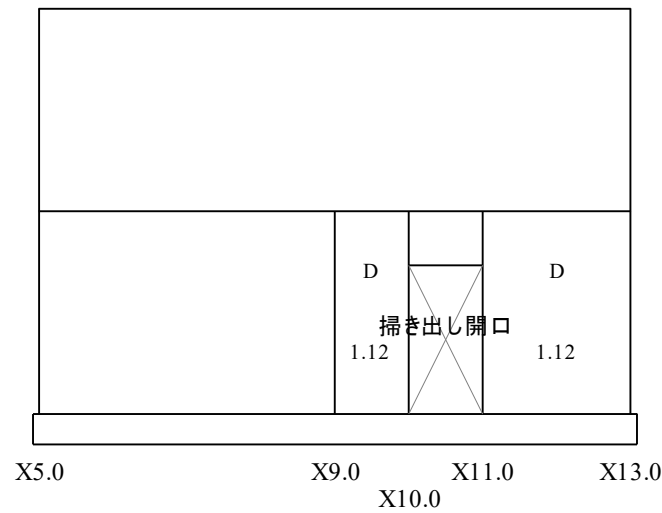
Y1.0通り (N値構面図)



	X1.0	X3.0	X4.0	X5.0	X6.0	X7.0	X8.0	X9.0	X11.0	X13.0
A2				3.51	2.51	1.68	1.68	0.00	1.68	1.68
B2				0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.80
A2×B2				2.81	1.26	0.84	0.84	0.00	0.84	1.34
上階からの軸力										
L				0.40	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.40
2階N				2.41	0.66	0.25	0.25	-0.60	0.25	0.95
柱頭接合部				告	告	告	告	告	告	告
柱脚接合部				告	告	告	告	告	告	告
接合部仕様				I	I	I	I	I	I	I
A1	4.33	4.33	0.00	1.68	1.68	0.00		0.00	3.67	3.67
B1	0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50		0.50	0.50	0.80
A1×B1	3.46	2.17	0.00	0.84	0.84	0.00		0.00	1.84	2.94
上階からの軸力				2.80	1.25	1.26		0.42	0.84	1.34
L	0.40	0.60	0.60	1.60	1.60	1.60		1.60	1.60	1.00
1階N	3.07	1.57	-0.60	2.05	0.50	-0.34		-1.18	1.08	3.29
柱頭接合部	A	A	告	告	A	告		告	告	告
柱脚接合部	A	A	告	告	A	告		告	告	告
接合部仕様	IV	IV	I	I	IV	I		I	I	I

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

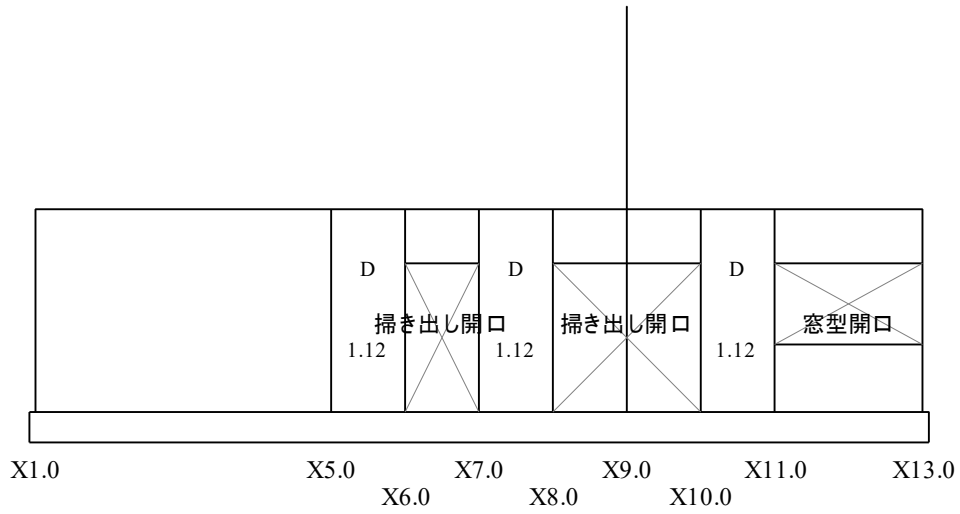
Y2.5通り (N値構面図)



	X5.0	X9.0	X10.0	X11.0	X13.0
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	告				告
柱脚接合部	告				告
接合部仕様	I				I
A1	0.00	1.12	1.12	1.12	1.12
B1	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.00	0.56	0.56	0.56	0.56
上階からの軸力					
L	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60
1階N	-1.60	-1.04	-1.04	-1.04	-1.04
柱頭接合部	告	告	告	告	告
柱脚接合部	告	告	告	告	告
接合部仕様	I	I	I	I	I

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

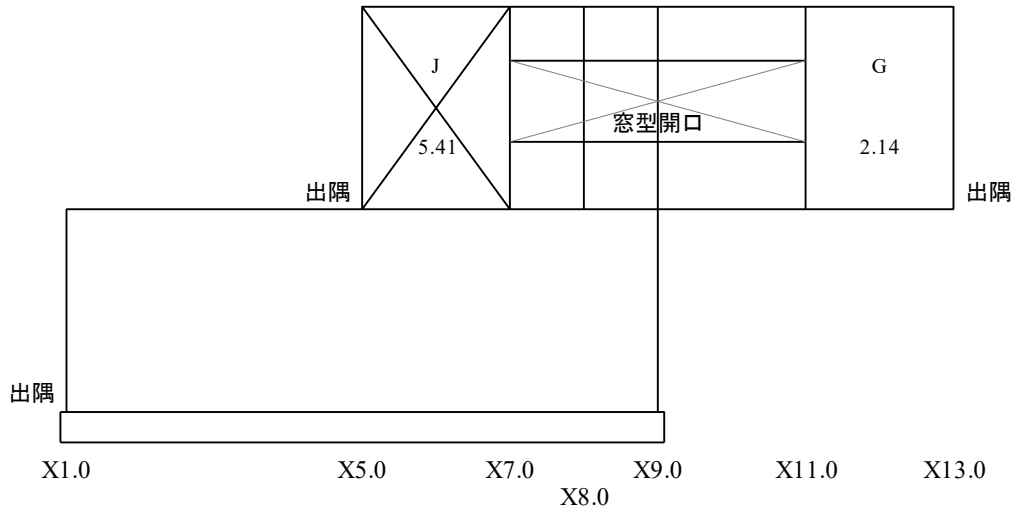
Y4.0通り (N値構面図)



	X1.0	X5.0	X6.0	X7.0	X8.0	X9.0	X10.0	X11.0	X13.0
A2						0.00			
B2						0.50			
A2×B2						0.00			
上階からの軸力									
L						0.60			
2階N						-0.60			
柱頭接合部						告			
柱脚接合部						告			
接合部仕様						I			
A1	0.00	1.12	1.12	1.12	1.12	0.00	1.12	1.12	0.00
B1	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
A1×B1	0.00	0.56	0.56	0.56	0.56	0.00	0.56	0.56	0.00
上階からの軸力									
L	0.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60
1階N	-0.60	-1.04	-1.04	-1.04	-1.04	-1.60	-1.04	-1.04	-1.60
柱頭接合部	告	告	告	告	告	告	告	告	告
柱脚接合部	告	告	告	告	告	告	告	告	告
接合部仕様	I	I	I	I	I	I	I	I	I

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

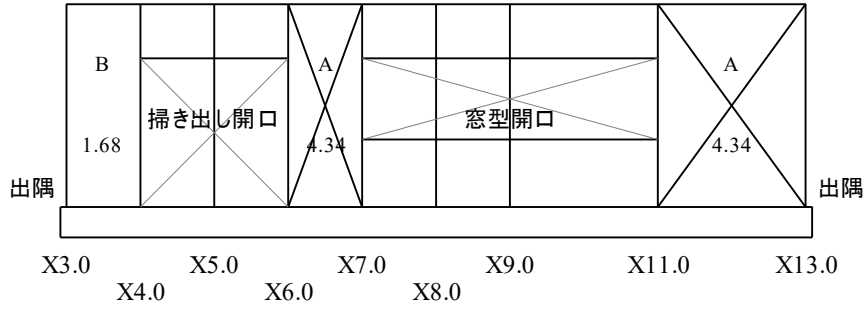
Y5.0通り (N値構面図)



	X1.0	X5.0	X7.0	X8.0	X9.0	X11.0	X13.0
A2		5.40	5.40	0.00	0.00	2.14	2.14
B2		0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.80
A2×B2		4.32	2.70	0.00	0.00	1.07	1.71
上階からの軸力							
L		0.40	0.60	0.60	0.60	0.60	0.40
2階N		3.93	2.11	-0.60	-0.60	0.48	1.32
柱頭接合部		告	J	告	告	告	告
柱脚接合部		告	J	告	告	告	告
接合部仕様		I	II	I	I	I	I
A1	1.68				0.00		
B1	0.80				0.50		
A1×B1	1.34				0.00		
上階からの軸力	2.83				4.19		
L	0.40				1.60		
1階N	3.79				2.60		
柱頭接合部	A				告		
柱脚接合部	A				告		
接合部仕様	IV				I		

注)N値計算は(一財)日本建築防災協会による木造住宅耐震診断プログラム評価の対象外。

Y7.0通り (N値構面図)



	X3.0	X4.0	X5.0	X6.0	X7.0	X8.0	X9.0	X11.0	X13.0
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	0.00	1.68	0.00	4.33	4.33	0.00	0.00	4.33	4.33
B1	0.80	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.80
A1×B1	0.00	0.84	0.00	2.17	2.17	0.00	0.00	2.17	3.46
上階からの軸力									
L	0.40	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.40
1階N	-0.40	0.25	-0.60	1.57	1.57	-0.60	-0.60	1.57	3.07
柱頭接合部	A	A	告	告	告	告	告	A	A
柱脚接合部	A	A	告	告	告	告	告	A	A
接合部仕様	IV	IV	I	I	I	I	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	1.30	1.20	0.20	0.60	0.60
1	1.30	1.20	0.20	-	-

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	26.50	0.00	0.00
1	26.50	31.47	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	-	0.70	-	1.30	0.00
1	0.70	0.70	1.20	1.30	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	1.30	0.00	58.57	0.00	0.00	58.57	58.57
1	1.15	77.25	66.24	0.00	0.00	143.49	202.06

振動特性係数 $R_t = 1.00$ (建物高さ:6.80m, 建物固有周期:0.20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	58.57	0.29	1.40	0.28	16.37
1	202.06	1.00	1.00	0.20	40.42

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)	910	101	105	II	IV	8.50	1850	0.30	1.00	1.00	1.82	4.64	1010
102(B)	910	105	143	II	IV	3.30	810	1.00	1.00	0.11	1.82	0.66	162
103(B)	910	143	115	II	IV	3.30	810	0.79	1.00	1.00	0.91	2.36	579
104(B)	910	115	164	II	IV	3.30	810	1.00	1.00	0.07	3.00	0.66	162
105(C)	910	164	167	II	I	7.20	1590	0.80	1.00	1.00	1.82	10.48	2315
106(D)	2275	157	162	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	0.91	1.96	357
107(D)	2275	162	165	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.22	0.91	0.44	80
108(D)	2275	165	168	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	1.82	3.92	713
109(D)	3640	145	149	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	0.91	1.96	357
110(D)	3640	149	152	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.22	0.91	0.44	80
111(D)	3640	152	154	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	0.91	1.96	357
112(D)	3640	154	163	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.11	1.82	0.44	80
113(D)	3640	163	166	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	0.91	1.96	357
114(D)	3640	166	169	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.22	1.82	0.88	160
115(B)	6370	106	108	II	IV	3.30	810	0.59	1.00	1.00	0.91	1.76	431
116(B)	6370	108	150	II	IV	3.30	810	1.00	1.00	0.11	1.82	0.66	162
117(A)	6370	150	153	II	I	8.50	1850	0.80	1.00	1.00	0.91	6.19	1347
118(B)	6370	153	134	II	I	3.30	810	1.00	1.00	0.13	3.00	1.32	324
119(A)	6370	134	140	II	IV	8.50	1850	0.30	1.00	1.00	1.82	4.64	1010
137(B)	5460	104	106	II	IV	3.30	810	0.59	1.00	1.00	1.82	3.51	610
合計												50.85	10652

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
120(E)	910	101	102	II	IV	5.90	1330	0.41	1.00	1.00	1.82	4.40	992
121(B)	910	102	104	II	IV	3.30	810	1.00	1.00	0.11	1.82	0.66	162
122(F)	4550	143	144	II	I	4.00	680	0.88	1.00	1.00	1.37	4.78	812
123(F)	4550	144	145	II	I	4.00	680	0.88	1.00	1.00	1.37	4.78	812
124(F)	4550	145	146	II	I	4.00	680	0.88	1.00	1.00	0.46	1.59	271
125(D)	4550	146	147	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.22	0.91	0.44	80
126(F)	4550	147	148	II	I	4.00	680	0.83	1.00	1.00	1.37	4.50	766
127(D)	8190	156	157	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	1.37	2.94	535
128(D)	8190	157	158	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	1.37	2.94	535
129(D)	8190	158	159	II	I	2.20	400	0.98	1.00	1.00	0.91	1.96	357
130(D)	8190	159	160	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.22	0.91	0.44	80
131(D)	8190	160	161	II	I	2.20	400	0.85	1.00	1.00	0.91	1.70	309
132(G)	11830	167	168	II	I	4.20	950	0.87	1.00	1.00	1.37	4.99	1128
133(G)	11830	168	169	II	I	4.20	950	0.87	1.00	1.00	1.37	4.99	1128
134(H)	11830	169	170	II	I	4.80	1060	0.81	1.00	1.00	1.37	5.27	1165
135(B)	11830	170	171	II	I	3.30	810	1.00	1.00	0.22	0.91	0.66	162
137(B)	1820	104	106	II	IV	3.30	810	0.59	1.00	1.00	1.82	3.51	610
合計												50.55	9904

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(I)	910	221	225	II	I	5.90	1330	1.00	1.00	1.00	0.91	5.37	1210
202(B)	910	225	226	II	I	3.30	810	1.00	1.00	0.22	0.91	0.66	162
203(B)	910	226	228	II	I	3.30	810	1.00	1.00	1.00	0.91	3.00	737
204(B)	910	228	234	II	I	3.30	810	1.00	1.00	0.07	2.73	0.66	162
205(B)	910	234	236	II	I	3.30	810	1.00	1.00	1.00	1.82	6.01	1474
206(J)	4550	224	227	II	II	10.60	2250	0.50	1.00	1.00	1.82	9.65	2048
207(B)	4550	227	235	II	II	3.30	810	1.00	1.00	0.13	3.00	1.32	324
208(G)	4550	235	240	II	I	4.20	950	1.00	1.00	1.00	1.82	7.64	1729
合計												34.29	7846

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
209(E)	4550	221	222	II	I	5.90	1330	1.00	1.00	1.00	1.37	8.05	1815
210(B)	4550	222	223	II	I	3.30	810	1.00	1.00	0.44	0.91	1.32	324
211(B)	4550	223	224	II	I	3.30	810	1.00	1.00	1.00	1.37	4.50	1106
212(D)	8190	230	231	II	I	2.20	400	1.00	1.00	1.00	1.82	4.00	728
213(D)	8190	231	232	II	I	2.20	400	1.00	1.00	0.22	0.91	0.44	80
214(D)	8190	232	233	II	I	2.20	400	1.00	1.00	1.00	0.91	2.00	364
215(B)	11830	236	237	II	I	3.30	810	1.00	1.00	1.00	1.37	4.50	1106
216(C)	11830	237	238	II	I	7.20	1590	1.00	1.00	1.00	0.91	6.55	1447
217(B)	11830	238	239	II	I	3.30	810	1.00	1.00	0.22	0.91	0.66	162
合計												32.04	7132

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	16.37	7846.10	1 / 479	371.42	1.29
	1	40.42	10652.00	1 / 264		0.71
Y	2	16.37	7131.65	1 / 436	340.35	1.28
	1	40.42	9904.48	1 / 245		0.72

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	1.29	1.00	
	1	0.71	1.00	
Y	2	1.28	1.00	
	1	0.72	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	11.83	0.91	11.83	4.55	7.89	1.82	21.53	169.80	39.19	2.00
	2	11.83	4.55	4.55	4.55	5.46	3.03	16.56	90.43	50.24	2.00
	3	4.55	4.55	4.55	0.91	3.03	1.82	-8.28	-25.12	-15.07	2.00
	4	4.55	0.91	11.83	0.91	5.46	0.61	-3.31	-18.09	-2.01	2.00
1	1	11.83	4.55	11.83	6.37	7.89	3.64	10.77	84.90	39.19	2.00
	2	11.83	6.37	2.73	6.37	4.85	4.25	28.98	140.67	123.08	2.00
	3	2.73	6.37	0.91	4.55	1.21	3.64	3.31	4.02	12.06	2.00
	4	0.91	4.55	0.91	0.91	0.61	1.82	-1.66	-1.00	-3.01	2.00
	5	0.91	0.91	4.55	0.91	1.82	0.61	-1.66	-3.01	-1.00	2.00
	6	4.55	0.91	4.55	4.55	3.03	1.82	8.28	25.12	15.07	2.00
	7	4.55	4.55	11.83	4.55	5.46	3.03	-16.56	-90.43	-50.24	2.00
	8	11.83	0.91	11.83	4.55	7.89	1.82	21.53	169.80	39.19	2.60
	9	11.83	4.55	4.55	4.55	5.46	3.03	16.56	90.43	50.24	2.60
	10	4.55	4.55	4.55	0.91	3.03	1.82	-8.28	-25.12	-15.07	2.60
	11	4.55	0.91	11.83	0.91	5.46	0.61	-3.31	-18.09	-2.01	2.60

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	53.00	434.06	144.69	8.19	2.73
1	184.83	1318.85	603.06	7.14	3.26

6.2 剛心の算定

斜め壁はその中点位置に長辺方向の長さ成分を耐力要素として見込む。

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	0.91	1010.10	919.19	3.35	6025.53
		102	0.91	162.00	147.42		966.38
		103	0.91	578.62	526.55		3451.65
		104	0.91	162.00	147.42		966.38
		105	0.91	2315.04	2106.69		13809.86
		106	2.28	356.72	811.54		414.07
		107	2.28	80.00	182.00		92.86
		108	2.28	713.44	1623.08		828.14
		109	3.64	356.72	1298.46		29.51
		110	3.64	80.00	291.20		6.62
		111	3.64	356.72	1298.46		29.51
		112	3.64	80.00	291.20		6.62
		113	3.64	356.72	1298.46		29.51
		114	3.64	160.00	582.40		13.23
		115	6.37	431.20	2746.77		3926.52
		116	6.37	162.00	1031.94		1475.17
		117	6.37	1346.80	8579.12		12263.90
		118	6.37	324.00	2063.88		2950.33
		119	6.37	1010.10	6434.34		9197.93
		137	5.46	609.81	3329.58		2708.80
		合計		10652.00	35709.68		59192.50
	Y	120	0.91	992.45	903.13		40002.77
		121	0.91	162.00	147.42		6529.78
		122	4.55	812.18	3695.40		5959.41
		123	4.55	812.18	3695.40		5959.41
		124	4.55	270.73	1231.80		1986.47
		125	4.55	80.00	364.00		587.01
		126	4.55	765.77	3484.23		5618.87
		127	8.19	535.08	4382.31		463.99

		128	8.19	535.08	4382.31	7.26	463.99	
		129	8.19	356.72	2921.54		309.32	
		130	8.19	80.00	655.20		69.37	
		131	8.19	309.40	2533.99		268.29	
		132	11.83	1128.17	13346.28		23574.15	
		133	11.83	1128.17	13346.28		23574.15	
		134	11.83	1164.75	13779.05		24338.56	
		135	11.83	162.00	1916.46		3385.13	
		137	1.82	609.81	1109.86		18038.62	
		合計		9904.48	71894.63		161129.30	
2	X	201	0.91	1210.30	1101.37	2.81	4379.88	
		202	0.91	162.00	147.42		586.25	
		203	0.91	737.10	670.76		2667.44	
		204	0.91	162.00	147.42		586.25	
		205	0.91	1474.20	1341.52		5334.89	
		206	4.55	2047.50	9316.13		6182.47	
		207	4.55	324.00	1474.20		978.32	
		208	4.55	1729.00	7866.95		5220.75	
			合計		7846.10	22065.77		25936.25
		Y	209	4.55	1815.45	8260.30	7.92	20608.18
			210	4.55	324.00	1474.20		3677.90
			211	4.55	1105.65	5030.71		12550.85
			212	8.19	728.00	5962.32		53.38
			213	8.19	80.00	655.20		5.87
			214	8.19	364.00	2981.16		26.69
			215	11.83	1105.65	13079.84		16910.15
			216	11.83	1446.90	17116.83		22129.33
	217		11.83	162.00	1916.46	2477.68		
		合計		7131.65	56477.01		78440.02	

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	8.19	2.73	7.92	2.81	0.27	0.08	3.65	3.83	0.03	0.08
1	7.14	3.26	7.26	3.35	0.12	0.09	4.55	4.72	0.02	0.03

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	屋根	31.47	0.20	0.36	0.56	17.62
	床(一般部)	26.50	0.30	0.36	0.66	17.49
2	屋根	26.50	0.20	0.36	0.56	14.84

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	35.11	57.97	0.61
2	14.84	26.50	0.56

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	0.03	0.56	1.00	
	Y	0.08		1.00	
1	X	0.02	0.61	1.00	
	Y	0.03		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	34.29	1.00	1.00	34.29	16.37	2.09
	Y	32.04	1.00	1.00	32.04	16.37	1.95
1	X	50.85	1.00	1.00	50.85	40.42	1.25
	Y	50.55	1.00	1.00	50.55	40.42	1.25

耐震診断依頼者 (一財)日本建築防災協会 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	1.25 (一応倒壊しない)
---------------	----------------

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 ()