

本書の内容に、以下の誤りがございました。お詫びして訂正させていただきます。

頁	誤	正
008P 表 1.1 1920年 耐震規定の改定など	「市街地建物法」制定	「市街地 建築 物法」制定
008P 表 1.1 1924年 耐震規定の改定など	「市街地建物法」改正	「市街地 建築 物法」改正
044P 3行目	③ B 機械的抵抗力	③ 機械的抵抗力
054P 図 3.3 中 ③ 2行目	考慮した応用スベ	考慮した 応答 スベ
065P 図 3.11 (b) 図中文字	偏心 R	剛心 R
067P 11行目	エネルギー一定測	エネルギー 一定則
077P 2つ目の粹見出し	● RC 複筋梁の中立軸距離の式(1.18)の誘導	● RC 複筋梁の中立軸 比 の式(1.18)の誘導
081P 図 4.10 (c1) 図中文字	140 kNm	130 kNm
081P 図 4.10 (c2) 図中文字	120 kNm	110 kNm
086P 「探究」例 1. 解説	あばら筋が	帯筋 が
091P 式 (2)	$N = \int \sigma_0 x dA_c + \sum \sigma_0 x \cdot a \quad (2)$	$N = \int \sigma_0 x dA_c + \sum n \sigma_0 x \cdot a \quad (2)$
091P 式 (3)	$M = N(e + x_n - \frac{D}{2}) = \int \sigma_0 x dA_c + \sum \sigma_0 x \cdot a \cdot x \quad (3)$	$M = N(e + x_n - \frac{D}{2}) = \int \sigma_0 x \cdot x dA_c + \sum n \sigma_0 x \cdot a \cdot x \quad (3)$
091P 式 (7)	$N = f_t \cdot \frac{S_s}{n(d-x_s)} \quad (7)$	$N = f_c \cdot \frac{S_s}{x_s} \quad (7)$
091P 式 (10)	$M = e \cdot N = \left(\frac{I_s}{S_s} + \frac{D}{2} - x_n \right) \cdot f_c \cdot \frac{S_s}{n(d-x_s)} \quad (10)$	$M = e \cdot N = \left(\frac{I_s}{S_s} + \frac{D}{2} - x_n \right) \cdot f_t \cdot \frac{S_s}{n(d-x_s)} \quad (10)$
091P 下から 7行目 (b) 見出し	(b) 中立軸が断面外の場合	(b) 中立軸が断面 内 の場合
096P 図 4.23 (a) 写真 2点	<p>(a) RC 柱のせん断破壊実験の例</p>	<p>(a) RC 柱のせん断破壊実験の例</p>
097P 用語解説 3行目	である。その際、垂直応力度は 圧縮	である。その際、垂直応力度は 引張
098P 図 4.26 (a) (b) 図中文字	圧縮スラット	圧縮 ス トラット
103P 9行目	長期おいては、	長期 に おいては、
115P 用語「開口幅比」2行目	(ℓ_0 / ℓ_{op})	(ℓ_{op} / ℓ_0)
115P 用語「等価開口周比」1行目	開講周比	開口周比
116P 式 (1.15)	$T_d = \frac{h_0 + \ell_0}{2\sqrt{2}\ell} Q \quad (1.15)$	$T_d = \frac{h_0 + \ell_0}{2\sqrt{2}\ell} Q \quad (1.15)$
116P 図 5.10 (b) 図中文字	<p>(b) 開口隅角部に生じる斜張力 T_d</p>	<p>(b) 開口隅角部に生じる斜張力 T_d</p>
117P 下から 10行目	⑦ 柱のせん断補強筋	⑥ 柱のせん断補強筋
117P 下から 5行目	⑧ 開口に近接する柱の帯筋	⑦ 開口に近接する柱の帯筋

頁	誤	正
121P 「探究」例 1. 右図		
124P 図 5.16 (c) M 図 図中文字		
130P 欄外● W _{be} について 6 行目	$A_b = \frac{F}{F_e} = \frac{N + W_{be}}{F_e}$	$A_b = \frac{F}{f_e} = \frac{N + W_{be}}{f_e}$
142P 2～3 行目	第 2 報, 日本建築学会九州支部研究報告, 18 号 1, 1970.2	第 1 報, 日本建築学会九州支部研究報告, 1 号 1, 1969.3
145P 図 6.2 (d) 図中文字		
154P 図 6.12 見出し	図 6.12 実験式と広沢式 (計算値) との比較 ²⁾	図 6.12 実験値と広沢式 (計算値) との比較 ²⁾
156P 図 6.14 左図 図中文字		
164P 15、16 行目	【1 層の保有水平耐力 Q_{u2} 】 $Q_{u2} = 2.5 \cdot \frac{M_p}{h} + 3 \cdot \frac{M_p}{h} + 2.5 \cdot \frac{M_p}{h} = 8 \cdot \frac{M_p}{h}$	【1 層の保有水平耐力 Q_{u1} 】 $Q_{u1} = 2.5 \cdot \frac{M_p}{h} + 3 \cdot \frac{M_p}{h} + 2.5 \cdot \frac{M_p}{h} = 8 \cdot \frac{M_p}{h}$
171P (4) 3 層 右式	$\gamma_c = 100 / 800 = 0.17$	$\gamma_c = 100 / 600 = 0.17$
182P 式 (3.6)	$F = \frac{\sqrt{2\mu_u - 1}}{0.75(1 + 0.05\mu)} \quad (3.6)$	$F = \frac{\sqrt{2\mu_u - 1}}{0.75(1 + 0.05\mu_u)} \quad (3.6)$
195P 表 8.9 長期、せん断 表中文字	$\frac{1}{3} F_c$ かつ	$\frac{1}{30} F_c$ かつ
197P 式 (1.17)	$rc Q_{D1} = \frac{rc M_D}{src M_D} \cdot Q_L + \frac{rc M_{D1} + rc M_{D2}}{\ell'} \quad (1.17)$	$rc Q_{D1} = \frac{rc M_D}{src M_D} \cdot Q_L + \frac{rc M_{D1} + rc M_{D2}}{\ell'} \quad (1.17)$
198P 1. ① 3 行目	【許容曲げ応力度 $s f_b$ 】 長期: $s f_b = 215 \text{ N/mm}^2$, 短期: $s f_b = 345 \text{ N/mm}^2$	【許容曲げ応力度 $s f_b$ 】 長期: $s f_b = 217 \text{ N/mm}^2$, 短期: $s f_b = 325 \text{ N/mm}^2$
199P 2. ② 5 行目	短期: $s Q_A = 11 \times 566 \times 125 =$	短期: $s Q_A = 11 \times 566 \times 187 =$
202P 図 8.8 左段解説 2 行目	【設計用曲げモーメント】 $M_s = 15000 \text{ kNm}$ (x 方向)	【設計用曲げモーメント】 $M_s = 1500 \text{ kNm}$ (x 方向)
219P 式 (3.19)	$N_{ca2} = N_{ca1} - 0.125(N_{ca1} - N_{ca3}) \times \ell_k / D - 4 \quad (3.19)$	$N_{ca2} = N_{ca1} - 0.125(N_{ca1} - N_{ca3}) \times (\ell_k / D - 4) \quad (3.19)$