

2009 年改訂版 既存鉄骨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

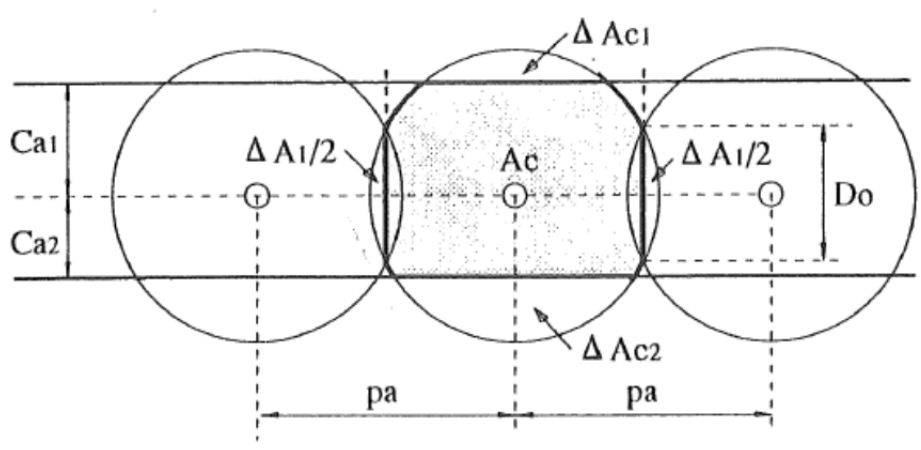
耐震診断基準・同解説 正誤表 (初版 2 刷用)

ページ	行	誤	正
P.56 P.257	上 L5 上 L5	ただし、開口周比 $\sqrt{\sum \frac{h_i \cdot \ell_i}{h \cdot \ell_w}}$ が 0.4 以下の場合には、	ただし、開口周比 $\sqrt{\sum \frac{h_i \cdot \ell_i}{h \cdot \ell_w}}$ が 0.4 <u>以上</u> の場合には、
P.236	上 L11	$=1.85 \text{ N/mm}^2 \times \frac{F_c}{20}$ (充腹形の場合)	$=1.85 \text{ N/mm}^2 \times \frac{F_c}{20}$ (ラチス形の場合)

耐震改修設計指針・同解説 正誤表 (初版 2 刷用)

ページ	行	誤	正
P.103	上 L16	$L \geq \max\left(\frac{\ell_n + \ell_s}{2}, \frac{\ell_s}{2}\right)$	$L \geq \max\left(\frac{\ell_n}{2}, \frac{\ell_s}{2}\right)$
P.190	下 L4	学会 RC 構造計算規準 (1999 年版) では、コンクリートヤング係数算定式が、 36N/mm^2 を境にして 1991 年版学会規準式と New RC 式とに使い分けられている。ただし、ここで対象としている既存コンクリートの圧縮強度 σ_B が 36N/mm^2 以下であることから、・・・	学会 RC 構造計算規準 (1999 年版) には、コンクリートヤング係数算定式が、 36N/mm^2 を境にして 1991 年版学会規準式と New RC 式とが示されている。ここでは対象としている既存コンクリートの圧縮強度 σ_B が 36N/mm^2 以下であることから、・・・

適用の手引 正誤表 (初版2刷用)

ページ	行	誤	正
P.3	下 L15	$R = (5.54 \times 9.8) \times (3/2.4) \times 2 = \underline{135.7} \text{ kN}$	$R = (5.45 \times 9.8) \times (3/2.4) \times 2 = \underline{133.5} \text{ kN}$
	下 L14	帯板断面積 ${}_s a_{we} = \underline{135.7} / 0.294 = \underline{462} \text{ mm}^2$	帯板断面積 ${}_s a_{we} = \underline{133.5} / 0.294 = \underline{454} \text{ mm}^2$
	下 L12	${}_s p_{w2} = \underline{462} / (450 \times 600) = \underline{1.71} \times 10^{-3}$	${}_s p_{w2} = \underline{454} / (450 \times 600) = \underline{1.68} \times 10^{-3}$
	下 L11	${}_s p_w = \min ({}_s p_{w1}, {}_s p_{w2}) = \underline{1.71} \times 10^{-3}$	${}_s p_w = \min ({}_s p_{w1}, {}_s p_{w2}) = \underline{1.68} \times 10^{-3}$
	下 L9	$Q_{su} = \left\{ \frac{0.053 \times 1.05^{0.23} (18 + 21)}{3 + 0.12} \right.$ $+ 0.85 \sqrt{1.42 \times 10^{-3} \times 294 + \frac{1}{2} \times \underline{1.71} \times 10^{-3} \times 294} \left. \right\}$ $\times 450 \times 670 \times 7/8 = (0.670 + \underline{0.695}) \times 263,812.5$ $= \underline{360,139} \text{ N} = \underline{360} \text{ kN}$	$Q_{su} = \left\{ \frac{0.053 \times 1.05^{0.23} (18 + 21)}{3 + 0.12} \right.$ $+ 0.85 \sqrt{1.42 \times 10^{-3} \times 294 + \frac{1}{2} \times \underline{1.68} \times 10^{-3} \times 294} \left. \right\}$ $\times 450 \times 670 \times 7/8 = (0.670 + \underline{0.693}) \times 263,812.5$ $= \underline{351,662} \text{ N} = \underline{352} \text{ kN}$
下 L3	${}_b \tilde{Q}_{Mu} = 219 + 111 = 330 \text{ kN} < \underline{360} \text{ kN} (= Q_{su})$	${}_b \tilde{Q}_{Mu} = 219 + 111 = 330 \text{ kN} < \underline{352} \text{ kN} (= Q_{su})$	
P.12	下 L16	$M_{u1} = ({}_r \underline{\alpha}_g \cdot {}_r \sigma_y + {}_s \underline{\alpha}_g \cdot {}_s \sigma_y) \ell_{wo}$ $+ 0.5 \underline{\alpha}_v \cdot \sigma_{vy} \cdot \ell_{wo} + 0.5 N \cdot \ell_{wo}$	$M_{u1} = ({}_r \underline{a}_g \cdot {}_r \sigma_y + {}_s \underline{a}_g \cdot {}_s \sigma_y) \ell_{wo}$ $+ 0.5 \underline{a}_v \cdot \sigma_{vy} \cdot \ell_{wo} + 0.5 N \cdot \ell_{wo}$
P.13	上 L12	$h_w = 3.3 \times 5 = 16.5 \text{ mm}$	$h_w = 3.3 \times 5 = 16.5 \text{ m}$
P.213	上 L9	$A_c = (A_{c0} \pm \Delta A_1) / 2 - \Delta A_{c1} + p_a \cdot C_{a2}$	$A_c = (A_{c0} \mp \Delta A_1) / 2 - \Delta A_{c1} + p_a \cdot C_{a2}$
	上 L14	$A_c = (A_{c0} \pm \Delta A_1 + p_a \cdot G_a) / 2 - \Delta A_{c1}$	$A_c = (A_{c0} \mp \Delta A_1 + p_a \cdot G_a) / 2 - \Delta A_{c1}$
	上 L19	$A_c = (A_{c0} \pm \Delta A_1 + p_a \cdot G_a) / 2 - \Delta A_{c1}$	$A_c = (A_{c0} \mp \Delta A_1 + p_a \cdot G_a) / 2 - \Delta A_{c1}$
P.214	下 L6	ただし、 $C_{a1} \geq 2 \ell_0$ のとき、	ただし、 $C_{a1} \geq \ell_0$ のとき、・・・
	下 L5	$\theta_{c1} = \cos^{-1} \{ C_{a1} / (2 \ell_0) \}$ 、・・・	$\theta_{c1} = \cos^{-1} \{ C_{a1} / \ell_0 \}$ 、・・・
	下 L3	ただし、 $C_{a2} \geq 2 \ell_0$ のとき、・・・	ただし、 $C_{a2} \geq \ell_0$ のとき、・・・
	下 L2	$\theta_{c2} = \cos^{-1} \{ C_{a2} / (2 \ell_0) \}$ 、・・・	$\theta_{c2} = \cos^{-1} \{ C_{a2} / \ell_0 \}$ 、・・・
P.215	付録図 1.8.1(c) 差替え	 <p style="text-align: center;"> $A_c = A_{c0} - (\Delta A_1 + \Delta A_{c1} + \Delta A_{c2})$ ただし、$Ca_1, Ca_2, pa/2 \geq \ell_0$ のとき、$\Delta A_{c1}, \Delta A_{c2}, \Delta A_1 = 0$ </p>	