

木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2017年版)第1版 正誤表

平成29年3月22日公開
 平成29年4月10日更新
 平成29年4月25日更新
 平成29年5月19日更新
 平成29年5月29日更新
 平成29年6月23日更新
 平成29年8月2日更新
 平成29年12月14日更新
 平成30年4月10日更新
 平成30年6月18日更新
 平成31年1月25日更新

この正誤表は更新される場合がありますので、最新版は(公財)日本住宅・木材技術センターのHP(<http://howtecs.shop-pro.jp/?pid=115990814>)でご確認ください。
 なお、第1版2刷(平成29年5月発行)については第1版2刷用正誤表を、第1版3刷(平成29年12月発行)については第1版3刷用正誤表を参照してください。

No	ページ	行等	正	誤	備考
①					
1	13	24行目	壁単体の $1/\sqrt{2\mu-1}$ が建築物の D_s と等しいものとしている。なお、 $1/\sqrt{2\mu-1}$ の大きく異なる壁を・・・	壁単体の $1/0.2\sqrt{2\mu-1}$ が建築物の D_s と等しいものとしている。なお、 $0.2\sqrt{2\mu-1}$ の大きく異なる壁を・・・	H29/5/29追加
2	34	18～19行目	上記6)や7)の	上記6)や6)の	H29/6/23追加
3	64	15行目	準耐力壁については、最小幅60cm、階高/幅5以下とし、	準耐力壁については、最小幅90cm、階高/幅3.5以下とし、	H29/8/2追加
4	67	(2.4.2.2b)式	当該階・方向の偏心率が0.15以下である場合： $C_e=1$ 0.15を超え0.3以下の場合：下記のi)、ii)のいずれか i) C_e =各通りにおけるねじれ補正係数 α^* の値 (ただし、1未満の場合は1とする) ii) $C_e=0.5+\frac{10}{3} \times$ 偏心率	当該階・方向の偏心率が以下である場合： $C_e=1$ 0.15を超え0.3以下の場合：下記のi)、ii)のいずれか i) C_e =各通りにおけるねじれ補正係数 α^* の値 (ただし、1未満の場合は1とする) ii) $C_e=0.5+\frac{10}{3} \times$ 偏心率	H29/6/23追加
5	68	(3)タイトル	短期荷重時応力図及び断面検定比図について	短期荷重時応力図断面及び検定比図について	
6	70	下から16行目 B_1 、 B_2 、 B_3 の説明中	(出隅の柱脚を計算する場合のみ Bi は0.8)	(出隅の柱脚を計算する場合のみ上階の Bi も0.8)	H29/8/2追加
7	80	(14)の ΔQ_a	0.51	0.71	H29/4/10追加
8	83	12行目	勾配屋根水平構面	床勾配屋根水平構面	H29/4/25追加
9	84	図2.4.6.1 アイソメ図中	$P_{上4}$ $P_{上5}$	$P_{上3}$ $P_{上4}$	H29/4/25追加
10	84	18行目 P_{Tj} の説明中	P_{Tj} : 下階のj通り鉛直構面の負担せん断力	P_{Tj} : 階のj通り鉛直構面の負担せん断力	H29/5/19追加
11	89	図2.4.6.7の左の式	$\text{口行b点} J_3 = \frac{\alpha \cdot (1 + \beta) \cdot l_1 \cdot Q_0}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{c点} J_4 = \frac{\alpha \cdot (1 + \beta) \cdot l_2 \cdot Q_0}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{ハ行b点} J_1 = \frac{\alpha \cdot (1 + \beta) \cdot l_1 \cdot Q_0}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{c点} J_2 = \frac{\alpha \cdot (1 + \beta) \cdot l_2 \cdot Q_0}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{b列口点} J_5 = \frac{\beta \cdot d_2 \cdot (Q_b + \alpha \cdot Q_0)}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{ハ点} J_6 = \frac{\beta \cdot d_1 \cdot (Q_b + \alpha \cdot Q_0)}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{c列口点} J_7 = \frac{\beta \cdot d_2 \cdot (Q_c + \alpha \cdot Q_0)}{d_1 + d_0 + d_2}$ $\text{ハ点} J_8 = \frac{\beta \cdot d_1 \cdot (Q_c + \alpha \cdot Q_0)}{d_1 + d_0 + d_2}$	$\text{口行b点} : J = \alpha (1 + \beta) l_1 Q_0$ $\text{c点} : J = -\alpha (1 + \beta) l_2 Q_0$ $\text{ハ行b点} : J = -\alpha (1 + \beta) l_1 Q_0$ $\text{c点} : J = \alpha (1 + \beta) l_2 Q_0$ $\text{b列口点} : J = \beta d_2 (Q_b + \alpha Q_0)$ $\text{ハ点} : J = -\beta d_1 (Q_b + \alpha Q_0)$ $\text{c列口点} : J = -\beta d_2 (Q_c + \alpha Q_0)$ $\text{ハ点} : J = \beta d_1 (Q_c + \alpha Q_0)$	H29/12/14追加

No	ページ	行等	正	誤	備考
12	99	7行目	ボルト穴径	ボルト穴系	H29/4/25追加
13	112	最下行	$f_s/f_b=1/14.25$ 以上であること	$f_s/f_b=1/14.25$ 以下であること	H29/5/19追加
14	121	下から4行目	土台の木材の許容めり込み応力度は、	土台の木材の短期許容めり込み応力度は、	H30/6/18追加
15	121	下から2行目	間柱等を検定に考慮できるのはめり込みの検定に用いる場合のみとし、	間柱等を検定に考慮できるのはめり込みの短期の検定に用いる場合のみとし、	H29/8/2追加
16	122	11行目	9.8kN/m(壁倍率5)	9.8kN(壁倍率5)	H29/12/14追加
17	158	(2.6.3.17)式	$\frac{s\sigma_e}{s q_a} \leq 1$	$\frac{s\sigma_e}{2q_a} \leq 1$	
18	184	6行目	⑪⑫⑬⑭⑮	⑩⑫⑬⑭⑮	H29/4/10追加
19	184	9行目	①⑥⑪	①⑥⑩	H29/4/10追加
20	198	19行目((1)⑤)	⑤ 面材の四周は必ず釘打ちされていること。面材短辺を直接横架材に釘打ちできない場合は、...	⑤ 面材短辺を直接横架材に釘打ちできない場合は、...	H29/6/23追加
21	201	上から4行目 τ_{max} の説明中	表3.3.2	表3.2.2	
22	201	下から4行目	Ca: 下式による	Ca: 図3.3.5若しくは下式による	H29/8/2追加
23	201	(3.3.11c)式	$p_2 = \min \left\{ \begin{array}{l} 159.1\alpha^2 - 35.8\alpha - 0.7 \\ 28.6\alpha^2 - 21.2\alpha + 1.6 \end{array} \right\}$	$p_2 = \min \left\{ \begin{array}{l} 159.1\alpha^2 - 35.8\alpha - 0.7 \\ 28.6\alpha^2 - 21.2\alpha - 1.6 \end{array} \right\}$	H29/8/2追加
24	202	図3.3.5	(削除)	—	H29/8/2追加
25	205	上から5行目	表3.2.1	表3.1.1	H29/4/10追加
26	207	上から6行目	表3.3.1	表3.2.1	H29/4/10追加
27	207	10行目	④ 釘ピッチ75mm(1列配置)以上:75mm OK	④ 釘ピッチ75mm(1列配置)以下:75mm OK	H29/8/2追加
28	207	18行目	間柱の釘ピッチ:150mm \leq 75mm \times 2 OK	間柱の釘ピッチ:200mm \leq 150mm \times 2 OK	H29/6/23追加
29	211	上から9行目 ⑥	(3.3.8)式~(3.3.11d)式	(3.3.9)式~(3.3.11d)式	
30	213	18~19行目((1)⑦)	...合計が3mm程度のクリアランスを設けること。このクリアランスは④の面材と受け材に対するへりあきには含めなくてよい。	...合計が3mm程度のクリアランスを設けること。	H30/4/10追加
31	221	8行目	受材:スプルー30 \times 75	受材:スプルー45 \times 75	H30/4/10追加
32	221	図3.4.10	受材:30 \times 75	受材:45 \times 75	H31/1/25追加
33	221	20行目	釘ピッチ75mm(1列配置)以上:75mm OK	釘ピッチ75mm(1列配置)以下:75mm OK	H29/8/2追加
34	221	・適用範囲の確認 ⑨	受材30 \times 75	受材45 \times 75	H31/1/25追加
35	222	下から5行目	...適用条件⑧ OK	...適用条件④ OK	H31/1/25追加
36	224	7行目	...適用条件⑧ OK	...適用条件④ OK	H31/1/25追加
37	224	下から2行目	$= \frac{3.99}{1.142} \left\{ \frac{1}{16} \times 1.142^2 - \frac{7}{16} \times 0.0982^2 + \frac{7}{8} \times 0.0982 \times 1.142 \right\} = 0.612$	$= \frac{3.99}{1.142} \left\{ \frac{1}{16} \times 1.142^2 + \frac{7}{16} \times 0.0982^2 + \frac{7}{8} \times 0.0982 \times 1.142 \right\} = 0.642$	H31/1/25追加
38	226	下から15行目	$M_u = M_{u等釘} + M_{u庄} = 2738 + 1377 = 4115$ [kN \cdot cm]	$M_u = M_{u等釘} + M_{u庄} = 2738 + 1445 = 4183$ [kN \cdot cm]	H31/1/25追加
39	226	下から6行目	$M_{u庄} = C_u \cdot \frac{7}{24} \cdot w^2 \cdot t = 0.612 \times \frac{7}{24} \times 80.2^2 \times 1.2 = 1377$ [kN \cdot cm]	$M_{u庄} = C_u \cdot \frac{7}{24} \cdot w^2 \cdot t = 0.642 \times \frac{7}{24} \times 80.2^2 \times 1.2 = 1445$ [kN \cdot cm]	H31/1/25追加
40	227	6行目	$\therefore 0.2\sqrt{2\mu-1} \times M_u = 0.2\sqrt{2 \times 3.30 - 1} \times 4115 = 1947$ [kN \cdot cm]	$\therefore 0.2\sqrt{2\mu-1} \times M_u = 0.2\sqrt{2 \times 3.30 - 1} \times 4183 = 1980$ [kN \cdot cm]	H31/1/25追加
41	227	下から6~7行目	$P_a = \frac{1}{H} \times \min \left\{ \begin{array}{l} M_y \\ M_{150} \\ 0.2\sqrt{2\mu-1} \times M_u \end{array} \right\} = \frac{1}{288} \times \min \left\{ \begin{array}{l} 2986 \\ 1971 \\ 1947 \end{array} \right\} = \frac{1947}{288} = 6.76$ [kN] $\Delta P_a = \frac{P_a}{W} = \frac{6.76}{0.91} = 7.43$ [kN/m] ≤ 13.72 [kN/m] 適用範囲内	$P_a = \frac{1}{H} \times \min \left\{ \begin{array}{l} M_y \\ M_{150} \\ 0.2\sqrt{2\mu-1} \times M_u \end{array} \right\} = \frac{1}{288} \times \min \left\{ \begin{array}{l} 2986 \\ 1971 \\ 1980 \end{array} \right\} = \frac{1971}{288} = 6.84$ [kN] $\Delta P_a = \frac{P_a}{W} = \frac{6.84}{0.91} = 7.52$ [kN/m] ≤ 13.72 [kN/m] 適用範囲内	H31/1/25追加
42	228	16行目	適用範囲⑩	適用範囲⑥	H31/1/25追加
43	228	19行目	$M_u=4115$ [kN \cdot cm]	$M_u=4183$ [kN \cdot cm]	H31/1/25追加

No	ページ	行等	正	誤	備考
44	228	下から5行目	$M_{u横} = 4115 \times 2 = 8230 [\text{kN} \cdot \text{cm}]$	$M_{u横} = 4183 \times 2 = 8366 [\text{kN} \cdot \text{cm}]$	H31/1/25追加
45	228	下から3~4行目	$P_a = \frac{1}{H} \times \min \left\{ \begin{array}{l} M_{y横} \\ M_{150横} \\ 0.2\sqrt{2}\mu_{横} - 1 \times M_{u横} \end{array} \right\} = \frac{1}{288} \times \min \left\{ \begin{array}{l} 5972 \\ 3942 \\ 3895 \end{array} \right\} = \frac{3895}{288} = 13.52 \text{ [kN]}$ $\Delta P_a = \frac{P_a}{W} = \frac{13.52}{1.712} = 7.90 \text{ [kN/m]} \leq 13.72 \text{ [kN/m]} \text{ 適用範囲内}$	$P_a = \frac{1}{H} \times \min \left\{ \begin{array}{l} M_{y横} \\ M_{150横} \\ 0.2\sqrt{2}\mu_{横} - 1 \times M_{u横} \end{array} \right\} = \frac{1}{288} \times \min \left\{ \begin{array}{l} 5972 \\ 3942 \\ 3960 \end{array} \right\} = \frac{3942}{288} = 13.69 \text{ [kN]}$ $\Delta P_a = \frac{P_a}{W} = \frac{13.69}{1.712} = 8.00 \text{ [kN/m]} \leq 13.72 \text{ [kN/m]} \text{ 適用範囲内}$	H31/1/25追加
46	229	19行目((1)⑤)	⑤ 面材の四周は必ず釘打ちされていること。面材を直接横架材に釘打ちできない場合は、...	⑤ 面材を直接横架材に釘打ちできない場合は、...	H29/6/23追加
47	231	【解説】(1)の上から4~5行目	同記述の⑥面材のせん断破壊及びせん断座屈の検討	同記述の②面材のせん断破壊及びせん断座屈の検討	
48	233	8)の式	$\mu = \frac{\delta_u \times G_B \times t + \delta_v \times I_{xy} \times k}{\delta_v (G_B \times t + I_{xy} \times k)} = \frac{2.14 \times 40 \times 2.4 + 0.18 \times 2.59 \times 10.13}{0.18 \times (40 \times 2.4 + 2.59 \times 10.13)} = 9.55$	$\mu = \frac{\delta_u \times G_B \times t + \delta_v \times I_{xy} \times k}{\delta_v (G_B \times t + I_{xy} \times k)} = \frac{1.85 \times 40 \times 2.4 + 0.18 \times 2.59 \times 10.13}{0.18 \times (40 \times 2.4 + 2.59 \times 10.13)} = 8.29$	H29/6/23追加
49	233	9)の式	$0.2\sqrt{2}\mu - 1 \times P_u = 0.2 \times \sqrt{2} \times 9.55 - 1 \times 0.1291 = 0.1098$	$0.2\sqrt{2}\mu - 1 \times P_u = 0.2 \times \sqrt{2} \times 8.29 - 1 \times 0.1291 = 0.1019$	H29/6/23追加
50	234	10)の式	$\Delta Q_u = \min \left\{ \begin{array}{l} P_y \\ P_{150} \\ 0.2\sqrt{2}\mu - 1 \times P_u \end{array} \right\} = \min \left\{ \begin{array}{l} 0.1184 \\ 0.1374 \\ 0.1098 \end{array} \right\} = 0.1098 \text{ [kN/cm]}$ $\Rightarrow 10.98 [\text{kN/m}]$	$\Delta Q_u = \min \left\{ \begin{array}{l} P_y \\ P_{150} \\ 0.2\sqrt{2}\mu - 1 \times P_u \end{array} \right\} = \min \left\{ \begin{array}{l} 0.1184 \\ 0.1374 \\ 0.1019 \end{array} \right\} = 0.1019 \text{ [kN/cm]}$ $\Rightarrow 10.19 [\text{kN/m}]$	H29/6/23追加
51	235	(2)の2行目	又は小梁標準ピッチの倍数とし、	又は小梁標準ピッチの倍数し、	H29/4/25追加
52	241	図3.5.11	根太 スギ	垂木 ズギ	H29/4/25追加
53	252	図3.6.3中	(表3.5.1参照)	(表4.4.1参照)	
54	257	8行目	・端垂木105×75	・端垂木45×75	H29/12/14追加
55	285	[第3章 参考文献] 3)	...の解明に関する実験的研究」村上雅英,他2名,2015.10* (以下の脚注を追加) *本書の(3.3.11c)式は文献3)と異なる式となっている。これは文献3)で示された計算式に誤植があったためであり、本書では正しい式を掲載した。	...の解明に関する事件的研究」村上雅英,他2名,2015.10	H29/5/19追加 H29/8/2脚注について追加
56	285	[第3章 参考文献] 4)	(削除)	—	H29/8/2追加
57	300	17行目	真のせん断変形角1/300rad時の耐力とし、短期基準せん断耐力 P_a は、(b)~(d)の値に、それぞれのばらつき係数を乗じて算出した値のうち最も小さい値とする。	真のせん断変形角1/300rad時の耐力とする。	H29/4/25追加
②モデルプランの構造計算例					
58	84	最下行	荷重： ${}_L W = 0.340 \text{ kN/m}^2 \times 0.455 \text{ m} \times \cos 26.6^\circ = 0.138 \text{ kN/m} \rightarrow 0.0014 \text{ kN/cm}$	荷重： ${}_L W = 0.340 \text{ kN/m}^2 \times 0.455 \text{ m} = 0.1547 \text{ kN/m} \rightarrow 0.0015 \text{ kN/cm}$	H29/8/2追加
59	85	1~8行目	最大M： ${}_L M = 0.0014 \times 152.7^2 / 8 = 4.1 \text{ kN} \cdot \text{cm}$ 最大曲げ応力度： ${}_L \sigma_b = {}_L M / Z = 4.1 / 27 = 0.152 \text{ kN/cm}^2 \rightarrow 1.52 \text{ N/mm}^2$ 検定比： ${}_L \sigma_b / f_b = 1.52 / 8.14 = 0.19 \leq 1.0$ OK 積雪時短期に対して 荷重： ${}_{SS} W = 1.124 \text{ kN/m}^2 \times 0.455 \text{ m} \times \cos 26.6^\circ = 0.457 \text{ kN/m} \rightarrow 0.0046 \text{ kN/cm}$ 最大M： ${}_{SS} M = 0.0046 \times 152.7^2 / 8 = 13.4 \text{ kN} \cdot \text{cm}$ 最大曲げ応力度： ${}_{SS} \sigma_b = {}_{SS} M / Z = 13.4 / 27 = 0.496 \text{ kN/cm}^2 \rightarrow 4.96 \text{ N/mm}^2$ 検定比： ${}_{SS} \sigma_b / {}_{SS} f_b = 4.96 / 11.84 = 0.42 \leq 1.0$ OK	最大M： ${}_L M = 0.0015 \times 152.7^2 / 8 = 4.4 \text{ kN} \cdot \text{cm}$ 最大曲げ応力度： ${}_L \sigma_b = {}_L M / Z = 4.4 / 27 = 0.163 \text{ kN/cm}^2 \rightarrow 1.63 \text{ N/mm}^2$ 検定比： ${}_L \sigma_b / f_b = 1.63 / 8.14 = 0.20 \leq 1.0$ OK 積雪時短期に対して 荷重： ${}_{SS} W = 1.124 \text{ kN/m}^2 \times 0.455 \text{ m} = 0.511 \text{ kN/m} \rightarrow 0.0051 \text{ kN/cm}$ 最大M： ${}_{SS} M = 0.0051 \times 152.7^2 / 8 = 14.9 \text{ kN} \cdot \text{cm}$ 最大曲げ応力度： ${}_{SS} \sigma_b = {}_{SS} M / Z = 14.9 / 27 = 0.552 \text{ kN/cm}^2 \rightarrow 5.52 \text{ N/mm}^2$ 検定比： ${}_{SS} \sigma_b / {}_{SS} f_b = 5.52 / 11.84 = 0.47 \leq 1.0$ OK	H29/8/2追加
60	115	下から16~17行目	風圧力 $w = 1.365 \text{ m} \times (0.8kz + 0.2) \times 1.082 \text{ kN/m}^2 = 1.48 \text{ kN/m}$ $\rightarrow 0.015 \text{ kN/cm}$	風圧力 $w = 1.365 \text{ m} \times (0.8kz + 0.2) \times 1.074 \text{ kN/m}^2 = 1.47 \text{ kN/m}$ $\rightarrow 0.015 \text{ kN/cm}$	H30/6/18追加
61	116	7行目	風圧力 $w = 1.365 \text{ m} \times (0.8kz + 0.2) \times 1.082 \text{ kN/m}^2 = 1.48 \text{ kN/m}$ $\rightarrow 0.015 \text{ kN/cm}$	風圧力 $w = 1.365 \text{ m} \times (0.8kz + 0.2) \times 1.074 \text{ kN/m}^2 = 1.47 \text{ kN/m}$ $\rightarrow 0.015 \text{ kN/cm}$	H30/6/18追加
62	117	5~6行目	右から加力の時にC1柱及びC2柱の短期軸力が最大となるため、右からの加力時について検討した。	左から加力の時にC1柱の短期軸力が最大、右から加力の時にC2柱の短期軸力が最大となるため、各方向について検討した。	H29/5/19追加

No	ページ	行等	正	誤	備考
63	117	9行目	C1柱、C2柱とも右からの加力時について検討する。	C1柱の左からの加力時、C2柱は右からの加力時について検討する。	H29/5/19追加 (H29/4/10追加分を訂正)
64	117	図	<p>図の許容せん断耐力は 壁の短期負担せん断力 [kN]</p> <p>耐力壁により生じる柱軸力 左側：正方向 (→) 加力時 右側：負方向 (←) 加力時</p> <p>Y2通り 略軸組図</p>	<p>単位長さ当たりの許容せん断耐力 壁の短期負担せん断力</p> <p>耐力壁により生じる柱軸力 左側：正方向 (→) 加力時 右側：負方向 (←) 加力時</p> <p>Y2通り 略軸組図</p>	H29/6/23追加
65	118	1行目	(1) (X5、Y2)C2柱の検討	(1) (X5、Y2)C1柱の検討	
66	118	2行目	加力方向は負方向(←)とする。	加力方向は正方向(→)とする。	H29/5/19追加
67	118	5行目	3F(X5,Y2)柱の柱脚に生じる軸力は引張力で、	3F(X5,Y2)柱の柱脚に生じる軸力は圧縮力で、	H29/5/19追加
68	118	9行目	2F(X5,Y2)柱の柱脚に生じる軸力は引張力で、	2F(X5,Y2)柱の柱脚に生じる軸力は圧縮力で、	H29/5/19追加
69	118	13行目	1F(X5,Y2)柱の柱脚に生じる軸力は圧縮力で、	1F(X5,Y2)柱の柱脚に生じる軸力は引張力で、	H29/5/19追加
70	118	15行目	46.8-2.63-8.47+12.41=48.11kN	46.8+2.63+8.47-12.41=45.5kN	H29/5/19追加
71	118	19行目	C2柱からの軸力に対して	C1柱からの軸力に対して	
72	118	20行目	軸力の最大値:48.11kN	軸力の最大値:45.5kN	H29/5/19追加
73	118	21行目	柱木口の土台へのめり込み面積:A=12.0×10.5(土台の幅は10.5のため) =126.0cm ²	柱木口の土台へのめり込み面積:A=10.5×10.5=110.25cm ²	
74	118	24行目	めり込み応力度 $\sigma_{cv} = 48.11 / 126.0 = 0.382 \text{ kN/cm}^2 \rightarrow 3.82 \text{ N/mm}^2$	めり込み応力度 $\sigma_{cv} = 45.5 / 110.25 = 0.413 \text{ kN/cm}^2 \rightarrow 4.13 \text{ N/mm}^2$	H29/5/19追加 (H29/3/22分より軸力を修正)
75	118	25行目	検定比: $\sigma_{cv} / sf_{cv} = 3.82 / 5.2 = 0.73 \leq 1.00 \text{ OK}$	検定比: $\sigma_{cv} / sf_{cv} = 4.13 / 5.2 = 0.80 \leq 1.00 \text{ OK}$	H29/5/19追加 (H29/3/22分より σ_{cv} を修正)
76	118	26行目	(2) (X8、Y2)C1柱の検討	(2) (X8、Y2)C2柱の検討	
77	118	30-31行目	(出隅の柱の柱脚なので0.8)	(出隅の柱の柱脚以外なので0.5)	H29/4/10追加
78	118	31行目	$N_{s3} = 1.71 \times 0.8 \times 2.8 / 0.91 = 4.21 \text{ kN}$	$N_{s3} = 1.71 \times 0.5 \times 2.8 / 0.91 = 2.63 \text{ kN}$	H29/4/10追加
79	118	下から5行目	2F(X8,Y2)	2F(X7,Y2)	H29/4/10追加
80	119	7行目	41.9-4.21-4.29+9.26+12.41 = 55.07 kN	41.9-2.63-4.29+9.26+12.41 = 47.7 kN	H29/4/10追加
81	119	8行目	C1柱からの軸力に対して	C2柱からの軸力に対して	
82	119	9行目	軸力の最大値:55.07kN	軸力の最大値:47.7kN	H29/4/10追加
83	119	10行目	柱木口の土台へのめり込み面積:A=10.5×10.5=110.25cm ²	柱木口の土台へのめり込み面積:A=12.0×10.5(土台の幅は10.5のため) =126.0cm ²	
84	119	13行目	めり込み応力度 $\sigma_{cv} = 55.07 / 110.25 = 0.500 \text{ kN/cm}^2$	めり込み応力度 $\sigma_{cv} = 47.7 / 126.0 = 0.379 \text{ kN/cm}^2$	H29/4/10修正
85	119	14行目	検定比: $\sigma_{cv} / Lf_{cv} = 5.0 / 5.2 = 0.96 \leq 1.00 \text{ OK}$	検定比: $\sigma_{cv} / Lf_{cv} = 3.79 / 5.2 = 0.73 \leq 1.00 \text{ OK}$	H29/4/10修正
86	233	8.5節の上から4行目	(出隅の柱の柱脚以外	(出隅の柱の柱脚意外	