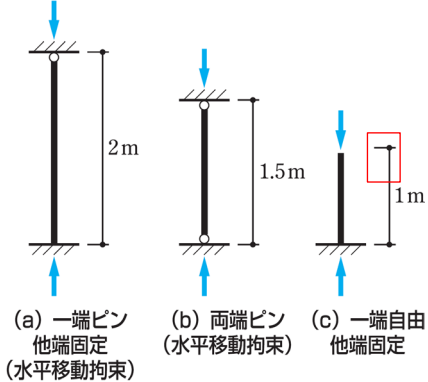
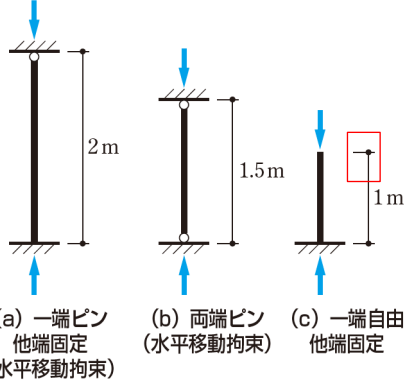
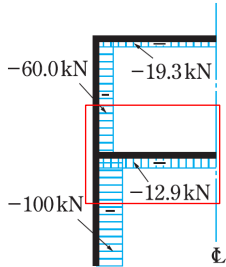
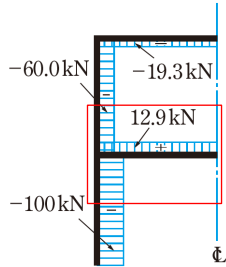
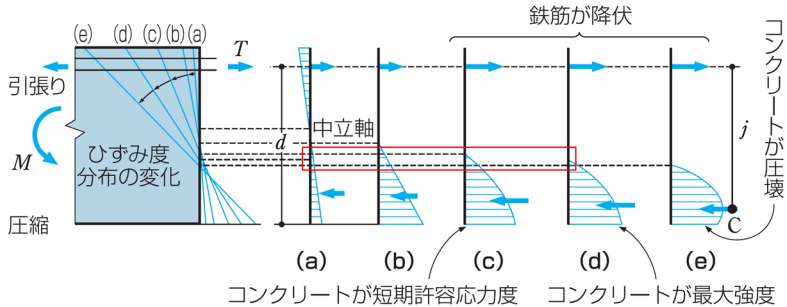
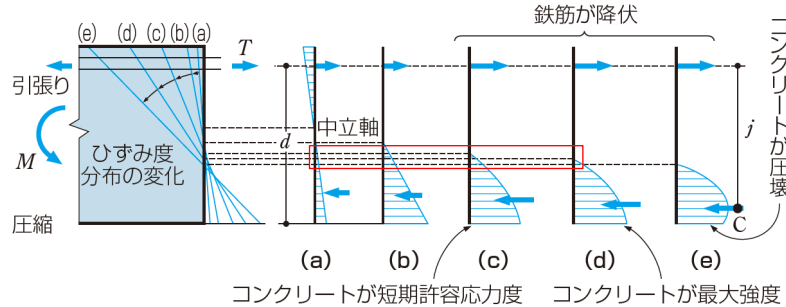
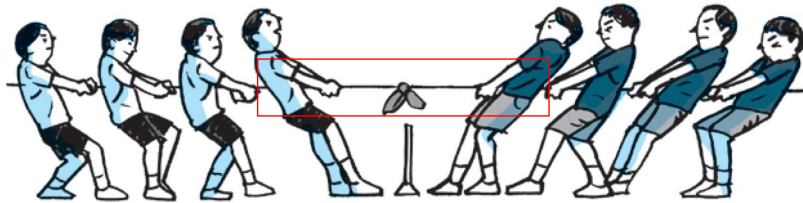
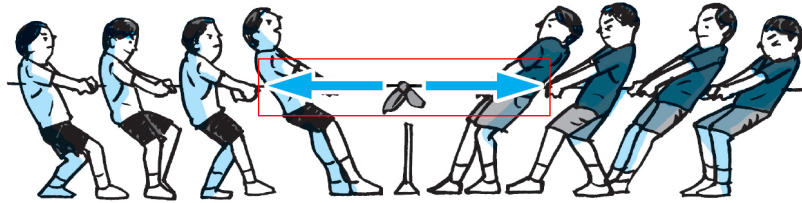
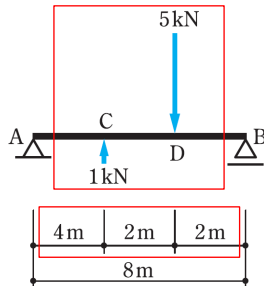
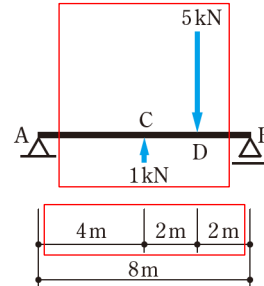
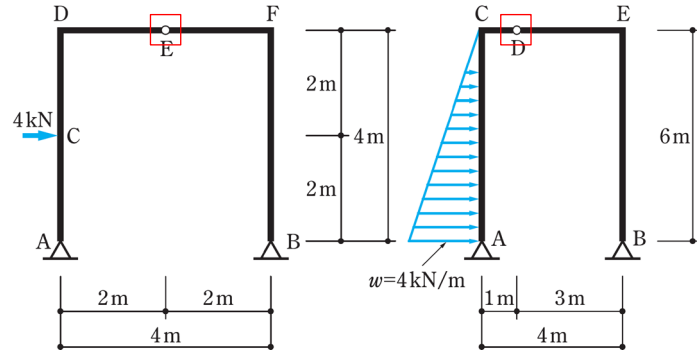
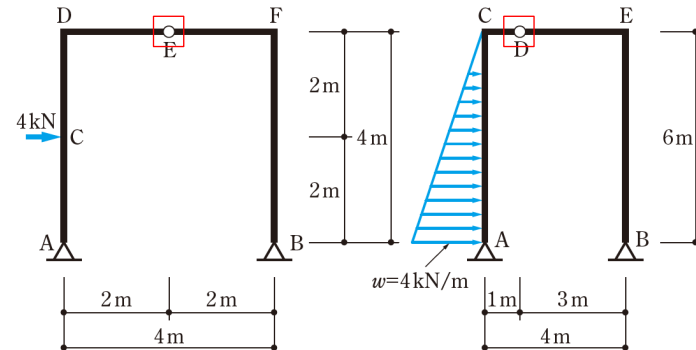


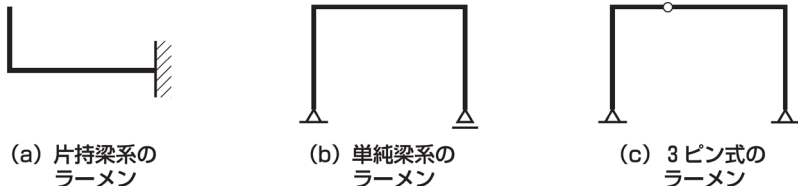
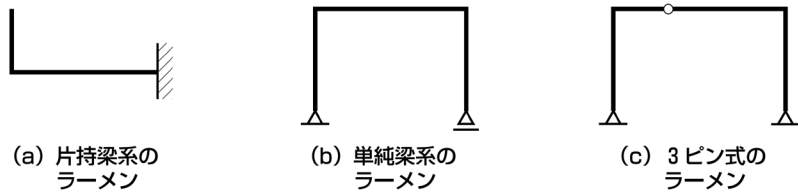
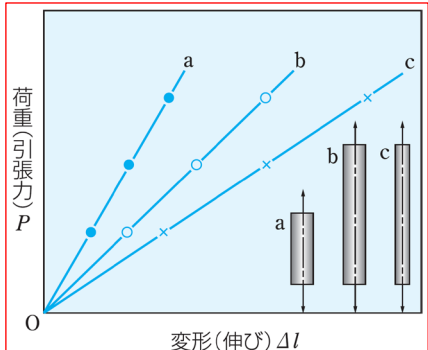
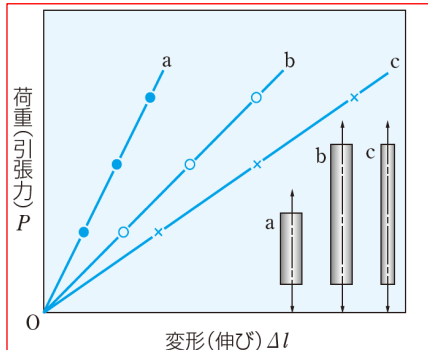
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
1	54	17	図6(b)～(g)には	図6(b), (d), (e), (g)には
2	66	13	各力を求める,	各力を求める。
3	121	図12	 <p>(a) 一端ピン 他端固定 (水平移動拘束)</p> <p>(b) 両端ピン (水平移動拘束)</p> <p>(c) 一端自由 他端固定</p>	 <p>(a) 一端ピン 他端固定 (水平移動拘束)</p> <p>(b) 両端ピン (水平移動拘束)</p> <p>(c) 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	<div>剛度 ($K = I/\ell$) $900 \times 10^3 \text{ mm}^3$</div>	<div>剛度 ($K = I/\ell$) $90 \times 10^4 \text{ mm}^3$</div>
6	153	図23	<div>解放モーメント FEMの総和$\times(-1)$</div> <div>60.0</div> <div>20.0</div> <div>4.00</div> <div>-1.34</div> <div>4</div> <div>解放モーメント 到達モーメントの 総和$\times(-1)$</div>	<div>解放モーメント FEMの総和$\times(-1)$</div> <div>60.0</div> <div>-20.0</div> <div>4.00</div> <div>-1.34</div> <div>4</div> <div>解放モーメント 到達モーメントの 総和$\times(-1)$</div>

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_I	M_I
10	168	側注2	→p.297	→p.299
11	184	図6		
12	190	2	mm) <u>その他は</u>	mm), <u>その他は</u>
13	231	表4	注. T_w : ウェブ厚, T_f : フランジ厚	注. $*T_w$: ウェブ厚, $*T_f$: フランジ厚
14	255	17	作用している <u>柱</u> ,	作用している <u>柱</u>

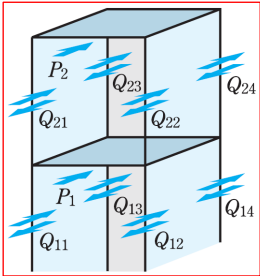
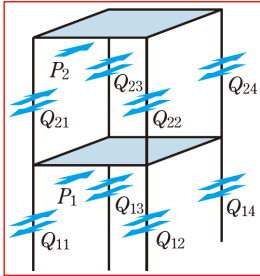
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
15	261	図32		
16	277	図5		
17	287	図2 左下 宮城県沖 地震11	(p.163 ~ 164)	(p.163 ~ 165)
18	304	2	「鉄筋コンクリート造配筋指針」	「鉄筋コンクリート造配筋指針・同解説」
19	316	左2	$\underline{M_A} = -4\text{ kN}\cdot\text{m}, \underline{M_B} = \underline{M_C} = 4\text{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

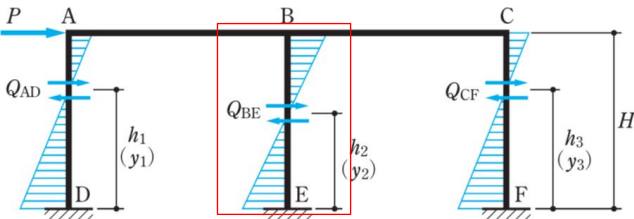
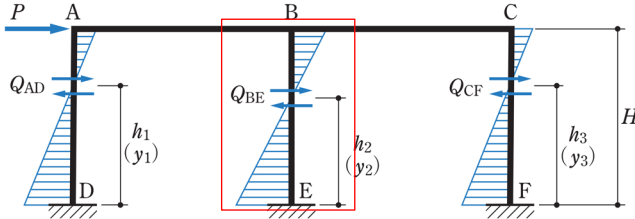
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
19 続き	316	左27	$M_{BC} = -20 \text{ kN}\cdot\text{m},$	$M_{BD} = -20 \text{ kN}\cdot\text{m},$
	316	左 38-40	(a) $M_{AB} = 10 \text{ kN}\cdot\text{m}, M_{BA} = M_{BC} = 20 \text{ kN}\cdot\text{m}, M_{CB} = 50 \text{ kN}\cdot\text{m}, M_{MAX} = 25 \text{ kN}\cdot\text{m}$ (C点より2.25m) 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2.25m) 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	$N_{AB} = 22.5 \text{ kN}, N_{CD} = -22.5 \text{ kN}, Q_{B\sim C} = -30 \text{ kN}$	$N_{AB} = 22.5 \text{ kN}, N_{CD} = -22.5 \text{ kN}, Q_{BC} = -30 \text{ kN}$
	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

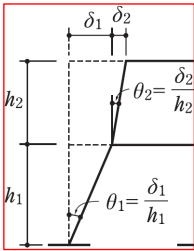
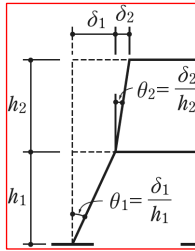
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
21	口絵1	右下の図⑤	⑤ 風洞を用いた風の <u>力</u> を測る実験	⑤ 風洞を用いた風による <u>力</u> を測る実験
22	7	27	構造模型の <u>作成</u>	構造模型の <u>作製</u>
23	10	図1(c)	(c) 大 <u>スパン</u> 構造	(c) 大 <u>空間</u> 構造
24	25	図33		
25	28	17	棒 <u>AB</u> 上に垂直な力	棒 <u>AB</u> に垂直な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

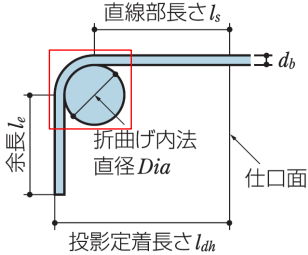
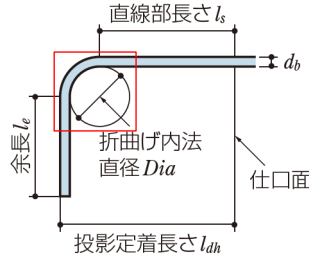
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
27	51	8-10	<p>2 せん断力^③</p> <p>図3(a)の片持梁のA点に荷重P_2が働いているとき、B点に垂直方向に図に示した向きに反力V_Bが生じて釣り合っている。</p>	<p>2 せん断力^③</p> <p>図3(a)の片持梁のA点に荷重P_2が垂直方向下向きに働いているとき、B点では垂直方向上向きに反力V_Bが生じて釣り合っている。</p>
28	72	4-7 図1	<p>1 片持梁系ラーメン</p> <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>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>1 片持梁系ラーメン</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	 <p>荷重(引張力) P</p> <p>変形(伸び) Δl</p>	 <p>荷重(引張力) P</p> <p>変形(伸び) Δl</p>
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

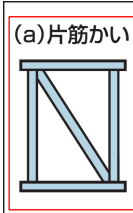


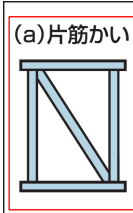


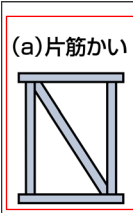


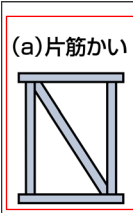


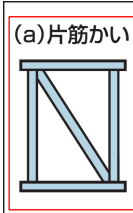


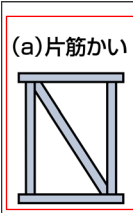


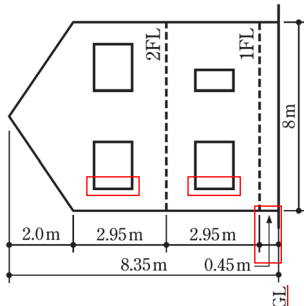
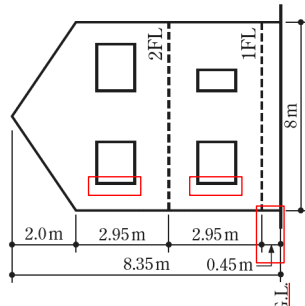
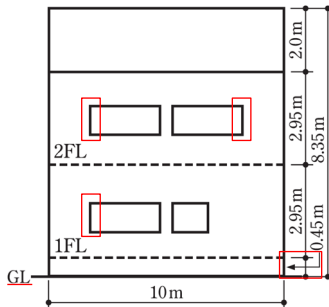
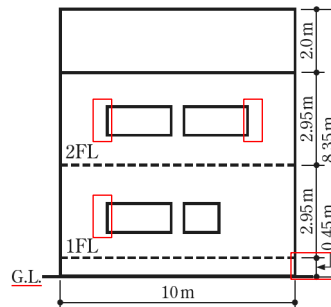
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
32	107	側注1	応力度とひずみ度が <u>比</u> <u>例</u>	応力度とひずみ度が <u>比</u> <u>例する限度</u> 。
33	112	図2 (b)	$C = T = \frac{1}{2} \underline{\sigma_t} \frac{h}{2} b$	$C = T = \frac{1}{2} \underline{\sigma_b} \frac{h}{2} b$
34	113	12	$Z = \frac{I}{\underline{\frac{h}{2}}}$ なので、	$Z = \frac{I}{\underline{\frac{h}{2}}}$ 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 <u>例題</u> 1,	→p.129 <u>問</u> 1,
37	136	5	<u>組み合わせ</u> として	<u>組合せ</u> として
38	136	図1 (c)		
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	$M_{AB} = \frac{4EI}{l} \overline{\theta}_A + \frac{2EI}{l} \overline{\theta}_B \quad M_{BA} = \frac{4EI}{l} \overline{\theta}_B + \frac{2EI}{l} \overline{\theta}_A \quad (2)$	$M_{AB} = \frac{4EI}{l} \overline{\theta}_A + \frac{2EI}{l} \overline{\theta}_B \quad M_{BA} = \frac{4EI}{l} \overline{\theta}_B + \frac{2EI}{l} \overline{\theta}_A \quad (2)$
	140	5	$M_{AB} = 2EK_{AB}(2\overline{\theta}_A + \overline{\theta}_B) \quad M_{BA} = 2EK_{AB}(2\overline{\theta}_B + \overline{\theta}_A) \quad (3)$	$M_{AB} = 2EK_{AB}(2\overline{\theta}_A + \overline{\theta}_B) \quad M_{BA} = 2EK_{AB}(2\overline{\theta}_B + \overline{\theta}_A) \quad (3)$
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	<p>(b) Q-図—</p> <p>図12 例題3 ($M \cdot Q \cdot N$-図)^②</p>	<p>(b) Q-図^②</p> <p>図12 例題3 ($M \cdot Q \cdot N$-図)—</p>
43	147	11	固定し図(e), 荷重を加えて変形の様子を見る (図(f), (g))。	固定し (図(e)), 荷重を加えて変形の様子を見る (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 12	<p>略算法^①</p> <p>略算法</p>	<p>略算法</p> <p>略算法^①</p>
46	157	側注1		
47	158	19	<p>問 6 問2 (p.147) に示すラーメンを D 値法で解け。</p>	<p>問 6 p.147問2(a)に示すラーメンを D 値法で解け。</p>

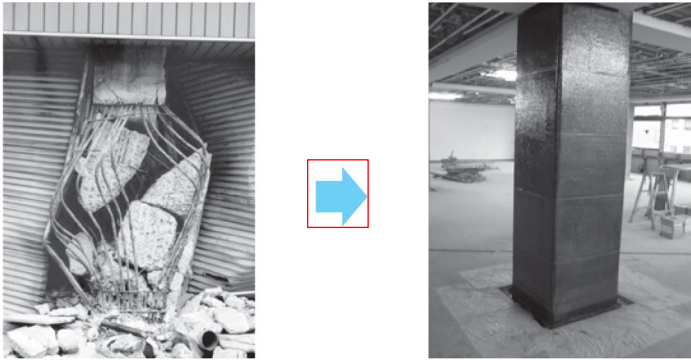
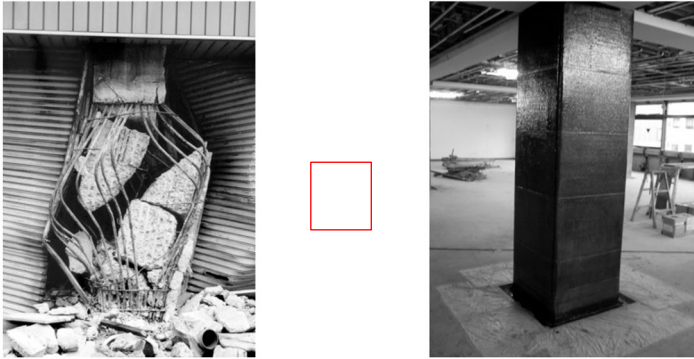
番号	訂正箇所		現在の供給本内容(令和6年度以降に修正前に戻った箇所(誤った内容))	令和5年度供給本内容(訂正申請通りに修正した箇所(正しい内容))
	ページ	行		
48	159	図1	 <p> Q_{AD}, Q_{BE}, Q_{CF}: 柱にかかるせん断力 $h_1 \sim h_3$: 反曲点高さ $y_1 \sim y_3 = \frac{h_1}{H} \sim \frac{h_3}{H}$: 反曲点高比 柱と梁の剛比は等しいものとする。 </p> <p>図1 水平力がかかる柱の曲げモーメント (柱のM-図)</p>	 <p> Q_{AD}, Q_{BE}, Q_{CF}: 柱にかかるせん断力 $h_1 \sim h_3$: 反曲点高さ $y_1 \sim y_3 = \frac{h_1}{H} \sim \frac{h_3}{H}$: 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>
49	159	4	(p.156 図30(b)参照)。	(p.156 図30(a), (b)参照)。
50	161	7	建築物がより安全で	建築物のより安全で
51	165	図7(a)	(a) 靱性指向型の性質	(a) 建築物の性質
	177	側注2	② → p.165 図7(a) 靱性指向型の性質	② → p.165 図7(a) 建築物の性質
52	166	表1	$G + P + W + 0.35 S$	$G + P + 0.35 S + W$
53	166	14	壁材などの仕上げ	壁材などの仕上
	252	14	仕上げ材の種類により	仕上材の種類により
	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 ^① ができて	塑性ヒンジ ^① ができて
	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	$\underline{l_b/i'_x}=4.16\times 10^3/(4.60\times 10)=90.4$	$\underline{l_b/i'_x}=4.16\times 10^3/(4.60\times 10)=90.4$
	304	付7 上図	(7ヶ所) $\underline{l'_x}$	(7ヶ所) $\underline{l'_x}$
	304	計算式	(4ヶ所) $\underline{l'_x}^3$	(4ヶ所) $\underline{l'_x}^3$
	304	計算式	(2ヶ所) $\underline{l'_x}^2$	(2ヶ所) $\underline{l'_x}^2$
62	306 307	表 上表	(各2ヶ所 計4ヶ所) $\underline{i'_y}^{**} \quad \underline{i'_y}^h$ $\eta=\frac{A_j^{***}}{A_j}$ [×10mm]	(各2ヶ所 計4ヶ所) $\underline{i'_y}^{**} \quad \underline{i'_y}^h$ $\eta=\frac{A_j^{***}}{A_j}$ [×10mm]
	201	表	長期 + <u>水平時</u> 長期で <u>引張</u> を受ける	長期 + <u>水平荷重時</u> 長期で <u>引張り</u> 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	$\underline{=2.2\times 2.2\times 1.5\times 20+11.5\times (5+4)}$	$\underline{=11.5\times (5+4)+20\times 1.5\times 2.2\times 2.2}$
66	226	16	(1) ~ (4) の問題	(1) ~ (6) の問題
67	231	14	山形断面が <u>ある</u> 。	山形断面が <u>ある</u> (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																										
77	272	表2	<table><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>$\frac{1}{25} \left(\frac{1}{22} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{33} \left(\frac{1}{30} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{30} \left(\frac{1}{25} \right)$ 以上</td></tr><tr><td>その他の階の柱</td><td>$\frac{1}{22} \left(\frac{1}{20} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{30} \left(\frac{1}{25} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{28} \left(\frac{1}{22} \right)$ 以上</td></tr></table> <p>これらを守ると、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	<table><tr><td></td><td>(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</td><td>(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</td><td>(c) (a)、(b)以外の建築物</td></tr><tr><td>最上階や平屋建ての柱</td><td>$\frac{1}{25} \left(\frac{1}{22} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{33} \left(\frac{1}{30} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{30} \left(\frac{1}{25} \right)$ 以上</td></tr><tr><td>その他の階の柱</td><td>$\frac{1}{22} \left(\frac{1}{20} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{30} \left(\frac{1}{25} \right)$ 以上</td><td>$\frac{1}{28} \left(\frac{1}{22} \right)$ 以上</td></tr></table> <p>注. 1) 参考として () 内には柱間隔10m以上、学校、劇場などの場合を示す。 2) これらを守ると、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>		(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	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																									
	(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																									
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																									
78	273	7-8	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①。	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①。																								
79	274	表2	<table><tr><td>(a)片筋かい</td><td>(b)たすき掛け筋かい</td><td>(c)たすき掛け筋かい</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td></tr></table>	(a)片筋かい	(b)たすき掛け筋かい	(c)たすき掛け筋かい				<table><tr><td>(a)片筋かい</td><td>(b)たすき掛け筋かい</td><td>(c)たすき掛け筋かい</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td></tr></table>	(a)片筋かい	(b)たすき掛け筋かい	(c)たすき掛け筋かい															
(a)片筋かい	(b)たすき掛け筋かい	(c)たすき掛け筋かい																										
																												
(a)片筋かい	(b)たすき掛け筋かい	(c)たすき掛け筋かい																										
																												
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値法</u> を用いる場合,	<u>N値計算法</u> を用いる場合,
82	281	1	<u>平屋建</u>	<u>平屋建て</u>
83	281	図8		
84	283	図10		
85	284	図1 右上	<u>G.L</u>	<u>G.L</u>
	284	図1 左下	<u>G.L</u>	<u>G.L</u>
86	289	側注2	$T_n = 2\pi \sqrt{\frac{M}{K}} = 2\pi \sqrt{\frac{\frac{nm}{k}}{n}}$	$T_n = 2\pi \sqrt{\frac{M}{K}} = 2\pi \sqrt{\frac{\frac{nm}{k}}{n}}$

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 剛度……………140	拘束効果……………186 剛体……………92 剛度……………140