

「鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説 2010」第2刷 正誤表

第2刷を購入された読者の皆様へ：訂正箇所が多くなって申し訳ございません。2010年11月15日より、訂正日欄を設けました。欄の数字は下記の意味です。

- 1) (欠番)
- 2) 上記以降, 2010年10月以前の訂正
- 3) 2010年11月15日の訂正
- 4) 2010年12月13日の訂正
- 5) 2011年1月11日の訂正
- 6) 2011年4月26日の訂正
- 7) 2011年6月29日の訂正
- 8) 2012年2月24日の訂正
- 9) 2012年4月24日の訂正
- 10) 2012年6月25日の訂正
- 11) 2013年7月15日の訂正
- 12) 2013年9月15日の訂正
- 13) 2014年5月7日の訂正
- 14) 2014年7月15日の訂正
- 15) 2015年8月27日の訂正
- 16) 2016年4月8日の訂正
- 17) 2016年6月11日の訂正
- 18) 2016年7月9日の訂正
- 19) 2017年6月6日の訂正 (黄色網掛け)
- 20) 2018年5月5日の訂正 (赤色網掛け)

箇所	誤	正	訂正日	備考
22 頁, 3~4 行目	$l_d = L/2$ と <u>してよい</u>	$l_d = L/2$ と <u>する</u>	5)	重要
23 頁, 7 行目	$l_d$ と <u>してよい</u>	$l_d$ と <u>する</u>	5)	重要
26 頁, 5 行目	付着割裂の <u>規準</u> となる強度	付着割裂の <u>基準</u> となる強度	13)	
28 頁, 表 17.2 の [注]	$d_b$ : 定着する鉄筋の <u>公称直径</u>	$d_b$ : 定着する鉄筋の <u>呼び名に用いた数値 (mm)</u>	4)	
39 頁, 脚注	2007 <u>年度版</u> 建築物の・・・	2007 <u>年版</u> 建築物の・・・	13)	
54 頁, 下から 12-13 行目	および平成 12 年建設省告示第 1450 号第 1 第 2 号	削除	20)	
78 頁, 3 行目	本 <u>基準</u>	本 <u>規準</u>	3)	
79 頁, 4 行目	乗じて求める.	乗じて求める。19 条の (解 19.19) 式は, <u>これを複数開口などに拡張したものである.</u> (下線部加筆)	3)	重要
79 頁, 8 行目	ただし $\xi < 0.4$ とする	ただし $\xi \leq 0.4$ とする	4)	
81 頁, 2 行目	菅野 <sup>23)</sup> は回帰分析法により	菅野 <sup>26)</sup> は回帰分析法により	5)	
107 頁, 4~5 行目	$p$ : 柱スパン長さ $l_x, l_y$ 内のスラブの積載荷重で次式による $p = pl_x l_y$	$P$ : 柱スパン長さ $l_x, l_y$ 内のスラブの積載荷重で次式による $P = pl_x l_y$	10)	
111 頁, 解説図 11.9	$\tau_u(c_2 + d)d$	$\tau_u(c_2 + d)d$	10)	
112 頁, 脚注 4 行目	(解 11.23) 式における $V_u, M_u$ を	(解 11.29) 式における $V_u, M_u$ を	10)	重要

<p>126 頁, 解説図 13.4</p>			<p>8)</p>	
<p>128 頁, 4 行目</p>	$C_2 = p_t \frac{12 - 12t_1 + 4t_1^2 + \frac{t_1^3}{np_t} f_t}{12 - 6t_1} f_t$	$C_2 = p_t \frac{12 - 12t_1 + 4t_1^2 + \frac{t_1^3}{np_t} f_t}{12 - 6t_1} f_t$	<p>19)</p>	
<p>132 頁, 下から 2~6 行目</p>	<p>釣合鉄筋比は, 以下のように<u>1.74</u> %となり,  <math>p_t</math>は長期の<math>p_{tb}</math>を下回っている.</p> $p_{tb} = \frac{1}{2 \left( 1 + \frac{f_t}{nf_c} \right) \left[ \frac{f_t}{nf_c} \{ n + (n+1) \gamma d_{c1} \} - (n-1) \gamma (d_{c1} - 1) \right]}$ $= \frac{1}{2 \left( 1 + \frac{195}{13 \times 10} \right) \left[ \frac{195}{13 \times 10} \{ 13 + (13+1) \times 1 \times 0.133 \} - (13-1) 1 (0.133-1) \right]}$ $= 0.01744 (= 1.74\%)$ <p>ただし, <math>d_{c1} = \frac{126}{950} = 0.133</math>, 表 12.1 より  <math>F_c = 30 \text{N/mm}^2</math>に対応する <math>n = 13</math>を使用した.</p>	<p>釣合鉄筋比は, 以下のように<u>1.65</u> %とな  <math>p_t</math>は長期の<math>p_{tb}</math>を下回っている.</p> $p_{tb} = \frac{1}{2 \left( 1 + \frac{f_t}{nf_c} \right) \left[ \frac{f_t}{nf_c} \{ n + (n-1) \gamma d_{c1} \} - (n-1) \gamma (1 - d_{c1}) \right]}$ $= \frac{1}{2 \left( 1 + \frac{195}{13 \times 10} \right) \left[ \frac{195}{13 \times 10} \{ 13 + (13-1) \times 1 \times 0.153 \} - (13-1) 1 (1-0.153) \right]}$ $= 0.0165 (= 1.65\%)$ <p>ただし, <math>d_{c1} = \frac{126}{824} = 0.153</math>, 表 12.1 より  <math>F_c = 30 \text{N/mm}^2</math>に対応する <math>n = 13</math>を使用した.</p>	<p>6)</p>	

133 頁, 7~10 行目	ここで, 短期の釣合鉄筋比 $p_{tb}$ は下式より, 長期と同じ <u>1.74%</u> となり, $p_t$ は釣合鉄筋比以下である. $p_{tb} = \frac{1}{2\left(1 + \frac{390}{13 \times 20}\right) \left[ \frac{390}{13 \times 20} \{13 + (13+1) \times 1 \times 0.133\} - (13-1)1(0.133-1) \right]}$ $= 0.0174 (= 1.74\%)$	ここで, 短期の釣合鉄筋比 $p_{tb}$ は下式より, 長期と同じ <u>1.65%</u> となり, $p_t$ は釣合鉄筋比以下である. $p_{tb} = \frac{1}{2\left(1 + \frac{390}{13 \times 20}\right) \left[ \frac{390}{13 \times 20} \{13 + (13-1) \times 1 \times 0.153\} - (13-1)1(1-0.153) \right]}$ $= 0.0165 (= 1.65\%)$	6)	
133 頁, 下から 1 行目	長期および短期ともに釣合鉄筋比は <u>1.74%</u> であり	長期および短期ともに釣合鉄筋比は <u>1.65%</u> であり	6)	
139 頁, 解説図 14.3	$x_{nb1} = \underline{0.3177}$ $f_c = 8 \text{ N/mm}^2, f_c = 215 \text{ N/mm}^2$	$x_{nb1} = \underline{0.3224}$ $f_c = 8 \text{ N/mm}^2, f_c = 215 \text{ N/mm}^2$	3)	
140 頁, 解説図 14.4	$f_c = 16 \text{ N/mm}^2, f_c = 345 \text{ N/mm}^2$	$f_c = 16 \text{ N/mm}^2, f_c = 345 \text{ N/mm}^2$	15)	
163 頁, 解説図 15.7	$f_s$ (長期) = <u>0.74</u> N/mm <sup>2</sup> $f_s$ (短期) = <u>1.11</u> N/mm <sup>2</sup>	$f_s$ (長期) = <u>0.73</u> N/mm <sup>2</sup> $f_s$ (短期) = <u>1.10</u> N/mm <sup>2</sup>	8)	
199 頁, 8 行目	$l_d = L/2$ としてよい	$l_d = L/2$ とする	5)	重要
200 頁, 2 行目	$l_d$ としてよい	$l_d$ とする	5)	重要
226 頁, 12 行目	(4) カットオフ筋が計算上不要となる位置 (1903 mm) を考慮して	下線部削除	2)	
229 頁, 下から 6 行目	付着割裂の <u>規準</u> となる強度	付着割裂の <u>基準</u> となる強度	13)	
231 頁, 表 17.2 の [注]	$d_b$ : 定着する鉄筋の <u>公称直径</u>	$d_b$ : 定着する鉄筋の <u>呼び名に用いた数値 (mm)</u>	4)	
241 頁, 下から 9 行目	$l_a \leq l_{ab} = \frac{\sigma_y d_b}{4Kf_b}$	$l_a \geq l_{ab} = \frac{\sigma_y d_b}{4Kf_b}$ (不等号の向き)	20)	重要
254 頁, 解説図 17.30	<u>84</u> mm 追加	<u>48</u> mm 追加	4)	重要
255 頁, 2 行目	155 - 3 × 19 (直線部) + <u>2</u> × 19 (折曲げ) + 8 × 19 (余長) = <u>288</u> mm	155 - 3 × 19 (直線部) + <u>5π/4</u> × 19 (折曲げ) + 8 × 19 (余長) = <u>324</u> mm	2)	重要

255 頁, 3 行目	$372 - 288 = 84 \text{ mm}$	$372 - 324 = 48 \text{ mm}$	2)	重要
270 頁, 16 行目	$\cdots \times (1 \times w_p / 10 + l_x / 10\,000) \times \cdots$	$\cdots \times (1 \pm w_p / 10 + l_x / 10\,000) \times \cdots$	4)	
271 頁, 3 行目	$a_t = M(f_t \times j)$	$a_t = M / (f_t \times j)$ (下線部加筆)	4)	
272 頁, 2 行目	小梁に作用するスラブの負担荷重は台形とするのが精解であるが	小梁に作用するスラブの負担荷重を台形とみなすことが妥当と考えられるが	4)	
272 頁, 8 行目	外スパン $B_x = 0.1 \times 10\,000 \times 1 + 500 = 1\,500 \text{ mm}$	削除	12)	
272 頁, 17~18 行目	・外スパン $\delta_{Bx} = \cdots = 0.76 \text{ mm}$	削除	12)	
272 頁, 20 行目	$\delta_{bi} = \delta_0 + (\text{内スパン} \delta_{Bx} + \text{外スパン} \delta_{Bx}) / 2 = 1.73 \text{ mm}$	$\delta_{bi} = \delta_0 + \text{内スパン} \delta_{Bx} = 1.66 \text{ mm}$	12)	
272 頁, 22 行目	$\delta_{b0} = \delta_{bi} \times (0.3\lambda_0 + 1.05) = 1.73(0.3 \times 6.5/6 + 1.05) = 2.38 \text{ mm} < 2.5 \text{ mm}$ O. K.	$\delta_{b0} = \delta_{bi} \times (0.3\lambda_0 + 1.05) = 1.66(0.3 \times 6.5/6 + 1.05) = 2.28 \text{ mm} < 2.5 \text{ mm}$ O. K.	12)	
272 頁, 23 行目	$\delta L = \delta_{bi} \times \psi / \alpha_y = 2.38 \times 7.5 = 17.9 \text{ mm} < 20 \text{ mm}$ かつ $29.82 \text{ mm}$ O. K.	$\delta L = \delta_{bi} \times \psi / \alpha_y = 2.28 \times 7.5 = 17.1 \text{ mm} < 20 \text{ mm}$ かつ $29.82 \text{ mm}$ O. K.	12)	
272 頁, 下から 4~5 行目	$\Delta M_{x1} = \cdots \times 1.89$ $= -7.38 \times 10^6 \text{ Nmm/m} = -7.4 \text{ kNm/m}$	$\Delta M_{x1} = \cdots \times 1.90$ $= -7.42 \times 10^6 \text{ Nmm/m} = -7.5 \text{ kNm/m}$	4)	
272 頁, 下から 1 行目	$\Delta \delta = \cdots = 2.37 - 0.24 \times 2 = 1.89 \text{ mm}$	$\Delta \delta = \cdots = 2.38 - 0.24 \times 2 = 1.90 \text{ mm}$	4)	
274 頁, 2 行目	$\delta_{By} = \cdots \times 3.64 \times 10^4 = 0.24 \text{ mm}$	$\delta_{By} = \cdots \times 3.64 \times 10^{10} = 0.24 \text{ mm}$	4)	
274 頁, 10 行目	$M_{x1} = -7.4 \text{ kNm/m}$	$M_{x1} = -7.5 \text{ kNm/m}$	4)	
274 頁, 12 行目	$M_0 = \cdots = -9.8 - 7.4 = 17.2 \text{ kNm/m}$	$M_0 = \cdots = -9.8 - 7.5 = 17.3 \text{ kNm/m}$	4)	
274 頁, 15 行目	スラブのフェイスモーメントを, 梁心位置における負曲げモーメントの 0.8 倍と仮定する.	削除	4)	
274 頁, 16 行目	$\sigma_{x1} = 0.8M_D / Z = 2.06 < 3.07 \text{ N/mm}^2$	$\sigma_{x1} = M_0 / Z = 2.60 < 3.07 \text{ N/mm}^2$	4)	
282 頁, 脚注 4)	富井政英・江崎文也ほか: 耐震壁の断面算定に関する検討 その 1, <u>コンクリートの許容せん断応力度案と無開口耐震壁ひび割れせん断応力度の関係,</u>	富井政英・江崎文也: 耐震壁の断面設計に関する検討 その 1 <u>—コンクリート許容せん断応力度案と無開口耐震壁ひび割れせん断応力度の関係—</u> ,	11)	

283 頁, 15~16 行目	確保するのは, 実質的には標準せん断力係数 ( $C_0 = 0.2$ 以上) の地震力の 3 倍~4 倍以上の地震力に対応するせん断終局強度を確保していることになる.	確保すれば, 実質的には標準せん断力係数 ( $C_0 = 0.2$ 以上) の地震力の 3 倍~4 倍以上の地震力に対応するせん断終局強度が確保される.	3)	
284 頁, 19~20 行目	セットバックがある場合など形状配置などによっては	連層耐震壁の直下にある単層連スパンの壁などでは梁を含む	3)	重要
290 頁, 参考文献 19)~22)	千葉 修	千葉 脩	3)	
304 頁, 16 行目	実験データがほとんどないので	実験データがまだ少ないので	3)	
309 頁, 下から 10~11 行目	$\lambda = \frac{1}{3} \left( 2 + \frac{l_0}{l} \right) \quad (\text{解 19.32})$ $\lambda = \frac{1}{n_h + 1} \left( n_h + \frac{l_0}{l} \right) \quad (\text{解 19.33})$	$\lambda = \frac{2}{3} \left( 1 + \frac{l_0}{l} \right) \quad (\text{解 19.32})$ $\lambda = \frac{n_h}{n_h + 1} \left( 1 + \frac{l_0}{l} \right) \quad (\text{解 19.33})$	14)	重要
319 頁, 下から 3 行目	$t' = \frac{Q_D \times \frac{Q_w}{Q_w + \sum Q_c}}{p_s' f_t}$	$t' = \frac{Q_D \times \frac{Q_w}{Q_w + \sum Q_c}}{p_s' l_c f_t}$	6)	重要
319 頁, 下から 2 行目	$t$ は計算上の必要厚さなので	$t'$ は計算上の必要厚さなので	6)	重要
342 頁, 下から 3~4 行目	杭の最小中心間隔, あるいは基礎スラブ周辺から杭中心までの最短距離を杭径の 2 倍とすれば, つねに $\sqrt{A_c / A_t} = 2.0$ である.	杭の中心間隔を杭径の 2 倍とし, 基礎スラブ周辺から杭中心までの最短距離を杭径の 1 倍とすれば, $\sqrt{A_c / A_t} = 2$ である.	14)	
343 頁, 下から 4~5 行目	杭頭曲げモーメントの総和と柱脚曲げモーメントの和を杭で負担することになる.	杭頭曲げモーメントの総和と柱脚曲げモーメントの和を基礎スラブで負担することになる.	16)	
362 頁, 下から 11 行目	$H = 250$ (mm)	$H = 150$ (mm)	18)	
363 頁, 8 行目	単純梁としたときの梁中央の長期せん断力 $Q_0 = 3$ (kN)	削除	10)	重要

367 頁, 下から 4 行目	短期許容耐力の <u>上限値</u> は	下線部削除	7)	1988 年版からの誤り
367 頁, 下から 2 行目	(解 22.8) 式	(解 22.9) 式	3)	
367 頁, 下から 1 行目	(解 22.6) 式	(解 22.9) 式	3)	
368 頁, 6 行目	長期許容耐力の <u>上限値</u> は	下線部削除	7)	1988 年版からの誤り
369 頁, 解説図 22.10	$T_{01} = (2a_1/x)A_0 w f_t$	$T_{01} = \left( \frac{2a_1}{x} - \underline{0.001b} \right) A_0 w f_t$	7)	<b>重要</b> 1988 年版からの誤り
	(解 22.5) 式～(解 22.10) 式	(解 22.8) 式～(解 22.13) 式	3)	
371 頁, 2 行目	$T = 0.6C/2 = 84/2 = \underline{41}$ kNm	$T = 0.6C/2 = 84/2 = \underline{42}$ kNm	13)	
371 頁, 11 行目	$\psi_0 = \{(400 - 45 \times 2) \times (800 - 45 \times 2)\} \times 2$ = 2 040 mm	$\psi_0 = \{(400 - 45 \times 2) + (800 - 45 \times 2)\} \times 2$ = 2 040 mm	6)	
371 頁, 15 行目	$\dots = T/(w f_t A_0 b) = 41.0 \times \underline{16^6} / (295 \times \dots) = \underline{0.00158}$	$\dots = T/(w f_t A_0 b) = \underline{42.0} \times \underline{10^6} / (295 \times \dots) = \underline{0.00162}$	6), 19)	
371 頁, 16 行目	$p_{wt} = \underline{0.00233}$	$p_{wt} = \underline{0.00245}$	19)	
371 頁, 19～20 行目	$a_s = T \psi_0 / (2 f_t A_0) = \underline{884}$ mm <sup>2</sup> (長期) $\underline{551}$ mm <sup>2</sup> (短期)	$a_s = T \psi_0 / (2 f_t A_0) = \underline{999}$ mm <sup>2</sup> (長期) $\underline{660}$ mm <sup>2</sup> (短期)	19)	
372 頁, 6 行目	$p_w = \underline{0.002}$	$p_{ws} = \underline{0.001}$	6)	<b>重要</b>
372 頁, 11～12 行目	短期の場合では, $(\underline{551}$ mm <sup>2</sup> - 508 mm <sup>2</sup> ) ÷ 2 = $\underline{21.5}$ mm <sup>2</sup> を, 長期の場合では, $(\underline{884}$ mm <sup>2</sup> - 508 mm <sup>2</sup> ) ÷ 2 = $\underline{188}$ mm <sup>2</sup> を上下に割り振る.	短期の場合では, $(\underline{660}$ mm <sup>2</sup> - 508 mm <sup>2</sup> ) ÷ 2 = $\underline{76}$ mm <sup>2</sup> を, 長期の場合では, $(\underline{999}$ mm <sup>2</sup> - 508 mm <sup>2</sup> ) ÷ 2 = $\underline{245.5}$ mm <sup>2</sup> を上下に割り振る.	19)	

372 頁, 解説表 22.4		ねじり補強筋の加算		ねじり補強筋の加算	17) 19) 20)		
	短期			短期			
	<u>1540</u>	<u>1540 + 21.5 = 1562</u>		<u>1540</u>			<u>1540 + 76 = 1616</u>
		508					508
	<u>403</u>	<u>403 + 21.5 = 425</u>		<u>403</u>			<u>403 + 76 = 479</u>
	<u>0.05</u> → <u>0.1</u>	<u>0.1 + 0.233 = 0.34</u>		<u>0</u> → <u>0.1</u>			<u>0.1 + 0.245 = 0.345</u>
	0	0 + <u>188 = 188</u>		0			0 + <u>245.5 = 245.5</u>
	—	508		—			508
	381	<u>611 + 188 = 799</u>		381			<u>611 + 245.5 = 857</u>
(0.1)	<u>(0.34)</u>		(0.1)	<u>(0.345)</u>			
402 頁, 付図 2.26					2)		
			(誤) 200 → (正) 400				
409 頁, 下から 3 行目	<u>1.0 × 10<sup>3</sup> kNm</u>		<u>1.7 × 10<sup>3</sup> kNm</u>		2)		
409 頁, 下から 2~3 行目	また, 柱のみの短期許容曲げモーメントよりも小さい。		削除		2)	重要	

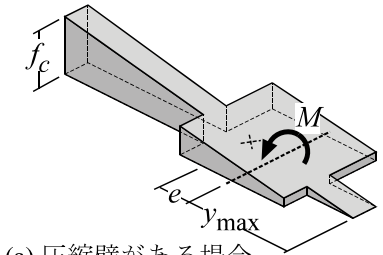
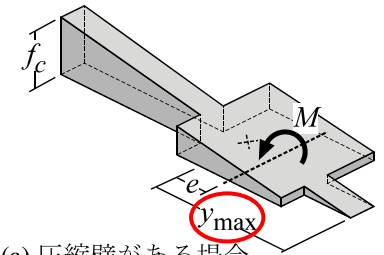
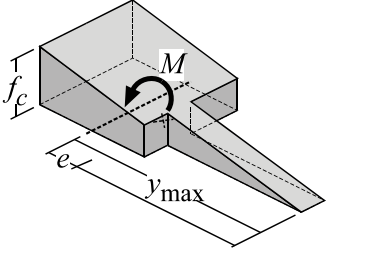
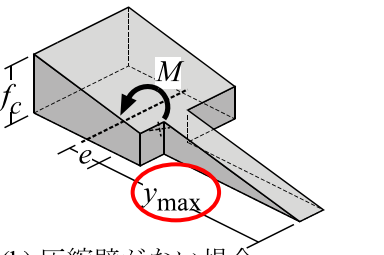


409 頁, 付図 2.32			2)	
410 頁, 付図 2.33		<p>※ 「<math>\times 10^{-3} \text{ kN} \cdot \text{m}</math>」 → 「<math>\times 10^3 \text{ kN} \cdot \text{m}</math>」 のみ修正済み</p>	2)	
410 頁, 下から 4 行目	6 804 kNm	6 052 kNm	2)	
411 頁, 付図 2.34			2)	重要

414 頁, 6~8 行目	$\underline{0.8}(l-l_{0p})\left(\frac{A_d f_t}{\sqrt{2}} + A_{v0} f_t\right) + \frac{t(l-l_{0p})^2}{4(n_h+1)} p_{sv} f_t$ $= \underline{0.8} \times 6\,250 \times \left(\frac{2 \times 127}{\sqrt{2}} + 2 \times 129\right) \times 295 \times 10^{-6}$ $+ \frac{250 \times 6\,250^2}{4 \times 2} \times 0.00796 \times 295 \times 10^{-6}$ $= \underline{852} + 2\,866 = \underline{3\,718} \text{ kNm} > 1\,354 \text{ kNm O.K.}$	$-(l-l_{0p})\left(\frac{A_d f_t}{\sqrt{2}} + A_{v0} f_t\right) + \frac{t(l-l_{0p})^2}{4(n_h+1)} p_{sv} f_t$ $= \underline{6\,250} \times \left(\frac{2 \times 127}{\sqrt{2}} + 2 \times 129\right) \times 295 \times 10^{-6}$ $+ \frac{250 \times 6\,250^2}{4 \times 2} \times 0.00796 \times 295 \times 10^{-6}$ $= \underline{1\,065} + 2\,866 = \underline{3\,931} \text{ kNm} > 1\,354 \text{ kNm O.K.}$	3)	重要
414 頁, 13~15 行目	$\underline{0.8}(h-h_{0p})\left(\frac{A_d f_t}{\sqrt{2}} + A_{h0} f_t\right) + \frac{t(h-h_{0p})^2}{4n_v} p_{sh} f_t$ $= \underline{0.8} \times 3\,100 \times \left(\frac{2 \times 127}{\sqrt{2}} + 2 \times 129\right) \times 295 \times 10^{-6}$ $+ \frac{250 \times 3\,100^2}{4 \times 1} \times 0.0127 \times 295 \times 10^{-6}$ $= \underline{423} + 2\,550 = \underline{2\,673} \text{ kNm} > 1\,241 \text{ kNm O.K.}$	$-(h-h_{0p})\left(\frac{A_d f_t}{\sqrt{2}} + A_{h0} f_t\right) + \frac{t(h-h_{0p})^2}{4n_v} p_{sh} f_t$ $= \underline{3\,100} \times \left(\frac{2 \times 127}{\sqrt{2}} + 2 \times 129\right) \times 295 \times 10^{-6}$ $+ \frac{250 \times 3\,100^2}{4 \times 1} \times 0.0127 \times 295 \times 10^{-6}$ $= \underline{528} + 2\,550 = \underline{2\,778} \text{ kNm} > 1\,241 \text{ kNm O.K.}$	3)	重要
414 頁, 下から 8 行目	$t' = \frac{Q_D \times \frac{Q_w}{Q_w + \sum Q_c}}{p_s' l f_t}$ $= \frac{2707 \times \frac{5620}{5620 + 3210}}{0.012 \times 8050 \times 295} \times 10^3 = \underline{60} \text{ mm}$	$t' = \frac{Q_D \times \frac{Q_w}{Q_w + \sum Q_c}}{p_s' l_e f_t}$ $= \frac{2707 \times \frac{5620}{5620 + 3210}}{0.012 \times 6350 \times 295} \times 10^3 = \underline{77} \text{ mm}$	6)	重要
414 頁, 下から 6 行目	$\frac{st'}{2} = \frac{6350 \times \underline{60}}{2} = \underline{191} \times 10^3 \text{ mm}^2$	$\frac{st'}{2} = \frac{6350 \times \underline{77}}{2} = \underline{244} \times 10^3 \text{ mm}^2$	6)	重要
414 頁, 下から 3 行目	$\max(\sqrt{st'/3}, 2t')$ $= \max(\sqrt{6350 \times \underline{60}/3}, 2 \times \underline{60})$ $= \max(\underline{356}, 120) = \underline{356} \text{ mm}$	$\max(\sqrt{st'/3}, 2t')$ $= \max(\sqrt{6350 \times \underline{77}/3}, 2 \times \underline{77})$ $= \max(\underline{404}, 154) = \underline{404} \text{ mm}$	6)	重要

418 頁, 16 行目	$t' = \frac{Q_D \times \frac{Q_w}{Q_w + \sum Q_c}}{p_s' f_t}$ $= \frac{906 \times 1}{0.012 \times 5915 \times 295} \times 10^3 = 43 \text{ mm}$	$t' = \frac{Q_D \times \frac{Q_w}{Q_w + \sum Q_c}}{p_s' f_t}$ $= \frac{906 \times 1}{0.012 \times 0.8 \times 5915 \times 295} \times 10^3 = 54 \text{ mm}$	6)	
418 頁, 18 行目	$\frac{st'}{2} = \frac{5915 \times 43}{2} = 88.15 \times 10^3 \text{ mm}^2$	$\frac{st'}{2} = \frac{5915 \times 54}{2} = 160 \times 10^3 \text{ mm}^2$	6)	
418 頁, 20 行目	$\max(\sqrt{st'/3}, 2t')$ $= \max(\sqrt{5915 \times 43/3}, 2 \times 43)$ $= \max(291, 86) = 291 \text{ mm}$	$\max(\sqrt{st'/3}, 2t')$ $= \max(\sqrt{5915 \times 54/3}, 2 \times 54)$ $= \max(326, 108) = 326 \text{ mm}$	6)	
444 頁, 下から 2 行目	スラブを幅 <u>0.62</u> m $\times \frac{3}{4}$	スラブを幅 <u>6.2</u> m $\times \frac{3}{4}$	10)	1999 年版からの誤り
445 頁, 10 行目	$M_{F1} = \pm 148/3.1 = \pm 47.7 \text{ kN} \cdot \text{m}$ , $M_{G1} = \pm 343/3.1 = \pm 110.8 \text{ kN} \cdot \text{m}$	$M_{F1} = \pm 148/3.1 = \pm 47.7 \text{ kN} \cdot \text{m/m}$ , $M_{G1} = \pm 343/3.1 = \pm 110.8 \text{ kN} \cdot \text{m/m}$	10)	1999 年版からの誤り
446 頁, 3 行目	996 mm <sup>2</sup>	996 mm <sup>2</sup> /m	10)	1999 年版からの誤り
446 頁, 6 行目	1 342 mm <sup>2</sup>	1 342 mm <sup>2</sup> /m	10)	1999 年版からの誤り
447 頁, 下から 1 行目	$V_A = \dots = 1\ 283 \text{ kN}$	$V_A = \dots = 1\ 266 \text{ kN}$	10)	1999 年版からの誤り
458 頁, 下から 13 行目	$\phi$ : 鉄筋径	$\phi$ : 鉄筋径 (異なる径の鉄筋が並ぶ場合はその平均) (下線部加筆)	2)	
458 頁, 下から 7 行目	$a_t$ : 鉄筋の断面積	$a_t$ : 鉄筋の断面積 (多段配筋の場合は一段目の鉄筋の断面積) (下線部加筆)	9)	重要
459 頁, 7 行目	$(d - x) / (D - x)$	$(d - x_n) / (D - x_n)$	3)	
459 頁, 8 行目	$x$ は中立軸深さ	$x_n$ は中立軸深さ	2)	

459 頁, 12 行目	$l_{av}/\phi = 16.7p_e^{-0.642}$	$l_{av}/\phi = 0.868p_e^{-0.642}$	17)	
459 頁, 16 行目	$(D - \underline{x}) / (d - \underline{x})$	$(D - \underline{x}_n) / (d - \underline{x}_n)$	3)	
460 頁, 下から 1 行目	付図 7.4 示す.	付図 7.4 に示す. <u>ただし、(3) 式の <math>k</math> は 0.1 としている.</u> (下線部加筆)	9)	
464 頁, 10 行目	精算値: $\underline{\sigma_{tw}} = 199 \text{ N/mm}^2$	精算値: $\underline{x_n = 47.9 \text{ mm}, l_{av} = 150 \text{ mm}, \varepsilon_{s,av} = 7.22 \times 10^{-4}}$ $\underline{\sigma = \min(275, 370, 253) = 253 \text{ N/mm}^2}$ $\underline{\sigma_{tw} = 195 \text{ N/mm}^2 \text{ (SD295)}, 215 \text{ N/mm}^2 \text{ (SD345)}}$	2)	
464 頁, 13 行目	精算値: $\underline{\sigma_{tw}} = 157 \text{ N/mm}^2$	精算値: $\underline{x_n = 60.2 \text{ mm}, l_{av} = 199 \text{ mm}, \varepsilon_{s,av} = 4.59 \times 10^{-4}}$ $\underline{\sigma = \min(275, 235, 199) = 199 \text{ N/mm}^2}$ $\underline{\sigma_{tw} = 195 \text{ N/mm}^2 \text{ (SD295)}, 199 \text{ N/mm}^2 \text{ (SD345)}}$	2)	
464 頁, 14 行目	表 7.1 の簡易式	<u>付表 7.1 の簡易式</u> (下線部加筆)	2)	
467 頁, 下から 6 行目	$n_t = (1 + \psi)$	$n_t = \underline{n}(1 + \psi)$ (下線部加筆)	2)	重要
467 頁, 下から 4 行目	$\sigma_s = \underline{0.2} \text{ kN/mm}^2$	$\sigma_s = \underline{0.195} \text{ kN/mm}^2$	2)	
467 頁, 下から 2 行目	ひび割れ剛性曲率分は除く) を付表 7.4 に示す.	ひび割れ剛性曲率分は除く) <u>すなわち <math>K_2 = EI/E_t I_{cr} - K_1</math> を付表 7.4 に示す.</u> (下線部加筆)	2)	
468 頁, 13 行目	$\phi_{sh1} = \int Ey S_n \underline{d_a} / \int Ey^2 \underline{d_a}$ $= 0.5ES_n b \{x_n^2 - (D - x_n)2\} / EI$	$\phi_{sh1} = \int Ey S_n \underline{dA} / \int Ey^2 \underline{dA}$ $= 0.5ES_n b \{x_n^2 - (D - x_n)2\} / EI$	10)	1988 年版からの誤り
469 頁, 1 行目	$x_n$ : 弾性断面中立軸	$x_n$ : 弾性断面中立軸 ( <u>p. 66, 解説図 8.2 の g</u> )	2)	

		(下線部加筆)		
470 頁, 付表 7.5	$S_n = 4 \times 10^4$	$S_n = 4 \times 10^4$	2)	
475 頁, 5 行目	$p = A_s/A_c$	$p = A_s/A_c$ , $A_c = (2C_b + \phi)^2$ , $\phi$ は鉄筋径 (下線部加筆)	3)	重要
481 頁, 付表 9.1 9 行目	$=B_i/C_i/(F_i/D_i)$	$=B_i/C_i/(F_i/D_i)$	3)	
490 頁, 付図 10.10	 <p>(a) 圧縮壁がある場合</p>	 <p>(a) 圧縮壁がある場合</p>	2)	重要
	 <p>(b) 圧縮壁がない場合</p>	 <p>(b) 圧縮壁がない場合</p>		