この正誤表は更新される場合があります。最終版は(公財)日本住宅・木材技術センターのHPでご確認ください。

No	ページ	行等		。取於版は(公別)日本住七・不例教例センターの日子でご唯能へたさい。 正					記						備考		
1	8	下から4行目	「日本	「日本農林規格 <u>JIS</u> A3301(木造校舎の構造設計標準)-2015」						「日本農林規格 A3301(木造校舎の構造設計標準)-2015」							
2	27	表2.1.1-11	引用文							2.1.1-5)							
3	101	下から10行目	現在の							現在の処							
4	123	下から17行目	8Hz以	8Hz以上にすることを						8Hz以上に <u>と</u> することを							
5	124	下から6行目	5D程度	5D程度以上空ける						5D程度以上 <u>開</u> ける							
6	125	図2.4.1-2 (上図)	<u>5d</u> 以上	<u>5d</u> 以上離す							<u>3d</u> 以上離す						
7	241	下から11行目	靭性を	靭性を含ん <u>だ</u> 評価方法							靭性を含ん評価方法						
8	258	上から3行目	尚、架	尚、架構は <u>柱</u> 勝ちとし、柱梁の形状は <u>ト</u> 形とL型について示す。						尚、架構は <u>梁</u> 勝ちとし、柱梁の形状は <u>T</u> 形とL型について示す。							
9	280	式3. 6. 4-4	a	$\mathrm{anc}M_{\underline{p}0} = T_{\mathrm{p}} \cdot \left(d - \frac{1}{2}x_{\underline{n}\underline{n}0}\right)$ 文字の重なり													
10	284	式3. 6. 4-20	μ	$\mu = \frac{\theta_{\underline{u}0}}{\theta_{\underline{p}0}}$ 。 $\psi = \frac{\theta_{\underline{u}0}}{\theta_{\underline{p}0}}$ 文字の重なり													
11	284	式3. 6. 4-23	($\theta_{\underline{u}0} = \min \left[\frac{\eta L}{d - x_{\underline{n}\underline{u}0}}, \frac{1}{30} \right]$ 文字の重なり													
12	307	(11)	J	${}_{J}Q = \frac{w(2L+l')^{2}}{32(n-1)l'}$							${}_{J}Q = \frac{\sum W}{n-1} \left[1 + \frac{L}{4\left(C_{2} + \frac{1}{n}\right)l'} - \frac{1}{C_{1} + \frac{1}{n}} \right]$						
13	307	下から5行目	削除	削除 ΣW: 重ね梁の全負担荷重													
14	336	上から5~13行目	部材 AB BC CF FH BE EF BD FG AD DE EG GH CE	(m) 3.43 2.45 2.45 3.43 2.61 2.61 1.27 1.27 3.19 2.28 2.28 3.19 2.18	弹性係数 (kN/mm²) 6.9 6.9 6.9 6.9 6.9 6.5 6.5 6.5 6.5	断面積 (mm²) 28,800 28,800 28,800 14,400 14,400 14,400 28,800 28,800 28,800 28,800 14,400	 仮想荷重 -1.346 -1.346 -1.346 0.000 0.000 0.000 1.250 1.250 1.250 1.250 1.250 1.000 	部材応力 (kN) - 64.7 - 45.6 - 45.6 - 64.7 - 20.2 - 20.2 - 0.0 0.0 60.0 60.0 60.0 19.8	(N^·N·L)/(EA) (mm) 1.50 0.76 0.76 1.50 0.00 0.00 0.00 0.00 1.28 0.91 0.91 1.28 0.43	部材 AB BC CF FH BE EF BD FG AD DE DG GH CE	部材長 (m) 3.43 2.45 2.45 3.43 2.61 2.61 1.27 1.27 3.19 2.28 2.28 3.19 2.18	弹性係数 (kN/mm²) 6.9 6.9 6.9 6.9 6.9 6.9 6.5 6.5 6.5	断面積 (mm²) 28,800 28,800 28,800 28,800 14,400 14,400 14,400 28,800 28,800 28,800 14,400	仮想荷重 -1.346 -1.346 -1.346 -1.346 0.000 0.000 0.000 1.250 1.250 1.250 1.250 1.000	部材応力 (kN) - 31.3 - 22.1 - 21.3 - 8.6 - 8.6 - 0.0 0.0 29.0 29.0 29.0 29.0 29.0 22.8	(N°·N·L)/(EA) (mm) 0.73 0.37 0.37 0.73 0.00 0.00 0.00 0.00	
15	336	下から9行目	$\delta = \Sigma$	$\delta = \Sigma (\hat{N} \cdot \hat{N} \cdot \hat{L}) / (EA) = \underline{9.33} \text{ mm}$					$\delta = \Sigma (\hat{N} \cdot N \cdot L) / (EA) = \underline{4.81} \text{ mm}$								

16	336	下から5行目	$\delta \max = \delta \times \operatorname{Ccp} \times \operatorname{Cj} = \underline{9.33} \times 2.0 \times 2.50 = \underline{46.7} \operatorname{mm}$	$\delta \max = \delta \times \text{Ccp} \times \text{Cj} = \underline{4.81} \times 2.0 \times 2.50 = \underline{24.1} \text{mm}$	
17	336	下から2行目	屋根等に用いる横架材の <u>積雪時短期</u> の値より、 <u>1/150</u> とする。	屋根等に用いる横架材の <u>長期</u> の値より、 <u>1/200</u> とする。	
18	336	下から1行目	$\delta \max = \underline{46.7} \mathrm{mm} \leqq (たわみ制限比 \times L) = \underline{72.8} \mathrm{mm} \cdot \cdot \cdot \mathrm{OK}$	$\delta \max = 24.1 \text{mm} \leq (たわみ制限比 \times L) = 54.6 \text{mm} \cdot \cdot \cdot \text{OK}$	
19	347	下から4行目	屋根等に用いる横架材の積雪時短期の値より、 <u>1/150</u>	屋根等に用いる横架材の積雪時短期の値より、 <u>1/200</u>	
20	347	下から2行目	\leq (たわみ制限比 \times L) = $\underline{66.7}$ mm・・・OK	\leq (たわみ制限比 \times L) $=$ $\underline{50.1}$ mm・・・OK	