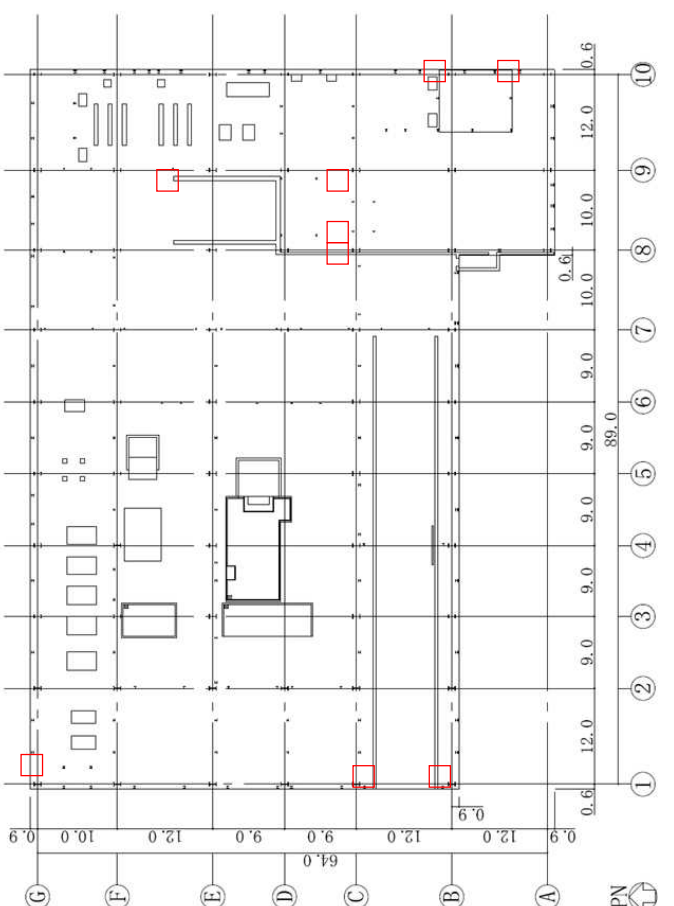
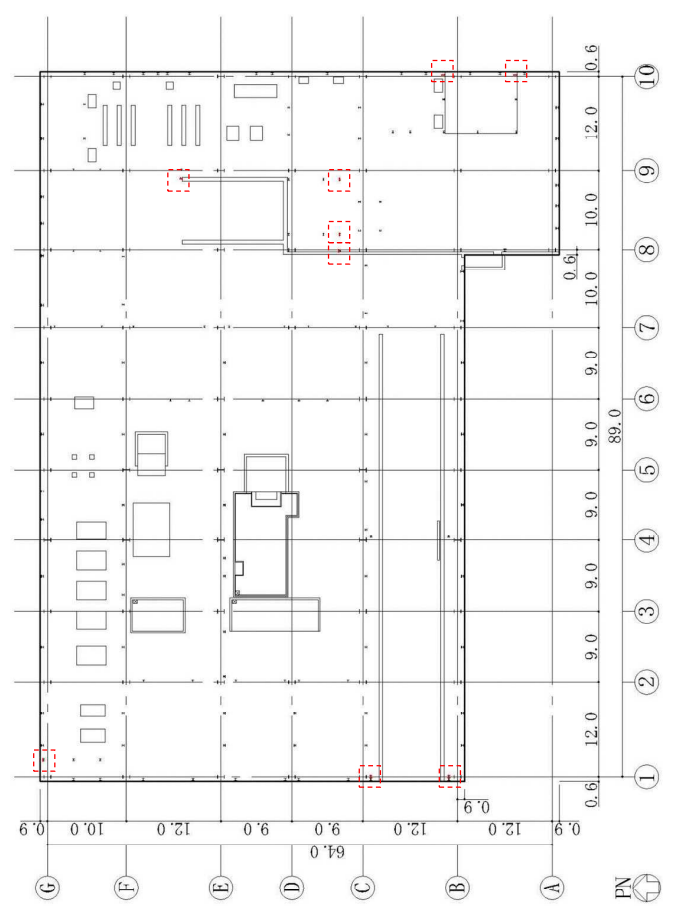


福島第一原子力発電所 特定原子力施設に係る実施計画変更比較表（第Ⅱ章 2.46 減容処理設備）

変 更 前	変 更 後	変 更 理 由
<p>2.46 減容処理設備</p> <p>(中略)</p> <p style="text-align: right;">添付資料-11</p> <p style="text-align: center;">火災防護に関する説明書並びに消火設備の取付箇所を明示した図面</p> <p>(中略)</p> <p>(1) 火災検出設備</p> <p>火災検出設備は熱感知器及び煙感知器を設置する。また、火災検出設備は外部電源喪失時に機能を失わないよう電池を内蔵した設計とする。</p> <p>(中略)</p>	<p>2.46 減容処理設備</p> <p>(中略)</p> <p style="text-align: right;">添付資料-11</p> <p style="text-align: center;">火災防護に関する説明書並びに消火設備の取付箇所を明示した図面</p> <p>(中略)</p> <p>(1) 火災検出設備</p> <p>火災検出設備は熱感知器、煙感知器又は炎感知器を設置する。また、火災検出設備は外部電源喪失時に機能を失わないよう電池を内蔵した設計とする。</p> <p>(中略)</p>	<p>火災検出設備の感知器の追加</p>

変更前	変更後	変更理由
<p style="text-align: right;">添付資料-13</p> <p style="text-align: center;">減容処理建屋の構造強度に関する検討結果</p> <p>1. 建屋の耐震性評価 1.1 評価方針 (中略)</p>  <p style="text-align: center;">添付資料-13では、G.L. ±0.0m=T.P. 33.0m (※) とする。 (※) 2019年8月の実施した測量結果による。</p> <p>図-1 1階平面図 (G.L.+0.3) (単位:m)</p>	<p style="text-align: right;">添付資料-13</p> <p style="text-align: center;">減容処理建屋の構造強度に関する検討結果</p> <p>1. 建屋の耐震性評価 1.1 評価方針 (中略)</p>  <p style="text-align: center;">添付資料-13では、G.L. ±0.0m=T.P. 33.0m (※) とする。 (※) 2019年8月の実施した測量結果による。</p> <p>図-1 1階平面図 (G.L.+0.3) (単位:m)</p>	<p>サポート用部材追加に伴う変更</p>

変更前

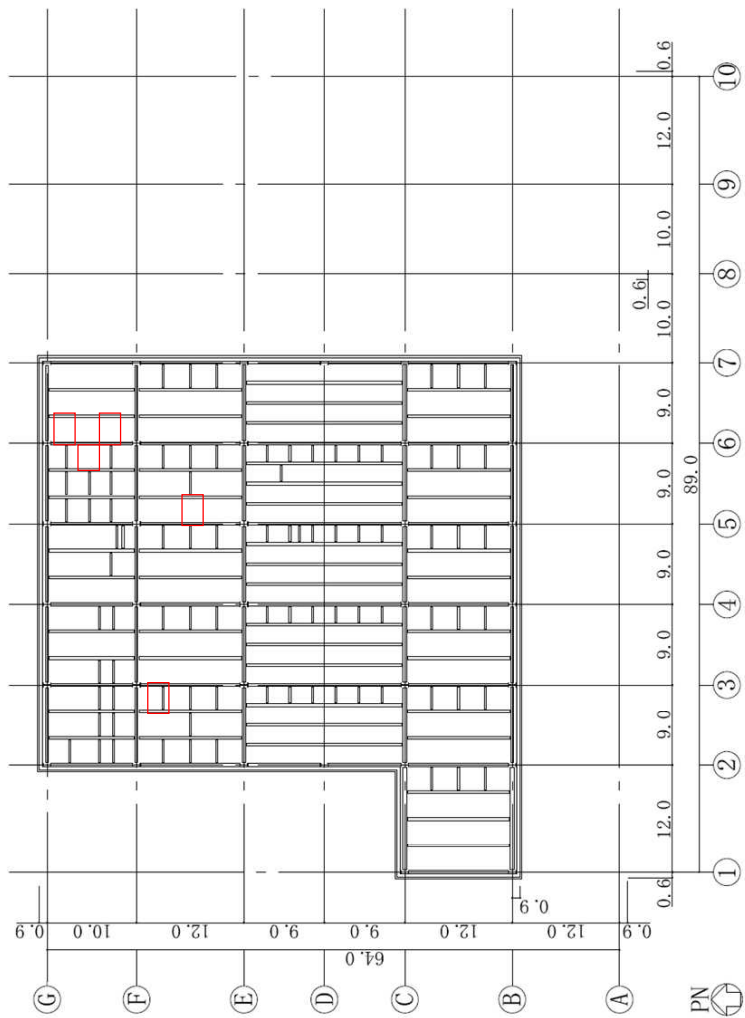


図-2 屋上階平面図 (G.L. +12.3) (単位 : m)

変更後

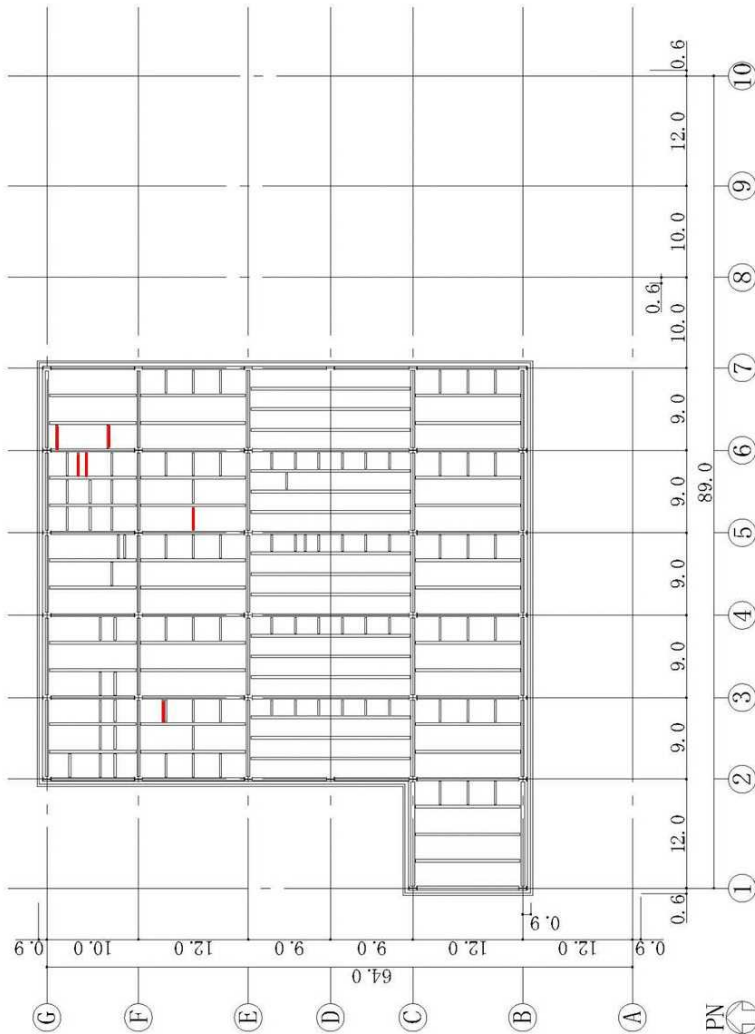


図-2 屋上階平面図 (G.L. +12.3) (単位 : m)

変更理由

サポート用部材追加に伴う変更

変更前

変更後

変更理由

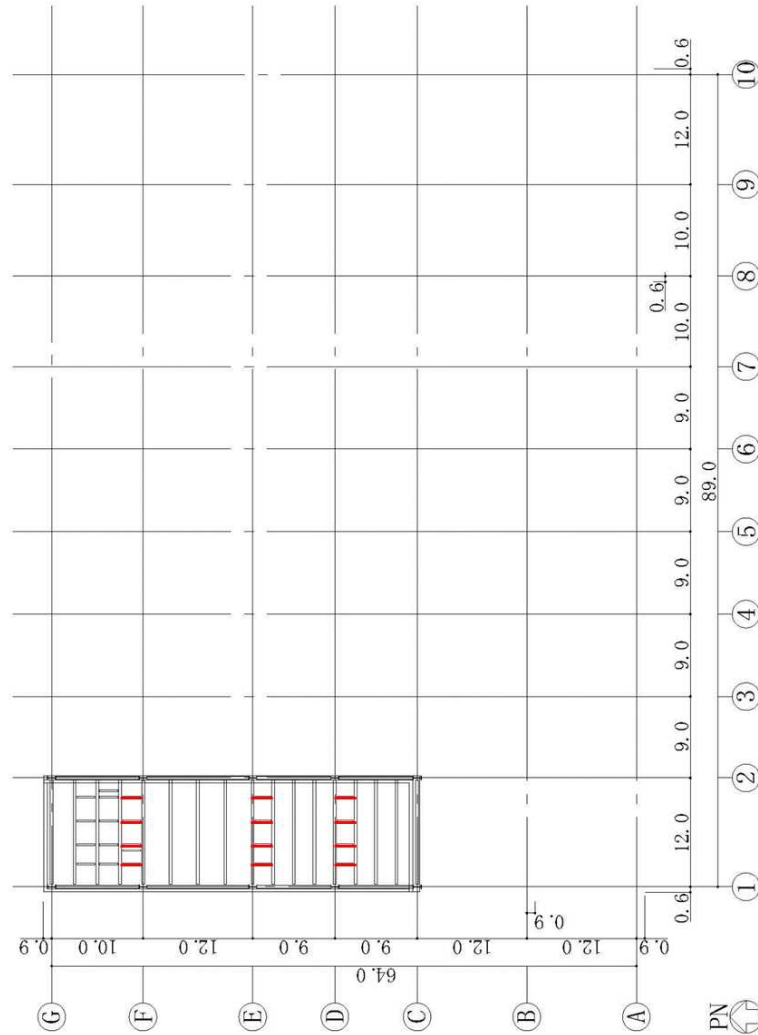
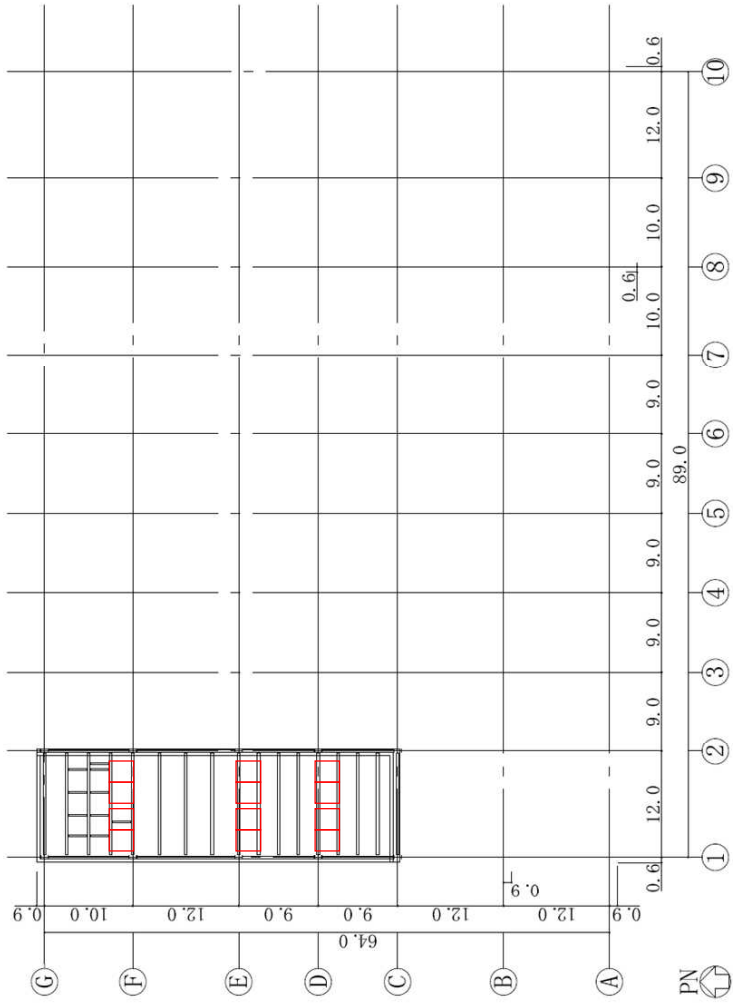


図-3 屋上階平面図 (G.L.+10.3) (単位 : m)

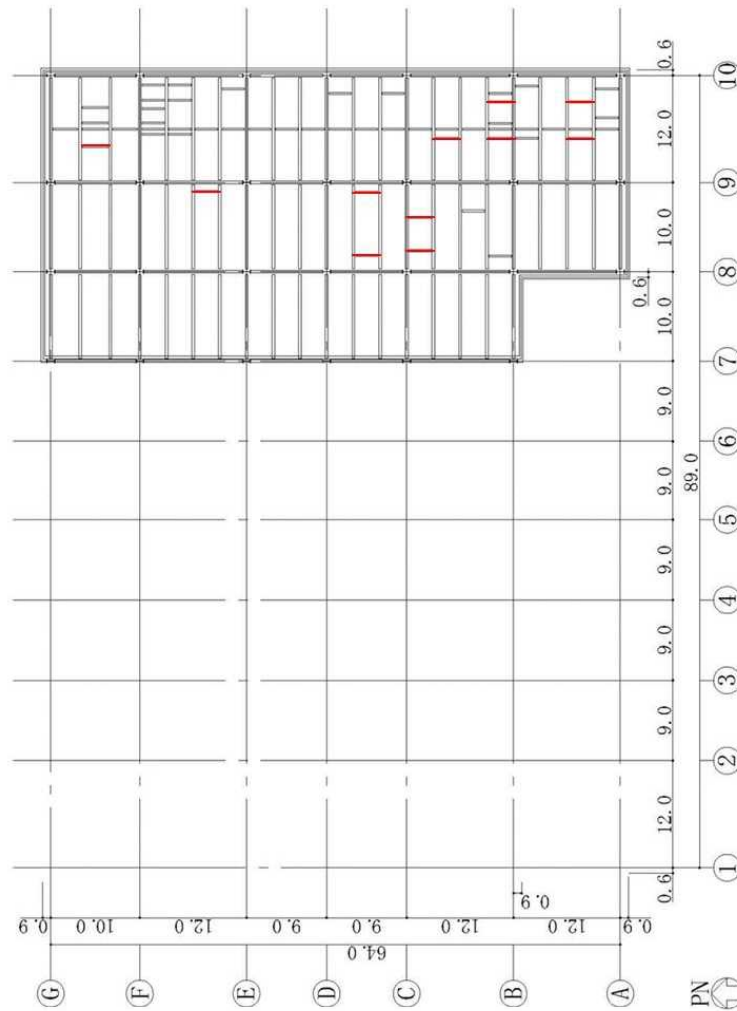
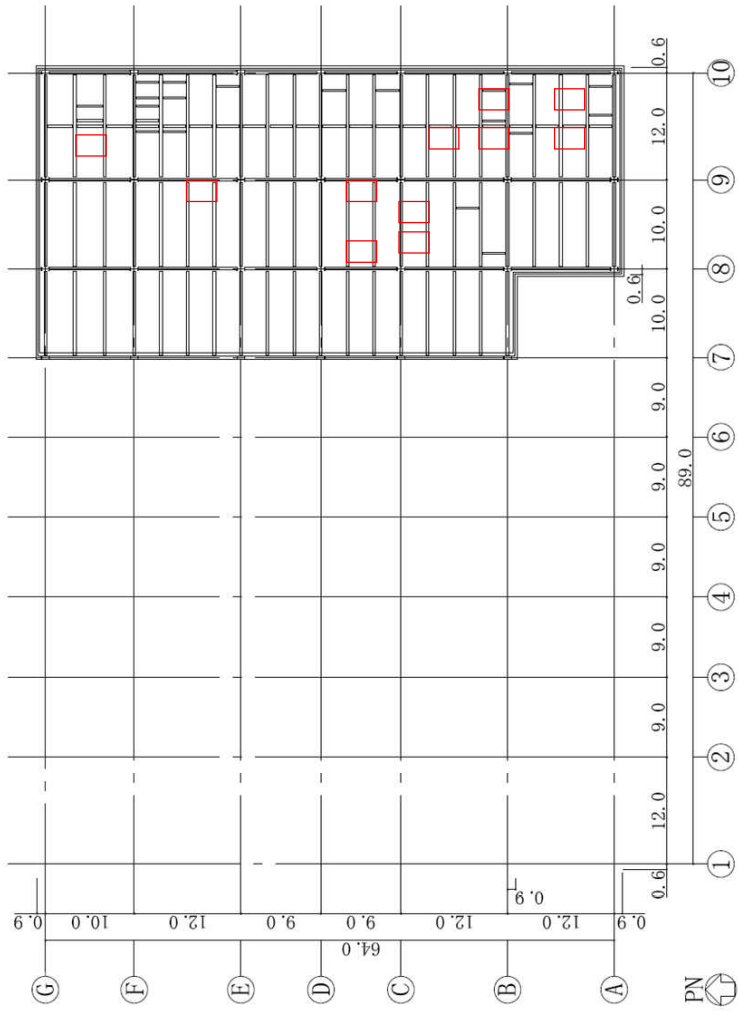
図-3 屋上階平面図 (G.L.+10.3) (単位 : m)

サポート用部材追加に伴う変更

変更前

変更後

変更理由



サポート用部材追加に伴う変更

図-4 屋上階平面図 (G.L.+8.3) (単位:m)

図-4 屋上階平面図 (G.L.+8.3) (単位:m)

(中略)

(中略)

変更前

1.3 評価結果

(中略)

1.3.1 大梁の評価結果

(中略)

表-6 大梁の作用応力と許容応力

検討箇所	断面 (単位: mm)	荷重 ケース	応力	作用応力	許容応力	検定比
屋上階 1~2/ B 通り間	BH-1000×400 ×19×36	常時 A	曲げモーメント	2148 kN・m	2892 kN・m	0.75
			せん断力	604 kN	2039 kN	0.30
屋上階 D~E/ 1 通り間	H-912×302 ×18×34	地震時 C3	曲げモーメント	1630 kN・m	2041 kN・m	0.80
			せん断力	576 kN	1882 kN	0.31

変更後

1.3 評価結果

(中略)

1.3.1 大梁の評価結果

(中略)

表-6 大梁の作用応力と許容応力

検討箇所	断面 (単位: mm)	荷重 ケース	応力	作用応力	許容応力	検定比
屋上階 1~2/ B 通り間	BH-1000×400 ×19×36	常時 A	曲げモーメント	2148 kN・m	2892 kN・m	0.75
			せん断力	604 kN	2039 kN	0.30
屋上階 D~E/ 1 通り間	H-912×302 ×18×34	地震時 C3	曲げモーメント	1629 kN・m	2041 kN・m	0.80
			せん断力	576 kN	1882 kN	0.31

変更理由

部材の追加に伴う、評価結果の変更

変更前			変更後			変更理由																																																										
1.3.2 柱の評価結果			1.3.2 柱の評価結果			部材の追加に伴う、評価結果の変更																																																										
(中略)			(中略)																																																													
<p>表-7 柱の作用応力と許容応力</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>検討箇所</th> <th>断面 (単位：mm)</th> <th>荷重 ケース</th> <th>応力</th> <th>作用応力</th> <th>許容応力</th> <th>検定比</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">1階 2/E 通り</td> <td rowspan="2">BH-900×400 ×28×40</td> <td rowspan="2">常時 A</td> <td>曲げモーメント</td> <td>N= 2244 kN Mx= 1 kN・m My= 263 kN・m</td> <td>4028 kN 461 kN・m 2842 kN・m</td> <td>0.66</td> </tr> <tr> <td>せん断力</td> <td>Qy= 262 kN</td> <td>2625 kN</td> <td>0.10</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">1階 2/E 通り</td> <td rowspan="2">BH-900×400 ×28×40</td> <td rowspan="2">地震時 C3</td> <td>曲げモーメント</td> <td>N =2436 kN Mx= 12 kN・m My=1610 kN・m</td> <td>6042 kN 694 kN・m 3658 kN・m</td> <td>0.87</td> </tr> <tr> <td>せん断力</td> <td>Qy= 345 kN</td> <td>3927 kN</td> <td>0.09</td> </tr> </tbody> </table>			検討箇所	断面 (単位：mm)	荷重 ケース	応力	作用応力	許容応力	検定比	1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	常時 A	曲げモーメント	N= 2244 kN Mx= 1 kN・m My= 263 kN・m	4028 kN 461 kN・m 2842 kN・m	0.66	せん断力	Qy= 262 kN	2625 kN	0.10	1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	地震時 C3	曲げモーメント	N =2436 kN Mx= 12 kN・m My=1610 kN・m	6042 kN 694 kN・m 3658 kN・m	0.87	せん断力	Qy= 345 kN	3927 kN	0.09	<p>表-7 柱の作用応力と許容応力</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>検討箇所</th> <th>断面 (単位：mm)</th> <th>荷重 ケース</th> <th>応力</th> <th>作用応力</th> <th>許容応力</th> <th>検定比</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">1階 2/E 通り</td> <td rowspan="2">BH-900×400 ×28×40</td> <td rowspan="2">常時 A</td> <td>曲げモーメント</td> <td>N= 2244 kN Mx= 1 kN・m My= 263 kN・m</td> <td>4028 kN 461 kN・m 2842 kN・m</td> <td>0.66</td> </tr> <tr> <td>せん断力</td> <td>Qy= 262 kN</td> <td>2625 kN</td> <td>0.10</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">1階 2/E 通り</td> <td rowspan="2">BH-900×400 ×28×40</td> <td rowspan="2">地震時 C3</td> <td>曲げモーメント</td> <td>N =2436 kN Mx= 14 kN・m My=1609 kN・m</td> <td>6042 kN 694 kN・m 3658 kN・m</td> <td>0.87</td> </tr> <tr> <td>せん断力</td> <td>Qy= 345 kN</td> <td>3927 kN</td> <td>0.09</td> </tr> </tbody> </table>			検討箇所	断面 (単位：mm)	荷重 ケース	応力	作用応力	許容応力	検定比	1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	常時 A	曲げモーメント	N= 2244 kN Mx= 1 kN・m My= 263 kN・m	4028 kN 461 kN・m 2842 kN・m	0.66	せん断力	Qy= 262 kN	2625 kN	0.10	1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	地震時 C3	曲げモーメント	N =2436 kN Mx= 14 kN・m My=1609 kN・m	6042 kN 694 kN・m 3658 kN・m	0.87	せん断力	Qy= 345 kN	3927 kN	0.09	
検討箇所	断面 (単位：mm)	荷重 ケース	応力	作用応力	許容応力	検定比																																																										
1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	常時 A	曲げモーメント	N= 2244 kN Mx= 1 kN・m My= 263 kN・m	4028 kN 461 kN・m 2842 kN・m	0.66																																																										
			せん断力	Qy= 262 kN	2625 kN	0.10																																																										
1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	地震時 C3	曲げモーメント	N =2436 kN Mx= 12 kN・m My=1610 kN・m	6042 kN 694 kN・m 3658 kN・m	0.87																																																										
			せん断力	Qy= 345 kN	3927 kN	0.09																																																										
検討箇所	断面 (単位：mm)	荷重 ケース	応力	作用応力	許容応力	検定比																																																										
1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	常時 A	曲げモーメント	N= 2244 kN Mx= 1 kN・m My= 263 kN・m	4028 kN 461 kN・m 2842 kN・m	0.66																																																										
			せん断力	Qy= 262 kN	2625 kN	0.10																																																										
1階 2/E 通り	BH-900×400 ×28×40	地震時 C3	曲げモーメント	N =2436 kN Mx= 14 kN・m My=1609 kN・m	6042 kN 694 kN・m 3658 kN・m	0.87																																																										
			せん断力	Qy= 345 kN	3927 kN	0.09																																																										
注：柱の軸力Nは、圧縮を正とする。			注：柱の軸力Nは、圧縮を正とする。																																																													
(中略)			(中略)																																																													

変 更 前	変 更 後	変 更 理 由																																														
<p>1.3.4 基礎スラブの評価結果</p> <p>(中略)</p> <p style="text-align: center;">表-10 面外せん断力に対する検討結果</p> <table border="1" data-bbox="141 343 889 619"> <thead> <tr> <th>厚さ (m)</th> <th>荷重 ケース</th> <th>面外せん断力 (kN/m)</th> <th>許容せん断力 (kN/m)</th> <th>検定比</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">1.5</td> <td>常時 A</td> <td>464. <u>3</u></td> <td>814.4</td> <td>0.58</td> </tr> <tr> <td>地震時 C2</td> <td>533. <u>5</u></td> <td>1,216.0</td> <td>0.44</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">1.0</td> <td>常時 A</td> <td>247.2</td> <td>511.0</td> <td>0.49</td> </tr> <tr> <td>地震時 C1</td> <td>369.8</td> <td>763.0</td> <td>0.49</td> </tr> </tbody> </table> <p>(中略)</p>	厚さ (m)	荷重 ケース	面外せん断力 (kN/m)	許容せん断力 (kN/m)	検定比	1.5	常時 A	464. <u>3</u>	814.4	0.58	地震時 C2	533. <u>5</u>	1,216.0	0.44	1.0	常時 A	247.2	511.0	0.49	地震時 C1	369.8	763.0	0.49	<p>1.3.4 基礎スラブの評価結果</p> <p>(中略)</p> <p style="text-align: center;">表-10 面外せん断力に対する検討結果</p> <table border="1" data-bbox="1064 335 1812 611"> <thead> <tr> <th>厚さ (m)</th> <th>荷重 ケース</th> <th>面外せん断力 (kN/m)</th> <th>許容せん断力 (kN/m)</th> <th>検定比</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">1.5</td> <td>常時 A</td> <td>464. <u>4</u></td> <td>814.4</td> <td>0.58</td> </tr> <tr> <td>地震時 C2</td> <td>533. <u>6</u></td> <td>1216.0</td> <td>0.44</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">1.0</td> <td>常時 A</td> <td>247.2</td> <td>511.0</td> <td>0.49</td> </tr> <tr> <td>地震時 C1</td> <td>369.8</td> <td>763.0</td> <td>0.49</td> </tr> </tbody> </table> <p>(中略)</p>	厚さ (m)	荷重 ケース	面外せん断力 (kN/m)	許容せん断力 (kN/m)	検定比	1.5	常時 A	464. <u>4</u>	814.4	0.58	地震時 C2	533. <u>6</u>	1216.0	0.44	1.0	常時 A	247.2	511.0	0.49	地震時 C1	369.8	763.0	0.49	<p>部材の追加に伴う、評価結果の変更 記載の適正化</p>
厚さ (m)	荷重 ケース	面外せん断力 (kN/m)	許容せん断力 (kN/m)	検定比																																												
1.5	常時 A	464. <u>3</u>	814.4	0.58																																												
	地震時 C2	533. <u>5</u>	1,216.0	0.44																																												
1.0	常時 A	247.2	511.0	0.49																																												
	地震時 C1	369.8	763.0	0.49																																												
厚さ (m)	荷重 ケース	面外せん断力 (kN/m)	許容せん断力 (kN/m)	検定比																																												
1.5	常時 A	464. <u>4</u>	814.4	0.58																																												
	地震時 C2	533. <u>6</u>	1216.0	0.44																																												
1.0	常時 A	247.2	511.0	0.49																																												
	地震時 C1	369.8	763.0	0.49																																												



変 更 前	変 更 後	変 更 理 由																																																
<p>1.4 保有水平耐力の検討</p> <p>(中略)</p> <p>表-13 必要保有水平耐力と保有水平耐力の比較 (1) EW方向(長辺)</p> <table border="1" data-bbox="107 368 920 512"> <thead> <tr> <th>G.L. (m)</th> <th>階</th> <th>必要保有水平耐力 <math>Q_{un}</math> (kN)</th> <th>保有水平耐力 <math>Q_u</math> (kN)</th> <th><math>\frac{Q_u}{Q_{un}}</math> *</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>12.30</td> <td rowspan="2">1階</td> <td rowspan="2">28908.2</td> <td>3580<u>5.9</u></td> <td rowspan="2">1.23</td> </tr> <tr> <td>0.30</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>注記*：安全裕度</p> <p>(2) NS方向(短辺)</p> <table border="1" data-bbox="107 588 920 732"> <thead> <tr> <th>G.L. (m)</th> <th>階</th> <th>必要保有水平耐力 <math>Q_{un}</math> (kN)</th> <th>保有水平耐力 <math>Q_u</math> (kN)</th> <th><math>\frac{Q_u}{Q_{un}}</math> *</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>12.30</td> <td rowspan="2">1階</td> <td rowspan="2">3215<u>3.2</u></td> <td>37248.<u>9</u></td> <td rowspan="2">1.15</td> </tr> <tr> <td>0.30</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>注記*：安全裕度</p> <p>(以下、省略)</p>	G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *	12.30	1階	28908.2	3580 <u>5.9</u>	1.23	0.30		G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *	12.30	1階	3215 <u>3.2</u>	37248. <u>9</u>	1.15	0.30		<p>1.4 保有水平耐力の検討</p> <p>(中略)</p> <p>表-13 必要保有水平耐力と保有水平耐力の比較 (1) EW方向(長辺)</p> <table border="1" data-bbox="1032 368 1845 512"> <thead> <tr> <th>G.L. (m)</th> <th>階</th> <th>必要保有水平耐力 <math>Q_{un}</math> (kN)</th> <th>保有水平耐力 <math>Q_u</math> (kN)</th> <th><math>\frac{Q_u}{Q_{un}}</math> *</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>12.30</td> <td rowspan="2">1階</td> <td rowspan="2">28908.2</td> <td>3580<u>6.0</u></td> <td rowspan="2">1.23</td> </tr> <tr> <td>0.30</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>注記*：安全裕度</p> <p>(2) NS方向(短辺)</p> <table border="1" data-bbox="1032 588 1845 732"> <thead> <tr> <th>G.L. (m)</th> <th>階</th> <th>必要保有水平耐力 <math>Q_{un}</math> (kN)</th> <th>保有水平耐力 <math>Q_u</math> (kN)</th> <th><math>\frac{Q_u}{Q_{un}}</math> *</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>12.30</td> <td rowspan="2">1階</td> <td rowspan="2">3215<u>2.6</u></td> <td>37248.<u>2</u></td> <td rowspan="2">1.15</td> </tr> <tr> <td>0.30</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>注記*：安全裕度</p> <p>(以下、省略)</p>	G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *	12.30	1階	28908.2	3580 <u>6.0</u>	1.23	0.30		G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *	12.30	1階	3215 <u>2.6</u>	37248. <u>2</u>	1.15	0.30		<p>部材の追加に伴う、評価結果の変更</p> <p>部材の追加に伴う、評価結果の変更</p>
G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *																																														
12.30	1階	28908.2	3580 <u>5.9</u>	1.23																																														
0.30																																																		
G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *																																														
12.30	1階	3215 <u>3.2</u>	37248. <u>9</u>	1.15																																														
0.30																																																		
G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *																																														
12.30	1階	28908.2	3580 <u>6.0</u>	1.23																																														
0.30																																																		
G.L. (m)	階	必要保有水平耐力 $Q_{un}$ (kN)	保有水平耐力 $Q_u$ (kN)	$\frac{Q_u}{Q_{un}}$ *																																														
12.30	1階	3215 <u>2.6</u>	37248. <u>2</u>	1.15																																														
0.30																																																		