

免震・制振構造の設計第2版2刷:正誤表

頁	行 図表	(誤) および原記述	(正) および訂正事項																																																								
p. 7	2行目	$1/\sqrt{1-h^2}$ の比で短くなっている	$1/\sqrt{1-h^2}$ の比で長くなっている																																																								
p. 17	6行目	$S_d=3/\pi/4.4$	$S_d=3\pi/4.4$																																																								
p. 23	下6行目	図 1.2.5	図 1.3.4 (または図 1.3.1)																																																								
p. 23	式(1.3.11)	$h_{eq} = \frac{E_d}{2\pi k_{eq} u_m^2} = \frac{\pi \eta_d k_d u_m^2}{2\pi k_{eq} u_m^2}$ $= \frac{\eta_d}{2(1+k_f/k_d)} = \frac{\eta_{eq}}{2}$	$h_{eq} = h_0 + \frac{E_d}{2\pi k_{eq} u_m^2} = h_0 + \frac{\pi \eta_d k_d u_m^2}{2\pi k_{eq} u_m^2}$ $= h_0 + \frac{\eta_d}{2(1+k_f/k_d)} = h_0 + \frac{\eta_{eq}}{2}$																																																								
p. 24	10行目	式 (1.2.8) ~ (1.2.10)	式 (1.2.10) ~ (1.2.12)																																																								
p. 25	6行目 8行目	0.7 $S_A=214 \times 0.7 = 150 \text{ cm/sec}^2$	0.6 $S_A=214 \times 0.6 = 128 \text{ cm/sec}^2$																																																								
p. 25	下1行目	$h'_{eq} = \frac{4(\mu-1)k_d/k_f}{\pi\mu(\mu+k_f/k_d)}$	$h'_{eq} = \frac{2(\mu-1)k_d/k_f}{\pi\mu(\mu+k_f/k_d)}$																																																								
p. 29	図 1.3.11	ダンパー粘性係数(kN/cm)	ダンパー粘性係数 (kNsec/cm)																																																								
p. 34	例題 1.6 E の式の中の質量	9500kN	9450kN																																																								
p. 34	下2行目	$= 174,240 \text{ kNm} \leq E = 12,864 \text{ kNm}$	$= 174,240 \text{ kNm} \geq E = 12,864 \text{ kNm}$																																																								
p. 35	最下行	$u_n + \dot{u}_n(t-t_n) + \frac{1}{2}\ddot{u}_n(t-t_n)^2 + \frac{1}{6}\frac{\ddot{u}_{n+1} + \ddot{u}_n}{\Delta t}(t-t_n)^3$	$u_n + \dot{u}_n(t-t_n) + \frac{1}{2}\ddot{u}_n(t-t_n)^2 + \frac{1}{6}\frac{\ddot{u}_{n+1} - \ddot{u}_n}{\Delta t}(t-t_n)^3$																																																								
p. 67	7行目	${}_1T = 0.26 \text{ sec}$	$T = 1.26 \text{ sec}$																																																								
p. 83	下2行目	$F_h^{(1)} = \sqrt{\frac{1+75h_0}{1+75h_{eq}}} = \sqrt{\frac{1+75 \times 0.02}{1+75 \times 0.089}} = 0.682$	$F_h^{(1)} = \sqrt{\frac{1+25h_0}{1+25h_{eq}}} = \sqrt{\frac{1+25 \times 0.02}{1+25 \times 0.089}} = 0.682$																																																								
p. 84	5-6行目	$u^{(2)}=235\text{mm}, \theta^{(2)}=0.0081=1/123$ (基準階の層間変形 $4000/123=32.5\text{mm}$)	$u^{(2)}=261\text{mm}, \theta^{(2)}=0.0090=1/111$ (基準階の層間変形 $4000/111=36.0\text{mm}$)																																																								
p. 84	18行目	$u^{(3)}=181\text{mm}, \theta^{(3)}=0.0063=1/160$ (基準階の層間変形 $4000/160=25\text{mm}$)	$u^{(3)}=176\text{mm}, \theta^{(3)}=0.0061=1/165$ (基準階の層間変形 $4000/165=24.3\text{mm}$)																																																								
p. 104	図 3.2.10	耐力性	耐久性																																																								
P85	表 2.4.6	1階の行を追加 <table border="1" style="margin-left: auto; margin-right: auto;"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>ダンパー 剛性比 k_d/k_t</th> <th>ダンパー 剛性k_d (kN/mm)</th> <th>ダンパー付 せん断力 (kN)</th> <th>ダンパー付 層間変形 (mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>10</td><td>1.0</td><td>413</td><td>11764</td><td>22</td></tr> <tr><td>9</td><td>1.0</td><td>447</td><td>17136</td><td>30</td></tr> <tr><td>8</td><td>1.0</td><td>486</td><td>21690</td><td>35</td></tr> <tr><td>7</td><td>1.0</td><td>529</td><td>25603</td><td>38</td></tr> <tr><td>6</td><td>1.0</td><td>679</td><td>29012</td><td>34</td></tr> <tr><td>5</td><td>1.0</td><td>708</td><td>31920</td><td>35</td></tr> <tr><td>4</td><td>1.0</td><td>733</td><td>34357</td><td>36</td></tr> <tr><td>3</td><td>1.0</td><td>819</td><td>36322</td><td>35</td></tr> <tr><td>2</td><td>1.0</td><td>878</td><td>37827</td><td>34</td></tr> <tr><td>1</td><td>1.0</td><td>879</td><td>38891</td><td>35</td></tr> </tbody> </table>			階	ダンパー 剛性比 k_d/k_t	ダンパー 剛性 k_d (kN/mm)	ダンパー付 せん断力 (kN)	ダンパー付 層間変形 (mm)	10	1.0	413	11764	22	9	1.0	447	17136	30	8	1.0	486	21690	35	7	1.0	529	25603	38	6	1.0	679	29012	34	5	1.0	708	31920	35	4	1.0	733	34357	36	3	1.0	819	36322	35	2	1.0	878	37827	34	1	1.0	879	38891	35
階	ダンパー 剛性比 k_d/k_t	ダンパー 剛性 k_d (kN/mm)	ダンパー付 せん断力 (kN)	ダンパー付 層間変形 (mm)																																																							
10	1.0	413	11764	22																																																							
9	1.0	447	17136	30																																																							
8	1.0	486	21690	35																																																							
7	1.0	529	25603	38																																																							
6	1.0	679	29012	34																																																							
5	1.0	708	31920	35																																																							
4	1.0	733	34357	36																																																							
3	1.0	819	36322	35																																																							
2	1.0	878	37827	34																																																							
1	1.0	879	38891	35																																																							