

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 <sup>2</sup>	N/mm <sup>3</sup>
	計算例2.3.2-1 計算式の15行目 末尾の単位	N/mm <sup>2</sup>	N/mm
56	式2.3.4-1 ①の2行目 $K_0$ の式中	$\alpha$	$\alpha_{ef}$
	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	$\alpha$ :有効剛対長さの比	$\alpha_{ef}$ :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( $\beta, \dots$ )の間に挿入	—	$\alpha = k_2/t_2$
	式2.3.4-4 16行目	$\alpha = t_{ef2}/t_{ef1} = 1$	$\alpha_{ef} = t_{ef2}/t_{ef1} = 1, \alpha = k_2/t_2 = 0.636$
	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	$P_{y2} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/2(2 \cdot 77.8 - 2.55) = 1769\text{N}$	$P_{y2} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/2(2 \cdot 64.4 - 1.636 \cdot 55) = 1506\text{N}$	
式2.3.4-4 30行目	$P_{y30} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/3(2 \cdot 56 - 55) = 1500\text{N}$	$P_{y30} = 19.4 \cdot 4 \cdot 1/3(2 \cdot 37.2 - 0.636 \cdot 55) = 1020\text{N}$	
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 <sup>2</sup> 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	<b>たわみ用 w = 1.25 + 1.1 = 2.35kN/m<sup>2</sup></b> <b>たわみ用 w = 2.14kN/m</b>
	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	$C_2 = 4.9 \cdot 0.336^2 - 3.295 \cdot 0.336 + 8.965 = -0.412$	$C_2 = 4.9 \cdot 0.336^2 - 2.64 \cdot 0.336 + 8.965 = -0.831$
	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 <b>C:500㎡以内ごと、D:1,000㎡以内ごと</b>								
33	—	—	<p>口表1 集積材等のめりごみに対する基準強度</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>機種</th> <th>基準強度 F<sub>0</sub></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>ベイマツ、アカマツ、ダフリアカマツ、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、オウシュエアカマツ、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>	機種	基準強度 F <sub>0</sub>	ベイマツ、アカマツ、ダフリアカマツ、サザンパイン	9.0	ヒノキ、ヒバ、カラマツ、ベニヒ	7.8	スギ、オウシュエアカマツ、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
機種	基準強度 F <sub>0</sub>										
ベイマツ、アカマツ、ダフリアカマツ、サザンパイン	9.0										
ヒノキ、ヒバ、カラマツ、ベニヒ	7.8										
スギ、オウシュエアカマツ、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 <sup>2</sup> Q <sub>1</sub> =……=3.12×10 <sup>-5</sup> N/mm <sup>2</sup>	N/mm <sup>2</sup> Q <sub>1</sub> =……=3.12×10 <sup>-8</sup> N/mm								
56	式2.3.4-1 ①の2行目 K <sub>0</sub> 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 <sub>1</sub> ……)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 <sub>02</sub> /t <sub>01</sub> α:有効剛対長さの比 — α = t <sub>02</sub> /t <sub>01</sub> = 1 L <sub>2</sub> = <b>65/21 + 2 + (1 + 1 + 1) + 1 = 77.8mm</b> L <sub>20</sub> = <b>25/2 × √[…… + 2 + 2] = 66.8mm</b> * [ ]内平方根 P <sub>112</sub> = 19.4 × 4 × 55 = <b>4268N</b> P <sub>12</sub> = 19.4 × 4 × 1/2 (2 - 77.8 - 2.55) = <b>1769N</b> P <sub>205</sub> = 19.4 × 4 × 1/3 (2 - 56 - 55) = <b>1500N</b>	α <sub>ef</sub> α <sub>ef</sub> = t <sub>02</sub> /t <sub>01</sub> α <sub>ef</sub> :有効剛対長さの比 α = t <sub>0</sub> /t <sub>1</sub> α <sub>ef</sub> = t <sub>02</sub> /t <sub>01</sub> = 1、α = t <sub>0</sub> /t <sub>1</sub> = <b>0.636</b> L <sub>2</sub> = <b>55/2 × √[10.404 + 2 + (0.404 + 0.636 + 1) + 1] = 64.4mm</b> * [ ]内平方根 L <sub>20</sub> = <b>65/2 × √[…… + 2 + 2 × 0.404] = 37.2mm</b> * [ ]内平方根 P <sub>112</sub> = 19.4 × 4 × 55 = <b>0.636 × 1 = 2714N</b> P <sub>12</sub> = 19.4 × 4 × 1/2 (2 - <b>64.4</b> - 1.636 - 55) = <b>1506N</b> P <sub>205</sub> = 19.4 × 4 × 1/3 (2 - <b>37.2</b> - <b>0.636</b> - 55) = <b>1020N</b>								
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 <sub>0</sub> 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 <sub>0</sub> の式( )内、後ろのeの乗数の分子	-3x <sub>1</sub> -3ny <sub>1</sub>	-3x <sub>2</sub> -3ny <sub>2</sub>								
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 <sup>2</sup>	N/mm <sup>2</sup>								
63	式2.4.1-4の右段11行目(梁の曲げ検定用)のM <sub>0</sub> の単位 右段の下から2行目 右段の最下行	kN/m f <sub>0</sub> = …… ∴ せん断に対する検定比 (α・Q)/(A <sub>0</sub> ・f <sub>0</sub> ) = ……	kN/m f <sub>0</sub> = …… ∴ せん断に対する検定比 (α・Q)/(A <sub>0</sub> ・f <sub>0</sub> ) = ……								
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 <sub>0</sub> の単位	F <sub>0</sub> = (1.3 - 0.01 λ)、F <sub>0c</sub> = 0.46、F <sub>0</sub> c = 10.83N/mm <sup>2</sup> = 1.083kN/cm <sup>2</sup> kN/m kN/mm <sup>2</sup>	F <sub>0</sub> = (1.3 - 0.01 λ)、F <sub>0c</sub> = 0.46F <sub>0</sub> = 10.83N/mm <sup>2</sup> = 1.083kN/cm <sup>2</sup> kN/m kN/cm <sup>2</sup>								
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 <sup>2</sup> 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 <sub>c</sub> = (5 - 3.05/100 × 546) / (384 × 4838400 × 4.27) = <b>1.71cm</b> > 546/500 ∴ NG δ <sub>s</sub> = (5 - 3.05/100 × 546) / (384 × 700 × ((12 × 48) / 12)) = <b>0.456cm</b> < 546/500 ∴ OK  W <sub>0</sub> = 2 × 4838400 × ((1.1/3) × 2.94 / (700 × 12 × (0.931(1 - cosh(0.0123 × 273))) / (0.0123 <sup>2</sup> cosh(0.0123 × 273)) + ((1 - 0.931) × 546 <sup>2</sup> / 8)))	<b>たわみ用 = 1.25 + 1.1 = 2.35kN/m<sup>2</sup></b> <b>たわみ用 w = 2.14kN/m</b> δ <sub>c</sub> = (5 - <b>2.14</b> / 100 × 546) / (384 × 4838400 × 4.27) = <b>1.20cm</b> > 546/500 ∴ NG δ <sub>s</sub> = (5 - <b>2.14</b> / 100 × 546) / (384 × 700 × ((12 × 48) / 12)) = <b>0.32cm</b> < 546/500 ∴ OK  W <sub>0</sub> = <b>2</b> × 4838400 × ((1.1/3) × 2.94 / (700 × 12 × (0.931(1 - cosh(0.0123 × 273))) / (0.0123 <sup>2</sup> cosh(0.0123 × 273)) + ((1 - 0.931) × 546 <sup>2</sup> / 8)))								
69	式2.4.4-1 (8)のS <sub>0</sub> = ……の上に1文を補う 式2.4.4-1 (8)のS <sub>0</sub> の式 式2.4.4-1 (8)のτ = の式	S <sub>0</sub> = 91 × 3.6 × <b>31.8 = 10418cm<sup>2</sup></b> S <sub>0</sub> = 91 × 3.6 × <b>18.8 = 5504cm<sup>2</sup></b> τ = Σ Q <sub>0i</sub> S <sub>0i</sub> / b <sub>0</sub> l <sub>0</sub> = 12.3 × <b>10418</b> / 24 × 311631 = <b>0.0171kN/cm<sup>2</sup></b>	<b>片側フランジの断面一次モーメント</b> S <sub>0</sub> = 91 × 3.6 × <b>18.8 = 5504cm<sup>2</sup></b> τ = Q <sub>0</sub> S <sub>0</sub> / b <sub>0</sub> l <sub>0</sub> = 12.3 × <b>5504</b> / 24 × 311631 = <b>0.0091kN/cm<sup>2</sup></b>								
71	式2.4.5-1 (4) O <sub>10</sub> の算定 I <sub>0</sub> の式3行目 式2.4.5-1 (4) O <sub>10</sub> の算定 I <sub>0</sub> の式2項目以降 式2.4.5-1 (4) O <sub>20</sub> の算定 右段1行目Z <sub>0</sub> の式2項目以降 式2.4.5-1 (4) O <sub>20</sub> の算定 右段2行目Z <sub>0</sub> の式2項目以降 式2.4.5-1 (5) C <sub>0</sub> の値 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 k <sub>01</sub> 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 <sub>02</sub> の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 Γ <sub>01</sub> の式4項目以降 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 G <sub>01</sub> の式2項目以降 式2.4.5-1 (7) O釘打ちのみの場合 λ <sub>01</sub> 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 <sub>02</sub> 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 <sub>02</sub> 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 <sub>02</sub> の式2項目以降 式2.4.5-1 (8) O釘打ちのみの場合 C <sub>0</sub> の式2~3行目 式2.4.5-1 (8) O釘打ちのみの場合 δ <sub>0</sub> の式2項目以降	+ <b>9本</b> × (45 <sup>2</sup> + 90 <sup>2</sup> + 135 <sup>2</sup> ) = <b>616275cm<sup>2</sup></b> ((77625 × <b>616275</b> ) / (77625 × <b>616275</b> )) / 16926 = <b>4.073cm<sup>2</sup>/cm<sup>2</sup></b> <b>616275</b> / 135 = <b>4565cm</b> 1 / 16926 √((1/2587.5 <sup>2</sup> ) + (1/4565 <sup>2</sup> )) = <b>0.133cm/cm<sup>2</sup></b> <b>39.2</b> 16926 × 2面 / 50 <sup>2</sup> ((1/(4.073 × 8.26)) + (1/(39.2 × 1.2))) = <b>265.60kN/cm</b> <b>39.2</b> × 1.2 × 2 × 16926 / 50 <sup>2</sup> = <b>636.96N/cm</b> <b>(265.60 / 273) = 0.973kN/cm<sup>2</sup></b> <b>0.973</b> × 50 = <b>48.644N/cm</b> √(( <b>48.644</b> × 50) / (0.981 × 2419200)) = <b>0.0320cm<sup>-1</sup></b> <b>636.96 / 273 = 2.33kN/cm<sup>2</sup></b> <b>2.33</b> × 50 = <b>116.66kN/cm</b> √(( <b>116.66</b> × 50) / (0.981 × 2419200)) = <b>0.0496cm<sup>-1</sup></b> = 1 / (1 - (1 - (48/5 - 0.032 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> ) / (384 × 5 - 0.032 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> )) × 0.981) + (384 × 0.981) / (5 - 0.032 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> + cosh(0.032 × 819/2)) = <b>30.72</b> (5 × 0.02093 × 819 <sup>2</sup> ) / (384 × 2419200 × <b>30.72</b> ) = <b>1.65cm</b>	+ <b>18本</b> × (45 <sup>2</sup> + 90 <sup>2</sup> + 135 <sup>2</sup> ) = <b>871425cm<sup>2</sup></b> ((77625 × <b>871425</b> ) / (77625 × <b>871425</b> )) / 16926 = <b>4.211cm<sup>2</sup>/cm<sup>2</sup></b> <b>871425</b> / 135 = <b>6455cm</b> 1 / 16926 √((1/2587.5 <sup>2</sup> ) + (1/6455 <sup>2</sup> )) = <b>0.142cm/cm<sup>2</sup></b> <b>40</b> 16926 × 2面 / 50 <sup>2</sup> ((1/(4.211 × 8.26)) + (1/(40 × 1.2))) = <b>273.09kN/cm</b> <b>40</b> × 1.2 × 2 × 16926 / 50 <sup>2</sup> = <b>649.96N/cm</b> <b>(273.09 / 273) = 1.00033kN/cm<sup>2</sup></b> <b>1.00033</b> × 50 = <b>50.0165kN/cm</b> √(( <b>50.0165</b> × 50) / (0.981 × 2419200)) = <b>0.0325cm<sup>-1</sup></b> <b>649.96 / 273 = 2.38kN/cm<sup>2</sup></b> <b>2.38</b> × 50 = <b>119.04kN/cm</b> √(( <b>119.04</b> × 50) / (0.981 × 2419200)) = <b>0.0501cm<sup>-1</sup></b> = 1 / (1 - (1 - (48/5 - 0.0325 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> ) / (384 × 5 - 0.0325 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> )) × 0.981) + (384 × 0.981) / (5 - 0.0325 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> + cosh(0.0325 × 819/2)) = <b>30.97</b> (5 × 0.02093 × 819 <sup>2</sup> ) / (384 × 2419200 × <b>30.97</b> ) = <b>1.64cm</b>								
72	式2.4.5-1 (8) O接着併用釘打ちの場合 C <sub>0</sub> の式	C <sub>0</sub> = 1 / (1 - (1 - (48/5 - 0.0496 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> ) / (384 × 5 - 0.0496 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> )) × 0.981) + (384 × 0.981) / (5 - 0.0496 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> + cosh(0.0496 × 819/2)) = <b>40.52</b>	C <sub>0</sub> = 1 / (1 - (1 - (48/5 - 0.0501 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> ) / (384 × 5 - 0.0501 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> )) × 0.981) + (384 × 0.981) / (5 - 0.0501 <sup>2</sup> × 819 <sup>2</sup> + cosh(0.0501 × 819/2)) = <b>40.70</b>								

式2.4.5-1 (8) ○接着併用釘打ちの場合 $\delta_s$ の式2項目	$= (5 \times 0.02093 \times 819^4) / (384 \times 2419200 \times 40.52)$	$= (5 \times 0.02093 \times 819^4) / (384 \times 2419200 \times 40.70)$
式2.4.5-1 (9) ○面材の釘のせん断力で決まる… $f_{d1}$ 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	$W_{df} = H / K \left( (L/2) - (\tanh \lambda_{gr} L/2) / \lambda_{gr} \right) \times f_{d1} / S$ $= 50 / 0.981 \cdot (819/2 - (\tanh(0.032 \cdot 819/2) / 0.032)) \times 101.53 / 273$ $= 0.0501 \text{ kN/cm}$ 梁用 $w = 0.03003 \text{ kN/cm} \leq W_{df}$ 、検定比 $= 0.03003 / 0.0501 = 0.60 < 1 \dots \text{OK}$	$W_{df} = H / K \left( (L/2) - (\tanh \lambda_{gr} L/2) / \lambda_{gr} \right) \times f_{d1} / S$ $= 50 / 0.981 \cdot (819/2 - (\tanh(0.0325 \cdot 819/2) / 0.0325)) \times 108.40 / 273$ $= 0.0534 \text{ kN/cm}$ 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	$Z_{ef} = \dots$ (下付記号2文字目がf)	$Z_{ef} = \dots$ (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 $Z_{ey}$ 式の分母	$(x_i - x_{po})^2 + (y_i - y_{po})^2 (\theta_{py} / \theta_{px})^2$	$(x_i - x_{po})^2 + (y_i - y_{po})^2 (\theta_{py} / \theta_{px})^2$ 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 $X_{ey}$ 式の分子	$2(Z_{ex} - Z_{ey})$	$2   Z_{ex} - Z_{ey}  $ (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 $Z_{ey}$ 式の分母	$(x_i - x_{po})^2 (\theta_{py} / \theta_{px})^2 + (y_i - y_{po})^2$	$(x_i - x_{po})^2 (\theta_{py} / \theta_{px})^2 + (y_i - y_{po})^2$ この式全部が「f」の中に入る
式2.5.5-4 (2)の17行目 $Z_{ey}$ 式の分母	$(x_i - x_{po})^2 (y_i - y_{po})^2 (\theta_{py} / \theta_{px})^2$	$(x_i - x_{po})^2 + (y_i - y_{po})^2 (\theta_{py} / \theta_{px})^2$ 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	$\tau_{ex} = (2.0 \cdot 1.2^2 \cdot 8.412) / (3 \cdot 91^2) \times (350^3 \cdot 550) / 4 = 0.382 \text{ kN/cm}^2 > \tau_N$	$\tau_{ex} = (2.0 \cdot 1.2^2 \cdot 8.631) / (3 \cdot 91^2) \times (350^3 \cdot 550) / 4 = 0.392 \text{ kN/cm}^2 > \tau_N$
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 $K_2$ の式	$K_2 = E_s A_s / L = 210 \times 260 / 722 = 75.62 \text{ kN/mm}$	$K_2 = E_s A_s / L = 210 \times 260 / 714 = 76.47 \text{ kN/mm}$
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 $x_0$ 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 $C_2$ 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 $K_2$ 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 $\Sigma N_i$ 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、 $N_i$ 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 $\theta_p$ 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	$E_{df}$	$F_{df}$
120 左段の上から7行目の式	$x_p = 300 \text{ mm}$	$x_p = 240 \text{ mm}$
125 右段の上から10行目の式	$N_{AB} / (A_s \cdot \sigma_{ts}) + M_{AB} / (Z_s \cdot \sigma_{ts})$	$N_{AB} / (A_s \cdot \sigma_{ts}) + M_{AB} / (Z_s \cdot \sigma_{ts})$
130 (1)の説明文の上から2行目	$H \geq L/10$ とし、	$H \geq L/11$ とし、
(2)のA・Bの説明図	<p>図A: 上弦材両端部 (A) と下弦材両端部 (B) の断面図。上弦材は角金 19×80×80 (材質 S3400) を用いた。斜材は丸鋼 M16 炭素鋼またはSNR400B (軽炭素鋼) を用いた。下弦材は丸鋼 M16 炭素鋼またはSNR400B (軽炭素鋼) を用いた。断面高さはHで示され、H ≥ 90 mmと規定されている。引張金物、橋梁、添え材 (45×120程度) などの部材も示されている。</p>	<p>図B: 上弦材両端部 (A) と下弦材両端部 (B) の断面図。上弦材は角金 19×80×80 (材質 S3400) を用いた。斜材は丸鋼 M16 炭素鋼またはSNR400B (軽炭素鋼) を用いた。下弦材は丸鋼 M16 炭素鋼またはSNR400B (軽炭素鋼) を用いた。断面高さはHで示され、H ≥ 90 mmと規定されている。引張金物、橋梁、添え材 (45×120程度) などの部材も示されている。</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	$= N_{df} / (A_s \cdot \sigma_{ts}) + M_{df} / (Z_s \cdot \sigma_{ts})$	$= N_{df} / (A_s \cdot \sigma_{ts}) + M_{df} / (Z_s \cdot \sigma_{ts})$