

保有水平耐力計算 マニュアル



保有水平	「耐力計算オプション	3
1)	保有水平耐力計算モード	4
2)	算定条件設定	6
3)	荷重設定	8
4)	積載荷重割增	11
5)	地震力設定	12
6)	壁高さ変更	13
7)	開口部高さ	14
8)	柱関連設定	15
9)	天井設定	
10)	水平構面 全体設定	21
11)	水平構面 部分入力	23
12)	梁上耐力壁設定	24
13)	劣化度入力	
14)	各部の検討	27
15)	終局変形図確認(柔床用)	
16)	診断	
17)	印刷	
18)	水平構面 Q図確認	
19)	リアルタイム診断	41

保有水平耐力計算オプション

■ホームズ君「耐震診断 Pro」保有水平耐力計算オプション(以下、本システム)および本書における精密診断法2の保有水平耐力計算は、次の資料を根拠・参考としています。

No	タイトル	本書での略称
1	2012 年改訂版 木造住宅の耐震診断と補強方法	「基準書」
	[発行]一般財団法人 日本建築防災協会	

■本システムは、基準書の改訂委員である、東京都市大学工学部建築学科 大橋好光教授の指導のもと開発されたものです。

本システムで対応している保有水平耐力計算の計算内容の詳細については、「保有水平耐力計算 解 説書」を参照ください。([ヘルプ]メニューの[保有水平耐力計算_解説書(PDF)])

■本システムは、保有水平耐力計算で上部構造の耐力の診断を行う前提として『地震力に対する許容応力度計算』を行っています。『地震力に対する許容応力度計算』は、公益財団法人日本住宅・ 木材技術センター発行「木造軸組工法住宅の許容応力度設計」を根拠・参考としています。

■本システムは、ホームズ君「耐震診断 Pro」が既に取得している、一般財団法人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。

【プログラム評価の対象】

- 一般診断法
- •精密診断法1
- 【プログラム評価の対象外】
 - ・精密診断法2(保有水平耐力計算オプション)
 - ・精密診断法2(限界耐力計算オプション)

1) 保有水平耐力計算モード

■診断方法

本システムは、「2012年改訂版 木造住宅の耐震診断と補強方法」(以下、基準書)の「指針と 解説編 第5章 精密診断法2」で示されている診断法のうち「5.2保有水平耐力計算による方法」 に基づき、保有水平耐力の判定を行います。

保有水平耐力計算の方法として、基準書に示されている以下の2つの方法のうち(1)を使用します。

- (1) 層の荷重変形関係に基づき、保有水平耐力を求める場合
- (2) 単体壁の終局耐力の累加により、保有水平耐力を求める場合

また、本システムでは、保有水平耐力計算を用いた「上部構造の耐力の診断」を行います。以下 の項目は、別途検定・検討を行ったうえで、「各部の検討」において問題点の報告を行ってください。

- ・地盤の崩壊等
- ・ 地盤と基礎の検定 (基礎の破損・ 亀裂等)
- ・土台の曲げとアンカーボルトの引張およびせん断の検定 (土台とアンカーボルトの破壊)
- ・横架材接合部の引抜力に対する検定 (横架材接合部の外れ)
- ・屋根葺き材等の検討 (屋根葺き材の落下)
- 筋かいの座屈に対する検定
- ・梁上耐力壁の載る梁の短期曲げ、せん断の検定

■適用範囲

本システムの保有水平耐力計算は、在来軸組構法の住宅、および非住宅を対象としています。また、 平屋建て、2階建ておよび3階建てに対応しています。

(本システムでは、X=約 120m、Y=約 120m までの建物が入力できます。)

■入力項目

▼算定条件設定

計算方法、必要保有水平耐力割増係数を入力します。

▼荷重設定

固定荷重、積載荷重、積雪荷重の設定を行います。

▼積載荷重割増

部屋、屋根に対して積載荷重割増の設定を行います。

▼地震力設定

軒高と棟高の平均、地盤種別の設定を行います。

▼壁高さ変更

壁高さの変更を行います。

▼開口部高さ

開口部の高さ設定を行います。

▼柱出隅設定

柱が出隅柱かその他柱かを設定します。

▼柱頭柱脚接合部仕様

柱の柱頭柱脚接合部の仕様を設定します。

▼柱寸法

柱の寸法を設定します。

▼柱荷重範囲 全体設定

建物全体に共通する、柱の受ける荷重範囲の設定を行います。

▼柱荷重範囲 部分変更

部分的に「柱荷重範囲 全体設定」で設定した荷重範囲と異なる柱がある場合に、 個別に荷重範囲を設定します。

▼天井設定

水平天井、勾配天井の範囲を設定します。

▼水平構面 全体設定

建物全体に共通する、水平構面の仕様の設定を行います。

▼水平構面 部分入力

部分的に「水平構面 全体設定」で設定した仕様と異なる水平構面がある場合に、 個別に仕様を設定します。

▼梁上耐力壁設定

梁上耐力壁に該当する部位を設定します。

▼劣化度入力

壁および垂れ壁つき独立柱の劣化度の設定を行います。

▼各部の検討

評点の算出以外の部分で別途検討が必要な項目について、検討結果を入力します。

(※それぞれの項目の問題報告は必須です。特に問題が無い場合はその旨を入力します。)

▼終局変形図確認(柔床用)

柔床ルート選択時、増分解析終了時点(終局時)の鉛直構面と水平構面の状態を 変形角を図(グラフ)で確認します。

2) 算定条件設定

保有水平耐力計算-算定条件		保有水平耐力計算
計算方法 計算方法を選択してください。 詳細は、右記の【診断の手順】やヘルブをご覧ください。 の		 ↓ 算定条件設定 ⑦ 荷重設定 ● 積載荷重割増
方向ごとの何重変形関係 1階<方向の壁 通り 壁ごとの得重変形関係 11階<方向の壁 通り 壁ごとの得重変形関係 11階・方向ごとに素加 ・ 11間・方向ごとに素加 ・ 11間・方向ごとの可重変形関係	START ・ <td>Q 地震力設定 重 壁高さ変更 通開口部高さ ● 柱関連設定</td>	Q 地震力設定 重 壁高さ変更 通開口部高さ ● 柱関連設定
	OK (例保と見なせる場合) 東床ルート を選択 「解影計画のみ」 水平構面の」 解密など 「開たルート の評点 の評点 東床ルート の評点 「「「」」」	 ○天井設定 ▲水平構面全体設定 ●水平構面部分入力 ▲梁上耐力壁設定
1階×方向の壁 進り 型ことの荷重度形向所 23 → 2 → 2 → 2 → 2 → 2 → 2 → 2 → 2 → 2 →	(現在 (現 (3 3 4 5 5 6 7 7 8 8 8 8 8 8 8 8 9 9 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9
- 再計算設定	22要素物不生数73素物を数 3階 100 3階 100 3階 100 3階 100 3階 100 2 OK キャンセンレ	
		水平構面の検定 NG 小平構面 Q図確認

■ 解説

計算方法および必要保有水平耐力割増係数を入力します。

①計算方法

「剛床ルート」「柔床ルート」を選択します。

保有水平耐力計算では、水平構面が剛床と見なせるかどうかによって、計算方法が以下の 2通りに分かれます。

剛床ルートの診断は、水平構面が剛床と見なせる場合にのみ行えます。

- ▼剛床ルート(剛床と見なせる場合)
 - 鉛直構面にかかるせん断力(地震力)が、水平構面を通じて鉛直構面間で伝達される前提で計算が行われます。
 - 階・方向ごとに保有水平耐力、必要保有水平耐力および評点が求められます。
 - 荷重変形関係を算出する際には偏心率が考慮されます。
- ▼柔床ルート(柔床の場合)
 - 鉛直構面にかかるせん断力(地震力)の鉛直構面間の伝達について、水平構面の剛性を考慮して、計算が行われます。
 - 増分解析によって求めた重心位置の荷重変形関係から評点を求めます。
 - 荷重変形関係を算出する際に偏心率が考慮されません。

多くの場合、柔床ルートによる診断結果は、剛床ルートの場合よりも厳しい(評点が低い) 結果となります。

②必要保有水平耐力割増係数

建物の荷重や床面積により必要保有水平耐力を割増する必要がある場合に、 設定します。

■ポイント

本システムによる診断の手順は以下の通りです。

- ① 最初は「剛床ルート」と設定し耐震診断を進めます。
- ② 保有水平耐力計算に必要な一通りの入力を行います。
- ③ 水平構面の検定が OK の場合(剛床と見なせる場合)は、そのまま耐震診断画面に進みま す。NG の場合(柔床の場合)の場合は算定条件設定で「柔床ルート」に変更し、診断を進 めてください。
- ※補強計画を検討する際、水平構面の検定がNGとなった場合は、耐力壁の追加や水平構面の 補強等により、水平構面の検定をOKとできる可能性があります。水平構面の検定がOKと なれば、「剛床ルート」に変更して再度診断を実施することで診断結果(評点)が向上するこ とがあります。





屋根、天井、外壁などの部位ごとの固定荷重を設定します。

■操作方法

①固定荷重を「全ての階で同一の設定」とするか、「階ごとに個別の設定」とするかを選択します。「階ごとに個別の設定」とした場合は、タブを切り替えて各階の設定を行います。
 ②各部位の固定荷重の「変更」ボタンをクリックして表示される「個別部位 固定荷重設定」画

- 面で、設定する固定荷重の仕様を設定します。
 - ・仕様名と、仕様を構成する部材名およびその荷重を入力します。
 - 「一覧に登録」を行うと、入力した仕様を固定荷重一覧に登録します。
 - •「一覧から読込」を行うと、登録済みの固定荷重一覧が表示されます。「OK」で選択した仕様を読み込みます。また、「選択仕様削除」で一覧から削除することができます。
- ③「個別部位 固定荷重設定」でOKボタンをクリックし、表示中の仕様を部位に設定します。

■ポイント

仕様の一覧には、あらかじめサンプルとして一般的な仕様の例が入力されています。ただし、 荷重の値は参考値ですので、建物の実況に合わせて適切な値に更新し、ご使用ください。



🐻 荷重設定		X
┌固定荷重(G) -		
 全ての階で同 	→の設定	
○ 階ごとに個別	の設定 表示中の仕様を全ての階	ご適用 地震力計算用 600 N/m ²
1階	2階	
部位	仕様名	地域区分 (•一般 ?
屋根		
軒天	軒天(下見板張、羽目板張又); 100 N/m ² 変	
天井	天井(住宅用・石音ボード) 250 N/m ² 変	
外壁	小壁(サイディング) 350 N/m ² 変	● ※保有水平耐力計算では参雪区域のみ 運 地震力用装置薄蓋を用います。
床/小屋裏収納	床(板張) 150 N/m ² 落	
間仕切壁	間仕切壁(せっこうボード) 350 N/m ² 落	
外部袖壁	外部袖壁(サイディング) 350 N/m ² 変	更
バルコニー腰壁		
バルコニー床	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	
ハルコニー/ オーバーハング亜天	● 慎戦何里	
※防ごとに異たる	精載荷重は、建築物に作用する荷重及び外力	のうち、人間や家具類等の重量で建物の
※バルコニー/オーバー	使用状況に応じて設定される荷重です。	
	検討に使用する側よ、建築基準法施行令第85	急にて定められており、
	1米有水十酌刀計算では「は」地展力を計算9・	□場合]0月世で計算を打します。
	積算荷重一覧	単位(N/m²)
	構造計算の対象	
	至の理想	地震力を計算する場合
	(1) 住宅の居室、住宅以外の建築物に	600
	(2) 国務会	800
	(3) 教室	1,100
	(4) 百貨店又は店舗の売場	1,300
	(0) 劇場、映画館、演芸場、観 固定席の場合 	1,600
	┃	
		2,100
	(6) 自動車車庫及び自動車通路	2,000
	(7) 廊下、玄関又は階段	(3)から(5)までに掲げる室に連絡するものにあつては、 (5)の「その他の場合」の数値による。
	(8) 屋上広場又はバルコニー	(1)の数値による。ただし、学校又は百貨店の用途に供
		する建築物にあつては、(4)の数値による。

建築物にかかる積載荷重を設定します。

計算に使用する値は、建築基準法施行令第85条に定められており、保有水平耐力計算では 「(は)地震力を計算する場合」の値で計算を行います。

■操作方法

積載荷重の単位荷重を設定します。 設定する値は「?」ボタンをクリックして表示されるヘルプ画面から確認できます。

3-3) 積雪荷重

🐻 荷重設定								x
固定荷重(G) © 全ての階で同	一の設定	表示中の仕様	<u> </u>	~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	積載荷	<mark>重(P)</mark> — 単	位荷重	?
		301(1 0)1118	CI (- 771BT (C/22/13	AC 16	「算」」	N/m²	
1階	2P				積雪荷	重(S) —		2
部位		単位荷重			地域区	【分	● 一般 上*	<u>,</u>
屋根	屋根(厚形スレート葺き/チ	母屋: 490	N/m²	<u>②変更</u>	垂直我	「雪田		
軒天	軒天(下見板張、羽目板張	[又]; 100	N/m²	変更	主色な	9日里 2番/5/荷香	N/am/	(2
天井	天井(住宅用・石音ボード)) 250	N/m²	変更	1度当り			m
外壁	外壁(サイディング)	350	N/m²	変更	 ※保有水 地震力 	<平耐力計 □用積雪荷	算では多雪区域のみ 重を用います。	7
床/小屋裏収納	床(板張)	150	N/m²	変更	- Lines	,		
間仕切壁	間仕切壁(せっこうボード)	350	N/m²	変更				
外部袖壁	外部袖壁(サイディング)	350	N/m²	変更				
バルコニー腰壁	バルコニー腰壁(サイディ	ング) 350	N/m²	変更				
バルコニー床	バルコニー床(住宅用・モ	ルタバ 550	N/m²	変更				
パルコニー/ オーバーハング挿天	未設定		N/m²	変更				
※階ごとに異なる ※バルコニー/オーバー	設定をされた部位名は太宇 -ハンケが無い場合は該当項	Fで表示されま 種の設定は不	す。 要です	•				
						ОК	キャンセル	,

■解説

多雪区域の場合のみ、積雪荷重を設定します。 保有水平耐力計算では、地震力用積雪荷重を用いて計算を行います。

■操作方法

①地域区分を選択します。「一般」を選択した場合、以降の項目は入力不要です。

②積雪量を入力します。 入力値の目安は以下となります。

(発行:(公財)日本住宅・木材技術センター 「木造軸組工法住宅の許容応力度設計」より) 多雪区域の場合:100cm以上

③積雪の単位荷重を入力します。 多雪区域の場合は、特定行政庁の定める値を入力します。



部屋および屋根において局所的に積載荷重を割り増す設定を行います。 ピアノや大型の書棚、太陽光パネル等がある場合、実状に合わせて入力します。

■操作方法

- ▼部屋積載荷重
 - ①「部屋積載荷重」ボタンをクリックします。
 - ②積載荷重割増を入力します。
 - ③該当の部屋をクリックします。
- ▼屋根積載荷重

①「屋根積載荷重」ボタンをクリックします。

②積載荷重割増を入力します。

③マウスの多角形入力で屋根上の該当範囲を指定します。

- ▼屋根積載荷重削除
 - ①「削除」ボタンをクリックします。

②削除する屋根積載荷重の多角形をクリックします。

※部屋積載荷重を削除する場合は、積載荷重割増をO(N/m)として部屋積載荷重を 再設定してください。

5) 地震力設定



地震力の計算に使用する「軒高と棟高の平均」および「地震種別」を設定します。 ここで設定した内容および建物概要やCAD画面等で設定された情報を元に、「地震力により生じる力」を計算した結果を表示します。

■操作方法

「軒高と棟高の平均」を入力します。
 「地震種別」を選択します。

■ポイント

「軒高と棟高の平均」および「地盤種別」の値は精密診断法 1 および限界耐力計算の算定条件 設定(建物高さ、地盤種別)と共通です。



壁の実面積を計算する際に、建物概要で設定した各階の階高が、壁高さとして使用されます。 階高と異なる高さの壁材がある場合に、高さの変更を行います。

■操作方法

▼壁高さ変更の入力
 ①「高さ変更入力」ボタンをクリックします。
 ②壁高さ(編集値)を入力します。
 ③該当する部位にマウスで線分入力します。
 ▼壁高さ変更の削除

「空高さ変更の削除 ①「削除」ボタンをクリックします。 ②該当する部位をクリックします。

■ポイント

母屋下がり等で部分的に壁の高さが変わっている範囲について設定を行います。



各開口の「開口高さ」「取付高さ」を設定します。

- ・開口高さ:開口部下端から開口部上端までの高さです。
- 取付高さ: 床から開口部上端までの高さです。

■操作方法

 「開口高さ」「取付高さ」に任意の値を入力します。または「履歴」から以前の入力値を 選択します。

②該当する開口部をクリックします。

■ポイント

開口部属性が「全開口」以外のすべての開口部について、開口部高さ設定を行ってください。 未設定の開口部には赤字で「未」と表示されます。



8-1) 柱出隅設定



■解説

本システムでは柱が出隅柱かどうかを自動認識します。出隅柱は薄い赤色、その他の柱は白で 表示されます。自動認識された結果を変更したい場合、「柱出隅設定」 により、柱ごとに出隅柱 かどうかを指定できます。

柱出隅設定は柱頭柱脚接合部の引抜力の計算に影響します。

■操作方法

該当する柱をクリックし、出隅柱かその他の柱かを切り替えます。

■ポイント

柱出隅設定は CAD 入力の内容から自動で判断されます。設定を変更する場合のみ入力を 行ってください。



8-2) 柱頭柱脚接合部仕様

■解説

柱の柱頭柱脚接合部の仕様を設定します。

あらかじめ登録されていないN値の接合部仕様を使用する場合は、追加で仕様を登録します。

■操作方法

▼接合部仕様の選択

①モード(現状、補強計画)を選択します。(~ 補強計画 ~ モード入力中のみ)

- ②柱頭柱脚接合部の仕様を選択します。
- ③仕様を変更する柱を指定します。
 - 一点選択の場合、クリックした柱の柱頭柱脚接合部の仕様が変更されます。
 - BOX 選択の場合、2 点指定で囲まれた範囲内にあるすべての柱の柱頭柱脚接合部が 変更されます。
- ▼追加接合部仕様の登録
 - ①「追加接合部仕様登録」をクリックします。
 - ②「使用する」「記号」「仕様例」「N 値」を入力し、OK をクリックします。

■ポイント

- ・すべての柱について柱頭柱脚接合部仕様の設定を行ってください。 未設定の柱には赤字で「未」と表示されます。
- ・ "補強計画"モードでは、 "現状の柱頭柱脚接合部仕様"、 "補強後の柱頭柱脚接合部仕様"が入力 できます。 "補強後の柱頭柱脚接合部仕様"は★がついて表示されます。

8-3) 柱寸法



■解説

柱の寸法を設定します。

- なお、X方向、Y方向のいずれかで、以下の2つの条件を満たす柱のみが設定対象です。
 - ・耐力を持つ開口壁と接する
 - ・無開口壁と接しない

■操作方法

①入力する柱の寸法を選択します。

② 寸法を入力する柱を指定します。

- 一点選択の場合、クリックした柱の寸法が変更されます。
- BOX 選択の場合、2 点指定で囲まれた範囲内にあるすべての設定対象の柱の寸法が 変更されます。

■ポイント

設定対象の柱は、画面上で緑色に強調表示されています。設定対象のすべての柱について、柱 寸法の設定を行ってください。 本記句のなどにはまので「キ」とまっさわます

未設定の柱には赤字で「未」と表示されます。

8-4) 柱荷重範囲 全体設定



■解説

柱が受ける荷重範囲を設定します。

設定した値を使ってN値計算の「鉛直荷重による押さえの効果を示す係数L」を求めます。

■操作方法

図に示された範囲に対して表の各項目を入力します。

■ポイント

柱の受ける荷重が柱にかかる引抜力に対する押さえとなるため、範囲が小さいほど厳しい条件 となります。

建物の中で幅がある場合は、小さい方の範囲を設定してください。

他の部分と条件が大きく異なる柱がある場合は、「8-5) 柱荷重範囲 部分変更」で設定します。

8-5) 柱荷重範囲 部分変更



■解説

柱が受ける荷重範囲を個別に設定します。 通常は、「柱荷重範囲 全体設定」で設定した値を、建物全体に適用します。 隣接する柱や壁との距離が特に小さい、または大きいなど、柱の荷重負担範囲が特に大きく異 なると考えられる場合のみ、個別に設定してください。

■操作方法

 ①部分変更を行う柱をクリックします。
 ②「個別に設定を行う」を選択します。
 ③表の各項目を入力します。
 ※入力する項目は、柱の位置(外部柱か、出隅・入隅か)で異なります。
 ※各項目に数値を入力すると、設定した範囲情報と荷重設定および階高をもとに 「鉛直荷重による押さえの効果を示す係数し」が自動計算され、表示されます。

9) 天井設定



■解説

天井荷重を求めるために、水平天井か勾配天井かを設定します。

■操作方法

①天井種類(水平天井、勾配天井、天井無し)を選択します。
 ②入力方式を選択します。(Box 入力、多角形入力)
 ③CAD 画面上で設定する範囲を入力します。

■ポイント

- ・上階床がある範囲には勾配天井は設定できません。
- ・入力にかかわらず、部屋名称が「吹抜」の範囲は天井無しとして計算が行われます。

水平構面 全体設定 10)



部位(各階の床、屋根、軒棟)ごとに、水平構面の仕様を設定します。 あらかじめ、基準書「指針と解説偏 第4章 精密診断法1 4.3.4 保有する耐力」に記載され た水平構面の仕様が登録されています。「仕様登録」により、任意の水平構面の仕様を登録でき ます。

■操作方法

▼仕様変更

①仕様を設定する部位の変更ボタンをクリックします。

②登録済みの仕様の一覧から、設定する仕様を選択します。

▼仕様登録

①仕様登録ボタンをクリックします。

②登録する部位に応じて画面上部のタブを切り替えます。

③「使用する」チェック、名前、床倍率、損傷限界変形角の各項目を入力し、 OK ボタンを押します。

■ポイント

- ・部分的に仕様が異なる範囲がある場合は「水平構面部分入力」を行ってください。
- ・仕様登録画面で「使用する」のチェックがONの項目のみが、仕様選択時のリストに表示されます。これにより、よく使う仕様のみをリストに表示させることができます。
- ・ユーザーが任意に追加した水平構面仕様は、計算書「8.水平構面の地震力に対する検定(剛床の判定)(1)」の「部位ごとの水平構面仕様明細」において、網掛けで表示されます。



特定範囲の水平構面の仕様を設定します。

「水平構面 全体設定」で設定した仕様と異なる水平構面が部分的にある場合に設定します。

■ 操作方法

▼部分入力

①モード(現状、補強計画)を選択します。(″補強計画″モード入力中のみ)

- ②「入力」を選択します。
- ③「上階床」「屋根」「桁梁」のそれぞれの構面に対して「変更」ボタンをクリックして、 水平構面仕様を選択します。

④マウスで CAD 画面上に多角形入力を行います。

▼部分入力削除

①モード(現状、補強計画)を選択します。("補強計画"モード入力中のみ)

②「削除」を選択し、該当する部位をクリックします。

▼仕様登録

①仕様登録ボタンをクリックします。

※登録方法は「10)水平構面 全体設定」の操作方法「仕様登録」参照

■ポイント

- ・表示階の天井、小屋レベルに対して選択した仕様が適用されます。
- ・上階床、屋根、桁梁の3つの構面をセットで、仕様を指定します。一部の構面のみを変更す る場合も、3つの構面ともに仕様を入力してください。
- ・ ″補強計画 ″モードでは、 ″現状の水平構面仕様 ″、 ″補強後の水平構面仕様 ″が入力できます。 ″補強後の水平構面仕様 ″は★がついて表示されます。





■ 解説

梁上耐力壁の設定を行います。以下の条件に該当する箇所に入力を行ってください。 梁上耐力壁の剛性低減の計算に反映されます。

1 次梁

タイプII:単純梁のスパンの上に柱1本(同位置に下階の無開口壁無し)が載るもの タイプII:単純梁のスパンの上に柱2本(同位置に下階の無開口壁無し)が載るもの タイプIV:単純梁のスパンの上に柱3本(同位置に下階の無開口壁無し)が載るもの



2次梁 タイプ2:1次梁を単純梁のスパンの中間で受けるもの



※以下のタイプの1次梁、2次梁は本システムで扱う対象外となります。



■ 操作方法

▼1次梁入力、2次梁入力

①「1次梁入力」または「2次梁入力」を選択します。
 ②該当の梁の範囲の始点、終点をクリックして線入力します。
 ③仕様設定画面「梁幅」「梁せい」「ヤング係数」「断面欠損による低減」を入力します。

▼設定変更

①「設定変更」ボタンをクリックします。

②該当する部位をクリックします。

③仕様設定画面「梁幅」「梁せい」「ヤング係数」「断面欠損による低減」を入力します。 ▼削除

①「削除」ボタンをクリックします。
 ②該当する部位をクリックします。

■ ポイント

- •1 次梁、2 次梁の位置を入力する際は、梁全体の範囲ではなく、梁上耐力壁が載るスパン および1 次梁がかかるスパンのみを入力してください。
- ・初期値は比較的安全側の設定が入力されていますが、実際の梁の条件を確認して設定して ください。

13) 劣化度入力



■解説

壁または垂れ壁つき独立柱の劣化度の設定を行います。 「劣化毎レ」 : 対象部位に、劣化が認められない場合

「部分的な劣化」	:対象部位に、	部分的な劣化が認められる場合
「著しい劣化」	:対象部位に、	著しい劣化が認められる場合

■操作方法

①モード(現状、補強計画)を選択します。(^{*}補強計画^{*}モード入力中のみ) ②設定する劣化度を選択します。

③該当する箇所を指定します。

ー点選択の場合、クリックした部位の劣化度が変更されます。

• BOX 選択の場合、2 点指定で囲まれた範囲内にあるすべての部位の劣化度が 変更されます。

■ポイント

- すべての壁および垂れ壁つき独立柱について、劣化度を設定してください。
 未設定の部位には、「未設定」と表示されます。(壁:赤字、垂れ壁つき独立柱:黒字)
- ・ ⁷補強計画⁷モードでは、"現状の劣化度"、"補強後の劣化度"が入力できます。 ⁷補強後の劣化度⁷は★がついて表示されます。
- ・劣化度の設定は、保有水平耐力計算モードと限界耐力計算モードで共通になります。
 (精密診断法1の劣化度の設定とは独立しています。)

14) 各部の検討

保有水平耐力計算-各部の検討	
(行動、保有水平耐力計算で建物の耐震性を評価するためには、前提として地震力に対する 許容応力度計算を行い建物各部の安全性を確認することが必要となります。	保有水平耐力計算一
ーームズ君耐震診断Proでは、地震力に対する許容応力度計算の検定項目の内、	■ 算定条件設定
(柱頭柱脚接合部の引抜力に対する検定、水平構面の地震力に対する検定)	중 荷重設定
	一 花載何重割増
そのため、以下の項目は診断者が別述快討、報告を行ってくたさい。 ※冬頂日の問題報告け必須です。特に問題が無い場合けその生を入力してください。	
	重壁高さ変更
①地盤の崩壊等 ◎基礎の破損・ ◎土台とアンカー ④横架材接合部 ◎屋根葺き材の ◎その他	也
	● 柱関連設定
①地盤の崩壊等	
対象物件の北面にがけ地があり、コンクリート擁壁で補強されています。	
	▲ 米上的刀壁設定
	多部の検討
-	
※地形、地盤について、地震時に問題の生じやすい状態であると考えられる場合には 報告を行ってください。	
	《 ED 刷 / Sebf / Sebf
	24. 终局变形图確認《柔床用
	+211.1 計算ルート 柔床
	水平構面の検定 NG
	▶ 水平構面 Q図確認

■解説

保有水平耐力計算で建物の耐震性を評価するためには、上部構造評点の算出のほかに、前提として『地震力に対する許容応力度計算』を行い建物各部の安全性を確認することが必要となります。本システムの保有水平耐力計算では、『地震力に対する許容応力度計算』の検定項目のうち、保有水平耐力や評点の算出に直接影響する部分の計算のみ行います。それ以外の『地震力に対する許容応力度計算』の項目については、別途、検定・検討を行い、「各部の検討」において問題点の報告(入力)を行う必要があります。

評点の算出以外に別途検討が必要な以下の項目について入力します。

- 地盤の崩壊等
- 基礎の破損・亀裂等
- ・土台とアンカーボルトの破壊
- ・横架材接合部の外れ
- ・屋根葺き材の落下
- ・その他

(筋かいの座屈に対する検定、梁上耐力壁の載る梁の短期曲げ・せん断の検定など)

それぞれの項目についての報告は必須です。特に問題が無い場合はその旨を入力してください。

■操作方法

①入力する検討項目のタブを選択します。
②報告内容を入力します。問題が無い場合はその旨を記載します。
③すべての検討項目について、①②を行います。
④OK ボタンをクリックします。



終局変形図確認(柔床用)



■解説

増分解析終了時の鉛直構面、水平構面の変形状態を図(グラフ)で表します。 先に終局状態に達した構面や、その他の鉛直構面が耐力を発揮できている度合いなどを 確認することができます。 水平構面の補強や耐力壁の追加・削除などを行うと、自動的に更新されますので、耐震補強

を検討する際の参考にしてください。

※補足:増分解析について

柔床ルートでは鉛直構面および水平構面から「せん断パネルによる擬似3次元モデル」 を構成して増分解析を行い、重心位置の荷重変形関係を求めます。 増分解析では建物に与える荷重(地震力)を少しずつ増やしながら、それぞれの鉛直構面および 水平構面の変形を求めます。いずれかの鉛直構面または水平構面が終局状態に達したら (変形が限界を超えたら)増分解析は終了します。 16) 診断



■解説

算定条件設定で選択した計算方法(剛床ルート・柔床ルート)で診断した結果を表示します。 表示内容は計算方法により異なります。剛床ルートの場合は「16-1)剛床ルートの場合」 を、柔床ルートの場合は「16-2)柔床ルートの場合」を参照ください。

■ポイント

評点算出に必要な項目がすべて入力されていない場合、診断が行えません。 CAD 画面右下に あるリアルタイム診断表示を参考に、未設定の項目を入力してください。 詳細は「19) リアル タイム診断」 を参照ください。

16-1) 剛床ルートの場合

16-1-1) 総合評価(剛床ルート)



■解説

- ・上部構造評点と水平構面の検定結果、上部構造の耐力の評価を表示します。
- 上部構造評点は、階・方向ごとに評点を示します。最も低い値が、上部構造の耐力の評価となります。
- 「水平構面の検定」の欄では、許容応力度計算による水平構面の検定の結果を示します。結果がNGの場合、本システムでは剛床とは見なせず上部構造の耐力の評価は参考値となります。
 以下のいずれかの対応をしてください。
 - 計算方法を柔床ルートに切り替えて診断を行う。
 - ・耐力壁の追加や水平構面の補強等により水平構面の検定を OK とする。 (補強計画の場合)
 - 本システムによる診断の手順については、「2)算定条件設定」を参照ください。

■操作方法

- ▼各階・方向の荷重変形関係の確認
 - ①上部構造評点の表のセルをクリックします。 選択した階のX方向およびY方向について、荷重変形関係のグラフが表示されます。 合わせて、CAD画面で対応する階・方向の鉛直構面が強調表示されます。

■ポイント

水平構面の検定が NG となり補強計画を検討する場合は、「18)水平構面 Q図確認」を参照 してください。

16-1-2) 保有水平耐力(剛床ルート)



■解説

各階・方向について、荷重変形関係のグラフを用いて保有水平耐力の計算過程を示します。 青線で示される荷重変形関係は、指定された階・方向のすべての壁部材の荷重変形関係につい て補正や低減を行い、累加を行った結果を表します。このグラフに対し、1ステップずつ作図 を行い、終局耐力 Pu(=保有水平耐力 Que)を算出する過程を示します。

■操作方法

▼各階・方向の荷重変形関係の確認

①「表示階・方向」を選択します。

- ②計算内容の行を選択します。
- ▼グラフの拡大表示
 - ①「グラフ拡大表示」ボタンをクリックします。

※現在表示中のグラフが「保有水平耐力 Que 算出」ウィンドウに表示されます。 ②ウィンドウ下部のプルダウンメニューから表示する計算ステップを選択します。

16-1-3) 必要保有水平耐力(剛床ルート)

 有水平	耐力	†算									
	â	総合評価		ľ		保有水平	平耐力	Í	2	發保有水	平耐力
要保有水平耐力Qun 小階・方向の必要保有水平耐力(剛床ルート)											
階 :	方向札	構造特性 月 係数	形状特性 係数)	習 の支持 重量	地震地域 係数	負担地震 地震層せ 振動特性 係数	数 Qud (kN) ん断力係数 C 層せん断力 分布係数	標準せん 断力係数	地盤割増	必要保有 水平耐力 割増係数	必要保有 水平耐力
3	X	Us	res .	2 WI (KN)	2	Rt	AI	CU	ρ		Qun (KN)
2 .	X Y	0.23	1.000	265.90	1.00	1.0	0	1.0	1.0	1.00	76.42 73.05
1	Ŷ	0.20	1.000	573.92			1.00			1.00	125.69
層 標地必必 状 状	ん断ナ せん断 開 保 有 オ 大 勝 す オ	J分布係数 fi力係数 C g K平耐力割 K平耐力 Q wFes wFes	Ai :: 0 :: 增係数 :: un (kN) : (T h Ai=1+(1 令第88条 軟弱な地 診断者の Qun=Ds	*:建築 :建築 () () に () に 間 に し () に に し () に () に () に () () () () () () () () () ()	に 高の平均 200 全 200 全 200 200 200 200 20	(s) T=h×0 (m) /(1+3T) 量)/(1階より上 18条3に基づき 1.0 ための係数(1.0 保有水平耐力書	-の全重量 1.0 10以上) 川増係数))	, etc. 0.0 mm	
階	方向	偏心率 Be	偏心率 割増係到	い 開け 開け	主率 岡 割	性率 増係数 Fo	形状特性 係数 Fes=Fe×Fs	偏心率割 Fe=1 Fe=Re,	増係数 Fe ✓0.3+0.5↓	: (Re≦0.15の) (0.15≺Re≦	場合) 0.30の場合)
2	Х	ne	1.0		10 	18	103-16718	Fe=1.5		(0.30 <reの< td=""><td>場合)</td></reの<>	場合)
-	Y	0.05	7 10	100	1 3 3 0	1.000	1,000	剛性率割 Es=1	· 闇系数 Fs	(Rs≧0.6の#	易 合)
2	Ŷ	0.00	3 1.0	000	1.247	1.000	1.000	Fs=2- ※下記項目	Ks/0.6 回 1の詳細け	(Rs<0.6の地 診断書を表照	易合) 1
1	X Y	0.10 0.10	1 1.0 2 1.0	000	0.660 0.752	1.000 1.000	1.000 1.000	偏心率 剛性率	Re:[6.偏心 Rs:[10.形状 必要保?	率とねじれ補詞 【特性係数と 自水平耐力の	正係数の計算] 算出]
_											閉じ

■解説

各階・方向について、必要保有水平耐力の計算根拠を示します。

■ポイント

- ・総合評価の上部構造評点の根拠となる値を参照できます。
 それぞれの値の詳細な意味については、基準書の「指針と解説編 第5章 精密診断法2」を 参照ください。
- ・建築基準法施行令第88条3に基づき、必要保有水平耐力の計算に用いる標準せん断力係数 COの値を1.0としています。

- 16-2) 柔床ルートの場合
- 16-2-1) 総合評価(柔床ルート)



- ・上部構造評点、上部構造の耐力の評価を表示します。
- 上部構造評点は、階・方向ごとに評点を示します。最も低い値が、上部構造の耐力の評価となります。
- 「水平構面の検定」の欄では、許容応力度計算による水平構面の検定の結果を示します。

■操作方法

- ▼各階・方向の荷重変形関係の確認
- ①上部構造評点の表のセルをクリックします。
 選択した階のX方向およびY方向について、荷重変形関係のグラフが表示されます。
 合わせて、CAD 画面で対応する階が表示されます。

■ポイント

水平構面の検定が NG となり補強計画を検討する場合は、「18)水平構面 Q図確認」を 参照してください。

16-2-2) 保有水平耐力(柔床ルート)



■解説

各階・方向について、荷重変形関係のグラフを用いて保有水平耐力の計算過程を示します。 青線で示される荷重変形関係は、増分解析によって求めた重心位置の荷重変形関係です。 このグラフに対し、1ステップずつ作図を行い、終局耐力 Pu(=保有水平耐力 Que)を算出 する過程を示します。

■操作方法

▼各階・方向の荷重変形関係の確認

①「表示階・方向」を選択します。

2計算内容の行を選択します。

- ▼グラフの拡大表示
 - ①「グラフ拡大表示」ボタンをクリックします。

※現在表示中のグラフが「保有水平耐力 Que 算出」ウィンドウに表示されます。 ②ウィンドウ下部のプルダウンメニューから表示する計算ステップを選択します。

16-2-3) 必要保有水平耐力(柔床ルート)

	黺	合評価		保有水平耐力 增分解析 增分解析						分解析の結果		
要伯	保有才	水平耐力	IQun —									
各階・方向の必要保有水平耐力												
階	方向	構造特性	形状特性			負担地震	力 Qud (kN)			必要保有	必要保有	
		係数	係數	層の支持 地震地域 振動性ん断刀係				Ci 地盤割増	水平耐力	水平耐力		
				里里	地震地域 係数	低動特性	層せん町月	「振华せん」 断力係数		吉山(国1米安)(
		Ds	Fes	ΣWi (kN)	Z	Rt	Ai	CO	β		Qun (kN)	
•	Х											
°	Y											
2	Х	0.48+0.05	1.000	117.30			1.31			1.00	46.00	
_	Y	0.26+0.05	1.000		1.00	1.00		1.0	1.0		46.00	
1	×	0.28+0.05	1.000	288.46			1.00			1.00	46.08 N3 30	
		0.2010.00	1.000			1	1	1	l	l	00.04	
層の震動 -	支持重地域仍	自量 ∑Wi() 系数 Z 系数 Rt	<n) :="" :<="" th=""><th>診断書[2: 告示1793月 告示1793月 Rt=1 Rt=1- Rt=1.6 Tc T h</th><th>地震力計算 計定定められ 計定定められ ・0.2×(T/ ド×Tc/T ・地盤種別 ・建築物の[・ 軒高と棟高</th><th>〕参照 いた地域係 いた計算式 Tc-1)² により決ま 固有周期(5の平均(n</th><th>数(多くの地域 ICよる (Tc≦Tcの場合 (Tc≦T<2Tc (2Tcく≦Tの 3係数 第1種 s) T=h×0.0 n)</th><th>数51.00) 計 の場合) 語合) 証地盤=0.4 13</th><th>第2種地盤</th><th>g=0.6 第3</th><th>重地盤=0.8</th><th></th></n)>	診断書[2: 告示1793 月 告示1793 月 Rt=1 Rt=1- Rt=1.6 Tc T h	地震力計算 計定定められ 計定定められ ・0.2×(T/ ド×Tc/T ・地盤種別 ・建築物の[・ 軒高と棟高	〕参照 いた地域係 いた計算式 Tc-1) ² により決ま 固有周期(5の平均(n	数(多くの地域 ICよる (Tc≦Tcの場合 (Tc≦T<2Tc (2Tcく≦Tの 3係数 第1種 s) T=h×0.0 n)	数51.00) 計 の場合) 語合) 証地盤=0.4 13	第2種地盤	g=0.6 第3	重地盤=0.8	
層地振 層 標地必必の震動 せ 準盤要要	支地特 ん せ割保保 持域性 断 ん増有有 すりの	重量 ΣWi(数 Z 系数 Rt) 分布係数 C β K平耐力 Q K平耐力 Q	<n) :::<br="">Ai ::: 曾係数 ::: an (kN) ::(</n)>	診断書 [2] 診赤 [793号 Rt=1 Rt=1- Rt=1. Rt=1. T Ai=1+(1, の (1) 名 (1) 名 (1) 名 (1) の (1) の (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)	 ・他震力計算 ・12本(1) ・12本(1) ・12本(1) ・ロンン(1) ・ロン(1) ・ロン(1)]参照 3 2 5 4 3 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5	、 と (T<1cの場合 (T<1cの場合 (T<2Tcの場合 (T<2T<2Tc) (2T<2T<2Tc) (2T<2T<2Tc) (2T<2T<2Tc) (1+3T) ((1+3T) ((1+3T) ((1+3T) (1+3T) ((1+3T) (1-3T) (1+3T) (1+3T) (1-3T) (1+3T) (1-3T) (1+3T) (1+3T) (1-3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1-3T)	坊が1.00) の場合) 弱合) す地盤=0.4 の全重量) の 0 0 い 人上) 増係数 0.3 で、0.3末	第2種地盤	≹=0.6 第3 ▲ 合は0.8とす	重地盤=0.8 る)	
層地振 層 標地必必 彩の震動 せ 準盤要要 、 料	支地特 ん、世割保保 一時時期代化 しいしょう しょうれい 人名 はいしょう しょうしょう しょうしょうしょう しょうしょうしょうしょうしょう しょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうしょうし	f量 ΣWi(f 系数 Z 系数 Rt f 力係数 C β K平耐力 Q 次平耐力 Q 数Fes 	Ai : ;) ; 曾係数 : ; (N) ; (診断書 ^[2] 部示,1793 時示,1793 時示,1793 Rt=1- Rt=1- Rt=1-f To To H + (1, の) の の の の の の に の し の に の し の の の の う の う の う の う の う の う の う の う の う の う の う の う の う の の し の し の し の し の し の い つ の の い つ の の の の の の の の の の の の の	 他震力計算 ●12:定めらす ●12:案(T) ×Tc, T ・×Tc, T ・×Tc, T ・×Tc, T ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・] 参照 1.た地域係 1.たー1) ² にしい に 1.にー1) ² に 1.にし	30(多くの地域 による) (T <tcの場合) (T≤Tcの場合) (2Tc<≤Tcの場合) (2Tc<≤Tの場合) (2Tc<≤Tの場合) (2Tc<≤Tの場合) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1+3T) (1-57)(1-57)(1-57) (1-57)(1</tcの場合) 	数が1.00) か の場合) 場合) 場合) い の全重量) の の全重量) の い し し い 上) 増 系数 の えで、 0.3未 の の の の の の の の の の の の の	第2種地盤 満となる場	き=0.6 第3 合は0.3とす	重地盤=0.8 る)	
層地振 層 標地必必 彩 一階の震動 せ 準盤要要 一株 階	支地特 ん せ割保保 時一一一人 せ割保保 時人 しょうしょう しょうせいしょう しょうせいしょう しょうせいしょう しょうしょう しょうしょうしょうしょう しょうしょうしょう しょうしょうしょう しょうしょう しんしょう しょうしょう しょう	全量 Σ Wi () 保設 Z 保設 Z 保設 Rt 1) 万 布 乐 致 C タ ペ平和力 Q 数 Fes → 数 Fes → 二 編 心平	Ai : ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ;	診断書[2] 診断書[2] お去:[7]39 若去:[7]39 Rt=1 Rt=1 Rt=1 Rt=1 A (た) 和 (な) (ただし) の ま (たた) (たた) (たた) (たた) (たた) (たた) (た	 地震力計算 1.1 1.2 1.5 1.5 1.5 1.5 1.5 1.5 1.6 1.6 1.7 1.6 1.6 1.7 1.6 1.7 1.6 1.7 1.6 1.7 1.6 1.7 1.6 1.7 1.7 1.6 1.7 1.7<!--</td--><td>] 参照 (た地算式 Tc-t) には算式 Tc-t) には には に な の平均 に な い 本 で で し 、 で で し 、 に し 、 に し 、 に し 、 に し 、 に し 、 に 、 、 、 で 、 で 、 で 、 で 、 で 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、</td><td>数(多くの地域 による (T<tcの場合) (2Tc<≤Tcの場合) (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (1+3T) (1+3T</tcの場合) </td><td>数が1.00) (からし) (から) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (から) (からし) (から) (</td><td>第2種地盤 満となる場 曽係数 Fe</td><td>き=0.6 第3 合は0.3とす : Res ≤ 0.15の</td><td>重地盤=0.8 る) 場合)</td><td></td>] 参照 (た地算式 Tc-t) には算式 Tc-t) には には に な の平均 に な い 本 で で し 、 で で し 、 に し 、 に し 、 に し 、 に し 、 に し 、 に 、 、 、 で 、 で 、 で 、 で 、 で 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、	数(多くの地域 による (T <tcの場合) (2Tc<≤Tcの場合) (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (2Tc<≤Tの場 (1+3T) (1+3T</tcの場合) 	数が1.00) (からし) (から) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (からし) (から) (からし) (から) (第2種地盤 満となる場 曽係数 Fe	き=0.6 第3 合は0.3とす : Res ≤ 0.15の	重地盤=0.8 る) 場合)	
層地振層で標地必必彩下階の震動せ、準盤要要の状間	支地特ん、 世割保保 時一手がすけ しょうかい 人 世割保保 しいしん 増有有 しきょう しょうかい しょうかい しょうかい しょうかい しょうかい しょうしょう しょうしょうしょう しょうしょう しょうしょう しょうしょう しょうしょうしょう しょうしょうしょう しょうしょう しょうしょうしょう しょうしょう しょうしょう しょうしょうしょう しょうしょうしょうしょう しょうしょう しょう	を量 Σ Wi () 保数 Z 保数 Z 保数 Rt コ 分 布 係 数 C 水平 耐力 J の 水平 耐力 J の 、 水平 耐力 J の 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、	Ai : ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ; ;	診断書 [2] 診断書 [2] お示[793号 古示[793号 Rt=1- Rt=1- Rt=1+ Tc Tc A:=1+(1 会記 認知者の学 次にただしのsi: 平 率数 四 「 本 数 の 本 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、	地震力計算 から おこここ にここ に、 に、 ない で、 に、 、 に、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、] 参照 いた地域係系 いた計算 にこより決ま にこより決ま にこより決ま にこより決ま いン21 ないン21 がいン21 のの平均(パン のの全争888 おしいン21 増ず必要でな を888 おしいン21 増ず必要でな のの半 なしていい のの半 なし、 のの半 のの 全争888 おしいン21 のの半 のの半 のの 全争888 ようたい のの半 のの 全争888 ようたい のの半 のの 全争888 ようたい のの や のの 全争888 ようたい のの や の の の や の の の の の の の の の の の の の	数(多くの地域 (T <tcの場合) (T<tcの場合) (T<tcの場合) (Tc≦Tcの場合) (2TcくZTc場 (2TcくZTc場 (2TcくZTC場) 第) T=h×00)) (1+311) (1+31</tcの場合) </tcの場合) </tcの場合) 	が、1.00) 注) の場合) 影や2 調査 の場合) の場合) の の 全重量) の 全重量) の (に 、 に 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、	第2種地盤 満となる場 曽係数 Fe (203+05)	함=0.6 第34 合は0.3とす : Re ≦ 0.15の 0.15< Re 돌	重地盤=0.8 る) 場合) 0.30(の場合)	
層地振 層 標地必必 131 階 。	支地特 ん、世割保保 特 一手がり しょうかい 人 世割保保 しい 人 増有有 一性 方 しょうかい ひょうかい ひょう ひょうり ひょうかい ひょうう ひょうかい ひょう ひょうかい ひょうかい ひょうかい ひょうかい ひょうかい ひょうかい ひょうう ひょうかい ひょううう ひょうかい ひょううう ひょうう ひょうひょう ひょううう ひょううう ひょううう ひょううう ひょうう ひょう ひょ	E量 ΣWi(保設 Z 保設 Z 保設 Rt コ分 布 係 数 C マートーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーー	Ai : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	診击了1793号 市式1793号 市式1793号 Rt=1-RT=1-RT=1-RT=1-RT=1-RT=1-RT=1-RT=1-RT	地震力計算 いた に定 の られて こ こ た の で 本 で に 地 整 の ら み れ こ こ た の く て て に 地 整 数 で た の ら ろ オ い こ こ た の ら ろ オ い こ こ た の ら ろ オ い こ こ た の ら ろ オ い い て の ら ろ オ い い て の う い う い う い こ こ た の ら ろ オ で い し て の ら ろ オ の い う い こ い に い に い に い に い に い に い こ い し い こ い こ い こ い こ い こ い こ い し い こ い い こ い う い 、 つ い つ い ろ 、 い い 、 い つ い う い こ い う い こ い う い こ い う い こ い こ い こ い こ い こ い こ い う い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い い い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い こ い い い い い い い い い い い い い] 参照 いた地質 いた計算 「ことり、 にこより決敗 にこより決敗 にしたり なの 半 ない 2 2 2 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5	数(多くの地域 による (T <tco場合 (T<tco場合 (TCSTC2Tの)場合 (TCSTC2Tの) (TCSTC2TO)</tco場合 </tco場合 	が、1.00) 注) の場合) 調合) 調合 の場合) 調 の全重量) の 全重量) の (以上報) で、0.3末 事門 Fe=Te, Fe=Te, Fe=T5	第2種地盤 満となる場 曽係数 Fe - /0.3+0.5 5	き=0.6 第34 合は0.3とす :Re≦0.15の (.15< Re≦ 0.15< Re≦0.1500 (0.30< Reの)	重地盤=0.8 る) 場合) 場合) 場合)	
層地振 層 標地必必 彩 階 3	支地特化のおけんは一般になった。 し、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、	E量 2 Wi (係数 Z 条数 Rt)))))))))) () ())) ()) ()) ()))))))))))))	Ai : ;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;;	診断者 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 ま示。 1793 まっ、 110 こっ、 111 っっ、 111 っっ、 111 っっ、 111 っっ、 111 っっ、 111 っっ、 111 っっ、 111 っっ、 たっ、 たっ、 たっ、 たっ、 たっ、 たっ、 たっ、	地震です。 地震でした。 たまた。 していた。 していた。 していた。 していた。 していた。 していた。 した。 した。 した。 した。 した。 した。 した。 し] 参照 17: 地域係系 たま 17: たま 17: たま 17: たま 17: 17: 17: 17: 17: 17: 17: 17: 17: 17:	第(多くの)地場 による。 3% (T <tcのは、 (TCSTC4) (TCST</tcのは、 	が 1.00) (5) の 場合) (5) (第2種地盤 満となる場 増係数 Fe /0.3+0.5 (増係数 Fs	き=0.6 第3 合は0.3とす : Re≦0.15の (0.30< Reの (0.30< Reの (0.30< Reの	重地盤=0.8 る) 場合) 0300場合) 場合)	
層地振 層 標地必必 彩 暦 3 9	支地特 ん せ割保保 特子 あん せ割保保 特子 断 ん 増割保保 特子 あん サ 割子 ス マーン マーン マーン マーン ス マーン ス	正量 Z Wi (保設 Z 保設 Z 大田 大田 大平 村力 (数 K 平 耐力 2 数 Fes Re Re 0.0.0	Ai : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	診断者 (2) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1	地震力計算 に定められ いてした。 ・0.2×(T ・1.2をめられ ・1.2×(T ・1.2をが ・1.2×(T ・1.2をが のした。 にである。 ・1.2×(T ・1.2をが のした。 にである。 ・1.2×(T ・1.2をが のした。 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にである。 ・1.2 にのかれ のた。 ・1.2 にのかれ のた。 、1.2 にのかれ のた。 でのかれ のた。 でのかれ のた。 でのかれ のた。 でのかれ のた。 でのかれ のた。 のた。 でのかれ のた。 のた。 のた。 のた。 のた。 のた。 のた。 のた。	1 参照 1.5 地域係系 いた計算式 Tc-1)22 により決ま 可有周期(の今年旬)7 (の全重量) 21 数、今80 21 大0 21 、の半1 加 するため、 本 が より、21 で 10 20 、 の キ ま 、 の 、 、 の 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 の 、 、 、 の 、 の 、 の 、 、 の の 、 の の 、 の 、 、 の の 、 の の 、 の 、 、 の の 、 の 、 の 、 、 の の 、 の の 、 の の 、 の の の 、 の 、 、 の の 、 の の の 、 の の 、 の の の 、 の の 、 の の の 、 の の 、 の の 、 の の の 、 の の 、 の の の の の の の の の の の の の	第(多<の)地場 数(多<の)地場 (T <tc0) (T<tc0) (T<tc0) (T<tc0) (TC)</tc0) </tc0) </tc0) </tc0) 	が 1.00) か 1.00) か 1.00 か 1.00	第2種地盤 満となる場 (************************************	き=0.6 第34 合は0.3とす :Re≦0.15の 0.15 <re≦0. 0.30<re (Rs≥0.6のか :Rs≥0.6のか</re </re≦0. 	重地盤=0.8 る) 場合) 3300場合) 場合) 場合) 場合) 場合)	
層地振 層 標地必必 彩 階 3 2	支地特 あいた 地割保保 特徴性 が 大 地曽 オオ イ 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、		Ai : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	診断書 [2] (注) (注) (注) (注) (注) (注) (注) (注)	地震力計算式 計定定めらすす。 もの2×(T **・地盤額の)に すべきがあった。 **・地盤額ので、 すべき、 **・地盤額のの に する。 **・・ **・ **・ **・ **・ **・ **・ **・ **・ *	1)参照 (元た地域派氏 元た計算 「C-1) ² 「C-1) ² 「C	数(多くの)地域 数(多くの)地域 (T <tcの岩(2) (T<tcの岩(2) (T<tcの岩(2) (T<tcの岩(2) (T<tcの岩(2) (T) (T) (T) (T) (T) (T) (T) (T</tcの岩(2) </tcの岩(2) </tcの岩(2) </tcの岩(2) </tcの岩(2) 	数が1.00) かの場合) 多合) 多合) 多合) 多合) 多合) 多合) 全重量) のした 単常系数 不で、0.33未 Fe=1 Fe=1 Fe=1 Fe=1 Fe=1 Fe=1 Fe=1 * * * * * * * * * * * * *	第2種地盤 満となる場 僧係数 Fe (0.3+0.5) 審系少0.6 の詳細は、	き=0.6 第3 合は0.3とす Re≦0.15の 0.30< Reの Rs≥0.6の取 Rs<20.6の取 Sistimaを参照	重地盤=0.8 る) 場合) 0300場合) 場合) 場合) 場合) 場合)	
層地振 層 標地必必 彩 階 3 2 1	支地特 ん、せ割保保 特性 方 市 人間 有利 インド・マンド スローク インド・マンド スローク アイ・マンド スローク アイ・マンド スローク アイ・マンド スローク アイ・マンド スローク マンド・マンド スローク アイ・マンド オーク アイ・マンド スローク アイ・マンド アイ・マンド スローク アイ・マンド オーク アイ・マンド スローク アイ・マンド アイ・マンド スローク アイ・マンド アイ・マンド アイ・マンド スローク アイ・マンド アイ・マンド・マンド スローク アイ・マンド・マンド アイ・マンド アイ・マンド・マンド アイ・マンド アイ・マンド アイ・マンド・マンド アイ・マンド アイ・マンド・マンド アイ・マンド アイ・マンド・マンド アイ・マンド アイ・マンド アイ・マンド アイ・マンド アイ・マンド アイ・マンド・マンド アイ・マンド アイ・アンド・マンド アイ・マンド アイ・アンド・マンド アイ・アンド・マンド・マンド・マンド アイ・アンド・マンド・マンド アイ・アンド・マンド・マンド・アンド・マンド・マンド・アンド・アンド・アンド・アンド・アンド・アンド・アンド・アンド・アンド・ア	i 量 ΣWi (i 報) 系数 Z 系数 Rt 1分 布 係 数 C 公平耐力 A 文平耐力 A 数 Fes 1 偏心率 Re 0.0.0 0.0.0 0.0.0	Ai : (南京 (南京 () : (診断者 二793年 市下793年 Rt=1- Rt=1- Rt=1- ト 1 の 第554 第554 第554 第554 第554 第554 の 第 第 第 第 第 第 第 第 第 第 第 第 第	地震の計算が 制定定められ に定められ にである。 22×(T *:地建築が物のに すい。 22×(T *:地建築が物のに すい。 13:15 に 15:15 15:15 15:15 15:15 15:15 13:15] 参照 「た地域派氏 「たま」算法 「てー1)2 1 により決まえ 「てー1)2 1 により決まえ 「てー1)2 1 により決まえ 「でー1)2 1 により決まえ 「での平均 (で) 「ない) 2 1 「で) 「ない) 2 1 「で) 「で) 「で) 「で) 「で) 「で) 「で) 「で)	第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 第1000 1000 10000	数が1.00) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1	第2種地盤 満となる場 曽係数 Fe (03+05) ゆぼ知 Fs (05)詳細は、 Re:[13番2]	き=0.6 第3 合は0.3とす :Re≤0.15の (0.15< Re≤0.15の (0.30< Reのの) :Rs < 0.6の :Rs < 0.6の :Rs < 0.6の :Rs ≤ 0.6の :Rs ≤ 0.6の :Rs ≤ 0.6の :Rs ≤ 0.6の :Rs ≤ 0.60 :Rs	重地盤=0.8 る) 330の場合) 場合) 場合) 場合) 場合) 場合) 電気数の計算]	
層地振 層 標地必必 31 間 3 2 1	支地特化のおり、おり、おり、おり、おり、おり、おり、たいで、「「「」」、「「」」、「「」」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」	i量 ΣWi(転数 Z 系数 Rt 「 方 布 係数 C パート の の の の の の の の の の の の の	Ai : : : : : : : : : : : : : : : : : : :		地震方式 制定定め 引に定ため シーン シーン シーン シーン シーン シーン シーン シーン] 参照 「た地蔵」 「た地蔵」 「たっ 「たっ」 「たっ 「たっ」 「たっ 「たっ」 「たっ 「たっ」 「たっ 「たっ」 「たっ 「たっ 「たっ」 「たっ 「たっ 「たっ 「たっ 「たっ 「たっ 「たっ 「たっ	制代金への地場 してる ていてき ていてき になっての 地域 にてき ていてき でした でした でした でした での 地域 にてき でした での 地域 にてき でした でした での 地域 にてき でした でした にでき でした でした にでき でした にでき でした にでき でした にでき でした にでき でした にでき でした にでき でした にでき でした でいた にでき でした にでき でした でいた にでき でした でいた にでき でした でいた にでき でした にでき でいた にでいた にでいた にでき でいた に でいた に に に に に に に に に に に に に	数 1.00) 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	第2種地盤 満となる場 増係数 Fe イ03+05 Rs/06 Rs/16 Rs/16 Rs:15 網 記 形 科 上 2 夏 保 数 下 。 2 夏 (周 、 数 下 。 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 2 8 、 3 8 、 3 8 、 3 8 、 5 8 8 、 5 8 8 8 8 8 8 8 8 8	= 0.6 第34 合は0.3とす :Re≤0.150≤0000 :Rs<0.65%	重地盤=0.8 る) 場合) (3300/場合) 場合) 場合) 場合) 環路(転数の計算) 算出)	

■解説

各階・方向について、必要保有水平耐力の計算根拠を示します。

■ポイント

- 総合評価の上部構造評点の根拠となる値を参照できます。
 それぞれの値の詳細な意味については、基準書の「指針と解説編 第5章 精密診断法2」を 参照ください。
- ・建築基準法施行令第88条3に基づき、必要保有水平耐力の計算に用いる標準せん断力係数 COの値を1.0としています。

16-2-4) 増分解析の結果 (柔床ルート)



■解説

・増分解析終了時点(終局時)の鉛直構面と水平構面の状態が表示されます。

■操作方法

▼各階・方向の鉛直構面の行をクリックすると、鉛直構面の荷重変形関係(画面左下)と、 階・方向ごとの地震力と鉛直構面位置の変形の関係(画面右下)のグラフが表示されます。

ホームズ君「耐震診断 Pro」 保有水平耐力計算マニュアル

17) 印刷

🤝 保有水平耐力計算 印刷選択 💽 🔀
 ✓ 採有水平耐力計算(表紙) ✓ 1総合評価 ✓ 2地震力計算 ✓ 3社頭柱勘接合部の引抜の検定 ✓ 1440年本本部内に、日本の支払
 ✓ 4壁と柱の両重変形関係と剛性の算出 ✓ 5梁上耐力壁の荷重変形関係と剛性の補正 ✓ 6 傷心率とねじれ補正係数の計算 ✓ 7 鉛直構面の剛性と負担地震力計算 ✓ 8 水平構面の地震力に対する検定(剛床の判定) ✓ 9 階・方向ごとの保有水平耐力と構造特性係数算出 ✓ 10形状特性係数と必要保有水平耐力の算出
平面図の用紙設定 用紙の設定: 用紙サイズ: 用紙 縦 ▼ A4 ▼ ✓ 全て選択 ■ 帳票に網掛けを行わない ✓ 現状・補強計画ラベルを印刷 ブリンタ設定 印刷日: 2014/11/18
● 日朝 PDF 閉じる



■解説

保有水平耐力計算の結果を印刷します。

- ▼印刷できるもの(剛床ルートの場合) 保有水平耐力計算(表紙)
 - 1. 総合評価
 - 2. 地震力計算
 - 3. 柱頭柱脚接合部の引抜の検定
 - 4. 壁と柱の荷重変形関係と剛性の算出
 - 5. 梁上耐力壁の荷重変形関係と剛性の補正
 - 6. 偏心率とねじれ補正係数の計算
 - 7. 鉛直構面の剛性と負担地震力計算
 - 8. 水平構面の地震力に対する検定(剛床の判定)
 - 9. 階・方向ごとの保有水平耐力と構造特性係数算出
 - 10. 形状特性係数と必要保有水平耐力の算出

- ▼印刷できるもの(柔床ルートの場合)
 - 保有水平耐力計算(表紙)
 - 1. 総合評価
 - 2. 地震力計算
 - 3. 柱頭柱脚接合部の引抜の検定
 - 4. 壁と柱の荷重変形関係と剛性の算出
 - 5. 梁上耐力壁の荷重変形関係と剛性の補正
 - 6. 偏心率とねじれ補正係数の計算
 - 7. 鉛直構面の剛性と負担地震力計算
 - 8. 水平構面の地震力に対する検定(剛床の判定)
 - 9. 鉛直構面の荷重変形関係の算出
 - 10. 鉛直構面の地震力分布の算出
 - 11. 増分解析結果の確認
 - 12. 階・方向ごとの保有水平耐力と構造特性係数の算出
 - 13. 形状特性係数と必要保有水平耐力の算出

■操作方法

①印刷する項目を選択します。

- ②「平面図の用紙設定」の「用紙の設定」、「用紙サイズ」に適切なものを選択します。
- ③「プリンタ設定」から使用するプリンタを選択し、プリンタ設定を行います。
- ④「プレビュー」「印刷」「PDF」のいずれかのボタンをクリックします。
 - 「プレビュー」 :計算書のプレビュー画面が表示されます。
 - 「印刷」
 :プリンタから印刷を行います。
 - 「PDF」 : PDFファイルを作成します。
 ※保存先の確認画面が表示されます。
- ※「全て選択」をチェックすると全ての項目がチェックされます。
- ※「現状・補強計画ラベルを印刷」をチェックすると、計算書に補強属性が出力されます。
- ※「印刷日」で指定された日付が計算書に出力されます。ダブルクリックでカレンダーが表示 されます。

18) 水平構面 Q図確認



■解説

水平構面の検定結果を「Q図(せん断力図)」で表します。

水平構面の検定が OK となるためには、すべての鉛直構面において水平構面にかかるせん断力が、水平構面の許容せん断力以下となる必要があります。

リアルタイムQ図は、水平構面の補強や耐力壁の追加・削除などを行うたびに、自動的に更新 されます。リアルタイムQ図を表示したままグリッド画面の入力を行うことで、水平構面の検 定結果を確認しながら、水平構面の検定結果がOKとなるように耐震補強を検討することがで きます。

Q図に表示される要素の意味はそれぞれ以下の通りです。

①水平構面にかかるせん断力

図中の斜めの実線で表されます。

この線が中心から離れた位置にあるほど、水平構面のその位置にかかるせん断力が大きい ことを表します。

②水平構面の許容せん断耐力

図中の点線で表されます。

斜めの実線が点線の内側に納まっていれば、その範囲の水平構面の検定結果は OK となります。斜めの実線が点線の外側に出ている範囲は水平構面の検定結果が NG となります。 (該当する範囲は薄い赤で表示されます)

- ③下階の鉛直構面にかかる地震力
 - 図中の赤色の矢印で表されます。

全ての赤色の矢印の長さの合計が、下階全体にかかる地震力となります。鉛直構面の壁・ 柱の剛性の合計が大きいほどその鉛直構面にかかる地震力が大きくなり、矢印が長くなり ます。

④上階の鉛直構面にかかる地震力

図中の青色の矢印で表されます。

全ての青色の矢印の長さの合計が、上階全体にかかる地震力となります。鉛直構面の壁・ 柱の剛性の合計が大きいほどその鉛直構面にかかる地震力が大きくなり、矢印が長くなり ます。

■操作方法

①グリッド画面で表示階を選択します。 ②リアルタイムQ図でX方向またはY方向を選択します。

■ポイント

水平構面の検定結果をOKとするための補強方法は以下の2つがあります。

① 水平構面の補強

検定 NG となっている水平構面を補強することによって検定結果を OK とします。リアル タイム Q 図上で薄い赤で表示されている範囲が検定 NG の範囲なので、その範囲に対し て火打ちの追加や、床面や天井面に対して構造用合板による補強などを行います。 補強を行った範囲に対して「水平構面部分入力」で補強後の水平構面仕様を入力してくだ さい。リアルタイム Q 図上では、許容せん断耐力が増加することにより、点線の間隔が広 がります。

② 耐力壁の追加・削除

耐力壁の追加や削除をすると各鉛直構面に割り振られる地震力が増減します。検定 NG となっている水平構面にかかるせん断力を抑えることにより検定結果を OK とします。 リアルタイム Q 図上では、ある鉛直構面に耐力壁を追加して剛性を高めると、その鉛直構 面の矢印が長くなり、その他の鉛直構面の矢印が少しずつ短くなります。どの位置に耐力 壁を追加するとリアルタイム Q 図がどのように変化するかを随時確認しながら、検定結果 が OK となるような耐力壁の配置を検討してください。

ただし、水平構面仕様や平面プランによっては、耐力壁の追加・削除だけでは検定結果を OK にすることが不可能な場合もあります。

19) リアルタイム診断



■解説

- ・算定条件設定で設定した「計算方法」、および入力情報から計算された「水平構面の検定結果」、
 「各階・方向別の評点」、「保有水平耐力計算の総合評価」が表示されます。
 入力内容の変更に従い、計算結果がリアルタイムで更新されます。
- ・保有水平耐力計算に必要な項目で未設定のものがある場合、「評点算出不可」と表示され、その 下に未設定の項目が列挙されます。この内容を参考に、未設定項目を解消してください。

住宅性能診断士 ホームズ君「耐震診断 Pro」 保有水平耐力計算 マニュアル

- 著作 株式会社インテグラル 茨城県つくば市学園南2丁目7番地
- 発行 株式会社インテグラル茨城県つくば市学園南2丁目7番地

2014年12月01日 初版 発行 2018年 9月21日 第4版 発行

(C)株式会社インテグラル