本資料のうち、枠囲みの内容 は商業機密の観点から公開で きません。

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 0
提出年月日	2021年8月3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8月

東北電力株式会社

設計基準対象施設

目次

1	. 概	要 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1
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	. 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 <mark>評価条件</mark> ····· 1]
	3. 5	設計用地震力 … 1	2
4	. 解	析結果及び評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 1	S
	4. 1	固有周期及び設計震度 1	3
	4. 2	評価結果 1	ç
	4.	2.1 管の応力評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・ 1	ç
	4.	2.2 支持構造物評価結果 2	(
	4.	2.3 弁の動的機能維持評価結果 2	1
	4.	2.4 代表モデルの選定結果及び全モデルの評価結果	2

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、<mark>放射性ドレン移送系の</mark>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

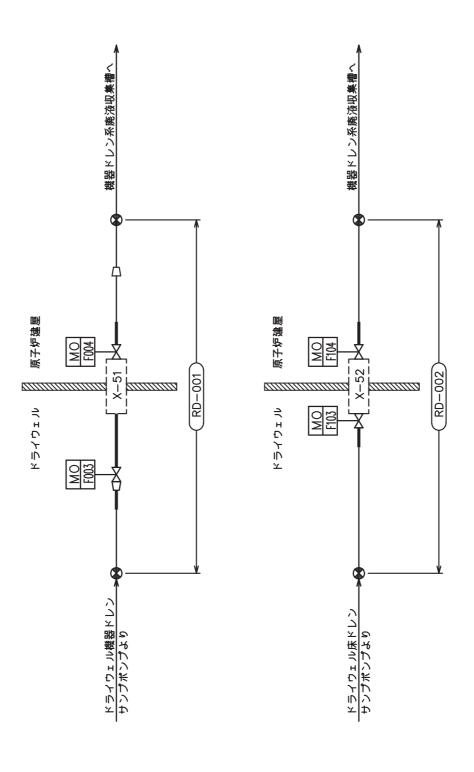
機能確認済加速度の機能維持評価用加速度に対する裕度が最小となる動的機能維持要求弁を代表として、評価結果を記載する。

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
lacktriangle	アンカ



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
<u> </u>	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
•	アンカ
	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。)
H.	スナッバ
	ハンガ
3 5 5 5	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。)

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。

	許容応力	状態	э Ш	C _A III	N 7 11	C _A VI
	## ### ###############################		p S + TI	p S + II	s S + I	$II_L + S$ s
	耐震重要度	分類		υ	a	
	機器等	の区分		クラス2管	クラス3管	
,	学り(帯ノン米石	政備刀類		j	ĺ	
	施設	分類*1		D	QI	
	不结分批	大声[右 夕]		放射性ドレン移送	米	
7)	<u> </u>	以浦石小		気体,液体又は固	体廃棄物処理設備	
I	梅凯夕华	加政石學		放射性廃棄物	の廃棄施設	

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。

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。

鳥 瞰 図 RD-001

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

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。

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	各車	各軸方向ばね定数(N/mm)			各軸回り回転ばね定数(N・mm/rad)			
	X	Y	Z	X	Y	Z		
** 17 **								
22								
** 22 **								
** 900 **								
902								
** 902 **								
					7			

3.4 材料及び許容応力<mark>評価条件</mark>

使用する材料の最高使用温度での許容応力<mark>評価条件</mark>を下表に示す。

材料	最高使用温度	S m	S y	S u	S h
STPT370	66	_	199	360	_
	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		
KD 001	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

RD - 001X 顄 1

適用する地震動等		Sd及び静的震度			S	
十二二二二十二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二	5	平 農 度料	応答鉛直震度*1	55 答 不	平 震 度*!	応答鉛直震度*1
	X 方 向	Z 方向	Y 方 向	X 方向	Z 方向	Y ħ
×						
茶						
×						
¥						
茶						
X*2						
動的震度*3						
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0.050 s 以下であることを示す。 *3: S d 又は S s 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,及び1.2C、より定めた震度を示す。

各モードに対応する刺激係数

鳥 瞅 図 RD-001

(s) M X 大 (s) M X 大 (x) X 大 (x) X X X X X X X X X X X X X X X X X X X	1	刺 激 係 数*	*
1		Y 方 向	2 方 向
4 K			
5 %			

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。

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

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

				一次応力評価 (MPa)	v応力評価 (MPa)	$-\cancel{\mathcal{K}} + \overrightarrow{-} \cancel{\mathcal{B}}$	一次+二次応力評価 (MPa)	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)	$S_{y^{*1}}$ 0. 9 • S u	Sn(Ss)	2 • S y	S S
	III _A S	21	Sprm(Sd)	121	199			
RD - 0.01	IV_A S	21	Sprm(Ss)	186	324			
	IV_A S	21	S n (S s)			331	398	

*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。 江門

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	部署
支持構造物番号	種類	型	材質	温度 (%C)	計算 荷重 (kN)	許 荷 (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	/I-2-1-12-1	8	16
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	i構造物の耐いて」参照	8	6

支持構造物評価結果 (応力評価)

	幸 点 公	(MPa)	141
評価結果	計算下了	(MPa)	86
IIII	応力	分類	せん断
	(kN·m)	${ m M}_{ m Z}$	
	() 4 ~;	$ m M_{Y}$	
京荷重	支持点荷重 モーメン F。 Mv	${ m M}_{ m X}$	
支持点		\mathbf{F}_{Z}	9
	反力 (kN)	F_{Y}	14
	H ×		
	温(℃)		40
	材質		SS400
型式			イーイより
種類			レストレイント
	支持構造物番号		RD-001-022R

4.2.3 弁の動的機能維持評価結果

下表に示すとおり機能維持評価用加速度が機能確認済加速度以下又は計算応力が許容応力以下である。

余番号 形式 機能維持評価用加速度 機能確認済加速度 構造強度評価結果 介番号 下式 要求機能 (×9.8m/s²) (×9.8m/s²) (×9.8m/s²) (MPa) 水平 鉛值 水平 鉛值 計算応力 許容応力 KII-FI03 ゲート弁 3 (S d) 7.1 3.6 20.0 20.0 187 234			
形式 機能維持評価用加速度 (※9.8m/s²) (※9.8m/s²) (※9.8m/s²) 水平 鉛直 水平 鉛直 水平 鉛直 計 ゲート弁 β(Sd) 7.1 3.6 20.0 20.0	:評価結果 Pa)	許容応力	234
形式 要求機能 機能維持評価用加速度 機能確認済加 (×9.8m/s²) (×9.8m/s²) (×9.8m/s²) 水平 鉛直 水平 ゲート弁 β(Sd) 7.1 3.6 20.0	構造強度 (M	計算応力	187
形式 要求機能 (×9.8m/s²) 水平 鉛直 水平 鉛直 水平 3.6	済加速度 8m/s²)	鉛直	20.0
形式 要求機能 水 水 ゲート弁 β(Sd) 7.	機能確認 (×9.8	水平	20.0
形式 要求機能 水 水 ゲート弁 β(Sd) 7.	·価用加速度 8m/s²)	鉛直	3.6
表	áā	水平	7.1
	要求機能	(PS) β	
弁番号 KII-F103	光		ゲート弁
			K11-F103

* 応答加速度は,打ち切り振動数を50Hzとして計算した結果を示す。

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)

		代表		
	疲労評価	海 条 系数		
	Ŋ	評価点	_	
		代表	0	
	7*	裕度	1.20	3.21
$ m IV_A S$	一次十二次応力*	許容 応力 (MPa)	398	376
	一來-	計算 応力 (MPa)	331	117
許容応力狀態		計 里 点	21	24
汇		代表	0	
——————————————————————————————————————		裕度	1.74	8.28
	一次応力	許容 応力 (MPa)	324	431
	 	計算 応力 (MPa)	186	52
		評価点	21	24
		代表	0	
${\rm I\hspace{1em}I\hspace{1em}I}_{\rm A}$ S		裕度	1.64	5.37
	一次応力	許容 応力 (MPa)	199	188
許容応力狀態		計算 応力 (MPa)	121	35
		計 単 垣 垣	21	24
	44	1世骨モデル	RD-001	RD-002
		No.	1	2

注記 $*:\Pi_AS$ の一次+二次応力の許容値は Π_AS と同様であることから,地震荷重が大きい Π_AS の一次+二次応力裕度最小を代表とする。