

2001年改訂版

既存鉄筋コンクリート造建築物の耐震診断基準・耐震改修設計指針・同解説(2刷)

正誤・修整表

平成14年1月24日に発行しました「2001年改訂版 既存鉄筋コンクリート造建築物の耐震診断基準・耐震改修設計指針・同解説」の2刷りに下記の正誤がありましたので、掲載します。

耐震診断基準・同解説 正誤表

ページ	行	誤	正
P.7	L13	…、第3グループは3.2.4に定義する構造物の…	…、第3グループは(4)項に定義する構造物の…
P.69	下L14		
P.31	下L8	$0.4b \cdot D \cdot Fc \geq N > 0$ のとき	$0.4b \cdot D \cdot Fc \geq N \geq 0$ のとき
P.191	下L9		
P.88	L3	残存軸耐力 $N_R$ が…	軸力支持能力 $N_R$ が…
P.91	下L6	C2'の残存軸耐力	C2'の軸力支持能力
P.105	下L5	片側柱付壁の…	柱型付壁の…
P.131	下L5	… $C_T S_D \geq 0.3$ が必要である。	… $C_{TU} S_D \geq 0.3 Z \cdot G \cdot U$ が必要である。
P.236	「両側に壁が連続する場合」の下図	$b_{e1}$	$b_{e2}$
	「両側に壁が連続する場合」の式	$P_{We1} = \frac{c P_W \times B \times D + w_2 P_W \times t_2 \times L_2}{B \times D + t_2 \times L_2}$	$P_{we1} \cdot \sigma_{wy1} = c P_w \cdot \sigma_{wy} \cdot \left( \frac{B}{b_{e1}} \right) + w_2 P_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \left( \frac{t_2}{b_{e1}} \right)$
		$P_{We2} = \frac{c P_W \times B \times D + w_1 P_W \times t_1 \times L_1}{B \times D + t_1 \times L_1}$	$P_{we2} \cdot \sigma_{wy2} = c P_w \cdot \sigma_{wy} \cdot \left( \frac{B}{b_{e2}} \right) + w_1 P_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \left( \frac{t_1}{b_{e2}} \right)$ $\sigma_{wy}$ : 柱の帯筋の降伏点強度、 $\sigma_{sy}$ : そで壁の横筋の降伏点強度
	「片側に壁が連続する場合」の図中	$b_{e1}$	$b_{e1} = B$
	「片側に壁が連続する場合」の式	$b_{e1} = b$	$b_{e1} = B$
		$P_{te1} = \frac{a_{t1}}{(b \cdot d_{e1})}$	$P_{te1} = \frac{a_{t1}}{(B \cdot d_{e1})}$
$P_{We1} = c P_W$		$P_{we1} \cdot \sigma_{wy1} = c P_w \cdot \sigma_{wy}$	
	$P_{We2} = \frac{c P_W \times B \times D + w_1 P_W \times t_1 \times L_1}{B \times D + t_1 \times L_1}$	$P_{we2} \cdot \sigma_{wy2} = c P_w \cdot \sigma_{wy} \cdot \left( \frac{B}{b_{e2}} \right) + w_1 P_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \left( \frac{t_1}{b_{e2}} \right)$ $\sigma_{wy}$ : 柱の帯筋の降伏点強度、 $\sigma_{sy}$ : そで壁の横筋の降伏点強度	

P.237	(b) ②の図中	b	B
	(b) ②の式	$p_{We1} = \frac{c P_w \times b_c \times D_c + w_1 P_w \times t \times \lambda_w}{b_c \times D_c + t \times \lambda_w}$	$p_{we1} \cdot \sigma_{wy1} = c P_w \cdot \sigma_{wy} \cdot \left(\frac{B}{b_e}\right) + w_1 P_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \left(\frac{t_1}{b_e}\right)$ $\sigma_{wy}$ : 柱の帯筋の降伏点強度、 $\sigma_{sy}$ : そで壁の横筋の降伏点強度
	(c) ③の図中	b <sub>e1</sub>	b <sub>e1</sub> =B
	(c) ③の式	b <sub>e1</sub> =b	b <sub>e1</sub> =B
	(c) ③の式	p <sub>We1</sub> = <sub>c</sub> P <sub>w</sub> : 柱のせん断補強筋比	$p_{we1} \cdot \sigma_{wy1} = c P_w \cdot \sigma_{wy}$ $\sigma_{wy}$ : 柱の帯筋の降伏点強度
	(d) ④の式	$p_{We} = \frac{w_1 P_w \times t_1 \times L_1 + w_2 P_w \times t_2 \times L_2}{t_1 \times L_1 + t_2 \times L_2}$	$p_{we} \cdot \sigma_{wy} = w_1 P_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \left(\frac{t_1}{b_e}\right) + w_2 P_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \left(\frac{t_2}{b_e}\right)$ $\sigma_{sy}$ : そで壁の横筋の降伏点強度

耐震改修設計指針・同解説 正誤表

ページ	行	誤	正
P.27	表 3.4.2-2 その他の靱性指標 F 値の欄	$Q_{SU1} / (\gamma \cdot Q_{ru}) < 1.1$ 、かつ	$Q_{SU1} / (\gamma \cdot Q_{ru}) \geq 1.1$ 、かつ
P.185		$Q_{SU2} / (\gamma \cdot Q_{ru}) \leq 1.1$ 、かつ	$Q_{SU2} / (\gamma \cdot Q_{ru}) \geq 1.1$ 、かつ
		$Q_{mu} / (\gamma \cdot Q_{ru}) > 1.21$ の場合は、 F=3.0	$Q_{mu} / (\gamma \cdot Q_{ru}) > 1.21$ の場合は、 F=3.0
P.321	下 L4	…5~10N/mm <sup>2</sup> の圧力をかけておこなう。	…5~10N/cm <sup>2</sup> の圧力をかけておこなう。

適用の手引 正誤表

ページ	行	誤	正
P.58	付図 I .1.B-5	<u>N<sub>R</sub></u> =1612kN	<u>N<sub>L</sub></u> =1612kN
		<u>Q<sub>u</sub></u> =499.9kN	<u>cQ<sub>u</sub></u> =499.9kN
	同図(C5 柱断面)	主筋 <u>6</u> -D25,4-D19(SD30)	主筋 <u>14</u> -D25,4-D19(SD30)
P.59	L 11	(追加)	上記(i)、(ii)の小さい方とする。