

土木学会コンクリート標準示方書に基づく設計計算例 [道路橋編]

正誤表

(第 1 版・第 1 刷に対応)

| ページ | 行数 (図表番号) | 誤 | 正 |
|-------|-----------------------------|--|--|
| 目次(1) | 下から 11 行目 | 3.1 予定耐用期間と・・・ | 3.1 予定供用期間と・・・ |
| 27 | 表 1.2.1 安全性 (1) の行 | 構造物の剛体安全性 | 構造物の剛体安定性 |
| 27 | 表 1.2.1 耐久性の照査 | 照査項目「施工段階におけるひび割れ」, 床版(直角)の欄の“ ” | “ 省略 ” |
| 27 | 表 1.2.1 使用性の照査 | 照査項目「応力度の制限」, 床版(橋軸)の欄の“ ” | “ 省略 ” |
| 27 | 表 1.2.1 安全性(1)の照査 | 照査項目「部材の断面破壊」, 床版(橋軸)の欄の“ ” | “ 省略 ” |
| 27 | 表 1.2.1 安全性(2)の照査 | 照査項目「疲労破壊」, 床版(橋軸)の欄の“ ” | “ 省略 ” |
| 27 | 表 1.2.1 耐震性の照査 | 照査項目「下部構造」, 橋脚の欄の“ 省略 ” | “ ” |
| 30 | 上から 2 行目 | 3.1 予定耐用期間と・・・ | 3.1 予定供用期間と・・・ |
| 34 | 図 3.6.2 タイトル | 入力地震動加速度波形 | 入力地震動加速度波形 |
| 35 | 表 3.7.1 安全性 (1) の行 | 構造物の剛体安全性 | 構造物の剛体安定性 |
| 50 | 図 6.1.1(2) 左列 上から 3 番目の枠 | 異径鉄筋 | 異形鉄筋 |
| 50 | 図 6.1.1(2) 右列 上から 3 番目の枠 | 異径鉄筋 | 異形鉄筋 |
| 50 | 図 6.1.1(2) 右列 上から 6 番目の枠 | 異径鉄筋 | 異形鉄筋 |
| 83 | 上から 6 行目 | c は 1.0 としよい | c は 1.0 としてよい |
| 83 | 上から 8 行目 | $d/1.15$ としよい | $d/1.15$ としてよい |
| 83 | 上から 12 行目 | k_2 は 1.0 としよい | k_2 は 1.0 としてよい |
| 87 | 上から 1 行目 | $g_i \frac{N_d + N_p}{N'_{oud}} = 1.0 \times \frac{-398 + 75,380}{315,555} = 0.24 \quad 1.0$ | $g_i \frac{N_d + N_p}{N'_{oud}} = 1.1 \times \frac{-398 + 75,380}{315,555} = 0.26 \quad 1.0$ |
| 87 | 上から 2 行目 | $g_i \frac{N_d + N_p}{N'_{oud}} = 1.0 \times \frac{-3,646 + 19,887}{149,815} = 0.11 \quad 1.0$ | $g_i \frac{N_d + N_p}{N'_{oud}} = 1.1 \times \frac{-3,646 + 19,887}{149,815} = 0.12 \quad 1.0$ |
| 87 | 上から 6 行目 | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.0 \times \frac{-263,012}{-541,828} = 0.49 \quad 1.0$ | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.1 \times \frac{-263,012}{-541,828} = 0.53 \quad 1.0$ |
| 87 | 上から 7 行目 | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.0 \times \frac{-356,661}{-543,220} = 0.66 \quad 1.0$ | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.1 \times \frac{-356,661}{-543,220} = 0.72 \quad 1.0$ |
| 87 | 下から 5 行目 | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.0 \times \frac{53,459}{72,681} = 0.74 \quad 1.0$ | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.1 \times \frac{53,459}{72,681} = 0.81 \quad 1.0$ |
| 87 | 下から 4 行目 | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.0 \times \frac{27,212}{70,351} = 0.39 \quad 1.0$ | $g_i \frac{M_d}{M_{ud}} = 1.1 \times \frac{27,212}{70,351} = 0.43 \quad 1.0$ |
| 90 | 下から 2 行目 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{ydt}} = 1.0 \times \frac{16,512 - 7,435}{18,900} = 0.48 \quad 1.0$ | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{ydt}} = 1.1 \times \frac{16,512 - 7,435}{18,900} = 0.53 \quad 1.0$ |

| 90 | 下から1行目 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{yd}} = 1.0 \times \frac{11,974 - 5,820}{18,900} = 0.33$ 1.0 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{yd}} = 1.1 \times \frac{11,974 - 5,820}{18,900} = 0.36$ 1.0 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|--------------------|-------------------------------|---|--|-----|-----|-----------|------|------|--------------------|----|----|---|--|-----|-----|-----------|----|----|--------------------|------|------|
| 91 | 上から5行目 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{wcd}} = 1.0 \times \frac{16,512 - 7,435}{30,211} = 0.30$ 1.0 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{wcd}} = 1.1 \times \frac{16,512 - 7,435}{30,211} = 0.33$ 1.0 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 91 | 上から6行目 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{wcd}} = 1.0 \times \frac{11,974 - 5,820}{30,211} = 0.20$ 1.0 | $g_i \frac{V_d - V_{hd}}{V_{wcd}} = 1.1 \times \frac{11,974 - 5,820}{30,211} = 0.22$ 1.0 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 92 | 図 6.2.1 左列 下から4番目の枠 | 異径鉄筋 | 異形鉄筋 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 93 | 図 6.2.2 左列 下から4番目の枠 | 異径鉄筋 | 異形鉄筋 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 96 | 表 6.2.3 導入直後引張 応力度の欄 | <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>2断面</th> <th>6断面</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>セットによる減少量</td> <td>2.69</td> <td>2.05</td> </tr> <tr> <td>PC鋼材図心位置のコンクリート応力度</td> <td>79</td> <td>79</td> </tr> </tbody> </table> | | 2断面 | 6断面 | セットによる減少量 | 2.69 | 2.05 | PC鋼材図心位置のコンクリート応力度 | 79 | 79 | <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>2断面</th> <th>6断面</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>セットによる減少量</td> <td>79</td> <td>79</td> </tr> <tr> <td>PC鋼材図心位置のコンクリート応力度</td> <td>2.69</td> <td>2.05</td> </tr> </tbody> </table> | | 2断面 | 6断面 | セットによる減少量 | 79 | 79 | PC鋼材図心位置のコンクリート応力度 | 2.69 | 2.05 |
| | 2断面 | 6断面 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| セットによる減少量 | 2.69 | 2.05 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| PC鋼材図心位置のコンクリート応力度 | 79 | 79 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 2断面 | 6断面 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| セットによる減少量 | 79 | 79 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| PC鋼材図心位置のコンクリート応力度 | 2.69 | 2.05 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 106 | 下から1行目 | 図 7.1 耐震設計フロー | 図 7.1.1 耐震設計フロー | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 112 | 図 7.1.3 | (モデル図の中の P3 橋脚基部の節点番号) 119 | 111 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 119 | 表 7.1.8(4) 欄外の注) | $J = (L_b^2 + H^2) / 12 \times W$ | $J = (L_a^2 + H^2) / 12 \times W$ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 138 | 上から1行目 | 7.2.4 非線動的形解析による応答値の算定 | 7.2.4 非線動的形解析による応答値の算定 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 145 | 上から17行目 | ・・・ねじり剛性を 1/20 した値で評価する。 | ・・・ねじり剛性を 1/20 にした値で評価する。 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 157 | 表 7.2.13 タイトル | レベル 2 地震動に対する線形時刻歴・・・ | レベル 2 地震動に対する非線形時刻歴・・・ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 160 | 図 7.2.16 タイトル | P1 橋脚下端(部材 307)・塑性ヒンジ部・・・ | P1 橋脚下端(部材 316)・塑性ヒンジ部・・・ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 162 | 表 7.2.14 タイトル | レベル 2 地震動に対する線形時刻歴・・・ | レベル 2 地震動に対する非線形時刻歴・・・ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 164 | 図 7.2.21 タイトル | P1 橋脚下端(部材 307)・塑性ヒンジ部・・・ | P1 橋脚下端(部材 311)・塑性ヒンジ部・・・ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 171 | 図 7.2.24 P1 橋脚の図中凡例 | 補強前せん断耐力 V_{yd} 補強後せん断耐力 V_{yd} | 変更前せん断耐力 V_{yd} 変更後せん断耐力 V_{yd} | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 216 | 上から10行目 | レベル 2 地震動(タイプ)の設計水平震度 | レベル 2 地震動の設計水平震度 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 224 | 図 6.1.1 の注 | $S_d(F_d)$: F_d による断面力 | $S(F_d)$: F_d による断面力 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 225 | 図 6.1.2 の注 | $S_d(F_d)$: F_d による断面力 | $S(F_d)$: F_d による断面力 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 227 | 上から18行目 | $M = -P \cdot L \cdot \lambda / (0.13 \cdot L + 0.25) \cdot P$ | $M = -P \cdot L \cdot \lambda / (1.30 \cdot L + 0.25)$ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 227 | 表 6.1.1 | $1.0 + (L - 1.5) / 12$ | $1.0 + (L - 2.5) / 12$ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 239 | 図 6.2.2 の注 | $S_d(F_d)$: F_d による断面力 | $S(F_d)$: F_d による断面力 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 240 | 図 6.2.3 上から 3番目の枠内 | 曲げ剛性係数 | 曲げ・ねじり剛性係数 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 240 | 図 6.2.3 下から 4番目の枠内 | 断面諸定数(2)の計算 純断面 PC 鋼材換算断面 | 断面諸定数(2)の計算 純断面 PC 鋼材換算断面 場所打ち換算断面 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 284 | 表 7.1.19 | 327.70 mm | 372.70 mm | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 288 | 表 7.1.25 (表の下から4行目、左から2列目) | 設計応答変位 | 設計せん断力 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 288 | 表 7.1.25 備考欄、最下段 | 帯鉄筋の補強が必要 | 帯鉄筋の変更が必要 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 289 | 表 7.1.27 タイトル | 帯鉄筋補強後の・・・ | 帯鉄筋変更後の・・・ | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 289 | 表 7.1.27 (表の下から4行目、左から2列目) | 設計応答変位 | 設計せん断力 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 307 | 上から7行目 | 非線形時刻歴応答解析の結果として、 | 非線形静的解析の結果として、 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 307 | 図 7.1.28 グラフの中の説明 | kh = 0.696 (基礎の降伏点) 3列目の杭：引抜き支持力上限値 | kh = 0.696 3列目の杭：引抜き支持力上限値 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |