女川原子力発電所第2号	号機 工事計画審査資料
資料番号	02-工-B-19-0399_改 3
提出年月日	2021年12月2日

# VI-2-7-3-1-1 管の耐震性についての計算書

(放射性ドレン移送系)

# 2021年12月

東北電力株式会社

設計基準対象施設

1	1. 概要	1
2	2. 概略系統図及び鳥瞰図 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
	2.1 概略系統図	2
	2.2 鳥瞰図	4
3	3. 計算条件	6
	3.1 計算方法	6
	3.2 荷重の組合せ及び許容応力状態	7
	3.3 設計条件	8
	3.4 材料及び許容応力評価条件	11
	3.5 設計用地震力	12
4	4. 解析結果及び評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	13
	4.1 固有周期及び設計震度	13
	4.2 評価結果	19
	4.2.1 管の応力評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	19
	4.2.2 支持構造物評価結果	20
	4.2.3 弁の動的機能維持評価結果	21
	4.2.4 代表モデルの選定結果及び全モデルの評価結果 ・・・・・・・・・・・・・	· 22

#### 1. 概要

本計算書は、添付書類「VI-2-1-13-6 管の耐震性についての計算書作成の基本方針」(以下 「基本方針」という。)に基づき、放射性ドレン移送系の管、支持構造物及び弁が設計用地震力 に対して十分な構造強度及び動的機能を有していることを説明するものである。

評価結果の記載方法は、以下に示すとおりである。

(1) 管

工事計画記載範囲の管のうち,各応力区分における最大応力評価点の評価結果を解析モデ ル単位に記載する。また,全2モデルのうち,各応力区分における最大応力評価点の許容値 /発生値(以下「裕度」という。)が最小となる解析モデルを代表として鳥瞰図,計算条件 及び評価結果を記載する。各応力区分における代表モデルの選定結果及び全モデルの評価結 果を4.2.4に記載する。

#### (2) 支持構造物

工事計画記載範囲の支持点のうち,種類及び型式単位に反力が最大となる支持点の評価結 果を代表として記載する。

(3) 弁

機能確認済加速度の機能維持評価用加速度に対する裕度が最小となる動的機能維持要求弁 を代表として,評価結果を記載する。

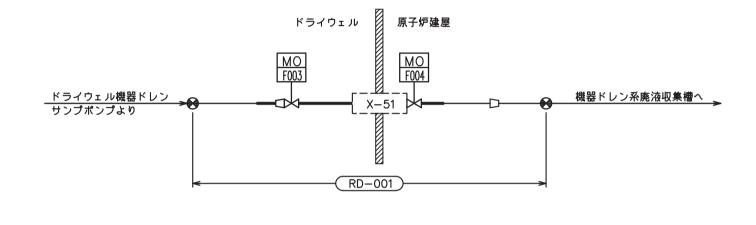
-

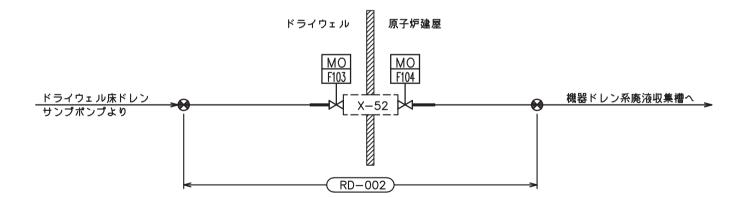
### 2. 概略系統図及び鳥瞰図

## 2.1 概略系統図

概略系統図記号凡例

記号	内容
(太線)	工事計画記載範囲の管のうち、本計算書記載範囲の管
———— (細線)	工事計画記載範囲の管のうち,本系統の管であって他 計算書記載範囲の管
(破線)	工事計画記載範囲外の管又は工事計画記載範囲の管の うち,他系統の管であって系統の概略を示すために表 記する管
000-000	鳥瞰図番号
$\mathbf{\Theta}$	アンカ





放射性ドレン移送系概略系統図

## 2.2 鳥瞰図

鳥瞰図記号凡例
---------

記号	内容
	工事計画記載範囲の管のうち、本計算書記載範囲の管
申請範囲外	工事計画記載範囲外の管
< 000系	工事計画記載範囲の管のうち,他系統の管であって解析モデル として本系統に記載する管
•	質点
$\mathbf{\Theta}$	アンカ
A C	レストレイント (矢印は斜め拘束の場合の全体座標系における拘束方向成分を 示す。スナッバについても同様とする。)
3He - HE	スナッバ
	ハンガ
No contraction of the second s	ガイド
	拘束点の地震による相対変位量(mm) (*は評価点番号,矢印は拘束方向を示す。また,内 に変位量を記載する。)

O 2 ⑥ VI-2-7-3-1-1(設) R 2

^	5	
5		

鳥瞰図	RD-001
1. S - N 2.	

### 3. 計算条件

3.1 計算方法

管の構造強度評価は、「基本方針」に記載の評価方法に基づき行う。解析コードは、「ISAP」 及び「SAP-V」を使用し、解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類 「VI-5 計算機プログラム(解析コード)の概要」に示す。

3.2 荷重の組合せ及び許容応力状態

本計算書において考慮する荷重の組合せ及び許容応力状態を下表に示す。

施設名称	設備名称	系統名称	施設 分類 <sup>*1</sup>	設備分類	機器等 の区分	耐震重要度 分類	荷重の組合せ*2, *3	許容応力 状態
放射性廃棄物	気体,液体又は固	放射性ドレン移送	S又は固 放射性ドレン移送		クラス2管	C	$I_{L} + S d$ $II_{L} + S d$	III <sub>A</sub> S
の廃棄施設	体廃棄物処理設備	系	DB		クラス3管	2	$I_{L}+S_{S}$ $II_{L}+S_{S}$	IV <sub>A</sub> S

注記\*1:DBは設計基準対象施設,SAは重大事故等対処設備を示す。

\*2:運転状態の添字Lは荷重を示す。

\*3:許容応力状態ごとに最も厳しい条件又は包絡条件を用いて評価を実施する。

 $\overline{\phantom{a}}$ 

### 3.3 設計条件

鳥瞰図番号ごとに設計条件に対応した管名称で区分し、管名称と対応する評価点番号を示す。

管名称	最高使用圧力 (MPa)	最高使用温度 (℃)	外径 (mm)	厚さ (mm)	材料	耐震 重要度分類	縦弾性係数 (MPa)
1	0.98	95	76.3	5.2	STPT370	S	198400
2	0.98	95	89.1	5.5	STPT370	S	198400
3	0.98	171	89.1	5.5	STS410	S	193320
4	0.98	66	89.1	5.5	STPT370	S	200360

鳥 瞰 図 RD-001

#### 設計条件

管名称と対応する評価点 評価点の位置は鳥瞰図に示す。

鳥 瞰 図 RD-001

管名称					対	応	す	る	評	価	点		
1	10	101	902										
2	10	11											
3	13	14	15	16									
4	21	22	801										

配管の質量(付加質量含む)

評価点の質量を下表に示す。

ſ	評価点	質量(kg)	評価点	質量(kg)	評価点	質量(kg)	評価点	質量(kg)
	10		15		22		801	
	14		16		101		902	

弁部の質量を下表に示す。

	弁1		弁2					
[	評価点	質量(kg)	評価点	質量(kg)				
[	11		19					
	12		20					
	13		21					
[	35		37					
[	900		38					

弁部の寸法を下表に示す。

弁NO.	評価点	外径(mm)	厚さ(mm)	長さ(mm)
弁1	12			
弁2	20			

支持点及び貫通部ばね定数

鳥 瞰 図 RD-001

支持点部のばね定数を下表に示す。

支持点番号	各軸	方向ばね定数(N/mm	n)	各軸回り	回転ばね定数(N・m	m/rad)
	X	Y	Z	X	Y	Ζ
** 17 **						
22						
** 22 **						
** 900 **						
902						
** 902 **						

3.4 材料及び許容応力評価条件

使用する材料の最高使用温度での許容応力評価条件を下表に示す。

材料	最高使用温度 (℃)	Sm (MPa)	Sу (MPa)	S u (MPa)	S h (MPa)
CTDT070	66		199	360	
STPT370	95		188	351	
STS410	171		211	404	

#### 3.5 設計用地震力

本計算書において考慮する設計用地震力の算出に用いる設計用床応答曲線を下表に示す。 なお,設計用床応答曲線は,添付書類「VI-2-1-7 設計用床応答曲線の作成方針」に基づき 策定したものを用いる。また,減衰定数は,添付書類「VI-2-1-6 地震応答解析の基本方針」 に記載の減衰定数を用いる。

鳥瞰図	建物・構築物	標高(0.P. (m))	減衰定数(%)
	原子炉本体基礎		
R D - 0 0 1	原子炉格納容器		
	原子炉建屋		

#### 4. 解析結果及び評価

#### 4.1 固有周期及び設計震度

#### 鳥瞰図 RD - 001

適用する	る地震動等		S d 及び静的震度			S s	
エード	固有周期	応 答 水	平 震 度*1	応答鉛直震度*1	応 答 水	平 震 度*1	応答鉛直震度*1
モード	回有问 <del>为</del> (s)	X 方 向	Z方向	Y 方 向	X 方 向	Z方向	Y 方 向
1 次							
2 次							
3 次							
4 次							
5 次							
<b>6</b> 次*2							
動的	震 度 <sup>*3</sup>						
静的	震 度*4						

注記\*1:各モードの固有周期に対し,設計用床応答曲線より得られる震度を示す。 \*2:固有周期が0.050s以下であることを示す。 \*3:Sd又はSs地震動に基づく設計用最大床応答加速度より定めた震度を示す。 \*4:3.6C<sub>1</sub>及び1.2C<sub>v</sub>より定めた震度を示す。

#### 各モードに対応する刺激係数

#### 鳥 瞰 図 RD-001

モード	固有周期				刺	激	,	系	数*			
	固 有 周 期 (s)	Х	方	向		Y	方	向		Ζ	方	向
1 次												
2 次												
3 次												
4 次												
5 次												

注記\*:刺激係数は、モード質量を正規化し、固有ベクトルと質量マトリックスの積から算出した値を示す。

#### 代表的振動モード図

振動モード図は、3次モードまでを代表とし、各質点の変位の相対量・方向を破線で 図示し、次ページ以降に示す。 O2⑥ VI-2-7-3-1-1(設) R0



鳥瞰図	RD-001

O2⑥ VI-2-7-3-1-1(設) R0



鳥瞰図	RD-001	]	

O2⑥ VI-2-7-3-1-1(読) R0



鳥瞰図	RD-001	

#### 4.2 評価結果

#### 4.2.1 管の応力評価結果

下表に示すとおり最大応力及び疲労累積係数はそれぞれの許容値以下である。

#### クラス2以下の管

				一次応 (MI	力評価 Pa)		欠応力評価 Pa)	疲労評価
鳥瞰図	許容応力 状態	最大応力 評価点	最大応力 区分	計算応力	許容応力	計算応力	許容応力	疲労累積係数
				Sprm(Sd) Sprm(Ss)	Sy <sup>*1</sup> 0.9•Su	Sn(Ss)	2 • S y	USs
	III <sub>A</sub> S	21	Sprm(Sd)	121	199			
RD-001	IV <sub>A</sub> S	21	Sprm(Ss)	186	324			
	IV <sub>A</sub> S	21	Sn(Ss)			331	398	

注記 \*1:オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金については、Syと1.2・Shのうち大きい方とする。

### 4.2.2 支持構造物評価結果

下表に示すとおり計算応力及び計算荷重はそれぞれの許容値以下である。

支持構造物評価結果(荷重評価)

					評価	結果
支持構造物 番号	種類	型式	材質	温度 (℃)	計算 荷重 (kN)	許容 荷重 (kN)
RD-001-900S	メカニカルスナッバ	SMS-03-100	添付書類「VI-2-1-12-1		3	4.5
RD-002-039BB	ロッドレストレイント	RSA-06	配管及び支持構造物の耐 震計算について」参照		8	9

20

### 支持構造物評価結果(応力評価)

支持構造物 番号		型式	材質	温度 (℃)	支持点荷重						評価結果		
	種類				反力(kN)			モーメント (kN・m)			応力	計算 応力	許容 応力
					F <sub>x</sub>	F <sub>Y</sub>	F <sub>z</sub>	M <sub>X</sub>	My	Mz	分類	(MPa)	(MPa)
RD-001-022R	レストレイント	<b>Uプレート</b>	SS400	40	7	14	6	_		—	せん断	98	141

### 4.2.3 弁の動的機能維持評価結果

弁番号	形式	要求機能	機能維持評 (×9.3	価用加速度 8m/s <sup>2</sup> )	機能確認済加速度 (×9.8m/s <sup>2</sup> )			
			水平	鉛直	水平	鉛直		
_	—	—	—	—	—	—		

4.2.4 代表モデルの選定結果及び全モデルの評価結果

代表モデルは各モデルの最大応力点の応力と裕度を算出し,応力分類ごとに裕度が最小のモデルを選定して鳥瞰図,計算条件及び評価結果を 記載している。下表に,代表モデルの選定結果及び全モデルの評価結果を示す。

代表モデルの選定結果及び全モデルの評価結果(クラス2以下の管)

No. 配管モ		許容応力状態 Ⅲ <sub>А</sub> S				許容応力状態 IV <sub>A</sub> S													
		一次応力					一次応力					一次+二次応力*					疲労評価		
	配管モデル	評価点	計算 応力 (MPa)	許容 応力 (MPa)	裕度	代 表	評価点	計算 応力 (MPa)	許容 応力 (MPa)	裕度	代 表	評価点	計算 応力 (MPa)	許容 応力 (MPa)	裕度	代表	評価点	疲労 累積 係数	代 表
1	RD-001	21	121	199	1.64	0	21	186	324	1.74	0	21	331	398	1.20	0			
2	RD-002	24	35	188	5.37	—	24	52	431	8.28	—	24	117	376	3.21				—

注記\*:Ⅲ<sub>A</sub>Sの一次+二次応力の許容値はIV<sub>A</sub>Sと同様であることから、地震荷重が大きいIV<sub>A</sub>Sの一次+二次応力裕度最小を代表とする。