

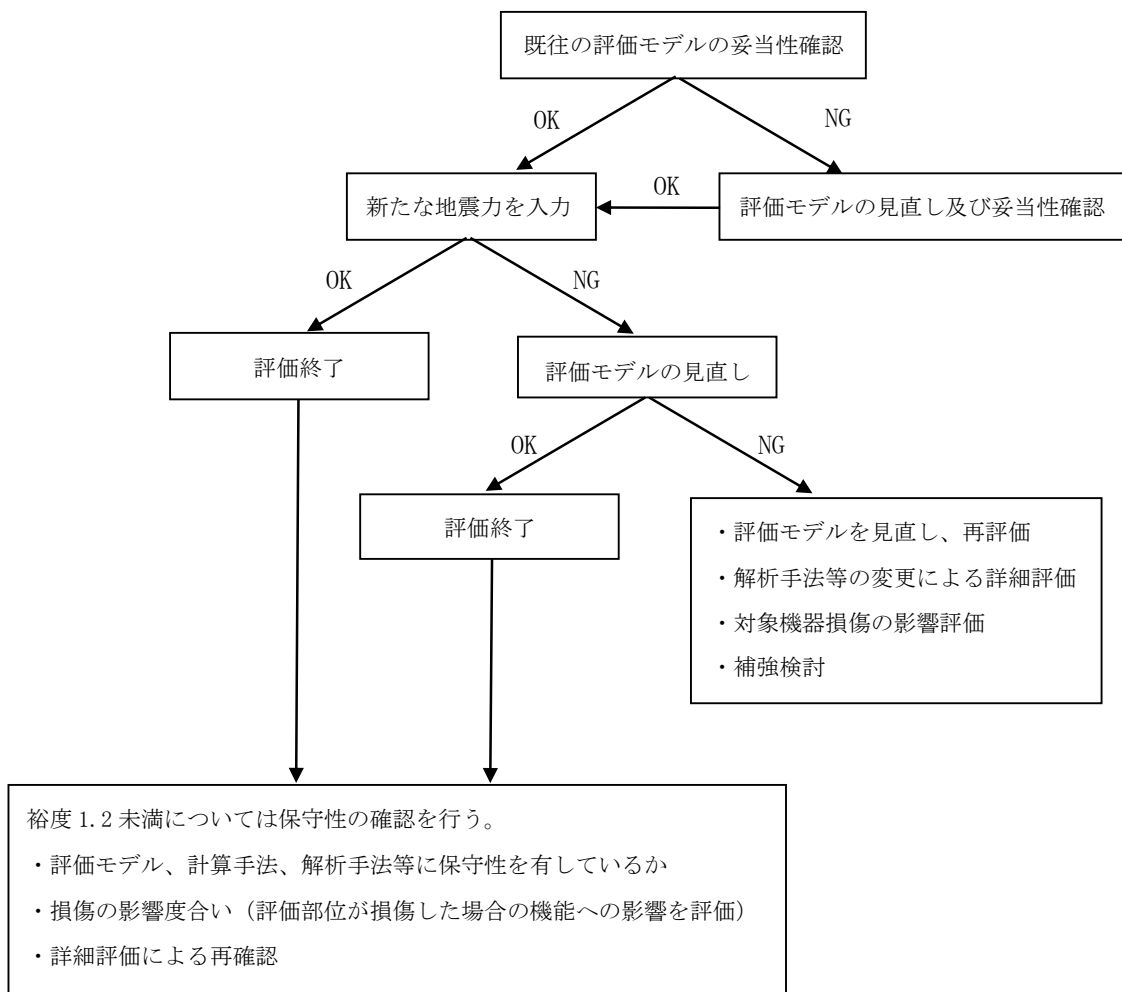
設工認その13で申請した設備機器のうち耐震裕度が厳しいものの保守性について

令和2年9月18日
日本原子力研究開発機構
原子力科学研究所

【R2.8.24 コメント】

- ・最も耐震裕度が低い設備の耐震裕度を見直しについて、検討内容をフロー図のような形で示すこと。
- ・耐震裕度 1.2 を下回る設備はどれだけあるか。また、どのような考え方で保守性を評価したのか説明すること。

1. 評価フロー



2. 耐震裕度 1.2 を下回る機器の評価結果一覧

機器・配管系の耐震性評価（基準地震動Ssによる評価結果一覧）

設備機器	固有振動数 [Hz]			地震荷重					評価結果							
				震度 [G]			使用質点		種類	減衰 [%]	応力が一番かかる部位	応力の種類	応力 [MPa]	許容 [MPa]	裕度 [-]	
	水平		鉛直	水平	鉛直	原子炉建家 (原子炉本体)										
	NS	EW	UD	NS	EW		UD									
制御棒駆動機構及び制御棒駆動機構案内管	10.3			145.4			-		3	時刻歴応答	1.0	制御棒駆動機構案内管	一次+二次	345	346	1.00
サイフォンブ レーク弁	KV21-28	-	-	-	-	-	-	-	PCS-R-12の応答加速度	-	弁駆動部	応答加速度*	5.05*	6.00*	1.18	
	KV21-29	-	-	-	-	-	-	-	PCS-R-14の応答加速度	-	弁駆動部	応答加速度*	5.87*	6.00*	1.02	

*単位：[G]

機器・配管系の耐震性評価（上位波及に対する影響評価結果一覧）

設備機器	固有振動数 [Hz]			地震荷重					評価結果									
				震度 [G]			使用質点		種類	減衰 [%]	応力が一番かかる部位	応力の種類	応力 [MPa]	許容 [MPa]	裕度 [-]			
	水平		鉛直	水平	鉛直	原子炉建家 (原子炉本体)												
	NS	EW	UD	NS	EW		UD											
上部遮蔽体	固定遮蔽体	22.7			17.5			1.21		0.98	10	1.2ZPA	-	接続ボルト	引張	245	252	1.02

機器・配管系の耐震性評価（弾性設計用地震動Sd又は静的地震力による評価結果一覧）

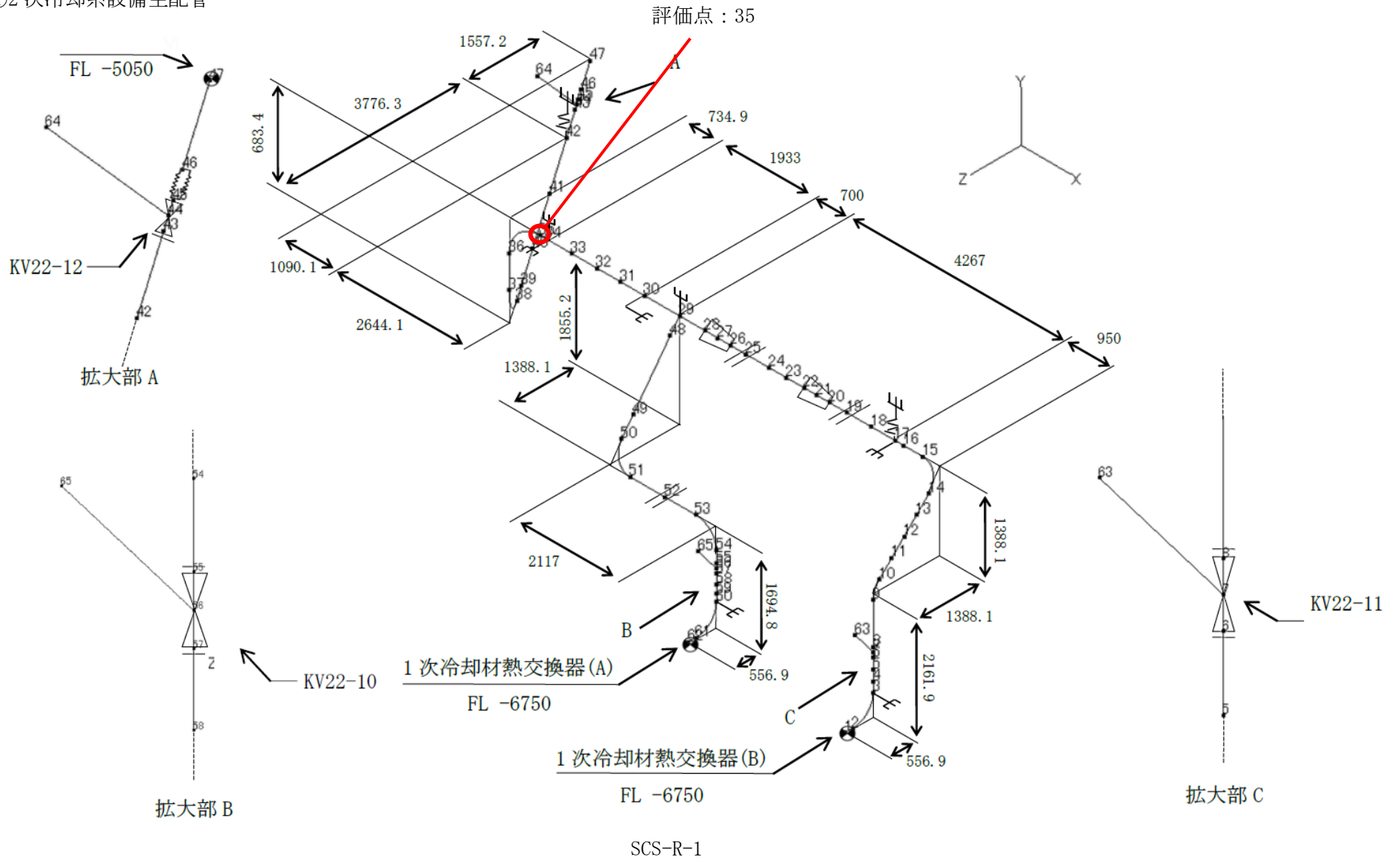
設備機器	固有振動数 [Hz]			地震荷重					評価結果								
				震度 [G]			使用質点		種類	減衰 [%]	応力が一番かかる部位	応力の種類	応力 [MPa]	許容 [MPa]	裕度 [-]		
	水平		鉛直	水平	鉛直	原子炉建家 (原子炉本体)											
	NS	EW	UD	NS	EW		UD										
一次冷却材熱交換器	15.3			33.6			0.48		0.25	2	鉛直：1.2ZPA 水平：FRS読み取り値	1.0	基礎ボルト	引張	133	136	1.02
2次冷却系設備主配管	SCS-R-1	4.2	4.2	4.4	-	-	2,3		2,3	スペクトルモーダル	1.0	-	一次応力	153	174	1.13	
重水溢流タンク	10.7			35.3			0.94		-	2	FRS読み取り値	1.0	基礎ボルト	引張	163	176	1.07
ヘリウム系設備主配管	HGS-R-7	5.3	7.0	10.9	-	-	2,3		2,3	スペクトルモーダル	1.0	-	一次応力	122	131	1.07	

R2.7.13 審査会合資料から抜粋

: 今回保守性について説明する機器

3. 保守性について

①2次冷却系設備主配管



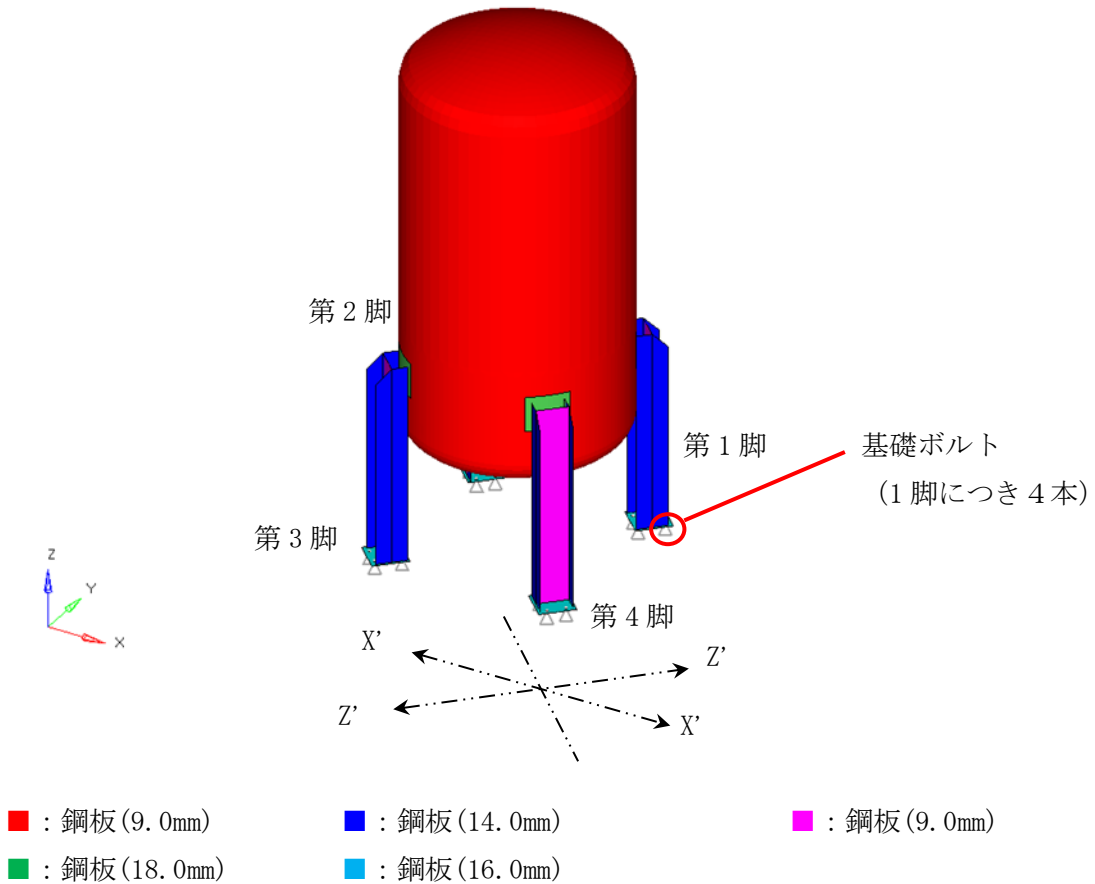
B_sS 評価結果

評価点	区 分	内圧応力	自重応力	短期機械荷重応力 及び地震荷重応力	二次応力	一次応力評価 (N/mm ²)	
						計算応力	許容応力
35	一次応力	13	18	122	—	153	174

・保守性について

2次冷却系設備主配管 SCS-R-1 では、スペクトルモーダル解析を行っている。スペクトルモーダル解析は各モードの時間的な変化を考慮せず、設備の各固有周期の最大応答を算出している。そのため各モードの時間的な変化や水平地震動と上下地震動の応答の時間的な相違を考慮した時刻歴応答解析よりも保守的な評価となっている。

②重水溢流タンク



基礎ボルトの評価結果 (手計算)

(単位 : N/mm²)

		引張応力	許容応力	裕度
水平地震力 (Z' 方向)	第1脚側	156	176	1.12
	第2脚側	127	176	1.38
	第3脚側	85	176	2.07
	第4脚側	127	176	1.38
水平地震力 (X' 方向)	第1脚側	163	176	1.07
	第2脚側	102	176	1.72
	第3脚側	102	176	1.72
	第4脚側	163	176	1.07

・保守性について

基礎ボルトの評価結果では、水平地震力 (X' 方向) による第1脚側及び第4脚側に最大引張応力が発生する。基礎ボルトに生じる引張応力は以下の式により手計算で求めており、脚底部に働くモーメントが生じる場合、発生する引張荷重を1脚につき2本の基礎ボルト (引張荷重が作用する基礎ボ

ルト本数)で負担する評価をしている。重水溢流タンクの実際の構造は1脚につき基礎ボルトが4本接続されているため、前述の評価手法は保守的な評価となっている。なお、この評価手法はJEAG及びJEACに基づくものである。

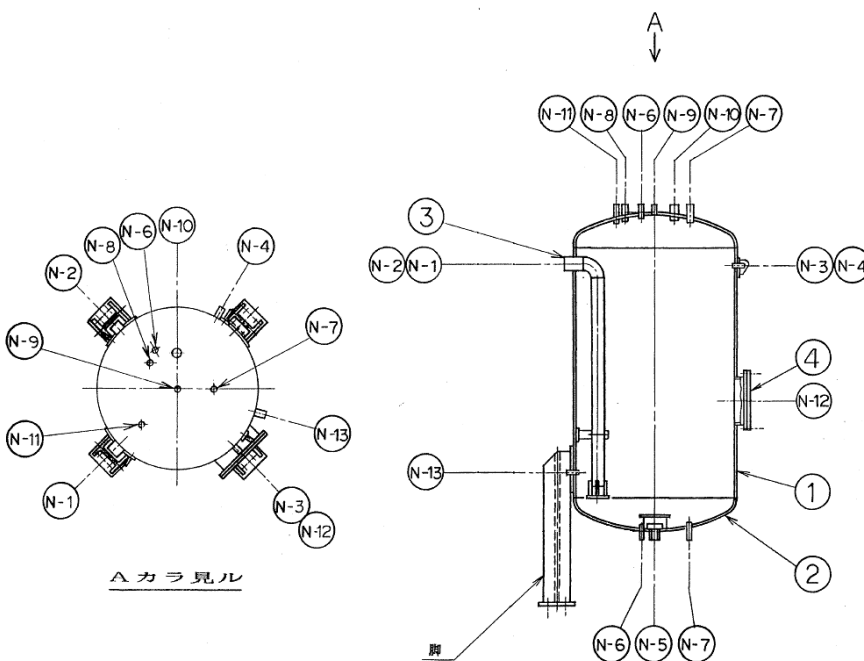
$$F_b = -R_{x1}$$

$$\sigma_{b4} = \frac{F_b}{n A_b}$$

- F_b : 基礎ボルトに生じる引張力 (N)
- R_{x1} : 水平方向地震力 (X' 方向) により第1脚及び第4脚に作用する軸力 (N)
- σ_{b4} : 水平方向地震力 (X' 方向) により基礎ボルトに生じる引張応力 (N/mm²)
- n : 脚1個あたりの基礎ボルトの本数 (=引張りを受ける基礎ボルトの本数)
- A_b : 基礎ボルトの軸断面積 (mm²)

参考資料「添付書類 3-3-2-1 四脚たて置円筒形容器」

また、FEMによる詳細解析を行った場合、ボルト16本分の応力値が算出され、設工認申請した保守的な評価結果よりも裕度が上がる。ボルト16本分の応力値を算出するにあたっては、上部遮蔽体の耐震評価における保守性で説明した内容と同様になる。

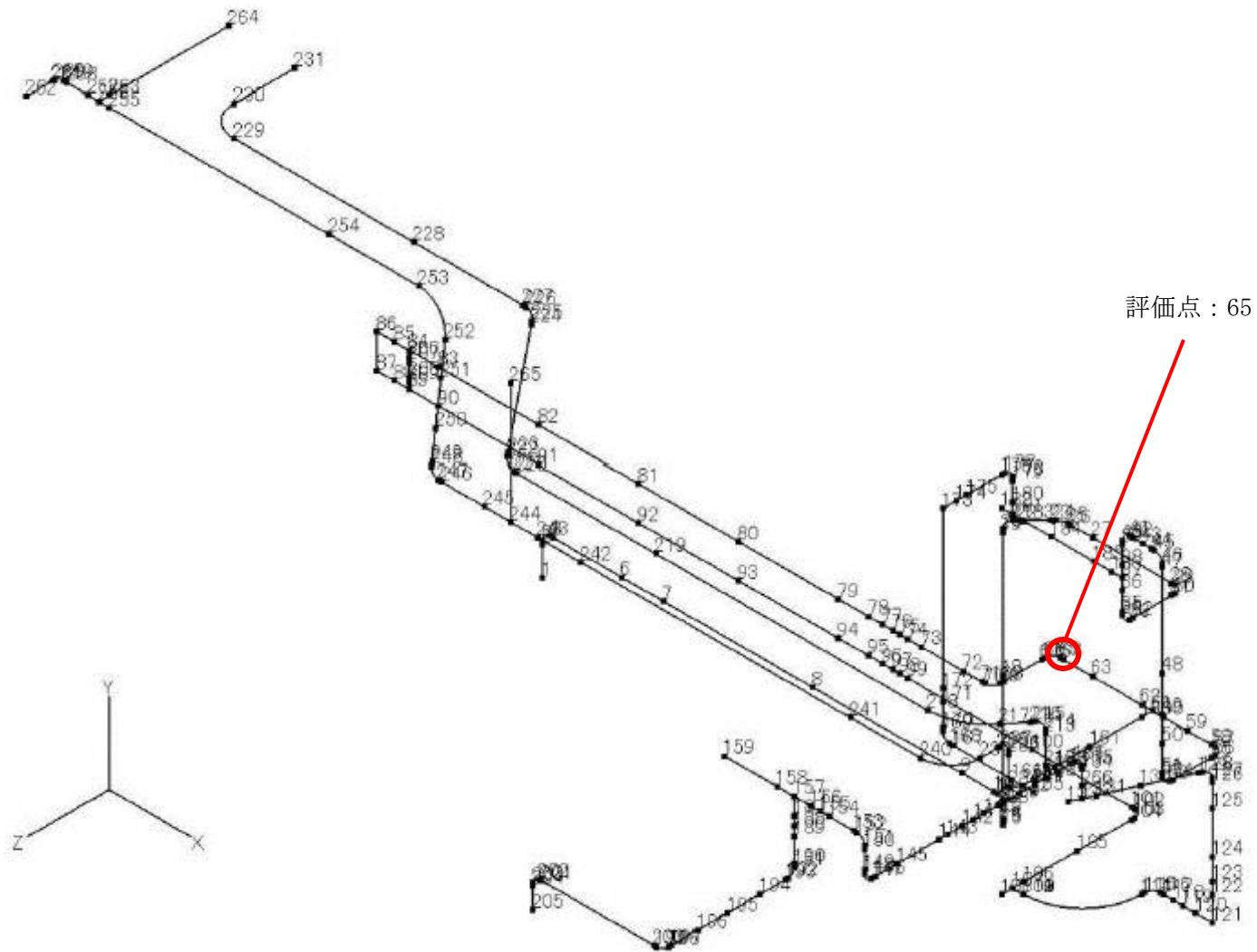


N-13	置換用管台	1	50A	SUSF304L
N-12	マンホール	1	500A	SUS304L
N-11	圧力計	1	20A	SUSF304L
N-10	ヘリウム出口	1	65A	SUS304LTP
N-9	ヘリウム供給	1	25A	
N-8	ヘリウム入口	1	40A	SUSF304L
N-7	水位計座	2	20A	
N-6	液面計座	2	20A	
N-5	重水出口	1	125A	SUS304LTP
N-4	重水ドレン入口	1	25A	
N-3	浄化装置戻り	1	20A	SUSF304L
N-2	重水ダンプ入口	1	100A	
N-1	重水入口	1	150A	SUS304LTP
符号	名称	個数	呼び径	備考
管台一覧表				

4	閉止板	1	SUS304L
3	管台	15	SUS304L SUSF304L SUS304LTP
2	鏡板	2	SUS304L
1	脚板	1	SUS304L
番号	品名	個数	材料
部品表			

重水溢流タンク概略図

③ヘリウム系設備主配管



評価点 : 65

HGS-R-7

B_sS 評価結果

評価点	区 分	内圧応力	自重応力	短期機械荷重応力 及び地震荷重応力	二次応力	一次応力評価 (N/mm ²)	
						計算応力	許容応力
65	一次応力	1	37	84	-	122	131

・保守性について

ヘリウム系設備主配管 HGS-R-7 では、スペクトルモーダル解析を行っている。スペクトルモーダル解析は各モードの時間的変化を考慮せず、設備の各固有周期の最大応答を算出している。そのため各モードの時間的変化や水平地震動と上下地震動の応答の時間的な相違を考慮した時刻歴応答解析よりも保守的な評価となっている。