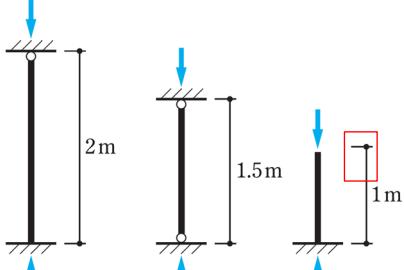
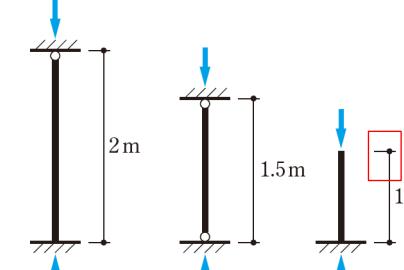
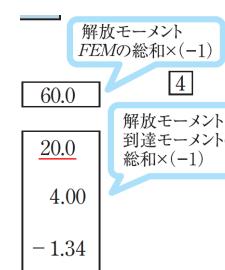
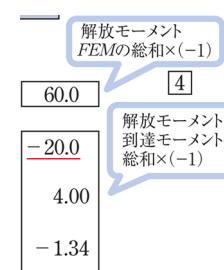
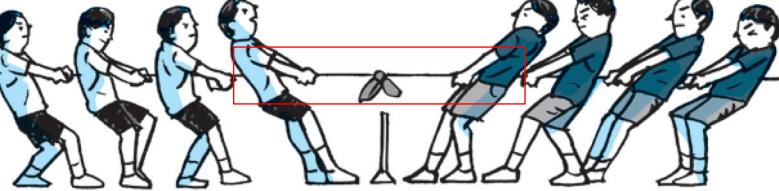
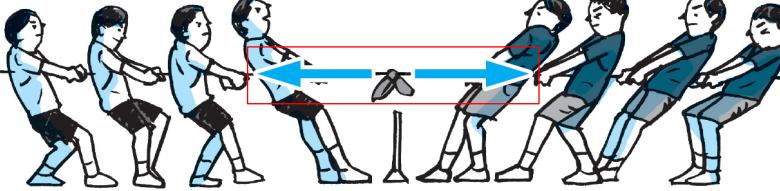
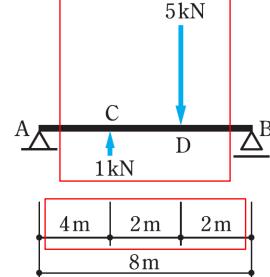
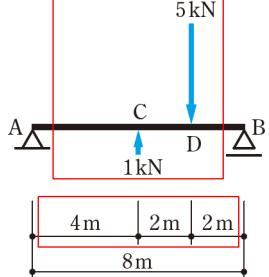
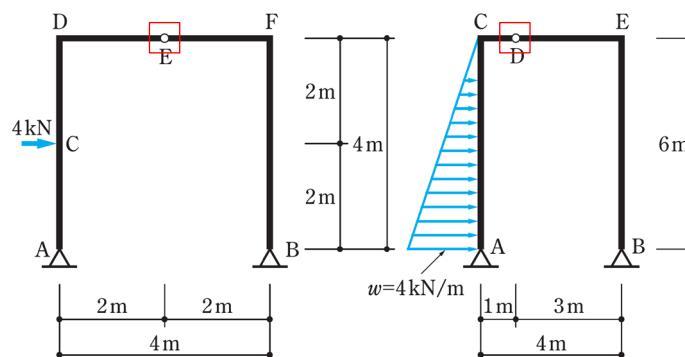
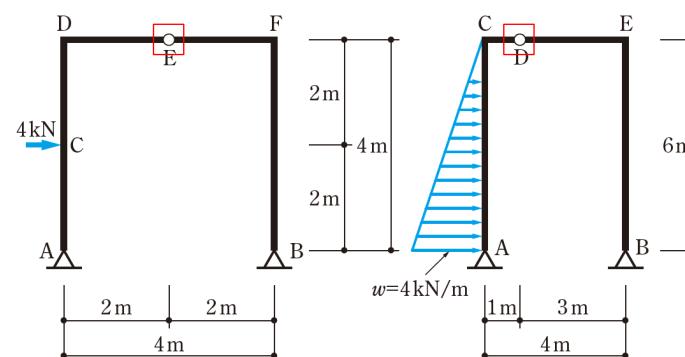


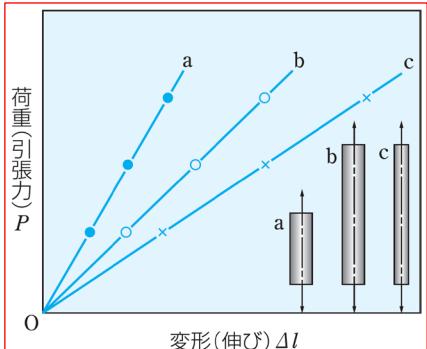
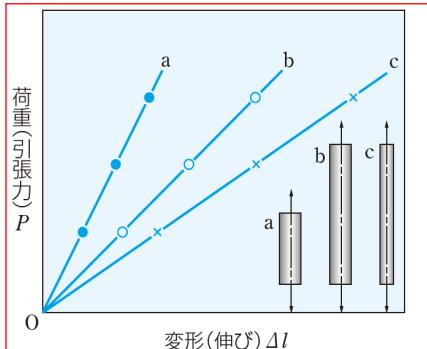
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))				
	ページ	行						
1	54	17	図6(b)～(g)には	図6(b), (d), (e), (g)には				
2	66	13	各力を求める。	各力を求める。				
3	121	図12	 <p>(a) 一端ピン 他端固定 (水平移動拘束)</p> <p>(b) 両端ピン (水平移動拘束)</p> <p>(c) 一端自由 他端固定</p>	 <p>(a) 一端ピン 他端固定 (水平移動拘束)</p> <p>(b) 両端ピン (水平移動拘束)</p> <p>(c) 一端自由 他端固定</p>				
4	122	1	断面形状によると強さの比較をしよう	断面形状による座屈時の荷重を比較しよう				
5	143	例題1 解答表	<table border="1" style="background-color: #e0f2f1; padding: 5px;"> <tr> <td>剛度 (<math>K = I/\ell</math>)</td> </tr> <tr> <td><math>900 \times 10^3 \text{ mm}^3</math></td> </tr> </table>	剛度 ( $K = I/\ell$ )	$900 \times 10^3 \text{ mm}^3$	<table border="1" style="background-color: #e0f2f1; padding: 5px;"> <tr> <td>剛度 (<math>K = I/\ell</math>)</td> </tr> <tr> <td><math>90 \times 10^4 \text{ mm}^3</math></td> </tr> </table>	剛度 ( $K = I/\ell$ )	$90 \times 10^4 \text{ mm}^3$
剛度 ( $K = I/\ell$ )								
$900 \times 10^3 \text{ mm}^3$								
剛度 ( $K = I/\ell$ )								
$90 \times 10^4 \text{ mm}^3$								
6	153	図23						

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
7	153	図24(c)		
8	154	11	$Q_0 = 145 \text{ kN}\cdot\text{m}$ とする①。	$Q_0 = 145 \text{ kN}$ とする①。
9	156	図30(c)	$M_1$	$M_1$
10	168	側注2	→ p.297	→ p.299
11	184	図6		
12	190	2	mm) その他は	mm), その他は
13	231	表4	注. $T_w$ : ウエブ厚, $T_f$ : フランジ厚	注. * $T_w$ : ウエブ厚, * $T_f$ : フランジ厚
14	255	17	作用している柱,	作用している柱

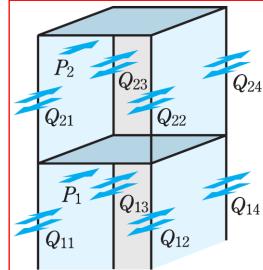
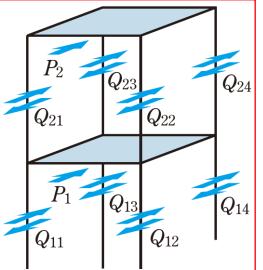
番号	訂正箇所 ページ 行		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
15	261	図32		
16	277	図5		
17	287	図2 左下 宮城県沖 地震11	(p.163 ~ 164)	(p.163 ~ 165)
18	304	2	「鉄筋コンクリート造配筋指針」	「鉄筋コンクリート造配筋指針・同解説」
19	316	左2	$M_A = -4 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_B = M_C = 4 \text{ kN}\cdot\text{m}$	$M_A = M_B = -4 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_C = 4 \text{ kN}\cdot\text{m}$
	316	左 17-18	$y = \frac{M_{AB}}{M_{AB} + M_{BA}} \times h$ <p><math>M_{AB}, M_{BA}</math>はそれぞれ、材端モーメントの絶対値とする。</p>	$y = \frac{M_{AB}}{M_{AB} + M_{BA}} \times h = 2.15 \text{ m}$ <p><math>M_{AB}, M_{BA}</math>はそれぞれ材端モーメントの絶対値と等しい。</p>

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
19 続き	316	左27	$M_{BC} = -20 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ,	$M_{BD} = -20 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ,
	316	左 38-40	(a) $M_{AB} = 10 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = M_{BC} = 20 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{CB} = 50 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{MAX} = 25 \text{ kN}\cdot\text{m}$ (C点より 2.25 m) 梁のせん断力 $Q_{BC} = 52.5 \text{ kN}$ , $Q_{CB} = -67.5 \text{ kN}$	(a) $M_{AB} = 10 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = 20 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BC} = -20 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{CB} = 50 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{MAX} = 25.94 \text{ kN}\cdot\text{m}$ (C点より 2.25 m) 梁のせん断力 $Q_B = 52.5 \text{ kN}$ , $Q_C = -67.5 \text{ kN}$
	316	左 42-43	梁の軸方向力 $N_{BD} = -7.5 \text{ kN}$ 柱の軸方向力 $N_{AB} = 52.5 \text{ kN}$	梁の軸方向力 $N_{BC} = -7.5 \text{ kN}$ 柱の軸方向力 $N_{AB} = -52.5 \text{ kN}$
	316	左 44-46	(b) $M_{AB} = 8 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = M_{BC} = 16 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{MAX} = 24 \text{ kN}\cdot\text{m}$ 梁のせん断力 $Q_{BC} = 20 \text{ kN}$ , $Q_{CB} = -20 \text{ kN}$	(b) $M_{AB} = 8 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = 16 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BC} = -16 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{MAX} = 24 \text{ kN}\cdot\text{m}$ 梁のせん断力 $Q_B = 20 \text{ kN}$ , $Q_C = -20 \text{ kN}$
	316	右 21-24	(c) $M_{AB} = 33.8 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = 67.5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $Q_B = 90 \text{ kN}$ , $Q_C = -90 \text{ kN}$ , $Q_{AB} = -26.7 \text{ kN}$ , $Q_{CD} = 26.7 \text{ kN}$ , $N_{AB} = N_{CD} = -90 \text{ kN}$ , $N_{BC} = -26.7 \text{ kN}$	(c) $M_{AB} = 33.8 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = 67.5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BC} = -67.5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $Q_B = 90 \text{ kN}$ , $Q_C = -90 \text{ kN}$ , $Q_{AB} = -26.7 \text{ kN}$ , $Q_{CD} = 26.7 \text{ kN}$ , $N_{AB} = N_{CD} = -90 \text{ kN}$ , $N_{BC} = -26.7 \text{ kN}$
	316	右25	(d) $M_{AB} = -22.5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = 15 \text{ kN}\cdot\text{m}$ ,	(d) $M_{AB} = -22.5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_{BA} = 15 \text{ kN}\cdot\text{m}$ , $M_C = 0$ ,
	316	右31	$N_{AB} = 22.5 \text{ kN}$ , $N_{CD} = -22.5 \text{ kN}$ , $Q_{B-C} = -30 \text{ kN}$	$N_{AB} = 22.5 \text{ kN}$ , $N_{CD} = -22.5 \text{ kN}$ , $Q_{BC} = -30 \text{ kN}$
	316	右 43-44	(4) $N_{AB} = 99 \text{ kN}$ , $N_{BC} = 30 \text{ kN}$ , $N_{CD} = 107 \text{ kN}$ , $N_{BE} = 49 \text{ kN}$ , $N_{DE} = -30 \text{ kN}$ , $N_{EF} = -99 \text{ kN}$	(4) $N_{BA} = 99 \text{ kN}$ , $N_{CB} = 30 \text{ kN}$ , $N_{CD} = -53.5 \text{ kN}$ , $N_{BE} = -49 \text{ kN}$ , $N_{DE} = -30 \text{ kN}$ , $N_{EF} = -99 \text{ kN}$
20	318	1列 10	あばら筋 ..... 185, 186	あばら筋 ..... 185

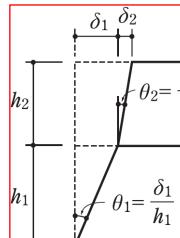
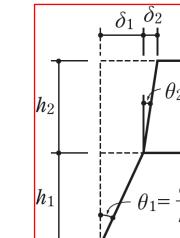
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
21	口絵1	右下の図 ⑤	❸風洞を用いた風の力を測る実験	❸風洞を用いた風による力を測る実験
22	7	27	構造模型の作成	構造模型の作製
23	10	図1 (c)	(c) 大スパン構造	(c) 大空間構造
24	25	図33		
25	28	17	棒AB上に垂直な力	棒ABに垂直な力
26	42	図18 (b)		
42	図18 (k) (l)			

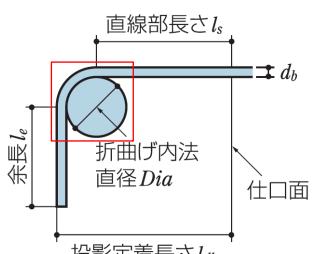
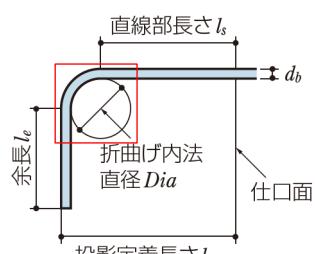
番号	訂正箇所 ページ		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	行			
27	51	8-10	<p><b>2せん断力①</b> 図3(a)の片持梁のA点に荷重<math>P_2</math>が働くているとき、B点に垂直方向に図に示した向きに反力<math>V_B</math>が生じて釣り合っている。</p>	<p><b>2せん断力①</b> 図3(a)の片持梁のA点に荷重<math>P_2</math>が垂直方向下向きに働いているとき、B点では垂直方向上向きに反力<math>V_B</math>が生じて釣り合っている。</p>
28	72	4-7 図1	<p><b>1 片持梁系ラーメン</b></p> <p>図1に示すような静定ラーメン②の部材に生じる力を求めることを、ここでは静定ラーメンを解くという。構造物の形が変わっても、部材に生じる力の求め方は、単純梁・片持梁の場合と同じである。</p>  <p>図1 静定ラーメン</p>	<p>図1に示すような静定ラーメン②の部材に生じる力を求めることを、ここでは静定ラーメンを解くという。構造物の形が変わっても、部材に生じる力の求め方は、単純梁・片持梁の場合と同じである。</p>  <p>(a) 片持梁系のラーメン (b) 単純梁系のラーメン (c) 3ピン式のラーメン</p> <p>図1 静定ラーメン</p> <p><b>1 片持梁系ラーメン</b></p>
29	96	11	$B_2$ を差し引いても	$B_2$ を差し引いて
30	104	図6		
31	106	27	<u>8</u> は、応力度-ひずみ度曲線の	<u>8(a)</u> は、応力度-ひずみ度曲線の

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
32	107	側注1	応力度とひずみ度が <u>比</u> 例	応力度とひずみ度が <u>比</u> 例する限度。
33	112	図2 (b)	$C = T = \frac{1}{2} \sigma_t \frac{h}{2} b$	$C = T = \frac{1}{2} \sigma_b \frac{h}{2} b$
34	113	12	$Z = \frac{I}{\frac{h}{2}}$ なので,	$Z = \frac{I}{\frac{h}{2}}$ なので,
35	117	25	断面の形によって <u>きまる</u> 係数	断面の形によって <u>決まる</u> 係数
36	133	ヒント	→ p.129 例題1,	→ p.129 問1,
37	136	5	組み合わせとして	組合せとして
38	136	図1 (c)	<p>(c) 反力 <math>V_A</math> を外力に置き換えた場合のたわみ</p> <p>外力<math>\delta_A</math>=反力<math>\delta_A</math>となれば、 A支点にはたわみは生じない。</p>	<p>(c) 反力 <math>V_A</math> を外力に置き換えた場合のたわみ</p> <p>外力<math>\delta_A</math>=反力<math>\delta_A</math>となれば、 A支点にはたわみは生じない。</p>
39	137	図2 (b)		
138		図5 (b)		

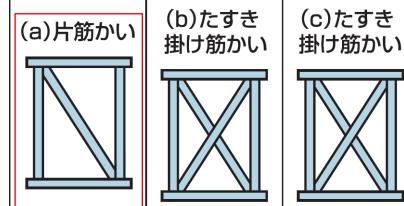
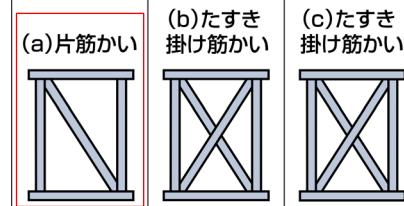
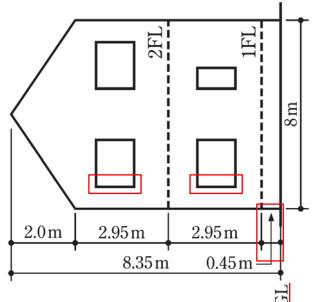
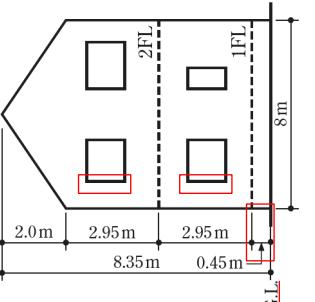
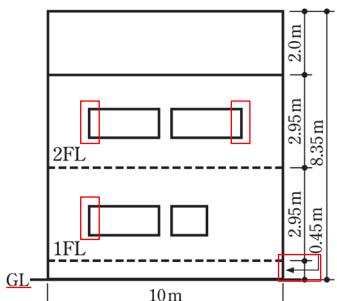
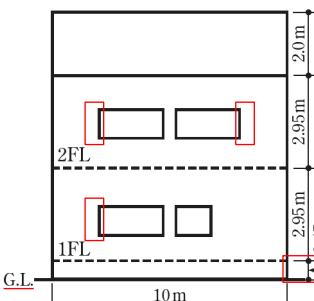
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
40	140	1	$M_{AB} = \frac{4EI}{l} \bar{\theta}_A + \frac{2EI}{l} \bar{\theta}_B \quad M_{BA} = \frac{4EI}{l} \bar{\theta}_B + \frac{2EI}{l} \bar{\theta}_A \quad (2)$	$M_{AB} = \frac{4EI}{l} \bar{\theta}_A + \frac{2EI}{l} \bar{\theta}_B \quad M_{BA} = \frac{4EI}{l} \bar{\theta}_B + \frac{2EI}{l} \bar{\theta}_A \quad (2)$
	140	5	$M_{AB} = 2EK_{AB}(2\bar{\theta}_A + \bar{\theta}_B) \quad M_{BA} = 2EK_{AB}(2\bar{\theta}_B + \bar{\theta}_A) \quad (3)$	$M_{AB} = 2EK_{AB}(2\bar{\theta}_A + \bar{\theta}_B) \quad M_{BA} = 2EK_{AB}(2\bar{\theta}_B + \bar{\theta}_A) \quad (3)$
41	146	18-20	$M_{AB} = M_{DC} = (10 - 80) = -70 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $M_{BA} = M_{CD} = (2 \times 10 - 80) = -60 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $M_{BC} = M_{CB} = 2(3 \times 10) = 60 \text{ kN}\cdot\text{m}$	$M_{AB} = M_{DC} = 1 \times (10 - 80) = -70 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $M_{BA} = M_{CD} = 1 \times (2 \times 10 - 80) = -60 \text{ kN}\cdot\text{m}$ $M_{BC} = M_{CB} = 2 \times (3 \times 10) = 60 \text{ kN}\cdot\text{m}$
42	146	図12	(b) Q-図 図 12 例題3 (M・Q・N-図) <sup>②</sup>	(b) Q-図 <sup>②</sup> 図 12 例題3 (M・Q・N-図)-
43	147	11	固定し図(e), 荷重を加えて変形のようすを見る (図(f), (g))。	固定し (図(e)), 荷重を加えて変形のようすを見る (図(f), (g))。
44	156	8	筆算や電子式卓上計算機など	筆算や電卓など
45	156	11	略算法 <sup>①</sup>	略算法
	156	12	略算法	略算法 <sup>①</sup>
46	157	側注1		
47	158	19	問 6 問2 (p.147) に示すラーメンをD値法で解け。	問 6 p.147 問2(a) に示すラーメンをD値法で解け。

番号	訂正箇所 ページ	現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
			行
48	159	図1	<p>図1 水平力がかかる柱の曲げモーメント (柱のM-図)</p> <p><math>Q_{AD}, Q_{BE}, Q_{CF}</math>: 柱にかかるせん断力  <math>h_1 \sim h_3</math>: 反曲点高さ  <math>y_1 \sim y_3 = \frac{h_1}{H} \sim \frac{h_3}{H}</math>: 反曲点高比      柱と梁の剛比は等しいものとする。</p>
			<p>図1 水平力がかかる柱の曲げモーメント (柱のM-図)</p> <p><math>Q_{AD}, Q_{BE}, Q_{CF}</math>: 柱にかかるせん断力  <math>h_1 \sim h_3</math>: 反曲点高さ  <math>y_1 \sim y_3 = \frac{h_1}{H} \sim \frac{h_3}{H}</math>: 反曲点高比      柱と梁の剛比は等しいものとする。</p>
49	159	4	(p.156図30(b)参照)。
50	161	7	建築物 <u>が</u> より安全で
51	165	図7 (a)	(a) 鞣性指向型の性質
	177	側注2	② → p.165図7(a)靣性指向型の性質
52	166	表1	$G + P + W + 0.35S$
			$G + P + 0.35S + W$
53	166	14	壁材などの <u>仕上げ</u>
	252	14	仕上げ材の種類により
	282	図9 (2ヶ所)	床仕上げ材
			(2ヶ所) 床仕上材

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
54	174	3	計算①と構造規定	計算①とよばれる許容応力度計算と構造規定
55	174	側注2		
56	175	側注4	→p.225 例題3	→p.224～225 例題3
57	178	10	保有水平耐力が	保有水平耐力 $Q_u$ が
58	178	14	塑性ヒンジができる	塑性ヒンジ①ができる
	178	側注追加	(8行目の側注欄に追加)	① →p.176
59	178	17	端部を壁	端部と壁
60	181	表2	SD295A およびB	SD295
	214	表8	SD295A SD295B SD345	SD295 SD345

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
61	192	図4	(各2ヶ所 計6ヶ所)	(各2ヶ所 計6ヶ所)
	192	図5	$\underline{l'_x}$	$\underline{l'_x}$
	192	21		
	253	表	$l_b/\underline{i'_y} = 4.16 \times 10^3 / (4.60 \times 10) = 90.4$	$l_b/\underline{i'_y} = 4.16 \times 10^3 / (4.60 \times 10) = 90.4$
	304	付7 上図	(7ヶ所) $\underline{l'_x}$	(7ヶ所) $\underline{l'_x}$
	304	計算式	(4ヶ所) $\underline{l'^3_x}$	(4ヶ所) $\underline{l'^3_x}$
304	計算式	(2ヶ所)	$\underline{l'^2_x}$	(2ヶ所) $\underline{l'^2_x}$
	306 307	表 上表	(各2ヶ所 計4ヶ所) $\underline{i'_y^{***}}$ $\eta = \frac{\underline{i'_y h}}{A_f^{***}}$ [ $\times 10\text{mm}$ ]	(各2ヶ所 計4ヶ所) $\underline{i'^{***}_y}$ $\eta = \frac{\underline{i'_y h}}{A_f^{***}}$ [ $\times 10\text{mm}$ ]
62	201	表	長期 + <u>水平時</u> 長期で引張を受ける	長期 + <u>水平荷重時</u> 長期で引張りを受ける
63	213	図26 (a)		
64	217	図30	(2ヶ所) <u>G.L.</u>	(2ヶ所) <u>G.L.</u>
65	219	表	$= 2.2 \times 2.2 \times 1.5 \times 20 + 11.5 \times (5+4)$	$= 11.5 \times (5+4) + 20 \times 1.5 \times 2.2 \times 2.2$
66	226	16	(1) ~ (4) の問題	(1) ~ (6) の問題
67	231	14	山形断面がある。	山形断面がある (図4)。

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))	
	ページ	行			
68	234	12	<b>積載荷重</b>		
69	238	図6	<p>(公式)</p> $V_A = V_E = \frac{w_G l}{2}$ $H_A = H_E = \frac{w_G l^2}{32} \times \frac{8h + 5f}{h^2(k+3) + f(3h+f)}$ <p>ここに,</p> $k = \frac{K_2}{K_1}, \quad K_1 = \frac{I_1}{h}, \quad K_2 = \frac{I_2}{S}$ <p>図6 例題5</p>		
70	242	3	(筋かい❶構造)		
71	242	6	また, ト拉斯を		
72	246	10	<b>板幅と板厚の比(幅厚比)</b>		
73	259	表	$\frac{D}{6} + \frac{d_t}{3} \boxed{\text{[mm]}}$ <p>550/6 + 50/3 = 108 &lt; e した がって, 式(9)により検討</p>		
74	264	3	注意する (図34)。		
75	266	図1(a)	<p>②ロール成形鋼管 (BCR)      ③プレス成形鋼管 (BCP)</p>		
76	271	表1	(H12建設省告示第1452号)		
			(平成12年建設省告示第1452号)		

番号	訂正箇所 ページ	行	現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))															
				(a) 土蔵造の建築物その他これに類する壁の重量がとくに大きい建築物	(b) (a)の建築物以外の建築物で屋根を金属板、石板、木板その他これらに類する軽い材料でふいたもの	(c) (a), (b)以外の建築物													
77	272	表2	<table border="1"> <tr> <td>( ) 内は柱間隔10m以上、学校、劇場などの場合</td> <td>(1) 土蔵造の建築物その他これに類する壁の重量がとくに大きい建築物</td> <td>(2) (1)の建築物以外の建築物で屋根を金属板、石板、木板その他これらに類する軽い材料でふいたもの</td> <td>(3) (1), (2)以外の建築物</td> </tr> <tr> <td>最上階や平屋建ての柱</td><td><math>\frac{1}{25} \left( \frac{1}{22} \right)</math>以上</td><td><math>\frac{1}{33} \left( \frac{1}{30} \right)</math>以上</td><td><math>\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)</math>以上</td> </tr> <tr> <td>その他の階の柱</td><td><math>\frac{1}{22} \left( \frac{1}{20} \right)</math>以上</td><td><math>\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)</math>以上</td><td><math>\frac{1}{28} \left( \frac{1}{22} \right)</math>以上</td> </tr> </table> <p>これらを遵守すると、一般的には、有効細長比は150以下となる。 なお、3階建ての場合は、柱の小径は135mm以上必要である。</p>	( ) 内は柱間隔10m以上、学校、劇場などの場合	(1) 土蔵造の建築物その他これに類する壁の重量がとくに大きい建築物	(2) (1)の建築物以外の建築物で屋根を金属板、石板、木板その他これらに類する軽い材料でふいたもの	(3) (1), (2)以外の建築物	最上階や平屋建ての柱	$\frac{1}{25} \left( \frac{1}{22} \right)$ 以上	$\frac{1}{33} \left( \frac{1}{30} \right)$ 以上	$\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)$ 以上	その他の階の柱	$\frac{1}{22} \left( \frac{1}{20} \right)$ 以上	$\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)$ 以上	$\frac{1}{28} \left( \frac{1}{22} \right)$ 以上				
( ) 内は柱間隔10m以上、学校、劇場などの場合	(1) 土蔵造の建築物その他これに類する壁の重量がとくに大きい建築物	(2) (1)の建築物以外の建築物で屋根を金属板、石板、木板その他これらに類する軽い材料でふいたもの	(3) (1), (2)以外の建築物																
最上階や平屋建ての柱	$\frac{1}{25} \left( \frac{1}{22} \right)$ 以上	$\frac{1}{33} \left( \frac{1}{30} \right)$ 以上	$\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)$ 以上																
その他の階の柱	$\frac{1}{22} \left( \frac{1}{20} \right)$ 以上	$\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)$ 以上	$\frac{1}{28} \left( \frac{1}{22} \right)$ 以上																
				最上階や平屋建ての柱	$\frac{1}{25} \left( \frac{1}{22} \right)$ 以上	$\frac{1}{33} \left( \frac{1}{30} \right)$ 以上	$\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)$ 以上												
				その他の階の柱	$\frac{1}{22} \left( \frac{1}{20} \right)$ 以上	$\frac{1}{30} \left( \frac{1}{25} \right)$ 以上	$\frac{1}{28} \left( \frac{1}{22} \right)$ 以上												
				<p>注. 1) 参照として ( ) 内には柱間隔10m以上、学校、劇場などの場合を示す。            2) これらを遵守すると、一般的には、有効細長比は150以下となる。            なお、3階建ての場合は、柱の小径は135mm以上必要である。</p>															
78	273	7-8	<p>① 耐力壁の両側に取り付く柱の柱頭・柱脚接合部が、耐力壁より先に破壊せず、接合部より先に耐力壁が壊れる❶。</p>	<p>① 耐力壁の両側に取り付く柱の柱頭・柱脚接合部が、耐力壁より先に破壊せず、接合部より先に耐力壁が壊れる❶。</p>															
79	274	表2																	
80	276	図3 右																	
	276	図3 左下																	

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
81	280	6	<u>N</u> 値法を用いる場合,	<u>N</u> 値計算法を用いる場合,
82	281	1	平屋建	平屋建て
83	281	図8	<p>Y方向 45×90 +構造用合板 片筋かい この柱の柱脚の N値を求める X方向 30×90 たすき掛け筋かい</p>	<p>y方向 45×90 +構造用合板 片筋かい この柱の柱脚の N値を求める x方向 30×90 たすき掛け筋かい</p>
84	283	図10	<p>120mm以上 300mm以上 D10またはφ9以上 D13以上 根入れ深さ 240mm以上 かつ 凍結深度より も深くする 底盤厚さ 150mm以上 捨てコンクリート (50mm~60mm) 割石 換気口 (間隔: 5m以内 面積: 300cm<sup>2</sup>以上) アンカーボルト (間隔: 2.7m以内 太さ: 13mm以上) 布基礎</p>	<p>120mm以上 300mm以上 D10またはφ9以上 D13以上 根入れ深さ 240mm以上 かつ 凍結深度より も深くする 底盤厚さ 150mm以上 捨てコンクリート (50mm~60mm) 割石 換気口 (間隔: 5m以内 面積: 300cm<sup>2</sup>以上) アンカーボルト (間隔: 2.7m以内 太さ: 13mm以上) 布基礎</p>
85	284	図1 右上	G.I.	G.I.
	284	図1 左下	G.L.	G.L.
86	289	側注2	$T_n = 2\pi \sqrt{\frac{M}{K}} = 2\pi \sqrt{\frac{nm}{k}}$	$T_n = 2\pi \sqrt{\frac{M}{K}} = 2\pi \sqrt{\frac{nm}{k}}$

番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
87	295	図2	  	 
88	318	2列 33-34	拘束効果 ..... 186 <span style="border: 2px solid red; padding: 2px;">剛度 ..... 140</span>	拘束効果 ..... 186 <span style="border: 2px solid red; padding: 2px;">剛体 ..... 92</span> 剛度 ..... 140