

「鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説 2010」第3刷 正誤表

第3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。訂正日欄の数字は下記の意味です。

- 0) 2012年6月25日の訂正
- 1) 2013年7月15日の訂正
- 2) 2013年9月15日の訂正
- 3) 2014年5月7日の訂正
- 4) 2014年7月15日の訂正
- 5) 2015年8月27日の訂正
- 6) 2016年4月8日の訂正
- 7) 2016年6月11日の訂正
- 8) 2016年7月9日の訂正
- 9) 2017年6月6日の訂正（黄色網掛け）
- 10) 2018年5月5日の訂正（赤色網掛け）

| 箇所                 | 誤   | 正   | 訂正日 | 備考 |
|--------------------|---|---|-----|----|
| 26 頁, 5 行目         | 付着割裂の <u>規</u> 準となる強度   | 付着割裂の <u>基</u> 準となる強度   | 3)  |    |
| 39 頁, 脚注           | 2007 <u>年度版</u> 建築物の・・・   | 2007 <u>年版</u> 建築物の・・・  | 3)  |    |
| 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  | 10) |    |
| 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<br>$p = pl_x l_y$  | $P$ : 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<br>$P = pl_x l_y$  | 0)  |    |
| 111 頁, 解説図 11.9    | $\tau_{tu}(c_2 + d)d$   | $\tau_{tu}(c_2 + d)d$   | 0)  |    |
| 112 頁, 脚注 4 行目     | (解 11.23) 式における $V_u, M_y$ を  | (解 11.29) 式における $V_u, M_u$ を  | 0)  | 重要 |
| 128 頁, 4 行目        | $C_2 = \frac{p_1}{f_t} \frac{12 - 12t_1 + 4t_1^2 + \frac{t_1^3}{np_t}}{12 - 6t_1} f_t$  | $C_2 = \frac{p_t}{f_t} \frac{12 - 12t_1 + 4t_1^2 + \frac{t_1^3}{np_t}}{12 - 6t_1} f_t$  | 9)  |    |
| 139 頁, 解説図 14.3    | $f_c = 8 \text{ N/mm}^2, \underline{f}_c = 215 \text{ N/mm}^2$  | $f_c = 8 \text{ N/mm}^2, \underline{f}_t = 215 \text{ N/mm}^2$  | 5)  |    |
| 140 頁, 解説図 14.4    | $f_c = 16 \text{ N/mm}^2, \underline{f}_c = 345 \text{ N/mm}^2$   | $f_c = 16 \text{ N/mm}^2, \underline{f}_t = 345 \text{ N/mm}^2$   | 5)  |    |
| 229 頁, 下から 6 行目    | 付着割裂の <u>規</u> 準となる強度   | 付着割裂の <u>基</u> 準となる強度   | 3)  |    |
| 241 頁, 下から 9 行目    | $l_a \leq l_{ab} = \frac{\sigma_y d_b}{4Kf_b}$  | $l_a \geq l_{ab} = \frac{\sigma_y d_b}{4Kf_b} \quad (\text{不等号の向き})$  | 10) | 重要 |
| 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  | 2)  |    |
| 272 頁, 17~18 行目    | ・外スパン $\delta_{Bx} = \dots = 0.76 \text{ mm}$   | 削除  | 2)  |    |
| 272 頁, 20 行目       | $\delta_{bi} = \delta_0 + (\text{内スパン} \delta_{Bx} + \text{外スパン} \delta_{Bx}) / 2 = 1.73 \text{ mm}$  | $\delta_{bi} = \delta_0 + \text{内スパン} \delta_{Bx} = 1.66 \text{ mm}$  | 2)  |    |
| 272 頁, 22 行目       | $\delta_{b0} = \delta_{bi} \times (0.3\lambda_0 + 1.05) = 1.73(0.3 \times 6.5/6 + 1.05) = 2.38 \text{ mm} < 2.5 \text{ mm} \quad \text{O. K.}$      | $\delta_{b0} = \delta_{bi} \times (0.3\lambda_0 + 1.05) = 1.66(0.3 \times 6.5/6 + 1.05) = 2.28 \text{ mm} < 2.5 \text{ mm} \quad \text{O. K.}$      | 2)  |    |
| 272 頁, 23 行目       | $\delta L = \delta_{bi} \times \psi / \alpha_y = 2.38 \times 7.5 = 17.9 \text{ mm} < 20 \text{ mm} \text{ かつ } 29.82 \text{ mm} \quad \text{O. K.}$ | $\delta L = \delta_{bi} \times \psi / \alpha_y = 2.28 \times 7.5 = 17.1 \text{ mm} < 20 \text{ mm} \text{ かつ } 29.82 \text{ mm} \quad \text{O. K.}$ | 2)  |    |

|                     |   |   |    |    |
|---------------------|---|---|----|----|
| 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>   | 1) |    |
| 309 頁, 下から 10~11 行目 | $\lambda = \frac{1}{3} \left( 2 + \frac{l_0}{l} \right)$ (解 19.32)<br>$\lambda = \frac{1}{n_h + 1} \left( n_h + \frac{l_0}{l} \right)$ (解 19.33)  | $\lambda = \frac{2}{3} \left( 1 + \frac{l_0}{l} \right)$ (解 19.32)<br>$\lambda = \frac{n_h}{n_h + 1} \left( 1 + \frac{l_0}{l} \right)$ (解 19.33)  | 4) | 重要 |
| 342 頁, 下から 3~4 行目   | 杭の <u>最小中心間隔</u> , 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 <u>2 倍</u> 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 <u>2 倍</u> 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 <u>1 倍</u> とすれば, $\sqrt{A_c / A_t} = 2$ である.  | 4) |    |
| 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 <u>杭</u> 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 <u>基礎スラブ</u> で負担することになる.  | 6) |    |
| 362 頁, 下から 11 行目    | $H = \underline{250}$ (mm)  | $H = \underline{150}$ (mm)  | 8) |    |
| 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  | 0) | 重要 |
| 371 頁, 2 行目         | $T = 0.6C / 2 = 84 / 2 = \underline{41}$ kNm  | $T = 0.6C / 2 = 84 / 2 = \underline{42}$ kNm  | 3) |    |
| 371 頁, 15 行目        | $\dots = T / (v_f A_0 b) = 41.0 \times 10^6 / (295 \times \dots) = 0.00158$   | $\dots = T / (v_f A_0 b) = \underline{42.0} \times 10^6 / (295 \times \dots) = 0.00162$   | 9) |    |
| 371 頁, 16 行目        | $p_{wt} = 0.00233$  | $p_{wt} = 0.00245$  | 9) |    |
| 371 頁, 19~20 行目     | $a_s = T \psi_0 / (2 f_t A_0) = \underline{884}$ mm <sup>2</sup> (長期)<br>$\underline{551}$ mm <sup>2</sup> (短期)   | $a_s = T \psi_0 / (2 f_t A_0) = \underline{999}$ mm <sup>2</sup> (長期)<br>$\underline{660}$ mm <sup>2</sup> (短期)   | 9) |    |
| 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. | 9) |    |

|                 |   |                                  |   |                       |                 |              |                                   |
|-----------------|---|----------------------------------|---|-----------------------|-----------------|--------------|-----------------------------------|
| 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             | 7)<br>9)<br>10) |              |                                   |
|                 | 短期  |                                  |   | 短期                    |                 |              |                                   |
|                 | <u>1540</u>   | <u>1540</u> + 21.5 = <u>1562</u> |   | <u>1540</u>           |                 |              | <u>1540</u> + 76 = <u>1616</u>    |
|                 |   | 508                              |   |                       |                 |              | 508                               |
|                 | <u>403</u>  | <u>403</u> + 21.5 = <u>425</u>   |   | <u>403</u>            |                 |              | <u>403</u> + 76 = <u>479</u>      |
|                 | <u>0.05</u> → <u>0.1</u>  | <u>0.1</u> + 0.233 = <u>0.34</u> |   | <u>0</u> → <u>0.1</u> |                 |              | <u>0.1</u> + 0.245 = <u>0.345</u> |
|                 | 0   | 0 + 188 = <u>188</u>             |   | 0                     |                 |              | 0 + 245.5 = <u>245.5</u>          |
|                 | —   | 508                              |   | —                     |                 |              | 508                               |
|                 | 381   | <u>611</u> + 188 = <u>799</u>    |   | 381                   |                 |              | <u>611</u> + 245.5 = <u>857</u>   |
|                 | (0.1)   | ( <u>0.34</u> )                  |   | (0.1)                 |                 |              | ( <u>0.345</u> )                  |
| 444 頁, 下から 2 行目 | スラブを幅 <u>0.62</u> m × $\frac{3}{4}$   |                                  | スラブを幅 <u>6.2</u> m × $\frac{3}{4}$  |                       | 0)              | 1999 年版からの誤り |                                   |
| 445 頁, 10 行目    | $M_{F1} = \pm 148/3.1 = \pm 47.7$ kN・m, $M_{G1} = \pm 343/3.1 = \pm 110.8$ kN・m |                                  | $M_{F1} = \pm 148/3.1 = \pm 47.7$ kN・m/m, $M_{G1} = \pm 343/3.1 = \pm 110.8$ kN・m/m |                       | 0)              | 1999 年版からの誤り |                                   |
| 446 頁, 3 行目     | 996 mm <sup>2</sup>   |                                  | 996 mm <sup>2</sup> /m  |                       | 0)              | 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  |                       | 0)              | 1999 年版からの誤り |                                   |
| 447 頁, 下から 1 行目 | $V_A = \dots = \underline{1\ 283}$ kN   |                                  | $V_A = \dots = \underline{1\ 266}$ kN   |                       | 0)              | 1999 年版からの誤り |                                   |
| 459 頁, 12 行目    | $l_{av}/\phi = \underline{16.7}p_e^{-0.642}$                                    |                                  | $l_{av}/\phi = \underline{0.868}p_e^{-0.642}$                                       |                       | 7)              |              |                                   |