### 2017年改訂版RC耐震診断基準に対応

# DOC-RC/SRC DOC-3次診断

2018/5/24 構造システム

### 2017年改訂版診断基準の主な改訂内容

1.形状指標(SD)の算定における改訂(A~C法)

2.そで壁付き柱の強度指標、靭性指標の改訂

3.全体崩壊系におけるEoの割り増し

• 部材剛性の割線剛性

各部材の割線剛性 K は、A 法、B 法、C 法ともに次式に基づいて計算します。

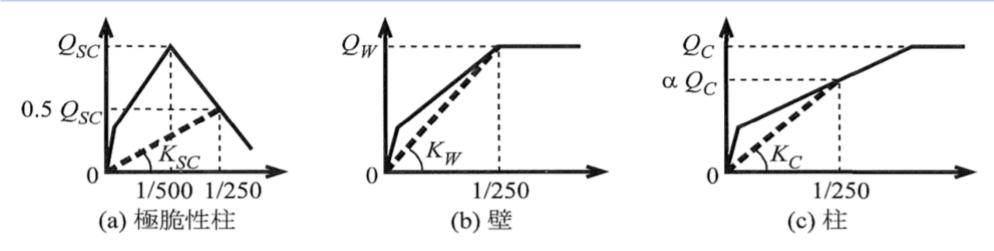
$$K = \frac{\alpha Q}{R}$$

ここで、

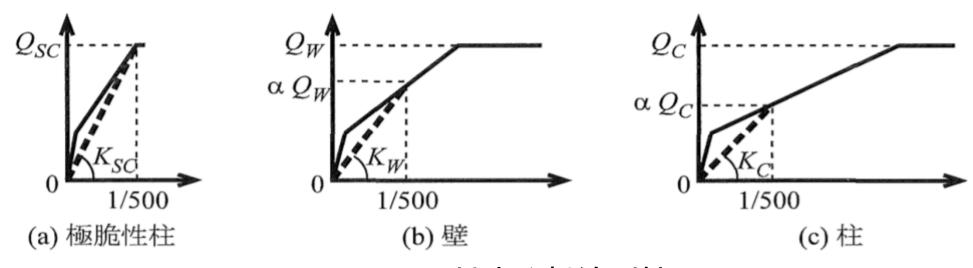
R:検討する層間変形角(原則として F=1 に対応する変形(1/250)とします。

Q: 当該部材(柱または壁)の終局強度とします。min(Qmu、Qsu)

 $\alpha$ : Rに対応する強度寄与係数極脆性柱の場合、F=1では 0.5 とします。



F = 1.0 に対する割線剛性



F=0.8 に対する割線剛性

					2017年版			2001年版	
	計算法	の略称		A 法	B 法	C 法	(診断基準) D法 <sup>※1</sup>	(診断基準) E法	(精算法) F法
	概  要			割線剛性 新 <i>S<sub>D</sub></i> よる	割線・弾性 F <sub>ES</sub> による	割線剛性 改良型	旧 $S_D$ 改訂	$\sqcap S_D$	Fes
	а	整形性			0		0	0	_
水	b	辺長比			0		0	0	0
水平方向	c	くびれ			0		0	0	0
方	d	EXP. J	XP. J ○(方向毎)				0	0	0
向	e	吹 抜					○ △*	0	0
	f	剛床仮定			○(方向毎)			_	_
查	h	地下室の			0		0	0	0
同	i		<b>了一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个一个</b>					0	_
0 #	j	ピロティ	ピロティの有無 △(B法の弾性剛性のみ)				△*	0	_
高さ方向	k	下 階 ~ 連続性	への柱の	○(各階毎)			△*	-	_
			適用	0	0	0	0	0	0
Wil	l	偏心率	剛性	割線剛性	割線剛性	割線剛性	断面積	断面積	弾性剛性
岡川			式	$S_D$ 式	Fe式	改良式	$S_D$ 式	$S_D$ 式	Fe式
性			適用	0	0	0	0	0	0
江	n	剛重比	剛性	割線剛性	割線剛性	割線剛性	断面積	断面積	弾性剛性
			式	$S_D$ 式	Fs式	改良式	$S_D$ 式	$S_D$ 式	Fs式
	例外事功	頁の検討※		必要	不要	不要	必要	必要	不要

### 形状指標a~k項の出力

RC造2017年版診断基準の場合

		項目		Gi	R1i	R2i
	a	整 形 性	1.00	1.00	0.50	
	b	辺 長 比		1.00	0.50	0.25
Jk .	С	くびれ		1.00	0.50	0.25
水平方向	7	EXP.J	Χ	1.00	0.50	0.25
克	d	EAP.J	Υ	1.00	0.50	0.25
IPJ	е	吹 抜		1.00	0.50	0.25
	f	剛床仮定の成立	χ	1.00	0.50	0.50
		門外汲足の双立	Υ	1.00	0.50	0.50
高	h	地下室の有無		0.80	1.00	1.00
高さ方	i	層高の均等性		1.00	0.50	_
角	j	ピロテイの有無		1.00	1.00	1.00

	項目			項 日 不連続の割合(%)		Gi	D1;	R2i
	切 日		X	Υ	ui	11 1	11/2 1	
喜		下階への 柱の連続性	4F	0.00	0.00	1.00	0.50	0.50
8	k		3F	13.33	13.33	0.90	0.50	0.50
高さ方向	K	柱の連続性	2F	0.00	0.00	1.00	0.50	0.50
			1F	0.00	0.00	1.00	0.50	0.50

RC造2001年版診断基準の場合

		項目		Gi	R1 i	R2i
	a	整形性	<u>‡</u>	1.00	1.00	0.50
	b	辺 長上	Ł	1.00	0.50	0.25
平	С	くびオ	S	1.00	0.50	0.25
面形状	d	EXP.J	Χ	1.00	0.50	0.25
状		EAP.J	Υ	1.00	0.50	0.25
	е	吹打	友	1.00	0.50	0.25
	f	吹抜の偏	在	1.00	0.25	-
断	h	地下室の有	無	0.80	1.00	1.00
面形	i	層高の均等	锋性	1.00	0.50	0.25
<b>  </b>	j	ピロテイの有	無	1.00	1.00	1.00

### 診断表のSD指標の出力

1# \#

#### R=1/500の結果

階	SD指標									
	正力	四力	負加力							
	Χ	Υ	Х	Υ						
3F	0.880	0.880	0.880	0.880						
2F	0.792	0.792	0.792	0.792						
1F	0.792	0.792	0.792	0.792						

#### R=1/250の結果

階	SD指標								
	正力	ロカ	負加力						
	Χ	Υ	Х	Υ					
3F	0.880	0.880	0.880	0.880					
2F	0.880	0.792	0.880	0.792					
1F	0.880	0.792	0.880	0.792					



メニュー[耐震診断]→[計算条件]→[耐震診断計算条件]→[共通 (F値・グルーピング・Eo等)]タブ

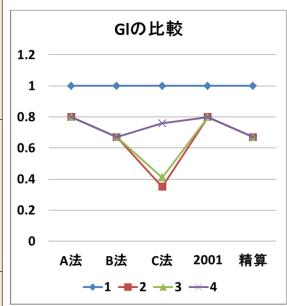
階	<b>種別</b>	階の 補正係数	Fu'	F1	C1	F2	C2	F3	C3	Eo	SD	Т	Is	CTUSD
			0.80	0.80	2.79					1.487	0.880		1.185	1.636
3F	RC	0.667	1.00	1.00	0.65					0.433		0.905	0.345	0.382
OF.	, KU	0.007	1.27	1.00	0.53	1.27	0.16			0.381	0.880	0.905	0.304	0.095
			2.40	1.00	0.60	2.40	0.07			0.415	<b>V</b>		0.331	0.043
			0.80	0.80	1.31					0.836	0.792	]	0.599	0.828
2F	RC	0.800	1.00	1.00	0.58					0.461		0.905	0.368	0.406
21	I NO	0.000	1.60	1.00	0.49	1.60	0.12			0.421	0.880	0.300	0.336	0.082
			2.40	1.00	0.53	2.40	0.06			0.442			0.352	0.044
			1.00	1.00	1.01					1.009			0.804	0.888
1F	RC	1.000	1.27	1.00	0.83	1.27	0.26			0.886	0.880	0.905	0.706	0.225
''	III KU	1.000	2.00	1.00	0.97	2.00	0.05			0.977	0.000	0.900	0.779	0.044
			2.40	1.00	1.00	2.40	0.01			1.000			0.796	0.011

種別	式		適用の注意点			
∧注	A法 診断基準		捩れ剛性の高い建物は耐震性能が小さめに評価 される場合がある			
A/A			偏心が著しい場合(2>0.15)は、例外事項の適用			
		立面 (Gn)	上下階の層剛性が変化する場合は Gnが大きめに評価する可能性がある	0.8		
	B法 1/Fes 平i		4 / 平面		捩れ剛性の高い建物は耐震性能が小さめに評価 される場合がある	
│ B法 │			基本的には、例外事項の適用が不要。 壁が偏在している建物ではFe=1.5と頭打ち なので、A法と同様に例外事項の適用			
		立面 (Gn)	特定階が極端に剛な場合は問題有り			
C法	改良式	平面 (Gl)	建物の外周部に耐震壁がある場合に適用 基本的には例外事項の適用は不要			
		立面 (Gn)	特定階が極端に剛な場合はC法の検討	8		

# 1.形状指標(SD)の改訂Glの比較-9

2001年

		2017年 2001年							
	形状	A法	B法	C法	基準	米	青算	1	
		Gl	Gl	Gl	Gl	Gl	KRx10 <sup>3</sup>	1	
1		1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	6.29		
2		0.8	<u>0.67</u>	0.35	0.8	0.67	7.99		
3		<u>0.8</u>	<u>0.67</u>	0.41	0.8	0.67	12.83		
4		<u>0.8</u>	0.67	0.76	0.8	0.67	42.02		



#### (表中のGlは1階の値)

表中のアンダーラインは、頭打 ちになっている数値を意味しま す。

A法や診断基準の場合は、偏 心率**2**が0.15を超える場合は、 0.8で頭打ち、

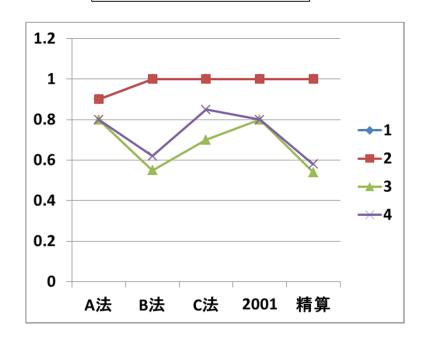
B法(精算法)の場合は、偏心率 Reが0.3を超える場合 1/1.5=0.67で頭打ち

9

# 1.形状指標(SD)の改訂 Gnの比較-10

	形状	2	017年	2001年		
	ルン1入 	A法	B法	C法	基準	精算
1		0.9	1.0	1.0	1.0	1.0
2		0.9	1.0	1.0	1.0	1.0
3		<u>0.8</u>	0.55	0.7	0.8	0.54
4		<u>0.8</u>	0.62	0.85	0.8	0.58

#### Gnの比較グラフ



(表中のGnの数値は短辺方向の全階の最小値) アンダーラインは、頭打ちになっている数値を意味します。 A法の場合は、剛性バランスnが2.0を超える場合は、0.8 で頭打ち