

本資料のうち、枠囲みの内容は、営業秘密あるいは防護上の観点から公開できません。

東海第二発電所 工事計画審査資料	
資料番号	補足-460 改9
提出年月日	平成30年10月2日

工事計画に係る補足説明資料

補足-460【火山への配慮が必要な施設の強度に関する説明書に係る補足説明資料】

平成30年10月

日本原子力発電株式会社

1. 添付書類に係る補足説明資料

「火山への配慮が必要な施設の強度計算書」に係る添付書類の記載内容を補足するための説明資料リストを以下に示す。

工認添付書類	補足説明資料
V-3-別添 2-1-7 建屋の強度計算書	補足-460-1 原子炉建屋の強度計算に係る補足説明
	補足-460-2 タービン建屋の強度計算に係る補足説明
	補足-460-3 使用済燃料乾式貯蔵建屋の強度計算に係る補足説明
	補足-460-4 原子炉建屋原子炉棟の3D-FEMモデルによる鉛直荷重の影響について
	補足-460-5 屋根スラブの一方向スラブによる評価の妥当性について
	補足-460-6 タービン建屋の荷重増分解析
	補足-460-7 原子炉建屋原子炉棟の構造図及び解析モデル図
	補足-460-8 タービン建屋の構造図及び解析モデル図
	補足-460-9 使用済燃料乾式貯蔵建屋の構造図及び解析モデル図
	補足-460-10 降下火砕物堆積による荷重評価への材料強度×1.1の適用について
V-3-別添 2-1-2 残留熱除去系海水系ストレータの強度計算書 V-3-別添 2-1-4 ディーゼル発電機用海水系ストレータの強度計算書	補足-460-11 海水ストレータ評価対象部位について

工認添付書類	補足説明資料
<p>V-3-別添 2-1-1 残留熱除去系海水系ポンプの強度計算書</p> <p>V-3-別添 2-1-2 残留熱除去系海水系ストレーナの強度計算書</p> <p>V-3-別添 2-1-3 ディーゼル発電機用海水ポンプの強度計算書</p> <p>V-3-別添 2-1-4 ディーゼル発電機用海水ストレーナの強度計算書</p> <p>V-3-別添 2-1-5 ディーゼル発電機吸気口の強度計算書</p> <p>V-3-別添 2-1-6 ディーゼル発電機室ルーフベントファンの強度計算書</p>	<p>補足-460-12 構造強度評価における評価対象部位の選定について</p>

補足-460-1 【原子炉建屋の強度計算に係る補足説明】

1. 概要

本資料は、原子炉建屋の降下火砕物による堆積荷重による構造健全性に用いる 3D-FEMモデルの詳細、評価部位の代表性を示すものである。

2. 3D-FEMモデルの詳細説明

(1) モデル化の範囲

3D-FEMモデルのモデル化範囲を図 2-1 に示す。原子炉建屋原子炉棟の EL. 46.5 m には厚さ 0.5 m~1.2 m の床スラブと、主トラスを支える柱の脚部には梁せい 2.2 m の大梁が設置され、柱脚部の水平変形及び曲げ変形を拘束していることから、EL. 46.5 m より上部構造をモデル化する。

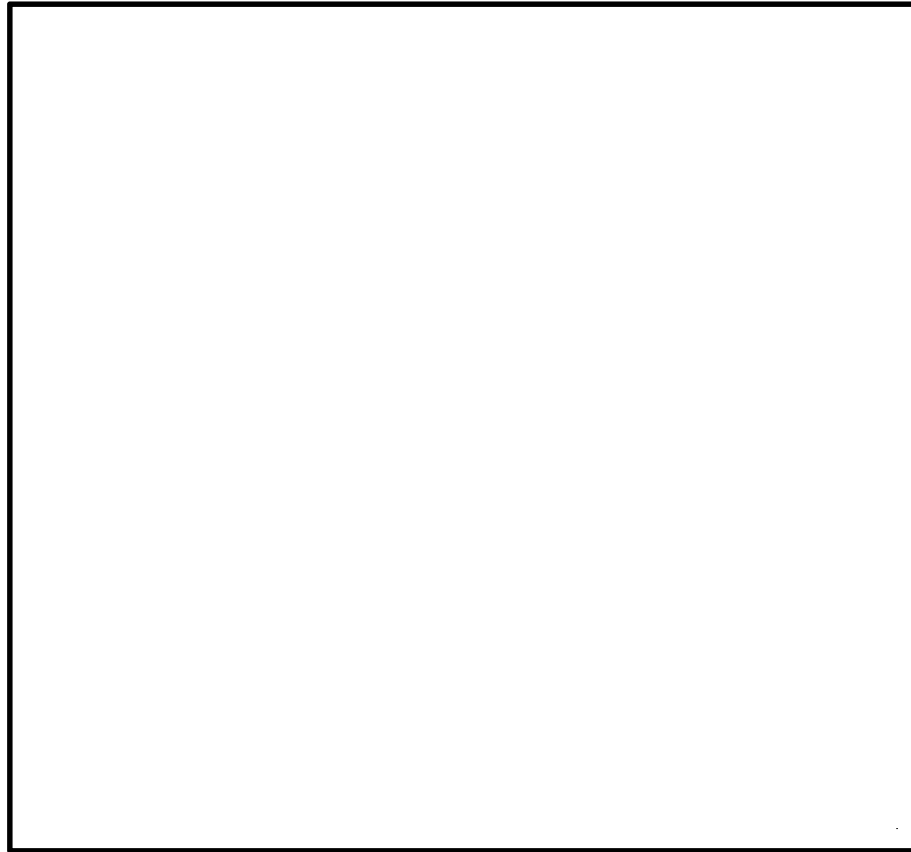


図 2-1 原子炉建屋原子炉棟のモデル化範囲

(2) 使用要素

本解析で用いる使用要素を表 2-1 に示す。なお、3D-FEMモデルは主トラス架構に生じる曲げモーメントにより主トラス上弦材が負担する軸力を適切に評価するため、屋根スラブをシェル要素でモデル化するとともに、主トラス端部の柱による曲げ拘束を適切に評価するため耐震壁もシェル要素でモデル化する。鉄骨部及び鉄筋コンクリート部の柱・梁をモデル化した梁要素及びトラス要素の解析モデル概要と、屋根スラブ及び耐震壁をモデル化したシェル要素を加えた全要素の解析モデル概要を図 2-2 に示す。

鉄骨部では、主トラス弦材及び上弦面つなぎ梁は梁要素を、主トラス斜材、束材、母屋及び上弦面水平ブレースはトラス要素を用いる。

鉄筋コンクリート部では、耐震壁及び屋根トラスはシェル要素を、柱及び梁については梁要素を用いる。

表 2-1 使用要素 (原子炉建屋原子炉棟)

鉄骨部	主トラス弦材	梁要素
	上弦面つなぎ梁	
	主トラス斜材・束材	トラス要素
	母屋	
	下弦面つなぎ梁	
	水平ブレース	
鉄筋コンクリート部	耐震壁	シェル要素
	屋根スラブ	
	柱・梁	梁要素

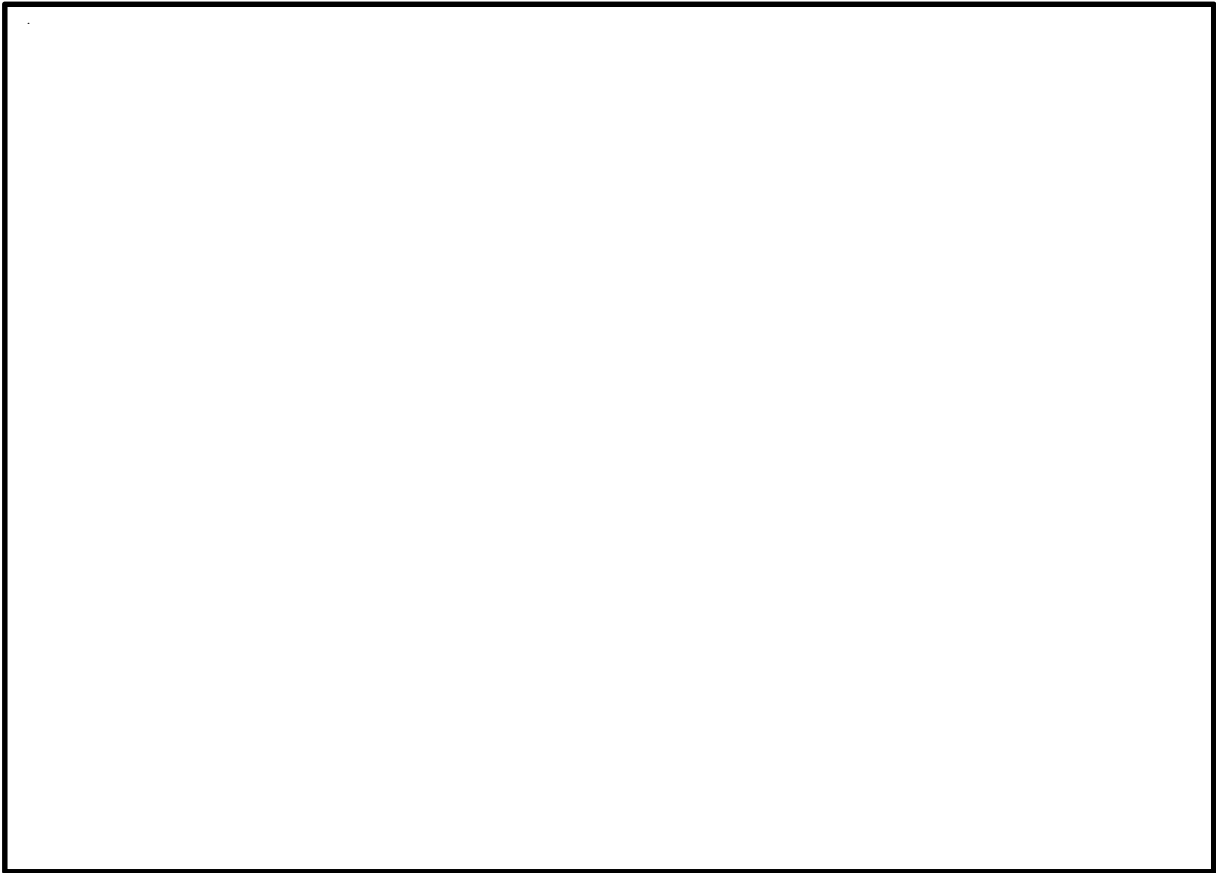
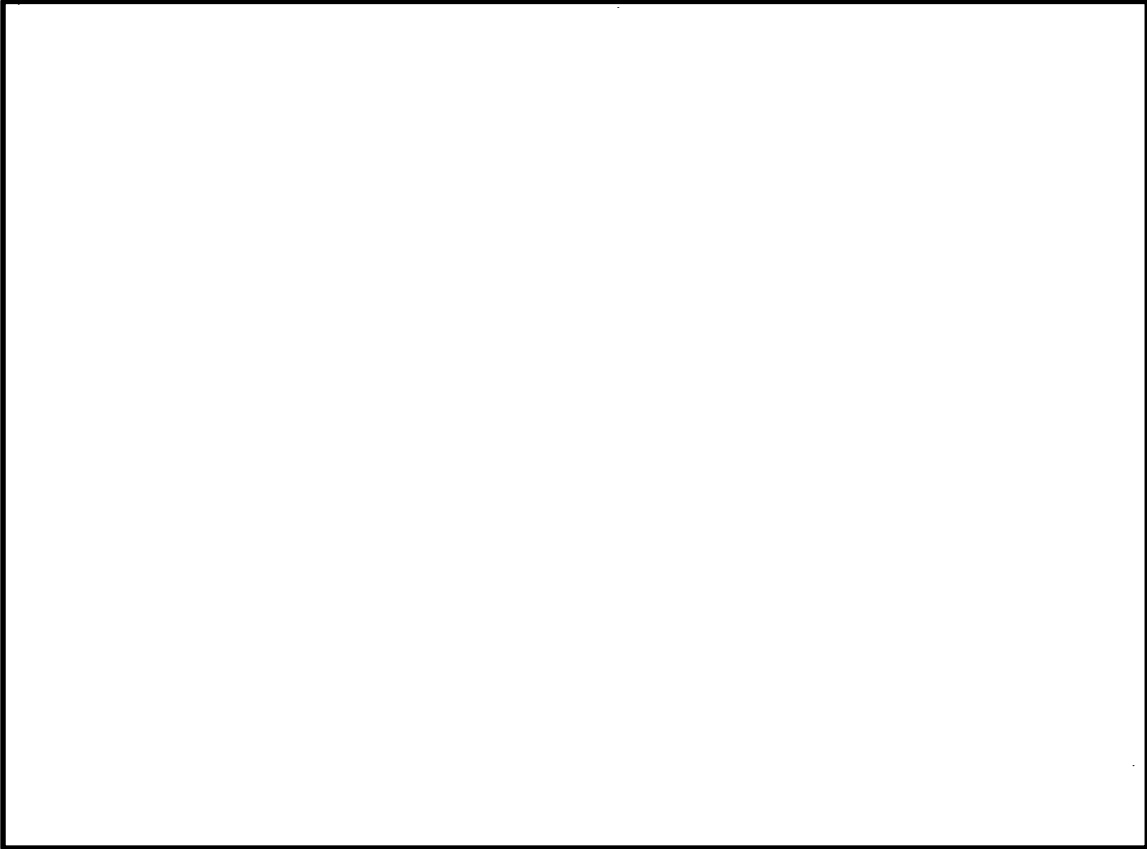


図 2-2 解析モデルの概要 (原子炉建屋原子炉棟)

(3) 境界条件及び拘束条件

主トラス各部材のモデル化寸法と接続条件を図 2-3 に、検討部材の断面形状を表 2-2 に示す。

本解析モデルは、EL. 46.5 m より上部の構造をモデル化し、解析モデル下端の全節点を固定端としてモデル化する。

各部材の接続条件は、鉄骨フランジ部の接続の有無に応じて剛接合もしくはピン接合としてモデル化することとし、主トラス上弦材と柱は剛接合、主トラス下弦材と柱はピン接合とする。また、主トラスの斜材・束材と上下弦材はピン接合とする。

シェル要素と梁要素及びトラス要素の同一座標における節点は、同一節点を用いてモデル化し、鉄骨材とスラブは完全に固着しているものとして解析を実施している。

また、主トラス上弦材、下弦材、斜材、束材は部材芯位置でモデル化することを基本とする。なお、主トラス端部の柱は、主トラス上弦材と端部斜材の交点にモデル化する。

3D-FEMモデルの各部材の寸法は施工図を基に設定している。施工図と解析モデル図は補足-460-7「原子炉建屋原子炉棟の構造図及び解析モデル図」に示す。

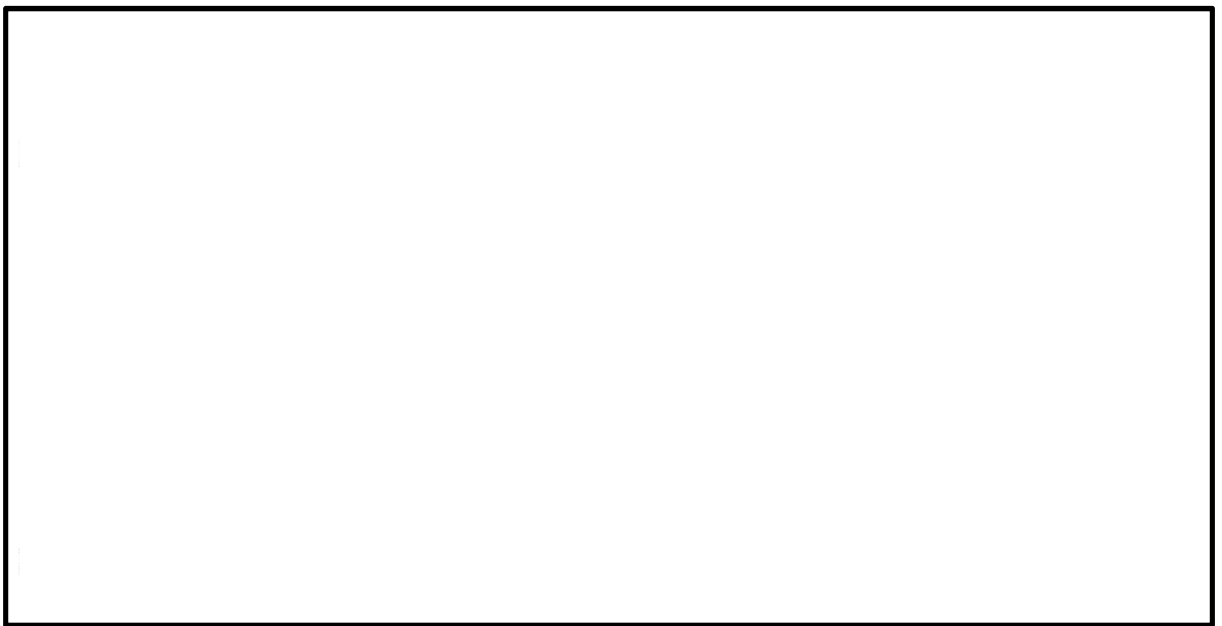


図 2-3 解析モデルにおける部材の接続条件（原子炉建屋原子炉棟，N通り*）

注記 *：全通りの断面が同じため代表としてN通りを示す。

表 2-2 検討部材の形状・寸法（原子炉建屋原子炉棟）

部位	部材番号	形状寸法	断面積 A (cm ²)	断面 2 次 モーメント I (cm ⁴)	材質
上弦材	TU ₁ ~TU ₁₆	H-400×400×13×21	218.7	66600	SS400 (SS41)
下弦材	TL ₁ ~TL ₁₆	H-400×400×13×21	218.7	66600	
斜材	O ₁ , O ₂ , O ₁₅ , O ₁₆	2 L _s - 200×200×15	115.5	—	
	O ₃ , O ₄ , O ₁₃ , O ₁₄	2 L _s - 150×150×15	85.48	—	
	O ₅ ~O ₁₂	2 L _s - 150×100×12	57.12	—	
束材	V ₁ , V ₂ , V ₁₄ , V ₁₅	2 L _s - 200×200×15	115.5	—	
	V ₃ , V ₄ , V ₁₂ , V ₁₃	2 L _s - 150×150×15	85.48	—	
	V ₅ ~V ₁₁	2 L _s - 150×100×12	57.12	—	

(4) 荷重の入力方法

屋根に作用する鉛直荷重を表 2-3 に、荷重の入力方法の概要を図 2-4 に示す。屋根に作用する鉛直荷重は、応力解析において屋根面全体に等分布の面荷重として作用させる。その他の固定荷重（外周梁，外壁）は，外周梁に等分布の線荷重として作用させる。なお，その他の固定荷重は質点系地震応答解析モデルの質点重量から，表 2-3 に示す固定荷重と積載荷重を除いた重量を外周梁の長さに応じて分配した。

表 2-3 屋根に作用させる鉛直荷重（原子炉建屋原子炉棟）

固定荷重	屋根スラブ	343 kgf/m ²
	トラス鋼材	204 kgf/m ²
	合計	547 kgf/m ² ⇒ 5370 N/m ²
積載荷重（除灰時）	1000 N/m ²	
積雪荷重	210 N/m ²	
降下火砕物堆積による鉛直荷重	7355 N/m ²	

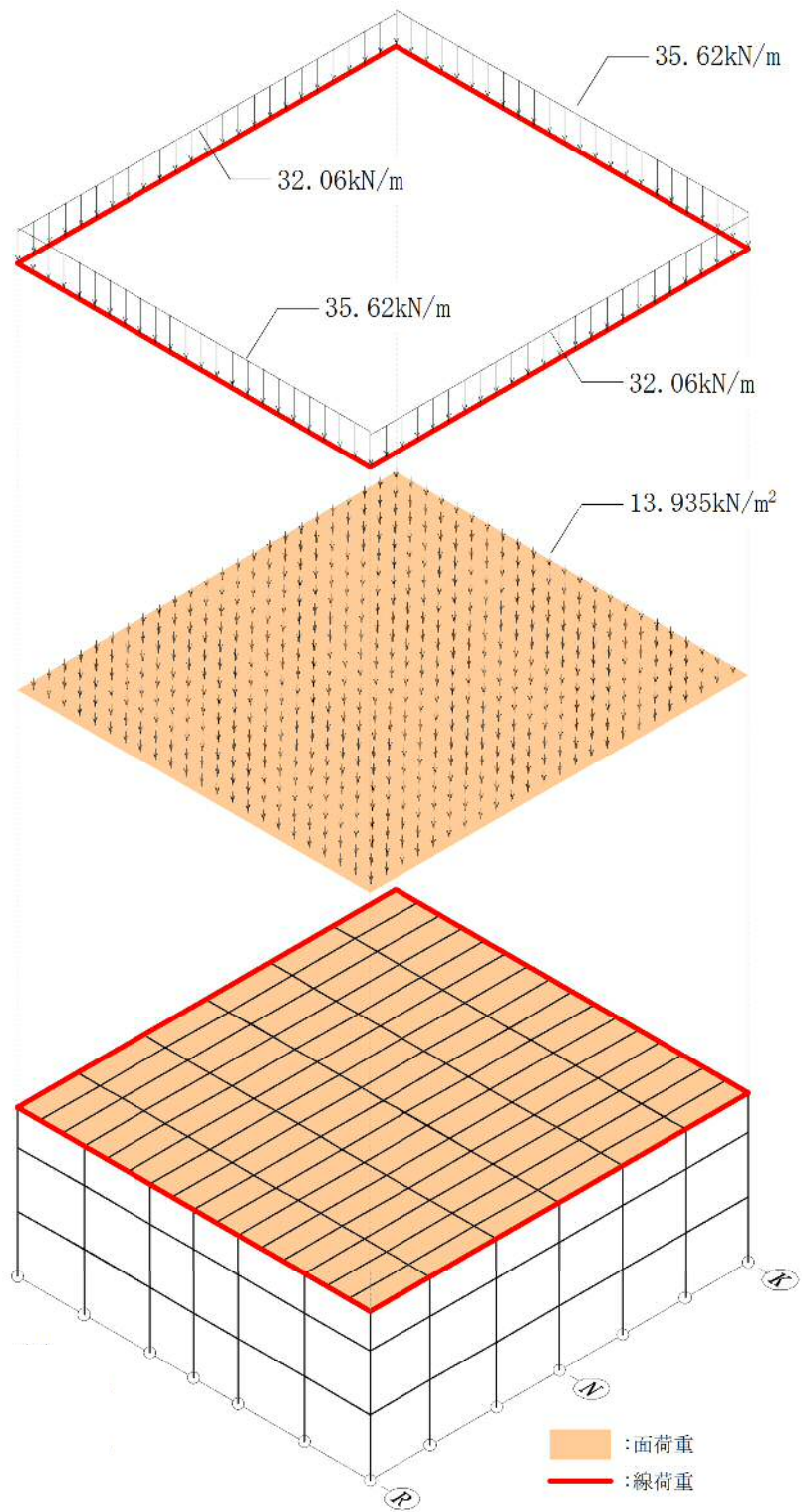


図 2-4 荷重の入力方法の概要 (原子炉建屋原子炉棟)

3. 評価部位の網羅性及び代表性について

3.1 原子炉建屋原子炉棟

(1) 屋根スラブ

原子炉建屋原子炉棟の屋根スラブは母屋で支持された単位幅の1方向スラブを取り出し、等分布荷重を受ける両端固定梁として評価を行う。屋根スラブは単一断面であり、屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であるため、支持スパンの長い屋根スラブが最も厳しい条件であると判断できる。

図3-1に評価対象として抽出した最も支持スパンの大きい屋根スラブ位置を示す。

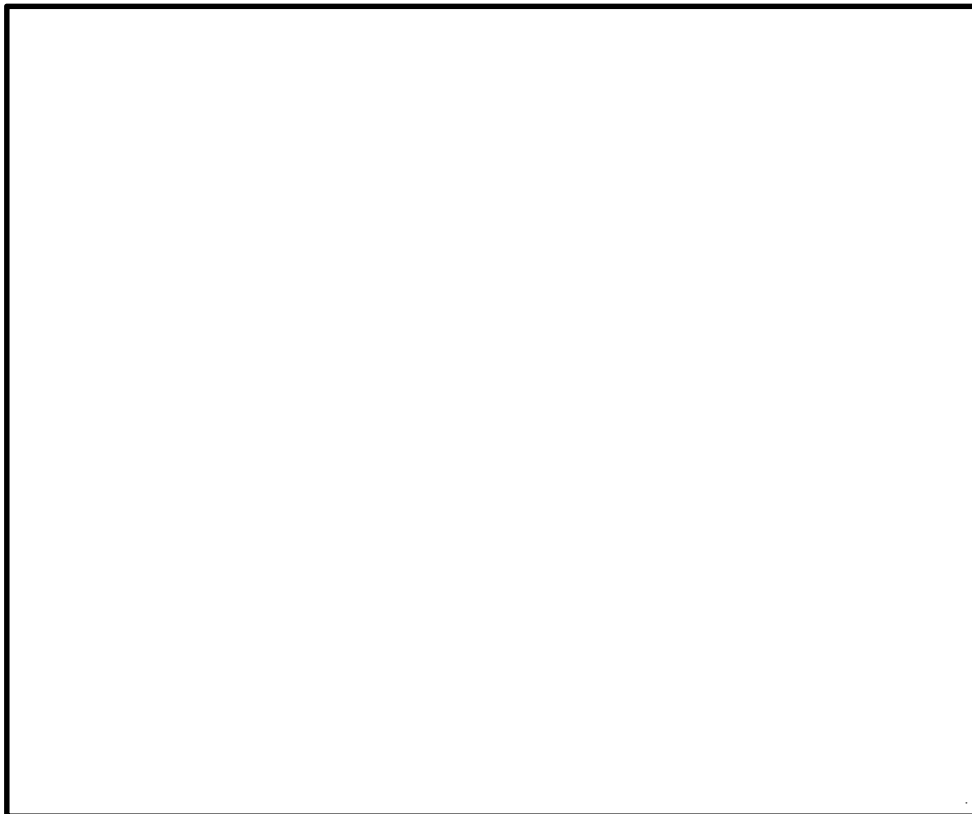


図3-1 原子炉建屋原子炉棟 屋根スラブ評価部材の位置

(2) 主トラス

添付書類「V-3-別添 2-1-7 建屋の強度計算書」には、降下火砕物に対する健全性評価の結果として、検定値が最大となる部材の評価結果のみを示した。

ここでは、全ての部材の評価結果を網羅的に示し、強度計算書に示した結果の代表性を確認する。

強度計算書に記載した原子炉建屋原子炉棟主トラスの評価結果を表 3-1 に示す。また、図 3-2～図 3-6 に通りごとに全ての主トラス部材の検定値を示す。図には、各部位の最大検定値を赤枠で囲い示した。上弦材は、N、P 通り、下弦材及び斜材・束材は P 通りにおいて検定値が最大となる部材があり、それらの値は表 3-1 の値に整合している。

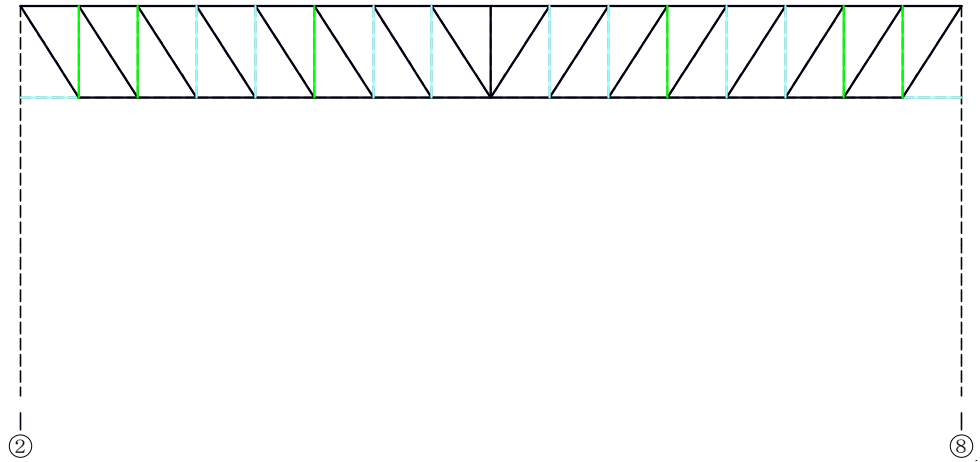
なお、許容値の算出方法については、「4. 主トラスの許容値の算出について」に示す。

表 3-1 主トラスの評価結果

部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値* (N/mm ²)	検定値
EL. 64.08 m	上弦材	圧縮	35.4	256	0.26
		曲げ	29.5	254	
	下弦材	引張	164.1	258	0.76
		曲げ	30.4	258	
	斜材	引張	204.9	258	0.80
	束材	圧縮	150.3	172	0.88

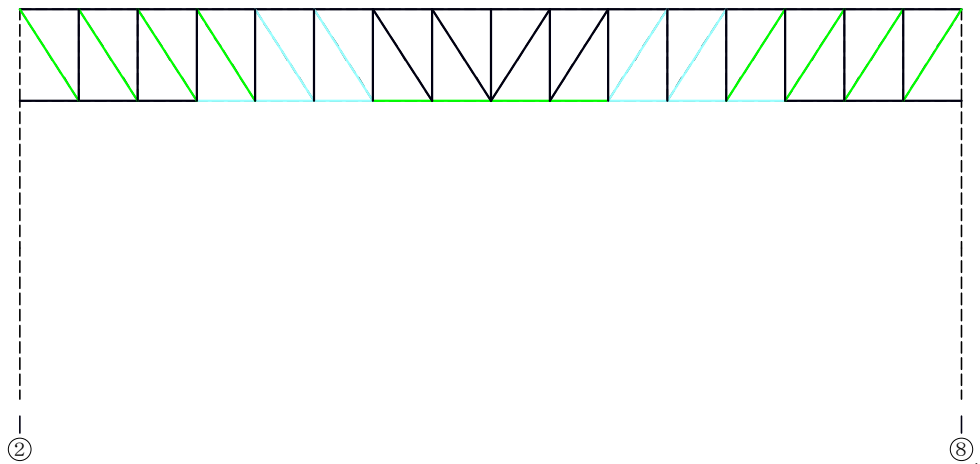
注記 *：「鋼構造設計規準」の短期許容応力度の評価式に平成 12 年建設省告示第 2464 号に基づき F 値×1.1 を適用

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.16	0.13	0.08	0.11	0.12	0.12	0.15	0.12	0.12	0.15	0.12	0.12	0.11	0.08	0.13	0.16
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.43	0.52	0.30	0.39	0.43	0.34	0.20	0.08	0.20	0.34	0.43	0.39	0.30	0.51	0.43
下弦材	0.26	0.14	0.05	0.06	0.05	0.07	0.09	0.09	0.09	0.09	0.07	0.06	0.06	0.05	0.14	0.26

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)



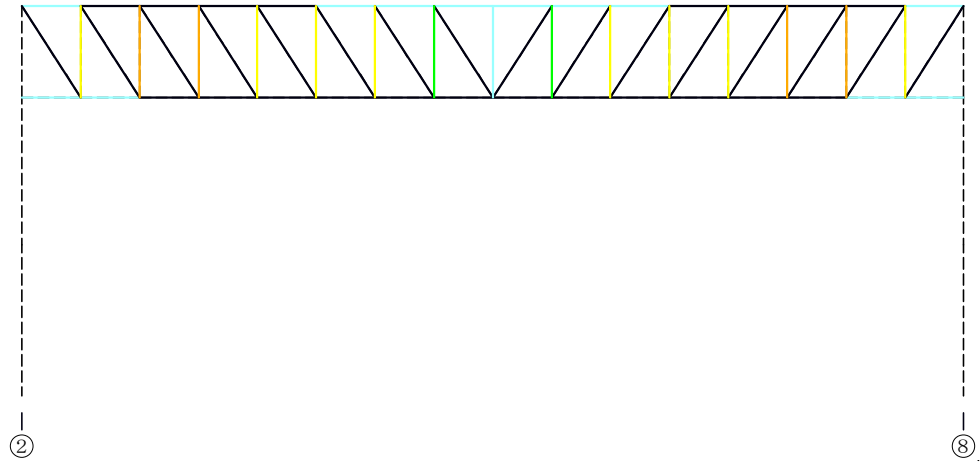
上弦材	0.16	0.10	0.04	0.04	0.05	0.05	0.07	0.04	0.04	0.07	0.05	0.05	0.04	0.04	0.10	0.16
斜材	0.43	0.48	0.48	0.48	0.34	0.27	0.15	0.04	0.04	0.15	0.27	0.34	0.48	0.48	0.48	0.42
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.07	0.07	0.14	0.24	0.32	0.38	0.42	0.44	0.44	0.42	0.38	0.32	0.24	0.14	0.07	0.07

(b) 引張 (曲げ引張)

: 最大検定比部材

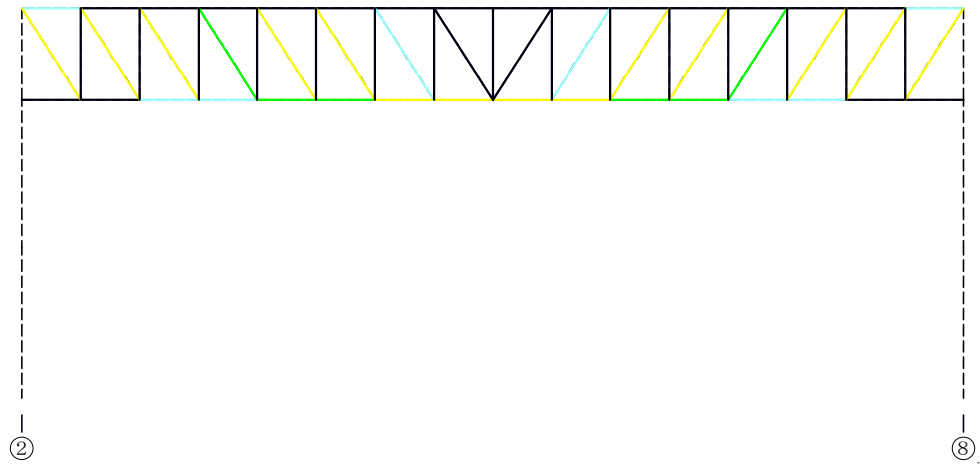
図 3-2 主トラスの検定比 (L通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.4 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.23	0.16	0.09	0.16	0.14	0.22	0.25	0.22	0.22	0.25	0.22	0.14	0.16	0.09	0.16	0.23
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.66	0.84	0.86	0.72	0.75	0.79	0.45	0.20	0.45	0.79	0.75	0.72	0.86	0.84	0.66
下弦材	0.31	0.20	0.07	0.06	0.06	0.11	0.16	0.18	0.18	0.16	0.11	0.06	0.06	0.07	0.20	0.31

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)



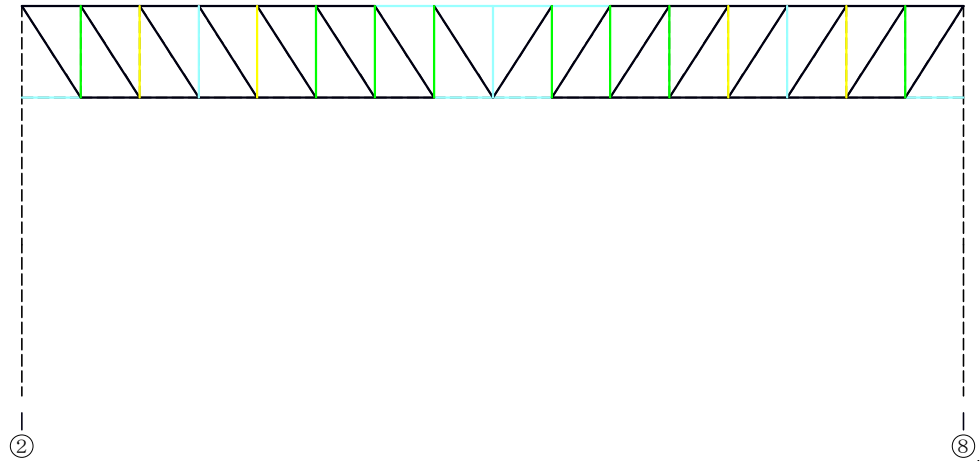
上弦材	0.23	0.11	0.02	0.07	0.04	0.10	0.13	0.09	0.09	0.13	0.10	0.04	0.07	0.02	0.12	0.23
斜材	0.66	0.78	0.66	0.58	0.69	0.63	0.35	0.09	0.09	0.35	0.63	0.69	0.58	0.66	0.78	0.66
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.12	0.12	0.23	0.37	0.41	0.57	0.70	0.75	0.75	0.70	0.57	0.41	0.37	0.23	0.12	0.12

(b) 引張 (曲げ引張)

: 最大検定比部材

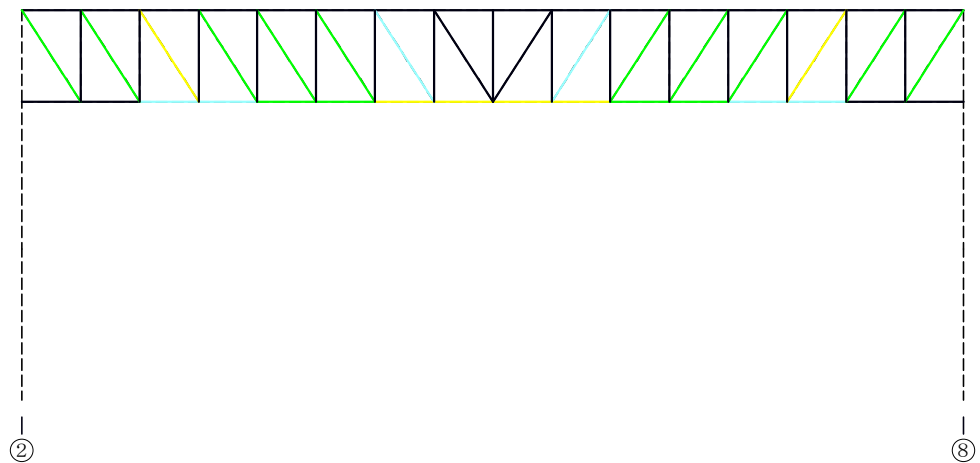
図 3-3 主トラスの検定比 (M通り)

- 検定値 < 0.2
- $0.2 \leq$ 検定値 < 0.4
- $0.4 \leq$ 検定値 < 0.6
- $0.6 \leq$ 検定値 < 0.8
- $0.8 \leq$ 検定値 < 1.0
- $1.0 \leq$ 検定値



上弦材	0.16	0.14	0.12	0.16	0.16	0.17	0.21	0.26	0.26	0.21	0.17	0.16	0.16	0.12	0.14	0.16
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.53	0.61	0.39	0.61	0.47	0.53	0.46	0.30	0.46	0.53	0.47	0.61	0.39	0.61	0.53
下弦材	0.25	0.10	0.07	0.07	0.10	0.11	0.11	0.20	0.20	0.11	0.11	0.10	0.07	0.07	0.10	0.24

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)



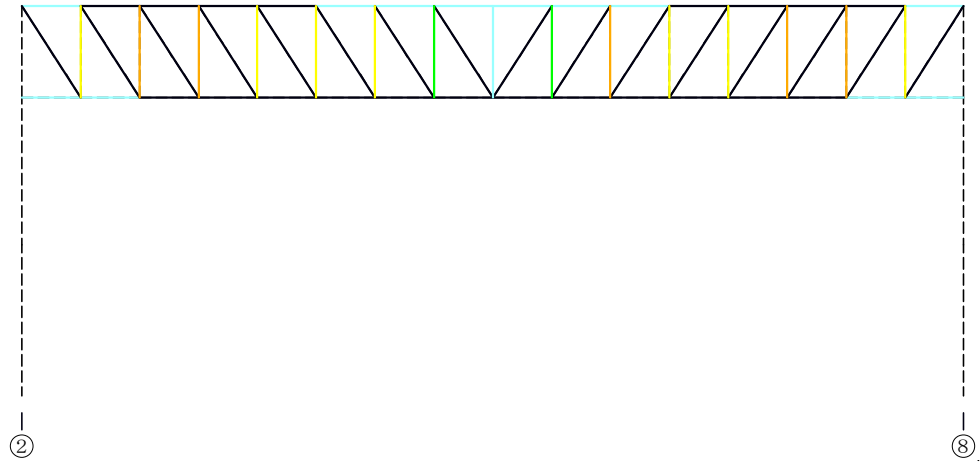
上弦材	0.15	0.10	0.05	0.06	0.06	0.05	0.07	0.12	0.12	0.07	0.05	0.06	0.06	0.05	0.10	0.15
斜材	0.52	0.58	0.61	0.59	0.56	0.45	0.37	0.13	0.13	0.36	0.45	0.56	0.59	0.61	0.58	0.52
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.08	0.08	0.22	0.35	0.50	0.58	0.63	0.75	0.75	0.63	0.58	0.50	0.35	0.22	0.08	0.08

(b) 引張 (曲げ引張)

 : 最大検定比部材

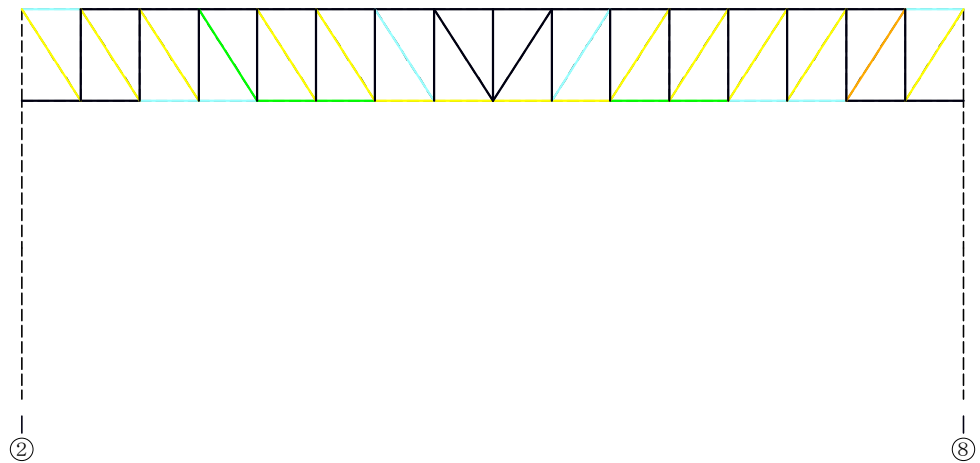
図 3-4 主トラスの検定比 (N通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.23	0.16	0.09	0.16	0.14	0.22	0.26	0.22	0.22	0.26	0.22	0.14	0.16	0.09	0.16	0.24
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.67	0.85	0.87	0.72	0.75	0.79	0.45	0.20	0.46	0.80	0.76	0.73	0.88	0.86	0.67
下弦材	0.32	0.20	0.07	0.06	0.06	0.11	0.16	0.18	0.18	0.16	0.11	0.06	0.06	0.07	0.22	0.33

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)



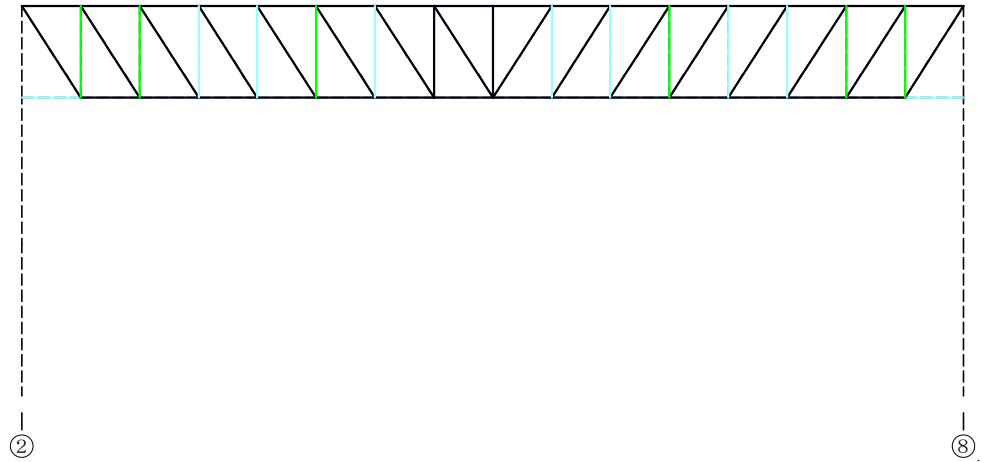
上弦材	0.24	0.12	0.02	0.08	0.04	0.10	0.13	0.09	0.09	0.13	0.10	0.04	0.08	0.02	0.12	0.24
斜材	0.66	0.79	0.67	0.59	0.69	0.63	0.35	0.09	0.10	0.36	0.63	0.69	0.60	0.68	0.80	0.67
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.12	0.12	0.23	0.37	0.42	0.58	0.71	0.76	0.76	0.71	0.58	0.42	0.37	0.23	0.12	0.12

(b) 引張 (曲げ引張)

 : 最大検定比部材

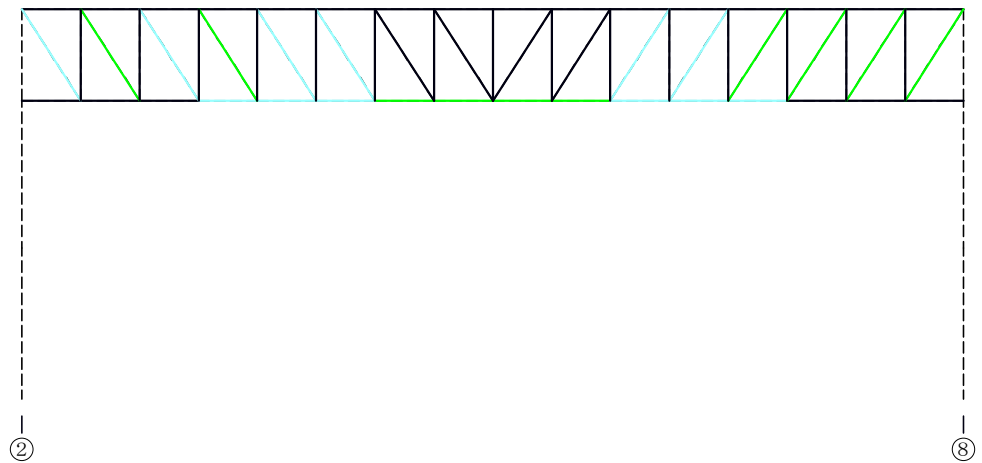
図 3-5 主トラスの検定比 (P通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.14	0.11	0.07	0.10	0.12	0.12	0.14	0.12	0.12	0.14	0.12	0.12	0.11	0.08	0.12	0.15
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.45	0.50	0.39	0.38	0.43	0.33	0.19	0.08	0.20	0.34	0.43	0.39	0.30	0.51	0.43
下弦材	0.28	0.15	0.04	0.05	0.06	0.07	0.08	0.08	0.08	0.08	0.07	0.05	0.05	0.05	0.15	0.27

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)



上弦材	0.14	0.09	0.03	0.03	0.06	0.04	0.07	0.04	0.04	0.07	0.05	0.05	0.04	0.04	0.10	0.15
斜材	0.36	0.45	0.38	0.45	0.35	0.26	0.15	0.04	0.05	0.16	0.27	0.34	0.47	0.47	0.48	0.42
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.08	0.08	0.12	0.24	0.32	0.37	0.41	0.43	0.43	0.41	0.37	0.30	0.23	0.13	0.07	0.07

(b) 引張 (曲げ引張)

: 最大検定比部材

図 3-6 主トラスの検定比 (Q通り)

(3) 母屋

原子炉建屋原子炉棟の母屋は主トラスで支持された等分布荷重を受ける両端ピン支持の単純梁として評価を行う。屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であるため、母屋の断面が同一である場合には、支持スパンが長く、屋根面の支配面積の大きな母屋が最も厳しい条件であると判断できる。

最も支持スパンが長く、支配面積の大きな母屋の位置を図 3-7 に示す。

なお、原子炉建屋原子炉棟の母屋には表 3-2 に示すとおり、断面の異なる 2 種類の鉄骨部材を使用しているが、図 3-7 に示す母屋は断面の小さい鉄骨部材 (H-390×300×10×16) であるため、この母屋を評価対象としている。

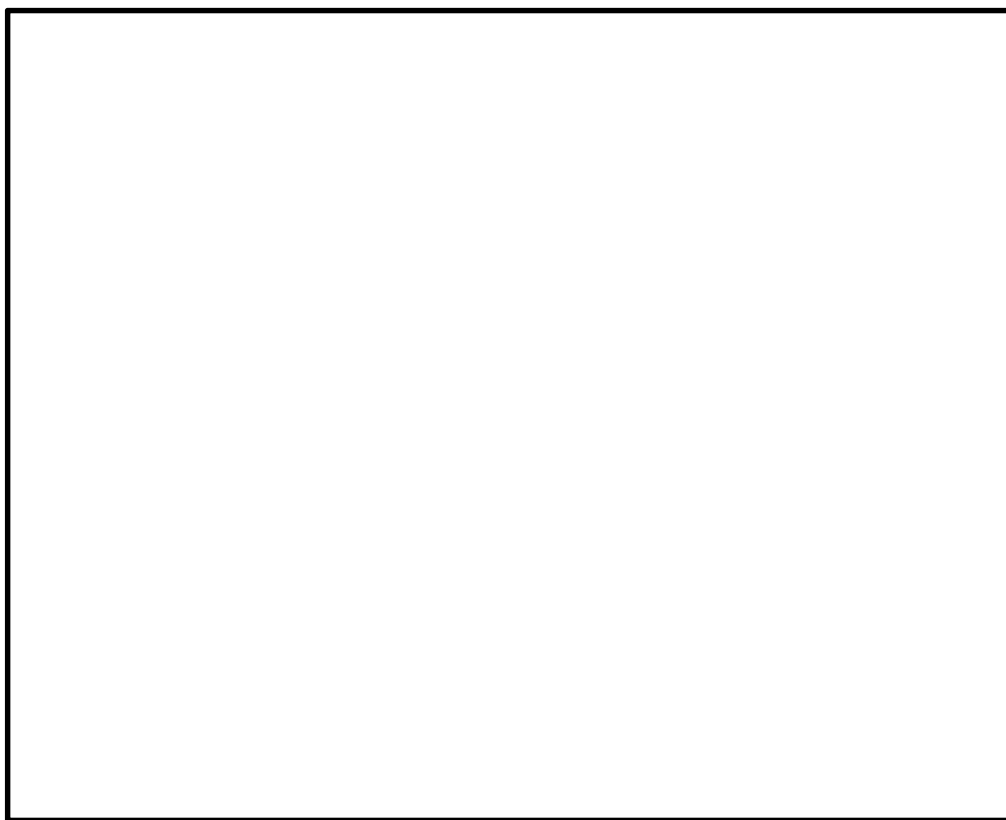


図 3-7 原子炉建屋原子炉棟 母屋の評価部材の位置

表 3-2 原子炉建屋原子炉棟 母屋使用部材断面

部材断面	断面積 (mm ²)
H-390×300×10×16	136.0
H-582×300×12×17	174.5

3.1.2 原子炉建屋付属棟

(1) 屋根スラブ

原子炉建屋付属棟は、鉄骨架構上 (EL. 35.0 m, 30.3 m, 30.0 m 及び 22.0 m) と、鉄筋コンクリート躯体上 (EL. 39.8 m, 30.3 m, 22.0 m, 17.2 m, 12.24 m, 12.0 m 及び 9.0 m) に屋根スラブがあり、屋根面ごとに屋根スラブの評価を行う。原子炉建屋付属棟の屋根面を図 3-8 に示す。

鉄骨架構上の屋根スラブについては、母屋で支持された単位幅の 1 方向スラブを取り出し、等分布荷重を受ける両端固定梁として評価を行う。屋根スラブは単一断面であり、屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であることから、支持スパンの長い屋根スラブが最も厳しい条件であると判断し、鉄骨架構上の屋根スラブのうち、最も支持スパンの長い EL. 30.0 m の屋根スラブの評価を行った。

図 3-9 に屋根面ごとに、支持スパンが最大となるスラブ位置を示す。

一方、鉄筋コンクリート躯体上の屋根スラブは、鉄筋コンクリートの大梁または壁で支持された四辺固定または三辺固定の長方形版として評価を行う。図 3-10 に評価対象のスラブ位置を示す。これらの屋根スラブは、場所によって部材断面と支持条件が異なるため、すべてについて評価を行った。

表 3-3 に原子炉建屋付属棟屋根スラブの評価結果を示す。EL. 30.3 m の鉄筋コンクリート躯体上の屋根スラブ (SE5-7) の検定値が最も大きいことがわかる。

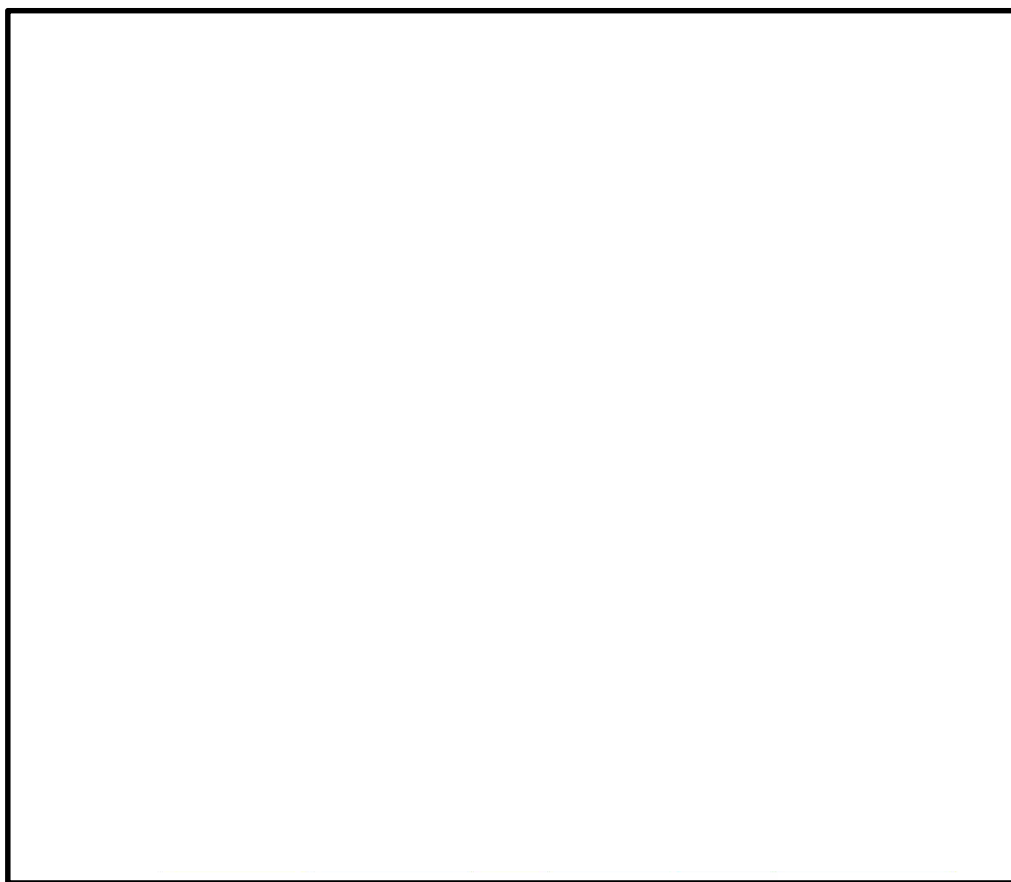


図 3-8 原子炉建屋付属棟 屋根面

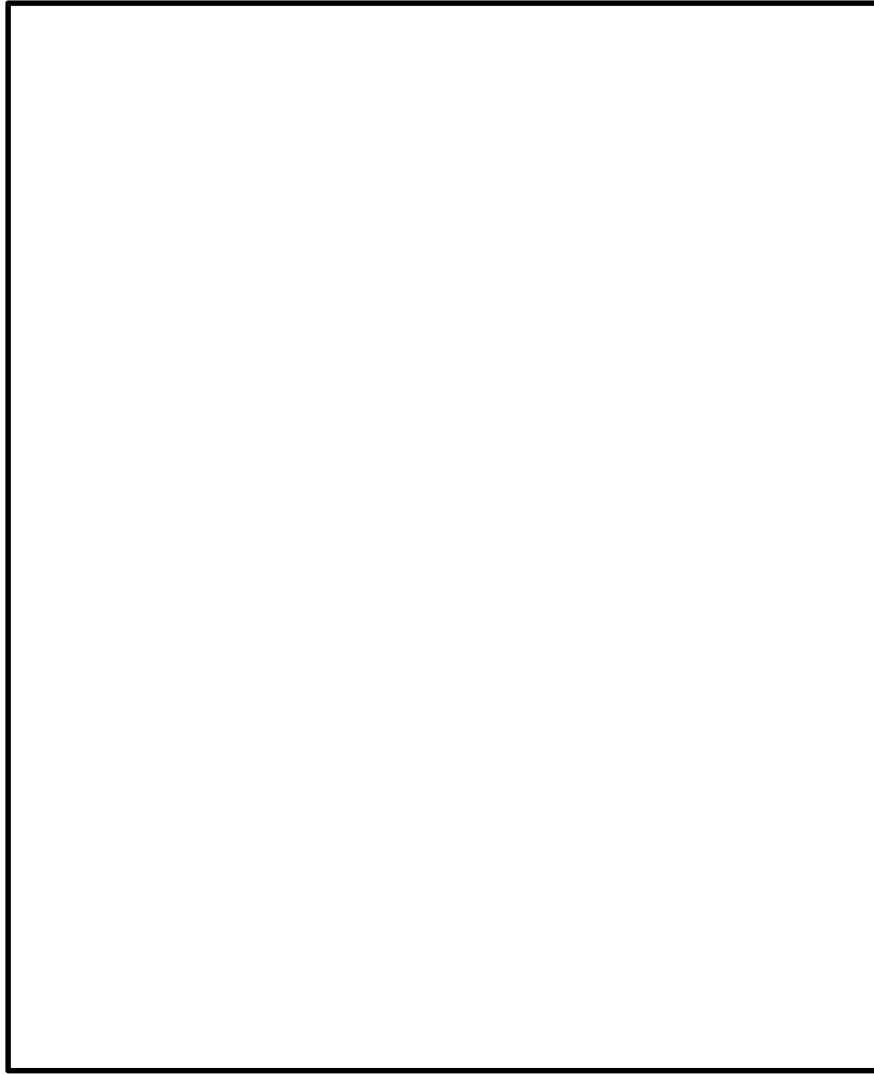


図 3-9 (1/2) 原子炉建屋付属棟 屋根スラブ（鉄骨架構上）評価部材の位置

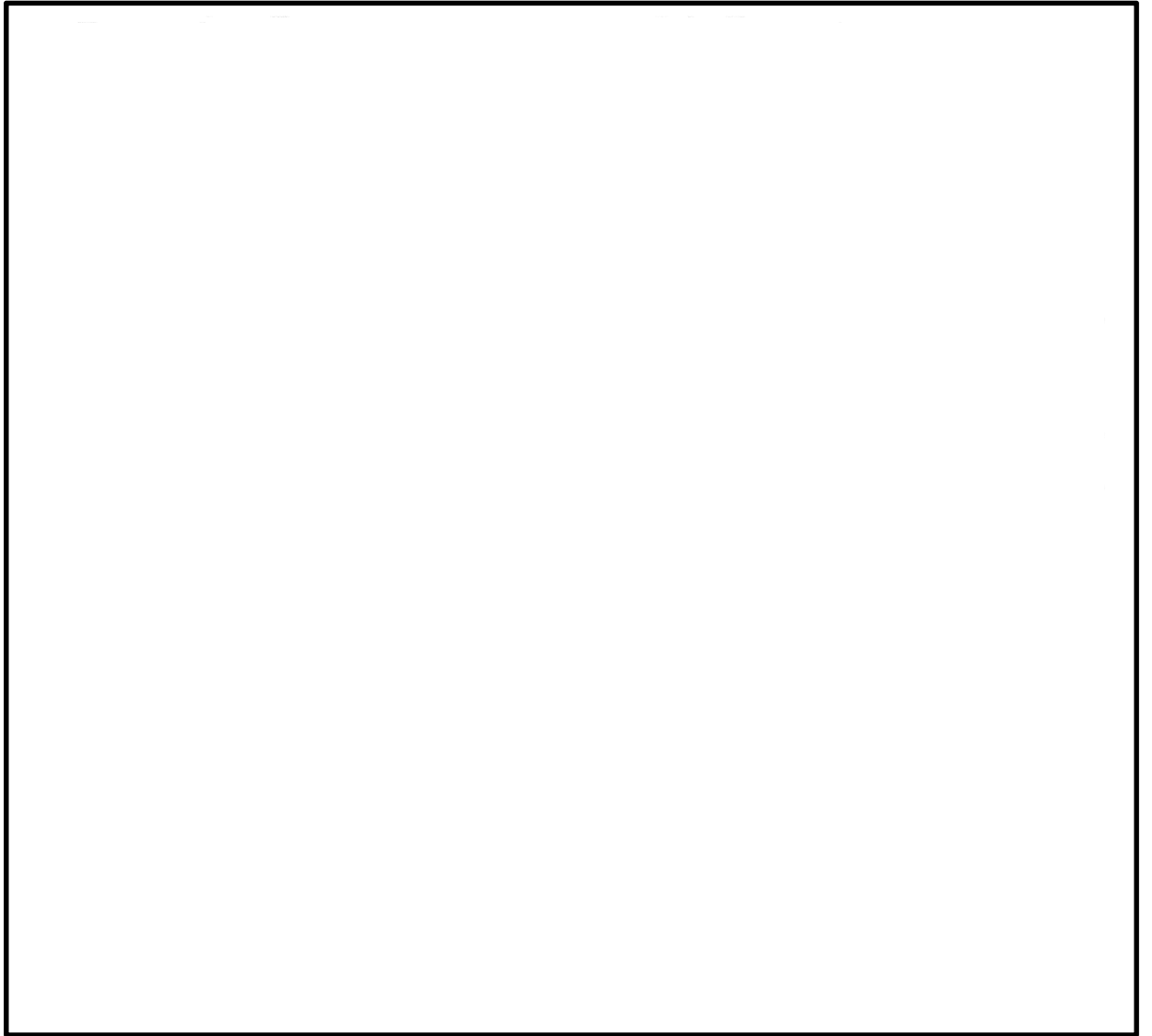


図 3-9 (2/2) 原子炉建屋付属棟 屋根スラブ（鉄骨架構上）評価部材の位置

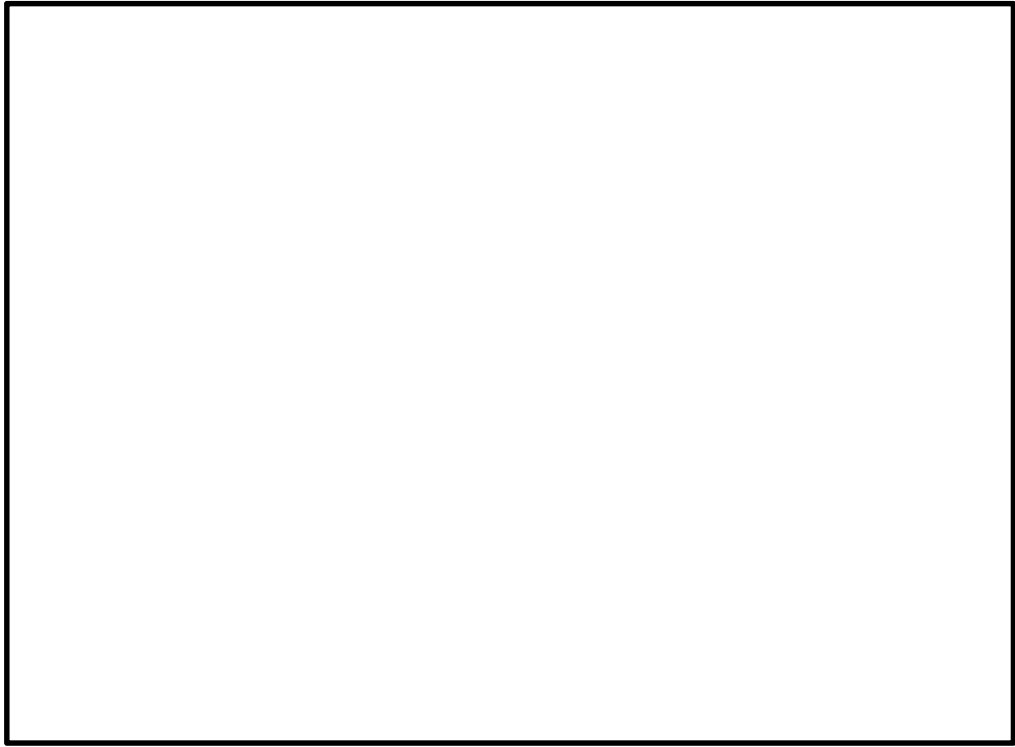


図 3-10 (1/4) 原子炉建屋付属棟 屋根スラブ (鉄筋コンクリート躯体上) 評価部材の位置

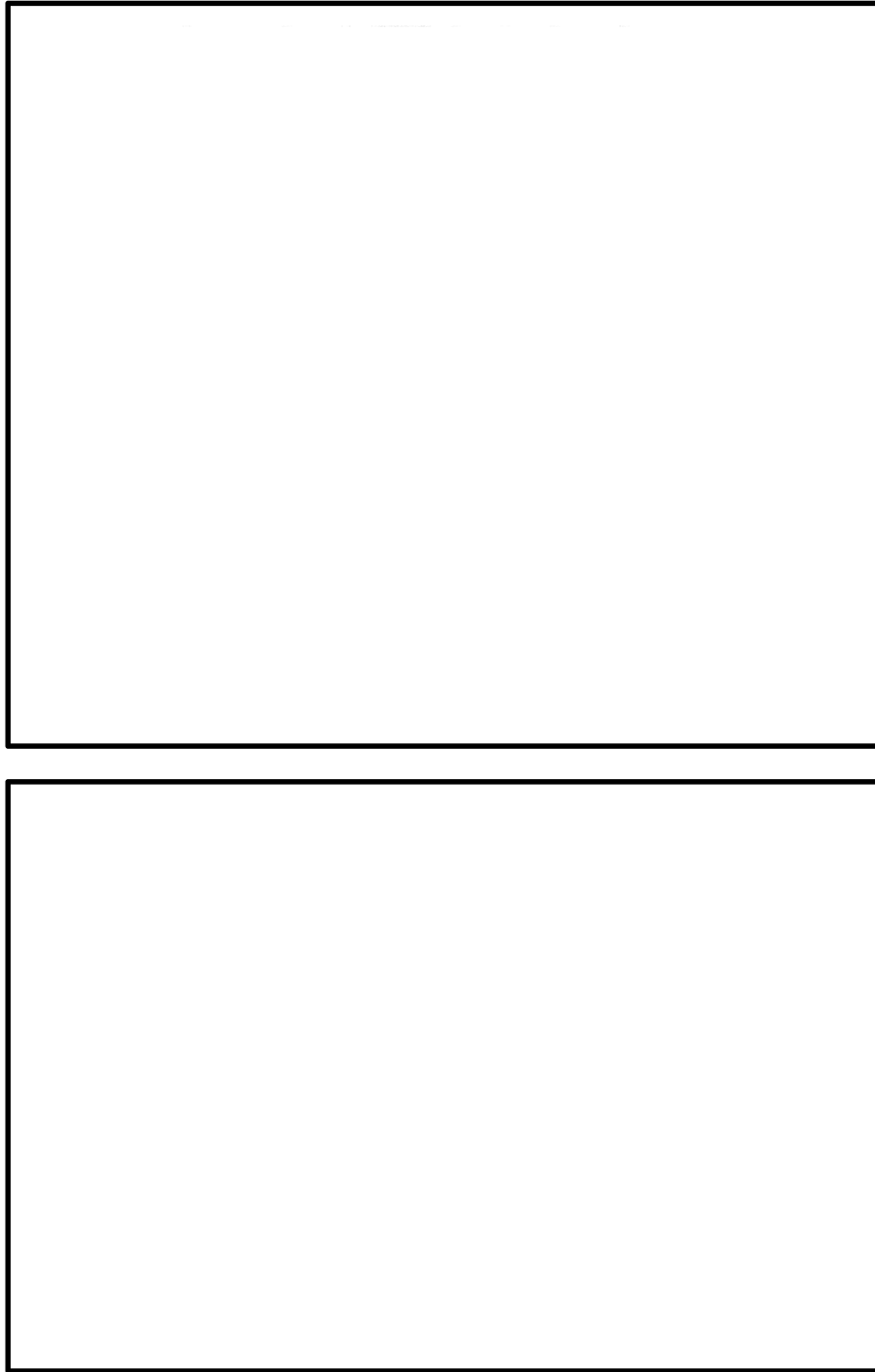


図 3-10 (2/4) 原子炉建屋付属棟 屋根スラブ (鉄筋コンクリート躯体上) 評価部材の位置

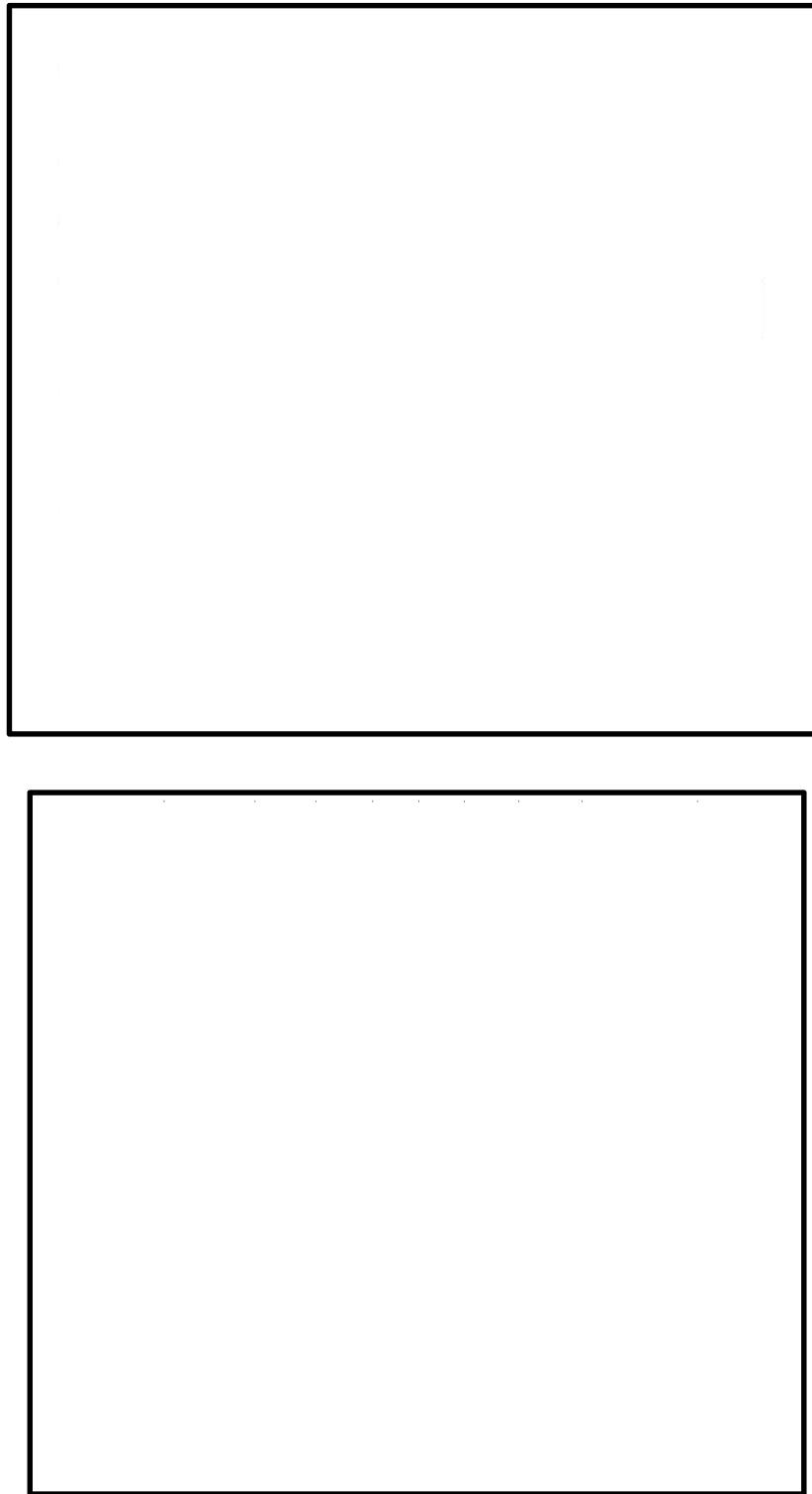


図 3-10 (3/4) 原子炉建屋付属棟 屋根スラブ (鉄筋コンクリート躯体上) 評価部材の位置

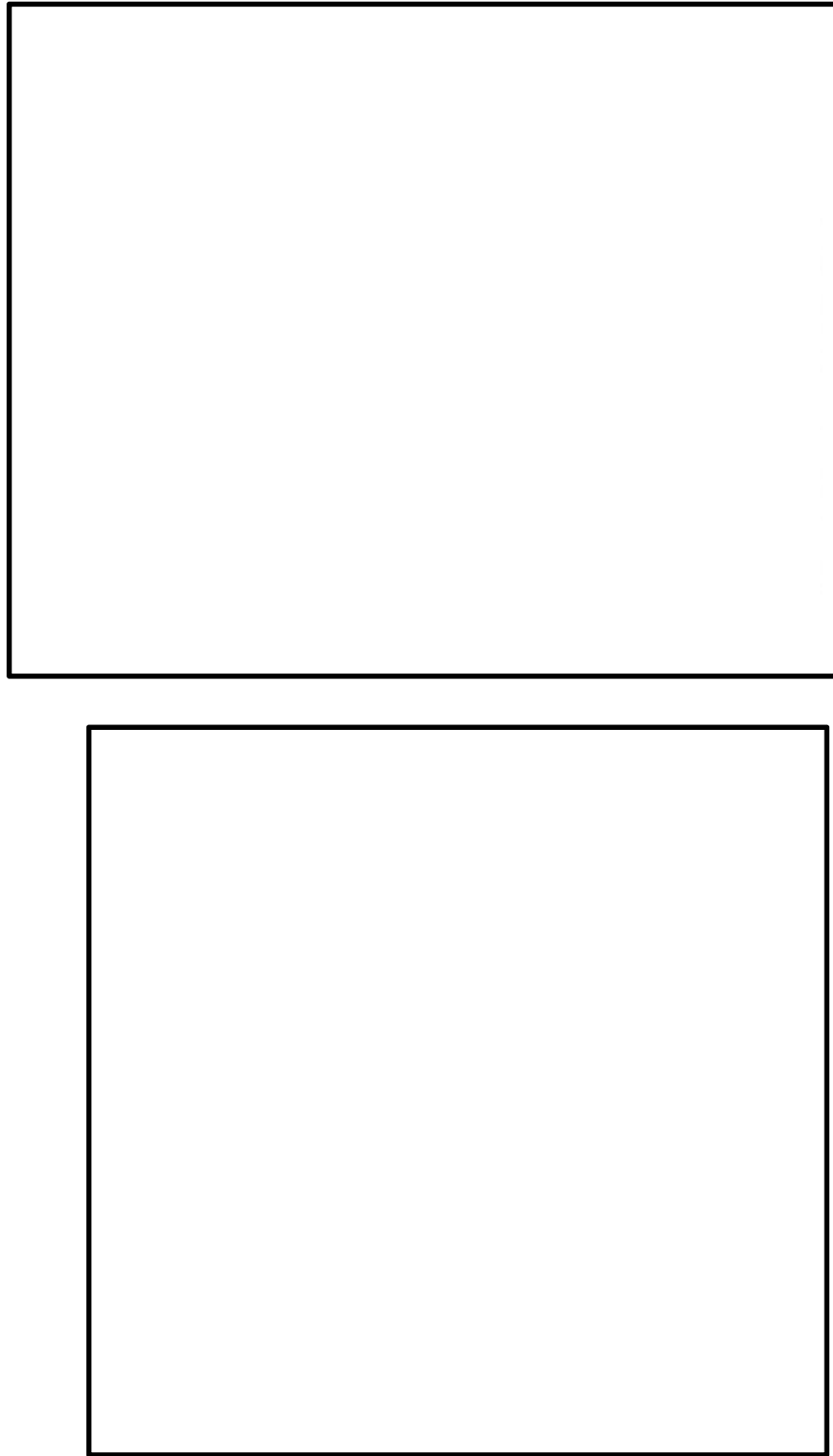


図 3-10 (4/4) 原子炉建屋付属棟 屋根スラブ (鉄筋コンクリート躯体上) 評価部材の位置

表 3-3 屋根スラブの評価結果

(a) 鉄骨架構上のスラブ

高さ	記号	スラブ厚 (mm)	検定値*	
			曲げモーメント	せん断力
EL. 30.0 m	S1	150	0.39	0.28

注記 * : 「RC-N規準」の短期許容応力度の評価式に平成12年建設省告示第2464号に基づきF値×1.1を適用

(b) 鉄筋コンクリート躯体上のスラブ

高さ	記号	スラブ厚 (mm)	検定値*2			
			短辺		長辺	
			曲げ モーメント	せん断力	曲げ モーメント	せん断力
EL. 39.8 m	S30	300	0.49	0.36	0.35	0.22
EL. 30.3 m	SE5-1	400	0.46	0.25	0.23	0.16
	SE5-2	400	0.46	0.25	0.23	0.16
	SE5-3	400	0.79	0.40	0.40	0.25
	SE5-4	400	0.75	0.39	0.38	0.24
	SE5-5	400	0.75	0.39	0.38	0.24
	SE5-6	400	0.33	0.19	0.17	0.12
	SE5-7	400	0.84*1	0.42*1	0.42	0.26
	SE5-8	400	0.24	0.15	0.12	0.10
	SE6-1	1100	0.16	0.09	0.08	0.08
	SE6-2	1100	0.17	0.09	0.09	0.09
EL. 22.0 m	S8-1	800	0.16	0.10	0.08	0.10
	S8-2	800	0.16	0.10	0.08	0.10
	S8-3	800	0.18	0.10	0.09	0.10
	S9	800	0.09	0.10	0.05	0.10
EL. 17.2 m	Sa	2000	0.17	0.08	0.09	0.08
EL. 12.0 m	SM19	200	0.09	0.09	0.05	0.08
EL. 12.24 m	SM20	200	0.64	0.43	0.32	0.29

高さ	記号	スラブ厚 (mm)	検定値*2			
			短辺		長辺	
			曲げ モーメント	せん断力	曲げ モーメント	せん断力
EL. 9.0 m	SB6a-1	800	0.01	0.03	0.01	0.02
	SB6a-2	800	0.02	0.03	0.02	0.03
	SB6a-3	800	0.01	0.03	0.02	0.03
	SB12a-1	1400	0.08	0.10	0.04	0.10
	SB12a-2	1400	0.07	0.08	0.05	0.06
	SB12a-3	1400	0.04	0.07	0.03	0.06
	SB12a-4	1400	0.05	0.07	0.04	0.06

注記 *1：最大検定値

*2：「RC-N規準」の短期許容応力度の評価式に平成12年建設省告示第2464号に基づきF値×1.1を適用

(2) 母屋

原子炉建屋付属棟の母屋は主トラスで支持された等分布荷重を受ける両端ピン支持の単純梁として評価を行う。屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であるため、母屋の断面が同一である場合には、支持スパンが長く、屋根面の支配面積の大きな母屋が最も厳しい条件であると判断できる。

原子炉建屋付属棟の母屋には表 3-4 に示すとおり、断面の異なる複数の鉄骨部材を使用しているため、同じ部材断面の母屋において最も条件の厳しい部位を選定し、評価を行う。

図 3-11 に部材断面毎に選定した母屋の評価部材位置を示す。

表 3-5 に原子炉建屋付属棟 母屋の評価結果を示す。

表 3-4 原子炉建屋付属棟 母屋使用部材断面

記号	部材断面
SB35	H-350×175×7×11
SB40	H-400×200×8×13
SB45	H-450×200×9×14
SB50	H-500×200×10×16
SB60	H-600×200×11×17
SB600	H-600×300×14×25

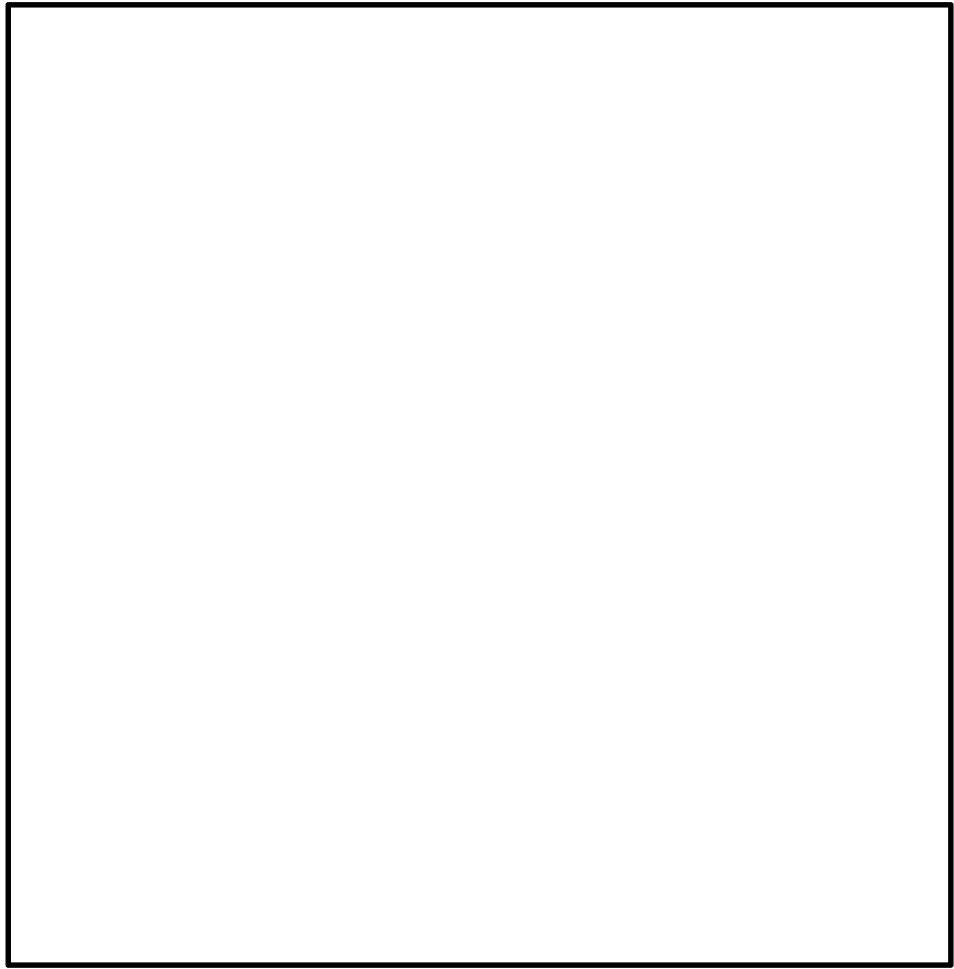


図 3-11(1/2) 原子炉建屋付属棟 母屋評価部材の位置

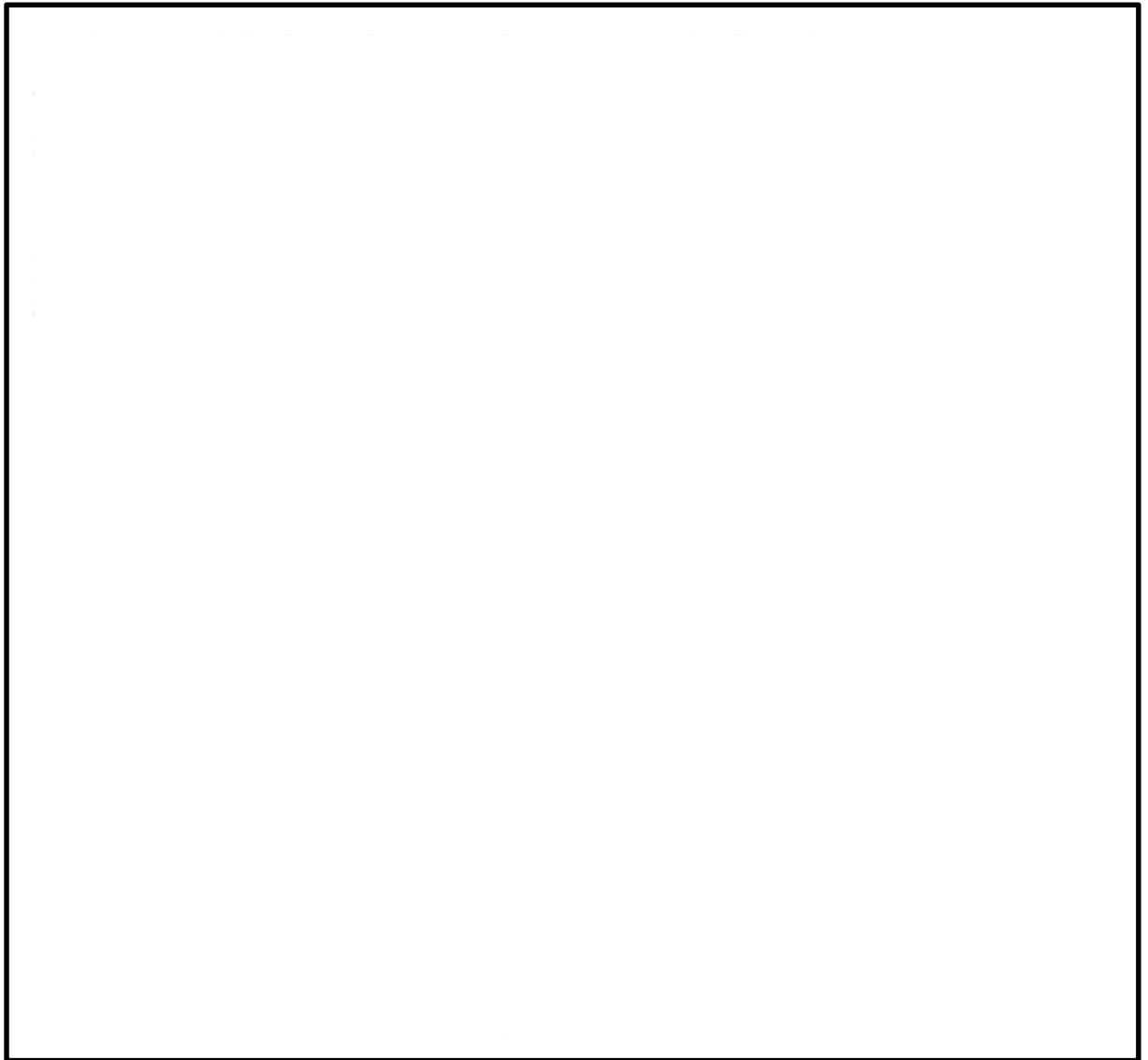


図 3-11 (2/2) 原子炉建屋付属棟 母屋評価部材の位置

表 3-5 母屋の評価結果

高さ	記号	支持 スパン (m)	支配幅 (m)	検定値*2	
				曲げモーメント	せん断力
EL. 35.0 m	SB40	5.200	1.782	0.56	0.30
	SB50	6.500	1.822	0.56	0.24
	SB50	6.575	1.782	0.56	0.24
	SB600	6.575	1.825	0.23	0.15
EL. 30.3 m	SB40	5.744	1.940	0.74*1	0.35*1
EL. 30.0 m	SB45	4.944	2.067	0.47	0.26
EL. 22.0m	SB35	3.700	1.825	0.44	0.28
	SB60-1	7.125	1.994	0.55	0.22
	SB60-2	7.325	1.940	0.57	0.22
	SB60-3	7.350	1.825	0.54	0.21
	SB600	7.325	3.386	0.52	0.31

注記 *1：最大検定値

*2：「S規準」の短期許容応力度の評価式に平成12年建設省告示第2464号に基づき
F値×1.1を適用

4. 主トラスの許容応力値について

表 4-1 に示す検定値が最大となる各部位の許容値について、許容値の評価式及び算出条件を示す。

表 4-1 主トラスの評価結果

部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値* (N/mm ²)	検定値
EL. 64.08 m	上弦材	圧縮	35.4	256	0.26
		曲げ	29.5	254	
	下弦材	引張	164.1	258	0.76
		曲げ	30.4	258	
	斜材	引張	204.9	258	0.80
	束材	圧縮	150.3	172	0.88

注記 * : 「鋼構造設計規準」の短期許容応力度の評価式に平成 12 年建設省告示第 2464 号に基づき F 値×1.1 を適用

(1) 評価式

a. 許容引張応力度

$$f_t = F / 1.5 \quad (4-1 \text{ 式})$$

ここに,

F : 鋼材の F 値

b. 許容圧縮応力度

$$f_c = \frac{\left\{ 1 - 0.4 \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2 \right\} F}{\nu} \quad (\lambda \leq \Lambda \text{ のとき}) \quad (4-2 \text{ 式})$$

$$f_c = \frac{0.277 F}{\left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2} \quad (\lambda > \Lambda \text{ のとき}) \quad (4-3 \text{ 式})$$

ここに,

λ : 圧縮材の細長比

$$\Lambda : \text{限界細長比} \quad \Lambda = \sqrt{\frac{\pi^2 E}{0.6 F}}$$

E : ヤング係数

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

c. 許容曲げ応力度

$$f_b = \frac{1}{\nu} F \quad (\lambda_b \leq_p \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-4 \text{ 式})$$

$$f_b = \frac{\left\{ 1 - 0.4 \left(\frac{\lambda_b - p \lambda_b}{e \lambda_b - p \lambda_b} \right) \right\}}{\nu} F \quad (p \lambda_b < \lambda_b \leq_e \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-5 \text{ 式})$$

$$f_b = \frac{1}{2.17 \lambda_b^2} F \quad (e \lambda_b < \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-6 \text{ 式})$$

ここに,

$$\lambda_b = \sqrt{\frac{M_y}{M_e}}$$

$$e \lambda_b = \frac{1}{\sqrt{0.6}}$$

$$p \lambda_b = 0.6 + 0.3 \left(\frac{M_2}{M_1} \right)$$

$$C = 1.75 + 1.05 \left(\frac{M_2}{M_1} \right) + 0.3 \left(\frac{M_2}{M_1} \right)^2 \leq 2.3$$

$$M_e = C \sqrt{\frac{\pi^4 E I_y \cdot E I_w}{l_b^4} + \frac{\pi^4 E_y \cdot G J}{l_b^2}}$$

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

f_c : 許容圧縮応力度

λ_b : 曲げ部材の細長比

l_b : 圧縮フランジの支点間距離

$e \lambda_b$: 弾性限界細長比

$p \lambda_b$: 塑性限界細長比

C : 許容曲げ応力度の補正係数

M_e : 弾性横座屈モーメント

Z : 断面係数

I_y : 弱軸周りの断面 2 次モーメント

I_w : 曲げねじり定数

G : せん断弾性係数

J : サンプナンのねじり定数 M_y : 降伏モーメント ($F \cdot Z$)

なお、部材端部の曲げモーメントの大きいほうを M_1 、小さいほうを M_2 とし、この 2 つのモーメントが単曲率の場合は、 M_2/M_1 の符号を負に、複曲率の場合は M_2/M_1 の符号を正にしている。

(2) 許容値の算出

a. 上弦材

検定値が最大となる上弦材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
H-400×400× 13×21	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	2.187×10 ⁴

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	断面係数 Z (mm ³)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)
6.660×10 ⁸	2.240×10 ⁸	3.330×10 ⁶	1670.5	174.5

細長比 λ (—)	限界細長比 Λ (—)	曲げ ねじり定数 I _w (mm ⁴)	ねじり定数 J (mm ⁶)	補正係数 C (—)
9.57	114.20	8.044×10 ¹²	2.732×10 ⁶	1.04

支点間距離 l _b (mm)	弾性横座屈 モーメント M _e (N・mm)	曲げ材の 細長比 λ _b (—)	塑性限界 細長比 p λ _b (—)	弾性限界 細長比 e λ _b (—)
2570	1.407×10 ¹⁰	0.25	0.32	1.29

b. 下弦材

検定値が最大となる下弦材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
H-400×400× 13×21	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	2.187×10 ⁴

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	断面係数 Z (mm ³)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)
6.660×10 ⁸	2.240×10 ⁸	3.330×10 ⁶	10280	101.2

細長比 λ (-)	限界細長比 Λ (-)	曲げ ねじり定数 I _w (mm ⁴)	ねじり定数 J (mm ⁶)	補正係数 C (-)
101.58	114.20	8.044×10 ¹²	2.732×10 ⁶	1.01

支点間距離 l _b (mm)	弾性横座屈 モーメント M _e (N・mm)	曲げ材の 細長比 λ _b (-)	塑性限界 細長比 p λ _b (-)	弾性限界 細長比 e λ _b (-)
10280	1.277×10 ¹⁰	0.82	0.31	1.29

c. 斜材

検定値が最大となる斜材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)
2L _s -200× 200×15	235

d. 束材

検定値が最大となる束材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
2L _s -150× 150×15	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	8.548×10 ³

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I (mm ⁴)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)	細長比 λ (-)
4.532×10 ⁷	1.776×10 ⁷	3610	45.6	79.20

限界細長比 Λ (-)
114.20

補足-460-2 【タービン建屋の強度計算に係る補足説明】

1. 概要

本資料は、タービン建屋の降下火砕物による堆積荷重による構造健全性に用いる 3D-FEM モデルの詳細、評価部位の選定、各部材毎の評価結果を示すものである。

2. 3D-FEMモデルの詳細説明

(1) モデル化の範囲

3D-FEMモデルのモデル化範囲を図 2-1 に示す。タービン建屋の EL. 18.0 m には厚さ 0.5 m~1.0 m の床スラブと、主トラスを支える柱の脚部には梁せい 1.2 m~2.0 m の大梁が設置され、柱脚部の水平変形及び曲げ変形を拘束していることから、EL. 18.0 m より上部構造をモデル化する。

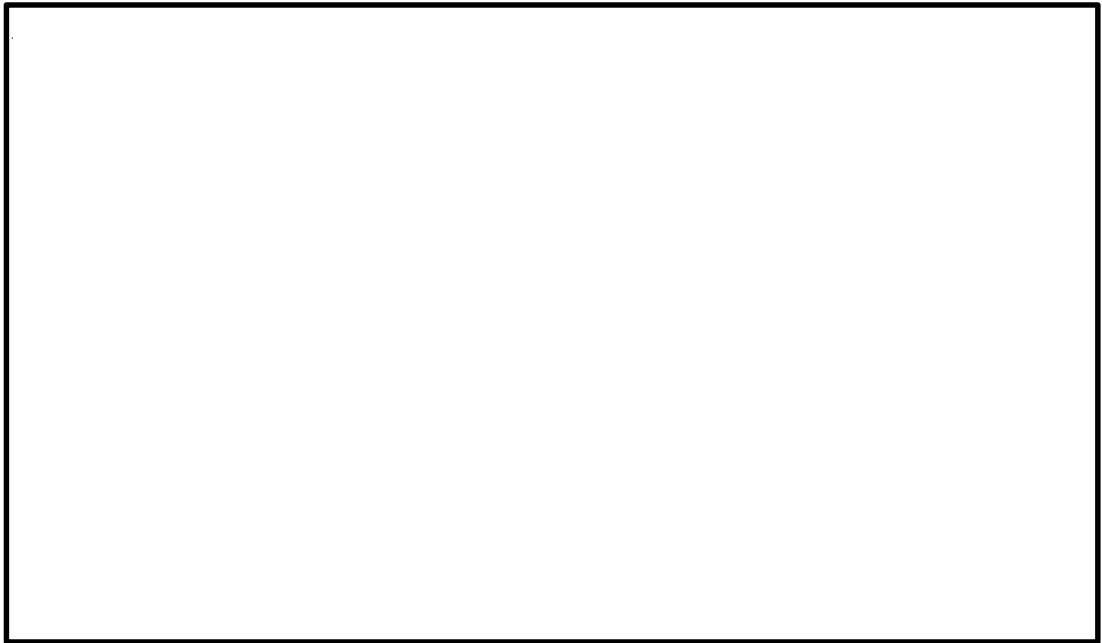


図 2-1 タービン建屋のモデル化範囲

(2) 使用要素

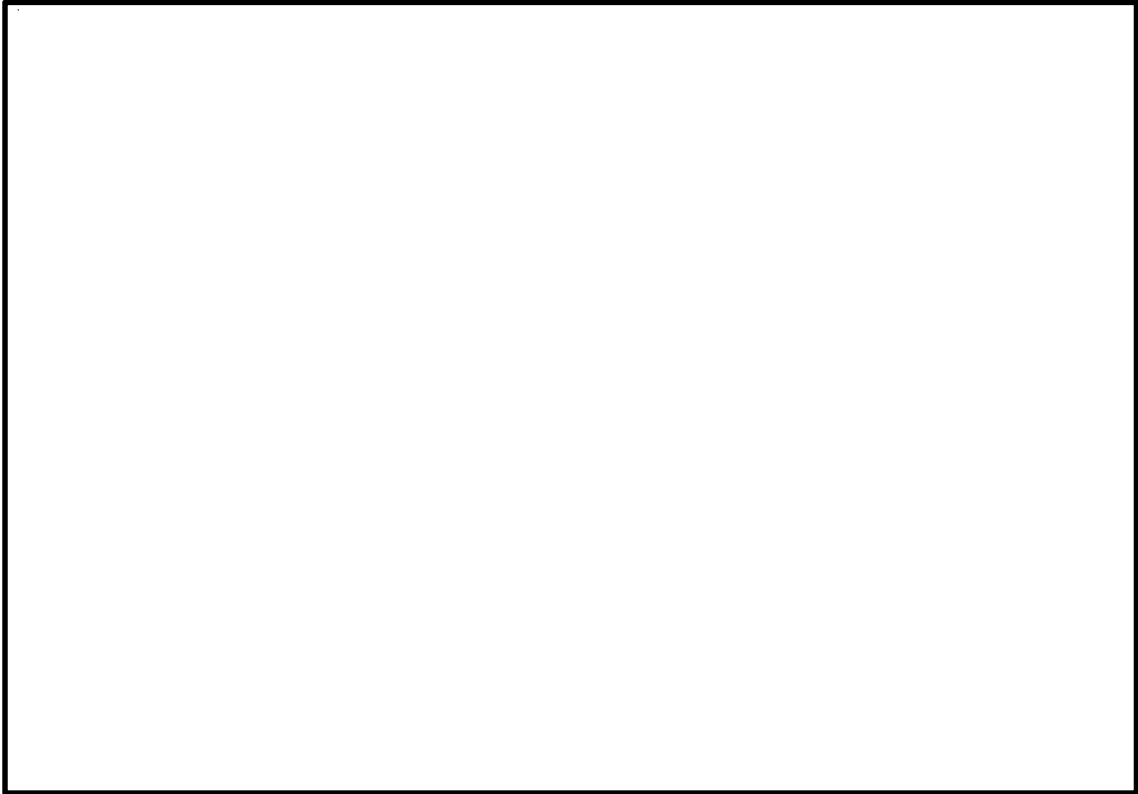
本解析で用いる使用要素を表 2-1 に示す。なお、3D-FEMモデルは主トラス架構に生じる曲げモーメントにより主トラス上弦材が負担する軸力を適切に評価するため、屋根スラブをシェル要素でモデル化するとともに、主トラス端部の柱による曲げ拘束を適切に評価するため耐震壁もシェル要素でモデル化する。鉄骨部及び鉄筋コンクリート部の柱・梁をモデル化した梁要素及びトラス要素の解析モデル概要と、屋根スラブ及び耐震壁をモデル化したシェル要素を加えた全要素の解析モデル概要を図 2-2 に示す。

鉄骨部では、主トラス弦材及び上弦面つなぎ梁は梁要素を、主トラス斜材、束材、母屋及び上弦面水平ブレースはトラス要素を用いる。

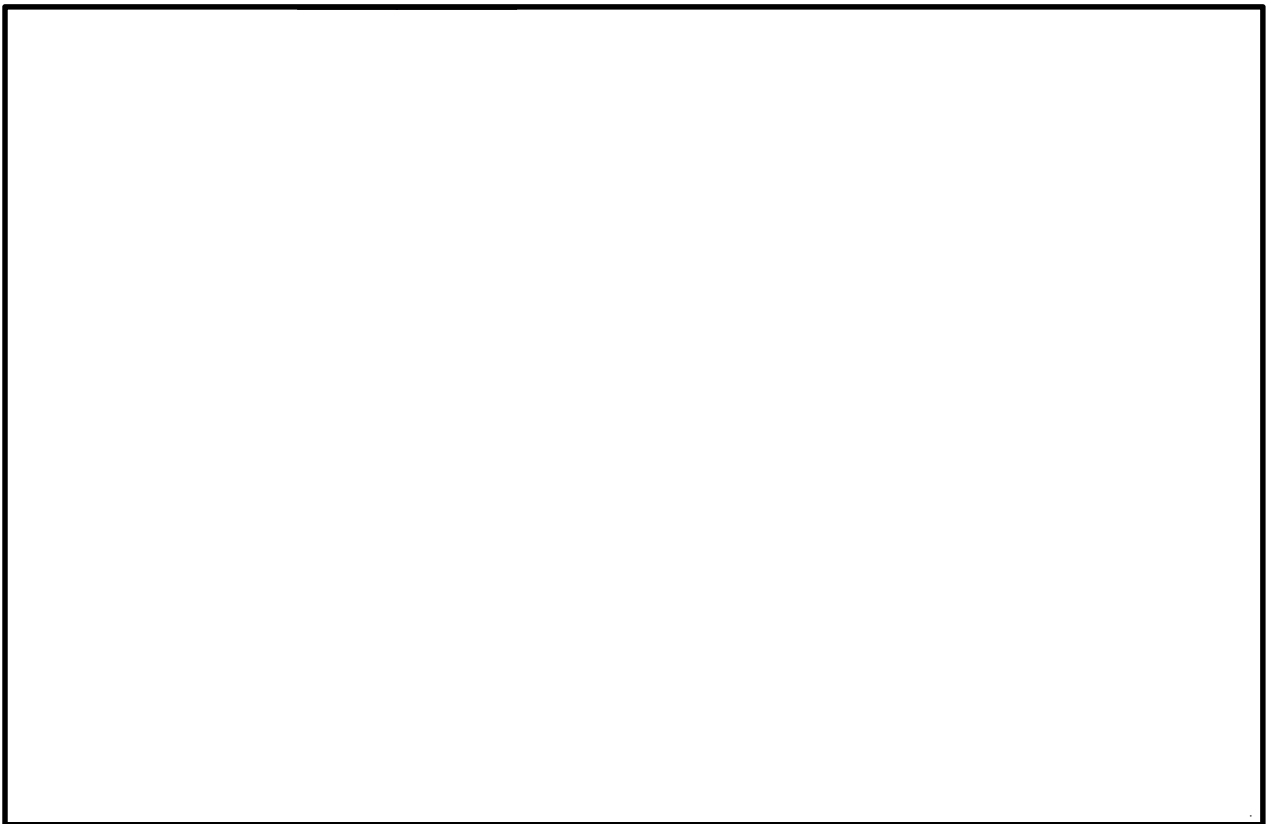
鉄筋コンクリート部では、耐震壁及び屋根トラスはシェル要素を、柱及び梁については梁要素を用いる。

表 2-1 本解析で用いる使用要素（タービン建屋）

鉄骨部	主トラス弦材	梁要素
	主トラス斜材・束材	トラス要素
	母屋	
	下弦面つなぎ梁	
	水平ブレース	
鉄筋コンクリート部	耐震壁	シェル要素
	屋根スラブ	
	柱・梁	梁要素



(a) 梁要素・トラス要素



(b) 全要素

図 2-2 解析モデルの概要 (タービン建屋)

(3) 境界条件及び拘束条件

主トラス各部材のモデル化寸法と接続条件を図 2-3 に、検討部材の断面形状を表 2-2 に示す。

本解析モデルは、EL. 18.0 m より上部の構造をモデル化し、解析モデル下端の全節点を固定端としてモデル化する。また、EL. 28.0 m の柱・梁の節点は、屋根スラブの拘束を考慮し、Y (NS) 方向の並進自由度を拘束したピン・ローラー支持とした。

各部材の接続条件は、鉄骨フランジ部の接続の有無に応じて剛接合もしくはピン接合としてモデル化することとし、主トラス上下弦材と柱は剛接合とする。また、主トラスの斜材・束材と上下弦材はピン接合とする。

シェル要素と梁要素及びトラス要素の同一座標における節点は、同一節点を用いてモデル化し、鉄骨材とスラブは完全に固着しているものとして解析を実施している。

また、主トラス上弦材、下弦材、斜材、束材は部材芯位置でモデル化することを基本とする。なお、主トラス端部の柱は、主トラス上弦材と端部斜材の交点にモデル化する。

3D-FEMモデルの各部材の寸法は施工図を基に設定している。施工図と解析モデル図は補足-460-8「タービン建屋の構造図及び解析モデル図」に示す。

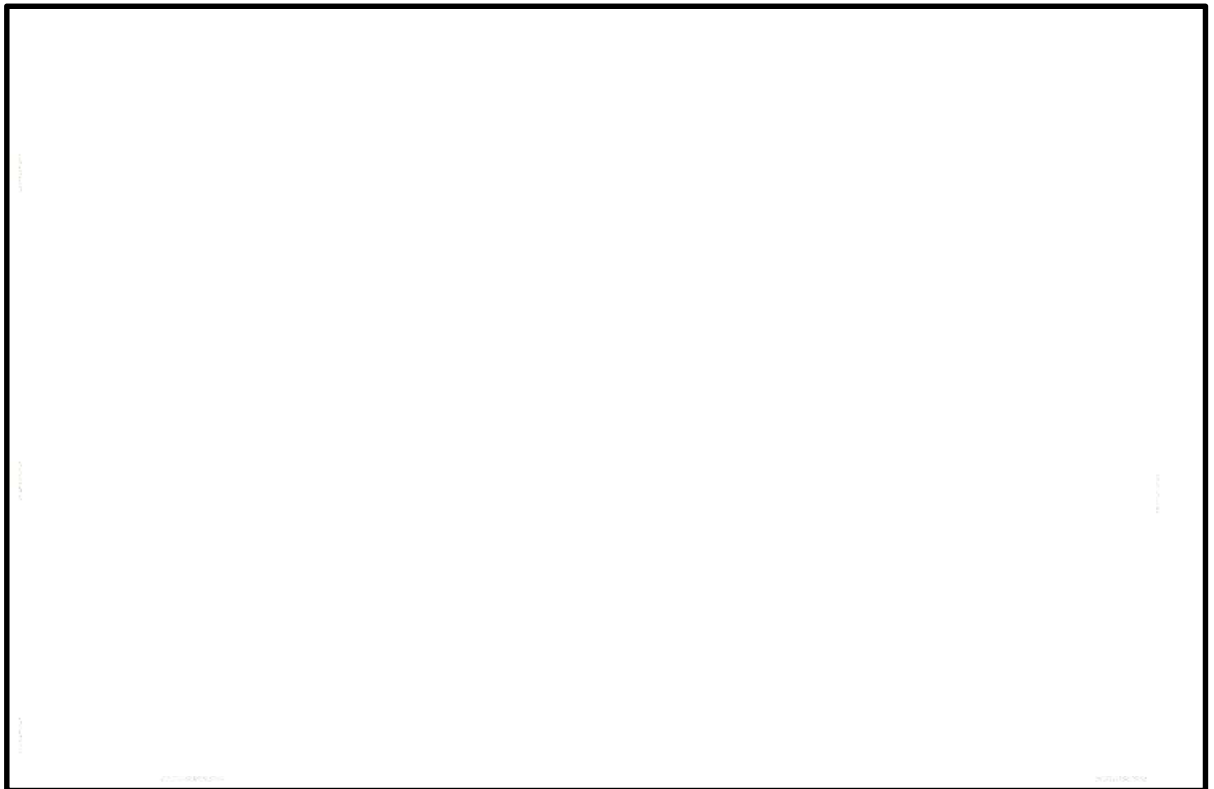


図 2-3 解析モデルにおける部材の接続条件 (タービン建屋, 8 通り*)

注記 * : 全通りの断面が同じため代表として 8 通りを示す。

表 2-2 検討部材の形状・寸法（タービン建屋）

部位	部材番号	形状寸法	断面積 A (cm ²)	断面 2 次 モーメント I (cm ⁴)	材質
上弦材	TU ₁ ~TU ₁₆	H-428×407×20×35	360.7	119000	SS400 (SS41)
下弦材	TL ₁ ~TL ₁₆	H-428×407×20×35	360.7	119000	
斜材	O ₁ ~O ₃ , O ₁₄ ~O ₁₆	2 L _s - 200×200×20	152.0	—	
	O ₄ , O ₅ , O ₁₂ , O ₁₃	2 L _s - 150×150×19	106.8	—	
	O ₆ , O ₁₁ ,	2 L _s - 130×130×12	59.52	—	
	O ₇ ~O ₁₀	2 L _s - 100×100×10	38.0	—	
束材	V ₁ , V ₂ , V ₁₄ , V ₁₅	2 L _s - 200×200×20	152.0	—	
	V ₃ , V ₄ , V ₁₂ , V ₁₃	2 L _s - 200×200×15	115.5	—	
	V ₅ , V ₆ , V ₁₀ , V ₁₁	2 L _s - 150×150×15	85.48	—	
	V ₇ ~V ₉	2 L _s - 130×130×9	45.48	—	

(4) 荷重の入力方法

屋根に作用する鉛直荷重を表 2-3 に、荷重の入力方法の概要を図 2-4 に示す。屋根に作用する鉛直荷重は、応力解析において屋根面全体に等分布の面荷重として作用させる。その他の固定荷重（外周梁，外壁）は，外周梁に等分布の線荷重として作用させる。なお，その他の固定荷重は質点系地震応答解析モデルの質点重量より，表 2-3 に示す固定荷重と積載荷重を除いた重量を外周梁の長さに応じて分配した。

表 2-3 屋根に作用させる鉛直荷重（タービン建屋）

固定荷重	屋根スラブ	454 kgf/m ²
	トラス鋼材	125 kgf/m ²
	合計	579 kgf/m ² ⇒ 5680 N/m ²
積載荷重（除灰時荷重）		1000 N/m ²
積雪荷重		210 N/m ²
降下火砕物堆積による鉛直荷重		7355 N/m ²

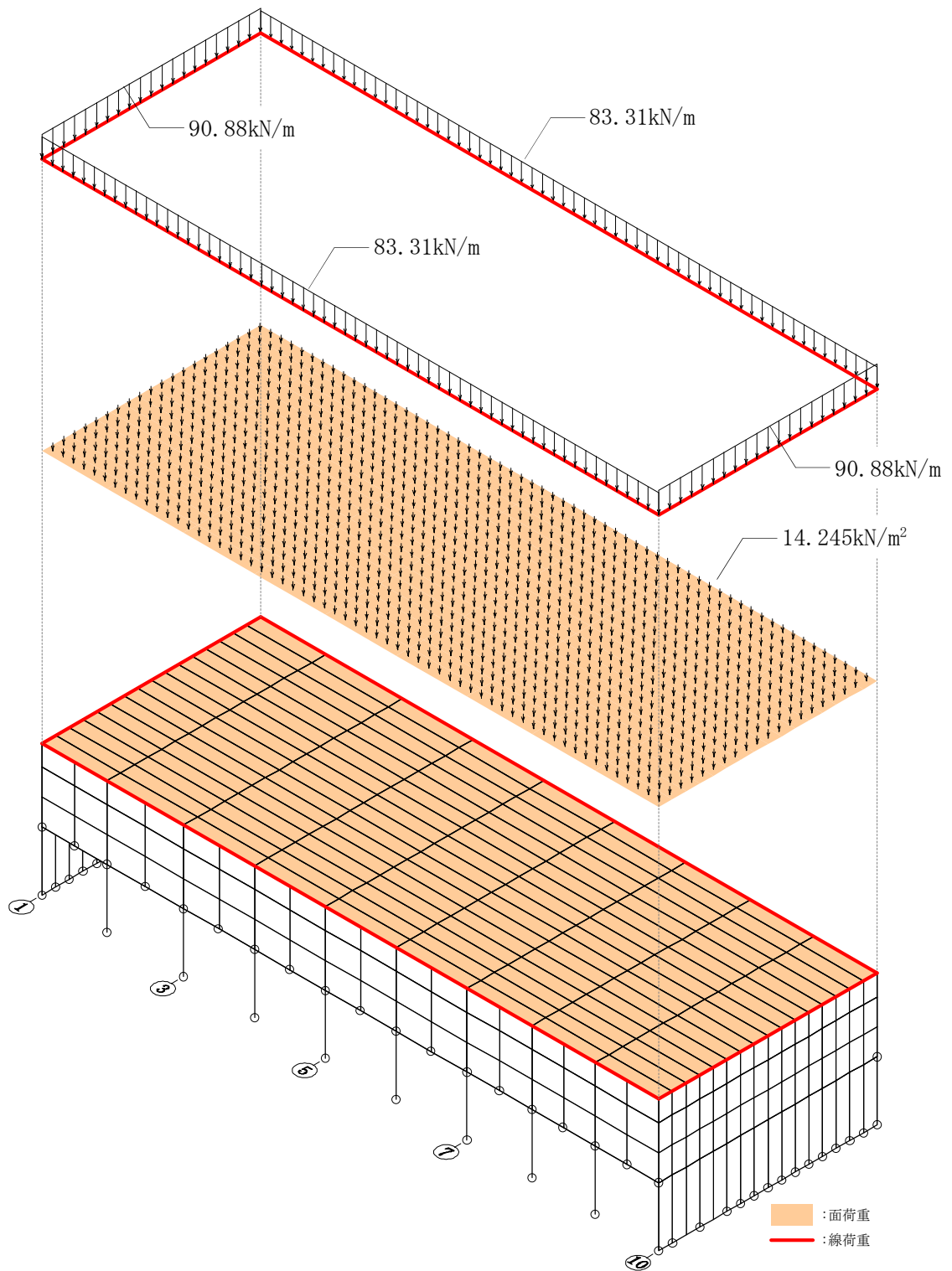


図 2-4 荷重の入力方法の概要 (タービン建屋)

3. 評価対象部位の代表性について

(1) 屋根スラブ

タービン建屋の屋根スラブには、主トラス上のスラブ (EL. 40.45 m) と、鉄筋コンクリート躯体上のスラブ (EL. 28.0 m, 33.0 m) がある。

主トラス上の屋根スラブ (EL. 40.45 m) については、母屋で支持された単位幅の1方向スラブを取り出し、等分布荷重を受ける両端固定梁として評価を行う。屋根スラブは単一断面であり、屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であるため、支持スパンの長い屋根スラブが最も厳しい条件であると判断できる。

図 3-1 に評価対象として抽出した最も支持スパンの大きい屋根スラブ位置を示す。

一方、図 3-2 に示すように、鉄筋コンクリート躯体上の屋根スラブ (EL. 28.0 m, 33.0 m) は、鉄筋コンクリートの大梁または壁で支持された四辺固定の長方形版として評価を行う。屋根スラブは単一断面であり、屋根面に作用する荷重は屋根面全体で均一な等分布荷重であるため、支持スパンが縦横で最大の屋根スラブが、最も厳しい条件であると判断できる。

図 3-2 に評価対象として抽出した最も支持スパンの大きい屋根スラブ位置を示す。NS, EW方向の支持スパンともに最大 (NS : 10.0 m, EW : 12.0 m) である。

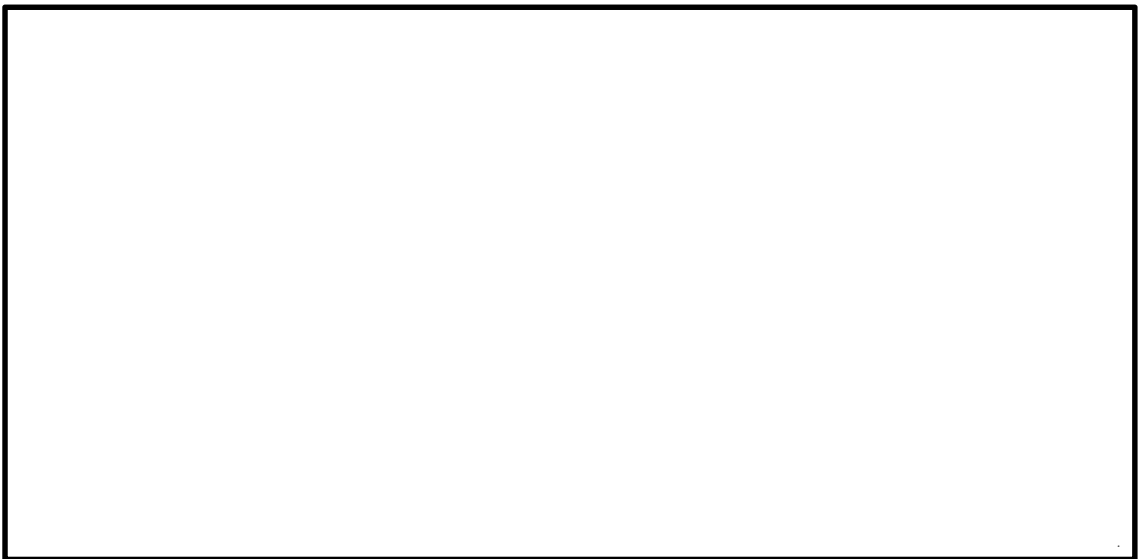

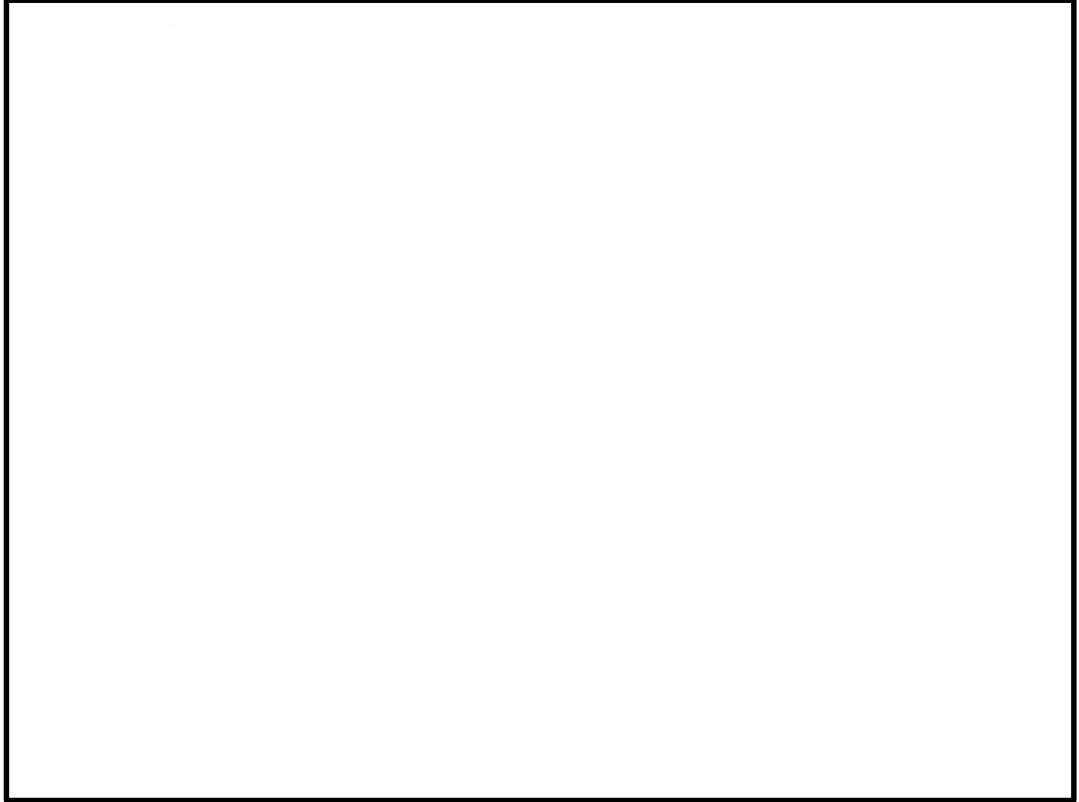


図 3-1  屋根スラブ評価部材の位置 (主トラス上 : EL. 40.45 m)



3-2 屋根スラブ評価部材の位置 (RC躯体上 : EL. 28.0 m)

(2) 主トラス

添付書類「V-3-別添 2-1-7 建屋の強度計算書」には、降下火砕物に対する主トラスの健全性評価の結果として、検定値が最大となる部材の評価結果のみを示した。

ここでは、全ての部材の評価結果を網羅的に示し、強度計算書に示した結果の代表性を確認する。

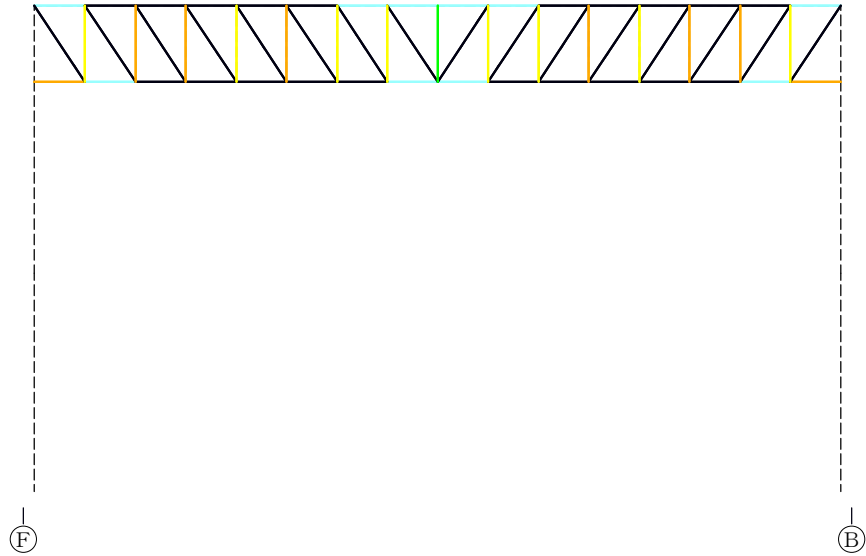
強度計算書に記載したタービン建屋主トラスの評価結果を表 3-1 に示す。また、図 3-3～図 3-10 に通りごとに全ての主トラス部材の検定値を示す。図には、各部位の最大検定値を赤枠で囲い示した。上下弦材及び斜材・束材は、3 通りにおいて検定値が最大となる部材があり、それらの値は表 3-1 の値に整合している。

表 3-1 主トラスの評価結果

部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値* (N/mm ²)	検定値
EL. 40.45 m	上弦材	圧縮	40.9	257	0.36
		曲げ	49.2	255	
	下弦材	圧縮	68.0	154	0.93
		曲げ	116.3	242	
	斜材	引張	229.3	258	0.89
	束材	圧縮	171.4	176	0.98

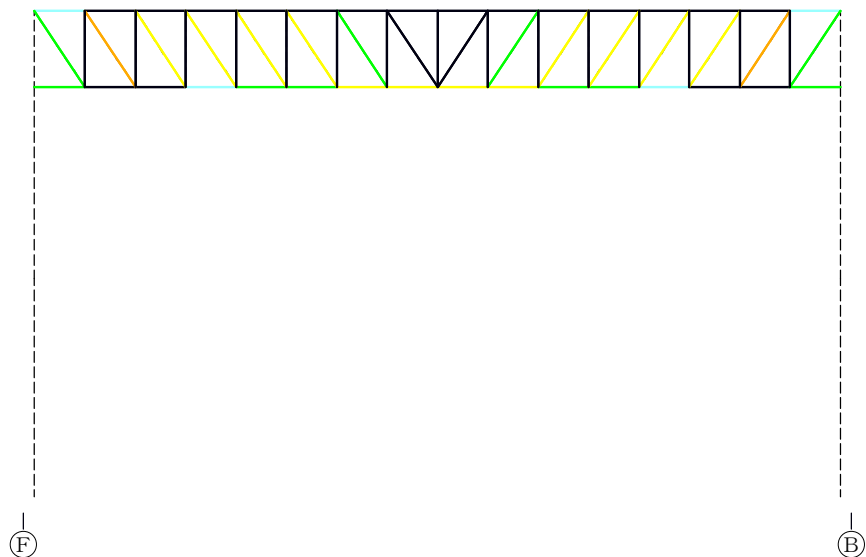
注記 * : 「鋼構造設計規準」の短期許容応力度の評価式に平成 12 年建設省告示第 2464 号に基づき F 値×1.1 を適用

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.32	0.16	0.09	0.14	0.16	0.16	0.23	0.30	0.30	0.23	0.16	0.16	0.14	0.09	0.16	0.32
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.65	0.86	0.82	0.72	0.86	0.61	0.62	0.50	0.61	0.61	0.86	0.72	0.82	0.87	0.65
下弦材	0.84	0.28	0.04	0.08	0.08	0.10	0.15	0.24	0.24	0.15	0.10	0.08	0.08	0.04	0.29	0.84

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

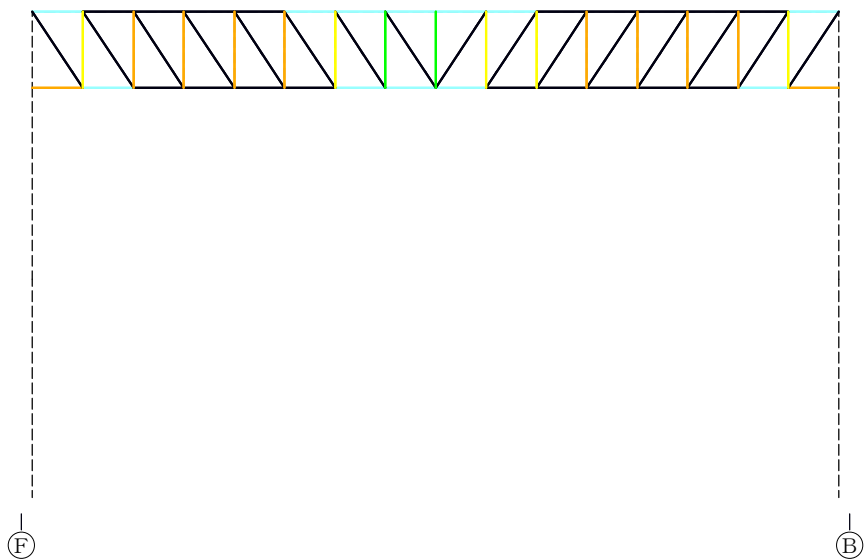


上弦材	0.32	0.12	0.02	0.05	0.05	0.04	0.11	0.17	0.17	0.11	0.04	0.05	0.05	0.02	0.12	0.32
斜材	0.58	0.80	0.63	0.71	0.61	0.68	0.57	0.16	0.16	0.57	0.69	0.61	0.71	0.63	0.80	0.58
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.40	0.10	0.12	0.30	0.41	0.52	0.62	0.73	0.73	0.62	0.52	0.41	0.30	0.12	0.10	0.40

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

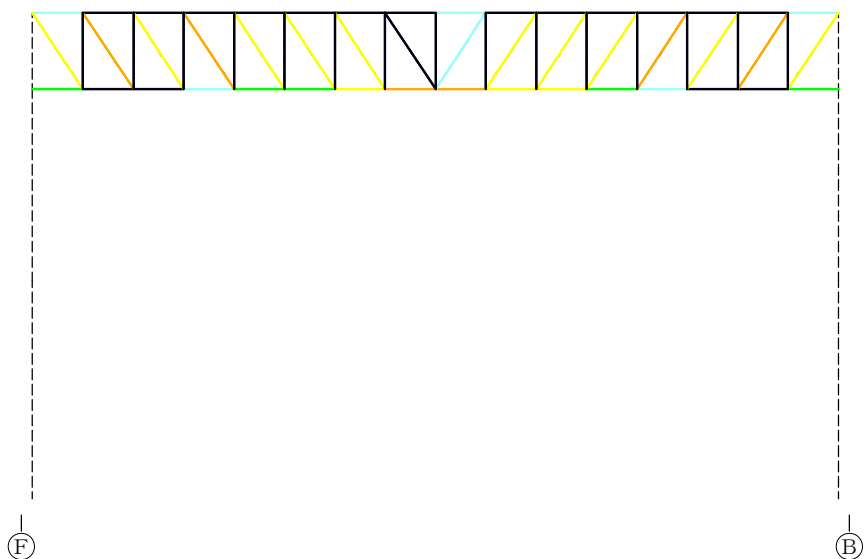
図 3-3 主トラスの検定比 (2 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.34	0.18	0.10	0.16	0.19	0.21	0.28	0.34	0.36	0.28	0.19	0.19	0.16	0.11	0.18	0.34
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.72	0.96	0.92	0.80	0.98	0.65	0.40	0.53	0.72	0.69	0.97	0.80	0.92	0.96	0.71
下弦材	0.93	0.31	0.04	0.09	0.09	0.10	0.21	0.25	0.24	0.17	0.11	0.09	0.09	0.04	0.30	0.92

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

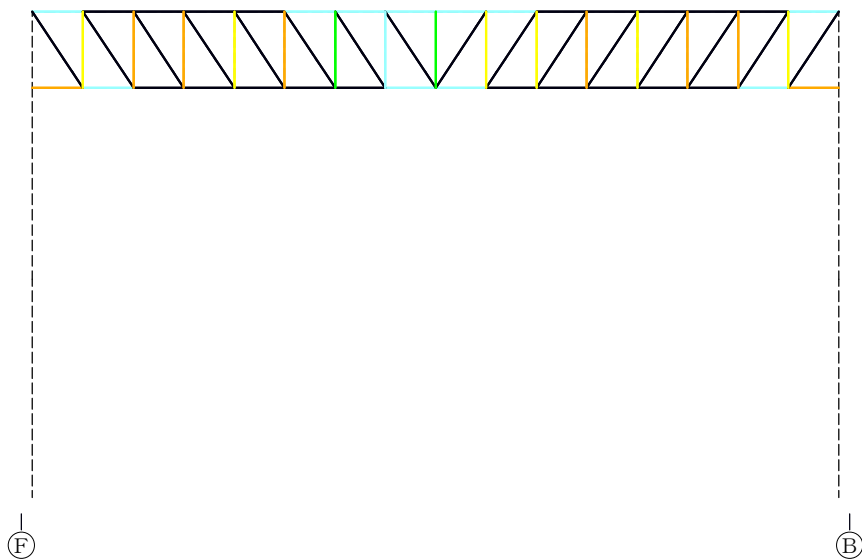


上弦材	0.33	0.13	0.02	0.05	0.06	0.06	0.12	0.18	0.20	0.12	0.04	0.06	0.05	0.02	0.13	0.33
斜材	0.64	0.89	0.71	0.80	0.69	0.77	0.68	0.17	0.20	0.64	0.78	0.68	0.80	0.70	0.89	0.64
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.46	0.11	0.13	0.34	0.46	0.58	0.74	0.80	0.80	0.70	0.60	0.47	0.34	0.14	0.11	0.45

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

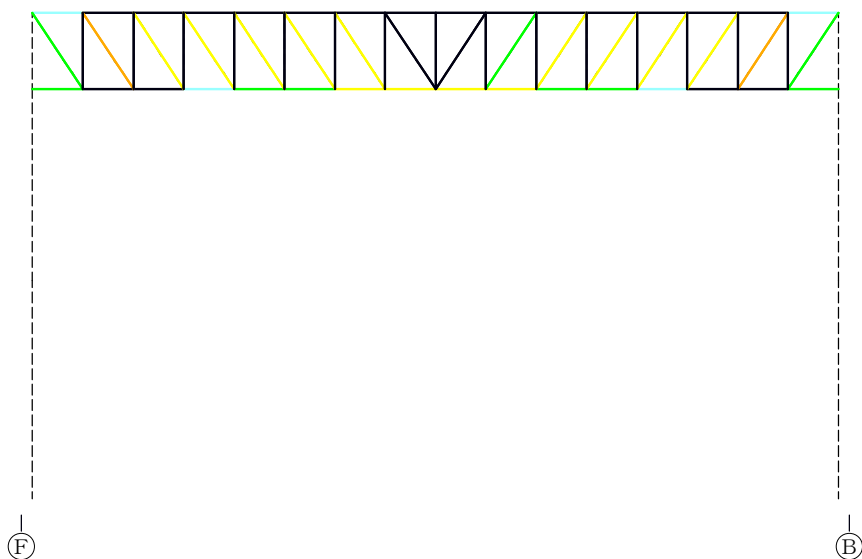
図 3-4 主トラスの検定比 (3 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.31	0.17	0.10	0.16	0.18	0.20	0.26	0.32	0.33	0.26	0.19	0.18	0.16	0.10	0.17	0.31
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.66	0.88	0.85	0.73	0.89	0.59	0.36	0.47	0.65	0.63	0.88	0.73	0.84	0.88	0.66
下弦材	0.86	0.28	0.04	0.09	0.09	0.10	0.19	0.23	0.22	0.16	0.11	0.09	0.09	0.04	0.27	0.85

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

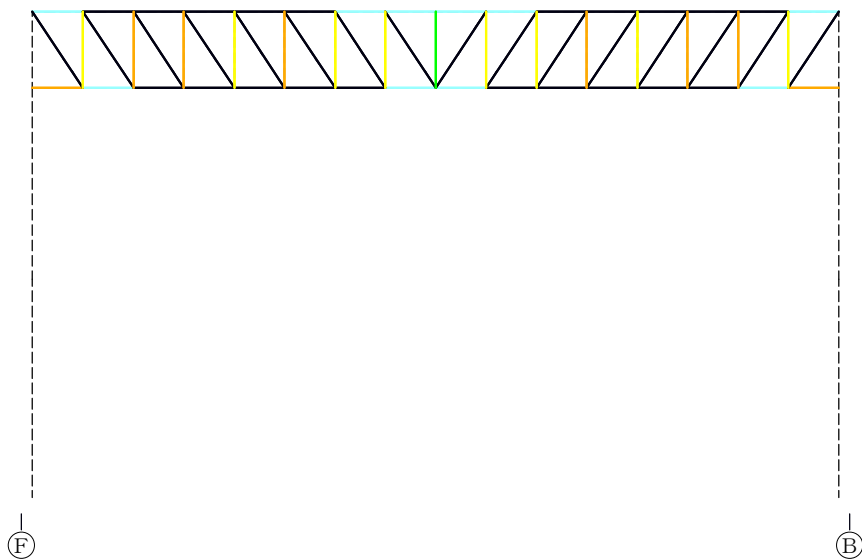


上弦材	0.30	0.12	0.02	0.05	0.05	0.06	0.11	0.16	0.18	0.11	0.04	0.06	0.05	0.02	0.12	0.30
斜材	0.59	0.82	0.65	0.73	0.63	0.69	0.62	0.16	0.18	0.58	0.70	0.62	0.73	0.65	0.82	0.59
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.43	0.10	0.13	0.32	0.44	0.55	0.69	0.74	0.74	0.65	0.56	0.44	0.32	0.13	0.10	0.42

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

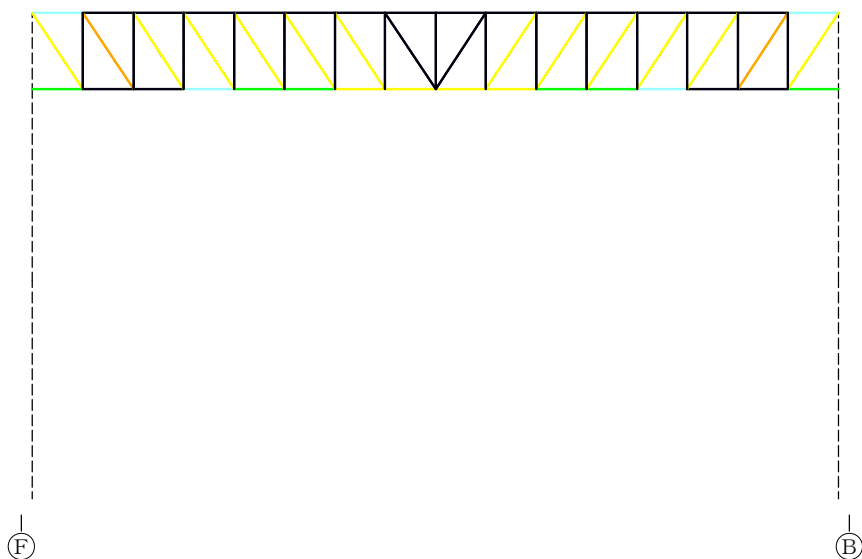
図 3-5 主トラスの検定比 (4 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.32	0.17	0.10	0.16	0.18	0.19	0.27	0.34	0.34	0.27	0.19	0.18	0.16	0.10	0.17	0.32
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.68	0.90	0.87	0.76	0.91	0.65	0.66	0.53	0.66	0.65	0.91	0.76	0.87	0.90	0.68
下弦材	0.87	0.28	0.04	0.09	0.09	0.11	0.17	0.26	0.26	0.17	0.11	0.09	0.09	0.04	0.28	0.87

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

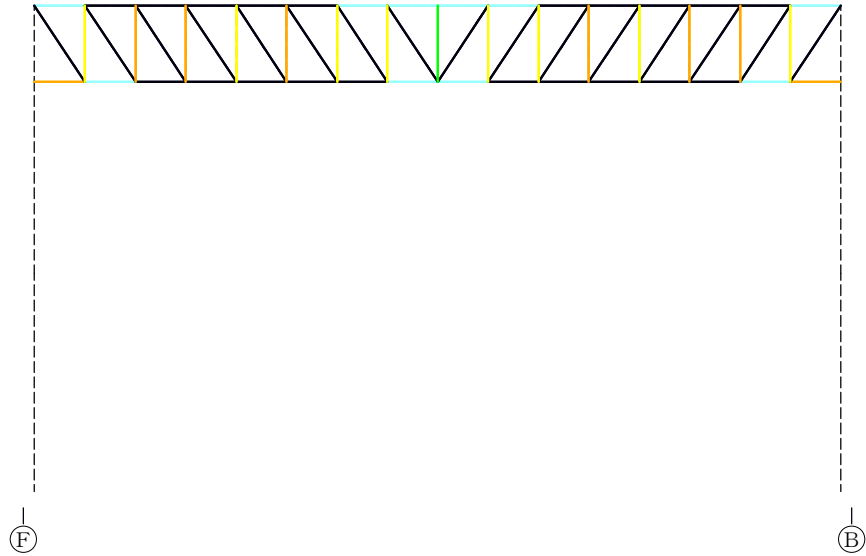


上弦材	0.31	0.13	0.02	0.05	0.06	0.04	0.11	0.18	0.18	0.11	0.04	0.06	0.05	0.02	0.13	0.31
斜材	0.61	0.84	0.67	0.75	0.64	0.73	0.61	0.17	0.17	0.61	0.73	0.64	0.75	0.67	0.84	0.61
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.43	0.10	0.13	0.33	0.45	0.57	0.67	0.79	0.79	0.67	0.57	0.45	0.33	0.13	0.10	0.43

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

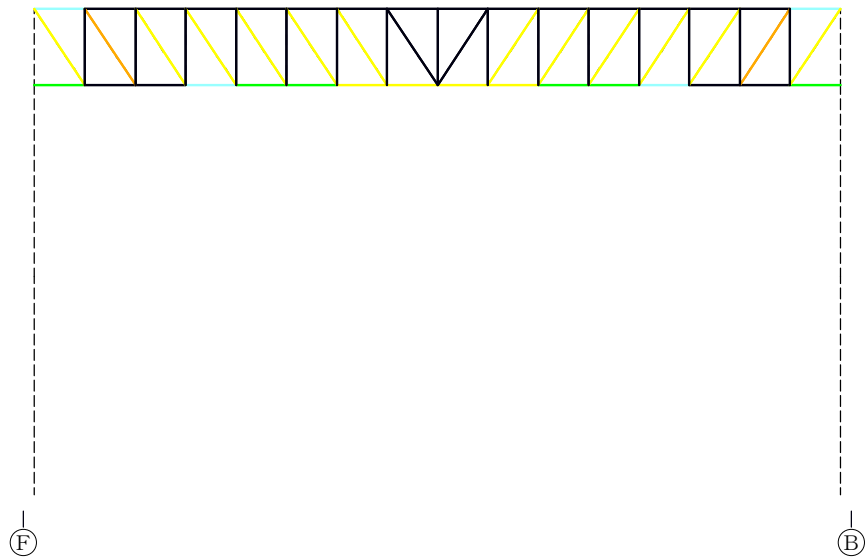
図 3-6 主トラスの検定比 (5 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.32	0.17	0.10	0.16	0.18	0.19	0.26	0.33	0.33	0.26	0.19	0.18	0.16	0.10	0.17	0.32
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.68	0.90	0.86	0.75	0.90	0.64	0.65	0.53	0.65	0.64	0.90	0.75	0.86	0.90	0.68
下弦材	0.87	0.28	0.04	0.09	0.09	0.11	0.16	0.25	0.25	0.16	0.11	0.09	0.09	0.04	0.28	0.87

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

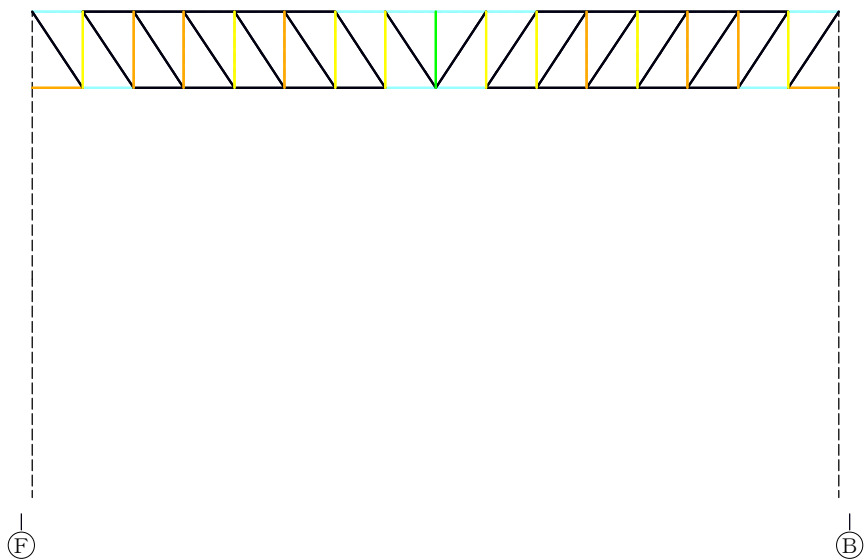


上弦材	0.31	0.12	0.02	0.05	0.06	0.04	0.11	0.18	0.18	0.11	0.04	0.06	0.05	0.02	0.13	0.31
斜材	0.60	0.84	0.66	0.74	0.64	0.73	0.60	0.17	0.17	0.60	0.72	0.64	0.74	0.66	0.84	0.60
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.43	0.10	0.13	0.32	0.44	0.56	0.67	0.78	0.78	0.67	0.57	0.44	0.32	0.13	0.10	0.43

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

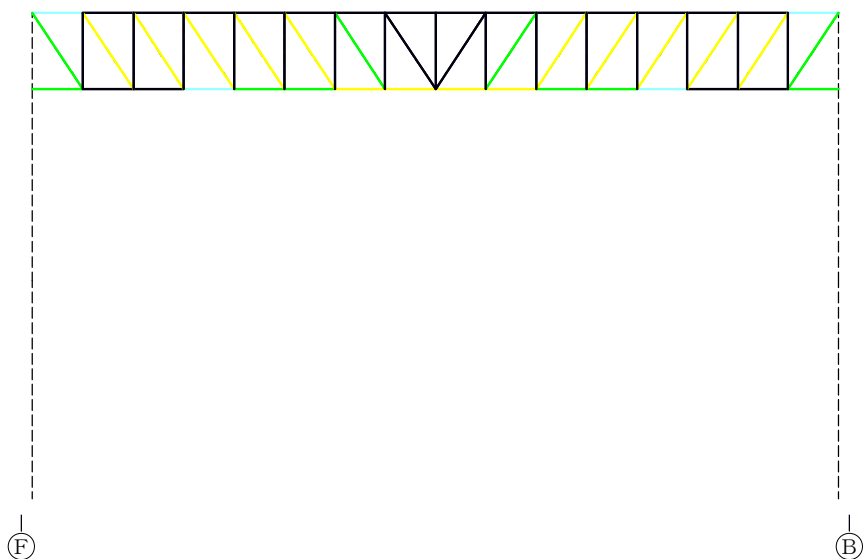
図 3-7 主トラスの検定比 (6 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.30	0.16	0.10	0.15	0.18	0.18	0.26	0.32	0.32	0.26	0.18	0.18	0.15	0.10	0.16	0.30
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.64	0.85	0.81	0.71	0.85	0.60	0.61	0.50	0.61	0.60	0.85	0.71	0.81	0.85	0.64
下弦材	0.82	0.26	0.04	0.08	0.08	0.10	0.16	0.24	0.24	0.16	0.10	0.08	0.08	0.04	0.27	0.82

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

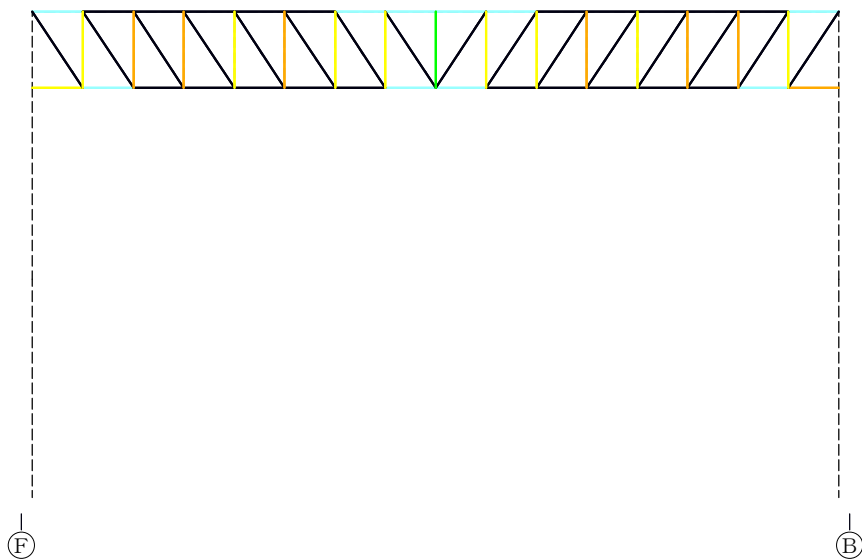


上弦材	0.29	0.12	0.02	0.05	0.05	0.04	0.11	0.17	0.17	0.11	0.04	0.05	0.05	0.02	0.12	0.29
斜材	0.57	0.79	0.62	0.70	0.60	0.68	0.57	0.16	0.16	0.57	0.68	0.60	0.70	0.62	0.79	0.57
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.41	0.09	0.12	0.31	0.42	0.53	0.63	0.74	0.74	0.63	0.53	0.42	0.31	0.12	0.10	0.41

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

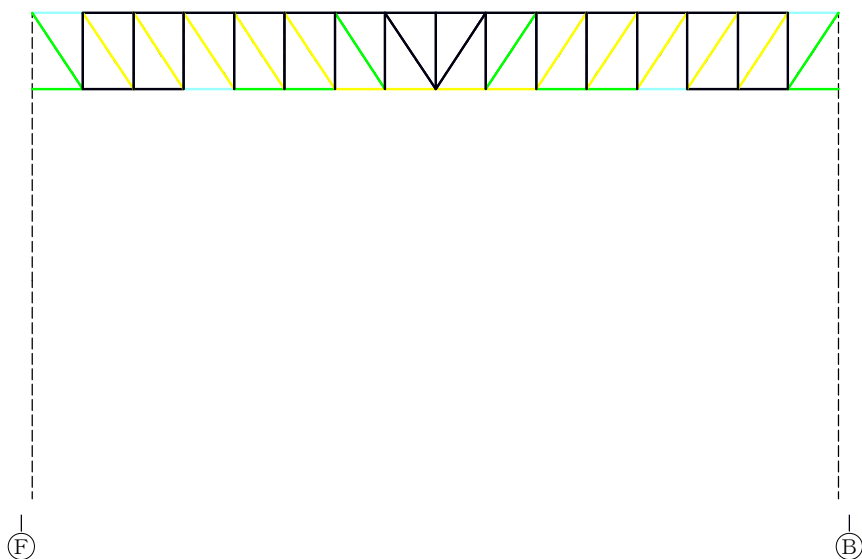
図 3-8 主トラスの検定比 (7 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.4 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.29	0.16	0.10	0.15	0.18	0.19	0.26	0.32	0.33	0.26	0.18	0.18	0.15	0.10	0.16	0.30
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.63	0.83	0.80	0.70	0.84	0.60	0.60	0.50	0.62	0.61	0.85	0.71	0.81	0.84	0.63
下弦材	0.79	0.24	0.04	0.08	0.08	0.10	0.16	0.24	0.24	0.15	0.10	0.08	0.08	0.04	0.26	0.81

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)

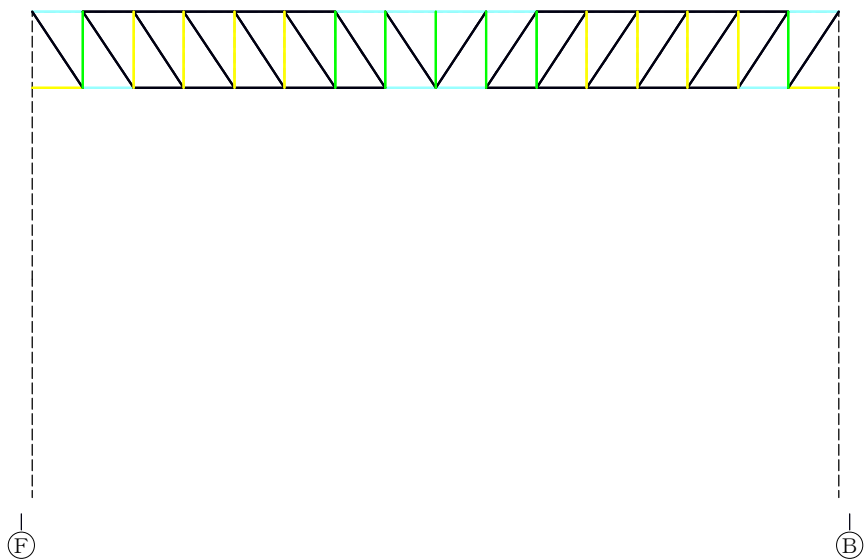


上弦材	0.29	0.12	0.02	0.05	0.05	0.04	0.11	0.17	0.17	0.11	0.04	0.05	0.05	0.02	0.12	0.29
斜材	0.56	0.78	0.61	0.69	0.60	0.67	0.56	0.15	0.17	0.57	0.69	0.60	0.70	0.62	0.78	0.56
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.40	0.09	0.13	0.31	0.41	0.53	0.62	0.73	0.73	0.62	0.52	0.41	0.31	0.12	0.09	0.40

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

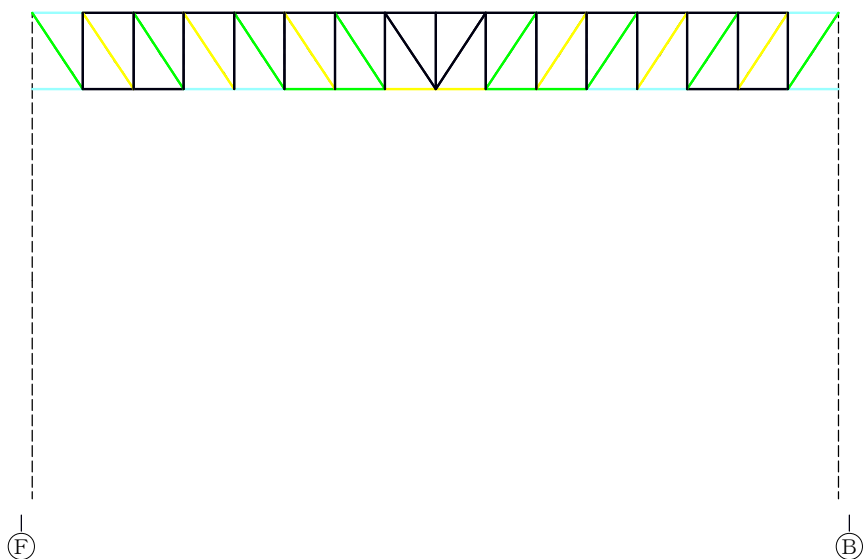
図 3-9 主トラスの検定比 (8 通り)

- 検定値 < 0.2
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.4
- 0.2 ≤ 検定値 < 0.6
- 0.6 ≤ 検定値 < 0.8
- 0.8 ≤ 検定値 < 1.0
- 1.0 ≤ 検定値



上弦材	0.29	0.15	0.08	0.13	0.15	0.15	0.22	0.28	0.28	0.22	0.15	0.15	0.13	0.08	0.15	0.29
斜材	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
束材		0.58	0.77	0.74	0.64	0.76	0.54	0.55	0.45	0.55	0.54	0.76	0.64	0.74	0.77	0.58
下弦材	0.73	0.24	0.04	0.08	0.08	0.09	0.14	0.21	0.21	0.14	0.09	0.08	0.08	0.04	0.24	0.73

(a) 圧縮 (曲げ圧縮)



上弦材	0.29	0.11	0.02	0.05	0.05	0.04	0.10	0.15	0.15	0.10	0.04	0.05	0.05	0.02	0.11	0.29
斜材	0.52	0.72	0.56	0.63	0.54	0.61	0.51	0.14	0.15	0.51	0.61	0.54	0.63	0.56	0.72	0.52
束材		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
下弦材	0.36	0.09	0.11	0.28	0.37	0.48	0.56	0.66	0.66	0.56	0.47	0.37	0.28	0.11	0.09	0.36

(b) 引張 (曲げ引張) : 最大検定比部材

図 3-10 主トラスの検定比 (9 通り)

(3) 母屋

タービン建屋の母屋は主トラスで支持された等分布荷重を受ける両端ピン支持の単純梁として評価を行う。すべての母屋は表 3-2 に示す鉄骨部材を使用し同一断面であり，屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であるため，支持スパンが長く，屋根面の支配面積の大きな母屋が最も厳しい条件であると判断できる。

図 3-10 に評価対象として抽出した最も支持スパンが長く，支配面積の大きな母屋の位置を示す。

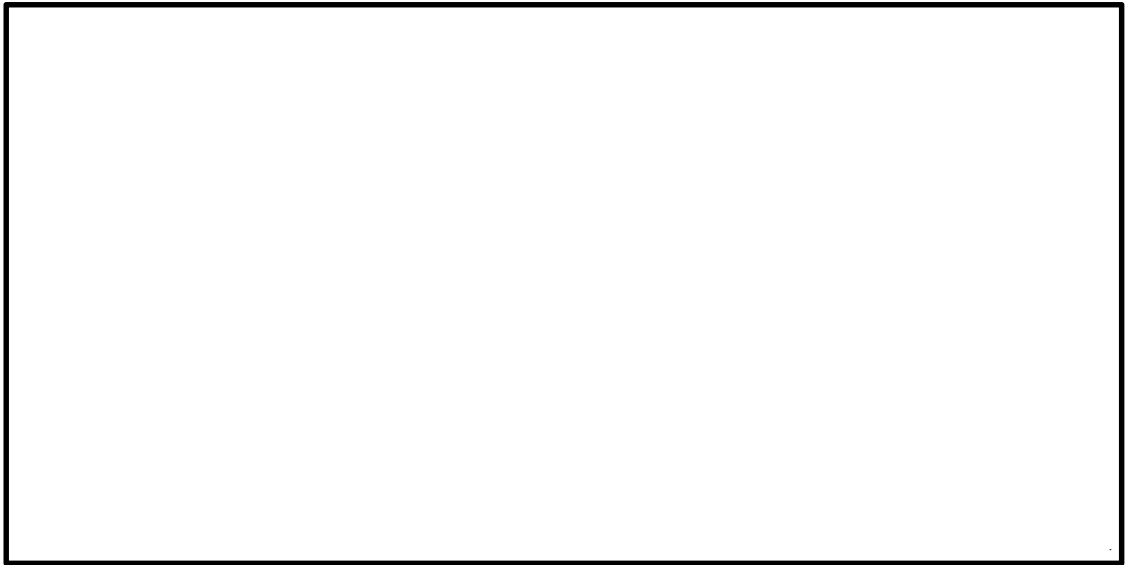


図 3-10 タービン建屋 母屋の評価部材

表 3-2 タービン建屋 母屋使用部材断面

部材断面	断面積 (mm ²)
H-396×302×12×19	161.9

4. 主トラスの許容応力値について

表 4-1 に示す検定値が最大となる各部位の許容値について、許容値の評価式及び算出条件を示す。

表 4-1 主トラスの評価結果

部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値* (N/mm ²)	検定値
EL. 40.45 m	上弦材	圧縮	40.9	257	0.36
		曲げ	49.2	255	
	下弦材	圧縮	68.0	154	0.93
		曲げ	116.3	242	
	斜材	引張	229.3	258	0.89
	束材	圧縮	171.4	176	0.98

注記 * : 「鋼構造設計規準」の短期許容応力度の評価式に平成 12 年建設省告示第 2464 号に基づき F 値×1.1 を適用

(1) 評価式

a. 許容引張応力度

$$f_t = F / 1.5 \quad (4-1 \text{ 式})$$

ここに,

F : 鋼材の F 値

b. 許容圧縮応力度

$$f_c = \frac{\left\{ 1 - 0.4 \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2 \right\} F}{\nu} \quad (\lambda \leq \Lambda \text{ のとき}) \quad (4-2 \text{ 式})$$

$$f_c = \frac{0.277 F}{\left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2} \quad (\lambda > \Lambda \text{ のとき}) \quad (4-3 \text{ 式})$$

ここに,

λ : 圧縮材の細長比

$$\Lambda : \text{限界細長比} \quad \Lambda = \sqrt{\frac{\pi^2 E}{0.6 F}}$$

E : ヤング係数

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

c. 許容曲げ応力度

$$f_b = \frac{1}{\nu} F \quad (\lambda_b \leq_p \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-4 \text{ 式})$$

$$f_b = \frac{\left\{ 1 - 0.4 \left(\frac{\lambda_b - p \lambda_b}{e \lambda_b - p \lambda_b} \right) \right\}}{\nu} F \quad (p \lambda_b < \lambda_b \leq_e \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-5 \text{ 式})$$

$$f_b = \frac{1}{2.17 \lambda_b^2} F \quad (e \lambda_b < \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-6 \text{ 式})$$

ここに,

$$\lambda_b = \sqrt{\frac{M_y}{M_e}}$$

$$e \lambda_b = \frac{1}{\sqrt{0.6}}$$

$$p \lambda_b = 0.6 + 0.3 \left(\frac{M_2}{M_1} \right)$$

$$C = 1.75 + 1.05 \left(\frac{M_2}{M_1} \right) + 0.3 \left(\frac{M_2}{M_1} \right)^2 \leq 2.3$$

$$M_e = C \sqrt{\frac{\pi^4 E I_y \cdot E I_w}{l_b^4} + \frac{\pi^4 E_y \cdot G J}{l_b^2}}$$

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

f_c : 許容圧縮応力度

λ_b : 曲げ部材の細長比

l_b : 圧縮フランジの支点間距離

$e \lambda_b$: 弾性限界細長比

$p \lambda_b$: 塑性限界細長比

C : 許容曲げ応力度の補正係数

M_e : 弾性横座屈モーメント

Z : 断面係数

I_y : 弱軸周りの断面 2 次モーメント

I_w : 曲げねじり定数

G : せん断弾性係数

J : サンプナンのねじり定数 M_y : 降伏モーメント ($F \cdot Z$)

なお、部材端部の曲げモーメントの大きいほうを M_1 、小さいほうを M_2 とし、この 2 つのモーメントが単曲率の場合は、 M_2/M_1 の符号を負に、複曲率の場合は M_2/M_1 の符号を正にしている。

(2) 許容値の算出

a. 上弦材

検定値が最大となる上弦材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
H-428×407× 20×35	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	3.607×10 ⁴

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	断面係数 Z (mm ³)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)
1.190×10 ⁹	3.940×10 ⁸	5.570×10 ⁶	1501.5	181.6

細長比 λ (-)	限界細長比 Λ (-)	曲げ ねじり定数 I _w (mm ⁴)	ねじり定数 J (mm ⁶)	補正係数 C (-)
8.27	114.20	1.519×10 ¹³	1.259×10 ⁷	1.00

支点間距離 l _b (mm)	弾性横座屈 モーメント M _e (N・mm)	曲げ材の 細長比 λ _b (-)	塑性限界 細長比 p λ _b (-)	弾性限界 細長比 e λ _b (-)
2310	3.176×10 ¹⁰	0.21	0.30	1.29

b. 下弦材

検定値が最大となる下弦材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
H-428×407× 20×35	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	3.607×10 ⁴

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	断面係数 Z (mm ³)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)
1.190×10 ⁹	3.940×10 ⁸	5.570×10 ⁶	9260	104.5

細長比 λ (-)	限界細長比 Λ (-)	曲げ ねじり定数 I _w (mm ⁴)	ねじり定数 J (mm ⁶)	補正係数 C (-)
88.60	114.20	1.519×10 ¹³	1.259×10 ⁷	1.52

支点間距離 l _b (mm)	弾性横座屈 モーメント M _e (N・mm)	曲げ材の 細長比 λ _b (-)	塑性限界 細長比 p λ _b (-)	弾性限界 細長比 e λ _b (-)
8960	5.637×10 ⁹	0.51	0.53	1.29

c. 斜材

検定値が最大となる斜材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)
2L _s -200× 200×15	235

d. 束材

検定値が最大となる束材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
2L _s -150× 150×15	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	8.548×10 ³

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I (mm ⁴)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)	細長比 λ (-)
4.078×10 ⁷	1.776×10 ⁷	3500	45.6	76.79

限界細長比 Λ (-)
114.20

補足-460-3 【使用済燃料乾式貯蔵建屋への強度計算に係る補足
説明】

1. 概要

本資料は、使用済燃料乾式貯蔵建屋の降下火砕物の堆積荷重による構造健全性に用いる 3D-FEMモデルの詳細、評価部位の代表性を示すものである。

2. 3D-FEMモデルの詳細説明

(1) モデル化の範囲

3D-FEMモデルのモデル化範囲を図 2-1 に示す。主トラスを含む上部構造 (EL. 8.30 m～EL. 29.20 m) 及び基礎スラブ (EL. 5.80 m～EL. 8.30 m) , 杭及び地盤 (EL. -15.90 m～EL. 5.80 m) の建屋全体をモデル化している。

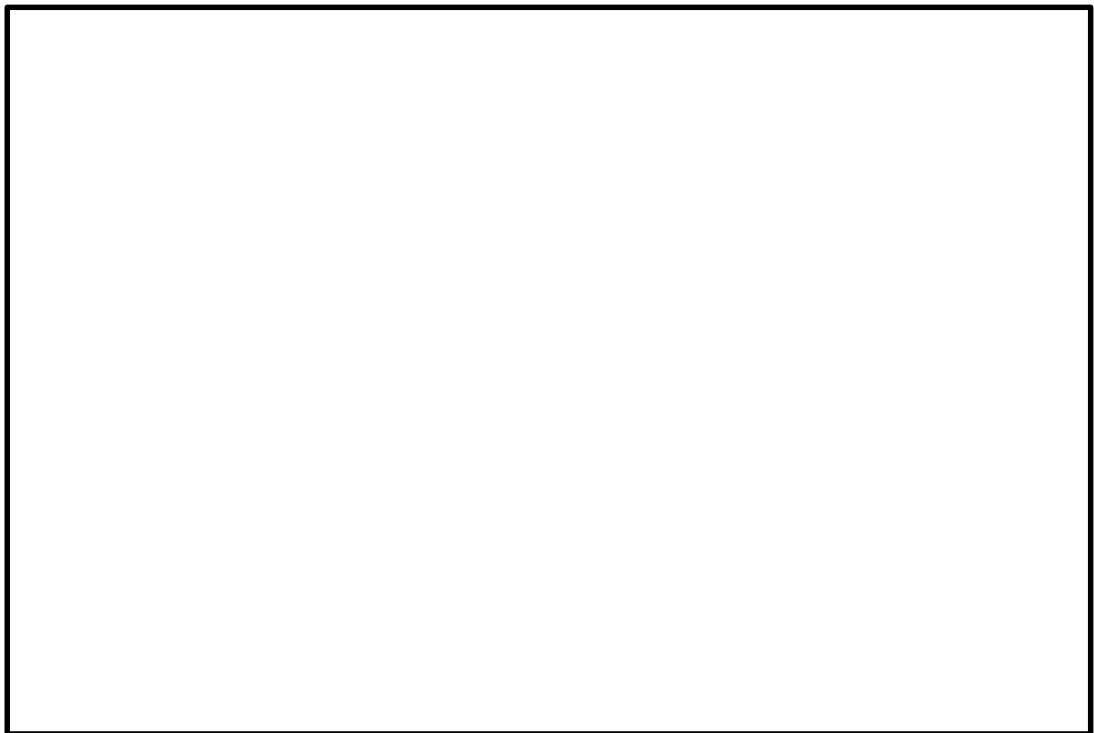


図 2-1 使用済燃料乾式貯蔵建屋のモデル化範囲

(2) 使用要素

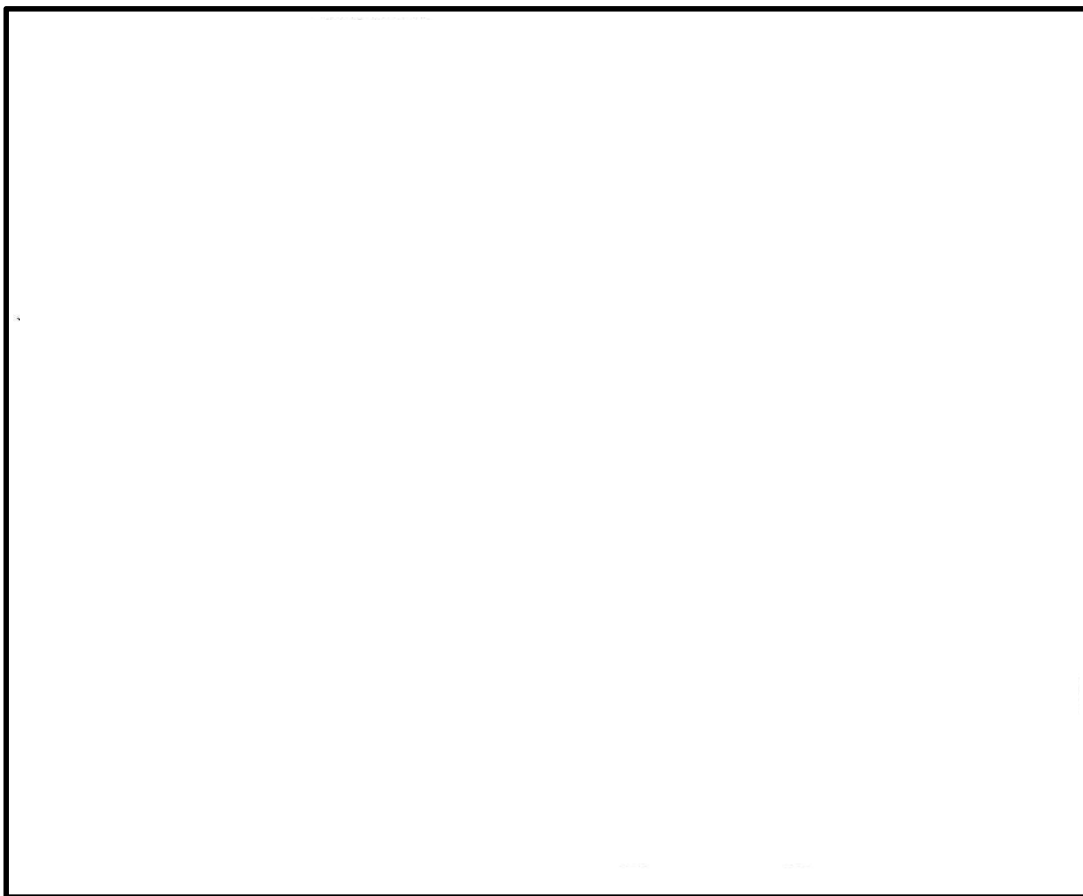
本解析で用いる使用要素を表 2-1 に示す。なお、3D-FEMモデルは主トラス架構に生じる曲げモーメントにより主トラス弦材が負担する軸力を適切に評価するため、屋根スラブをシェル要素でモデル化するとともに、主トラス端部の柱による曲げ拘束を適切に評価するため柱及び耐震壁をモデル化する。鉄骨部及び鉄筋コンクリート部の柱・梁をモデル化した梁要素及びトラス要素の解析モデル概要と、屋根スラブ及び耐震壁をモデル化したシェル要素を加えた全要素の解析モデル概要を図 2-2 に示す。

鉄骨部では、主トラス弦材、サブトラス弦材、サブビームは梁要素を、主トラス斜材、垂直材及びサブトラス斜材、垂直材はトラス要素を用いる。

鉄筋コンクリート部では、耐震壁及び屋根スラブはシェル要素を、柱及び梁については梁要素を用いる。

表 2-1 使用要素 (使用済燃料乾式貯蔵建屋)

鉄骨部	主トラス弦材	梁要素
	サブトラス弦材	
	サブビーム	
	主トラス斜材・垂直材	トラス要素
	サブトラス斜材・垂直材	
鉄筋コンクリート部	耐震壁	シェル要素
	屋根スラブ	
	基礎スラブ	
	柱・梁	梁要素



(a) 梁要素・トラス要素



(b) 全要素

図 2-2 解析モデルの概要 (使用済燃料乾式貯蔵建屋)

(3) 境界条件及び拘束条件

主トラス各部材のモデル化寸法と接続条件を図 2-3 に、検討部材の断面形状を表 2-2 に示す。

主トラス上下弦材の端部と柱との接合条件は剛接合とする。主トラス垂直材及び斜材の端部の接合条件はピン接合とする。

シェル要素と梁要素及びトラス要素の同一座標における節点は、同一節点を用いてモデル化し、鉄骨材と屋根スラブは完全に固着しているものとする。また、柱脚部は EL. 17.75 m にて鉄筋コンクリート部材に固定する。

3D-FEMモデルの各部材の寸法は施工図を基に設定している。施工図と解析モデル図は補足-460-9「使用済燃料乾式貯蔵建屋の構造図及び解析モデル図」に示す。

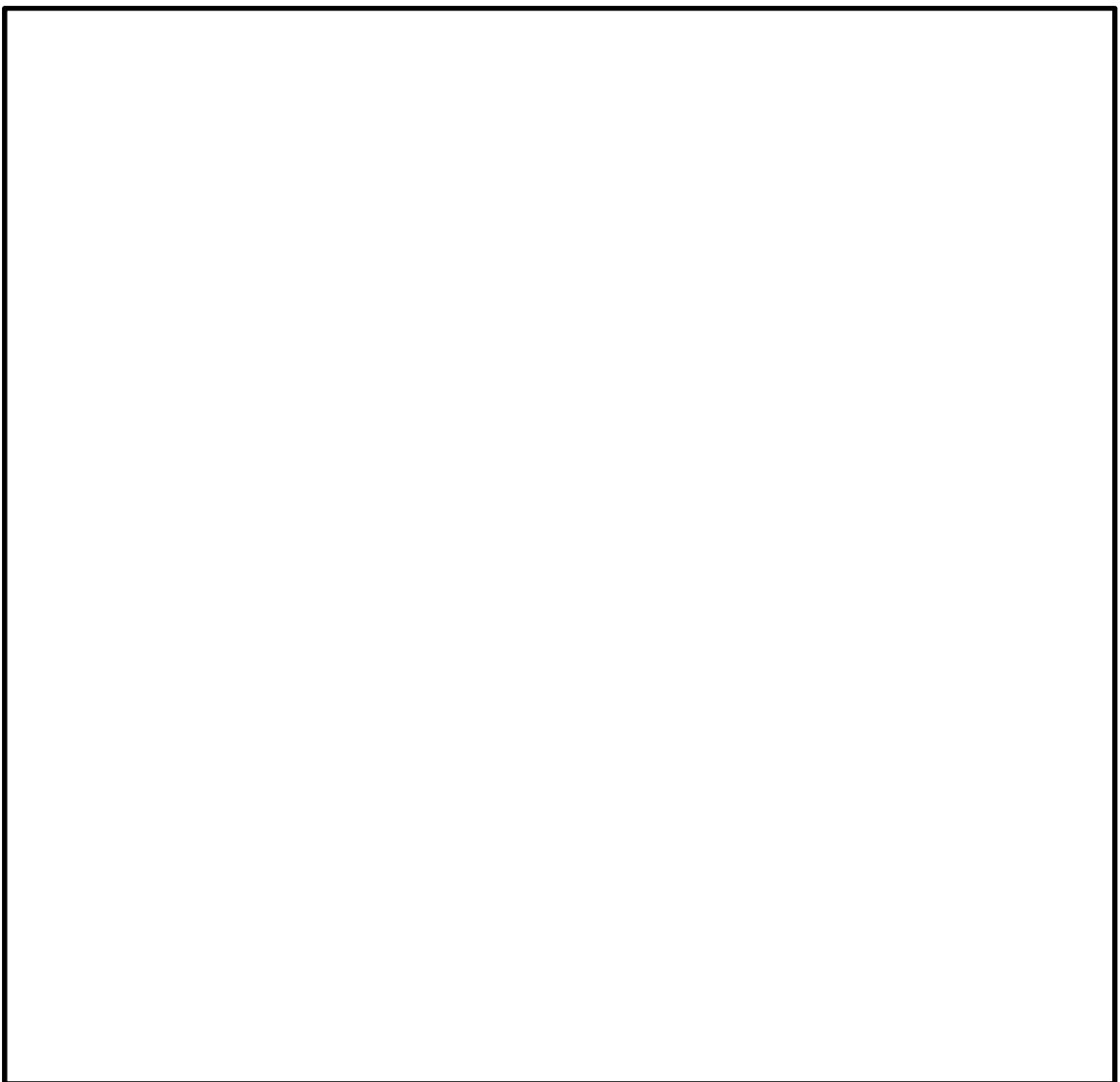


図 2-3 解析モデルにおける主トラス部材の接続条件* (使用済燃料乾式貯蔵建屋)

注記 *:モデルの主トラス部を記載

表 2-2 検討部材の形状・寸法（使用済燃料乾式貯蔵建屋）

部位	部材 番号	形状寸法	材質	断面積 A (cm ²)	断面 2 次 モーメント (cm ⁴)
上弦材	—	BH-500×400×16×28	SM400A	295.0	137000
下弦材	—	BH-500×400×16×28		295.0	137000
斜材	a	BH-250×250×9×14		92.18	—
	b	BH-300×300×12×16		130.9	—
	c	BH-350×350×12×19		173.9	40300
垂直材	a	BH-250×250×9×14		92.18	—
	b'	H-298×299×9×14		109.5	18600
	c'	H-344×348×10×16		144.0	32800

(4) 荷重の入力方法

屋根に作用する鉛直荷重を表 2-3 に、荷重の入力方法の概要を図 2-4 に示す。屋根に作用する鉛直荷重は、応力解析において屋根面全体に等分布荷重として作用させる。なお、その他の鉛直荷重（耐震壁，柱，梁等）については要素そのものに材料密度（単位体積重量）を与えることによって実状に即した荷重状況を再現している。

表 2-3 屋根に作用させる鉛直荷重（使用済燃料乾式貯蔵建屋）

固定荷重	屋根スラブ	1274 kgf/m ²
	トラス鋼材	150 kgf/m ²
	合計	1424 kgf/m ² →14000 N/m ²
積載荷重（除灰時荷重）		1000 N/m ²
積雪荷重		210 N/m ²
降下火砕物堆積による鉛直荷重		7355 N/m ²



図 2-4 荷重の入力方法の概要（使用済燃料乾式貯蔵建屋）

3. 評価対象部位の代表性について

(1) 屋根スラブ

使用済燃料乾式貯蔵建屋の屋根スラブは母屋で支持された単位幅の 1 方向スラブを取り出し、等分布荷重を受ける両端固定梁として評価を行う。屋根スラブは単一断面、単一支持スパン及び屋根面に作用する等分布荷重は屋根面全体で均一であるため、配筋量が最も少ない部位が最も厳しい条件であると判断できる。

図 3-1 に評価対象として抽出した最も配筋量が少ない屋根スラブ位置を示す。また、図 3-2 に屋根スラブの配筋諸元（竣工図）、図 3-3 に配筋の断面図、図 3-4 に配筋マップを示す。評価対象部位が屋根内で最も鉄筋が少ない箇所であることは図 3-3、図 3-4 から確認できる。

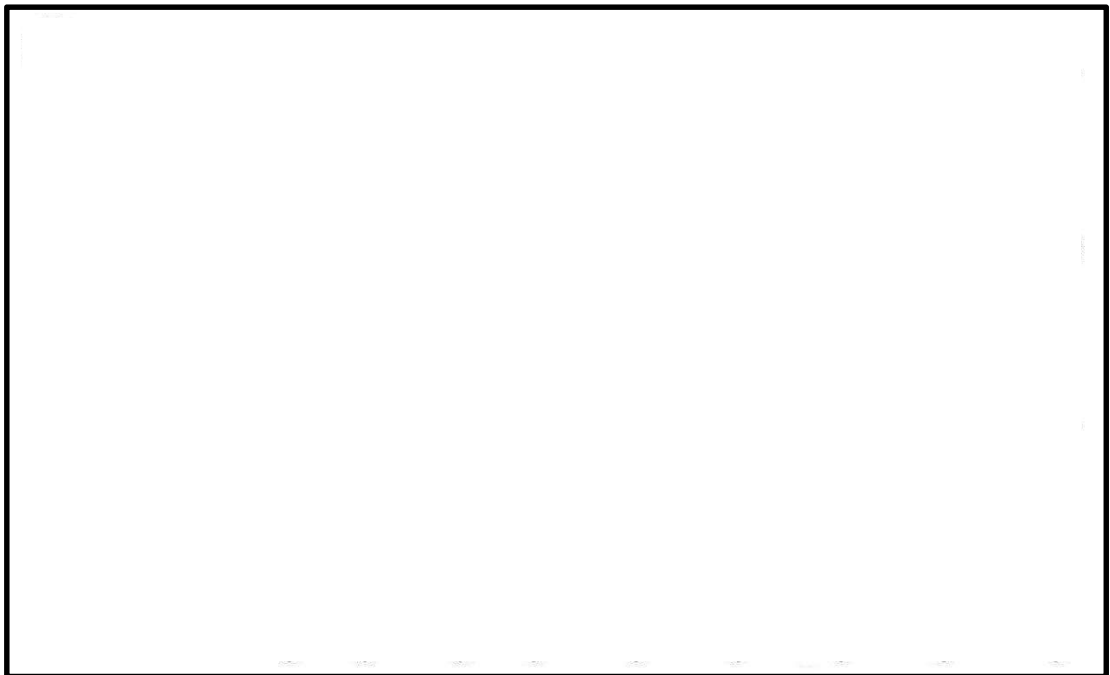


図 3-1 屋根スラブ評価部材の位置 (EL. 29.2 m)

床配筋リスト				屋根スラブ配置図 S45A~D チッキプレート ALK23 使用	
床厚 (mm)	床 符 号	配 筋		屋根スラブ配筋要領	
		NS方向配筋	EW方向配筋		
300	S30	D16@250	D16@250		
450	S45A	D19@250	D19@250		
	S45B	D19@250+500	D19@250		
	S45C	D19@250+250	D19@250		
	S45D	D19@250+500	D19@250+500		
	S45E	D19@250	D19@250		
500	S50	D19@250	D19@250		
700	S70	D19@250	D19@250		

図 3-2 使用済燃料乾式貯蔵建屋 屋根スラブ配筋諸元 (竣工図)

断面種類	床厚 (mm)	NS 方向配筋	EW 方向配筋	NS 方向配筋断面図	EW 方向配筋断面図
S45A	450	D19@250	D19@250		
S45B	450	D19@250+500	D19@250		
S45C	450	D19@250+250	D19@250		
S45D	450	D19@250+500	D19@250+500		

図 3-3 使用済燃料乾式貯蔵建屋 屋根スラブ配筋の断面図

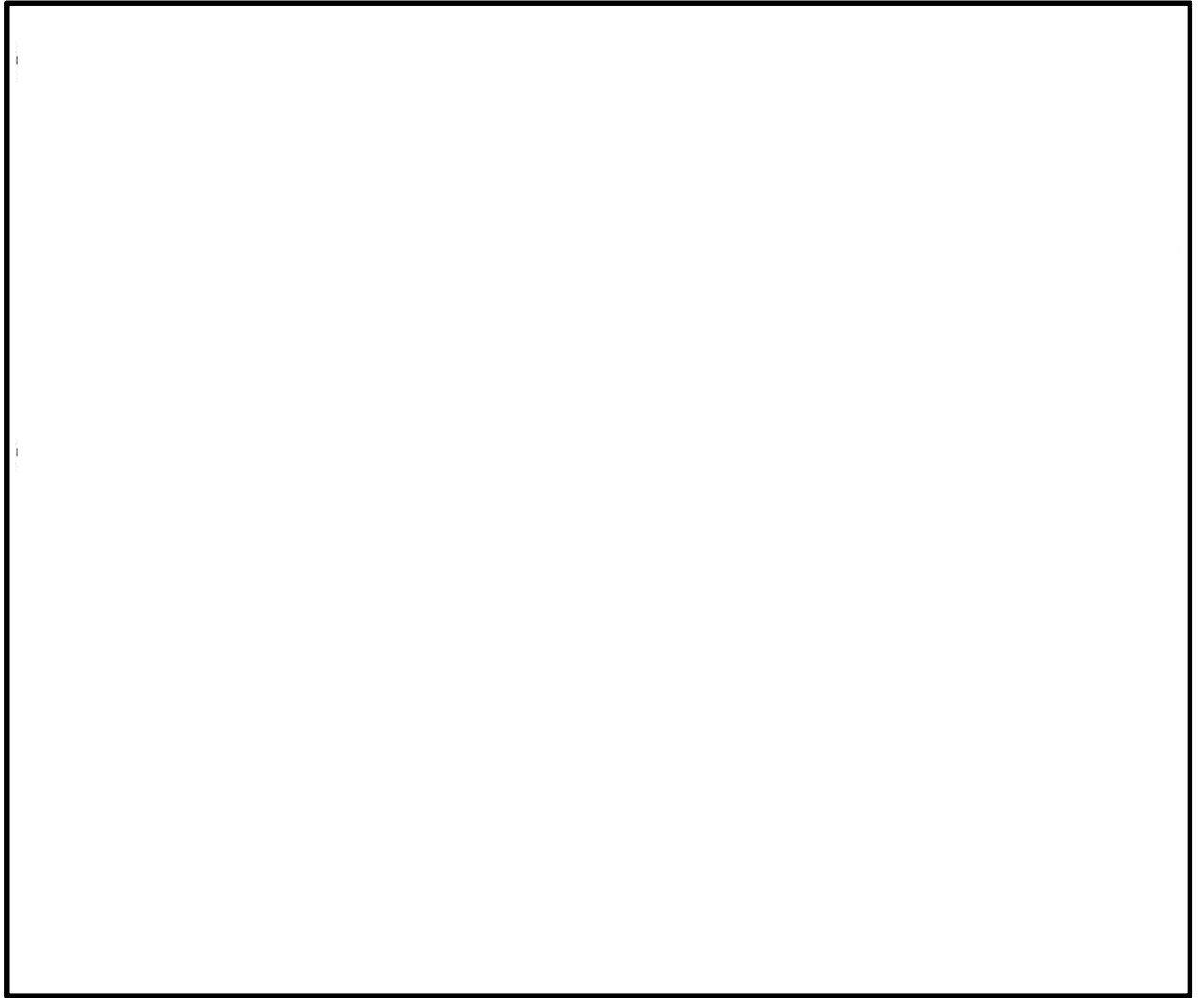


図 3-4 使用済燃料乾式貯蔵建屋 屋根スラブ配筋マップ

(2) 主トラス及びサブトラス

添付書類「V-3-別添 2-1-7 建屋の強度計算書」には、降下火砕物に対する健全性評価の結果として、検定値が最大となる部材の評価結果のみを示した。

ここでは、全ての部材の評価結果を示し、強度計算書に示した結果の代表性を確認する。

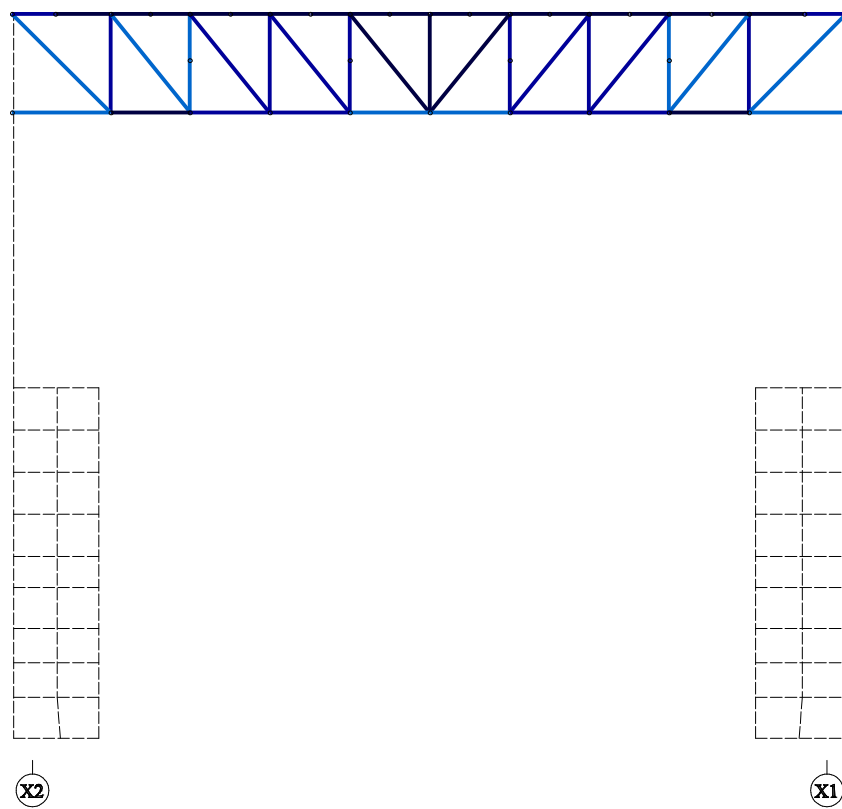
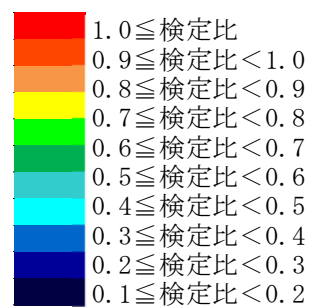
強度計算書に記載した使用済燃料乾式貯蔵建屋主トラスの評価結果を表 3-1 に、サブトラスの評価結果を表 3-2 に示す。また、通りごとにすべての主トラス部材の検定値を図 3-5～図 3-11 に、すべてのサブトラス部材の検定値を図 3-12～図 3-15 に示す。図には、各部位の最大検定値を赤枠で囲い示した。主トラス部材について上弦材はY3, Y5, Y6, Y7 通り、下弦材はY6 通り、斜材はY3 通り、垂直材はY5, Y6, Y7 通りにおいて検定値が最大となる部材があり、それらの値は表 3-1 の値に整合している。また、サブトラス部材について上弦材はX_b, X_c通り、下弦材はX_b, X_c通り、斜材はX_c通り、垂直材はX_d通りにおいて検定値が最大となる部材があり、それらの値は表 3-2 の値に整合している。

表 3-1 [] 主トラスの評価結果

部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値 (N/mm ²)	検定値
EL. 29.20 m	上弦材	圧縮	1.6	219	0.24
		曲げ	53.4	233	
	下弦材	引張	96.7	235	0.54
		曲げ	28.6	233	
	斜材	引張	95.3	235	0.41
	垂直材	圧縮	90.2	227	0.40

表 3-2 [] サブトラスの評価結果

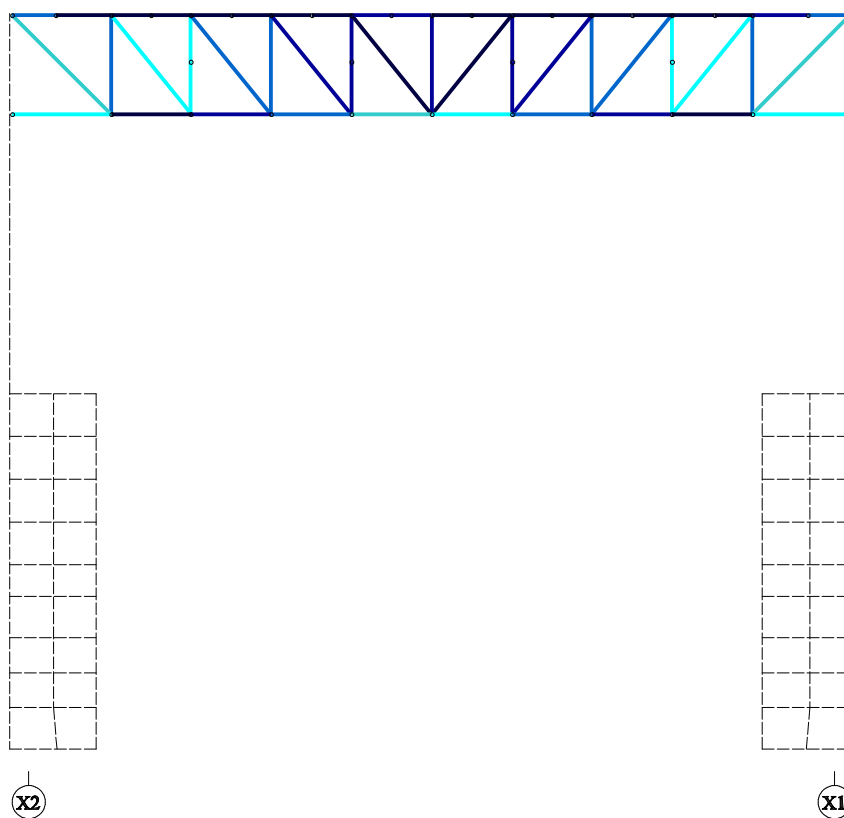
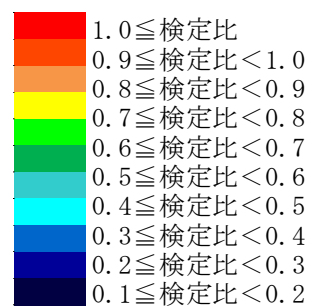
部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値 (N/mm ²)	検定値
EL. 29.20 m	上弦材	引張	2.2	235	0.12
		曲げ	24.5	230	
	下弦材	圧縮	62.8	93	0.78
		曲げ	23.6	230	
	斜材	圧縮	89.2	98	0.92
	垂直材	圧縮	56.5	180	0.32



上弦材	0.17	0.05	0.05	0.06	0.07	0.06	0.06	0.05	0.05	0.17	
斜材	0.28	0.21	0.17	0.11	0.04	0.05	0.11	0.17	0.21	0.27	
垂直材		0.19	0.22	0.16	0.14	0.07	0.14	0.17	0.22	0.19	
下弦材	0.25	0.03	0.12	0.17	0.27	0.21	0.17	0.12	0.03	0.25	

: 最大検定値

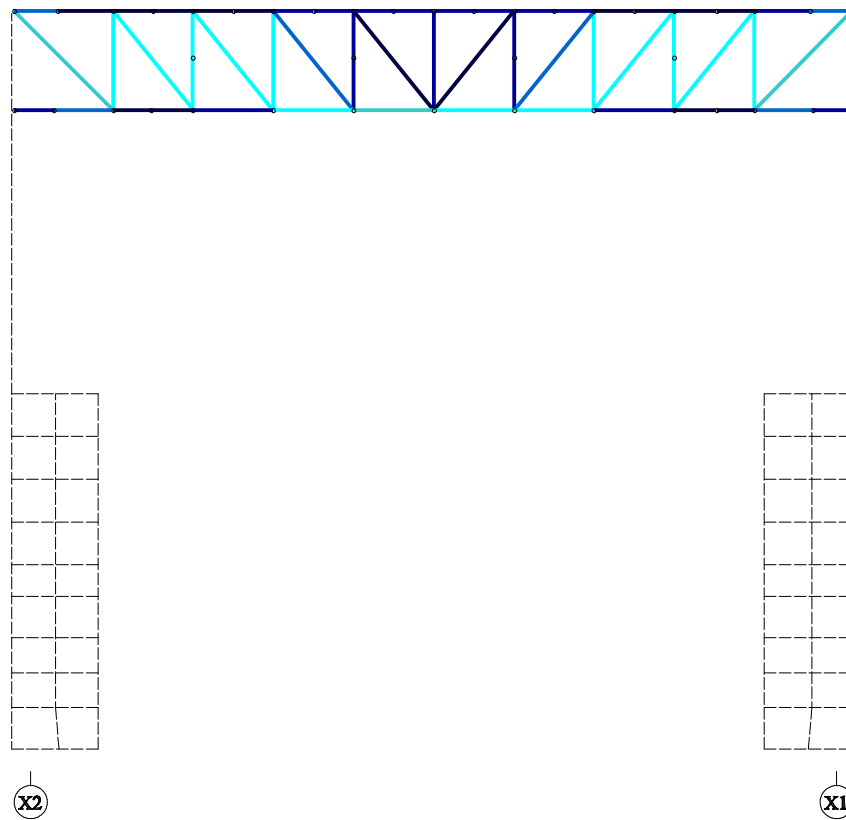
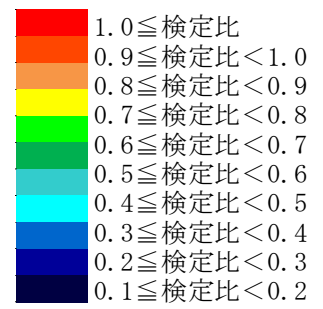
図 3-5 主トラスの検定比 (Y2 通り)



上弦材	0.24	0.06	0.08	0.10	0.12	0.10	0.10	0.08	0.06	0.24
斜材	0.41	0.33	0.28	0.19	0.07	0.08	0.19	0.29	0.34	0.41
垂直材		0.29	0.31	0.28	0.18	0.12	0.19	0.28	0.31	0.29
下弦材	0.37	0.04	0.18	0.28	0.45	0.34	0.28	0.18	0.04	0.37

0.41 : 最大検定値

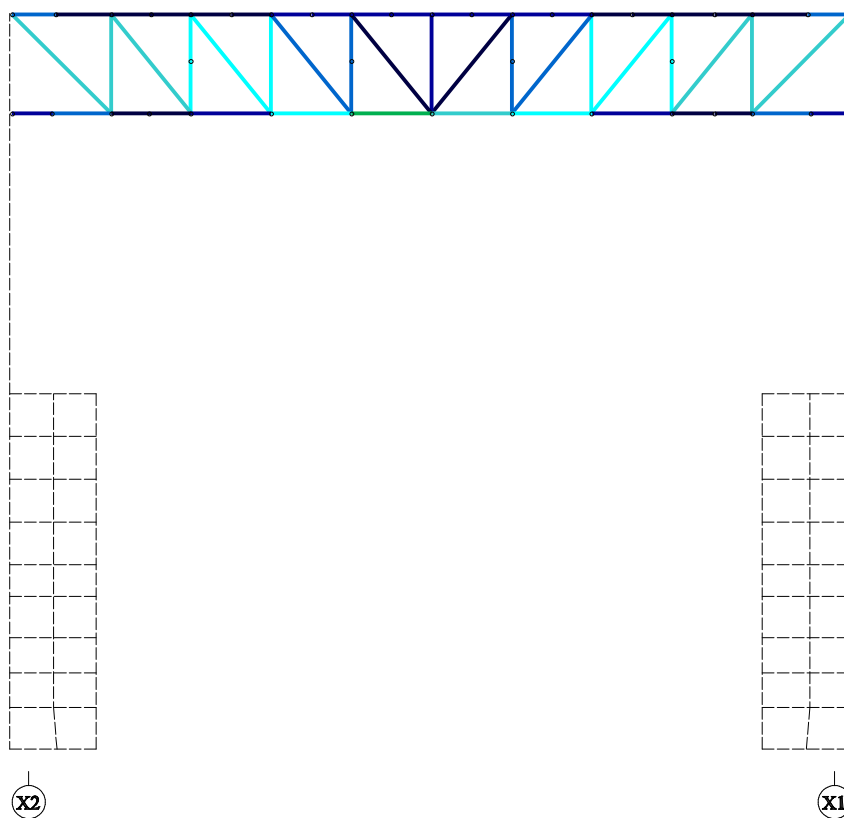
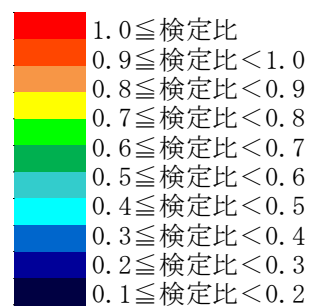
図 3-6 主トラスの検定比 (Y3 通り)



上弦材	0.24	0.06	0.08	0.11	0.14	0.12	0.11	0.08	0.06	0.24
斜材	0.40	0.37	0.32	0.22	0.08	0.08	0.22	0.32	0.36	0.40
垂直材		0.35	0.33	0.31	0.19	0.14	0.19	0.31	0.33	0.34
下弦材	0.28	0.09	0.19	0.31	0.49	0.38	0.31	0.19	0.09	0.28

0.24 : 最大検定値

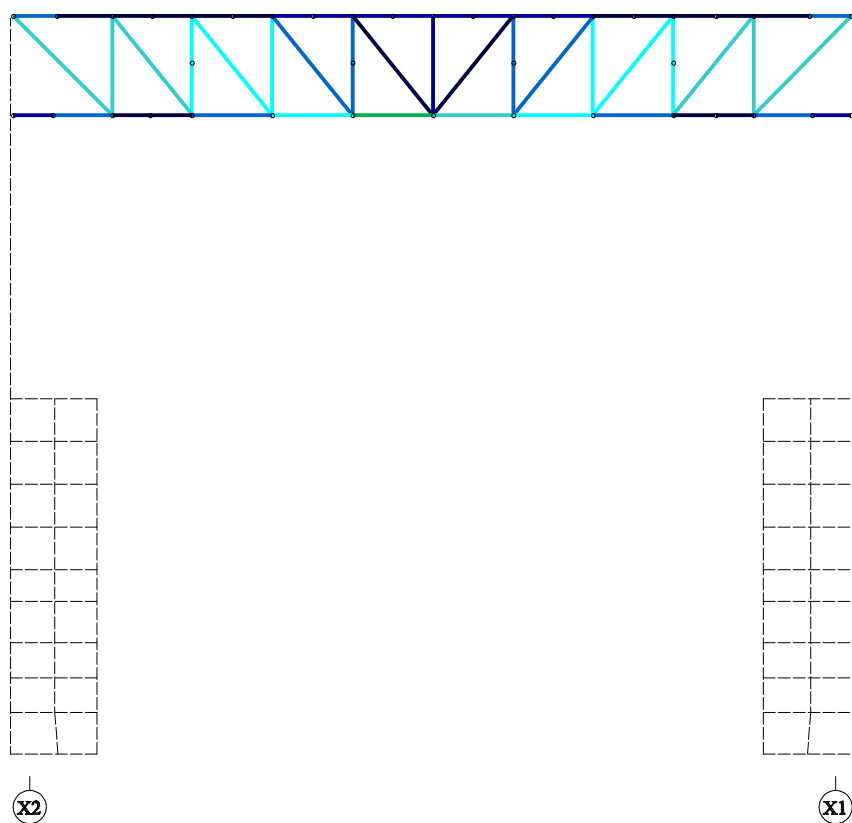
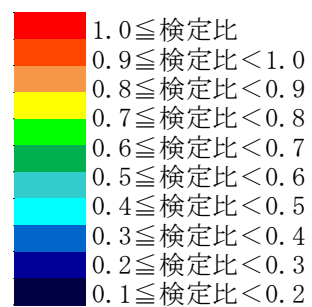
図 3-7 主トラスの検定比 (Y4 通り)



上弦材	0.24	0.06	0.09	0.12	0.15	0.12	0.12	0.09	0.05	0.24
斜材	0.40	0.40	0.36	0.25	0.09	0.09	0.25	0.36	0.40	0.40
垂直材	0.40	0.36	0.34	0.20	0.15	0.20	0.34	0.36	0.40	
下弦材	0.24	0.05	0.19	0.32	0.52	0.40	0.32	0.19	0.05	0.24

0.24 : 最大検定値

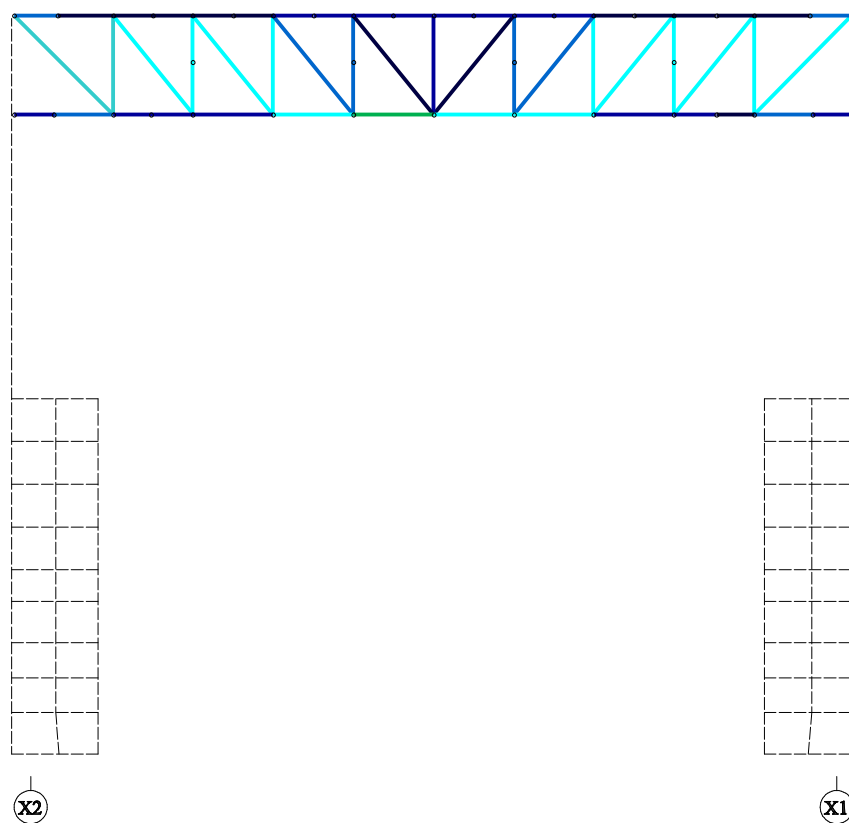
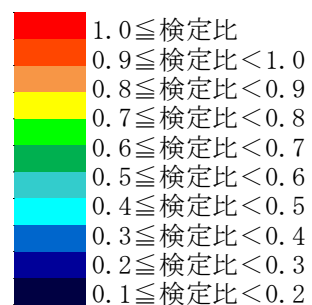
図 3-8 主トラスの検定比 (Y5 通り)



上弦材	0.24	0.06	0.09	0.12	0.15	0.13	0.12	0.09	0.05	0.24
斜材	0.40	0.40	0.36	0.25	0.09	0.09	0.25	0.36	0.40	0.40
垂直材	0.40	0.36	0.34	0.21	0.15	0.21	0.34	0.36	0.40	
下弦材	0.24	0.05	0.20	0.33	0.54	0.41	0.33	0.20	0.05	0.24

0.24 : 最大検定値

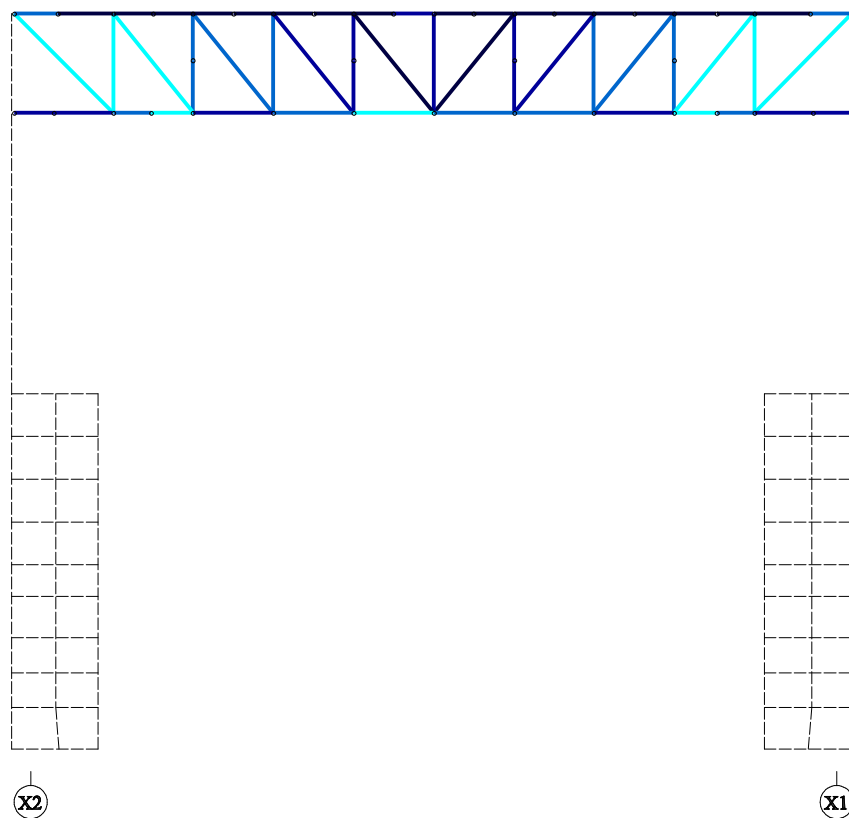
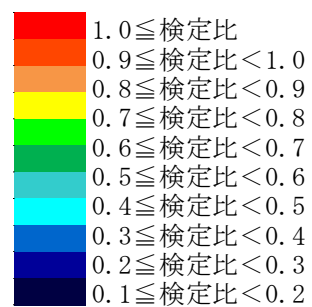
図 3-9 主トラスの検定比 (Y6 通り)



上弦材	0.24	0.05	0.08	0.12	0.15	0.12	0.12	0.08	0.05	0.24
斜材	0.40	0.39	0.35	0.24	0.09	0.09	0.24	0.35	0.39	0.39
垂直材	0.40	0.36	0.33	0.21	0.15	0.21	0.34	0.36	0.39	
下弦材	0.24	0.11	0.18	0.31	0.51	0.39	0.31	0.18	0.11	0.24

0.40 : 最大検定値

図 3-10 主トラスの検定比 (Y7 通り)



上弦材	0.20	0.05	0.07	0.09	0.11	0.09	0.09	0.07	0.05	0.20
斜材	0.33	0.31	0.26	0.17	0.07	0.07	0.17	0.26	0.30	0.32
垂直材		0.32	0.29	0.25	0.17	0.11	0.17	0.25	0.29	0.32
下弦材	0.19	0.30	0.16	0.21	0.36	0.28	0.21	0.16	0.30	0.19

0.33 : 最大検定値

図 3-11 主トラスの検定比 (Y8 通り)

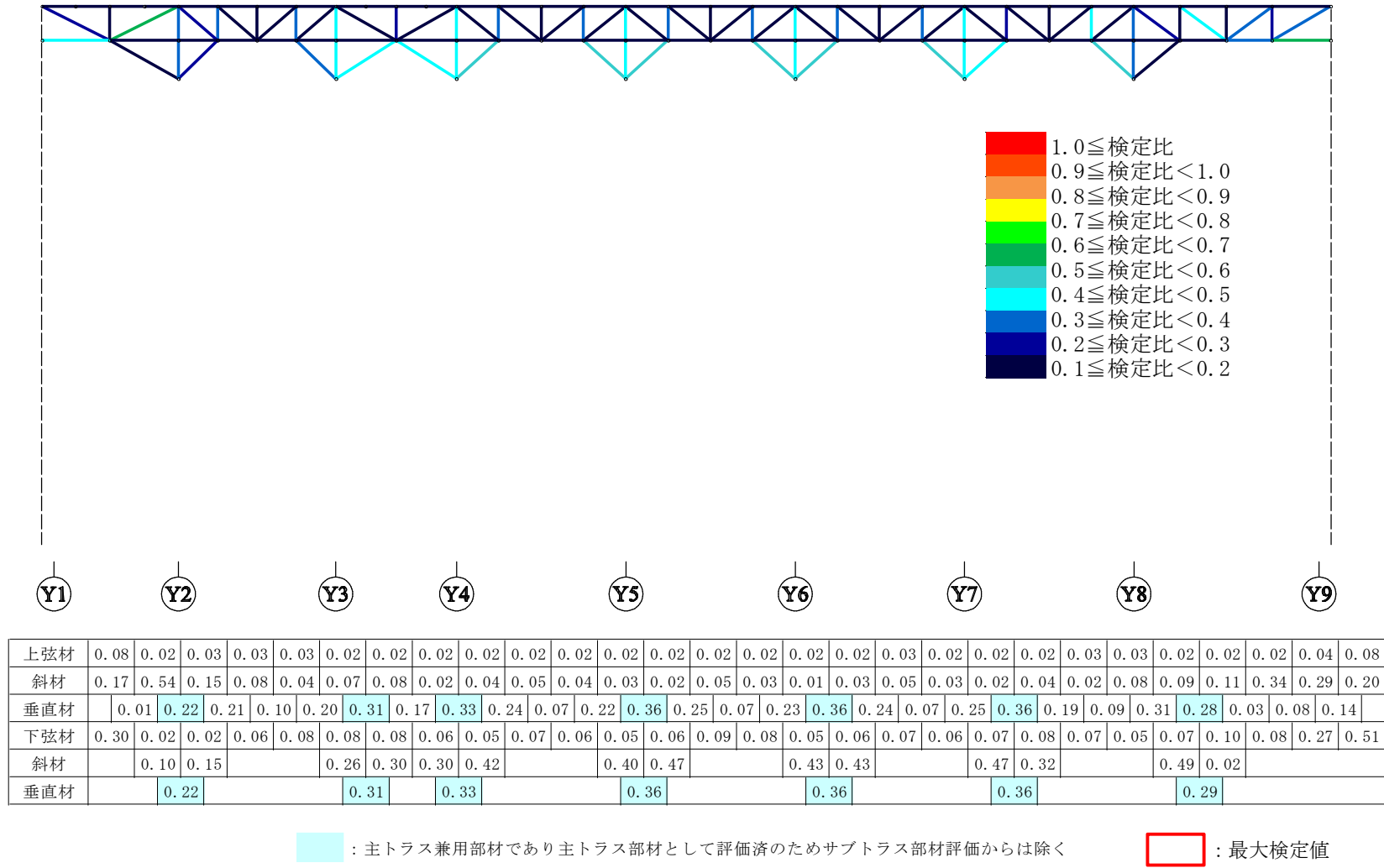
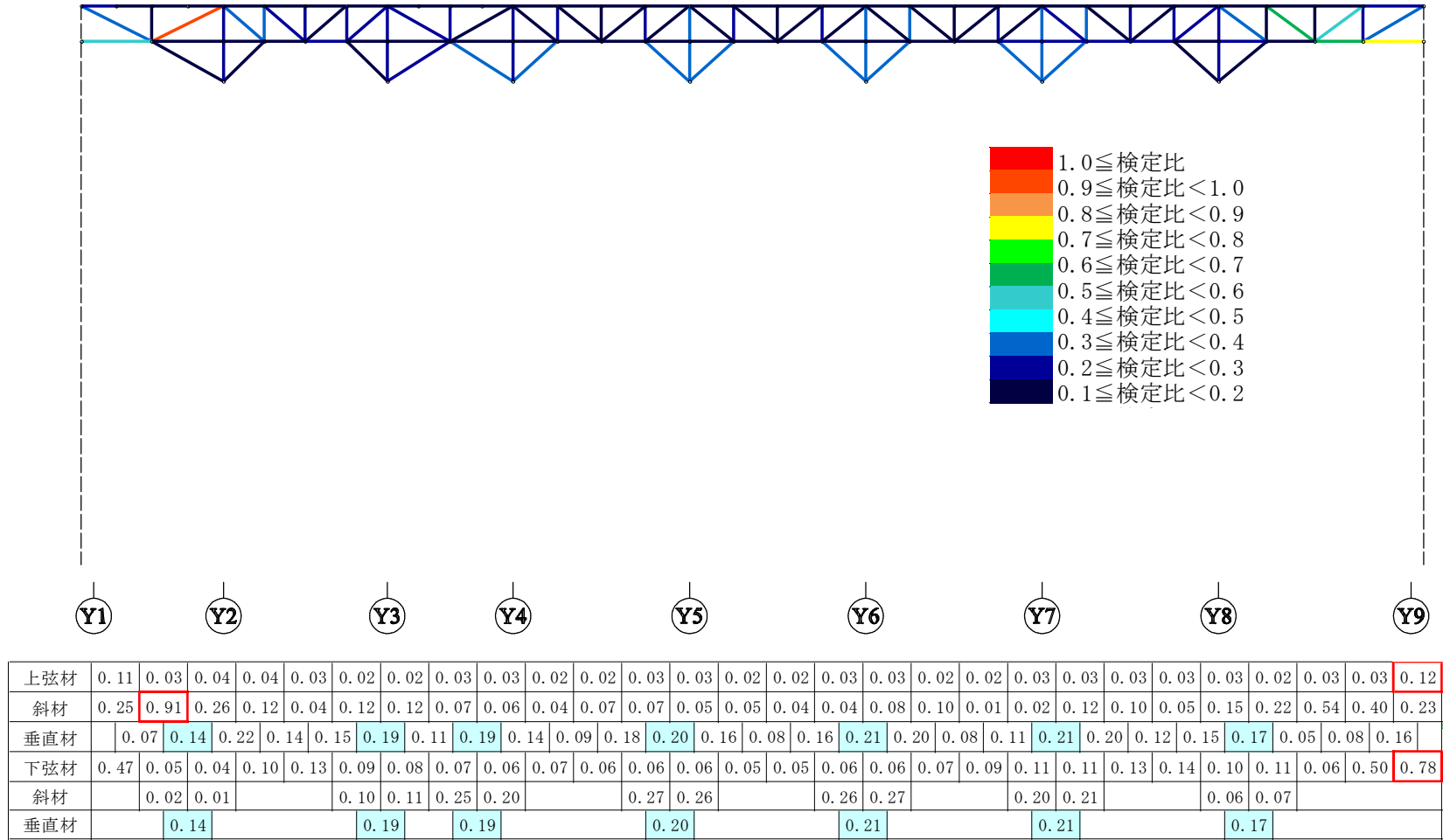


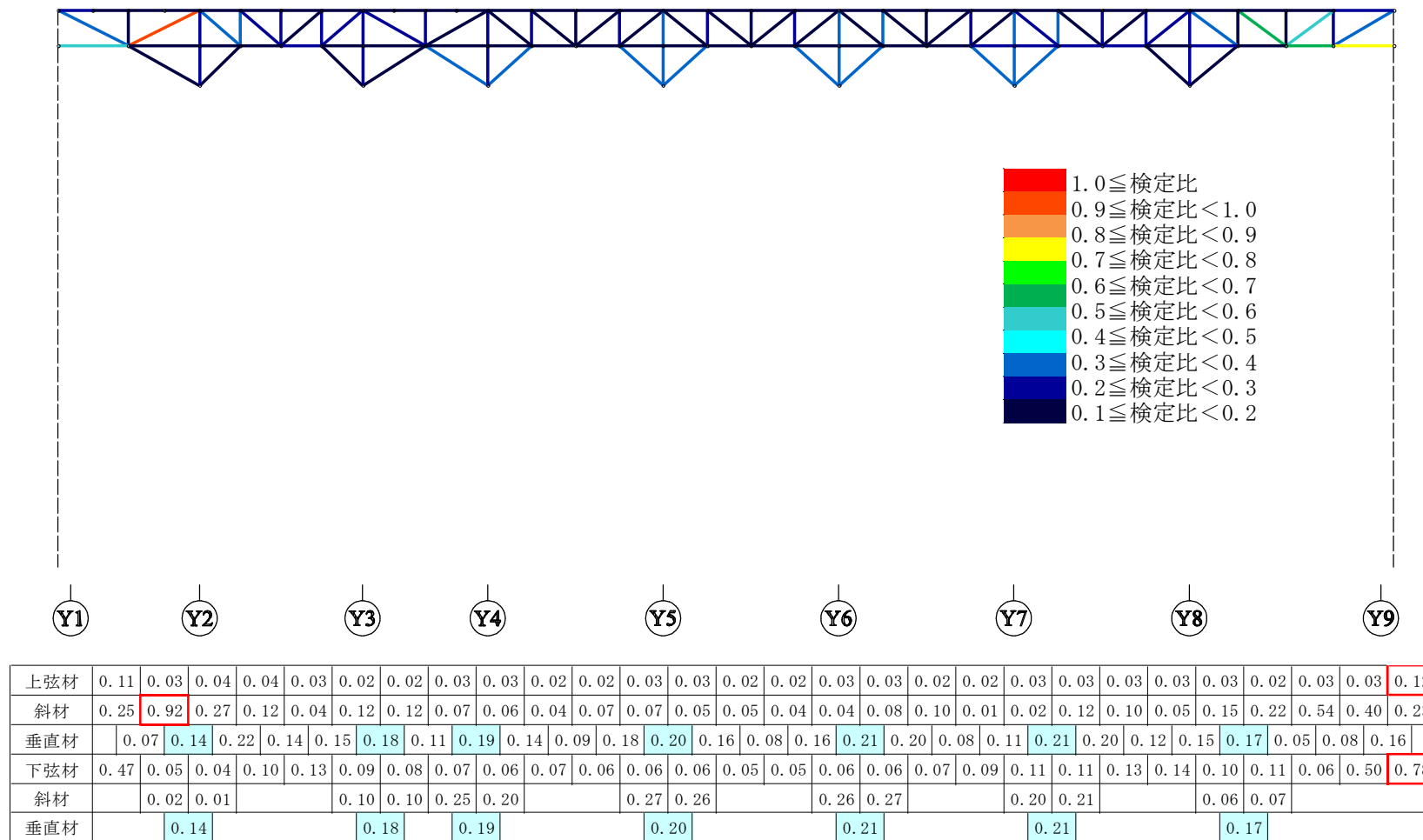
図 3-12 サブトラスの検定比 (X_a通り)



■ : 主トラス兼用部材であり主トラス部材として評価済のためサブトラス部材評価からは除く

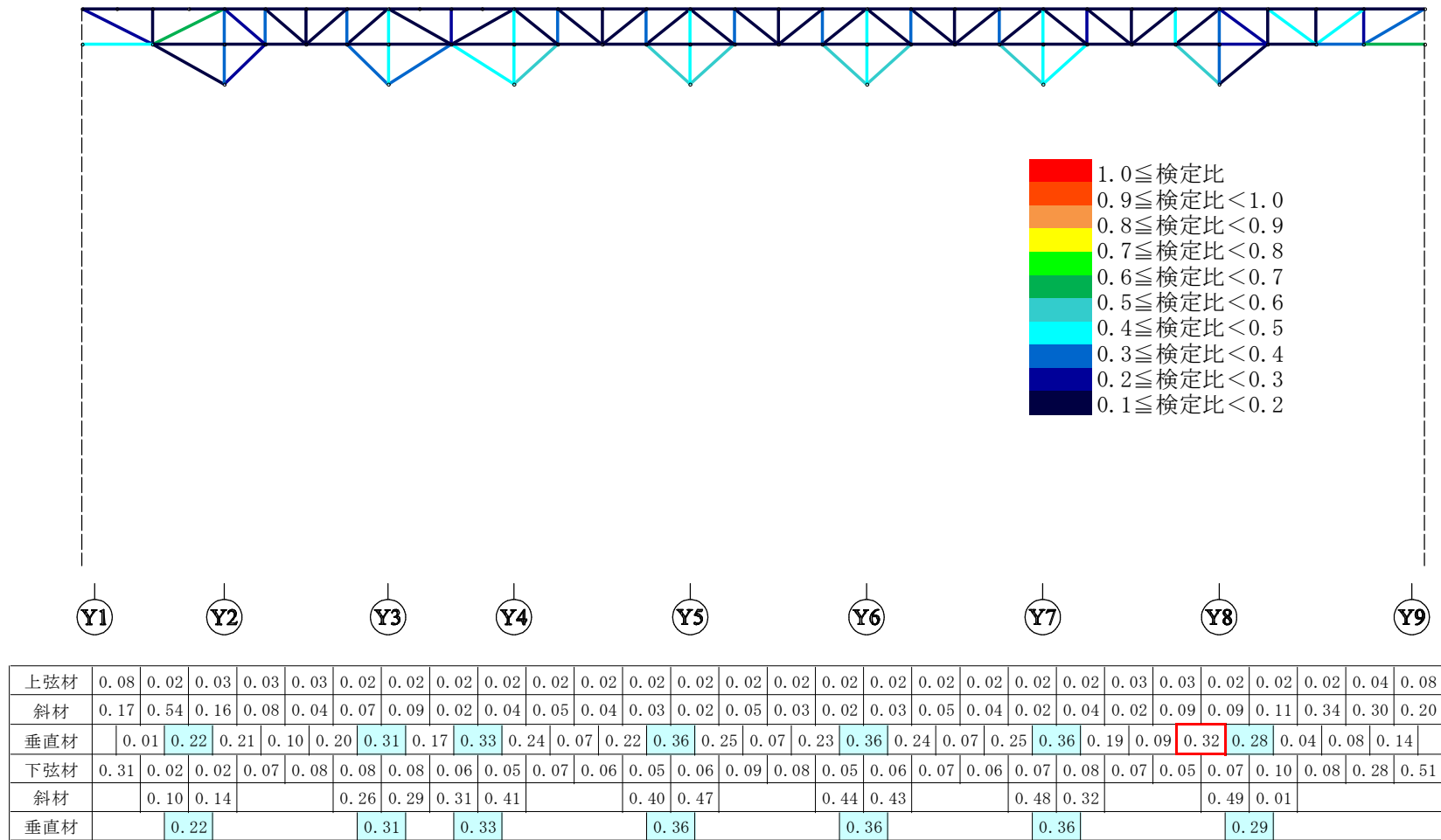
□ : 最大検定値

図 3-13 サブトラスの検定比 (X_b通り)



 : 主トラス兼用部材であり主トラス部材として評価済のためサブトラス部材評価からは除く
 : 最大検定値

図 3-14 サブトラスの検定比 (X。通り)



■ : 主トラス兼用部材であり主トラス部材として評価済のためサブトラス部材評価からは除く

□ : 最大検定値

図 3-15 サブトラスの検定比 (X_d通り)

4. 主トラスの許容応力値について

表 4-1 に示す検定値が最大となる各部位の許容値について、許容値の評価式及び算出条件を示す。

表 4-1 主トラスの評価結果

部位		発生応力	応力度 (N/mm ²)	許容値 (N/mm ²)	検定値
EL. 29.20 m	上弦材	圧縮	1.6	219	0.24
		曲げ	53.4	233	
	下弦材	引張	96.7	235	0.54
		曲げ	28.6	233	
	斜材	引張	95.3	235	0.41
	垂直材	圧縮	90.2	227	0.40

(1) 評価式

a. 許容引張応力度

$$f_t = F / 1.5 \quad (4-1 \text{ 式})$$

ここに、

F : 鋼材の F 値

b. 許容圧縮応力度

$$f_c = \frac{\left\{ 1 - 0.4 \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2 \right\} F}{\nu} \quad (\lambda \leq \Lambda \text{ のとき}) \quad (4-2 \text{ 式})$$

$$f_c = \frac{0.277 F}{\left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2} \quad (\lambda > \Lambda \text{ のとき}) \quad (4-3 \text{ 式})$$

ここに、

λ : 圧縮材の細長比

$$\Lambda : \text{限界細長比} \quad \Lambda = \sqrt{\frac{\pi^2 E}{0.6 F}}$$

E : ヤング係数

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

c. 許容曲げ応力度

$$f_b = \frac{1}{\nu} F \quad (\lambda_b \leq_p \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-4 \text{ 式})$$

$$f_b = \frac{\left\{1 - 0.4 \left(\frac{\lambda_b - p \lambda_b}{e \lambda_b - p \lambda_b} \right)\right\}}{\nu} F \quad (p \lambda_b < \lambda_b \leq_e \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-5 \text{ 式})$$

$$f_b = \frac{1}{2.17 \lambda_b^2} F \quad (e \lambda_b < \lambda_b \text{ のとき}) \quad (4-6 \text{ 式})$$

ここに,

$$\lambda_b = \sqrt{\frac{M_y}{M_e}}$$

$$e \lambda_b = \frac{1}{\sqrt{0.6}}$$

$$p \lambda_b = 0.6 + 0.3 \left(\frac{M_2}{M_1} \right)$$

$$C = 1.75 + 1.05 \left(\frac{M_2}{M_1} \right) + 0.3 \left(\frac{M_2}{M_1} \right)^2 \leq 2.3$$

$$M_e = C \sqrt{\frac{\pi^4 E I_y \cdot E I_w}{l_b^4} + \frac{\pi^4 E_y \cdot G J}{l_b^2}}$$

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

f_c : 許容圧縮応力度 λ_b : 曲げ部材の細長比

l_b : 圧縮フランジの支点間距離 $e \lambda_b$: 弾性限界細長比

$p \lambda_b$: 塑性限界細長比 C : 許容曲げ応力度の補正係数

M_e : 弾性横座屈モーメント Z : 断面係数

I_y : 弱軸周りの断面 2 次モーメント

I_w : 曲げねじり定数 G : せん断弾性係数

J : サンプナンのねじり定数 M_y : 降伏モーメント ($F \cdot Z$)

なお、部材端部の曲げモーメントの大きいほうを M_1 、小さいほうを M_2 とし、この 2 つのモーメントが単曲率の場合は、 M_2/M_1 の符号を負に、複曲率の場合は M_2/M_1 の符号を正にしている。

(2) 許容値の算出

a. 上弦材

検定値が最大となる上弦材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
BH-500× 400×16×28	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	2.950×10 ⁴

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	断面係数 Z (mm ³)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)
1.37×10 ⁹	2.988×10 ⁸	5.298×10 ⁶	3395	100.6

細長比 λ (-)	限界細長比 Λ (-)	曲げ ねじり定数 I _w (mm ⁴)	ねじり定数 J (mm ⁶)	補正係数 C (-)
33.73	119.79	1.663×10 ¹³	6.460×10 ⁷	2.30

支点間距離 l _b (mm)	弾性横座屈 モーメント M _e (N・mm)	曲げ材の 細長比 λ _b (-)	塑性限界 細長比 _p λ _b (-)	弾性限界 細長比 _e λ _b (-)
2425	5.823×10 ¹⁰	0.15	0.81	1.29

b. 下弦材

検定値が最大となる下弦材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断 弾性係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
BH-500× 400×16×28	235	2.05×10 ⁵	7.90×10 ⁴	2.950×10 ⁴

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	断面係数 Z (mm ³)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)
1.37×10 ⁹	2.988×10 ⁸	4.201×10 ⁶	3395	100.6

細長比 λ (-)	限界細長比 Λ (-)	曲げ ねじり定数 I _w (mm ⁴)	ねじり定数 J (mm ⁶)	補正係数 C (-)
33.73	119.79	1.663×10 ¹³	6.460×10 ⁷	2.30

支点間距離 l _b (mm)	弾性横座屈 モーメント M _e (N・mm)	曲げ材の 細長比 λ _b (-)	塑性限界 細長比 _p λ _b (-)	弾性限界 細長比 _e λ _b (-)
2425	5.823×10 ¹⁰	0.13	0.86	1.29

c. 斜材

検定値が最大となる斜材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)
BH-350×350 ×12×19	235

d. 束材

検定値が最大となる束材の許容値を算出するために必要なパラメータを以下に示す。

部材	F 値 F (N/mm ²)	ヤング率 E (N/mm ²)	せん断弾性 係数 G (N/mm ²)	断面積 A (mm ²)
H-344×348 ×10×16	235	2.05×10^5	7.90×10^4	1.440×10^4

断面 2 次 モーメント I _x (mm ⁴)	断面 2 次 モーメント I _y (mm ⁴)	座屈長 l _k (mm)	断面 2 次半径 i (mm)	細長比 λ (-)
3.28×10^8	1.124×10^8	2100	88.4	23.77

限界細長比 Λ (-)
119.79

補足-460-4 【原子炉建屋原子炉棟の 3D - F E Mモデルによる
鉛直荷重の影響について】

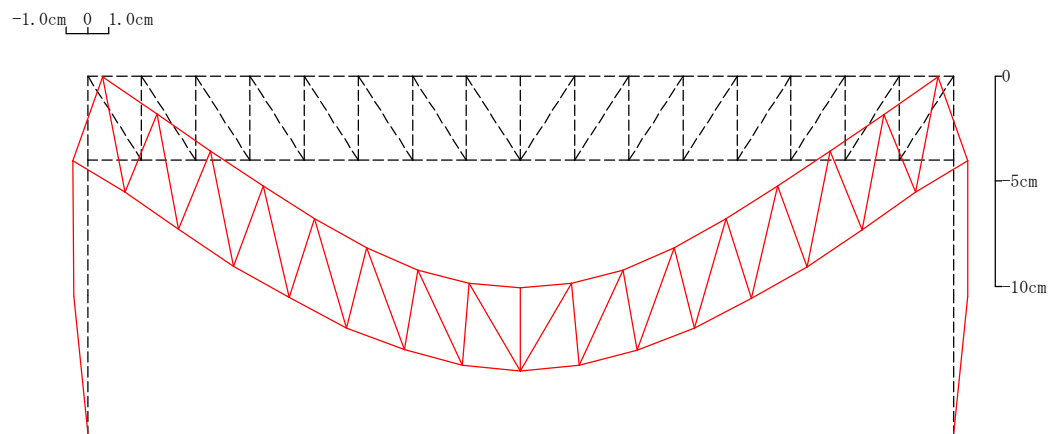
1. 鉛直荷重による主トラスの変形状態及び応力状態について

ここでは、屋根スラブの剛性を考慮した場合と剛性を考慮しない場合の主トラス架構の変形状態及び各応力状態を比較することにより、屋根スラブの剛性を考慮したことによる主トラスへの応力負担の軽減について確認する。原子炉建屋原子炉棟の主トラスとする。

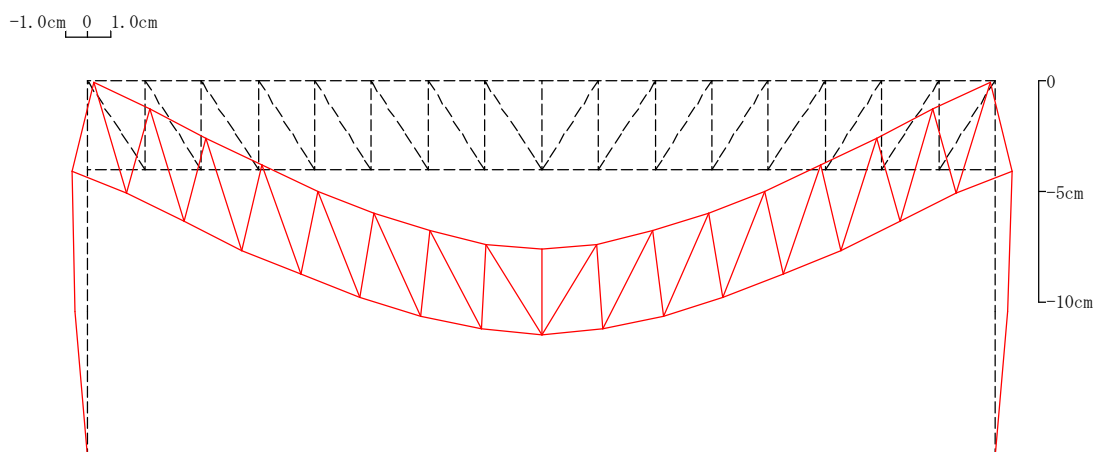
(1) 屋根トラスの変形

降下火砕物の堆積荷重によって発生する主トラス（N通り）の変形を図 1-1 に示す。

屋根面に作用する鉛直荷重によって、主トラス端部には曲げモーメントが発生し、主トラスを受ける柱に曲げが生じる。さらに、柱の曲げによって、主トラス上弦材は建屋内側に向けて変形する。そのため、主トラスの上弦材及び屋根スラブには圧縮軸力が作用することになる。また、屋根スラブの剛性を考慮することにより、主トラスの中央部の変形（撓み）が減少し、主トラス上弦材の端部節点の内側への移動が減少する。



(a) 屋根スラブ剛性無視



(b) 屋根スラブ剛性考慮

図 1-1 主トラス（N通り）の変形図* *：変形を 100 倍に拡大

(2) 主トラスの軸力分布

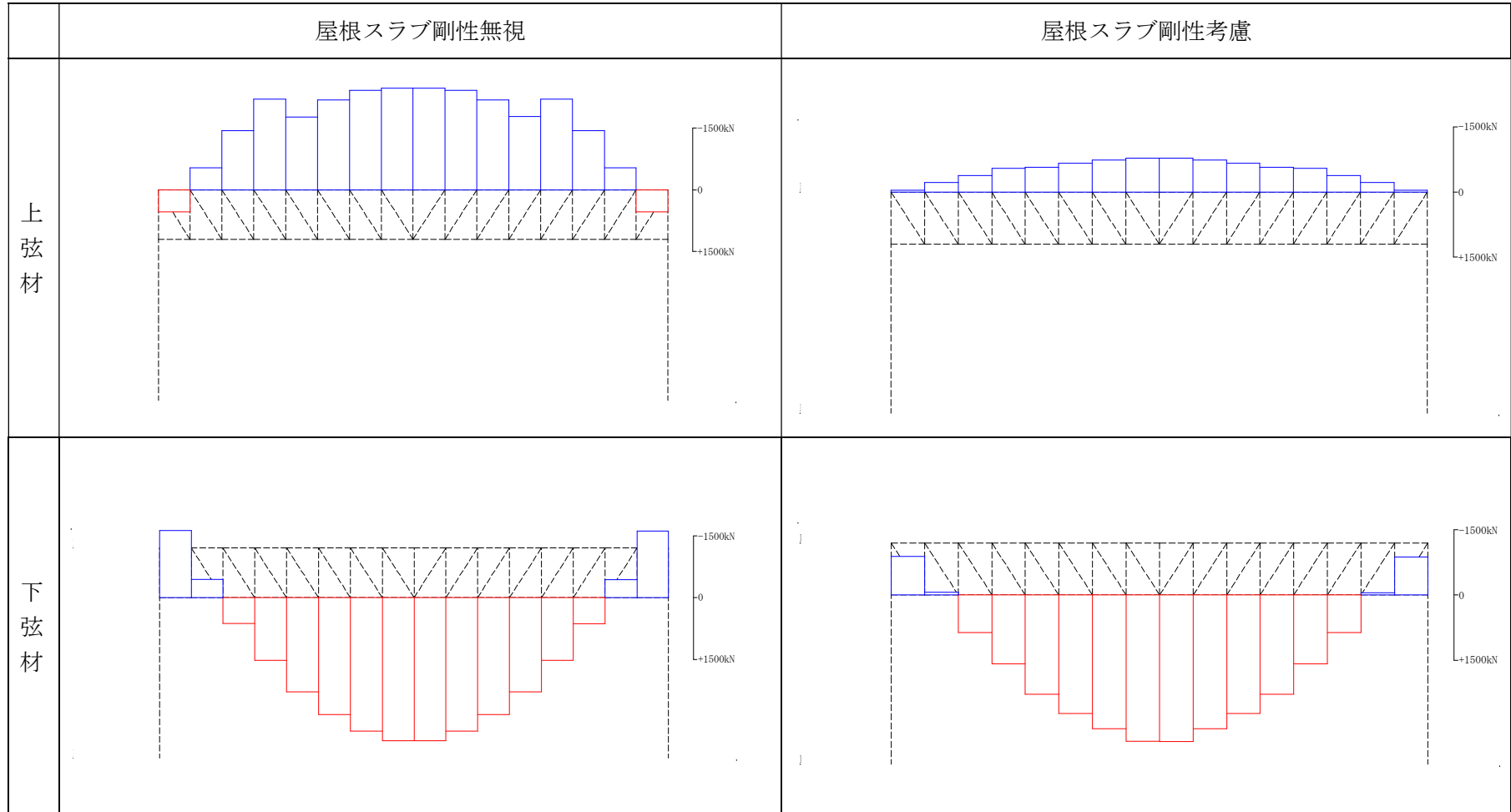
屋根スラブの剛性を考慮した場合と考慮しない場合の主トラスの軸力分布の比較を表 1-1 に示す。

屋根スラブの剛性を考慮した場合の主トラスの材軸方向に発生する応力状態を見ると、主トラス上弦材は、中央部の圧縮軸力が最大で、端部にかけて次第に圧縮軸力が減少している。一方、下弦材では、端部で圧縮軸力が発生し、中央部にかけて圧縮軸力が減少し、引張軸力に転じている。主トラス端部の上下弦材の応力レベルを比較すると、上弦材よりも下弦材の方が、圧縮軸力レベルは大きくなっており、差異が見られる。また、主トラス中央部では、上弦材の圧縮軸力よりも下弦材の引張軸力のレベルの方が大きくなっており、引張軸力が支配的である。

屋根スラブの剛性考慮の有無で比較すると、屋根スラブの剛性を考慮することによって、上弦材の圧縮軸力が顕著に減少していることが分かる。

表 1-1 主トラス (N通り) の軸力分布の比較

—: 引張 (正) —: 圧縮 (負)



(3) 主トラスの曲げモーメント分布

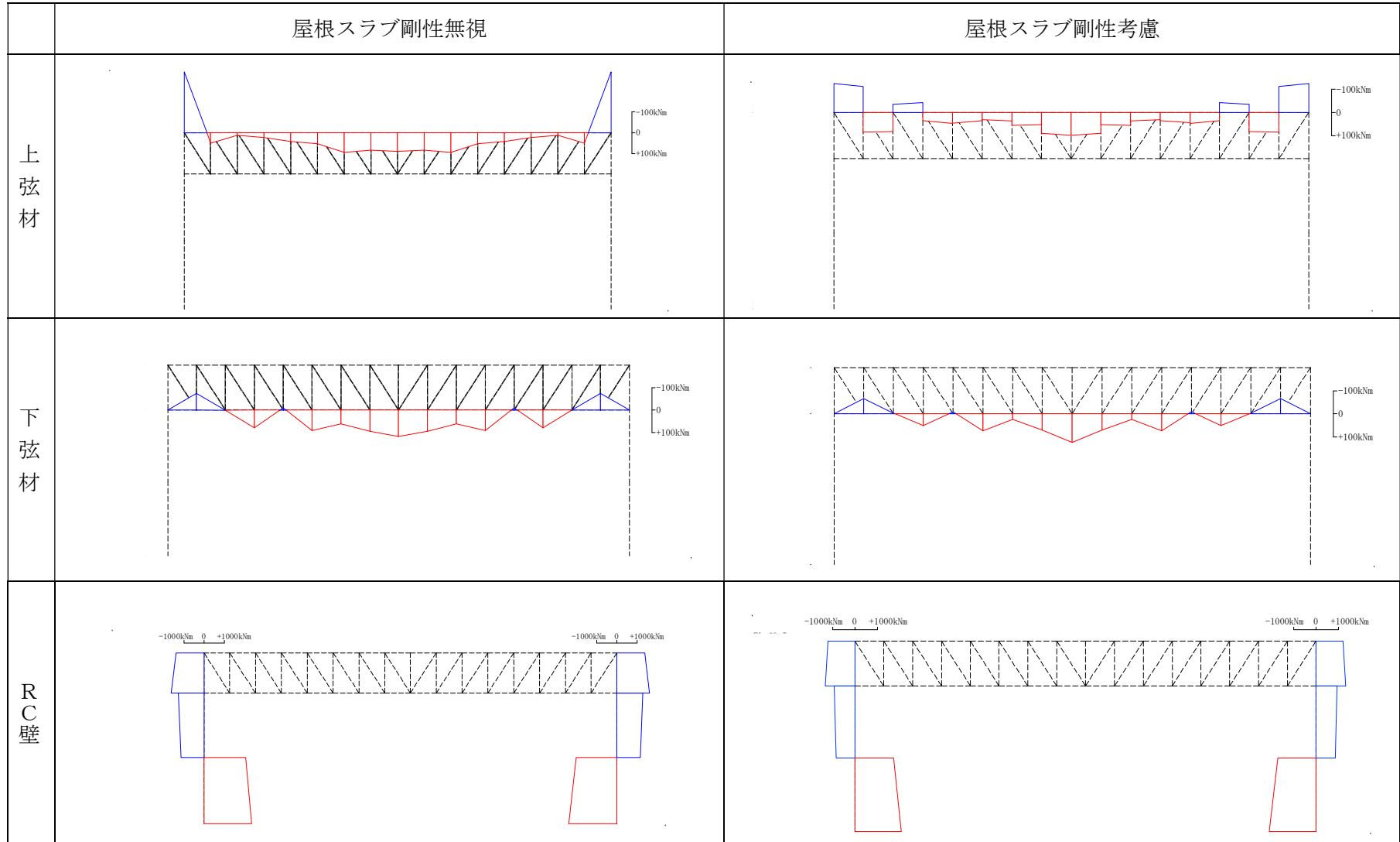
屋根スラブの剛性を考慮した場合と考慮しない場合の主トラスの曲げモーメント力分布の比較を表 1-2 に示す。

屋根スラブの剛性を考慮しない場合は、上弦材の端部で顕著に負の曲げモーメント作用し、屋根スラブの剛性を考慮する場合は、曲げモーメントが減少していることが分かる。また、上下弦の中央部については、双方で顕著な差異は見られない。

(2)、(3)における屋根スラブ剛性考慮の有無による軸力及び曲げモーメント分布の比較から、屋根スラブの剛性を考慮したことにより、主トラスへの負担が軽減されていることが確認された。

表 1-2 主トラス (N通り) の曲げモーメント分布の比較

— : 正曲げ — : 負曲げ



2. 鉛直荷重による屋根スラブの影響について

(1) 応力解析結果

3D-FEMモデルによる応力解析から算出される原子炉建屋原子炉棟の屋根スラブに発生する軸応力*を図2-1に示す。屋根スラブに発生する軸応力は、ほぼ全域で圧縮軸力が作用する結果(-364 kN/m ~ 5 kN/m)となっている。

前項で記載のとおり、降下火砕物等の鉛直荷重によって主トラス上弦材及び主トラスを受ける柱が建屋内側に変形することによって、屋根スラブでは、圧縮軸力が支配的である。

注記*：単位長さ当たりの軸力。正の値を引張、負の値を圧縮として示す。

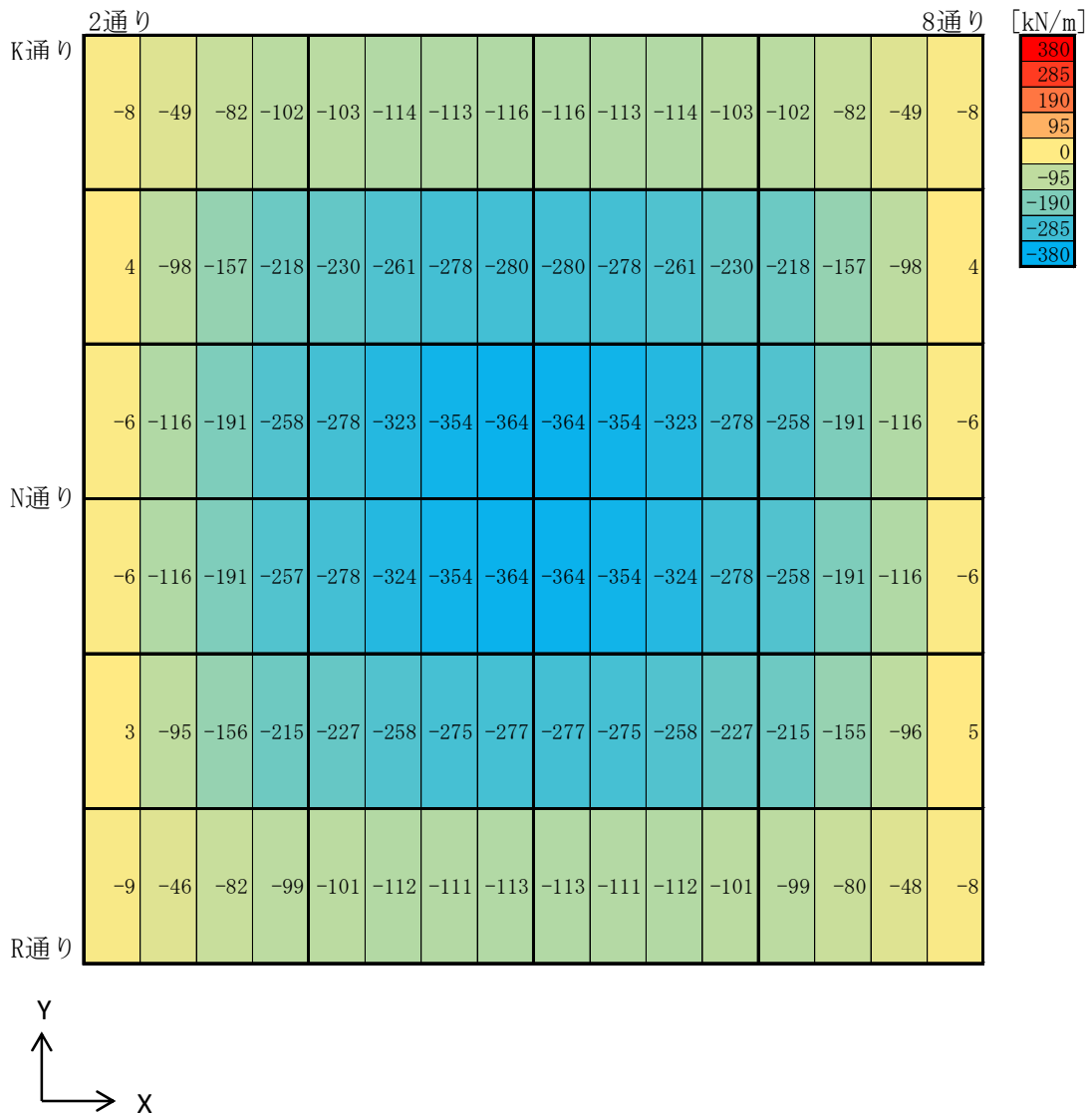


図2-1 原子炉建屋原子炉棟 屋根スラブの軸応力分布 (Nx/主トラス方向/引張が正)

(2) 発生する軸応力の影響について

強度計算書における屋根スラブの検討に用いた曲げモーメント $5.1 \text{ kN}\cdot\text{m}$ から求めたコンクリートの縁応力度は $\pm 3.06 \text{ N/mm}^2$ となる。

一方、3D-FEMモデルによる応力度は $-3.64 \text{ N/mm}^2 \sim 0.05 \text{ N/mm}^2$ となり、軸応力を考慮してその応力度を足し合わせると、ほぼ全域で全断面圧縮状態であることがわかり、引張力に対する鉄筋の負担が緩和される。

また、最大の圧縮応力度は 6.70 N/mm^2 であり、コンクリートの長期許容圧縮応力度 (7.3 N/mm^2) に達しないレベルに納まっており、軸応力の影響はない。

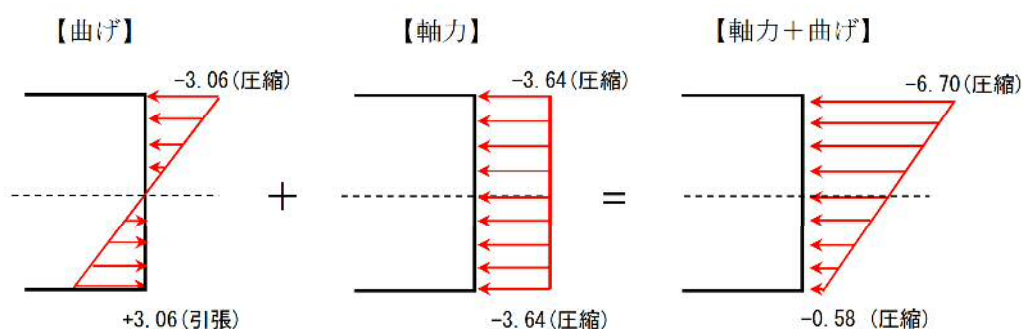


図 2-2 軸力を考慮した場合の応力度

(3) 強度計算書における屋根スラブ検討への影響

強度計算書で実施している屋根スラブの検討では、スラブの軸応力を考慮せず、曲げ応力のみを考慮し評価している。(2)で記載したとおり、3D-FEMモデルの結果としてスラブのほぼ全域で全断面圧縮状態であることを踏まえると、強度計算書に示す曲げ応力のみを考慮した屋根スラブの評価結果(検定値: 0.49)から得られる判定に影響はないことが確認できた。参考として、曲げ応力のみを考慮した屋根スラブの評価結果を表 2-1 に示す。

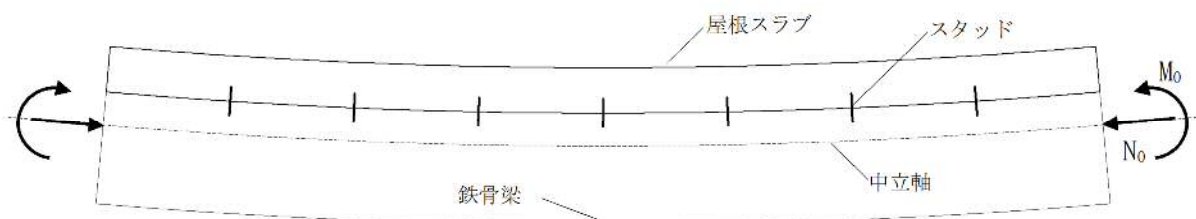
表 2-1 屋根スラブ評価結果

部位		EL. 64.08 m
厚さ t (mm)		100
有効せい d (mm)		50
配筋 (鉄筋断面積)		D13@180 (703.9 mm ²)
曲げ モー メント	発生曲げモーメント M (kN・m)	5.1
	鉄筋応力度 σ_t (N/mm ²)	165.7
	許容値 (N/mm ²)	345
	検定値	0.49
せん 断力	発生せん断力 Q (kN)	13.5
	せん断応力度 τ (N/mm ²)	0.309
	せん断スパン比によ る割増し係数 α	1.00
	許容値 (N/mm ²)	1.06
	検定値	0.30

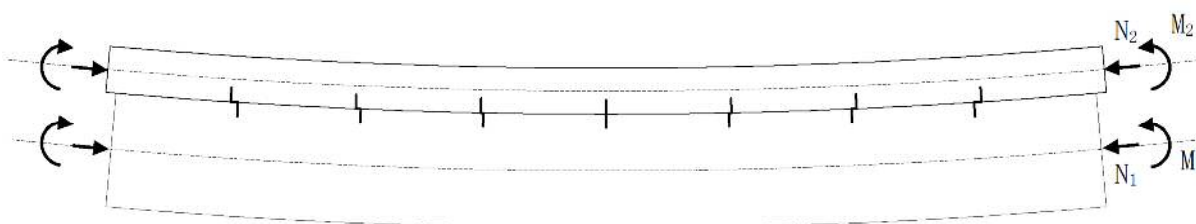
3. 鉄骨材とスラブの接合部状況について

3D-FEMモデルによる応力解析では、トラス架構全体が負担する曲げによる軸力をスラブにも軸力として負担させている。主トラス上弦材と屋根スラブの要素軸芯は同位置でモデル化しているため、両者には偏心に伴い曲げ変形より生じる軸方向変形の差は発生せず、仮にスタッドをモデル化したとしてもスタッドにせん断力は発生しない結果となる。一方、梁上においてコンクリートスラブは連続しており、スラブの軸力は周辺のスラブや外周の躯体に伝達されるため、スラブは軸力を負担し続けることが可能である。図3-1にスタッドが梁の応力分配に与える影響の概念図を示す。

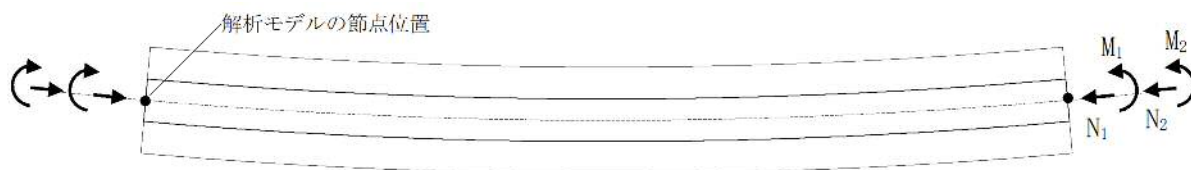
なお、降下火砕物等の鉛直荷重は、鉛直下向きに荷重が作用するため、スタッドの軸方向に引抜きが発生することがないため、降下火砕物等の鉛直荷重を十分支持可能である。



(a) スタッドがせん断力を伝達し、鉄骨梁と屋根スラブが合成梁を構成する場合



(b) スタッドにせん断変形が生じ、鉄骨梁と屋根スラブが個別に荷重を支持する場合



(c) 解析モデルにおける応力の負担状況

$$N_0 = N_1 + N_2 \quad (E_0 A_0 = E_1 A_1 + E_2 A_2) \quad , \quad M_0 = M_1 + M_2 \quad (E_0 I_0 > E_1 I_1 + E_2 I_2)$$

N : 軸力, M : 曲げモーメント, E : ヤング係数, A : 軸断面積, I : 断面2次モーメント

図3-1 スタッドが梁の応力分配に与える影響

4. 3D-FEMモデルの柱壁剛性について

主トラスを支える柱壁の剛性について、3D-FEMモデルと原子炉建屋の質点系モデルの比較を行った。なお、ここでは簡単のため、3D-FEMモデルの屋根スラブ剛性は無視する。

図4-1に鉛直方向の質点系モデルを示す。主トラス部の端部には、柱による回転拘束を考慮して、回転ばねがモデル化されている。回転ばねの剛性 K_θ は、原子炉建屋6階面(EL. 46.5m)より上部の柱を対象に、図4-2(a)に示すようにA点をピン、B点を固定端とし、A点作用する曲げモーメント M_A と回転角 θ_A の関係より求めている。

$$K_\theta = M_A / \theta_A = 4EI / l \quad (= 5.62 \times 10^6 \text{ kN} \cdot \text{m/rad}) \quad (4-1) \text{ 式}$$

一方、屋根トラスの解析モデルでは、主トラス上下弦材端部の軸力と変位により、主トラス端部の回転剛性 K_θ' が求められる。

$$K_\theta = \sum_i M_i / \theta_i \quad (4-2) \text{ 式}$$

ここに、

$$M_i = (N_{ui} - N_{bi}) a / 2$$

$$\theta_i = (d_{ui} - d_{bi}) / a$$

N_{ui} , N_{bi} : 主トラス i 端の軸力 (u: 上弦材, b: 下弦材)

d_{ui} , d_{bi} : 主トラス i 端の水平変位 (u: 上弦材, b: 下弦材)

a: 主トラスのせい

屋根スラブ剛性を無視した3D-FEMモデルでは、(4-2)式により、回転剛性 K_θ' を求めると、 $K_\theta' = 15.6 \times 10^6$ [kN・m/rad]となり、質点系モデルの回転剛性よりも2.78倍大きい。

大きくなることの要因としては、3D-FEMモデルでは柱だけでなく、外壁や外周梁もモデル化されていることが考えられる。そこで、外壁及び屋根面位置の外周梁の剛性を屋根スラブと同様に無視したモデルを用いて回転剛性を算定すると、 $K_\theta' = 6.90 \times 10^6$ [kN・m/rad]となり、質点系モデルの回転剛性に対して1.23倍となる。

質点系モデルの回転ばね剛性は端部に作用する曲げモーメントに対するM- θ 関係に基づいているが、(4-2)式は図4-2に示すように、主トラス下弦材位置に集中荷重Pが作用する場合に近い。集中荷重PとA端の反力を主トラス弦材の軸力と捉え(4-2)式を適用すると、

$$K_\theta' = M_A' / \theta_A' = K_\theta \times \frac{1}{2b^2} \left\{ 1 + \frac{b^2(2l+a)}{2l^3} \right\} \quad (4-3) \text{ 式}$$

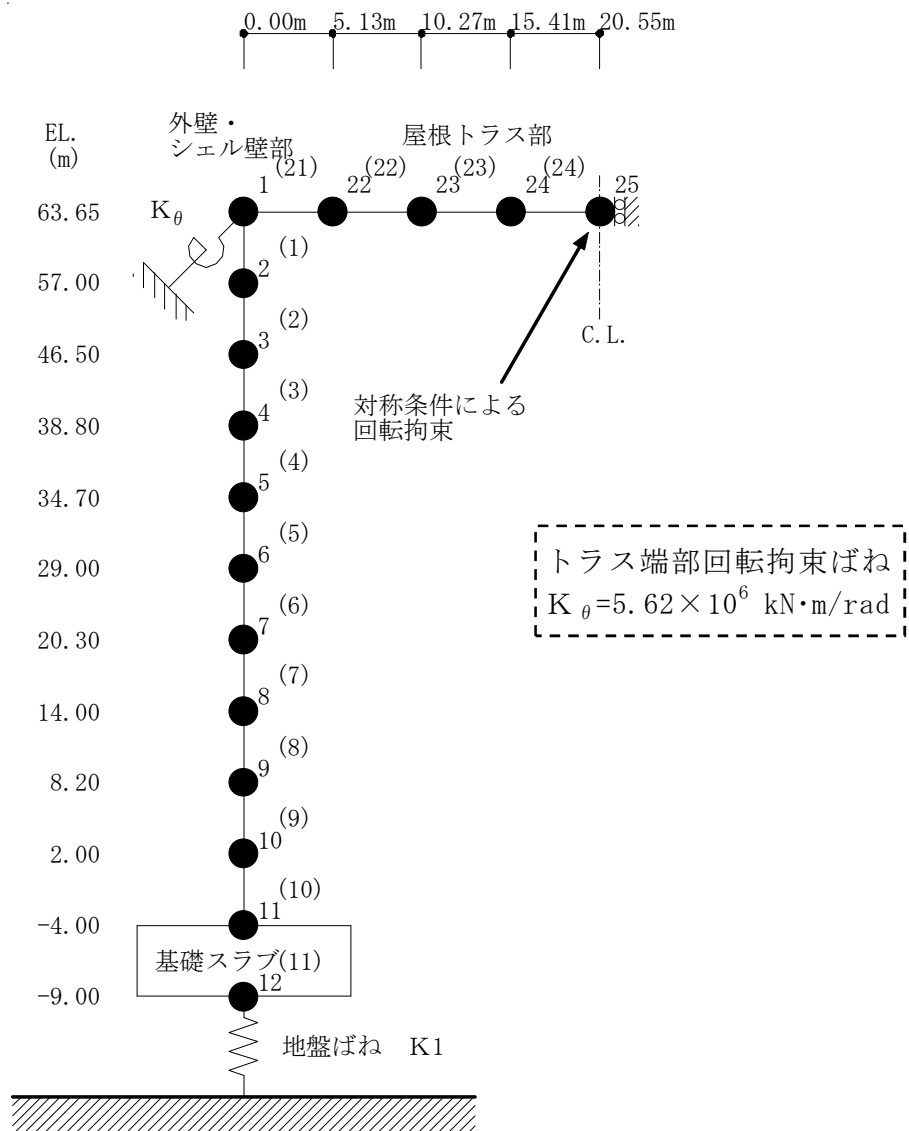
ここに、

$$R_A = \frac{b^2(2l + a)}{2l^3} P$$

$$M_A' = (P + R_A) \frac{a}{2}$$

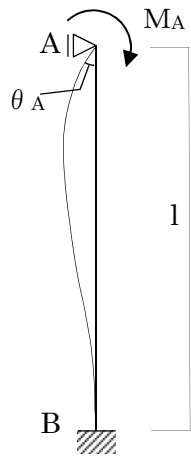
$$\theta_A' = \frac{a b^2 P}{4E I i}$$

となる。a, b, lに解析モデルの値を代入すると、 $K_{\theta}' / K_{\theta} = 1.41$ となり、外壁及び外周梁の剛性を無視した場合の比率 1.23 倍に概ね対応する。

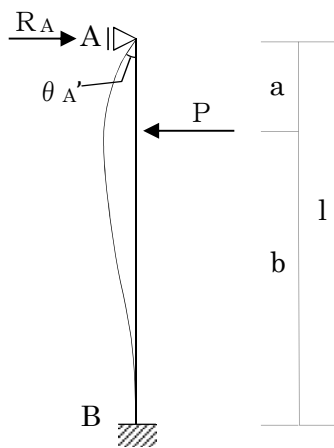


- 数字は質点番号を示す。
- () 内は要素番号を示す。

図 4-1 質点系モデル (鉛直方向)



(a) 主トラス上端位置に曲げモーメントが作用する場合



(b) 主トラス下端位置に集中荷重が作用する場合

図 4-2 柱の回転拘束ばね剛性算定モデル

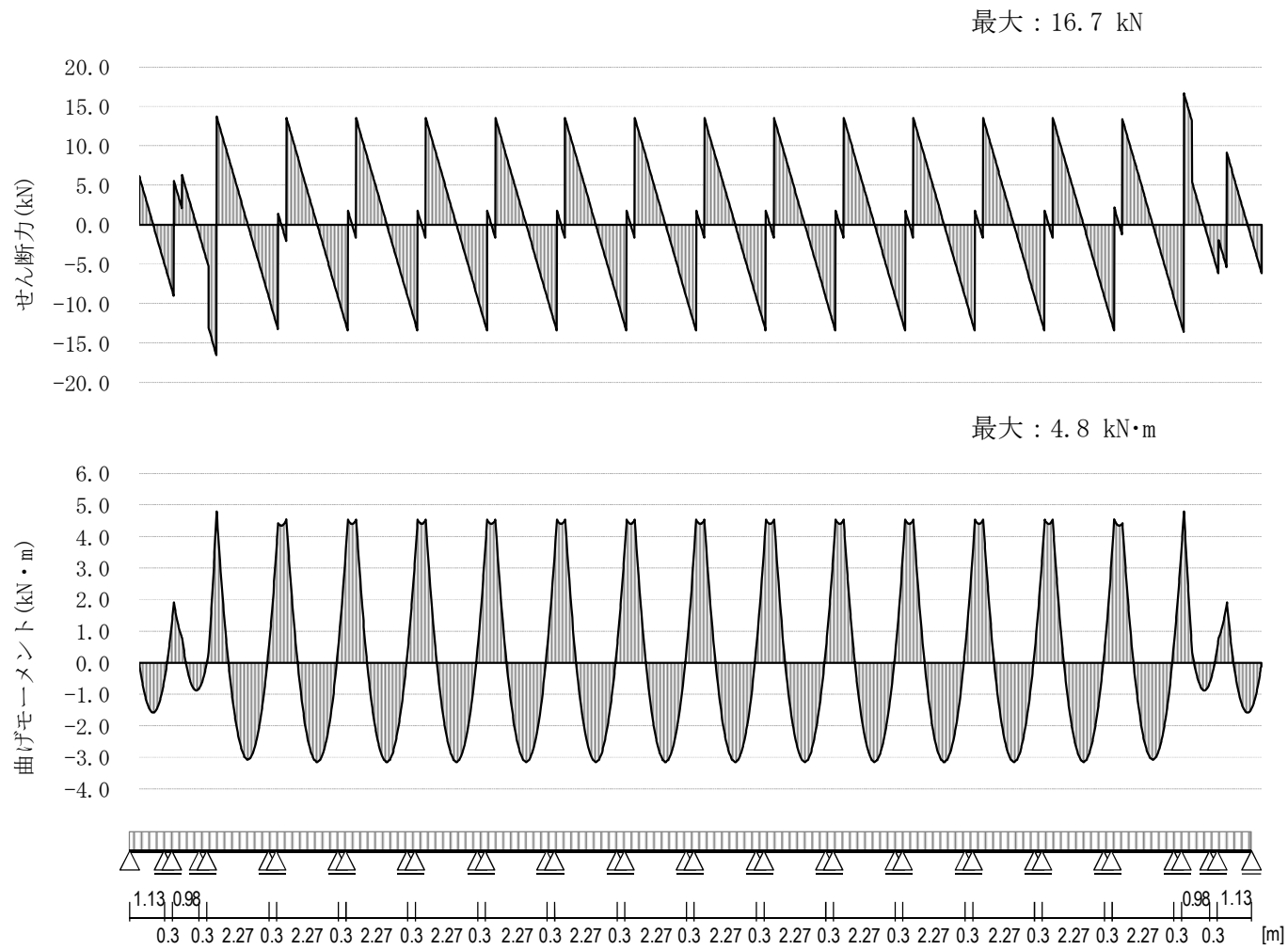
補足-460-5 【屋根スラブの一方向スラブによる評価の妥当性について】

1. 固定端モデルと連続梁モデルの比較

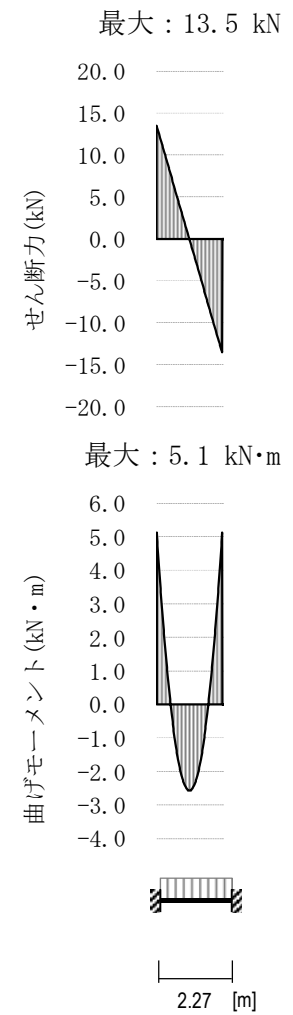
原子炉建屋原子炉棟及びタービン建屋の主トラス母屋で支持された屋根スラブは、両端固定の一方向スラブ（固定端モデル）として応力を算定している。

原子炉建屋原子炉棟の屋根スラブを対象に、屋根スラブ全体の連続梁モデルとして応力を算定した場合と応力の算定結果を比較した（図 1-1）。

曲げモーメントの最大値は、固定端モデルは $5.1\text{kN}\cdot\text{m}$ に対し、連続梁モデルの $4.8\text{kN}\cdot\text{m}$ と、概ね同程度となっている。せん断力の最大値は、固定端モデルは 13.5kN に対し、連続梁モデルの 16.7kN と大きくなっているが、固定端モデルによる屋根スラブの検定値は 0.30 であり、十分余裕がある。



(a) 連続梁モデル



(b) 固定端モデル

図 1-1 原子炉建屋原子炉棟 屋根スラブの梁モデルによる応力計算結果 (等分布荷重 : 11.935 kN/m²)

補足-460-6【タービン建屋の荷重増分解析】

1. 概要

主トラスが、想定した降下火砕物堆積による鉛直荷重に対して、適切な裕度を有していることを確認するために、鉛直荷重に対する弾塑性解析（荷重増分解析）を実施した。

2. 解析条件

(1) 解析モデル

解析には、主トラス部材の検討と同様にFEM解析に使用するコードは「D Y N A 2 E」であるが、弾塑性解析（荷重増分解析）を実施するために、以下の変更を加える。

なお、主トラス部材の検討と同様に鉄骨部材全てにおいて、軸力に対して修正若林モデルによる非線形性を考慮している。

- ・屋根スラブの剛性を無視する。
- ・主トラスの上下弦材には、剛塑性回転ばね付き梁要素を使用する。剛塑性回転ばね付き梁要素では、要素端部における2軸曲げを考慮し、次式に示すM-Nインタラクション曲面を降伏判定に用いる。

$$\frac{|M_1|}{M_{y1}} + \frac{|M_2|}{M_{y2}} + \frac{|N|}{N_y} \leq 1$$

ここに、

M_1, M_{y1} : 材端モーメント及び降伏モーメント（1軸）

M_2, M_{y2} : 材端モーメント及び降伏モーメント（2軸）

N, N_y : 軸力及び降伏軸力

降伏後は材端に塑性ヒンジができるものとする。図2-1に塑性ヒンジの想定位置、図2-2に剛塑性回転ばねの非線形特性の概念図を示す。また、解析モデルを図2-3に示す。

なお、「D Y N A 2 E」の検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類「V-5-2 計算プログラム（解析コード）の概要・D Y N A 2 E」に示す。また、剛塑性回転ばね付きはり要素についての理論解との比較による検証については、「4. 理論解との比較による検証（剛塑性回転ばね付きはり要素）」に示す。

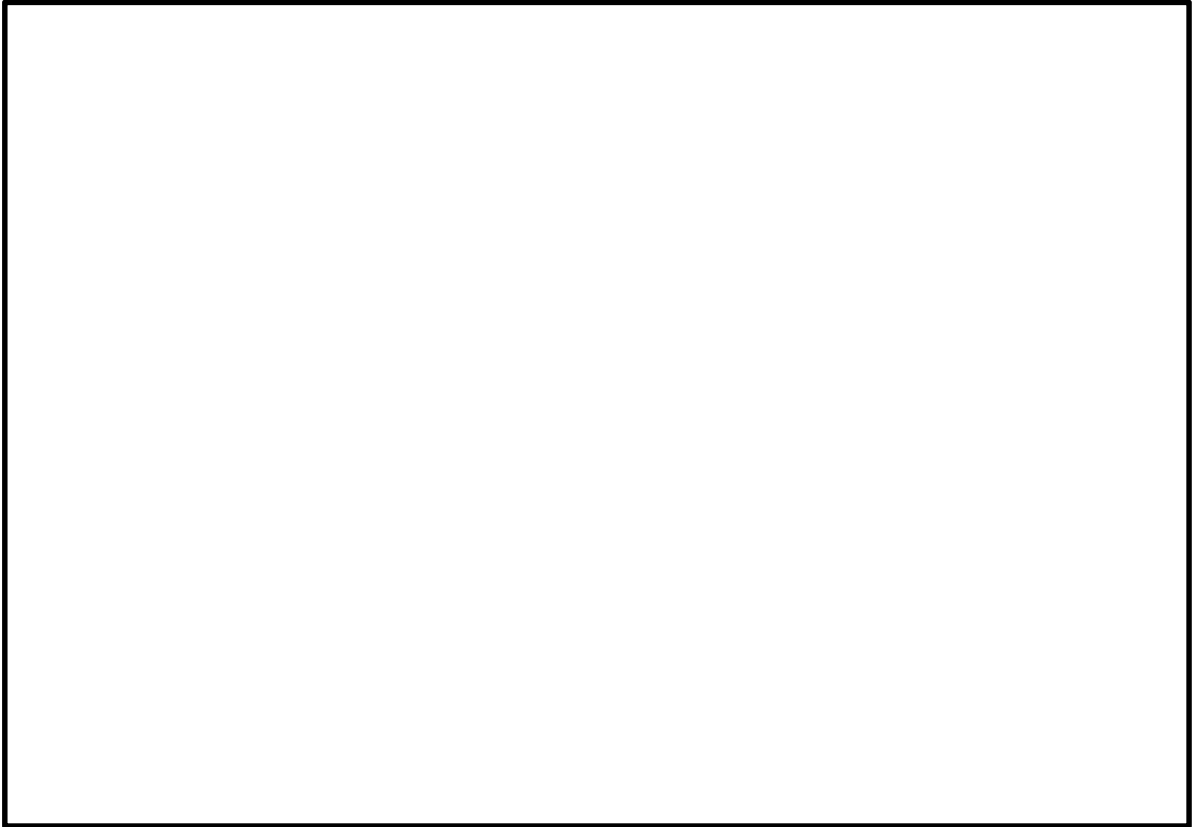
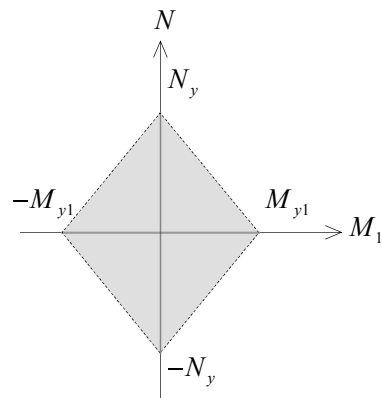
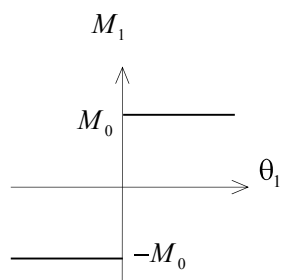


図 2-1 塑性ヒンジの想定位置



$$\frac{|M_1|}{M_{y1}} + \frac{|N|}{N_y} \leq 1$$

(a) 降伏曲面



θ_1 : 剛塑性ばねの回転角 (1 軸)

$$M_0 = \left(1 - \frac{|N|}{N_y}\right) M_{y1}$$

(b) $M-\theta$ 関係

図 2-2 剛塑性回転ばねの非線形特性 ($M_2=0$)

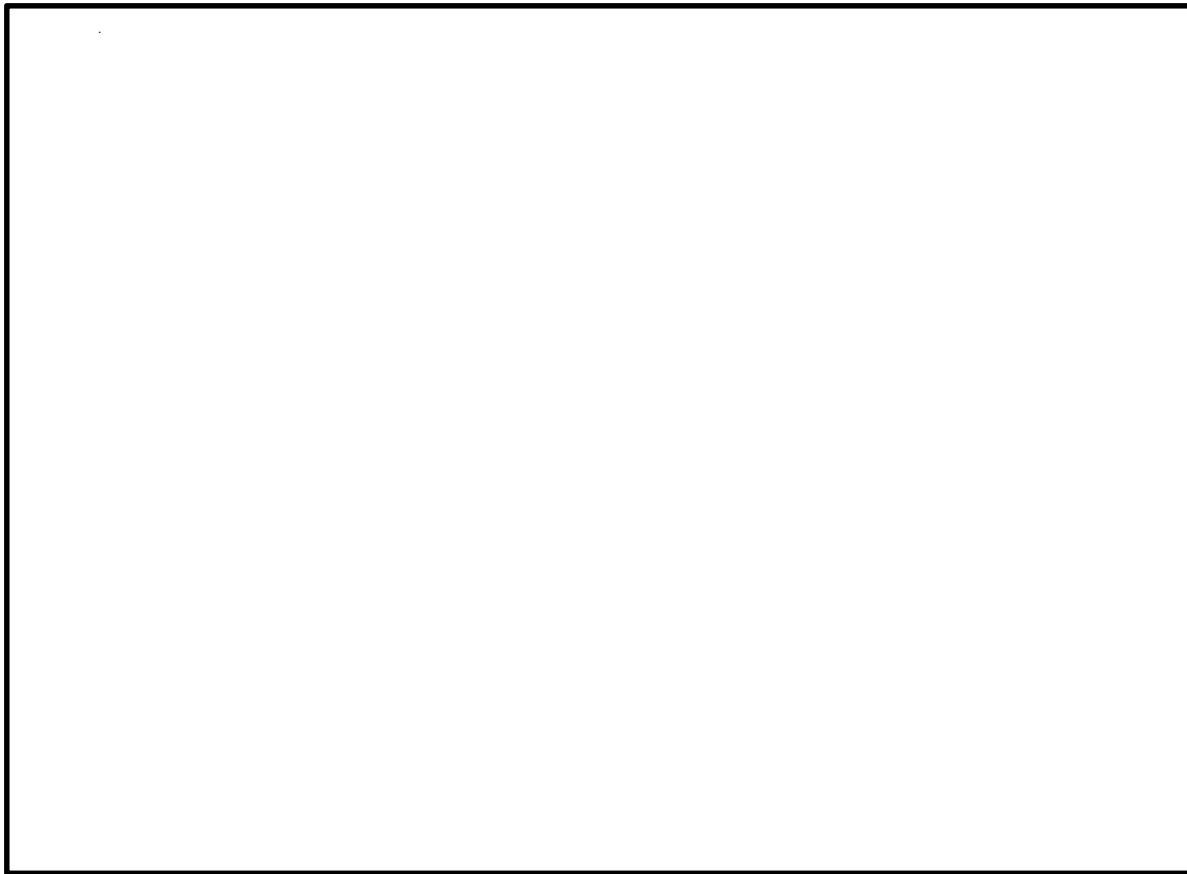


図 2-3 解析モデル

(2) 鉛直荷重

鉛直荷重は、以下の①～④の組合せとし、降下火砕物堆積による鉛直荷重に割増係数 k を乗じた増分解析を実施する。図 2-4 に荷重組合せと荷重合計を示す。

- ① 固定荷重 (F_d) : 5680 N/m²
- ② 積載荷重 (F_l) : 1000 N/m²
- ③ 積雪荷重 (F_s) : 210 N/m²
- ④ 降下火砕物堆積による鉛直荷重 ($F_v' = k F_v$) : 7355 × k N/m²

k : 降下火砕物堆積による鉛直荷重の割増係数

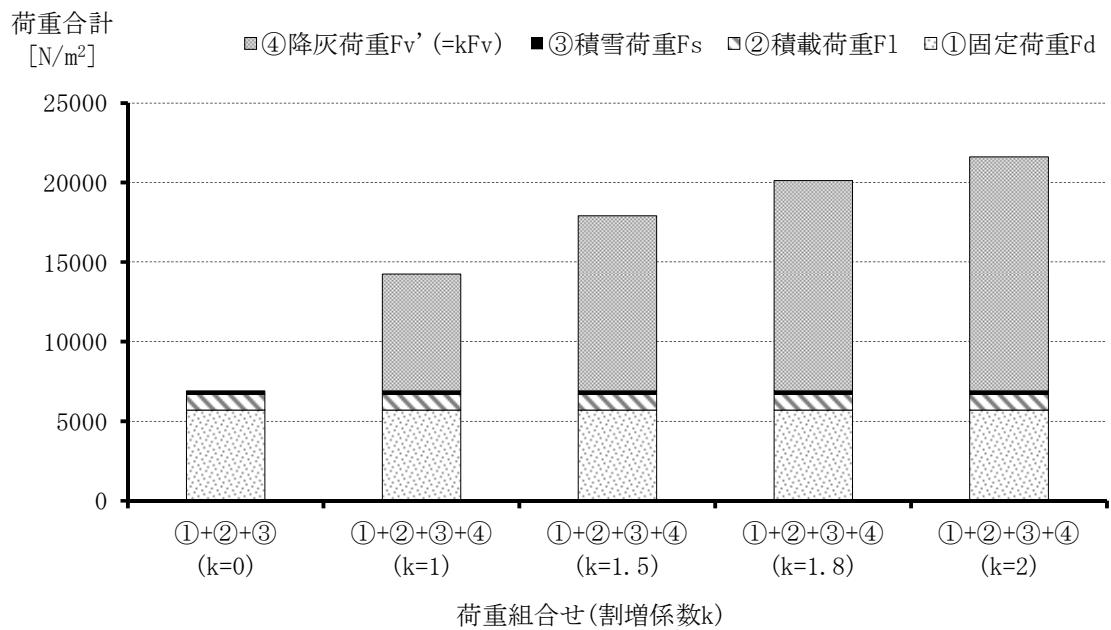


図 2-4 荷重組合せと荷重合計

3. 解析結果

(1) 解析結果

主トラス中央の節点変位と割増係数による荷重－変形関係を図 3-1 に示す。評価節点は、図 2-3 に示すように、全トラス中で支配幅の最も広い 3 通り主トラス中央部の節点とした。

図 3-1 より、割増係数 k が 1.5 程度を超えると線形関係が崩れ、1.8 程度で荷重が頭打ちとなった後、変形が増大する。

割増係数が 1 を超えると、下弦材の端部に塑性ヒンジが形成されるが、線形関係は概ね維持される。割増係数 1.5 (鉛直変位 137 mm) 前後において、一部の束材、斜材の座屈、引張降伏が始まり、上弦材の中央部においても塑性ヒンジが形成される。さらに荷重を増加させると、降伏部材の増加に伴い主トラス全体の剛性が低下していき、割増係数 1.8 (鉛直変位 390 mm) 付近では、上弦材端部、下弦材中央部にも塑性ヒンジができ、剛性は急激に低下する。

(2) 評価結果

解析結果より、タービン建屋の主トラスは、降下火砕物堆積による鉛直荷重に対して、1.8 倍程度の裕度があるものと判断できる。

— : 評価節点 (GID 3043) の荷重－変位関係

- - - : 初期勾配

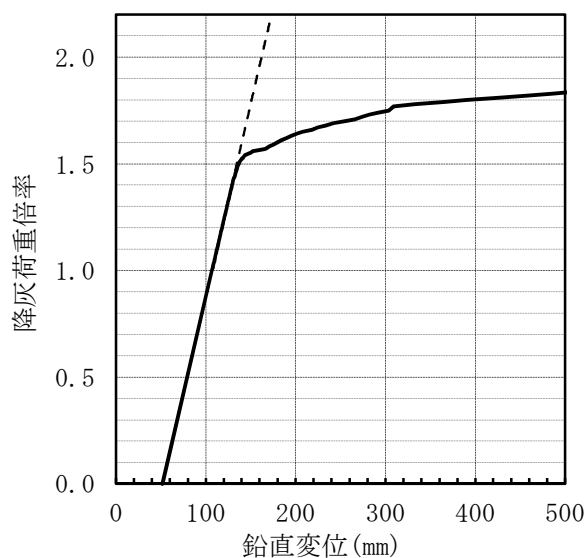


図 3-1 主トラス中央節点における荷重－変位関係

4. 理論解との比較による検証（剛塑性回転ばね付はり要素）

荷重増分解析に用いる剛塑性回転ばね付はり要素の検証のため，集中荷重が材端に作用する片持ち梁の変位荷重関係について理論解との比較を行う。

図 4-1 に剛塑性回転ばね付はり要素でモデル化した片持ち梁の 3 次元モデルを示す。固定端（B 点）に塑性ヒンジを想定，片持ち梁の先端（A 点）には x 軸，y 軸，z 軸方向の集中荷重を組み合わせ作用させ，A 端における荷重変形関係について理論解との比較を行う。

剛塑性回転ばね付はり要素では，要素端部における 2 軸曲げを考慮し，次式に示す M-N インタラクション曲面を降伏判定に用いる。表 4-1 に梁の断面性能，図 4-1 に片持ち梁の 3 次元モデル及び図 4-2 に降伏曲面を示す。なお，降伏後の塑性ヒンジの回転剛性は初期剛性の 1/1000 として設定する。

$$\frac{|M_y|}{M_{y p}} + \frac{|M_z|}{M_{z p}} + \frac{|N_x|}{N_{x p}} \leq 1$$

ここに，

$M_y, M_{y p}$: 材端モーメント及び降伏モーメント（y 軸周り）

$M_z, M_{z p}$: 材端モーメント及び降伏モーメント（z 軸周り）

$N_x, N_{x p}$: 軸力及び降伏軸力

表 4-1 梁の断面性能

幅 (m) × せい (m)	0.10 × 0.10
ヤング係数 (kN/m ²)	2.05 × 10 ⁸
せん断弾性係数 (kN/m ²)	7.90 × 10 ⁷
降伏軸力 (kN)	100.0
降伏曲げモーメント (kNm)	100.0

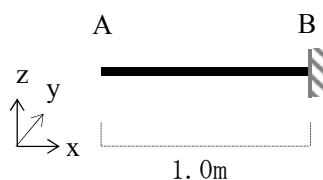


図 4-1 片持ち梁の 3 次元モデル

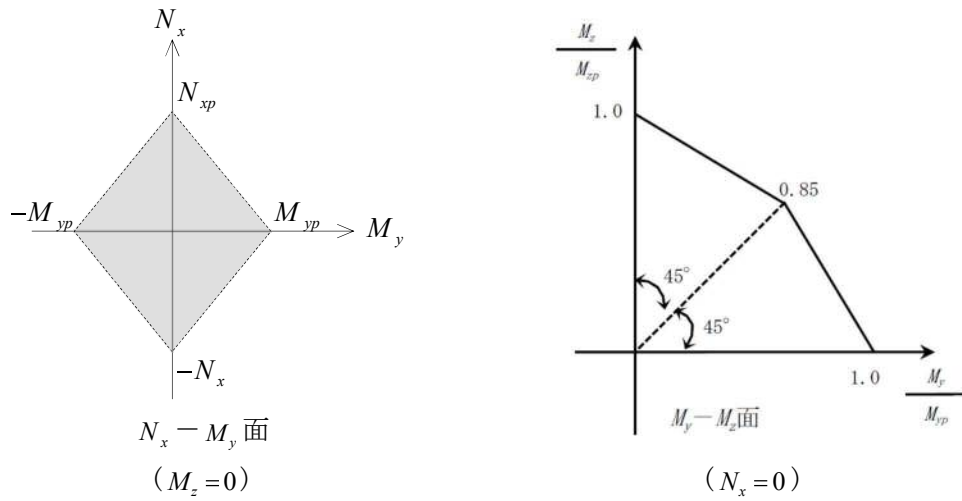


図 4-2 降伏曲面

点に作用させる荷重の組み合わせを表 4-2 に示す。X、Y 方向に弾性範囲内に収まる集中荷重を作用させた後、Z 方向の集中荷重を作用させ、荷重増分解析を行う。荷重ケースごとに、ステップ 2 において塑性ヒンジが形成される際の荷重（弾性限界荷重 $P_{z,limit}$ ）を理論解として算定すると、表 4-3 の通りとなる。

表 4-2 荷重ケース

	ステップ 1		ステップ 2※
	X 方向集中荷重 P_x (kN)	Y 方向集中荷重 P_y (kN)	Z 方向集中荷重 P_z (kN)
CASE1	0	0	0~200
CASE2	50	0	0~200
CASE3	50	30.052	0~200

※Z 方向変位 30mm まで荷重増分解析を実施

表 4-3 荷重ステップ 2 における弾性限界荷重 $P_{z,limit}$ (理論解)

	ステップ 2
	弾性限界荷重 $P_{z,limit}$
CASE1	100
CASE2	50
CASE3	30.052

解析結果として、ステップ2におけるA端の荷重変位関係を図4-3に示す。それぞれの荷重ケースについて、表4-3に示す弾性限界荷重 $P_{z,limit}$ において荷重が頭打ちとなっており、理論解との対応が確認できる。

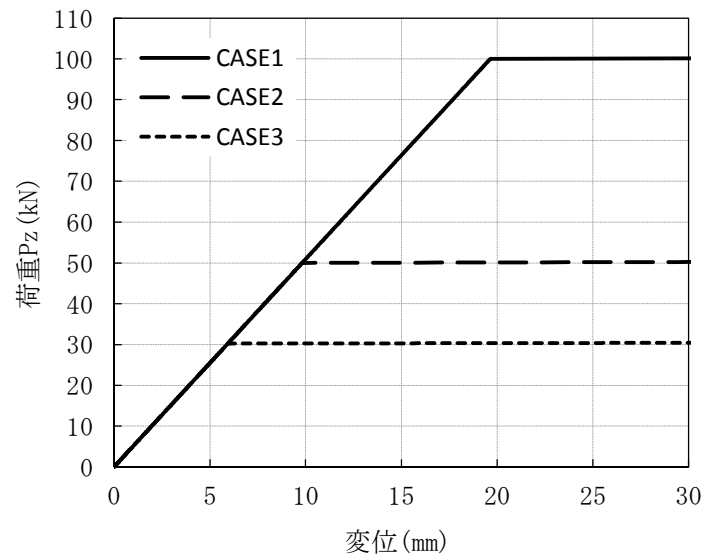


図4-3 荷重変位関係（荷重ステップ2，A端）

補足-460-7 【原子炉建屋原子炉棟の構造図及び解析モデル図】

原子炉建屋原子炉棟の構造図及び解析モデル図を以降に示す。

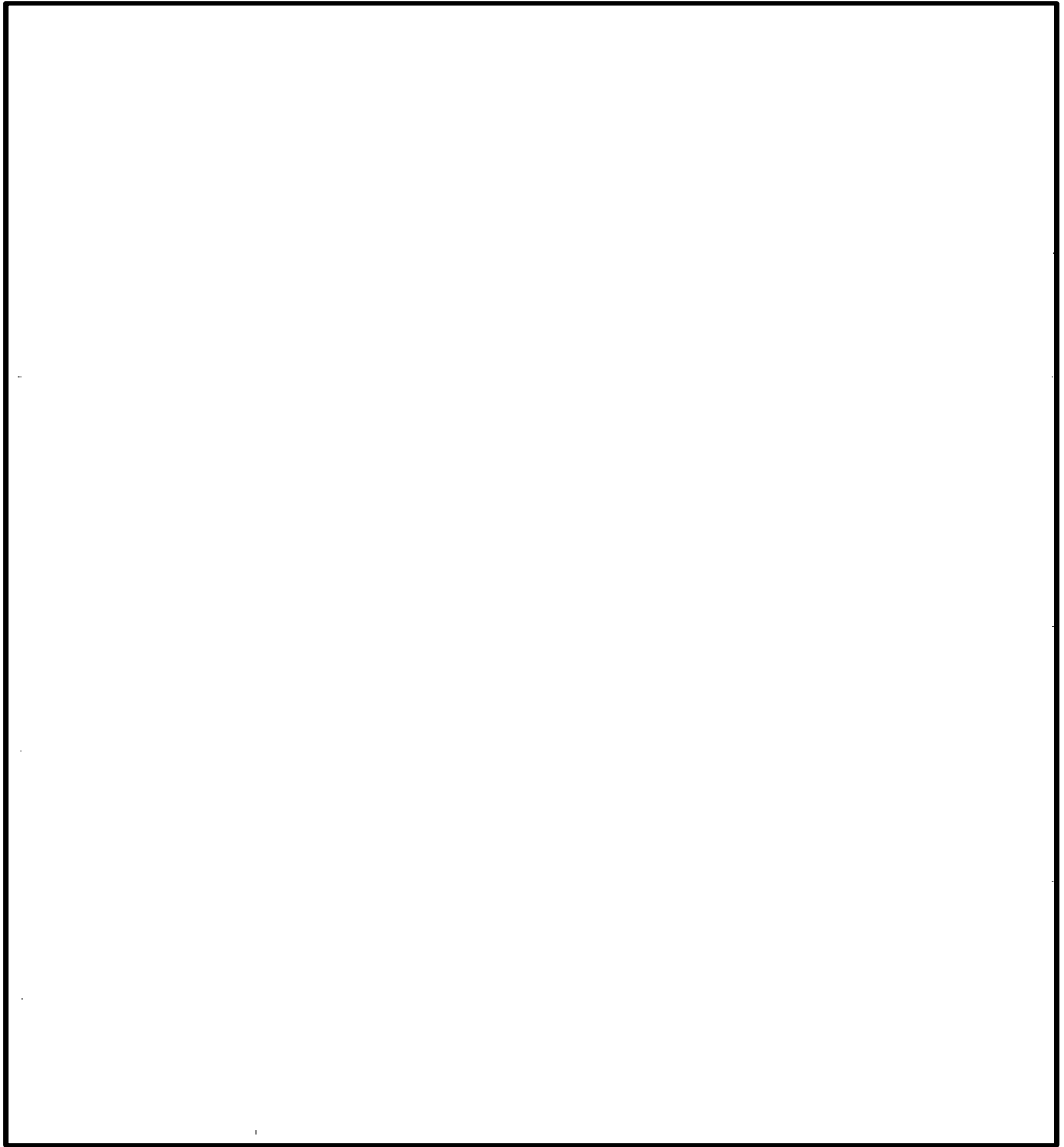


図1 屋根トラス平面 構造図

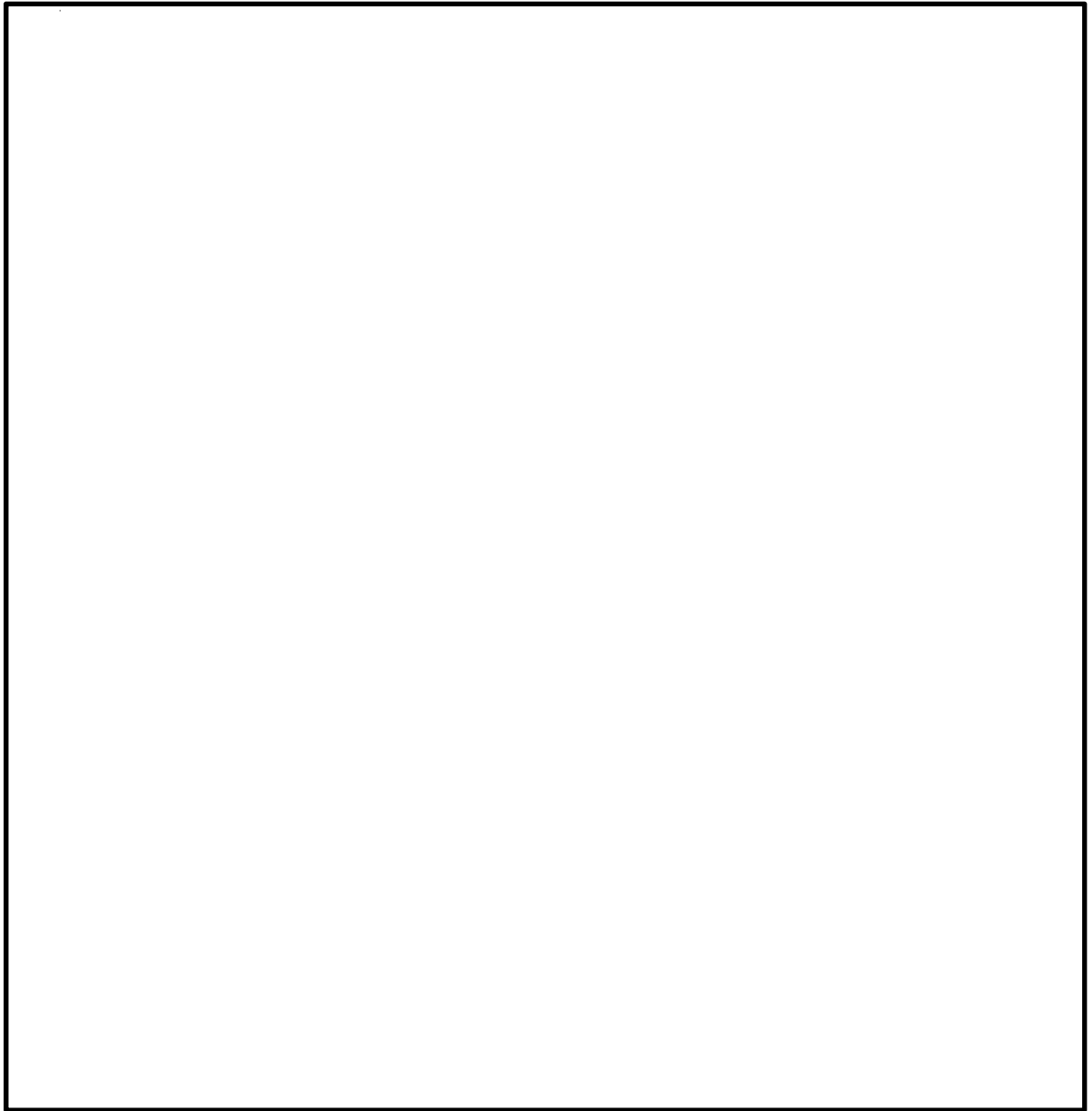


図2 屋根トラス平面 解析モデル図（梁要素及びトラス要素）

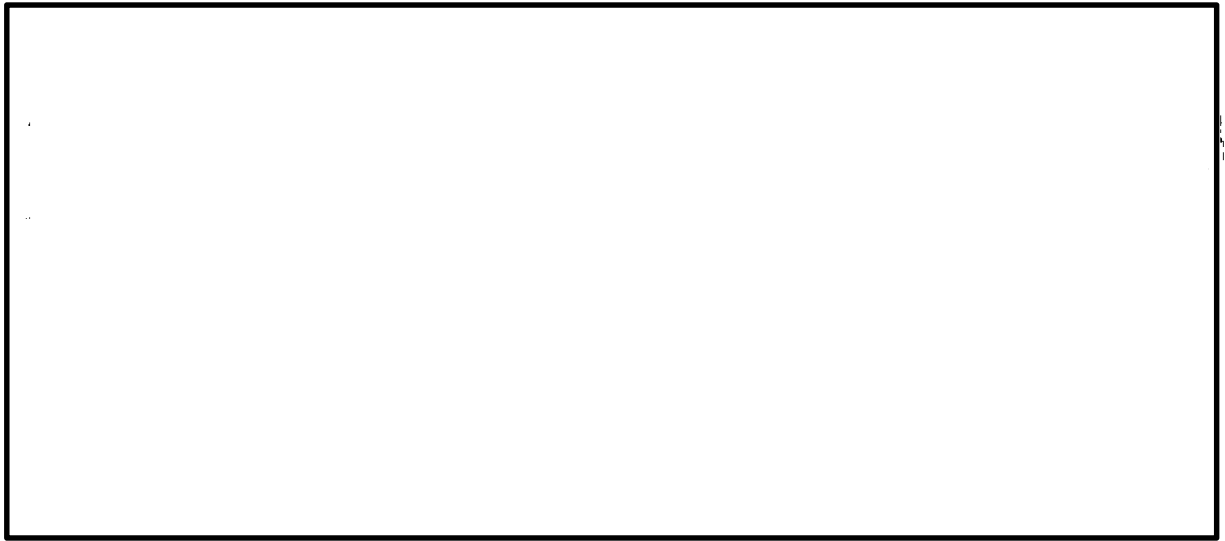


図3 屋根トラス断面（N通り） 構造図



図4 屋根トラス断面（N通り） 解析モデル図（梁要素及びトラス要素）

補足-460-8 【タービン建屋の構造図及び解析モデル図】

タービン建屋の構造図及び解析モデル図を以降に示す。

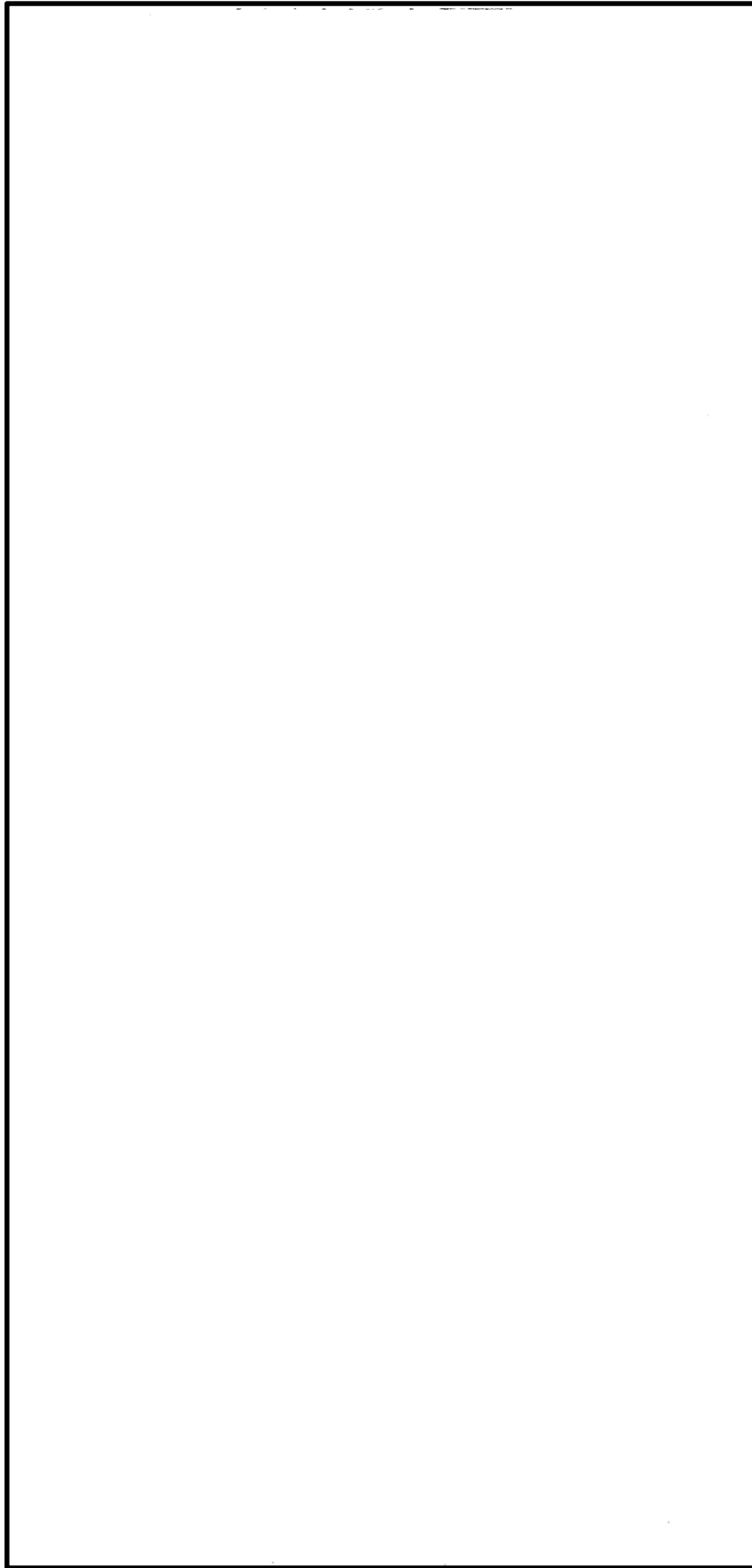


図1 主トラス平面 構造図

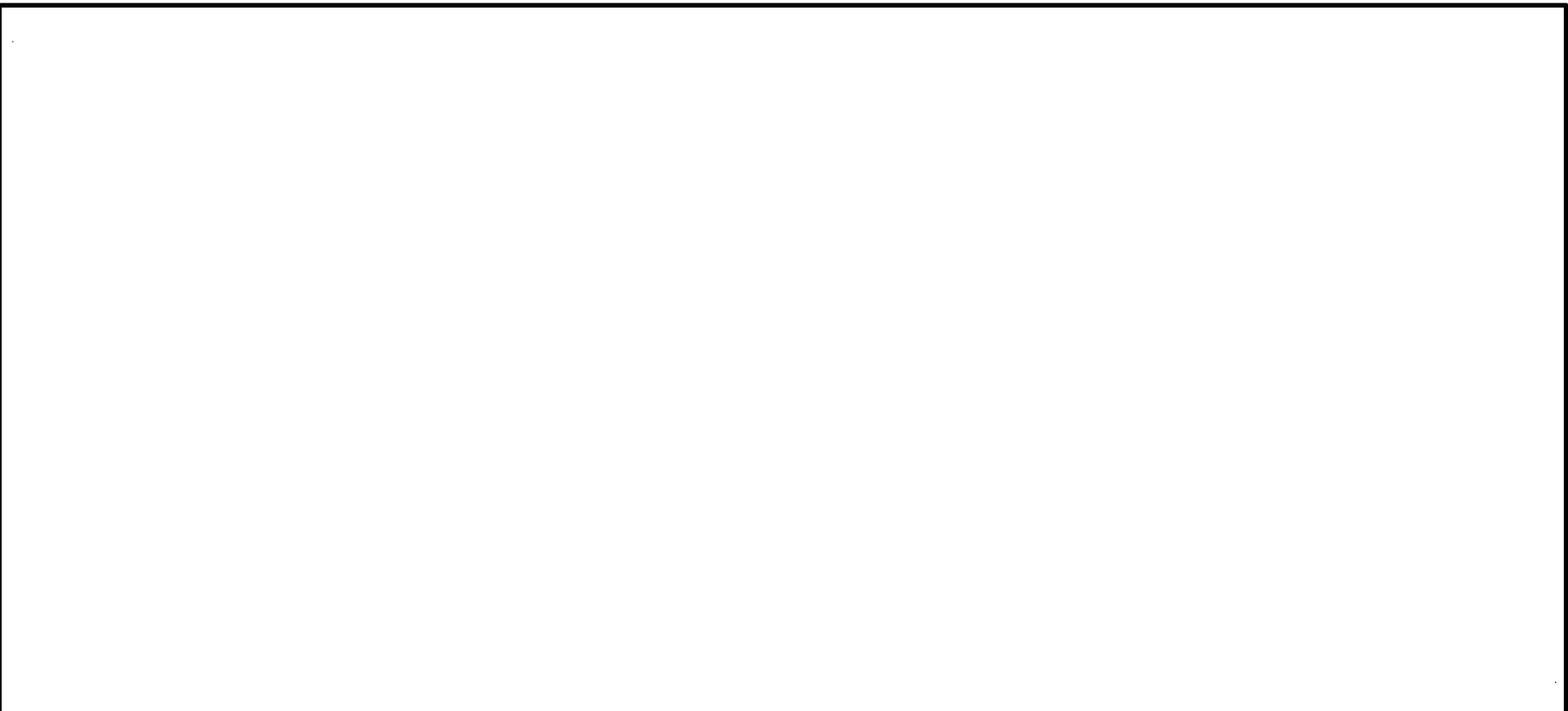


図 2 主トラス平面 解析モデル図 (梁要素及びトラス要素)

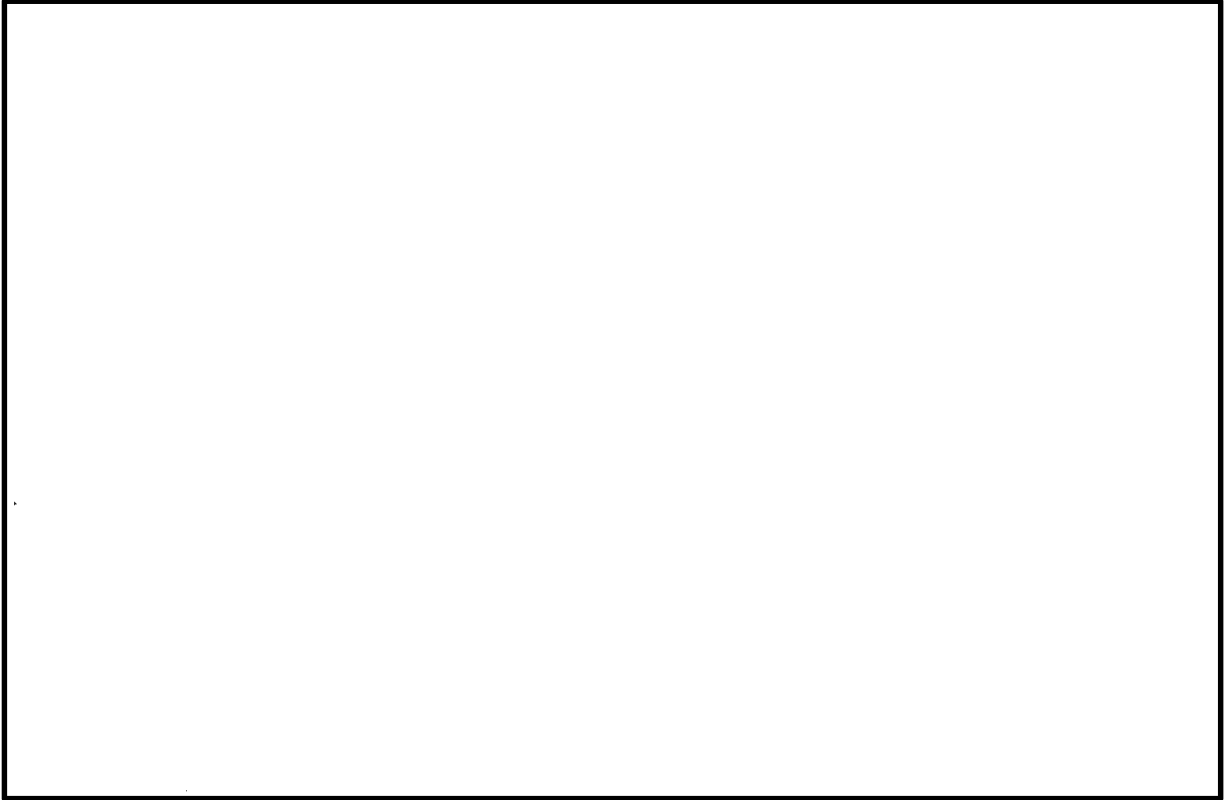


図3 主トラス断面 (5 通り) 構造図

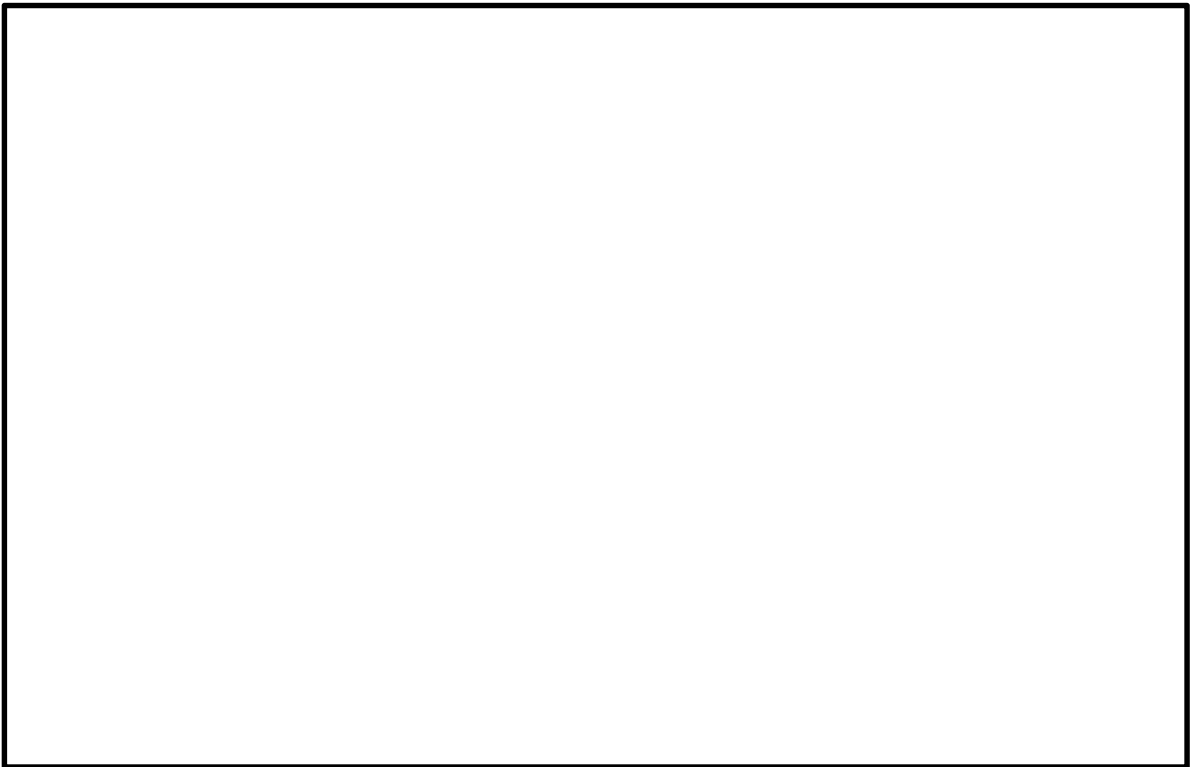


図4 主トラス断面 (5 通り) 解析モデル図 (梁要素及びトラス要素)

補足-460-9 【使用済燃料乾式貯蔵建屋の構造図及び解析モデル
図】

使用済燃料乾式貯蔵建屋の構造図及び解析モデル図を以降に示す。

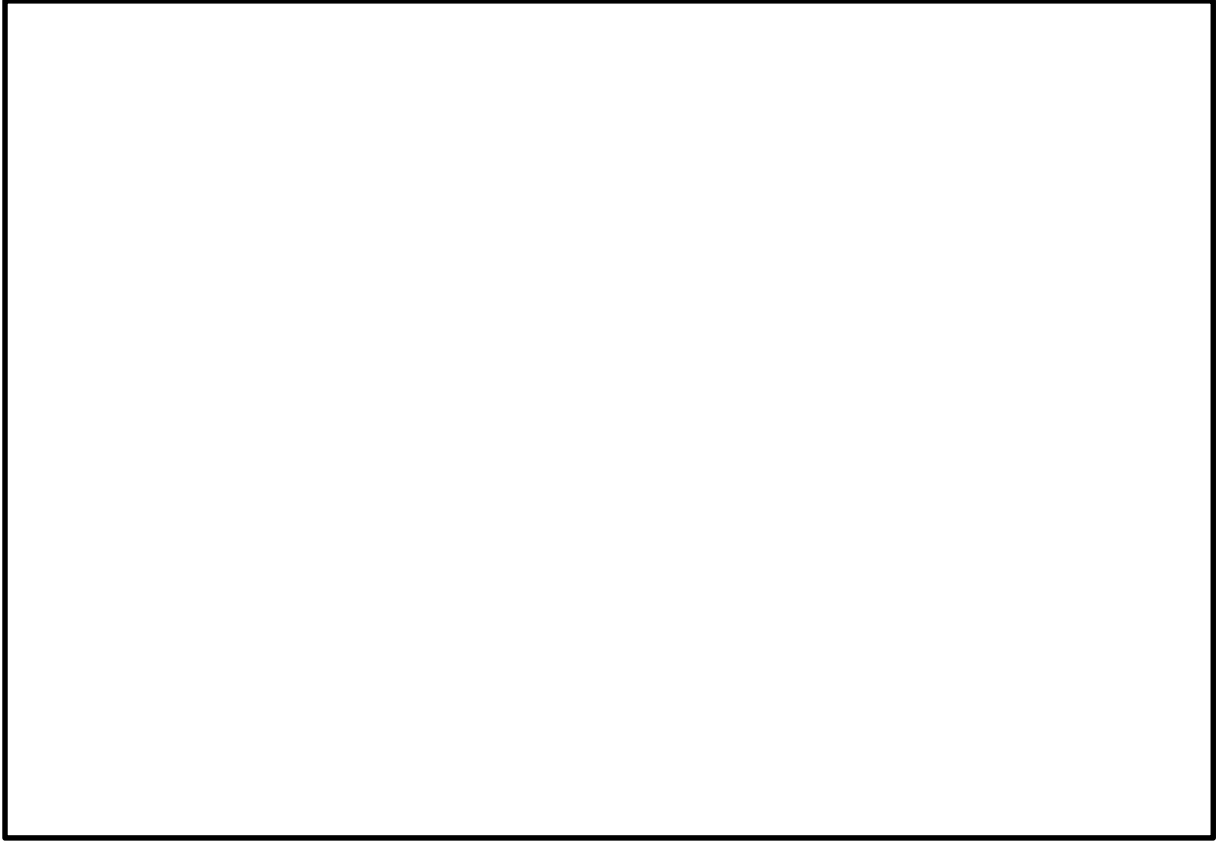


図1 主トラス平面 構造図

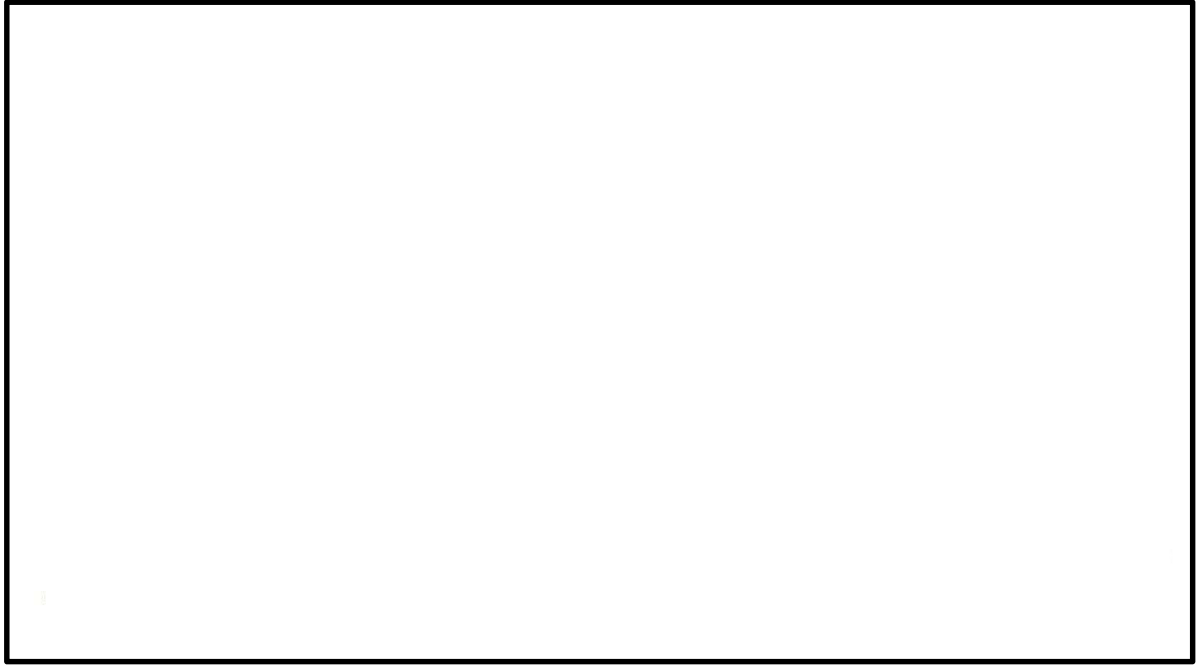


図2 主トラス平面 解析モデル図（鉄骨部上弦材及びサブビーム）

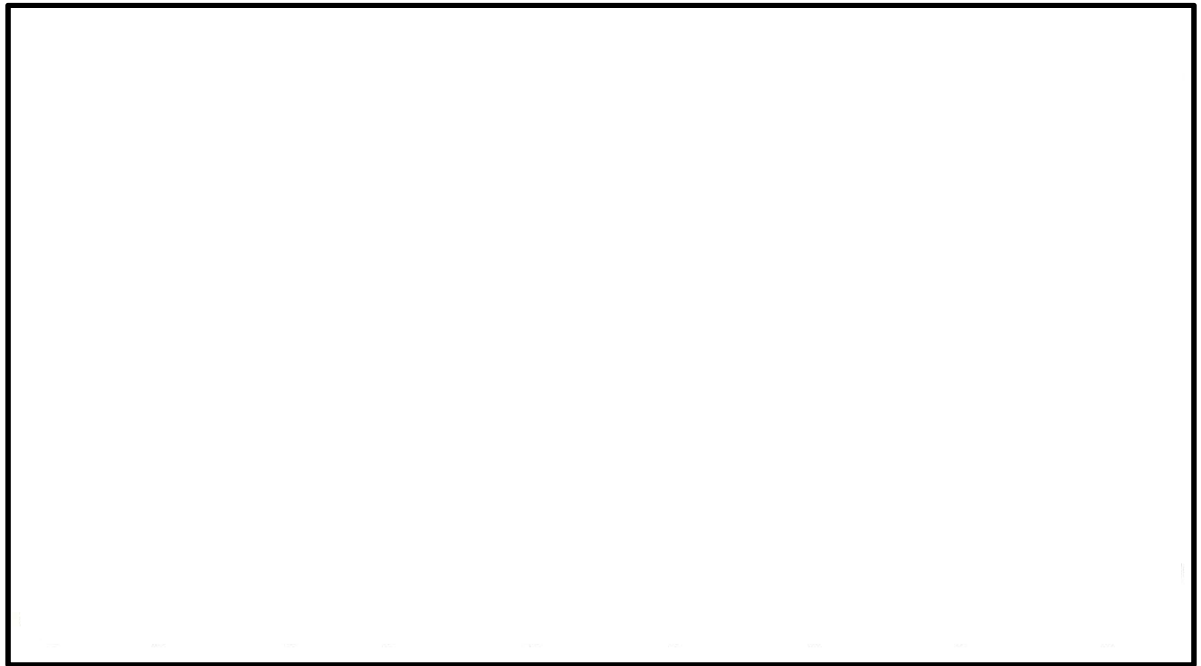


図3 主トラス平面 解析モデル図（鉄骨部下弦材）

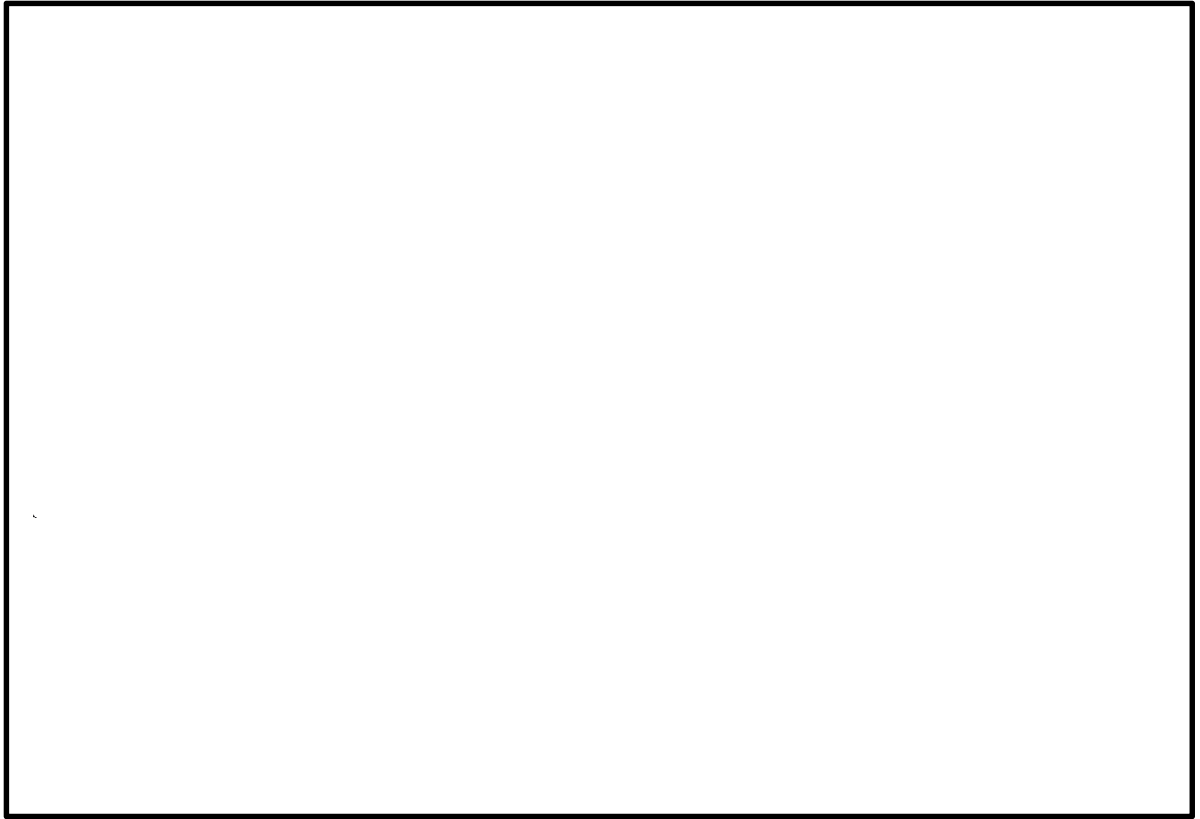


図4 主トラス断面 構造図 (Y2-Y8 通り)

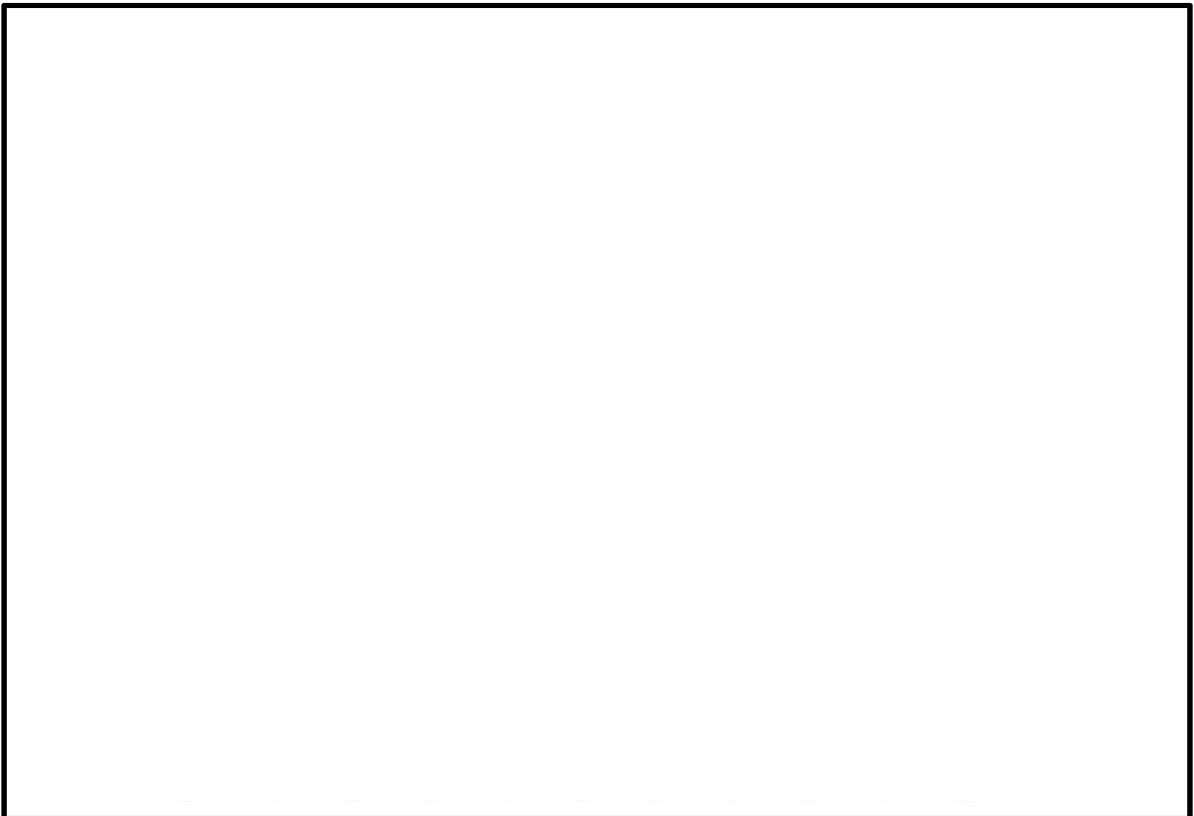


図5 主トラス断面 解析モデル図 (Y2-Y8 通り)



図6 サブトラス断面 構造図 (X1-X2 通り間)



図7 サブトラス断面 解析モデル図

補足-460-10 【降下火砕物堆積による荷重評価への材料強度×1.1の
適用について】

1. 概要

本資料は、降下火砕物堆積による荷重評価において、材料強度（以下「F 値」という。）×1.1を用いた評価が可能であることを、建築基準法施工令における極めて稀な積雪事象への適用等から確認するものである。

2. 極めて稀な積雪への適用

建築基準法施行令第 82 条の 5 第 2 号から、平成 12 年建設省告示 2464 号第 3 が導かれることを確認し、極めて稀な積雪事象において、F 値×1.1 が適用可能であると判断した。建築基準法施行令と平成 12 年建設省告示 2464 号の概略を図 1 に示す。

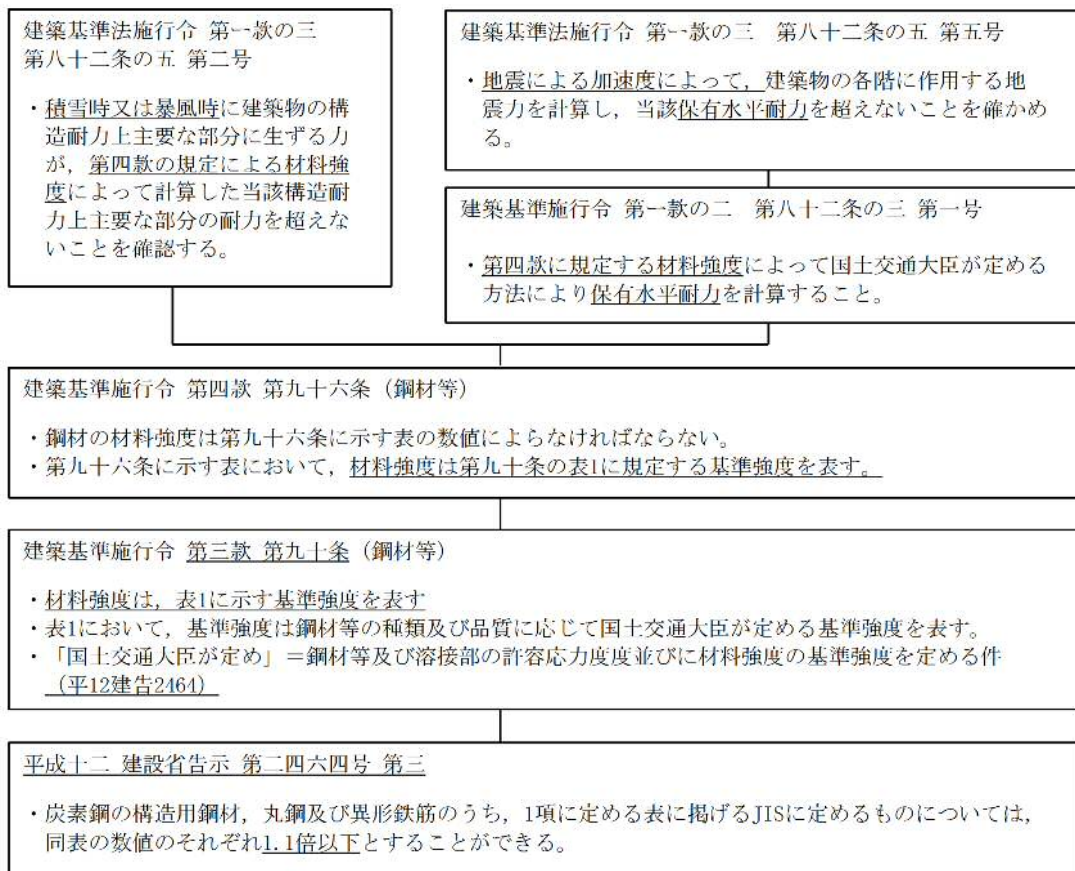


図 1 建築基準法施行令と平成 12 年建設省告示 2464 号の概要

3. 指針類の扱い

「建築物の構造関係技術基準解説書（建築物の構造関係技術基準解説書編集委員会）」において、JIS 適合品は、材料強度の数値を 1.1 倍以下の数値をとることができることを平成 12 年建設省告示 2464 号の解説として記載している。

また、「鋼構造塑性設計指針（日本建築学会）」において、適用する荷重（地震時・暴風時・積雪時等）に対して、主要な構造用鋼材の降伏応力度 σ_y を 1.1 倍することができる」と記載されており、参考文献として「建築物の構造関係技術基準解説書」を挙げている。

4. F 値×1.1 を適用し算定した強度と座屈耐力の比較

短期許容応力度，F 値×1.1 を適用して求めた圧縮強度，座屈耐力，圧縮降伏を図 2 に示す。図 2 から，F 値×1.1 を適用して求めた圧縮強度は，座屈耐力と比較して保守的である。

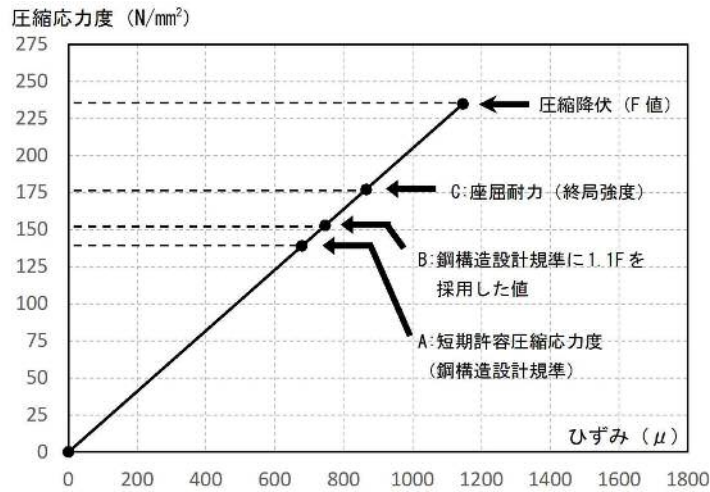


図 2 F 値×1.1 を適用し算定した強度と座屈耐力の比較例

図 2 に示した圧縮強度の算出方法を以下に示す。

A：鋼構造設計規準から求めた短期許容圧縮応力度は，以下の式*1 を用いて算出する。

注記 *：短期許容応力度は， f_c を 1.5 倍した強度

$$f_c = \frac{\left\{1 - 0.4 \left(\frac{\lambda}{\Lambda}\right)^2\right\} \times F}{\nu} \quad (\lambda \leq \Lambda \text{ のとき})$$

ここで，

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda}\right)^2$$

f_c ：許容圧縮応力度 λ ：圧縮材の細長比

Λ ：限界細長比 ν ：安全率

B：鋼構造設計規準に F 値×1.1 を適用して求めた圧縮強度は，以下の式*2 に対して，F 値のみを 1.1 倍する。

注記 *2 終局強度に対する評価で算定する圧縮強度は， f_c' を 1.5 倍とする。

$$f_c = \frac{\left\{1 - 0.4 \left(\frac{\lambda}{\Lambda}\right)^2\right\} \times 1.1 F}{\nu} \quad (\lambda \leq \Lambda \text{ のとき})$$

ここで、

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

f_c : 許容圧縮応力度

λ : 圧縮材の細長比

Λ : 限界細長比

ν : 安全率

C : 座屈耐力として求めた圧縮強度は、初期座屈耐力を求める式において、(1)で使用した式において、分母に記載されている $\nu = 1$ とした式と同様。

$$n_0 = 1 - 0.4 \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2 \quad (\lambda \leq \Lambda \text{ のとき})$$

ここで、

$$\nu = \frac{3}{2} + \frac{2}{3} \left(\frac{\lambda}{\Lambda} \right)^2$$

f_c : 許容圧縮応力度

λ : 圧縮材の細長比

n_0 : 無事元比初期座屈耐力

Λ : 限界細長比

5. まとめ

建設基準法施行令において、極めて稀な積雪に対する鉛直荷重の評価において、F 値×1.1 の適用が認められており、同様に鉛直荷重を評価する降下火砕物の堆積による評価においても F 値×1.1 が適用可能であると判断した。また、F 値×1.1 を適用した場合においても、座屈耐力（終局耐力）に対して妥当な安全余裕が確保されていることを確認した。

補足-460-11 【海水ストレーナの強度評価対象部位について】

1. 概要

本資料は、添付書類「V-3-別添 2-1-2 残留熱除去系海水系ストレーナの強度計算書」及び添付書類「V-3-別添 2-1-4 ディーゼル発電機海水系ストレーナの強度計算書」における、海水ストレーナ（残留熱除去系海水系ストレーナ、ディーゼル発電機用海水系ストレーナ）の強度評価対象部位について、選定理由及び評価内容を説明するものである。

2. 評価対象部位の選定理由及び評価内容

海水ストレーナの評価対象部位の選定理由及び評価内容を表 1 に示す。

表 1 海水ストレーナの評価対象部位の選定理由及び評価内容

部位 ^{※1}	考慮する荷重及び選定理由		評価内容
	降下火砕物等荷重（鉛直）	風荷重（水平）	
支持脚	○ 降下火砕物等荷重に対する断面積が小さい箇所として選定。	— J E A G 4 6 0 1 の横型ポンプの評価式を準用し基礎ボルトを選定 ^(補足 1)	降下火砕物等による鉛直荷重により発生する圧縮応力を算出。
胴板	— 降下火砕物等荷重に対する断面積が支持脚より大きいため対象外。	— 同上	—
蓋	○ 降下火砕物等荷重による曲げ応力が発生するため選定。	— 同上	降下火砕物等による鉛直荷重により発生する曲げ応力を算出。 ^(補足 2)
基礎ボルト	— 降下火砕物等荷重による応力は基礎ボルトに発生しないため対象外。 (図 1 参照)	○ 同上	風荷重による水平荷重により発生する引張、せん断応力を算出。

※1：外荷重による応力を受ける主要構造部材

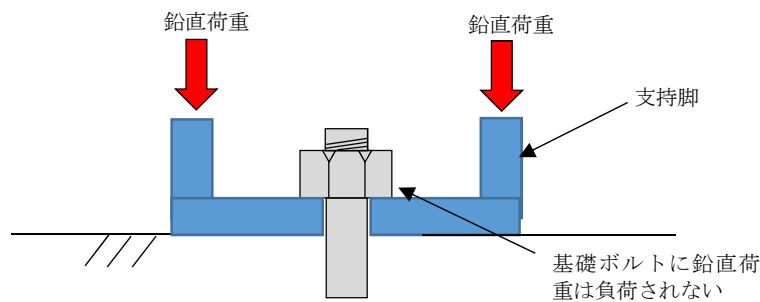


図 1 基礎ボルト部拡大図

(補足 1)

風荷重は水平方向より作用する外荷重という観点で地震荷重と同様なものであると考え、J E A G の横形ポンプの評価※を準用している。

海水ストレーナの概略図を図 2 に、J E A G 4 6 0 1 のポンプモデル図を図 3 に示す。

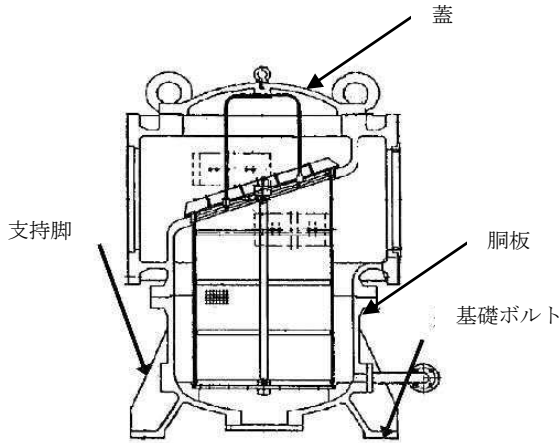


図 2 海水ストレーナ概略図

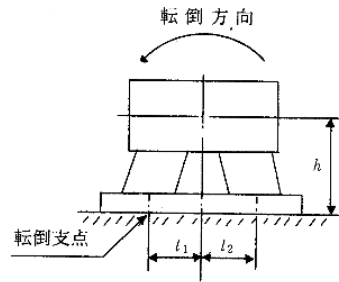


図 3 横形ポンプモデル図 (JEAG)

※：J E A G 4 6 0 1 の横形ポンプの「(i)固有周期の計算」の項において「横軸ポンプは、構造的に 1 個の大きなブロック状をしており、重心の位置がブロック状のほぼ中心にあり、かつ下面が基礎ボルトにて固定されている。したがって、全体的に一つの剛体とみなせる」としており、横形ポンプの強度評価は基礎ボルトのみの評価である。

海水ストレーナの構造についても、一般的な横形ポンプ同様支持脚が鋳物一体成型であり、構造的に 1 個の大きなブロック状で全体的に一つの剛体とみなせることから、風荷重の計算においては J E A G 4 6 0 1 の横形ポンプの評価を準用し、基礎ボルトの評価としている。

参考として、以下に支持脚と基礎ボルトの発生応力の比較を行う。

J E A G 4 6 0 1 の引張応力の式は以下で表される。

$$F = \frac{W_w \cdot h - m \cdot g \cdot L_H}{n \cdot L_1}$$

$$\sigma_t = \frac{F}{A}$$

F	: 引張力
W_w	: 風圧力による荷重
h	: 基礎～ストレーナ重心高さ
m	: 質量
g	: 重力加速度 ($g=9.80665$)
L_H	: 重心からの水平距離
n_f	: 引張力を受ける箇所数
L_1	: 支点間水平距離
σ_t	: 引張応力
A	: 断面積

支持脚が高い場合は重心高さ h が大きくなり、転倒モーメント ($W_w \cdot h$) が大きくなるが、安定モーメント ($m \cdot g \cdot L_H$) は変わらないため、発生応力は支持脚が低い場合に比べ、より大きくなる傾向となる。

支持脚が低い場合は重心位置が低くなり、転倒モーメントを安定モーメントが打ち消す作用が大きいため、支持脚、銅板に作用する応力は小さい傾向となることから、断面積の小さい基礎ボルトを評価対象部位として選定している。

残留熱除去系海水系ストレーナに竜巻の風荷重が作用した場合を例とし、支持脚に発生する引張

応力について表 2 に、基礎ボルトに発生する引張応力について表 3 に示す。

基礎ボルトに発生する応力に対し、支持脚に発生する応力は十分小さく、許容応力については、基礎ボルトの許容応力の方が支持脚の許容応力より小さいことから、基礎ボルトの評価の方が保守的な結果となる。

表 2 支持脚に発生する引張応力

条件	対象部位	発生応力 (MPa)	許容応力 (MPa)	応力比
風荷重 (100m/s)	残留熱除去系海水系ストレーナの支持脚 (SCS14)	1.46	185	0.008

表 3 基礎ボルトに発生する引張応力

条件	対象部位	発生応力 (MPa)	許容応力 (MPa)	応力比
風荷重 (100m/s)	残留熱除去系海水系ストレーナの基礎ボルト (SS400)	25	173	0.145

(補足 2)

ストレーナの蓋はドーム型円板であるが、平板円板として評価を行う。

なお、平板円板では鉛直荷重全てが平板円板に対する曲げ荷重として作用するのに対し、ドーム型円板では鉛直荷重の一部は径方向への部材に対する圧縮として作用し、曲げ荷重が緩和されるので、平板円板で評価をすることは保守的である。

ドーム型円盤に形状が類似している鏡板を例とし、鏡板モデル、平板円板モデル共に「発電用原子力設備規格 設計・建設規格 JSME S NC1-2005/2007」(以下「JSME」という。)に規定される計算式を用いて、同じ板厚でどれだけの耐圧強度を有するかを、残留熱除去系海水系ストレーナを例に比較を行う。

(1) J S M E 「P V C-3222 さら形鏡板の厚さの規定2」における厚さの計算式は以下のとおり。

$$t = \frac{P_e R}{B} \quad \dots \textcircled{1}$$

①式を変形し

$$P_e = \frac{t B}{R} \quad \dots \textcircled{2}$$

t : 鏡板の計算上必要な厚さ
 P_e : 外面に受ける最高の圧力
 R : 鏡板の中央部の外半径
 B : 付録材料図表 part7 より求めた値

ここで、残留熱除去系海水系ストレーナの場合

$$\begin{aligned} t &= 28 \text{ mm} \\ R &= 628 \text{ mm} \\ B &\doteq 55 \end{aligned}$$

②式に数値を代入して

$$P_e \doteq 2.45 \text{ MPa} \quad \dots \textcircled{3}$$

(2) J S M E 「P V C-3310 平板の厚さの規定」における厚さの計算式は以下のとおり。

$$t = d \sqrt{\frac{K P}{S}} \quad \dots \textcircled{4}$$

④式を変形し

$$P = \frac{t^2 S}{d^2 K} \quad \dots \textcircled{5}$$

t : 平板の計算上必要な厚さ
 d : P V C-3310-1 の左欄に掲げる平板の取付け方法に応じ、それぞれ同欄の図に示す当該平板の径、または最小内のり
 P : 最高使用圧力
 S : 付録材料図表 Part5 表 5 または表 6 に規定する材料の許容引張応力
 K : 平板の取付方法による係数

ここで、残留熱除去系海水系ストレーナの場合

$$\begin{aligned} t &= 28 \text{ mm} \\ d &= 830 \text{ mm} \\ S &= 108 \text{ MPa} \\ K &= 0.17 \end{aligned}$$

⑤式に数値を代入して

$$P \doteq 0.72 \text{ MPa} \quad \dots \textcircled{6}$$

③式と⑥式の結果の比較より、平板モデルは鏡板モデルに比べ最高使用圧力が低く強度的に弱いと言え、形状が類似しているドーム型円盤について平板モデルを用いて評価することは、強度評価上保守的である。

3. 接続配管の扱い

風荷重を受けた場合、海水ストレーナの接続配管についても機器本体に発生する応力は伝達されるが、応力を分担することで機器本体の発生応力は小さくなるため、保守的に配管はないものとして評価を行う。

補足-460-12 【構造強度評価における評価対象部位の選定について】

1. 概要

機器の構造強度評価における評価対象部位の選定について説明する。

2. 評価対象部位の選定について

構造強度評価における評価対象部位の選定については、①、②の選定を基本とし、その他は機器形状等に応じて選定している。

- ①風荷重により、荷重作用点から離れており、大きなモーメントを受ける部位（基礎ボルト等）
- ②降下火砕物等により荷重を受ける主要部位
- ③規格式により、対象が定められている部位
- ④その他

表 1 に構造強度評価対象選定一覧を示す。

表1 構造強度評価対象選定一覧 (1/3)

添付書類	施設名称	評価対象部位	応力の種類	選定理由	①	②	③	④	備考
V-3-別添 2-1-1 残留熱除去系海水 系ポンプの強度計 算書	残留熱除去系海 水系ポンプ	原動機台	圧縮	降下火砕物等堆積による鉛直荷重は、最も多く降下火砕物が堆積する原動機上部を介して支持している原動機フレーム及び原動機台に作用する。また、風（台風）による水平荷重は、原動機フレーム及び原動機台に作用し、原動機台を介して据付面基礎ボルトに作用する。さらに、ポンプのスラスト荷重は全て原動機フレーム及び原動機台に作用する。このことから、降下火砕物等堆積による鉛直荷重に対しては、原動機フレーム及び原動機台を評価対象部位とする。また、風（台風）による水平荷重に対しては、原動機フレーム及び据付面基礎ボルトを評価対象部位とする。	-	○	-	-	
		原動機フレーム	圧縮		-	○	-	-	
		原動機フレーム	曲げ		-	-	-	○	風荷重に対し、ポンプの主要部材である原動機について、曲げ応力に対する健全性を確認
		据付面基礎ボルト	引張 せん断 組合せ		○	-	-	-	
V-3-別添 2-1-2 残留熱除去系海水 系ストレナの強 度計算書	残留熱除去系海 水系ストレナ	蓋	曲げ	降下火砕物等堆積による鉛直荷重は、最も多く降下火砕物が堆積するストレナ上部の蓋、蓋等のストレナ上部を介して胴板及び支持脚に作用する。風（台風）による水平荷重については、胴板及び支持脚を介して基礎ボルトに作用する。このことから、降下火砕物等による鉛直荷重に対しては、降下火砕物が堆積する蓋及び蓋等のストレナ上部を介して荷重が作用する胴板及び支持脚のうち、降下火砕物が堆積する蓋及び胴板と比較し断面積が小さく発生応力が大きくなる支持脚を評価対象部位として選定する。また、風（台風）による水平荷重に対しては、胴板及び支持脚と比較し断面積が小さく発生応力が大きくなる基礎ボルトを評価対象部位として選定する。	-	○	-	-	
		支持脚	圧縮		-	○	-	-	
		基礎ボルト	引張 せん断 組合せ		○	-	-	-	

表1 構造強度評価対象選定一覧 (2/3)

添付書類	施設名称	評価対象部位	応力の種類	選定理由	①	②	③	④	備考
V-3-別添 2-1-3 ディーゼル発電機 用海水ポンプの強 度計算書	ディーゼル発電 機用海水ポンプ	原動機台	圧縮	降下火砕物等堆積による鉛直荷重は、最も多く降下火砕物が堆積する原動機上部を介して支持している原動機フレーム及び原動機台に作用する。また、風（台風）による水平荷重は、原動機フレーム及び原動機台に作用し、原動機台を介して据付面基礎ボルトに作用する。さらに、ポンプのスラスト荷重は全て原動機フレーム及び原動機台に作用する。このことから、降下火砕物等堆積による鉛直荷重に対しては、原動機フレーム及び原動機台を評価対象部位とする。また、風（台風）による水平荷重に対しては、原動機フレーム及び据付面基礎ボルトを評価対象部位とする。	-	○	-	-	風荷重に対し、ポンプの主要部材である原動機について、曲げ応力に対する健全性を確認
		原動機フレーム	圧縮		-	○	-	-	
		原動機フレーム	曲げ		-	-	-	○	
		据付面基礎ボルト	引張 せん断 組合せ		○	-	-	-	
V-3-別添 2-1-4 ディーゼル発電機 用海水ストレーナ の強度計算書	ディーゼル発電 機用海水ストレ ーナ	蓋	曲げ	降下火砕物等堆積による鉛直荷重は、最も多く降下火砕物が堆積するストレーナ上部の蓋、蓋等のストレーナ上部を介して胴板及び支持脚に作用する。風（台風）による水平荷重については、胴板及び支持脚を介して基礎ボルトに作用する。このことから、降下火砕物等による鉛直荷重に対しては、降下火砕物が堆積する蓋及び蓋等のストレーナ上部を介して荷重が作用する胴板及び支持脚のうち、降下火砕物が堆積する蓋及び胴板と比較し断面積が小さく発生応力が大きくなる支持脚を評価対象部位として選定する。また、風（台風）による水平荷重に対しては、胴板及び支持脚と比較し断面積が小さく発生応力が大きくなる基礎ボルトを評価対象部位として選定する。		○	-	-	
		支持脚	圧縮			○	-	-	
		基礎ボルト	引張 せん断 組合せ		○	-	-	-	

表1 構造強度評価対象選定一覧 (3/3)

添付書類	施設名称	評価対象部位	応力の種類	選定理由	①	②	③	④	備考
V-3-別添 2-1-5 ディーゼル発電機 吸気口の強度計算書	ディーゼル発電機 吸気口	平板	曲げ	降下火砕物等堆積による鉛直荷重は、最も多く降下火砕物が堆積する平板を介して平板を支持している胴板及び支持脚に作用する。また、風（台風）による水平荷重は、胴板を介して支持脚及び支持脚基礎溶接部に作用する。 このことから、降下火砕物等堆積による鉛直荷重に対しては、平板、胴板及び支持脚を評価対象部位とする。風（台風）による水平荷重に対しては、胴板、支持脚及び支持脚基礎溶接部を評価対象部位とする。	-	○	-	-	
		胴板	一次一般膜 一次 一次+二次		-	-	○	-	
		支持脚	組合せ 座屈		-	-	○	-	
		支持脚基礎溶接部	引張 せん断 組合せ		○	-	-	-	
V-3-別添 2-1-6 ディーゼル発電機 室ルーフトファン の強度計算書	ディーゼル発電機 室ルーフトファン	吐出フード天板	曲げ	降下火砕物等堆積による鉛直荷重は、最も多く降下火砕物が堆積する吐出フード天板を介して支持している吐出フード及びケーシングに作用する。また、風（台風）による水平荷重は吐出フード及びケーシングを介してケーシングに固定されている吐出フード取付ボルト及び基礎ボルトに作用する。 このことから、降下火砕物等堆積による鉛直荷重に対しては、吐出フード天板及びケーシングを評価対象部位とする。また、風（台風）による水平荷重に対しては、吐出フード及びケーシングと比較し断面積が小さく発生応力が大きくなる吐出フード取付ボルト及び基礎ボルトを評価対象部位として選定する。 なお、吐出フード天板は、板材としてはフランジ部を境界に天板部と先端部に分かれるが、天板部の方が面積が大きく、降下火砕物等による鉛直荷重に対し発生応力が大きくなること及びフランジ以降の先端部は防雨が目的であり、仮に変形が生じてファンへの排気機能に直接影響を与えないことから、先端部は評価対象部位には含めない。	-	○	-	-	
		ケーシング	圧縮		-	○	-	-	
		吐出フード取付ボルト、基礎ボルト	引張 せん断 組合せ		○	-	-	-	