

| 修正箇所 | | 誤 | 正 |
|---------------|--|---|--|
| 頁 | 場所 | | |
| 51 | 計算例2.3.2-1 計算式の7行目 末尾の単位 | N/mm ² | N/mm ³ |
| | 計算例2.3.2-1 計算式の15行目 末尾の単位 | N/mm ² | N/mm |
| 56 | 式2.3.4-1 ①の2行目 K_0 の式中 | α | α_{ef} |
| | 式2.3.4-1 ①の10行目、3項め | $\alpha = t_{ef2}/t_{ef1}$ | $\alpha_{ef} = t_{ef2}/t_{ef1}$ |
| | 式2.3.4-1 ①の15行目 | α :有効剛対長さの比 | α_{ef} :有効剛対長さの比 |
| | 式2.3.4-1 ②の15行目(F_1, \dots)と16行目(β, \dots)の間に挿入 | — | $\alpha = k_0/t_1$ |
| | 式2.3.4-4 16行目 | $\alpha = t_{ef2}/t_{ef1} = 1$ | $\alpha_{ef} = t_{ef2}/t_{ef1} = 1, \alpha = k_0/t_1 = 0.636$ |
| | 式2.3.4-4 22行目 | $L_2 = 55/21 + 2 + (1 + 1 + 1) + 1 = 77.8\text{mm}$ | $L_2 = 55/2 \times \sqrt{[0.404 + 2 + (0.404 + 0.636 + 1) + 1]} = 64.4\text{mm}$ * []内平方根 |
| | 式2.3.4-4 24行目 | $L_{30} = 25/2 \times \sqrt{[\dots + 2 \cdot 2]} = 56.5\text{mm}$ * []内平方根 | $L_{30} = 25/2 \times \sqrt{[\dots + 2 \cdot 2 \cdot 0.404]} = 37.2\text{mm}$ * []内平方根 |
| | 式2.3.4-4 27行目 | $P_{y12} = 19.4 \cdot 4 \cdot 55 \cdot 1 = 4268\text{N}$ | $P_{y12} = 19.4 \cdot 4 \cdot 55 \cdot 0.636 \cdot 1 = 2714\text{N}$ |
| 式2.3.4-4 28行目 | $P_{y2} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/2 \cdot (2 \cdot 77.8 - 2.55) = 1769\text{N}$ | $P_{y2} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/2 \cdot (2 \cdot 64.4 - 1.636 \cdot 55) = 1506\text{N}$ | |
| 式2.3.4-4 30行目 | $P_{y30} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/3 \cdot (2 \cdot 56 - 55) = 1500\text{N}$ | $P_{y30} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/3 \cdot (2 \cdot 37.2 - 0.636 \cdot 55) = 1020\text{N}$ | |
| 63 | 右段の下から2行目 | $f_{b0} = \dots$ | $f_{b0} = \dots$ |
| | 右段の最下行 | \therefore せん断に対する検定比($\alpha \cdot Q$)/($A_n \cdot f_b$) = \dots | \therefore せん断に対する検定比($\alpha \cdot Q$)/($A_n \cdot f_b$) = \dots |
| 67 | 左段、式2.4.3-2 i) | G+P = 1.25+2.1 = 3.35kN/m ² の後に、右記の設定を加筆 等分布荷重 $w = 3.35 \times 0.91 = 3.05\text{kN/m}$ の後に、右記の設定を加筆 | たわみ用 $w = 1.25 + 1.1 = 2.35\text{kN/m}$ たわみ用 $w = 2.14\text{kN/m}$ |
| | 右段、式2.4.3-2 iii) 6行目 | $\delta_c = (5 \cdot 3.05/100 \cdot 546^4)/(384 \cdot 4838400 \cdot 4.27) = 1.71\text{cm} > 546/500 \rightarrow \text{NG}$ | $\delta_c = (5 \cdot 2.14/100 \cdot 546^4)/(384 \cdot 4838400 \cdot 4.27) = 1.20\text{cm} > 546/500 \rightarrow \text{NG}$ |
| | 右段、式2.4.3-2 iii) 8行目 | $\delta_s = (5 \cdot 3.05/100 \cdot 546^4)/(384 \cdot 700 \cdot ((12 \cdot 48^2)/12)) = 0.456\text{cm} < 546/500 \rightarrow \text{OK}$ | $\delta_s = (5 \cdot 2.14/100 \cdot 546^4)/(384 \cdot 700 \cdot ((12 \cdot 48^2)/12)) = 0.32\text{cm} < 546/500 \rightarrow \text{OK}$ |
| | 右段、式2.4.3-2 iii) 8行目 | $\delta_s = (5 \cdot 3.05/100 \cdot 546^4)/(384 \cdot 700 \cdot ((12 \cdot 48^2)/12)) = 0.456\text{cm} < 546/500 \rightarrow \text{OK}$ | $\delta_s = (5 \cdot 2.14/100 \cdot 546^4)/(384 \cdot 700 \cdot ((12 \cdot 48^2)/12)) = 0.32\text{cm} < 546/500 \rightarrow \text{OK}$ |
| 85 | 右段 下から9行目 | $p_2 = \min(159.1 \alpha^2 - 35.8 \alpha - 0.7, 28.6 \alpha^2 - 21.2 \alpha - 1.6)$ | $p_2 = \min(159.1 \alpha^2 - 35.8 \alpha - 0.7, 28.6 \alpha^2 - 21.2 \alpha + 1.6)$ |
| 86 | 式2.5.5-4 (6)の下から4行目 | $p_2 = \min(-2.64, -3.295) = -3.295$ | $p_2 = \min(-2.64, -0.092) = -2.64$ |
| | 式2.5.5-4 (6)の下から5行目 | $C_4 = 4.9 \cdot 0.336^2 - 3.295 \cdot 0.336 + 8.965 = -0.412$ | $C_4 = 4.9 \cdot 0.336^2 - 2.64 \cdot 0.336 + 8.965 = -0.831$ |
| | 式2.5.5-4 (6)の最下行 | $\tau_{ed} = (2.0 \cdot 1.2^2 \cdot 8.412)/(3 \cdot 91^2) \times (350^2 \cdot 550)^{1/4} = 0.382\text{kN/cm}^2 > \tau_N$ | $\tau_{ed} = (2.0 \cdot 1.2^2 \cdot 8.831)/(3 \cdot 91^2) \times (350^2 \cdot 550)^{1/4} = 0.392\text{kN/cm}^2 > \tau_N$ |

| 修正箇所 | 誤 | 正 | | | | | | | | | |
|--|--|--|--|----|-----------------------|--------------------------|-----|-----------------|-----|--|-----|
| 頁 | 場所 | | | | | | | | | | |
| 14 | 図1.1-1 「学校・体育館・図書館・博物館」のフロア [3階建てではない] | 当該用途が2,000㎡以上 | 当該用途が2,000㎡未満 | | | | | | | | |
| 15 | 「述べ面積3,000㎡以下」の選択肢より上に、選択肢を追加 C-D準耐火建築物へ進むYesの一の下 表2.2.1-1に表1点追加 | — | 選択肢「渡り廊下または別棟通達により、制限面積以内に分棟化」 Noなら「述べ面積3,000㎡以下」へ、Yesなら「述べ面積(または区画の面積) > 1,000㎡」へ 面積区画 C:500㎡以内ごと、D:1,000㎡以内ごと | | | | | | | | |
| 33 | — | — | <p>口表 1 集材材等のめりごみに対する基準強度</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>樹種</th> <th>基準強度 F_{0.1}</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>ベニマツ、アカマツ、ダフリカラマツ、サザンパイン</td> <td>9.0</td> </tr> <tr> <td>ヒノキ、ヒバ、カラマツ、ベニヒ</td> <td>7.8</td> </tr> <tr> <td>スギ、オウシュウアカマツ、スプルース、ベイツガ、ラジアタパイン、アラスカイロシダー、ベイスギ</td> <td>6.0</td> </tr> </tbody> </table> | 樹種 | 基準強度 F _{0.1} | ベニマツ、アカマツ、ダフリカラマツ、サザンパイン | 9.0 | ヒノキ、ヒバ、カラマツ、ベニヒ | 7.8 | スギ、オウシュウアカマツ、スプルース、ベイツガ、ラジアタパイン、アラスカイロシダー、ベイスギ | 6.0 |
| 樹種 | 基準強度 F _{0.1} | | | | | | | | | | |
| ベニマツ、アカマツ、ダフリカラマツ、サザンパイン | 9.0 | | | | | | | | | | |
| ヒノキ、ヒバ、カラマツ、ベニヒ | 7.8 | | | | | | | | | | |
| スギ、オウシュウアカマツ、スプルース、ベイツガ、ラジアタパイン、アラスカイロシダー、ベイスギ | 6.0 | | | | | | | | | | |
| 37 | 写真2.2.4-4 キャプション | ハララムPSL | ハララムPSL | | | | | | | | |
| 51 | 計算例2.3.2-1 計算式の7行目 末尾の単位 計算例2.3.2-1 計算式の14行目 計算例2.3.2-1 計算式の15行目 末尾の単位 | N/mm ² Q ₁ =……=3.12×10 ⁻⁵ N/mm ² | N/mm ² Q ₁ =……=3.12×10 ⁻⁶ N/mm | | | | | | | | |
| 56 | 式2.3.4-1 ①の2行目 K ₀ の式中 式2.3.4-1 ①の10行目、3項め 式2.3.4-1 ①の15行目 式2.3.4-1 ②の15行目(F ₁ ……)と16行目(β……)の間に挿入 式2.3.4-4 16行目 式2.3.4-4 22行目 式2.3.4-4 24行目 式2.3.4-4 27行目 式2.3.4-4 28行目 式2.3.4-4 30行目 | α α = t ₀₂ /t ₀₁ α:有効剛対長さの比 — α = t ₀₂ /t ₀₁ = 1 L ₂ = 65/21 + 2 + (1 + 1 + 1) + 1 = 77.8mm L ₂₀ = 25/2 × √[…… + 2 + 2] = 66.8mm * [] 内平方根 P ₁₁₂ = 19.4 × 4 × 55 = 4268N P ₁₂ = 19.4 × 4 × 1/2 (2 - 77.8 - 2.55) = 1769N P ₂₀₅ = 19.4 × 4 × 1/3 (2 - 56 - 55) = 1500N | α _{ef} α _{ef} = t ₀₂ /t ₀₁ α _{ef} :有効剛対長さの比 α = t ₀ /t ₁ α _{ef} = t ₀₂ /t ₀₁ = 1、α = t ₀ /t ₁ = 0.636 L ₂ = 55/2 × √[10.404 + 2 + (0.404 + 0.636 + 1) + 1] = 64.4mm * [] 内平方根 L ₂₀ = 65/2 × √[…… + 2 + 2 × 0.404] = 37.2mm * [] 内平方根 P ₁₁₂ = 19.4 × 4 × 55 = 0.636 × 1 = 2714N P ₁₂ = 19.4 × 4 × 1/2 (2 - 64.4 - 1.636 - 55) = 1506N P ₂₀₅ = 19.4 × 4 × 1/3 (2 - 37.2 - 0.636 - 55) = 1020N | | | | | | | | |
| 57 | 式2.3.5-1の降伏変形角を求める式(2.3.5.6)の上の行、C ₀ の式()内、後ろのeの乗数の分子 式2.3.5-1の降伏変形角を求める式(2.3.5.6)の下行、C ₀ の式()内、後ろのeの乗数の分子 | -3x ₁ -3ny ₁ | -3x ₂ -3ny ₂ | | | | | | | | |
| 60 | 右段の上から2行目の式、4行目の式、5行目の式の末尾の単位 | N/mm ² | N/mm ² | | | | | | | | |
| 63 | 式2.4.1-4の右段11行目(梁の曲げ検定用)のM ₀ の単位 右段の下から2行目 右段の最下行 | kN/m f ₀ = …… ∴ せん断に対する検定比 (α・Q)/(A ₀ ・f ₀) = …… | kN/m f ₀ = …… ∴ せん断に対する検定比 (α・Q)/(A ₀ ・f ₀) = …… | | | | | | | | |
| 65 | 式2.4.2-3の左段「長期荷重に対する座屈応力度の検定」の式、6行目 式2.4.2-3の右段「面外風圧力による曲げと座屈の短期複合応力度の検定」の式、4行目のMの単位 式2.4.2-3の右段「土台のめり込みの検定」の式、3行目のF ₀ の単位 | F ₀ = (1.3 - 0.01 λ)、F _{0c} = 0.46、F ₀ = 10.83N/mm ² = 1.083kN/cm ² kN/m kN/mm ² | F ₀ = (1.3 - 0.01 λ)、F _{0c} = 0.46F ₀ = 10.83N/mm ² = 1.083kN/cm ² kN/m kN/cm ² | | | | | | | | |
| 67 | 左段、式2.4.3-2 i) 右段、式2.4.3-2 iii) 6行目 右段、式2.4.3-2 iii) 8行目 右段の下から5行目の式 | Q + P = 1.25 + 2.1 = 3.35kN/m ² の後に、右記の設定を加筆 等分布荷重 w = 3.35 × 0.91 = 3.05kN/m の後に、右記の設定を加筆 δ _c = (5 - 3.05/100 × 546) / (384 × 4838400 × 4.27) = 1.71cm > 546/500 ∴ NG δ _s = (5 - 3.05/100 × 546) / (384 × 700 × ((12 × 48) / 12)) = 0.456cm < 546/500 ∴ OK W ₀ = 4838400 × ((1.1/3) × 2.94 / (700 × 12 × (0.931(1 - cosh(0.0123 × 273))) / (0.0123 ² cosh(0.0123 × 273)) + ((1 - 0.931) × 546 ² / 8))) | たわみ用 = 1.25 + 1.1 = 2.35kN/m² たわみ用 w = 2.14kN/m δ _c = (5 - 2.14 / 100 × 546) / (384 × 4838400 × 4.27) = 1.20cm > 546/500 ∴ NG δ _s = (5 - 2.14 / 100 × 546) / (384 × 700 × ((12 × 48) / 12)) = 0.32cm < 546/500 ∴ OK W ₀ = 2 × 4838400 × ((1.1/3) × 2.94 / (700 × 12 × (0.931(1 - cosh(0.0123 × 273))) / (0.0123 ² cosh(0.0123 × 273)) + ((1 - 0.931) × 546 ² / 8))) | | | | | | | | |
| 69 | 式2.4.4-1 (8)のS _F = ……の上に1文を補う 式2.4.4-1 (8)のS _F の式 式2.4.4-1 (8)のτ = の式 | S _F = 91 × 3.6 × 31.8 = 10418cm² S _F = 91 × 3.6 × 18.8 = 5504cm² τ = Σ Q ₀ / S _F / b ₀ × l ₀ = 12.3 × 10418 / 24 × 311631 = 0.0171kN/cm² | 片側フランジの断面一次モーメント S _F = 91 × 3.6 × 18.8 = 5504cm² τ = Q ₀ / S _F / b ₀ × l ₀ = 12.3 × 5504 / 24 × 311631 = 0.0091kN/cm² | | | | | | | | |
| 71 | 式2.4.5-1 (4) O ₁₀ の算定 I ₀ の式3行目 式2.4.5-1 (4) O ₁₀ の算定 I ₀ の式2項目以降 式2.4.5-1 (4) O ₂₀ の算定 右段1行目Z ₀ の式2項目以降 式2.4.5-1 (4) O ₂₀ の算定 右段2行目Z ₀ の式2項目以降 式2.4.5-1 (5) C ₀ の値 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 k ₀₁ の式2行目、2項目以降 式2.4.5-1 (7) O接着併用釘打ちの場合 k ₀₂ の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 Γ ₀₁ の式4項目以降 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 G ₀₁ の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 λ ₀₁ の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O接着併用釘打ちの場合 Γ ₀₂ の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O接着併用釘打ちの場合 G ₀₂ の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O接着併用釘打ちの場合 λ ₀₂ の式2項目以降 式2.4.5-1 (8) O釘打ちのみの場合 C ₀ の式2~3行目 式2.4.5-1 (8) O釘打ちのみの場合 δ ₀ の式2項目以降 | + 9本 × (45 ² + 90 ² + 135 ²) = 616275cm² ((77625 × 616275) / (77625 × 616275)) / 16926 = 4.073cm² / cm² 616275 / 135 = 4565cm 1 / 16926 × √(1 / 2587.5 ²) × (1 / 4565) = 0.133cm / cm² 39.2 16926 × 2面 / 50 ² × ((1 / (4.073 × 8.26)) + (1 / (39.2 × 1.2))) = 265.60kN/cm 39.2 × 1.2 × 2 × 16926 / 50 ² = 636.96N/cm (265.60 / 273) = 0.973kN/cm² 0.973 × 50 = 48.644N/cm √((48.644 × 50) / (0.981 × 2419200)) = 0.0320cm⁻¹ 636.96 / 273 = 2.33kN/cm² 2.33 × 50 = 116.66kN/cm √((116.66 × 50) / (0.981 × 2419200)) = 0.0496cm⁻¹ = 1 / (1 - (1 - (48 / 5 - 0.032 × 819 ²) × (384 / 5 - 0.032 × 819 ²)) × 0.981 + (384 × 0.981) / (5 - 0.032 × 819 ² × cosh(0.032 × 819 / 2)) = 30.72 (5 × 0.02093 × 819 ²) / (384 × 2419200 × 30.72) = 1.65cm | + 18本 × (45 ² + 90 ² + 135 ²) = 871425cm² ((77625 × 871425) / (77625 × 871425)) / 16926 = 4.211cm² / cm² 871425 / 135 = 6455cm 1 / 16926 × √(1 / 2587.5 ²) × (1 / 6455) = 0.142cm / cm² 40 16926 × 2面 / 50 ² × ((1 / (4.211 × 8.26)) + (1 / (40 × 1.2))) = 273.09kN/cm 40 × 1.2 × 2 × 16926 / 50 ² = 649.96N/cm (273.09 / 273) = 1.00033kN/cm² 1.00033 × 50 = 50.0165kN/cm √((50.0165 × 50) / (0.981 × 2419200)) = 0.0325cm⁻¹ 649.96 / 273 = 2.38kN/cm² 2.38 × 50 = 119.04kN/cm √((119.04 × 50) / (0.981 × 2419200)) = 0.0501cm⁻¹ = 1 / (1 - (1 - (48 / 5 - 0.0325 × 819 ²) × (384 / 5 - 0.0325 × 819 ²)) × 0.981 + (384 × 0.981) / (5 - 0.0325 × 819 ² × cosh(0.0325 × 819 / 2)) = 30.97 (5 × 0.02093 × 819 ²) / (384 × 2419200 × 30.97) = 1.64cm | | | | | | | | |
| 72 | 式2.4.5-1 (8) O接着併用釘打ちの場合 C ₀ の式 | C ₀ = 1 / (1 - (1 - (48 / 5 - 0.0496 × 819 ²) × (384 / 5 - 0.0496 × 819 ²)) × 0.981 + (384 × 0.981) / (5 - 0.0496 × 819 ² × cosh(0.0496 × 819 / 2)) = 40.52 | C ₀ = 1 / (1 - (1 - (48 / 5 - 0.0501 × 819 ²) × (384 / 5 - 0.0501 × 819 ²)) × 0.981 + (384 × 0.981) / (5 - 0.0501 × 819 ² × cosh(0.0501 × 819 / 2)) = 40.70 | | | | | | | | |

| | | |
|---|--|--|
| 式2.4.5-1 (8) ○接着併用釘打ちの場合 δ ₀ の式2項目 | $= (5 \times 0.02093 \times 819^2) / (384 \times 2419200 \times 40.52)$ | $= (5 \times 0.02093 \times 819^2) / (384 \times 2419200 \times 40.70)$ |
| 式2.4.5-1 (9) ○面材の釘のせん断力で決まる… f _{df} の式3行目 | $= (1.1/2) \times 2 \times 16926 \times 0.133 \times 2.05/50 = 101.53 \text{ kN}$ | $= (1.1/2) \times 2 \times 16926 \times 0.142 \times 2.05/50 = 108.40 \text{ kN}$ |
| 式2.4.5-1 (9) ○面材の釘のせん断力で決まる… 式2.4.3-1より、以下の4行 | $W_{df} = H / K \left((L/2) - (\tanh \lambda_{df} L/2) / \lambda_{df} \right) \times f_{df} / S$ $= 50 / 0.981 \cdot (819/2 - (\tanh(0.032 \cdot 819/2) / 0.032)) \times 101.53 / 273$ $= 0.0501 \text{ kN/cm}$ 梁用 $w = 0.03003 \text{ kN/cm} \leq W_{df}$ 、検定比 $= 0.03003 / 0.0501 = 0.60 < 1 \dots \text{OK}$ | $W_{df} = H / K \left((L/2) - (\tanh \lambda_{df} L/2) / \lambda_{df} \right) \times f_{df} / S$ $= 50 / 0.981 \cdot (819/2 - (\tanh(0.0325 \cdot 819/2) / 0.0325)) \times 108.40 / 273$ $= 0.0534 \text{ kN/cm}$ 梁用 $w = 0.03003 \text{ kN/cm} \leq W_{df}$ 、検定比 $= 0.03003 / 0.0534 = 0.56 < 1 \dots \text{OK}$ |
| 式2.4.5-1 (9) ○下フランジの引張+曲げの複合応力で決まる… 式2.4.3-1より、 | $W_F =$ | $W_F =$ |
| 上記の式の4行目以降 | $\cdot (1 - \cosh(0.032 \cdot 819/2)) / 0.032^2 \cdot \cosh(0.032 \cdot 819/2)$ $+ 819^2 / 8 \left((0.981/50 - 144) - ((1 - 0.981) \cdot 700 \cdot 12) / (2 \cdot 2419200) \right) = 0.0538 \text{ kN/cm}$ 梁用 $w = 0.03003 \text{ kN/cm} \leq W_F$ 、検定比 $= 0.03003 / 0.0538 = 0.56 < 1 \dots \text{OK}$ | $\cdot (1 - \cosh(0.0325 \cdot 819/2)) / 0.0325^2 \cdot \cosh(0.0325 \cdot 819/2)$ $+ 819^2 / 8 \left((0.981/50 - 144) - ((1 - 0.981) \cdot 700 \cdot 12) / (2 \cdot 2419200) \right) = 0.0568 \text{ kN/cm}$ 梁用 $w = 0.03003 \text{ kN/cm} \leq W_F$ 、検定比 $= 0.03003 / 0.0568 = 0.53 < 1 \dots \text{OK}$ |
| 83 図2.5.4-4 ブレースの記号 | EA _等 | EA _等 |
| 84 式2.5.5-1f 各方向の塑性中立軸に対する釘配列係数の式 1行目 | Z _等 = …… (下付記号2文字目がx) | Z _等 = …… (下付記号2文字目がx) |
| 式2.5.5-1f 各方向の塑性中立軸に対する釘配列係数の式 2行目 Z _{xy} 式の分母 | $(x_i - x_{po})^2 + (y_j - y_{po})^2 (\theta_{po} / \theta_{dy})^2$ | $(x_i - x_{po})^2 + (y_j - y_{po})^2 (\theta_{po} / \theta_{dy})^2$ この式全部が「 f 」の中に入る |
| 式2.5.5-1f 単位面積当たりの塑性釘配列係数の式 3行目 X _{xy} 式の分子 | 2(Z _{xy} - Z _{xy}) | 2 Z _{xy} - Z _{xy} (括弧ではなく 絶対値 の記号) |
| 85 右段 下から9行目 | $p_2 = \min(159.1 \alpha^2 - 35.8 \alpha - 0.7, 28.6 \alpha^2 - 21.2 \alpha + 1.6)$ | $p_2 = \min(159.1 \alpha^2 - 35.8 \alpha - 0.7, 28.6 \alpha^2 - 21.2 \alpha + 1.6)$ |
| 86 式2.5.5-4 (2)の16行目 Z _{xy} 式の分母 | $(x_i - x_{po})^2 (\theta_{po} / \theta_{dy})^2 + (y_j - y_{po})^2$ | $(x_i - x_{po})^2 (\theta_{po} / \theta_{dy})^2 + (y_j - y_{po})^2$ この式全部が「 f 」の中に入る |
| 式2.5.5-4 (2)の17行目 Z _{xy} 式の分母 | $(x_i - x_{po})^2 (y_j - y_{po})^2 (\theta_{po} / \theta_{dy})^2$ | $(x_i - x_{po})^2 (y_j - y_{po})^2 (\theta_{po} / \theta_{dy})^2$ この式全部が「 f 」の中に入る |
| 式2.5.5-4 (6)の下から4行目 | $p_2 = \min(-2.64, -3.295) = -3.295$ | $p_2 = \min(-2.64, -0.092) = -2.64$ |
| 式2.5.5-4 (6)の下から5行目 | $C_2 = 4.9 - 0.336 \cdot 3.295 + 0.336 + 8.965 = -8.412$ | $C_2 = 4.9 - 0.336 \cdot 2.64 + 0.336 + 8.965 = -8.631$ |
| 式2.5.5-4 (6)の最下行 | $\tau_{eq} = (2.0 \cdot 1.2^2 \cdot 8.412) / (3 \cdot 91^2) \times (350^3 \cdot 550) / 4 = 0.382 \text{ kN/cm}^2 > \tau_N$ | $\tau_{eq} = (2.0 \cdot 1.2^2 \cdot 8.631) / (3 \cdot 91^2) \times (350^3 \cdot 550) / 4 = 0.392 \text{ kN/cm}^2 > \tau_N$ |
| 93 式2.5.8-1 の図の凡例 kdの説明 | ダボ1本の降伏せん断耐力 | ダボ1本のせん断耐力 |
| 114 式2.7.3-2 の右段 (3)の5行目 K _d の式 | $K_d = E_s A_s / L = 210 \times 260 / 722 = 75.62 \text{ kN/mm}$ | $K_d = E_s A_s / L = 210 \times 260 / 714 = 76.47 \text{ kN/mm}$ |
| 式2.7.3-2 の右段 (3)の10行目 aの式の2項目以降 | $= 120 \times 1.0 \times 0.24 / 390 \left((1/46.29) + (1/75.62) + (1/66.67) \right) = 0.00368$ | $= 120 \times 1.0 \times 0.24 / 390 \left((1/46.29) + (1/76.47) + (1/66.67) \right) = 0.00367$ |
| 式2.7.3-2 の右段 (3)の11行目 bの式の2項目以降 | $= 1 + (2 \times 390) / (3 \times 1.0 \times 0.00368) = 1.957$ | $= 1 + (2 \times 390) / (3 \times 1.0 \times 0.00367) = 1.954$ |
| 式2.7.3-2 の右段 (3)の13行目 x _d の式の2項目以降 | $(-1.957 + \sqrt{1.957^2 + 0.00368 \times 826}) / 0.00368 = 180.5 \text{ mm}$ | $(-1.957 + \sqrt{1.954^2 + 0.00367 \times 826}) / 0.00367 = 180.7 \text{ mm}$ |
| 式2.7.3-2 (4)の1行目 C _d の式の3項目以降 | $1 + (4 \times 390) / (3 \times 180.5) = 3.881$ | $1 + (4 \times 390) / (3 \times 180.7) = 3.878$ |
| 式2.7.3-2 (4)の2行目 jの式の2項目以降 | $413 - 180.5 / (3 \times 3.881) = 397.5 \text{ mm}$ | $413 - 180.7 / (3 \times 3.878) = 397.5 \text{ mm}$ |
| 式2.7.3-2 (4)の3行目 K _d の式の2項目以降 | $(397.6 \times 180.5^2 \times 120 \times 3.881 \times 1.0 \times 0.24) / (2 \times 390)$ $= 1856 \times 10^3 = 1856 \text{ kN} \cdot \text{m} / \text{rad}$ | $(397.5 \times 180.7^2 \times 120 \times 3.878 \times 1.0 \times 0.24) / (2 \times 390)$ $= 1858 \times 10^3 = 1858 \text{ kN} \cdot \text{m} / \text{rad}$ |
| 式2.7.3-2 (5)の2行目 ① Σ N _d の式の2項目以降 | $= (170.0 \times 120 \times 7.2 / 1000) / 2 \sqrt{1.0 / 1.619} = 60.8 \text{ kN}$ | $= (180.7 \times 120 \times 7.2 / 1000) / 2 \sqrt{1.0 / 1.619} = 61.3 \text{ kN}$ |
| 式2.7.3-2 (5)の8行目 ②③より、N _d の値の2項目以降 | $= \min(60.8, 70.9, 57.6) = 57.6 \text{ kN}$ | $= \min(61.3, 70.9, 57.6) = 57.6 \text{ kN}$ |
| 式2.7.3-2 (5)の10行目 降伏変形角 θ _p の値の2項目以降 | $= 22.90 / 1856 = 0.0123 \text{ rad}$ | $= 22.90 / 1858 = 0.0123 \text{ rad}$ |
| 119 左段の上から12行目の式の左辺 | E _d | F _d |
| 120 左段の上から7行目の式 | x _p = 300mm | x _p = 240mm |
| 125 右段の上から10行目の式 | N _{AB} / (A_s \cdot \sigma_{fs}) + M_{AB} / (Z_s \cdot \sigma_{fs})}} | N _{AB} / (A_s \cdot \sigma_{fs}) + M_{AB} / (Z_s \cdot \sigma_{fs})}} |
| 130 (1)の説明文の上から2行目 | H ≥ L/10とし、 | H ≥ L/11とし、 |
| (2)のA・Bの説明図 | <p>図2.8.3-1のA・Bの説明図</p> | <p>図2.8.3-1のA・Bの説明図</p> |
| 132 左段の1行目 | (図2.8.3-1) | (図2.8.3-1) |
| 140 式2.8.5-1 (4)の11行目の式 | $= N_d / (A_s \cdot \sigma_{fs}) + M_{AB} / (Z_s \cdot \sigma_{fs})$ | $= N_d / (A_s \cdot \sigma_{fs}) + M_{AB} / (Z_s \cdot \sigma_{fs})$ |