

木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2017年版)第1版3刷 正誤表

平成30年4月10日公開
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(平成29年3月発行)については第1版用正誤表を、第1版2刷(平成29年5月発行)については第1版2刷用正誤表を参照してください。

No	ページ	行等	正	誤	備考
①					
1	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
2	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。 <u>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。</u>	・・・合計が3mm程度のクリアランスを設けること。	
3	221	8行目	受材:スプルー30×75	受材:スプルー45×75	
4	221	図3.4.10	受材:30×75	受材:45×75	H31/1/25追加
5	221	・適用範囲の確認 ⑨	受材30×75	受材45×75	H31/1/25追加
6	222	下から5行目	・・・適用条件⑧ OK	・・・適用条件④ OK	H31/1/25追加
7	224	7行目	・・・適用条件⑧ OK	・・・適用条件④ OK	H31/1/25追加
8	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
9	226	下から15行目	$M_u = M_{u\text{等釘}} + M_{u\text{庄}} = 2738 + 1377 = 4115$ [kN・cm]	$M_u = M_{u\text{等釘}} + M_{u\text{庄}} = 2738 + 1445 = 4183$ [kN・cm]	H31/1/25追加
10	226	下から6行目	$M_{u\text{庄}} = C_u \cdot \frac{7}{24} \cdot w^2 \cdot t = 0.612 \times \frac{7}{24} \times 80.2^2 \times 1.2 = 1377$ [kN・cm]	$M_{u\text{庄}} = C_u \cdot \frac{7}{24} \cdot w^2 \cdot t = 0.642 \times \frac{7}{24} \times 80.2^2 \times 1.2 = 1445$ [kN・cm]	H31/1/25追加
11	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・cm]	$\therefore 0.2\sqrt{2\mu-1} \times M_u = 0.2\sqrt{2 \times 3.30 - 1} \times 4183 = 1980$ [kN・cm]	H31/1/25追加
12	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
13	228	16行目	適用範囲⑩	適用範囲⑥	H31/1/25追加
14	228	19行目	$M_u = 4115$ [kN・cm]	$M_u = 4183$ [kN・cm]	H31/1/25追加
15	228	下から5行目	$M_{u\text{棟}} = 4115 \times 2 = 8230$ [kN・cm]	$M_{u\text{棟}} = 4183 \times 2 = 8366$ [kN・cm]	H31/1/25追加
16	228	下から3～4行目	$P_a = \frac{1}{H} \times \min \left\{ \begin{array}{l} M_y\text{棟} \\ M_{150\text{棟}} \\ 0.2\sqrt{2\mu\text{棟}-1} \times M_{u\text{棟}} \end{array} \right\} = \frac{1}{288} \times \min \left\{ \begin{array}{l} 5972 \\ 3942 \\ 3895 \end{array} \right\} = \frac{3895}{288} = 13.52$ [kN] $\Delta P_a = \frac{P_a}{W} = \frac{13.52}{1.712} = 7.90$ [kN/m] ≤ 13.72 [kN/m] 適用範囲内	$P_a = \frac{1}{H} \times \min \left\{ \begin{array}{l} M_y\text{棟} \\ M_{150\text{棟}} \\ 0.2\sqrt{2\mu\text{棟}-1} \times M_{u\text{棟}} \end{array} \right\} = \frac{1}{288} \times \min \left\{ \begin{array}{l} 5972 \\ 3942 \\ 3960 \end{array} \right\} = \frac{3942}{288} = 13.69$ [kN] $\Delta P_a = \frac{P_a}{W} = \frac{13.69}{1.712} = 8.00$ [kN/m] ≤ 13.72 [kN/m] 適用範囲内	H31/1/25追加
②モデルプランの構造計算例					
17	115	下から16～17行目	風圧力 $w = 1.365\text{m} \times (0.8\text{kHz} + 0.2) \times 1.082\text{kN/m}^2 = 1.48\text{kN/m}$ →0.015kN/cm	風圧力 $w = 1.365\text{m} \times (0.8\text{kHz} + 0.2) \times 1.074\text{kN/m}^2 = 1.47\text{kN/m}$ →0.015kN/cm	H30/6/18追加
18	116	7行目	風圧力 $w = 1.365\text{m} \times (0.8\text{kHz} + 0.2) \times 1.082\text{kN/m}^2 = 1.48\text{kN/m}$ →0.015kN/cm	風圧力 $w = 1.365\text{m} \times (0.8\text{kHz} + 0.2) \times 1.074\text{kN/m}^2 = 1.47\text{kN/m}$ →0.015kN/cm	H30/6/18追加