### 廃炉発官R6第172号

## 令和6年12月11日

### 原子力規制委員会殿

東京都千代田区内幸町1丁目1番3号 東京電力ホールディングス株式会社 代表執行役社長 小早川 智明

# 福島第一原子力発電所 特定原子力施設に係る実施計画 変更認可申請書の 一部補正について

令和2年5月20日付け廃炉発官R2第22号をもって申請し,令和2年6月3 0日付け廃炉発官R2第67号,令和3年1月8日付け廃炉発官R2第233号及 び令和3年5月6日付け廃炉発官R3第30号をもって一部補正しました福島第 一原子力発電所特定原子力施設に係る実施計画変更認可申請書を別紙の通り一 部補正をいたします。

以上

「福島第一原子力発電所 特定原子力施設に係る実施計画」及び「福島第一原子力 発電所 特定原子力施設に係る実施計画 別冊集」について,下記の箇所を別添の通 りとする。

補正箇所、補正理由及びその内容は以下の通り。

○福島第一原子力発電所 特定原子力施設に係る実施計画

放射性物質分析・研究施設第2棟の設置に関して,審査の進捗を踏まえ,下記 の通り補正を行う。

併せて,原規規発第2405173号、原規規発第2405211号、原規規発第2411014号及 び原規規発第2411216号にて認可されて実施計画の反映を行う。

目次

- ・原規規発第2405173号にて認可された実施計画の反映
- 第2棟設置に伴う、放射性物質分析・研究施設に係る補足説明の新規記載
- I 特定原子力施設の全体工程及びリスク評価
- 2.4 特定原子力施設の今後のリスク低減対策
  - ・第2棟設置に伴う、リスク低減対策ならびに適切性の新規記載

Ⅱ 特定原子力施設の設計,設備

- 2.48 放射性物質分析·研究施設第2棟
- 本文
  - ・耐震クラス分類見直しに伴う、記載の見直し
  - ・基本仕様の記載の適正化
  - ・基本仕様に非常用電源設備、天井クレーン等の記載の追加
  - ・措置を講ずべき事項の記載に合わせた記載の見直し

添付資料-1

- ・添付資料の構成の見直し
- ・最新の工程に見直し
- 添付資料-2
- ・添付資料の構成の見直し
- 添付資料-3
  - ・添付資料の構成の見直し
- 添付資料-4
  - ・添付資料の構成の見直し
  - ・別冊の内容について、記載の追加
  - ・耐震クラス分類見直しに伴う、記載の見直し

添付資料-5

- ・添付資料の構成の見直し
- ・確認事項の追加に伴う記載の見直し

添付資料-6

・添付資料の構成の見直しに伴う削除

添付資料-7

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-8

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-9

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-10

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-11

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-12

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-13

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-14

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-15

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-16

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-17

・添付資料の構成の見直しに伴う削除
 添付資料-18

・添付資料の構成の見直しに伴う削除
 添付資料-19

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-20

・添付資料の構成の見直しに伴う削除
 添付資料-21

・添付資料の構成の見直しに伴う削除
 添付資料-22

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-23

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-24

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-25

・添付資料の構成の見直しに伴う削除 添付資料-26

・添付資料の構成の見直しに伴う削除

Ⅲ 特定原子力施設の保安

第1編 (1号炉,2号炉,3号炉及び4号炉に係る保安措置)

第3章 体制及び評価

第5条(保安に関する職務)

- ・原規規発第2405211号にて認可された実施計画の反映
- 第6章 放射性廃棄物管理
  - 第42条の2(放射性気体廃棄物の管理)
  - ・変更なし
- 附則
  - ・原規規発第2411216号にて認可された実施計画の反映
- 第2編(5号炉及び6号炉に係る保安措置)
- 第5条(保安に関する職務)
- ・原規規発第2405211号にて認可された実施計画の反映
   附則
  - ・原規規発第2411216号にて認可された実施計画の反映
- 第3編(保安に係る補補足説明)
  - 2 放射性廃棄物等の管理に関する補足説明
  - 2.1.3 放射性気体廃棄物の管理
    - ・第2棟設置に伴う,新規記載
  - 2.2.2 敷地内各施設からの直接線ならびにスカイシャイン線による実行線量
    - ・放射能強度の記載の適正化
    - ・原規規発第2411014号にて認可された実施計画の反映
  - 5 放射性物質分析・研究施設に係る補足説明
  - 5.1 放射性物質分析・研究施設における保安管理体制及び保安管理について ・第2棟設置に伴う,燃料デブリ等の取り扱いについて追記
  - 5.2 放射性物質分析・研究施設第2棟における設計評価事故時の放射性障害 の防止について
    - ・第2棟の設置に伴う,新規記載
  - 5.3 放射性物質分析・研究施設第2棟における安全上重要な施設の選定について
    - ・第2棟設置に伴う新規記載
  - 5.4 放射性物質分析・研究施設第2棟における多量の放射性物質等を放出す る事故の拡大防止について
    - ・第2棟の設置に伴う、新規記載
- ○福島第一原子力発電所 特定原子力施設に係る実施計画 別冊集

目次

- ・2.48に記載のため削除
- 別冊25 放射性物質・研究施設第2棟に係る補足説明
- I 放射性物質分析・研究施設第2棟の構造強度について
  - ・2.48に記載のため削除
- Ⅱ 放射性物質分析・研究施設第2棟の耐震性について
- ・2.48に記載のため削除
- Ⅲ 放射性物質分析・研究施設第2棟の設備の公称値の許容範囲について
  - ・2.48に記載のため削除

以 上

別添

はじめに

т	社戸店フキ状況の人住て知及びリック気圧
1	存止原士力施設の主体工住及びリスク評価

1	全体	工程・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ I -1-1
	1.1	$1 \sim 4$ 号機の工程・・・・・・・・・・・・・・・・・ I -1-1-1
	1.2	5 · 6 号機の工程 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
2	リス	ク評価
	2.1	リスク評価の考え方・・・・・・・・・・・・・・・ I-2-1-1
	2.2	特定原子力施設の敷地境界及び敷地外への影響評価・・・・・ I-2-2-1
	2.3	特定原子力施設における主なリスク・・・・・・・・・ I-2-3-1
	2.4	特定原子力施設の今後のリスク低減対策・・・・・・・・ I-2-4-1

Ⅱ 特定原子力施設の設計,設備

1	設計,	,設備について考慮する事項	
	1.1	原子炉等の監視・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-1-1
	1.2	残留熱の除去・・・・・・・・・・・・・・・・・・・Ⅰ	-1-2-1
	1.3	原子炉格納施設雰囲気の監視等・・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-3-1
	1.4	不活性雰囲気の維持・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-4-1
	1.5	燃料取出し及び取り出した燃料の適切な貯蔵・管理・・・・・ Ⅱ	-1-5-1
	1.6	電源の確保・・・・・・・・・・・・・・・・・・ II	-1-6-1
	1.7	電源喪失に対する設計上の考慮・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-7-1
	1.8	放射性固体廃棄物の処理・保管・管理・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-8-1
	1.9	放射性液体廃棄物の処理・保管・管理・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-9-1
	1.10	放射性気体廃棄物の処理・管理・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-1-10-1
	1.11	放射性物質の放出抑制等による敷地周辺の放射線防護等・・・・ Ⅱ	-1-11-1
	1.12	作業者の被ばく線量の管理等・・・・・・・・・・・・ II	-1-12-1
	1.13	緊急時対策・・・・・・・・・・・・・・・・・ II	-1-13-1
	1.14	設計上の考慮・・・・・・・・・・・・・・・・・ II	-1-14-1
2	特定」	原子力施設の構造及び設備,工事の計画	
	2.1	原子炉圧力容器・格納容器注水設備・・・・・・・・・・ Ⅱ	-2-1-1
	2.2	原子炉格納容器内窒素封入設備・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-2-2-1
	2.3	使用済燃料プール設備・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-2-3-1
	2.4	原子炉圧力容器・格納容器ホウ酸水注入設備・・・・・・・ Ⅱ	-2-4-1
	2.5	汚染水処理設備等・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ	-2-5-1

2.6	滞留水を貯留している(滞留している場合を含む)建屋・・・・ Ⅱ-2-6-1
2.7	電気系統設備・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-7-1
2.8	原子炉格納容器ガス管理設備・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-8-1
2.9	原子炉圧力容器内・原子炉格納容器内監視計測器・・・・・・・ Ⅱ-2-9-1
2.10	放射性固体廃棄物等の管理施設・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-10-1
2.11	使用済燃料プールからの燃料取り出し設備・・・・・・・・・ Ⅱ-2-11-1
2.12	使用済燃料共用プール設備・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-12-1
2.13	使用済燃料乾式キャスク仮保管設備・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-13-1
2.14	監視室・制御室・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-14-1
2.15	放射線管理関係設備等・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-15-1
2.16	放射性液体廃棄物処理施設及び関連施設・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-16-1
2.17	放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(雑固体廃棄物焼却設備)
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
2.18	5・6 号機に関する共通事項・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-18-1
2.19	5・6号機 原子炉圧力容器・・・・・・・・・・・・・・・Ⅱ-2-19-1
2.20	5・6 号機 原子炉格納施設・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-20-1
2.21	5・6 号機 制御棒及び制御棒駆動系・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-21-1
2.22	5・6 号機 残留熱除去系・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-22-1
2.23	5・6 号機 非常用炉心冷却系・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-23-1
2.24	5・6 号機 復水補給水系・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-24-1
2.25	5・6 号機 原子炉冷却材浄化系・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-25-1
2.26	5・6 号機 原子炉建屋常用換気系・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-26-1
2.27	5・6号機 燃料プール冷却浄化系・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-27-1
2.28	5・6 号機 燃料取扱系及び燃料貯蔵設備・・・・・・・・・・Ⅱ-2-28-1
2.29	5・6 号機 非常用ガス処理系・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-29-1
2.30	5・6 号機 中央制御室換気系・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-30-1
2.31	5・6 号機 構内用輸送容器・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-31-1
2.32	5・6 号機 電源系統設備・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-32-1
2.33	5・6 号機 放射性液体廃棄物処理系・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-33-1
2.34	5・6 号機 計測制御設備・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-34-1
2.35	サブドレン他水処理施設 ・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-35-1
2.36	雨水処理設備等・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-36-1
2.37	モバイル型ストロンチウム除去装置等・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-37-1
2.38	RO濃縮水処理設備・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-38-1
2.39	第二モバイル型ストロンチウム除去装置等・・・・・・・・・ Ⅱ-2-39-1
2.40	放水路浄化設備・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-40-1

	2.41	放射性物質分析・研究施設第1棟・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-41-1
	2.42	大型機器除染設備・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-42-1
	2.43	油処理装置・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-43-1
	2.44	放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(増設雑固体廃棄物焼却設備)
		••••••••••••••••••••••••••••••••••••••
	2.45	大型廃棄物保管庫・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-45-1
	2.46	減容処理設備・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-46-1
	2.48	放射性物質分析・研究施設第2棟・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-48-1
	2.49	3号機原子炉格納容器内取水設備・・・・・・・・・・・・ Ⅱ-2-49-1
	2.50	ALPS処理水希釈放出設備及び関連施設・・・・・・・・・ Ⅱ-2-50-1
Ш	特定原	〔子力施設の保安・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-1
	第1編	氰 (1号炉,2号炉,3号炉及び4号炉に係る保安措置) ・・・Ⅲ-1-1-1
	第2編	氰 (5号炉及び6号炉に係る保安措置)・・・・・・・・・・・Ⅲ-2-1-1
	第3編	ā (保安に係る補足説明)
	1 ž	<b>軍転管理に係る補足説明</b>
	1.1	巡視点検の考え方・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ−3−1−1−1
	1.2	火災への対応・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-1-2-1
	1.3 :	地震及び津波への対応・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-1-3-1
	1.4	豪雨,台風,竜巻への対応・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-1-4-1
	1.5	5 • 6 号機 滞留水の影響を踏まえた設備の運転管理について・・Ⅲ-3-1-5-1
	1.6	安全確保設備等の運転管理責任者について・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-1-6-1
	1.7	1~4号機の滞留水とサブドレンの運転管理について・・・・・Ⅲ-3-1-7-1
	1.8	地下水ドレンの運転管理について・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-1-8-1
	1.9	ALPS処理水希釈放出設備の運転管理について・・・・・・・ Ⅲ-3-1-9-1
	2 方	<b>女射性廃棄物等の管理に関する補足説明</b>
	2.1	放射性廃棄物等の管理・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ−3−2−1−1−1
	2.2	線量評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ−3−2−2−1−1
	3 方	<b>女射線管理に係る補足説明</b>
	3.1	放射線防護及び管理・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-3-1-1
	4 化	R全計画策定に係る補足説明
	4.1	保全計画策定の考え方・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ−3−4−1−1
	4.2	5・6号機 滞留水の影響を踏まえた設備の保全について・・・・Ⅲ-3-4-2-1
	5 龙	対性物質分析・研究施設に係る補足説明
	5.1	放射性物質分析・研究施設における保安管理体制及び保安管理について
	•	••••••••••••••••••••••••••••••••••••••

	5.2 放射性物質分析・研究施設第2棟における設計評価事故時の放射線障害の防止に
	ついて・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-5-2-1
	5.3 放射性物質分析・研究施設第2棟における安全上重要な施設の選定について
	$\cdots$
	5.4 放射性物質分析・研究施設第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故の
	拡大の防止について・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅲ-3-5-4-1
	6 特定原子力施設の設備,機器の解体撤去に係る補足説明 ・・・・Ⅲ-3-6-1-1
IV	特定核燃料物質の防護・・・・・・・・・・・・・・・・・・ IV-1
V	燃料デブリの取出し・廃炉・・・・・・・・・・・・・・・・・ V-1
VI	実施計画の実施に関する理解促進・・・・・・・・・・・・・・ VI-1
VII	実施計画に係る検査の受検・・・・・・・・・・・・・・・・・ Ⅶ-1

2.4 特定原子力施設の今後のリスク低減対策

現状,特定原子力施設の追加的放出等に起因する,敷地外の実効線量は低く抑えられている(2.2 参照)。また,多くの放射性物質を含有する燃料デブリや使用済燃料等において 異常時に発生する事象を想定したリスク評価においても,敷地外への影響は十分低いもの であると評価している(2.3 参照)。

今後,福島第一原子力発電所内に存在している様々なリスクに対し,最新の「東京電力 福島第一原子力発電所 中期的リスクの低減目標マップ(以下「リスクマップ」という。)」 に沿って,リスク低減対策に取り組んでいく。プラントの安定状態に向けた更なる取組, 発電所全体の放射線量低減・汚染拡大防止に向けた取組,ならびに使用済燃料プールから の燃料取り出し等の各項目に対し,代表される様々なリスクが存在している。

各項目に対するリスク低減のために実施を計画している対策については,リスク低減対 策の適切性確認の視点を基本とした確認を行い,期待されるリスクの低減ならびに安全性, 被ばく及び環境影響等の観点から,その有効性や実施の要否,時期等を十分に検討し,最 適化を図るとともに,必要に応じて本実施計画に反映する。

また,「I 2.3.7 放射性廃棄物」にて実施する, ALPS 処理水の海洋放出により, 廃炉作 業に係る敷地などのリソースを有効に活用していくことで,中長期ロードマップに沿った 全体工程の達成及びリスクマップに沿ったリスク低減対策を実現していく。

2.4.1 添付資料

添付資料-1 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性

# 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(1/8)

ロードマップ関連項目		想定されるリスク	リスク	低減対策	目的	対応状況	個々の対策に対する適切性			
プラントの安定状態等	原子炉の冷却計画	<ul> <li>・中長期的な温度計故障による原</li> <li>子炉冷温停止状態の監視不能リスク</li> </ul>	原子炉圧力容器代替温度計の新設 温度計故障による原 状態の監視不能リス 格納容器内監視計器設置		原子炉圧力容器の既設温度計について,既設温 度計の故障に備えて,追加温度計を設置できる ように,温度監視が可能な箇所を選定し,各号 機の温度監視のバックアップが保たれるように する。	<ol> <li>2 号機:平成 24 年 10 月設置完了</li> <li>1,3 号機:平成 31 年 4 月に作業</li> <li>の成立性,温度計設置の成立性</li> <li>の観点から設置が困難である旨</li> <li>報告(毎月,温度計信頼性評価</li> <li>を実施)</li> </ol>	<ul> <li>①温度計がメンテナンスできないことにより故障し、使用可能な温度計がなくなった場合は冷却 状態の監視ができなくなる。</li> <li>②温度が監視できなくなるが、直接的に放射性物質の追加放出リスクに影響はない。</li> <li>③新旧の温度計はともに建屋内に設置されているため外部事象に対するリスクは小さい。</li> <li>④既設温度計は劣化により故障する可能性が増加する。</li> <li>⑤2 号機の温度計の故障が多いことから2 号機を優先的に設置することが妥当である。1,2 号機 についても順次設置を検討していく予定である。</li> <li>⑥対策を実施することにより直接的に増加するリスクはないが、設置環境の線量が高いため被ば く量が増加する。</li> <li>⑦既設の圧力容器温度計等の計器の劣化に備え、設置時期、箇所、方法について検討を実施する</li> </ul>			
維持・継続に向けた計画					原子炉格納容器内の既設温度計については,故 障した場合,メンテナンスや交換ができないこ とから,原子炉格納容器内部の冷温停止状態の 直接監視のために,代替温度計を格納容器貫通 部から挿入する。	1 号機: 平成 24 年 10 月設置完 了 2 号機: 平成 24 年 9 月設置完了 平成 25 年 8 月追加設置完了 3 号機: 平成 27 年 12 月設置完 了	<ul> <li>ふ。</li> <li>①温度計がメンテナンスできないことにより故障し、使用可能な温度計がなくなった場合は格納 容器内の冷却状態の監視ができなくなる。</li> <li>②温度が監視できなくなるが、直接的に放射性物質の追加放出リスクに影響はない。</li> <li>③新旧の温度計はともに建屋内に設置されているため外部事象に対するリスクは小さい。</li> <li>④既設温度計は劣化により故障する可能性が増加する。</li> <li>⑤3号機の原子炉建屋内は線量が高いため、1、2号機の設置を優先させることは妥当である。3 号機については、設置作業ができるよう環境改善後、速やかに設置する計画を立案する。</li> <li>⑥対策を実施することにより直接的に増加するリスクはないが、設置環境の線量が高いため被ば く量が増加する。</li> <li>⑦既設の格納容器温度計等の計器の劣化に備え、設置時期、箇所、方法について検討を実施する。</li> </ul>			
プラントの安定状態維持・継続に向けた計画	原子炉の冷却計画	冷却計画 ・注水機能停止リスク ・放射性物質の系外放出リスク					復水貯蔵タンクへ の運用変更と復水 貯蔵タンク炉注水 ポンプ配管のポリ エチレン管化	原子炉注水設備について,水源を仮設バッファ タンクから,既設の復水貯蔵タンクに変更する ことにより,水源保有水量の増加,水源の耐震 性向上を図る。さらに配管距離の短縮,ポリエ チレン管の新設配管設置により,注水機能喪失 及び漏えいリスクの低減を図る。	平成 25 年 7 月復水貯蔵タンクの 運用開始 平成 26 年 2 月復水貯蔵タンク炉 注水ポンプ配管のポリエチレン 管化対策完了	<ul> <li>①が注設備は既に多様性、多重性を備えており、一定の信頼性は確保されているが、期待される更なる信頼性向上が図れない。</li> <li>②が注機能が停止した場合の放射性物質の追加放出リスクは大きい。</li> <li>③水源を復水貯蔵タンクに変更することにより水源の耐震性が高くなるためリスクは低減する。</li> <li>④現行設備でも適切な保全により長期間使用可能と考えており、時間的なリスクの変化は小さい。</li> <li>⑤炉注設備の信頼性を向上させることはリスク低減に寄与するため可能な限り早期に実施することが望ましく、既に実施している。</li> <li>⑥対策を実施することにより直接的に増加するリスクはないが、設置環境の線量が高いため被ばく量が増加する。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>
			循環注水冷却水源 の信頼性向上対策	漏えい時の敷地外 放出防止対策(堰 や漏えい検出設備 等の設置検討)	原子炉注水設備の配管等に漏えいが発生した場 合の敷地外放出防止・早期検知のために堰や漏 えい検知設備を設置する。	平成 25 年 12 月設置完了	<ul> <li>①漏えい時における放射性物質の追加放出リスクが低減しない。</li> <li>②漏えい時における放射性物質の追加放出リスクは大きい。</li> <li>③漏えい拡大防止を目的としており、外部事象に対する設備破損リスクは変化しない。</li> <li>④漏えい拡大防止を目的としており、時間的にリスクは変化しない。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望ましく、既に実施している。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>			
			・放射性物質の系外放出リスク	仮設ハウスの恒久 化対策	原子炉注水設備のポンプ等を恒久化したハウス 内等に配置することにより,台風,塩害,凍結 等の外部事象による設備の故障防止を図る。	平成 25 年 2 月設置完了	<ul> <li>①凍結等の外部事象リスクが低減しない。</li> <li>②炉注機能が停止した場合の放射性物質の追加放出リスクは大きい。</li> <li>③仮設ハウスを恒久化することで外部事象に対するリスクは低減する。</li> <li>④仮設ハウスを恒久化するものであり、時間的なリスクは変化しない。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望ましく、既に実施している。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>			
			建屋内循環ループ構	築	水処理設備など建屋外に設置された設備を経由 しない循環ループを形成し,系外への放出リス クを低減する。また,建屋内滞留水をそのまま 冷却水として使用することにより,水処理設備 等の処理量,あるいは原子炉格納容器からの漏 えい水量に依存せずに,原子炉注水量を増加さ せるシステムが構築出来る。	平成28年10月運用開始 (建屋滞留水循環冷却は,燃料 デブリ取り出しに合わせ検討 中)	<ul> <li>①大循環ループからの漏えいリスクが低減しない。</li> <li>②屋外に敷設されているループ長が縮小する分,漏えいリスクを低減する。</li> <li>③建屋内に設置することで,気象等に関わる外部事象に対するリスクが低減する。</li> <li>④現行設備でも適切な保全により長期間使用可能と考えており,時間的なリスクの変化は小さい。</li> <li>⑤建屋内循環ループを構築する前段階として,滞留水水質,作業環境や格納容器止水作業等との 干渉も含めて取水場所等を検討する必要があるため,目標時期までに対策できるよう,実施に 向けての調査・検討を行っている。</li> <li>⑥作業員の被ばくリスクに加え,建屋内が高線量となるリスクがある。</li> <li>⑦滞留水水質の傾向監視,ライン構成の最適化,除染等の環境改善等を考慮し,効果的な対策と なるよう検討していく必要がある。</li> </ul>			

### 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(2/8)

ロードマップ関連項目		想定されるリスク	リスク低減対策	目的	対応状況	
プラントの安定			原子炉圧力容器・格納容器への窒素供給装 置の増設	窒素供給装置は常用している2台の内1台の運 転で,原子炉格納容器内の水素濃度を可燃濃度 (4%)以下に維持するのに十分な性能を保持 している。また運転号機が停止しても予備の装 置を起動するまでの余裕時間も十分確保(100時 間以上)されていることから,常用1台の運転 で問題はないが,更なる信頼性向上のため,常 用の窒素ガス分離装置を1台増設する。	平成 25 年 3 月設置完了	<ul> <li>①原子炉格納容器内窒素封入設備保しているものの,常用機器のる。</li> <li>②現状の設備設置状況でも機器の時間も十分に確保(100時間以水素爆発の可能性は十分に低く</li> <li>③高台に設置することにより,外</li> <li>④設備の経年的な劣化により窒素適切な保守管理が可能となる。</li> <li>⑤窒素供給装置の信頼性を向上さましく既に実施している。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい</li> <li>⑦実施できないリスクはない。</li> </ul>
<b>仏態維持・継続に向けた計画</b>	原子炉の冷却計画	・原子炉圧力容器・格納容器内不 活性雰囲気維持機能喪失リスク	水素の滞留が確認された機器への窒素ガス 封入	サプレッションチェンバ (S/C)気相部等の高濃度 の水素滞留が確認された機器について,窒素ガ スの封入等により不活性状態にする。	1 号機: 平成 24 年 10 月より 対応中 2 号機: 平成 25 年 5 月より対 応中 3 号機: S/C 内閉空間気相部 の水素残留状況の調査を検討 中	<ul> <li>①今回確認されたサプレッションであると考えられ、酸素濃度が 鑑みると、水素爆発が発生するれば、この状況が継続する。</li> <li>②サプレッションチェンバは格納大きい可能性があることから、 るが、本対策により低減ができ</li> <li>③水素パージにより外部事象に変</li> <li>④事故後現在まで安定した状態を こと、格納容器内については窒水素濃度を監視していることか</li> <li>⑤サプレッションチェンバ補修ご 重に行い、高濃度の水素が確認</li> <li>⑥建屋内の高線量作業であるため を行う必要がある。</li> <li>⑦現場の状況を踏まえて安全にオ</li> </ul>

個々の対	策に対す	る適切性
------	------	------

備は,非常用電源を装備した窒素供給装置の設置により多重性を確 つ長期間停止を伴う点検等を行う場合には,常用機器が単一状態とな

の多重性を確保していること,運転号機が停止した場合の停止余裕 (上)されていることから,今回の更なる信頼性向上対策が無くとも, く抑えられていると考えている。

▶部事象に対するリスクは低減する。

長供給設備が故障するリスクが増加するが、装置の増設により、より

させることはリスク低減に寄与するため、早期に実施することが望

۰,

ンチェンバ内の高濃度の水素は,事故初期に発生したものの残留物 が低いことや現在まで閉空間内に安定して存在してきてきたことを 5緊急性は低いと考えられる。しかしながら,水素パージを行わなけ

納容器の一部であること,閉空間の容積によっては水素の残留量が ,万一水素爆発が発生した際に放射性物質が放出されるリスクがあ きる。

すする水素爆発のリスクは低減する。

を維持していることや水の放射線分解の寄与は小さいと考えられる 髪素封入により不活性状態は維持され,格納容器ガス管理設備により から,時間的リスクが急激に増加することはないと考えられる。

L事等の関連工事や現場線量環境を考慮した上で,現場調査等を慎 &された場合には,早期に対策を実施する必要がある。

b,作業員の被ばくリスクに加え,水素濃度の挙動を確認しつつ作業

<素パージができるように窒素封入方法を検討する必要がある。

ロードマッ	プ関連項目	想定されるリスク	IJ	スク低減対策		対応状況	
		滞留 水処理 計画     ・放射性物質の 系外放出リスク     汚染水処理 備等の 信頼性向上       予読     ・放射性物質の 系外放出リスク       夏核種除去       可能なトレ 施		滞留水移送・淡水化装置 周りの耐圧ホースのポリ エチレン管化	滞留水移送・処理設備において耐圧ホースを使 用している箇所をより信頼性の高いポリエチレ ン管等に交換することにより,滞留水,処理水 の漏えいリスク,漏えい水による他の設備損傷 リスク,漏えい時の作業環境悪化リスクの低減 を図る。	平成 24 年 8 月対策完了	<ol> <li>①滞留水移送ラインからの放射性</li> <li>②漏えい時における放射性物質の</li> <li>③ポリエチレン管等へ取替を行う</li> <li>④ポリエチレン管等へ取替を行う</li> <li>⑤可能な限り早期に実施すること</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい</li> <li>⑦ポリエチレン管等の敷設が出来</li> </ol>
			汚染水処理設 備等の 信頼性向上	中低濃度タンク増設,及 びRO濃縮水一時貯槽の リプレース	ALPS 処理水の貯留場所確保のために中低濃度タ ンクを増設する。	令和2年12月目標容量の中低濃 度タンク設置を完了(合計137 万m <sup>3</sup> )	①日々増加し続ける ALPS 処理水( ②漏えい時における放射性物質の ③貯蔵量を確保することが目的で ④中低濃度タンクの経年劣化によ ⑤貯留場所確保のため、計画的に ⑥滞留水・処理水貯蔵量の増加に ⑦中低濃度タンク設置場所には隔 に実施する必要がある。
プラントの安定				中低濃度タンクエリアへ の堰等の設置	中低濃度タンクエリアに堰等を設置することに より,貯蔵タンクからの漏えいの早期発見と大 規模漏えい時の系外への拡大防止	中低濃度タンク設置に合わせ順 次実施。目標容量(137万m <sup>3</sup> ) の中低濃度タンク設置分は,漏 えい拡大防止策を実施済	①漏えい時における放射性物質の ②漏えい時における放射性物質の ③漏えい拡大防止を目的としてお ④漏えい拡大防止を目的としてお ⑤可能な限り早期に実施すること ⑥対策を実施するリスクは小さい ⑦対策を実施できないリスクはな
定状態維持・継続に向けた計画	滞留水処理計画		多核種除去設備の設置		本設備により,汚染水処理設備の処理済水に含 まれる放射性核種(トリチウムを除く)を十分 低い濃度まで除去することにより,汚染水貯蔵 量の低減ならびに中低濃度タンク貯留水の放射 能濃度低減による漏えい時の環境影響の低減を 図る。	既設 ALPS: 令和4年3月より本 格運転開始 増設 ALPS: 平成29年10月より 本格運転開始 高性能 ALPS: 令和5年2月より 本格運転開始	<ol> <li>①大量の放射性物質を含んだ汚染</li> <li>②漏えい時における放射性物質の</li> <li>③汚染水の処理により外部事象に 水が漏えいするリスクは低減で</li> <li>④多核種除去設備の稼動が遅れる 量の放射性物質を含んだ汚染水</li> <li>⑤可能な限り早期に実施すること</li> <li>⑥二次廃棄物の長期保管ならびに</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはな する。</li> </ol>
			可能なトレンチ 施	から順次,止水・回収の実	トレンチ内の滞留水を回収し, 系外への漏えい 防止を図る。	<ul> <li>可能なトレンチ等から順次, 止水・回収を実施中 海水配管トレンチ内汚染水除去 完了</li> <li>2号機:</li> <li>平成 27年6月(トレンチ内滞留 水移送完了)</li> <li>平成 29年3月(立坑充填完了)</li> <li>3号機:</li> <li>平成 27年7月(トレンチ内滞留 水移送完了)</li> <li>平成 27年8月(立坑充填完了)</li> <li>4号機:</li> <li>平成 27年12月(トレンチ内滞 留水移送完了, 立坑充填完了)</li> <li>1号機:対応中</li> </ul>	<ul> <li>①津波の浸入等により滞留水が敷</li> <li>②漏えい時における放射性物質の</li> <li>③対策を実施することにより津波</li> <li>④現在でも適切な管理を行っていところ、トレンチ部は10~13年</li> <li>⑤止水方法の成立性等を検討し、 並行して津波対策を実施予定。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい</li> <li>⑦現場の状況を踏まえた止水方法</li> </ul>

## 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(3/8)

個々の対策に対する適切性 生物質の追加放出リスクが低減しない。 の追加放出リスクは大きい。 ことにより、地震等の外部事象に対するリスクは低減する。 ことにより、時間的な設備劣化損傷リスクは低減する。 とが望ましく、既に実施している。 そない場合は,堰等により漏えいの拡大防止を図る。 の保管場所が無くなり、貯留できなくなるリスクがある。 D追加放出リスクは大きい。 であり、外部事象に対するリスクは変化しない。 い漏えいリスクは増加する。 こ増設していく必要があり、既に実施している。 こより、漏えいリスクは増加する。 艮界があるため、緩和措置として、地下水流入量低減対策を確実 )追加放出リスクが低減しない。 り追加放出リスクは大きい。 おり、外部事象に対するリスクは変化しない。 おり、時間的にリスクは変化しない。 とが望ましく、既に実施している。 15 な水を保有し、漏えいするリスクが低減しない。 り追加放出リスクは大きい。 こ対する中低濃度タンク等からの大量の放射性物質を含んだ汚染 できる。 らことにより、汚染水貯留量が増加し中低濃度タンク等からの大 kが漏えいするリスクは増加する。 とが必要であり、本格運転を開始した。 こ漏えいリスクが発生する。 ないが、実施できない場合中低濃度タンクを増設し汚染水を貯留 数地外へ流出するリスクが低減しない。 り追加放出リスクは大きい。 **支の浸入等による滞留水が敷地外へ流出するリスクは低減する。** いるが、高濃度滞留水のコンクリート健全部中の拡散を評価した で外表面に達するリスクがある。

可能なトレンチから順次実施していくことが望ましく、また、

いが,トレンチ内滞留水の処理が必要となる。 ま等を検討する必要がある。

### 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(4/8)

ロードマップ関連項目		想定されるリスク	リスク低減対策	目的	対応状況	
プラ		・放射性物質の 系外放出リスク	建屋の津波対策(建屋開口部の閉鎖・水 密化)	仮設防潮堤を超える津波が建屋開口部から浸入 し,建屋地下に滞留している高濃度滞留水が系外 へ漏えいしないよう建屋開口部の閉鎖・水密化等 を行う。	令和4年1月建屋開口部閉止 (合計127箇所)完了	<ul> <li>①津波の浸入等により滞留水が</li> <li>②漏えい時における放射性物質</li> <li>③対策を実施することにより津</li> <li>④現在でも適切な管理を行ってていく方向であるが、時間的</li> <li>⑤現場状況を勘案し、対策の必い。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さ</li> <li>⑦現場の状況を踏まえた止水方</li> </ul>
ントの安定状態維持・継続に向け	滞留水処理計画		サブドレンの復旧	建屋周辺の地下水を汲み上げる設備(サブドレ ン)を復旧し,地下水位を下げることにより,建 屋内への地下水流入量の低減を図る。	平成 27 年 9 月サブドレン稼働開 始	①建屋への地下水流入量が減少 ②漏えい時における放射性物質 ③地下水流入量低減を目的とし ④水処理の継続により,滞留水 下水の流入量を低減できないた ⑤可能な限り早期に実施してい ⑥対策を実施するリスクは小さ ⑦他の地下水流入量低減対策と を図る。
けた計画		・滞留水の発生量の増加リスク	地下水バイパスの設置	建屋周辺の地下水は山側から海側に向かって流れ ていることから,建屋山側の高台で地下水を揚水 し,その流路を変更して海にバイパスすることに より,建屋周辺の地下水位を段階的に低下させ, 建屋への地下水流入量の低減を図る。	平成 26 年 5 月地下水バイパス稼 働開始	<ol> <li>①建屋への地下水流入量が減少</li> <li>②漏えい時における放射性物質</li> <li>③地下水流入量低減を目的とし</li> <li>④水処理の継続により,滞留水下水の流入量を低減できない</li> <li>⑤干渉する作業などはないこと</li> <li>⑥揚水井稼働により建屋の周辺スの揚水井に汚染した地下水</li> <li>⑦揚水井を稼働しても建屋への場所の確保を行う必要がある。</li> </ol>

個々の対策に対する適切性

「敷地外へ流出するリスクが低減しない。 賃の追加放出リスクは大きい。 虐波の浸入等による滞留水が敷地外へ流出するリスクは低減する。 こいる上,水処理の継続により,滞留水中のインベントリは低減し りなリスクの変化は小さい。 公要な箇所については,可能な限り早期に実施することが望まし

500

5法等を検討する必要がある。

>しないため、汚染水の増加リスクは低減しない。 気の追加放出リスクは大きい。 しており、外部事象に対するリスクは変化しない。 とやのインベントリは低減していく方向であるものの、建屋への地とめ、建屋内滞留水の漏えいリスクが増加する。 いく必要があり、復旧計画を検討中。 いが、サブドレン水の浄化が必要となる。 として、地下水バイパスを早期に稼働することで地下水流入量抑制

>しないため、汚染水の増加リスクは低減しない。 賃の追加放出リスクは大きい。 しており、外部事象に対するリスクは変化しない。 、中のインペントリは低減していく方向であるものの、建屋への地いため、建屋内滞留水の漏えいリスクが増加する。 とから、可能な限り早期に実施することが望ましい。 担地下水位が下がりすぎ、建屋の汚染水が流出するリスクやバイパ 、を引き込み、海域へ放出されるリスクへの対応が必要である。 つ地下水流入が想定どおり減少しない場合も考慮し、水処理・貯留

ŗ	コードマップ関連項目	想定されるリスク	リスク低減対策	目的	対応状況	個々の対策に対する適切性
		<ul> <li>・単一故障による</li> <li>電源停止リスク</li> </ul>	タービン建屋内所内高圧母線設置及び重要 負荷の供給元変更	1 系統で供給していた重要負荷に対し,タービン建屋2階 に設置する2系統の所内高圧母線から供給できるようにす ることで信頼性を向上させる。	平成25年3月タービン建屋内所 内高圧母線設置完了 平成25年7月重要負荷の供給元 変更完了	<ul> <li>①1系統で電源供給している重要負荷については、電源喪失時は一部小型発電機にて機能維持ができるが、機能喪失に繋がるリスクは低減しない。</li> <li>②重要度の高い原子炉注水設備の更なる信頼性向上に寄与するとともに、使用済燃料プール設備の一部の動的機器について、電源を2系統から供給できるようになるため、燃料の損傷による放射性物質の追加放出リスクを低減できる。</li> <li>③タービン建屋2階に設置されている所内高圧母線から供給できることにより、津波に対する電源喪失リスクは低減する。</li> <li>④長期的には、電気設備の経年的な劣化故障による重要負荷の電源喪失のリスクは増加する。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望ましく、既に実施している。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない</li> </ul>
プラントの安定状態維持・継続に向けた計画	<ul> <li>ア</li> <li>ア</li></ul>	<ul> <li>・津波浸水による</li> <li>電源喪失リスク</li> </ul>	共用プール建屋の防水性向上	所内共通ディーゼル発電機 A. B が設置されている共用プ ール建屋に対して津波対策として防水性を向上させる。	平成 25 年 9 月対策完了	<ul> <li>①共用プール建屋内への津波の浸入による所内共通ディーゼル発電機の電源供給機能 喪失のリスクは低減しない。</li> <li>②共用プール建屋内への津波の浸入を防止することで、所内共通ディーゼル発電機の 電源供給機能が維持できるため燃料の損傷による放射性物質の追加放出リスクは低 減する。</li> <li>③津波による所内共通ディーゼル発電機の電源供給機能喪失のリスクを低減できる。</li> <li>④時間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望ましく、実施に向け検討を進めている。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦現場の状況を踏まえた方法を検討する必要がある。</li> </ul>
	兆 記 二 丁 丁 ナ 二 十 五 丁 丁	<ul> <li>・電源喪失時の</li> </ul>	小型発電機・電源盤・ケーブル等の資材の 確保	津波・地震による全交流電源喪失を伴う異常時に備えて、 重要設備の復旧作業に必要な屋外照明等の資材を確保す る。	平成 25 年 3 月対策完了	<ul> <li>①津波や地震により全交流電源喪失を伴う異常が発生した場合に、屋外照明等が無いことにより重要な設備の緊急復旧作業が遅延するリスクがある。</li> <li>②放射性物質の追加放出リスクはないが、全交流電源喪失等の異常が発生した場合に、照明が無いことにより重要な設備の緊急復旧作業が遅延するリスクがある。</li> <li>③復旧資材の確保に対して外部事象に対するリスクはない。</li> <li>④時間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望ましく、既に実施している。</li> <li>⑥対策を実施するリスクはない。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない</li> </ul>
		<ul> <li>・電源喪失時の</li> <li>復旧遅延リスク</li> </ul>	所内高圧母線 M/C (非常用 D/G M/C を含 む)の免震重要棟 からの遠方監視・操作装置の新設	免震重要棟からの遠方監視・操作を可能とし,異常の早期 検知を図る。	平成 25 年 1 月対策完了	<ul> <li>①電源喪失時に異常の検知等が遅れることで復旧作業が遅延するリスクがある。</li> <li>②対策を実施することで原子炉注水設備等の重要負荷の電源供給機能の長期機能喪失を防止することができるため、燃料の損傷等による放射性物質の追加放出リスクは低減する。</li> <li>③対策を実施することで外部事象に対する電源供給機能の長期喪失リスクは低減する。</li> <li>④時間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望ましく、既に完了している。</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>

# 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(5/8)

# 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(6/8)

	ロードマップ関連項		想定されるリスク	リスク低減対策	目的	対応状況	個々の対策に対する適切性
	海洋	羊汚染拡大	<ul> <li>・放射性物質が地下水に流出し</li> <li>た際の海洋への放出リスク</li> </ul>	遮水壁の設置	建屋内の汚染水が地下水に流出した場合,汚染された地下 水が地下の透水層を経由して海洋に流出することを防止す る	平成 27 年 10 月設置完了	<ul> <li>①汚染水が地下水に流出した場合の汚染水が海洋等へ流出するリスクが低減しない。</li> <li>②汚染水が地下水に流出した場合,放射性物質の追加放出リスクは大きい。</li> <li>③敷地内の汚染水保管設備が破損した場合,遮水壁が汚染水流出の歯止めとなるため,外部事象に対するリスクは低減できる。</li> <li>④汚染水流出の歯止めが目的であり,リスクの時間的な変化はない。</li> <li>⑤干渉する作業などはないことから,早期に設置することが望ましく,既に実施している。</li> <li>⑥地下水ドレンでくみ上げた水により構内の保管水量が増加する。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>
発電所	防山	・港湾内の放射性物質の海洋へ の拡散リスク		港湾内海底土の浚渫・被覆等	<ul> <li>港湾内の環境改善のために海底の汚染土の除去と大型船舶の航路・泊地を確保することを目的に,港湾内海底土の浚</li> <li>渫・被覆等を実施する。</li> <li>浚渫した土は航路・泊地エリア外に一時的に集積させることとし,集積した土については再拡散防止のため,被覆等を実施する。</li> </ul>	平成 28 年 12 月対策完了	<ul> <li>①港湾内の海底土が波浪等により再拡散し,港湾外に放出するリスクが低減しない。</li> <li>②波浪等により海底土が再拡散した場合,放射性物質の追加放出リスクは大きい。</li> <li>③対策を実施することで外部事象により海底土が再拡散するリスクは低減する。</li> <li>④海底土の拡散防止が目的であり,リスクの時間的な変化はない。</li> <li>⑤港湾内の船舶航行及び海上作業の輻輳状況を把握した上で,実施時期を検討する。</li> <li>⑥海底土が再拡散しない施工方法を選択することによりリスクは小さくなる。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>
		14 1 . J- MA		瓦礫類の覆土式一時保管施設の増設 または一時保管エリアAの追加遮へい		平成 27 年 6 月設置完了	<ul> <li>①「措置を講ずべき事項」に要求されており、対策を実施しない場合、平成25年3月末時点での敷地境界線量1mSv/年未満の目標達成が困難となる。</li> <li>②敷地境界線量の目標達成が目的であり、放射性物質の追加放出リスクは小さい。</li> </ul>
	発 電 所 方	ガレキ等	・ 敷地内被はく リスク	覆土式の伐採木一時保管槽の設置	施設内に保管されている発災以降発生した瓦礫や汚染水等 による敷地境界線量 1mSv/年未満を達成するため,瓦礫等の	平成 24 年 12 月設置完了	<ul> <li>③対策を実施することにより、竜巻等による瓦礫等の飛散するリスクは低減する。</li> <li>④敷地境界線量の目標達成が目的であり、時間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤平成24年度内に達成することを目標としており、作業としては既に実施している。</li> </ul>
I	主事 りょう おうしょう おうしょう おうしょう おうしょう しょうしょう しょうしん しょうしょう しょうしん しょうしん しょうしん しょうしょう しょうしん しょうしん しょうしん しょうしん しょう しょうしん しょうしょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう	射性 廃本処理二次・敷地内	<ul> <li>・敷地内被ばくリスク</li> <li>・放射性物質の系外</li> </ul>	使用済セシウム吸着塔一時保管施設(第三 施設,第四施設)の設置	保官施設の増設等を実施する。また、これらの作業により、 敷地内全体の雰囲気線量も低減され、作業環境の改善にも なる。	第三施設:平成 26 年 2 月設置完了 第四施設:平成 25 年 6 月設置完了	<ul> <li>⑥対策を実施することで、作業員等への被ばくが発生する。その為、線量管理等を適切に 実施することが必要。</li> <li>⑦対策を実施できない場合、施設内に保管されている発災以降発生した瓦礫や汚染水等に</li> </ul>
-2-4-7	村泉量氏	か 一 一 廃 乗物 理 し	・放射性物質の糸外 放出リスク	吸着塔保管施設の遮へい設置ならびに吸着 塔の移動		<ul><li>遮へい設置:平成25年3月設置完了</li><li>移動:平成26年3月移動完了</li></ul>	よる平成25年3月末時点での敷地境界線量1mSv/年未満が達成できなくなる。なお, 代替策は時間的な制約から困難である。また,保管施設設置場所は限界があるため,放 射性廃棄物の減容等を確実に実施する必要がある。
新 1-6	咸・ 汚杂広大坊上 こ 向けた	(び敷地境界の放射線量低減に向けた計画		2 号機ブローアウトパネルの閉止	2号機原子炉建屋ブローアウトパネルを閉止することで、 原子炉建屋から大気への放射性物質の放出を抑制する。	平成 25 年 3 月閉止完了	<ul> <li>①対策を実施しない場合,原子炉建屋から放射性物質が放出する状態が継続する。</li> <li>②原子炉の状態に変化がなければ,追加放出リスクに変化はない。</li> <li>③対策を実施することにより暴風等の外部事象に対するリスクは低減する。</li> <li>④時間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤早期に実施する必要があるが,ブローアウトパネルを閉止することで,原子炉建屋内の 作業環境悪化が懸念されることから,空調設備設置完了後に実施する。</li> <li>⑥対策を実施することで原子炉建屋内の作業環境悪化が懸念されるため,これらを改善す るための空調設備の設置が必要。</li> <li>⑦理場の状況を陸まえた方法等を検討する必要がある。</li> </ul>
た計画	いっていて言語		・放射性物質の系外放出リスク	<ul> <li>3,4号機使用済燃料取出用カバーの設置、フィルタ付換気設備の設置・運転</li> </ul>	使用済燃料プールから燃料を取り出すにあたって,作業時 の放射性物質の舞い上がりによる大気への放射性物質放出 を抑制するため,カバー並びに換気設備の設置を行う。	<ul> <li>3 号機:平成 30 年 2 月燃料取り出し</li> <li>用カバー設置完了</li> <li>4 号機:平成 25 年 11 月燃料取り出し</li> <li>日カバー設置完了</li> <li>3 号機:平成 30 年 6 月換気空調設備</li> <li>設置完了</li> <li>4 号機:平成 25 年 10 月換気空調設</li> <li>備設置完了</li> </ul>	<ul> <li>①対策を実施しない場合,使用済燃料取出し作業に伴う舞い上がりにより,放射性物質が放出するリスクが低減しない。</li> <li>②使用済燃料取出し作業に伴う舞い上がりによる放射性物質の追加放出リスクは大きい。</li> <li>③カバーの設置により,風雨により作業性が悪化するリスクを低減できる。</li> <li>④時間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤早期に実施していく必要があり,既に工事を実施している。</li> <li>⑥対策を実施することで,作業員等への被ばくが発生する。その為,線量管理等を適切に実施することが必要。</li> <li>⑦現場の状況を踏まえた方法等を検討する必要があり,現場の状況により使用済燃料の取り出し作業が遅れるリスクがある。</li> </ul>
	敷垻	也内除染計画	・敷地内被ばくリスク	敷地内の除染計画の策定・実施	敷地内の雰囲気線量を低減させることにより,作業被ばく を低減させるとともに,ノーマスクエリア等を拡大し,作 業員の作業負担軽減を図る。	平成30年5月以降除染や舗装等の対 策により構内全体の96%のエリアで一 般作業服と防塵マスク等の軽装備で 作業が可能	<ul> <li>①対策を実施しない場合,敷地内の雰囲気線量が低減しない。</li> <li>②被ばく抑制が目的であり,放射性物質の追加放出リスクは小さい。</li> <li>③外部事象に対するリスクは小さい。</li> <li>④中間的なリスクの変化はない。</li> <li>⑤対象範囲が広範囲であること,一部雰囲気線量が非常に高い所もあることから,段階を踏んで,計画的に実施していくことが必要。現在,その認識の基,比較的に効果が見込めるエリアを選定し,作業を実施している。</li> <li>⑥対策を実施することで,作業員等の被ばくが増加する。その為,線量管理等を適切に実施することが必要。</li> <li>⑦現場の線量に応じた除染方法を検討する必要がある。</li> </ul>

### 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(7/8)

		ードマップ関連項目	想定されるリスク	リスク但	氐減対策	目的	対応状況	個々の対策
					予備品の確保	SFP冷却については 震災後設置した冷却設備等により継	平成 25 年 4 月対策完了	<ul> <li>①電源停止等により冷却機能が一時的に</li> <li>②冷却機能が長期間喪失した場合の使に</li> <li>は大きい。</li> </ul>
		1 ~ 6 号機 使用済燃料 プール		1~4号機使用済燃料プー ル循環冷却設備の信頼性向 上対策	所内電源(M/C)多重化	続してプールの冷却・浄化等を実施している。昨年に設置し た設備の故障等により, 冷却機能が一時停止する事象が発生 したため, これらの再発を防止するため予備品の確保並びに 電源の多重化を行う。	1,2 号機:平成25年3月 対策完了 3,4 号機:平成25年6月 対策完了	<ul> <li>③外部事象に対するリスクは継続する。</li> <li>④長期的には、電気設備の経年的な劣化加する。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望る</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>
Ⅰ-2-4-添1-7	使用済燃料プー		・冷却機能喪失リスク	1~6号使用済燃料プールから共用プールへの燃料移 動		1~4号使用済燃料プールには約3,000体の燃料集合体が 保管(1号機:392体,2号機:615体,3号機:566体,4 号機:1533体)されており,これらの崩壊熱を除去するた め,震災後に使用済燃料プール循環冷却系を設置してい る。これら冷却設備については,震災直後に設置した設備 であるため,信頼性向上対策等を実施することで冷却機能 が継続できるよう対策を講じているが,これら機能が長時 間停止した場合,使用済燃料の崩壊熱により,最悪の場 合,使用済燃料が溶融し,大気へ放射性物質を放出する可 能性が考えられる。その為,使用済燃料をより信頼性の高 い冷却機能を有し,雰囲気線量が低く管理しやすい,共用 プールに移送し,保管・管理を実施する。 5,6号使用済燃料プールには約3,000体の燃料集合体が 保管(5号機:1,542体,6号機:1,654体)されており,こ れらの崩壊熱を除去するため,既存の燃料プール冷却浄化 系で冷却をしている。廃炉の決定を踏まえ,5,6号機使 用済燃料プールの使用済燃料においても、1,2号機の作 業に影響を与えない範囲で共用プールに移送していく。	<ol> <li>1 号機:令和9年度~令 和10年度燃料取り出し 開始</li> <li>2 号機:令和6年度~令 和8年度燃料取り出し開始</li> <li>3 号機:令和3年2月燃 料取り出し完了</li> <li>4 号機:平成26年12月 燃料取り出し完了</li> <li>5 号機:令和6年度より 燃料取り出し開始</li> <li>6 号機:令和4年度より 燃料取り出し開始</li> </ol>	<ul> <li>①使用済燃料の冷却機能が長時間停止は</li> <li>場合,使用済燃料が溶融し,大気へあ</li> <li>②冷却機能が長時間喪失した場合の使は大きい。</li> <li>③共用プールへ1~6号機使用済燃料で使用済燃料プールでの地震,津波等のクが低減する。</li> <li>④冷却設備の劣化より,リスクは経時的ることで使用済燃料の崩壊エネルギャ水温が上昇しても管理値に達するます。</li> <li>⑤使用済燃料を取り出すには,原子炉愛一,燃料取扱設備の設置等が必要でま準備が整い次第,早期に行うことが必</li> <li>⑥使用済燃料を共用プール等へ移送される必要がある。また,高線量雰囲気でる必要がある。また,高線量雰囲気でる必要があり,作業員の被ばく管理等</li> <li>⑦瓦礫の影響や燃料ハンドルの変形等に燃料デブリ取り出し工程に影響を及びについて検討している。</li> </ul>
	ルからの燃料取出計画		・貯蔵容量の不足リスク	共用プールから仮保管設備~	<b>い</b> 燃料移動	共用プールには保管容量6840本に対して,既に637 7本保管している。今後,使用済燃料プールから使用済燃 料を受け入れるため,十分に冷却が進んだ使用済燃料を乾 式キャスクに移し,共用プールの燃料受入容量を確保す る。	平成25年6月以降順次実 施	<ul> <li>①対策を実施しない場合,使用済燃料フ 料プールでの冷却機能喪失時における</li> <li>②冷却機能が長期間喪失した場合の使 は大きい。</li> <li>③乾式キャスクに移し,高台の仮保管施 が低減する。</li> <li>④対策を実施しない場合,使用済燃料フ 料プールでの冷却機能喪失時における</li> <li>⑤使用済燃料取り出しのために空き容量</li> <li>⑥キャスク移送時の燃料落下防止対策等</li> <li>⑦従前より実績のある取扱作業であるれ れ作業の輻輳による遅延が発生しない</li> </ul>
		共用プール	・被災したキャスクの腐食等の リスク キャスク保管建屋から共用プールへのキャス		プールへのキャスク移動	キャスク保管建屋には、震災前から保管している乾式燃料 キャスクがあり、震災の影響により海水等を被っており、 腐食等の影響が懸念される。また、パトロール時の線量, 温度測定で異常の無いことを確認しているものの、常用の 監視系は使用できない状況である。その為、これらキャス クを共用プールに移送し、キャスク本体の健全性を確認す る。	平成 25 年 5 月完了	<ul> <li>①対策を実施しない場合,密封機能の健</li> <li>②乾式燃料キャスク内には既に使用済 しており,キャスクの密封機能等の優</li> <li>用済燃料からの放射性物質放出の抑制</li> <li>③再度津波等が発生した場合,キャスク</li> <li>機能等の健全性に影響を与える可能性</li> <li>④腐食等の進展によりキャスクの密封格</li> <li>⑤キャスクをキャスク保管建屋から移送ができ次第,これら復旧作業を順次5</li> <li>⑥キャスクを移送するにあたっては,種</li> <li>⑦監視について検討する必要がある。</li> </ul>
			・冷却機能喪失リスク	共用プール M/C 設置		共用プールの電源設備について, M/C(A)(B)を復 旧することで, 信頼性を向上させ, 冷却機能維持に努め る。	平成 25 年 9 月設置完了	<ul> <li>①電源停止等により冷却機能が一時的に</li> <li>②冷却機能が長期間喪失した場合の使は大きい。</li> <li>③外部事象に対するリスクは継続する。</li> <li>④長期的には、電気設備の経年的な劣化増加する。</li> <li>⑤可能な限り早期に実施することが望い</li> <li>⑥対策を実施するリスクは小さい。</li> <li>⑦対策を実施できないリスクはない。</li> </ul>

1回々の別 東に別 9 〇 1回 切竹	個々	の対策	に対す	る適切性
---------------------	----	-----	-----	------

より冷却機能が一時的に喪失するリスクが低減しない。 期間喪失した場合の使用済燃料からの放射性物質の追加放出リスク

するリスクは継続する。 『気設備の経年的な劣化故障による重要負荷の電源喪失のリスクは増

期に実施することが望ましく,既に実施している。 るリスクは小さい。 きないリスクはない。

令却機能が長時間停止した場合,使用済燃料の崩壊熱により,最悪の 然料が溶融し,大気へ放射性物質を放出するリスクは低減しない。 時間喪失した場合の使用済燃料からの放射性物質の追加放出リスク

1~6号機使用済燃料プールの使用済燃料を受け入れることにより, ールでの地震,津波等の外部事象の影響による冷却機能喪失時のリス

化より,リスクは経時的に増加する。一方,冷却機能を長期間継続す 済燃料の崩壊エネルギーが減少していき,仮に設備が停止しプールの ても管理値に達するまでの時間は長くなる。

取り出すには,原子炉建屋上部の瓦礫等の撤去,燃料取り出し用カバ 設備の設置等が必要であり,これらを事前に行う必要がある。これら 第,早期に行うことが必要である。

共用プール等へ移送させるため,移送時の燃料落下防止対策等を講じ 。また,高線量雰囲気であれば,除染等の作業等を行うことも検討す ,作業員の被ばく管理等を適切に行う必要がある。

燃料ハンドルの変形等により取り出しが不可となった場合,後工程の り出し工程に影響を及ぼす可能性があることから,これらの取扱方法 している。

ない場合、使用済燃料プールからの燃料移送が困難となり、使用済燃 冷却機能喪失時におけるリスク等が低減されない。

期間喪失した場合の使用済燃料からの放射性物質の追加放出リスク

に移し、高台の仮保管施設に移動することにより津波に対するリスク

ない場合,使用済燃料プールからの燃料移送が困難となり,使用済燃 冷却機能喪失時におけるリスク等が低減されない。

り出しのために空き容量確保のため、計画的に実施する必要がある。 時の燃料落下防止対策等を講じる。

のある取扱作業であるが, 共用プール内の燃料払い出し作業と受け入 による遅延が発生しないよう工程管理を検討する必要がある。

ない場合,密封機能の健全性等,懸念材料が払拭されないこととなる。 スク内には既に使用済燃料(キャスク9基内に合計408本)を保管 ャスクの密封機能等の健全性が確認・維持されなければ,保管した使 の放射性物質放出の抑制機能が確認できない。

発生した場合,キャスク保管建屋に海水等が浸水し,キャスクの密封 性に影響を与える可能性がある。

によりキャスクの密封機能等の健全性が損なわれる可能性がある。

ャスク保管建屋から移送するための準備, 受入側の共用プールの準備 これら復旧作業を順次実施する計画である。

送するにあたっては,移送時のキャスク落下防止対策等を講じる。 検討する必要がある。

より冷却機能が一時的に喪失するリスクが低減しない。

期間喪失した場合の使用済燃料からの放射性物質の追加放出リスク

電気設備の経年的な劣化故障による重要負荷の電源喪失のリスクは

期に実施することが望ましく,既に実施している。 るリスクは小さい。 きないリスクはない。

### 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(8/8)

ロードマップ関連項目		想定されるリスク	リスク低減対策	目的	対応状況	
原子炉施設の 解体・放射性廃棄 物処理・処分に向 けた計画	放射性廃棄物 処理・処分に 向けた計画	・廃棄物保管容量の 不足リスク	雑固体廃棄物焼却設備の設置	敷地内で発生した放射性固体廃棄物等を焼却,減容するた め焼却設備を設置する。	平成 28 年 3 月運用開始	<ol> <li>①対策を実施し;</li> <li>管理に個体廃</li> <li>②放射性固体廃</li> <li>③保管物が火災</li> <li>④対策を実施しる。</li> <li>⑤対策には建屋(</li> <li>③対策に入ってこ</li> <li>⑥放射性固体廃</li> <li>③大気に入ってこ</li> <li>⑤放射性固体廃</li> <li>③、その影響が;</li> <li>⑦対策を実施で</li> </ol>

個々の対策に対する適切性

ない場合,保管する放射性固体廃棄物等が増加するとともに,保管・ 務が継続する。

棄物等が増加するが,放射性物質の追加放出リスクは小さい。

等の外部事象によって、飛散する可能性がある。

なかった場合、放射性固体廃棄物等の保管リスクは時間的に増加す

の建設から必要であり、長期にわたって時間を必要とする。現在既に おり、H26年度下期供用開始に向け、作業を進めている。

(棄物等を焼却することから、大気へ放射性物質を放出する可能性があ 適切な処理設備を設置するとともに、放出管理も併せて実施し、敷地 がないことを確認する。

きない場合は継続的に保管エリアを確保する必要がある。

# 実施を計画しているリスク低減対策ならびに適切性(9/9)

ロードマップ	。関連項目	想定されるリスク	リスク低減対策	目的	対応状況	
	火災対策	・発電所周辺・所内火災の延焼 リスク	防火帯の形成・維持 発電所内火災対策の策定・実施	発電所周辺大規模火災から発電所重要設備の防護のため, 防火帯を形成するともに,発電所内火災から重要設備の防 護・延焼防止のため対策を策定・実施する。	防火帯の形成は実施済 今後も継続的に維持を行 う 火災対策について,今後 も継続的に実施する	<ol> <li>①発電所敷地内</li> <li>物質の類い上;</li> <li>②大規模を定く</li> <li>③対策をある。</li> <li>④リスクは定ちます。</li> <li>④引計画の状にに、</li> <li>⑥防火帯の形成の</li> <li>木の島の状況に、</li> <li>施し、火災の</li> <li>必要がある。</li> </ol>
その他	敷地の確保に 向けた計画	・特定原子力施設の全体工程達 成及びリスクマップに沿ったリ スク低減のための施設建設用の 敷地の不足リスク	ALPS 処理水希釈放出設備及び関連施設の設置	特定原子力施設の全体工程達成及びリスクマップに沿った リスク低減のため、今後新たな施設(燃料デブリ保管施設 等)を建設する必要がある。施設建設用の敷地を確保する ため、ALPS 処理水等の貯蔵量を低減し中低濃度タンクを解 体できるよう、汚染水発生量以上の量の ALPS 処理水を海洋 へ放出できる設計及び運用とした ALPS 処理水希釈放出設備 及び関連施設を設置する。	令和5年4月中頃使用前 検査完了予定	<ol> <li>①女策を実程の前のアーシングを実行していた。</li> <li>②方体本がカエリアを実行していた。</li> <li>③方体本がカエリアを定義していた。</li> <li>③方体、ALPS処理を実施す。</li> <li>③方体のため、</li> <li>④ALPS処炉に相対した。</li> <li>⑤「東等処処をしたす。</li> <li>⑤「「「「「「「「」」」」」」</li> <li>⑥ALPS ここうの用の、</li> <li>⑤「「「」」」」</li> <li>⑥ALPS ここうの用の、</li> <li>⑦長期間</li> <li>一、「」」</li> <li>①「「」」</li> <li>①「「」」</li> </ol>
			特定原子力施設の全体工程達成及びリスクマップに沿 ったリスク低減のための施設建設用に向けた,実施計画 上必要な機能を有しない設備・機器(震災前から設置さ れている設備・機器を含む)の解体撤去(以降,解体撤 去)	解体撤去は,福島第一原子力発電所全体のリスク低減対策 を行うにあたり,今後の廃炉作業に必要な施設や設備の設 置エリアの確保や廃炉作業に係る作業干渉の未然防止の 為,安全確保を最優先に且つ遅滞なく実施する。	継続的に実施する	<ol> <li>①対策を実施した</li> <li>※ボデ,全体工業</li> <li>②対策を実施する</li> <li>③対策を実施する</li> <li>④対策を実施する</li> <li>④対策を実施する</li> <li>④対策を実施する</li> <li>⑤(1)</li> <li>⑤(1)</li> <li>⑤(1)</li> <li>⑤(1)</li> <li>⑤(1)</li> <li>〇(1)</li> <li>○(1)</li> <li>○(1)&lt;</li></ol>
	分析	・燃料デブリや廃棄物対策の安 定保管や処理処分に向けた検討 の遅延リスク	放射性物質分析・研究施設第2棟の設置	高線量の燃料デブリや廃棄物の各種分析を行い,それらの 長期安定保管や処理処分の検討を進めるために放射性物質 分析・研究施設第2棟を設置する。	第2棟 令和8年運用開始予定	<ol> <li>①対策を実施しば 検討が計算の燃料</li> <li>②高線量の燃料</li> <li>め,遮蔽や閉り 射線障害の防止</li> <li>③安全上重要ないよ</li> <li>③安全上重要な対策です</li> <li>⑤燃料デブリのを考慮して運り</li> <li>⑥高線量の燃料: 対策を実施です</li> <li>⑦対策を実施です</li> <li>活用する。</li> </ol>

個々の対策に対する適切性
外で大規模火災が発生した場合に,設備の機能喪失ならびに放射性 がりが発生する可能性がある。 よって放射性物質の追加放出リスクがある。 ることで大規模火災等の外部事象に対し,リスクを低減することが
的に変化しない。 していく必要がある。 のために新たな森林の伐採が必要となり,保管エリアの確保・伐採 に対する対策が必要となる。 応じた対策 (カメラによる監視・火報の設置・巡視等)を検討・実 早期検知に努めるとともに迅速な初期消火を行える体制を構築する
ない場合,廃炉作業に必要な施設の設置のための施設が確保出来ず, 成及びリスクマップに沿ったリスク低減が実施されない。 ALPS 処理水等の貯蔵が継続するが,溶接タンクでの保管や中低濃度 への堰の設置により,放射性物質の追加放出リスクは海洋放出前とほ ない。
ることにより,外部事象により,中低濃度タンクに貯留している汚染 起水の系外漏えいが発生するリスクを低減することができる。 摩の貯蔵量が増加し,中低濃度タンクの保守管理が継続することによ に必要な施設建設用の敷地の確保に加えて,燃料デブリの取り出し等 的に高いリスクの低減に活用出来るリソースの確保等にも影響を与
ールディングス株式会社福島第一原子力発電所における多核種除去設 処分に関する基本方針」に沿った時期となっている。 と海洋放出することから、告示濃度限度比 1 以上のトリチウムを放出 る。測定・確認用設備での濃度確認, 100 倍以上の希釈,希釈後のト 量 1,500Bq/L 未満,年間トリチウム放出量 22 兆 Bq/年未満とする設 り,環境への影響を抑制する。また,溶接タンクの解体・撤去方法の る固体廃棄物の保管管理が必要となる。 て ALPS 処理水の安定的な海洋放出が必要とされることから,その供 定される機器の故障等を考慮した設計及び運用とする。
ない場合,今後の廃炉作業に必要な施設や設備の設置エリアが確保出 程達成及びリスクマップに沿ったリスク低減が実施されない。 ることにより,追加放出リスクを低減することができる。 ることにより,外部事象に対するリスクを低減することができる。 ることにより,廃炉作業に係る作業干渉の未然防止に繋がり,作業干 的な作業中断や工程遅延が発生するリスクを低減することができる。 いる。
設備に影響を与えないことを図面および現場調査にて確認を行った る。 踏まえた方法等を検討する必要がある。
ない場合,高線量の燃料デブリや廃棄物の長期安定保管や処理処分の りに進まない。 ・デブリや廃棄物を取扱うため放射性物質の追加放出リスクがあるた じ込め,臨界防止等の安全対策を講じるとともに,設計評価事故の放 止,多量の放射性物質等を放出する事故の拡大防止について評価し,

う設計する。

設備を外部事象から防護するよう設計し、リスク低減を図る。

や燃料デブリ取り出し等のリスク低減が遅延する可能性がある。

)分析を主として,「燃料デブリの段階的な取り出し規模の拡大」時期 用開始させる。

デブリや廃棄物を取り扱うため,遮蔽や閉じ込め,臨界防止等の安全 認運用に伴う施設外への放射線影響を抑制する。

きない場合は、取扱量に制限がかかるものの、茨城地区の分析施設を

2.48 放射性物質分析·研究施設第2棟

2.48.1 基本設計

2.48.1.1 設置の目的

放射性物質分析・研究施設第2棟(以下「第2棟」という。)は、福島第一原子力発電所(以下「発電 所」という。)で発生した燃料デブリ等(燃料デブリの他,炉内構造物,水処理二次廃棄物等の高線量廃 棄物を含む。)の性状を把握することにより、その安全な取り出し等の作業の推進に資する情報を取得す るため、分析・試験を行うことを目的とする。

2.48.1.2 要求される機能

第2棟においては、燃料デブリ等について、搬入、分析・試験(切断、研磨、粉砕、溶解等の試料調製 を含む。)、一時的な保管及び搬出を行えること。また、第2棟で発生する放射性の廃棄物について一時的 な保管及び搬出を行えること。

第2棟内で取り扱う放射性物質については、必要に応じて遮へいや漏えい防止・汚染拡大防止、質量管 理等を行うことにより、敷地周辺の線量を達成できる限り低減し、臨界の発生を防止すること。

2.48.1.3 設計方針

第2棟の安全対策は、他の特定原子力施設の設計を参考にしつつ、「特定原子力施設への指定に際し東 京電力株式会社福島第一原子力発電所に対して求める措置を講ずべき事項について」を満たした設計と する。また、既存の核燃料物質等の使用施設を参考にしつつ、合理的に対応可能な範囲で、「使用施設等 の位置、構造及び設備の基準に関する規則」(以下「使用許可基準規則」という。)についても考慮した設 計とする。

(1) 電源の確保

第2棟は、2系統より受電する設計とし、1系統からの受電が停止した場合でも、すべての負荷に給電 できる構成とする。外部電源が喪失した場合でも、必要な設備に給電する非常用電源設備を設置する。

外部電源,非常用電源設備及びその他関連する電気系統の設備故障により,必要な設備への電力供給が 喪失することがないよう,遮断器と保護継電器を連系できる構成とする。保護継電器は,計器用変圧器・ 変流器を介して電圧,電流の大きさ及び位相条件により異常を検出し電気系統を保護する。保護継電器で 異常を検知した場合は,異常拡大防止のため保護継電器からの信号で遮断器を開放し,異常箇所を離隔す ることで他の電気系統への異常の拡大及び伝播を防止する。

(2) 放射性固体廃棄物の処理・保管・管理

第2棟で発生する放射性の固体廃棄物(以下「第2棟固体廃棄物」という。)の処理・貯蔵にあたって は、その廃棄物の性状に応じて、適切に処理し、十分な保管容量の確保、遮へい等の適切な管理を行うこ とにより、敷地周辺の線量を達成できる限り低減する。

第2棟において,低線量の第2棟固体廃棄物を,可燃物,難燃物及び不燃物に分別し,固体廃棄物払出 準備室で一時的に保管する。また,高線量の第2棟固体廃棄物を,第2棟内のコンクリートセル,試料ピ ットに一時的に保管又は遮へい容器に入れた状態で,固体廃棄物払出準備室で一時的に保管する。

第2棟においては、第2棟固体廃棄物の一時的な保管のみを行い、定期的に発電所内の固体廃棄物貯

蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。

(3) 放射性液体廃棄物の処理・保管・管理

第2棟で発生する放射性の液体廃棄物(以下「第2棟液体廃棄物」という。)の処理・貯蔵にあたって は、その廃棄物の性状に応じて、当該廃棄物の発生量を抑制し、放射性物質濃度低減のための適切な処理、 十分な保管容量の確保、遮へいや漏えい防止・汚染拡大防止等を行うことにより、敷地周辺の線量を達成 できる限り低減する。また、第2棟では、十分な閉じ込め能力を有し、漏えい及び汚染拡大しにくい構造 物とすることにより、地下水、漏水等によって放射性物質が環境中に放出しないようにする。

第2棟液体廃棄物として、分析廃液、設備管理廃液、塩酸含有廃液及び有機廃液が発生する。第2棟液 体廃棄物については、性状に応じて適切に処理し、受槽及び保管ラックで一時的に保管ができるようにす る。第2棟液体廃棄物を一時的に保管するための設備については、次の各項を考慮した設計とする。

- a. 機器,配管等には環境及び内部流体の性状に応じた適切な材料を使用するとともに,受槽には液位 計を設置する。
- b. 液体廃棄物一時貯留設備には、万一、第2棟液体廃棄物が漏えいした場合の拡大を防止するため、 堰を設置する。堰は、堰内に設置する受槽及び保管ラックの漏えい廃液を全量保持できる容量とす る。また、堰内は液体が浸透しにくく、腐食しにくいエポキシ樹脂で塗装する。第2棟液体廃棄物 が堰内に漏えいした場合は、堰内に設置した漏えい検知器により検知する。
- c. 液位計,漏えい検出装置等の警報は,制御室で発報し,運転員へ確実に伝達することで適切な措置 を行えるようにする。
- d. 液体廃棄物一時貯留設備を,敷地周辺の線量を達成できる限り低減するため,地下1階に設置する。

なお、コンクリートセル、鉄セル及びグローブボックス(以下「セル等」という。)並びにフードにお いて発生した放射能濃度の高い第2棟液体廃棄物を、コンクリートセル及びグローブボックスで固化処 理したのち、第2棟固体廃棄物として搬出する。

(4) 放射性気体廃棄物の処理・管理

第2棟で発生する放射性の気体廃棄物(以下「第2棟気体廃棄物」という。)の処理にあたっては、その廃棄物の性状に応じて、当該廃棄物の放出量を抑制し、適切に処理・管理を行うことにより、敷地周辺の線量を達成できる限り低減する。また、排気口から放出される第2棟気体廃棄物の放射能濃度が「東京 電力株式会社福島第一原子力発電所原子炉施設の保安及び特定核燃料物質の防護に関して必要な事項を 定める告示」(平成二十五年四月十二日原子力規制委員会告示第三号)に定める濃度限度を下回ることを 確認する。

(5) 放射性物質の放出抑制等による敷地周辺の放射線防護等

敷地周辺の線量を達成できる限り低減するため,第2棟においては換気空調設備,遮へい等の放射線防護上の措置を講じた設計とする。第2棟の設置後においても,敷地内に保管されている発災以降に発生した瓦礫,汚染水等による敷地境界における実効線量を1mSv/年未満とする。

なお, 排気口から放出される放射性物質による敷地境界外における実効線量は, 直接線・スカイシャイン線による実効線量に比べ小さい。

(6) 作業者の被ばく線量の管理等

第2棟は,作業内容に応じて建屋内を区分し,区分ごとに外部放射線に係る設計基準線量率を設定する。放射線業務従事者及び一時立入者(以下「放射線業務従事者等」という。)の立入場所における線量 及び作業における被ばく線量を達成できる限り低減できるように,遮へい,機器の配置,放射性物質の漏 えい防止及び換気等の所要の放射線防護上の措置を講じた設計とする。

燃料デブリ等,固体廃棄物払出準備設備及び液体廃棄物一時貯留設備からの放射線に対して,放射線業 務従事者等を保護するため,必要に応じてコンクリート等の壁・天井による遮へいを行う。

管理区域の作業環境管理,放射線業務従事者等の被ばく管理を適切に実施するため,管理区域内にエリ アモニタ等を設置する。

放射性物質を取り扱う設備は,放射性物質の漏えいを防止する設計とする。万一,放射性物質が漏えい した場合に備えて,その漏えいを検知する機能を設ける。

セル等は,換気空調設備で内部を負圧に維持することで放射性物質を閉じ込める設計とする。万一,負 圧維持ができない場合は,セル等の構造(給気管,排気管,弁及び給排気系のフィルタを含む。)で放射 性物質を閉じ込める設計とする。セル等の負圧維持機能を有する換気空調設備は2式設置し,電源も2系 統確保する。さらに,万一,外部電源が喪失した場合でも負圧維持が継続できるように,非常用電源設備 を設置する。

#### (7) 緊急時対策

発電所における第2棟の基本的な考え方においては,緊急時に必要な施設,資機材等を整備するとと もに,適切な警報系及び通信連絡設備を備える。

a. 緊急時において必要な施設及び資機材

第2棟では、以下について整備する。

- (a) 安全避難経路の設定
- (b) 火災検知器, 消火設備及び防火区画の設置
- (c) 非常用照明及び誘導灯の設置
- (d) 緊急時の資機材としての担架, 除染用具及びサーベイメータの整備

b. 緊急時の警報系及び通信連絡設備

第2棟では,緊急時に必要な施設,資機材等を整備するとともに,適切な警報系及び通信連絡設備を 備える。また,外部電源喪失時は,非常用電源設備から給電できる設計とする。

(a) 警報系(火災,放射線関係)

第2棟内において、火災又は放射線に係る異常事象が生じた場合は、警報が発報することにより、 施設内の放射線業務従事者等に対し異常を伝えることができる設計とする。

(b) 通信連絡設備(運転指令設備)

第2棟内の放射線業務従事者等に対する指示は、放送設備、ページング又は電話回線を用いて行う。第2棟から免震重要棟(緊急時対策所)に対しては電話回線又はLAN回線(インターネット回線 及び専用LAN)を用いて連絡する。また、免震重要棟(緊急時対策所)から第2棟に対しても、同設 備を用いて連絡する。特定原子力施設内の全ての人に対する指示が必要な場合には免震重要棟(緊急 時対策所)を介して行う。第2棟から免震重要棟(緊急時対策所)及び関係箇所(構外)への連絡設 備は,固定電話,携帯電話,衛星電話,ファクシミリ装置及びインターネット回線を用いることで多 様性及び多重性を確保する。

さらに,第2棟と免震重要棟(緊急時対策所)間には,ホットライン(専用電話)及び専用 LAN を 敷設することで多様性を確保する。

c. 休日, 夜間における初期対応

休日,夜間における初期対応は,第2棟に駐在する者が行う。

(8) 準拠規格及び基準

第2棟の構築物,系統及び機器は、それらが果たすべき安全機能の重要度を考慮して適切と認められる規格及び基準により、設計、材料の選定、製作及び検査を実施する。

(9) 自然現象に対する設計上の考慮

a. 地震に対する設計上の考慮

第2棟の建屋及び設備の耐震設計は、「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所に おける耐震クラス分類と地震動の適用の考え方」(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5 年6月19日一部改訂)に基づき、クラス別分類を行い、当該クラスに適用される設計用地震力に対し て十分耐えられる設計とする。

b. 地震以外に想定される自然現象(津波,豪雨,台風,竜巻等)に対する設計上の考慮

第2棟は、地震以外の想定される自然現象(津波、豪雨、台風、竜巻等)によって施設の安全性が損なわれない設計とする。

なお,防護するべき施設への地震以外の自然現象による影響評価については,それらを内包する第2 棟建屋で防護することを基本方針とする。また,防護すべき設備として,当該設備の安全機能が喪失し た場合に公衆に対して過度な放射線被ばくを及ぼすおそれがあるコンクリートセル(給排気弁含む。) 及び試料ピットは,事故荷重を受けるものではなく,想定すべき自然現象や自然現象の組合せを考慮し て,最も厳しいと考えられる条件に対して安全性が損なわれない設計とする。

(10) 外部人為事象に対する設計上の考慮

第2棟は、想定される外部人為事象によって、施設の安全性を損なうことのない設計とする。また、第 2棟に対する第三者の不法な接近等に対し、これを防御するため、適切な措置を講じた設計とする。

- (11) 火災に対する設計上の考慮
  - a. 火災一般

第2棟は、火災により安全性が損なわれることを防止するために、火災の発生防止対策、火災の検知 及び消火対策並びに火災の影響の軽減対策を適切に組み合わせた措置を講ずる。

b. 火災防護

第2棟の建屋は、建築基準法等の関係法令に基づく耐火建築物とし、可能な限り不燃材料又は難燃 材料を使用する。また、防火区画を設置し、消防設備と組み合わせることにより、火災の影響を軽減す る設計とする。主要構造部の外壁は、延焼を防止するために必要な耐火性能を有する設計とする。 放射性物質を取り扱うセル等及びフードは,可能な限り不燃材料又は難燃材料を使用する設計とす る。可燃物は,金属製の容器に収納して使用時に取り出すこととし,分析・試験では少量の可燃物しか 取り扱わないようにする。

第2棟固体廃棄物は、金属製の容器に収納する。また、第2棟液体廃棄物を一時的に保管する設備 は、静電気等の放電のため接地する。

内部火災による影響を防護するため、火災防護を行う機器等の配置,系統分離の状況及び壁の設置状況を考慮して火災区域及び火災区画を設定し,必要な措置を講ずる。

c. 火災検知・消火

建屋内に設置する火災検知器及び消火設備(屋内消火栓設備及び消火器)は、早期消火を行えるよう 消防法等の関係法令に基づいた設計とする。

セル等に対しては、温度計及び窒素ガス消火設備を設置し、火災の早期検知、消火活動の円滑化を図る。セル等に設置する温度計はセル等内の温度を測定し、設定値(60℃)を超えた場合は、当該設備の 操作盤及び制御室に警報を発報する。

窒素ガス消火設備は,再着火防止を考慮した設計とし,窒素ガス貯蔵容器の交換時を考慮して,窒素 ガス貯蔵容器ユニットを2式設置する。

d. 分析・試験における火災防護

燃料デブリ等の分析・試験により発生する切断粉等は、金属製の容器に収納する。

引火性の試薬等を使用する際は、周辺に着火源を置かないようにし、加熱する際は、防爆仕様の機器 を用いる。さらに、防爆仕様の機器を使用する際は、周辺に可燃物を置かない等の火災防護上の措置を 講ずる。

分析・試験に伴い危険物が発生するおそれがある場合には、中和等の安定化処理を行い、水の放射線 分解による水素発生と水素ガス使用機器からの漏えいに対しては、換気による希釈と帯電防止対策を 行う。

(12) 環境条件に対する設計上の考慮

第2棟の構築物,系統及び機器は、それぞれの場所に応じた圧力,温度,湿度,放射線等に関する環境 条件を考慮し、そこに設置する安全機能を有する構築物、系統及び機器は、これらの環境条件下で期待さ れている安全機能が維持できる設計、材料の選定及び製作とする。

(13) 運転員操作に対する設計上の考慮

第2棟では、運転員の誤操作を防止するための適切な措置を講じた設計とする。

(14) 信頼性に対する設計上の考慮

第2棟の安全機能や監視機能を有する構築物,系統及び機器は、十分に高い信頼性を確保し、かつ、維持し得るものとする。また、第2棟の重要度の特に高い安全機能を有する系統は、その系統の安全機能が 達成できる設計であるとともに、その構造、動作原理、果たすべき安全機能の性質等を考慮して、多重性 又は多様性及び独立性を備えた設計とする。 (15) 検査可能性に対する設計上の考慮

第2棟の構築物,系統及び機器は,それらの健全性及び能力を確認するために,適切な方法によりその 機能を検査できる設計とする。

(16) その他の設計上の考慮

a. 燃料デブリ等の取り扱い

第2棟では燃料デブリ等を含む核燃料物質について、確実に臨界未満に維持し、安全に取り扱い、飛散を防止し、適切に遮へい及び一時的に保管できる設計とする。作業者及び敷地内外の安全の確保を図りつつ、1号炉から4号炉の廃炉をできる限り速やかに、かつ、安全に実現するため、また、燃料デブリ等の搬入を安全に実現するために適切な措置を講ずる。

燃料デブリ等の分析・試験(切断,研磨,粉砕,溶解等の試料調製を含む。),一時的な保管及び搬 出においても,これらを安全に実現するために適切な措置を講ずる。上記に加えて,災害の防止等のた めに必要な措置を講じる。

燃料デブリ等は、第2棟のローディングドックから搬入する。搬入の際、ローディングドックにある 複数の扉等を同時に開放できない設計とする。ローディングドックへ搬入後、燃料デブリ等をサービス エリアへ移送し、天井ポート(トップローディング方式)又は背面ポート(サイドローディング方式) からコンクリートセルに搬入する。トップローディング方式で燃料デブリ等を搬入する際には、気密を 保持するためポリ塩化ビニール製のバッグ等を使用する。また、サイドローディング方式で燃料デブリ 等を搬入する際には、容器内部を気密にすることができる容器を使用する。

燃料デブリ等を搬出する際も同様とする。また、燃料デブリ等は、 の試料ピットで 一時的に保管できるようにする。

コンクリートセルと鉄セル間,鉄セルとグローブボックス間及びグローブボックスとフード間で燃 料デブリ等を移送する際には気密を考慮した扉を介して行う。

フードから分析室又は $\alpha \cdot \gamma$ 測定室へ燃料デブリ等を移送する際には、気密を考慮した容器に収納する。

(a) 臨界未満の維持

燃料デブリ等を取り扱う施設は、燃料デブリの取扱量及び形状を制限することで、適切に臨界未満 を維持できる設計とする。

(b) 飛散防止

燃料デブリ等を取り扱う施設は、放射性物質を限定された区域に適切に閉じ込めることができる 設計とする。

(c) 遮へい

燃料デブリ等を取り扱う施設は、放射線に対して適切な遮へい能力を有する設計とする。

(d) 冷却及び貯蔵(一時的な保管)

第2棟に貯蔵施設は無いが、燃料デブリ等はのの試料ピットで、一時的に保管できる設計、かつ、燃料デブリ等を一時的に保管するために十分な容量を確保できる設計とする。

なお, 試料ピットに一時的に保管する燃料デブリ等は, 事故の発生から時間が経過しているため, その崩壊熱が十分に小さいことから, 冷却する必要はない。 (e) 作業者及び敷地内外の安全の確保

第2棟では,緊急時に必要な施設及び資機材等を整備するとともに,適切な警報設備及び通信連 絡設備を備える。また,第2棟の安全機能や監視機能を有する構築物,系統及び機器は,十分に高い 信頼性を確保し,かつ,維持し得るものとする。

(f) 1 号炉から 4 号炉の廃炉

第2棟では、燃料デブリ等の性状を把握することにより、その安全な取り出し等の作業の推進に 資する情報を取得する。

(g) 災害の防止等

第2棟で想定される災害は、火災、化学薬品の漏えい、燃料デブリ等の臨界が想定される。これら 想定される災害に対して適切な対策を講じ、災害を防止する。

燃料デブリの臨界については,通常時に予想される機器又は器具の単一の故障若しくはその誤作 動又は作業者の単一の誤操作を想定した場合においても,燃料デブリ等に含まれる核燃料物質が臨 界に達するおそれのない設計とする。

b. 機器の故障への対応

(a) 機器の単一故障

i) 負圧維持機能を有する動的機器の故障

第2棟の負圧維持機能を有する動的機器に関しては、2式設置する。負圧維持機能を有する動的 機器が故障した場合でも、待機している機器が起動することにより負圧を維持する設計とする。

ii)モニタリング設備の故障

試料放射能測定装置は、2 チャンネルを有し、1 チャンネル故障時でも他の1 チャンネルで第2 棟の排気口における放射性物質濃度を確認できる設計とする。

(b) 複数の設備が同時に機能喪失した場合

第2棟の換気空調設備の排風機が複数同時に機能喪失した場合は、速やかに分析作業等を中止する。

なお,排風機を作動することができず負圧にできない場合は、セル等の構造(セル等,給気管,排 気管,弁及び給排気系のフィルタ)で放射性物質を閉じ込める。

c. その他の考慮

第2棟は、第2棟固体廃棄物及び第2棟液体廃棄物の発電所内移送先が決定後、運用開始する。

2.48.1.4 供用期間中に確認する項目

第2棟から放出する排気については、放射性物質の濃度を環境に放出可能な値までに低減できている こと。

2.48.1.5 主要な機器等

第2棟は,建屋,分析・試験設備,換気空調設備,固体廃棄物払出準備設備,液体廃棄物一時貯留設備, 放射線管理設備,非常用電源設備,天井クレーン及び遮へい壁により構成する。

2.48.1.5.1 第2棟の建屋

第2棟の建屋は、発電所西門北側の放射性物質分析・研究施設第1棟(以下「第1棟」という。)に隣

#### II -2-48-7

接して配置する,鉄筋コンクリート造の地下1階,地上2階建ての平面が約35m(東西方向)×約28m(南 北方向)の建物で,地上高さは約17mである。

2.48.1.5.2 分析·試験設備

分析・試験のための設備は、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード及び各種分析装置 から構成する。燃料デブリ等を第2棟に搬入した後は、燃料デブリ等を各種分析装置で分析可能な形態 にするために、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス及びフード内において試料の調製を行った 後、放射能測定装置、化学分析装置、物性測定装置等を用いて分析・試験を行う。また、各種分析装置の 校正等の目的で、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード及びα・γ測定室において標準 試料を取り扱う。

コンクリートセルでは,高線量の燃料デブリ等が収納された容器から燃料デブリ等を取り出して外観 確認等を実施し,切断,研磨,粉砕,溶解等の試料調製を行い,分析・試験に必要な量を採取する。

鉄セルでは、コンクリートセルで採取された試料に対して、各種装置による分析・試験又は核種分離等 の前処理を行い、分析に必要な量を採取する。

グローブボックスでは,鉄セルで採取された試料に対して核種分離等の前処理を行い,分析に必要な量 を採取する。また,試料調製後の試料に対して,各種分析装置で分析を行う。

フードでは、グローブボックスで採取された試料の搬出及びマイラー処理等の試料調製を行う。α・γ 測定室では、試料調製後の試料に対して、各種分析装置で分析を行う。

燃料デブリ等から採取した試料の一部, 試料採取時に発生した小片等の残試料, 分析・試験後の試料等 を試料ピットで一時的に保管する。

#### 2.48.1.5.3 換気空調設備

コンクリートセル,鉄セル,グローブボックス,フード等の排気は,高性能フィルタを有したフィルタ ユニット(セル・グローブボックス用排気フィルタユニット及びフード用排気フィルタユニット)で放射 性物質を十分低い濃度になるまで除去した後,排風機(セル・グローブボックス用排風機及びフード用排 風機)を介して第2棟の排気口から大気放出する。また,管理区域への給気は,管理区域用送風機で行 う。管理区域の排気は,管理区域用排風機で行い,管理区域用排気フィルタユニットを介して第2棟の排 気口から大気放出する。

なお、セル等の給気側(コンクリートセル用給気フィルタユニット、鉄セル用給気フィルタユニット及 びグローブボックス用給気フィルタユニット)は、排風機停止等に伴う漏えいを考慮し、高性能フィルタ を設置する。

2.48.1.5.4 固体廃棄物払出準備設備

第2棟固体廃棄物は,第2棟内で一時的に保管ができるようにする。一時的に保管した第2棟固体廃 棄物は,発電所内の放射性の固体廃棄物等の管理施設等に払い出す。

2.48.1.5.5 液体廃棄物一時貯留設備

第2棟液体廃棄物は,第2棟内で一時的に保管ができるようにする。一時的に保管した第2棟液体廃

#### II-2-48-8

棄物(中和等により安定化した分析廃液,設備管理廃液及び塩酸含有廃液並びに有機廃液)を発電所内の 放射性の液体廃棄物関連施設に払い出す。このため,第2棟液体廃棄物の受槽(分析廃液受槽及び設備管 理廃液受槽),配管,第2棟液体廃棄物の移送を行うポンプ(分析廃液移送ポンプ,分析廃液回収ポンプ, 設備管理廃液移送ポンプ及び設備管理廃液回収ポンプ)等を設置する。

2.48.1.5.6 放射線管理設備

第2棟の排気口において排気中の放射性物質濃度をモニタリング設備(試料放射能測定装置)により 確認する。また,管理区域の作業環境管理,放射線業務従事者等の被ばく管理を適切に実施するため,管 理区域内にエリアモニタ等を設置する。

2.48.1.5.7 非常用電源設備

外部電源の喪失が発生した際,第2棟の保安上必要とされる負荷に電力を供給するため,非常用電源 設備を設置する。

2.48.1.5.8 天井クレーン

第2棟には、燃料デブリ等を収納する輸送容器を運搬するため、天井クレーンを設置する。

2.48.1.5.9 遮へい

燃料デブリ等,固体廃棄物払出準備設備,液体廃棄物一時貯留設備からの放射線に対して,放射線業務 従事者等を保護するため,必要に応じてコンクリート等の壁・天井による遮へいを行う。また,敷地周辺 の線量を達成できる限り低減するために,燃料デブリ等,固体廃棄物払出準備設備,液体廃棄物一時貯留 設備からの放射線について,コンクリート等の壁・天井による遮へいを行う。

## 2.48.2 基本仕様

2.48.2.1 主要仕様

## 2.48.2.1.1 分析·試験設備

(1) コンクリートセル

コンク	· リート·	セルNo. 1~4					
			主要材料	_	普通コンクリート		
	皈休				床		
	71274	土安竹伝	厚さ	mm	側壁		
					天井		
			材料	_	鉛ガラス, アクリル		
遮へ					【鉛ガラス】		
い体					(密度: 2.5g/cm <sup>3</sup> 以上)		
	遮へ い窓	主要寸法	厚さ	mm	(密度: 3.2g/cm <sup>3</sup> 以上)		
					(密度:5.1g/cm <sup>3</sup> 以上)		
					【アクリル】		
					(密度:1.1g/cm <sup>3</sup> 以上)		
			基数	基	6		
ライ・	ーンガ	<b>十</b> 西十)北	材料	_	SUS304		
11-		土安竹伝	底面厚さ	mm			
取付醟	訴			—	サービスエリア		
備考					コンクリートセルには以下の設備が附属する。		
					・天井ポート (セルNo.1, 2, 4)		
					・シールドドア (セルNo.1)		
					・背面遮へい扉(セルNo. 1~4)		
					・セル間遮へい扉(セルNo.4)		

(2) コンクリートセル (給排気弁)

名称	仕様			許容範囲の設定根拠
	内径寸法/許容範囲	mm	269.5/269.5+1	
コンクリートセル No. I 公与金	材料	_	SUS304	 JIS による寸法許容差
	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm	269.5/269.5+1	
コンクリートセル No.2	材料	-	SUS304	JIS による寸法許容差
	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm	269.5/269.5+1	
コンクリートセル No.3	材料	-	SUS304	JIS による寸法許容差
	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm	409/409+1.5	
コンクリートセル No.4	材料	_	SUS304	 JIS による寸法許容差
	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm		
コンクリートセル No. I 地写会	材料	_		
19F×()	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm		
コンクリートセル No.2	材料	_		
DF XLT	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm		
コンクリートセル No.3	材料	_		
19F×()	基数	基	2	
	内径寸法/許容範囲	mm		
コンクリートセル No.4     地写金	材料	_		
17FX(7)	基数	基	2	
備考	電源又は圧縮空気喪失	<b>ト時に閉</b>	動作とする。	

(3) 試料ピット

主要寸法	mm	
数	個	
備考	_	中心間距離は平面縦横距離

(4) 鉄セル

			主要材料	-	SUS304
インナー		主要寸法/	高さ	mm	1800 / 1800
ボックス		許容範囲	幅	mm	4760 / 4760
			奥行	mm	1700 / 1700
、中	皈休	<b>子亜</b> →汁	材料	_	SS400
巡	9位14	土安寸法	厚さ	mm	160 以上
	遮へ い窓		材料	_	鉛ガラス
( <del>/</del>		主要寸法	厚さ	mm	310 以上(密度: 5.1g/cm <sup>3</sup> 以上)
1/45			基数	基	3
基数				基	1
取付箇所				—	分析室
許容範囲の設定根拠				—	製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準
1					コンクリートセルNo.4と鉄セル,鉄セルとGB-No.1
焩ろ				_	はポートで接続

(5) グローブボックス

名称			GB-No.1	GB-No.2	GB-No. 3	GB-No. 4		
	高さ	mm	1000 / 1000	1000 / 1000	1500 / 1500	1000 / 1000		
◆1本小法/ 許容範囲	幅	mm	1000 / 1000	1000 / 1000	1300 / 1300	1000 / 1000		
	奥行	mm	2000 / 2000	2000 / 2000	2000 / 2000	2000 / 2000		
許容範囲の設定根拠		—	製造能力、製造実績を考慮したメーカ基準					
主要材料		—	SUS304					
基数		基	1	1	1	1		
取付箇所 -		—	分析室					
備考		—	鉄セルとGB-No.1はポートで接続					

(6) フード

吸引能力	面速 0.5	m/s以上 (1/2	開口状態)	
基数	4基			
取付箇所	分析室,	α • γ 測定室,	放射線測定室,	試薬調製室

## 2.48.2.1.2 換気空調設備

(1) セル・グローブボックス用排風機

セル	セル・グローブボックス用排風機A, B						
		種類	—	遠心式			
		容量	m <sup>3</sup> /h/基				
排	主要寸法/	縦	mm				
風	許容範囲	横	mm				
機		高さ	mm				
		基数	基	2(うち1基予備)			
	材料 -		_				
許容	容範囲の設定材	灵拠					
原	種類		_				
動	出力		kW				
機	個数 基			2(うち1基予備)			
取付箇所 — —				換気空調設備室(1)			

### (2) フード用排風機

フー	フード用排風機A, B							
	主要寸法	種類	_	遠心式				
		容量	m <sup>3</sup> /h/基					
排		縦	mm					
風		横	mm					
機		高さ	mm					
		基数	基	2(うち1基予備)				
	材料		—					
原	種類		_					
動	出力		kW					
機	個数		基	2(うち1基予備)				
取付箇所 一			_	換気空調設備室(1)				

### (3) 管理区域用排風機

管理	管理区域用排風機						
	<b>子再上</b> 法	種類	_	遠心式			
		容量	m <sup>3</sup> /h/基	58100			
排		縦	mm				
風	土安勺伝	横	mm				
機		高さ	mm				
		基数	基	2(うち1基予備)			
	材料		_				
原	種類		_				
動	出力		k₩				
機	個数		基				
取付箇所 一			—				

# (4) 管理区域用送風機

管理	管理区域用送風機						
		種類	—	遠心式			
		容量	m <sup>3</sup> /h/基				
送	<b>之王</b> 上注	縦	mm				
風	土安勺伝	横	mm				
機		高さ	mm				
		基数	基	2(うち1基予備)			
	材料		_				
原	種類		_				
動	出力		k₩				
機	個数		基	2(うち1基予備)			
取付箇所 一			_	換気空調設備室(3)			

## (5) セル・グローブボックス用排気フィルタユニット

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット A, B							
種類			—	高性能フィルタ2段 (JIS Z 4812)			
フィルタ			個				
挂住动卖	単体		%				
捕集効率	総合		%				
	高さ		mm				
主要寸法/	フィルタ	幅	mm				
許容範囲	ユニット	奥行	mm				
		厚さ	mm				
許容範囲の	設定根拠		—				
材料	ケーシング						
容量			m <sup>3</sup> /h/基				
基数			基	2 (うち1基予備)			
取付箇所			_	换気空調設備室(1)常設			

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット C, D							
種類				高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)			
フィルタ			個				
堵住出卖	単体		%				
捕朱効平	総合		%				
	高さ		mm				
主要寸法/	フィルタ	幅	mm				
許容範囲	ユニット	奥行	mm				
		厚さ	mm				
許容範囲の	設定根拠		—				
材料	材料 ケーシング						
容量			m <sup>3</sup> /h/基				
基数			基	2 (うち1基予備)			
取付箇所			_	换気空調設備室(1)常設			

### (6) フード用排気フィルタユニット

名称			フード用排気フィルタユニット A, B
種類			高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)
フィルタ 個		個	
堵焦劫索	単体	%	
佣朱劝华	総合	%	
	高さ	mm	
<b>十</b> 亜十汁	幅	mm	
土安门伝	奥行	mm	
	厚さ	mm	
材料 ケーシング		_	
容量		m <sup>3</sup> /h/基	
基数基基		基	2(うち1基予備機)
取付箇所 -		_	換気空調設備室(1)常設

### (7) 管理区域用排気フィルタユニット

名称			管理区域用排気フィルタユニット
種類			高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)
フィルタ 個		個	
堵焦热索	単体	%	
佣朱劝华	総合	%	
	高さ	mm	
<b>子亜</b> 十汁	幅	mm	
土安门伝	奥行	mm	
	厚さ	mm	
材料 ケーシング		_	
容量    n		m <sup>3</sup> /h/基	
基数基基		基	8(うち1基予備機)
取付箇所 一		_	換気空調設備室(1)常設

### (8) コンクリートセル用給気フィルタユニット

名称				コンクリートセル用給気フィルタユニット A, B
種類				高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)
フィルタ			個	1
捕集効率	単体		%	99.97以上(0.15µm粒子に対して)
		高さ	mm	775 / 775±5
主要寸法/	フィルタ	幅	mm	700 / 700±5
許容範囲	ユニット	奥行	mm	850 / 850±5
		厚さ	mm	3. 0
許容範囲の	設定根拠		_	製造能力,製造実績を考慮したメーカ基準
材料	ケーシング		_	SUS304
容量			m <sup>3</sup> /h/基	3000
基数			基	2
取付箇所				サービスエリア(2) 常設
## (9) 鉄セル用給気フィルタユニット

名称				鉄セル用給気フィルタユニット A, B
種類				高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)
フィルタ			個	1
捕集効率	単体		%	99.97以上(0.15µm粒子に対して)
		高さ	mm	510 / 510
主要寸法/	フィルタ	幅	mm	370 / 370
許容範囲	ユニット	奥行	mm	300 / 300
		厚さ	mm	3. 0
許容範囲の設定根拠			—	製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準
材料	ケーシング		—	SUS304
容量 m <sup>3</sup> /			m <sup>3</sup> /h/基	100
基数基基			基	2(うち1基予備)
取付箇所			_	分析室 常設

名称				鉄セル用給気フィルタユニット C, D	
種類				高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)	
フィルタ 個				1	
捕集効率	単体		%	99.97以上(0.15µm粒子に対して)	
		高さ	mm	410 / 410	
主要寸法/	フィルタ	幅	mm	230 / 230	
許容範囲	ユニット	奥行	mm	300 / 300	
		厚さ	mm	3.0	
許容範囲の	設定根拠		_	製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準	
材料	ケーシング		—	SUS304	
容量 m <sup>3</sup> /h/基			m <sup>3</sup> /h/基	46	
基数基基				2(うち1基予備)	
取付箇所			_	分析室 常設	

## (10) グローブボックス用給気フィルタユニット

名称				グローブボックス用給気フィルタユニット A~F		
種類				高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)		
フィルタ			個	1		
捕集効率	単体		%	99.97以上(0.15µm粒子に対して)		
		高さ	mm	410 / 410		
主要寸法/	フィルタ	幅	mm	230 / 230		
許容範囲	ユニット	奥行	mm	300 / 300		
		厚さ	mm	3. 0		
許容範囲の	設定根拠		_	製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準		
材料	ケーシング		_	SUS304		
容量			m <sup>3</sup> /h/基	20		
基数 基			基	6*		
取付箇所			_	分析室 常設		

\*: グローブボックスNo.-1・2・4 に各2基設置(うち1基予備)

名称				グローブボックス用給気フィルタユニット G, H
種類				高性能フィルタ1段 (JIS Z 4812)
フィルタ 個			個	1
捕集効率	単体		%	99.97以上 (0.15µm粒子に対して)
		高さ	mm	410 / 410
主要寸法/	フィルタ	幅	mm	230 / 230
許容範囲	ユニット	奥行	mm	300 / 300
		厚さ	mm	3.0
許容範囲の	設定根拠		—	製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準
材料	オ料 ケーシング		—	SUS304
容量 m <sup>3</sup> /h/基			m <sup>3</sup> /h/基	39
基数基基			基	2 (うち1基予備)
取付箇所			_	分析室 常設

(11) 主要排気管\*

名称		仕様	
	外径/厚さ (許容範囲)	mm	
コンクリートセル排気口から	材料	_	
が気はほよく	最高使用圧力	kPa	6.0
	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	
斜み九地与口みと排与口袋よ	外径/厚さ (許容範囲)	mm	$165. 2/5.0$ $(165. 2 \pm 1\% / 5.0 \pm 12.5\%)$ $216. 3/6.5$ $(216. 3 \pm 1\% / 6.5 \pm 12.5\%)$ $165. 2/3.4$ $(165. 2 \pm 1\% / 3.4 \pm 0.5)$ $216. 3/4.0$ $(216. 3 \pm 1\% / 4.0 \pm 12.5\%)$
	材料	_	SUS304TP
	最高使用圧力	kPa	1.0
	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	JISによる材料公差
	外径/厚さ (許容範囲)	mm	114. $3/4.0$ (114. $3\pm1\%$ / 4. $0\pm12.5\%$ ) 165. $2/5.0$ (165. $2\pm1\%$ / 5. $0\pm12.5\%$ ) 114. $3/3.0$ (114. $3\pm1\%$ / 3. $0\pm0.5$ ) 165. $2/3.4$ (165. $2\pm1\%$ / 3. $4\pm0.5$ )
ジェージホラジハが (1)/5 排気母管すで	材料	—	SUS304TP
	最高使用圧力	kPa	1.0
	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	JISによる材料公差
排气母签	外径/厚さ (許容範囲)	mm	
	材料	_	
	最高使用圧力	kPa	6.0
	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	

名称			仕様
	外径/厚さ (許容範囲)	mm	
排気母官からセル・クロークホ	材料	—	
ツクへ用俳気ノイルタユーツ	最高使用圧力	kPa	6.0
ГЛІЗС	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	
セル・グローブボックス用排気	寸法/厚さ (許容範囲)	mm	
ノイルタユニット出口からて	材料	—	
ル・クローノホックス用排風機	最高使用圧力	kPa	4.0
ЛПТС	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	

\*:コンクリートセル,鉄セル及びグローブボックスの排気口からセル・グローブボックス用排風機入口

まで

(12) 主要給気管\*

名称		仕様	
	かな/同さ		267. 4/4. 0 (267. $4\pm1\%$ / 4. $0\pm12.5\%$ )
	21年(1)年で	mm	318.5/4.5 (318.5±1% / 4.5±12.5%)
コンクリートセル用給気フィ	(計谷範囲)		406. 4/5. 0 (406. $4\pm1\%$ / 5. $0\pm12$ . 5%)
ルタユニットからコンクリー	材料	_	SUS304TP
トセル給気口まで	最高使用圧力	kPa	0.5
	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	JISによる材料公差
	外径/厚さ		165.2/5.0 (165.2 $\pm$ 1% / 5.0 $\pm$ 12.5%)
	(許容範囲)	mm	216.3/6.5 (216.3 $\pm$ 1% / 6.5 $\pm$ 12.5%)
鉄セル用給気フィルタユニッ	材料	—	SUS304TP
トから鉄セル給気口まで	最高使用圧力	kPa	1.0
	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	JISによる材料公差
	外径/厚さ		
ガー、ゴボーカマ田外ケマー、	(許容範囲)	mm	$89.1/4.0  (89.1 \pm 1\% / 4.0 \pm 12.5\%)$
クローノホックス用紹気ノイ	材料	—	SUS304TP
ルクユーツトからクローノホ	最高使用圧力	kPa	1.0
ツク 不和 刈口 よ С	最高使用温度	°C	60
	許容範囲の設定	根拠	JISによる材料公差

\*:コンクリートセル,鉄セル及びグローブボックスの各給気フィルタユニットからコンクリートセル, 鉄セル及びグローブボックスの各給気口まで

#### 2.48.2.1.3 固体廃棄物払出準備設備

(1) 固体廃棄物払出準備室

部屋数	1 部屋
廃棄物容量	17m <sup>3</sup> (払出前収納容器*117個相当)
	*1:表面線量率 0.1mSv/h 未満とする。
廃棄物の配置	廃棄物は壁から 200mm 以上離した位置に配置することとし、部屋の北側及
	び東側に配置する条件は以下のとおりとする。
	北側:東西方向 3500mm 以内,南北方向 1100mm 以内,高さ 3000mm 以内
	(9m <sup>3</sup> (払出前収納容器9個相当))
	東側:東西方向 1100mm 以内,南北方向*²9500mm 以内,高さ 1000mm 以内
	(8m <sup>3</sup> (払出前収納容器8個相当))

# 2.48.2.1.4 液体廃棄物一時貯留設備

(1) 分析廃液受槽

名称			分析廃液受槽 A, B		
最高使用圧力 MPa		MPa	静水頭		
最高使用温度		°C	60		
<b>子亜十</b> 汁 /	高さ(外寸)	mm	2330 / 2330		
土安 \	胴径(内寸)	mm	1500 / 1500		
計谷範囲	厚さ	mm	$6 / 6 \pm 1.4$		
許容範囲の設定根拠			高さ・胴径:製造能力,製造実績を考慮したメーカ基準		
		_	厚さ:JIS による材料公差		
材料 -		_	SUS316L		
容量 m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	3		
基数基		基	2		
取付箇所		_	液体廃棄物一時貯留室		

## (2) 分析廃液移送ポンプ

名称				分析廃液移送ポンプ
	種類			遠心式
	全揚程(払	全揚程(払出時)		16
	最高使用压	最高使用圧力		0. 4
	最高使用温	腹	°C	60
		吸込口径	mm	42.6
キンプ		吐出口径	mm	28
ホンノ	主要寸法	縦	mm	190
		横	mm	220
		高さ	mm	360
	材料(ケー	材料(ケーシング)		SCS16
	容量		m³/h	3
	基数		基	1
	種類			誘導電動機
原動機	出力	出力 kW		0.75
	基数 基		基	1
取付箇月	听		_	液体廃棄物一時貯留室

## (3) 分析廃液回収ポンプ

名称				分析廃液回収ポンプ
	種類			遠心式
	全揚程(払	ム出時)	m	17
	最高使用日	最高使用圧力		0. 4
	最高使用温	腹	°C	60
		吸込口径	mm	42.6
キンノマ		吐出口径	mm	28
ハンノ	主要寸法	縦	mm	250
		横	mm	350
		高さ	mm	530
	材料 (ケーシング)		—	SCS16
	容量,		m³/h	3
	基数		基	1
	種類			誘導電動機
原動機	出力	出力 k		1.1
	基数		基	1
取付箇所			—	液体廃棄物一時貯留室

# (4) 塩酸含有廃液保管ラック

名称			塩酸含有廃液保管ラック
保管容量」			0.07
	縦	mm	1450 / 1450
主要寸法/許容範囲	横	mm	350 / 350
	高さ	mm	150 / 150
	厚さ	mm	$3 / 3 \pm 0.4$
まの炊田の乳ウ相加			縦, 横, 高さ:製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準
計谷範囲の設定低拠			厚さ: JIS による材料公差
基数 基			1
取付箇所		_	液体廃棄物一時貯留室

### (5) 有機廃液保管ラック

名称			有機廃液保管ラック
保管容量 m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	0. 03
	縦	mm	700 / 700
<b>子雨</b>	横	mm	350 / 350
土安 \ (広/ 計谷 範囲	高さ	mm	150 / 150
	厚さ	mm	3 / 3±0.4
その教団のもつ			縦, 横, 高さ:製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準
计谷电田 切 起 化 恢 她			厚さ: JIS による材料公差
基数		基	1
取付箇所		_	液体廃棄物一時貯留室

### (6) 設備管理廃液受槽

名称			設備管理廃液受槽 A, B
最高使用圧力 MPa		MPa	静水頭
最高使用温度	Hz	°C	60
高さ(外寸)		mm	2960 / 2960
土安 \ 伝/	胴径(内寸)	mm	2000 / 2000
計谷範囲	厚さ	mm	$6 / 6 \pm 1.4$
新安然田の乳ウ担加		_	高さ・胴径:製造能力, 製造実績を考慮したメーカ基準
計谷範囲の設定根拠 -			厚さ:JIS による材料公差
材料		-	SUS304
容量 m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	7
基数基		基	2
取付箇所 一			液体廃棄物一時貯留室

#### (7) 設備管理廃液移送ポンプ

名称			設備管理廃液移送ポンプ	
	種類			遠心式
	全揚程(払出時)		m	21
	最高使用日	E力	MPa	0.5
	最高使用温	建度	°C	60
		吸込口径	mm	42.6
		吐出口径	mm	28
ポンプ	主要寸法	縦	mm	250
		横	mm	420
		高さ	mm	435
	材料(ケー	-シング)	-	SCS13
	容量		m³/h	7
	基数		基	1
	種類			誘導電動機
原動機	出力	出力 kW		1.5
	基数		基	1
取付箇所			_	液体廃棄物一時貯留室

## (8) 設備管理廃液回収ポンプ

名称			設備管理廃液回収ポンプ	
	種類	種類		遠心式
	全揚程(払出時)		m	16
	最高使用日	三力	MPa	0.4
	最高使用温	建度	°C	60
		吸込口径	mm	42.6
+22,-2		吐出口径	mm	28
ホンノ	主要寸法	縦	mm	250
		横	mm	350
		高さ	mm	530
	材料 (ケーシング)		—	SCS13
	容量		m³/h	3
	基数		基	1
	種類			誘導電動機
原動機	出力		k₩	1.1
	基数		基	1
取付箇所			—	液体廃棄物一時貯留室

(9) 主要配管

名称	仕様			
	呼び径/厚さ(許容範囲)	mm	48.6/3.0 (48.6 $\pm$ 0.5 / 3.0 $\pm$ 0.5)	
分析廃液受槽出口から分析廃液	材料	_	SUS316L	
移送ポンプ又は回収ポンプ入口	最高使用圧力	MPa	0. 4	
まで (鋼管)	最高使用温度		60	
	許容範囲の設定根拠		JIS による材料公差	
			34. 0/3. 0 (34. 0±0. 5 / 3. 0±0. 5)	
	呼び径/厚さ(許容範囲)	mm	48.6/3.0 (48.6 $\pm$ 0.5 / 3.0 $\pm$ 0.5)	
分析廃液移送ポンプ又は回収ポ			60.5/3.5 (60.5 $\pm$ 1 % / 3.5 $\pm$ 0.5)	
ンプ出口から分析廃液払出口ま	材料	—	SUS316L	
で(鋼管)	最高使用圧力	MPa	0. 4	
	最高使用温度	°C	60	
	許容範囲の設定根拠		JIS による材料公差	
	■11次/回く(盐密筎囲)	mm	34. 0/3. 0 (34. 0±0. 5 / 3. 0±0. 5)	
設備答理成海系構用ロットが設備	町011年/月その(町谷範四)	111111	$60.5/3.5$ ( $60.5\pm1\%/3.5\pm0.5$ )	
成 備 自 生 焼 似 支 憎 山 日 か ら 政 備 答 理 应 演 教 送 ポ ン プ フ け 同 収 ポ	材料		SUS304	
	最高使用圧力	MPa	0. 5	
	最高使用温度		60	
	許容範囲の設定根拠		JIS による材料公差	
			34. 0/3. 0 (34. 0±0. 5 / 3. 0±0. 5)	
	呼び径/厚さ(許容範囲)	mm	48.6/3.0 (48.6 $\pm$ 0.5 / 3.0 $\pm$ 0.5)	
設備管理廃液移送ポンプ又は回			$60.5/3.5$ ( $60.5\pm1\%/3.5\pm0.5$ )	
収ポンプ出口から設備管理廃液	材料	—	SUS304	
払出口まで (鋼管)	最高使用圧力	MPa	0.5	
	最高使用温度		60	
	許容範囲の設定根拠		JIS による材料公差	

(10) 漏えいの拡大を防止するための堰

名称		液体廃棄物一時貯留室 漏えい防止堰
	「山山を	(1) 分析廃液受槽側:400 mm 以上
<b>之西</b> 上沙 /	地向で	(2) 設備管理廃液受槽側:600 mm以上
土安 寸 伝/	堰容積	(1) 分析廃液受槽側:6.1m <sup>3</sup> 以上
计谷軋田	(想定する最大の漏えい量)	(2) 設備管理廃液受槽側:14m <sup>3</sup> 以上
	床・壁の塗装	床面及び床面から堰高さ以上までの壁面
++水]	堰	鉄筋コンクリート
11 11	床・壁の塗装	エポキシ樹脂

### (11) 漏えい検出装置及び警報装置

名称	漏えい検出装置	警報装置
検出器の種類	電極式	_
取付箇所	液体廃棄物一時貯留室	液体廃棄物一時貯留設備電気品室

# 2.48.2.1.5 放射線管理設備

(1) モニタリング設備

名称	検出器の種類	測定範囲	取付箇所
			換気空調設備室(1)
がフレエーク	シンチレーション	$10^{-1} \sim 10^4  \mathrm{s}^{-1}$	合計2チャンネル
ダストモーダ			(監視・記録は放射線監視室)
			換気空調設備室(1)
排気口ガスモニタ	シンチレーション	$10^{-1} \sim 10^4  \mathrm{s}^{-1}$	合計2チャンネル
			(監視・記録は放射線監視室)

(2) エリアモニタ等

名称	検出器の種類	測定範囲	取付箇所
			換気空調設備室(1),液体廃棄物
			一時貯留室, 固体廃棄物払出準
γ線エリアモニタ	半導体検出器	$10^{-1}$ $\sim 10^4 \ \mu \ Sv/h$	備室,分析室,オペレーションエ
			リア, サービスエリア (1), サー
			ビスエリア(2)
中世ス領ェリアエーク	3II。 <u></u> 11. 北粉焙炒山兕	$10^{-2}$ $10^{3}$ Sr /h	オペレーションエリア,サービ
中性丁禄エリノモーク	ne司数官使山岙	測定範囲 $10^{-1}\sim 10^4 \ \mu \text{Sv/h}$ $10^{-2}\sim 10^3 \ \mu \text{Sv/h}$ $10^{-1}\sim 10^4 \ \text{s}^{-1}$ $10^{-1}\sim 10^4 \ \text{s}^{-1}$	スエリア (1)
安内 - / 0 須 ガフトエータ	SULAL SURV	$10^{-1}$ $10^{4}$ $c^{-1}$	固体廃棄物払出準備室,分析室,
至りα/β禄クストモーク		$10^{-10^{-1}}$	サービスエリア (1)
室内β線ダストモニタ	半導体検出器	$10^{-1} \sim 10^4  \mathrm{s}^{-1}$	液体廃棄物一時貯留室

# 2.48.2.1.6 非常用電源設備

(1) ディーゼル発電機

容量	1000	kVA/基
電圧	6.6	kV
基数	1基	

2.48.2.1.7 天井クレーン

(1) 天井クレーン

型式	天井クレーン
基数	1基
定格荷重	20t

#### 2.48.2.1.8 遮へい

(1) 遮へい

種類			必也十分	++*
線源部屋	隣接部屋	惑べい字 (mm)	行却力法	朴 朴 
	北壁(地下1階) 換気空調設備室(2)	595		
	西壁(地下1階) 換気空調設備室(1)	995		
固体廃棄物 払出準備室	西壁(地下1階) 測定機器室	1295		
	西壁(地下1階) MSM保守/保管室	995		
	天井(1階) ローディングドック	495		
液体廃棄物 一時貯留室	天井(1階) オペレーションエリア	495		
	北壁(地下1階) 換気空調設備室(1)	995		
	東壁(地下1階) 固体廃棄物払出準備室	1295	自然冷却	普通コンクリート (密度2_1g/cm <sup>3</sup> 以上)
測定機器室	南壁(地下1階) MSM保守/保管室	995		
	西壁(地下1階) 液体廃棄物一時貯留設備 電気品室	995		
	天井(1階) 換気空調設備室(1)	845		
	北壁(地下1階) 換気空調設備室(1)	995		
測定機器室	東壁(地下1階) 固体廃棄物払出準備室	1295		
(中間階高さ)	南壁(地下1階) MSM保守/保管室	995		
	西壁(地下1階) 換気空調設備室(1)	895		

種類				L L dat				
線源部屋	隣接部屋	遮へい厚 (mm)	冷却方法	材料				
	北壁(1階)							
	サービスエリア(1)							
	東壁(1階)							
	ローディングドック							
コンクリートセル	南壁(1階)		-					
No. 1	オペレーションエリア							
	天井(2階)							
	サービスエリア(2)		-					
	床(地下1階中間階)							
	測定機器室		-					
	サービスエリア(1)							
コンクリートセル								
			-					
No. 2	大井(4陌)   サービスエリア(9)							
	<u> </u>		4					
	热气空調設備室(1)							
			-					
	サービスエリア(1)		1. 65.56 1.8	普通コンクリート				
	南壁(1階)		自然冷却	(密度2 1g/cm <sup>3</sup> 以上)				
コンクリートセル	オペレーションエリア							
No. 3	天井 (2階)							
	サービスエリア(2)							
	床(地下1階中間階)							
	換気空調設備室(1)							
	北壁 (1階)							
	サービスエリア(1)		-					
	南壁(1階)							
コンクリートナル	オペレーションエリア		-					
No. 4								
	大井 (2階)							
	サービスエリア(2)		-					
	场(地下IP自于间陷) 扬气空調設備室(1)							
	鉄ヤル床(地下1階)							
分析室	換気空調設備室(1)	495						
المراجع المراجع	東壁(1階)							
α • γ 測定室	電気設備室(1)	245						

(2) 補助遮へい

種類		遮へい厚 (mm)	冷却方法	材料
+uh T 1 1/1±	建屋外壁(北,東,南,西側)			
地下顶	階段外壁(東,南,西側)			
	建屋外壁(北,東,南,西側)			
1 階	階段前室外壁(東,南,西側)			
	階段外壁(東,西側)			
	階段外壁(南側)			
	分析室前室(北,南,西側)			
	建屋外壁(北,南側)		白妹必却	普通コンクリート
	建屋外壁(東,西側)			(密度 2.1g/cm <sup>3</sup> 以上)
	階段前室(東側)			
	階段前室(南,西側)			
2 階	階段外壁(南側)			
	階段外壁(西側)			
ļ	屋上床(北,南側)			
	屋上床 (西側の一部)		]	
	屋上床(サービスエリア上部)			

- 2.48.3 添付資料
  - 添付資料-1 第2棟の設置について
  - 添付資料-2 第2棟の図面等
    - 別添 2-1 全体概要図
    - 別添 2-2 機器配置図
    - 別添 2-3 機器構造図
    - 別添 2-4 燃料デブリ等フロー図
    - 別添 2-5 放射性廃棄物フロー図
    - 別添 2-6 換気空調設備概略系統図
    - 別添 2-7 液体廃棄物一時貯留設備概略系統図
    - 別添 2-8 主要分析機器一覧表
    - 別添 2-9 放射線を監視する設備の配置図
  - 添付資料-3 第2棟の具体的な安全確保策等
    - 別添 3-1 セル等の放射性物質の閉じ込めについて
    - 別添 3-2 施設外への漏えい防止能力について
    - 別添 3-3 液体廃棄物一時貯留設備及び換気空調設備における適切な材料の使用について
    - 別添 3-4 液体廃棄物一時貯留設備に関する警報について
    - 別添 3-5 遮へいについて
    - 別添 3-6 臨界防止について
    - 別添 3-7 取り扱う燃料デブリ等,標準試料の量について
    - 別添 3-8 火災防護に関する説明書及び消火設備の取付箇所について
    - 別添 3-9 安全避難通路に関する説明書及び安全避難通路について
    - 別添 3-10 非常用照明に関する説明書及び取付箇所について
  - 添付資料-4 第2棟の構造強度及び耐震性について
    - 別添 4-1 耐震クラスの設定について
    - 別添 4-2 建屋の構造強度及び耐震性に関する検討結果
    - 別添 4-3 設備の構造強度に関する検討結果
    - 別添 4-4 設備の耐震性に関する検討結果
    - 別添 4-5 建屋及び設備に対する波及的影響
  - 添付資料-5 第2棟に係る確認事項

#### 1. 工事概要

発電所で発生する燃料デブリ等の性状を把握することにより、その安全な取り出し等の作業の推進に 資する情報を取得するための分析・試験を行うことを目的とし、第2棟を建設する。

### 2. 工程

年		令和4年									令和5年													
月	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
準備工事・建設工事																								
運用																								

年		令和6年										令和7年												
月	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
準備工事・建設工事																								
運用																								

年		令和8年										令和9年												
月	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
準備工事・建設工事																								
運用																								

第2棟の図面等

- 別添 2-1 全体概要図
- 別添 2-2 機器配置図
- 別添 2-3 機器構造図
- 別添 2-4 燃料デブリ等フロー図
- 別添 2-5 放射性廃棄物フロー図
- 別添 2-6 換気空調設備概略系統図
- 別添 2-7 液体廃棄物一時貯留設備概略系統図
- 別添 2-8 主要分析機器一覧表
- 別添 2-9 放射線を監視する設備の配置図

## 全体概要図

第2棟の全体概要図を以下に示す。



第2棟の全体概要図

機器配置図

第2棟の機器配置図を以下に示す。







ſ

١









第2棟の機器配置図 屋上階

#### 機器構造図

#### 第2棟に関する機器構造図を以下に示す。



セル間遮へい扉	

シールドドア		

天井ポート		

輸送容器接続時の基礎ボルト	
(トップローディングキャスク接続時)	


























(単位:mm)



# Ⅲ-2-48-添 2-24





第2棟の燃料デブリ等フロー図を以下に示す。



第2棟の放射性廃棄物フロー図を以下に示す。



第2棟の放射性廃棄物フロー図



換気空調設備概略系統図

第2棟の換気空調設備概略系統図を以下に示す。

# 液体廃棄物一時貯留設備概略系統図

第2棟の液体廃棄物一時貯留設備概略系統図を以下に示す。



第2棟の液体廃棄物一時貯留設備概略系統図

# 主要分析機器一覧表

第2棟の主要分析機器一覧表を以下に示す。

第2棟の主要分析機器一覧表

分析機器	数量
蛍光X線分析装置 (XRF)	
光学顕微鏡	
硬さ試験機	
電子線マイクロアナライザ	
ガスクロマトグラフ	
イオンクロマトグラフ	. <del>- 1</del> -
高周波誘導結合プラズマ質量分析装置	
高周波誘導結合プラズマ発光分光分析装置	
アルファ線スペクトロメータ	
ガンマ線スペクトロメータ	
液体シンチレーションカウンタ	
ガスフローカウンタ等	

第2棟の放射線を監視する設備の配置図 地下1階

奚-1

放射線を監視する設備の配置図

第2棟の放射線を監視する設備の配置図を以下に示す。





#### 第2棟の具体的な安全確保策等

1. 「Ⅱ. 設計,設備について措置を講ずべき事項」に係る安全確保策等

第2棟は、燃料デブリ等の放射性物質を取り扱うことから、措置を講ずべき事項等に関連する規制基準を満たすために、必要な対策を講ずる。特に、放射性物質の漏えい発生防止、漏えい検知・漏えい拡大防止、運転員操作に対する設計上の考慮等について具体的な安全確保策を定め、実施する。

1.1 電源の確保

第2棟 電源の確保

第2棟は、近傍のメタルクラッド開閉装置(以下「所内共通 M/C」という。)から、本線・予備線の2系 統で高圧受電し、万一、外部電源が喪失した場合でも、第2棟に設置する非常用電源設備から必要な設備 に給電できる設計とする。

(2) 第2棟 電気系統設備(高圧側)の保護

所内高圧母線は,所内共通 M/C で連系し,特定原子力施設へ電力を振り分ける。第2棟に関連する電 気系統の設備故障により発生する短絡若しくは地絡又は母線の低電圧若しくは過電流に対し,保護継電 器により検知できる設計としており,検知した場合には,保護継電器からの信号により,遮断器等におい て故障箇所を離隔することで,故障による影響を局所化し,他の電気系統の安全性への影響を限定できる 設計とする。

(3) 第2棟 電気系統設備(低圧側)の保護

低圧側に接続されるファンやポンプ等の負荷については,過負荷や短絡による異常な過電流を検知し, 配線用遮断器 (MCCB) 又は漏電遮断器 (ELCB) に備わる引き外し機能を用いて電路を遮断することにより, 他の設備への影響を限定できる設計とする。

(4) 第2棟 電気系統を構成する個々の機器の信頼性

電気系統を構成する電線,母線,変圧器,その他関連する機器として,配線用遮断器(MCCB),漏電遮断器(ELCB),保護継電器,非常用電源設備(内燃機関,発電機)等は,電気学会電気規格調査会にて定められた規格(JEC)又は日本産業規格(JIS)等で定められた適切な仕様の機器を選定し,信頼性の高い設計とする。

(5) 第2棟 雷サージ対策

第2棟に設置する電気系統設備の雷サージ保護は、ボーリング接地極を用いて接地抵抗の低減を行う 設計とする。 (6) 第2棟 外部電源喪失時における給電切替について

第2棟に給電する外部電源は、大熊線3号,4号及び東電原子力線から給電する設計としている。通常時、発電所は、大熊線3号及び4号から給電しており、片方が電源喪失しても、もう片方からの電源供給が継続される設計としている。また、大熊線3号及び4号が両方電源喪失した場合は、東電原子力線への切替を手動で行う計画としている。外部電源喪失時には、第2棟の受変電設備にて低電圧を検知し、第2棟の非常用電源設備が自動起動して第2棟の主要な負荷に給電する設計とする。

なお,東電原子力線の系統から給電する際は,第2棟の非常用電源設備からの給電を停止する設計と する。

(7) 外部電源喪失時における第2棟の電源の確保

非常用電源設備として屋外ディーゼル発電機(1000kVA×1台)を設け,外部電源の喪失が発生した際, 自動起動して第2棟の保安上必要とされる負荷に168時間連続で電力を供給するために,十分な燃料容 量を有する設計とする。

a. 非常用電源設備及びその付属設備の信頼性

(a) 非常用電源設備の配置

第2棟の非常用電源設備は第2棟北側に配置し、外部電源喪失時に、監視設備や安全機能を確保 するために必要となる負荷を非常用電源設備に接続する。

- (b) 容量について
  - i)非常用電源設備

屋外ディーゼル発電機

- 台数 :1台
- 容量 :1000kVA
- 電圧 : 6.6kV
- 力率 :0.8
- 周波数:50Hz
- ii)非常用電源設備に接続する主な負荷

外部電源が喪失した場合に,第2棟の設備を安全に停止するために必要な負荷と業務上必要と される負荷を非常用電源設備に接続する。

(c) 燃料貯蔵設備

屋外ディーゼル発電機は,第2棟の設備を安全に停止するために必要な負荷と業務上必要とされ る負荷に必要な容量を有しており,燃料は地下タンクから燃料移送ポンプにて,屋外ディーゼル発電 機へ供給される。

地下タンクは、168時間連続運転できる容量とする。

地下タンク

- 形状:横型円筒形
- 基数 :1基
- 容量 : 50kL
- 使用燃料 :A 重油

- 1.2 放射性固体廃棄物の処理・保管・管理
- (1) 第2棟固体廃棄物を一時的に保管するための施設の構造及び設備
  - a. 構造及び設備

第2棟固体廃棄物を保管・管理するための施設は、コンクリートセル及び試料ピットの一時保管エ リア(以下「一時保管エリア」という。)並びに第2棟地下1階に設置する固体廃棄物払出準備室で構 成する。また、固体廃棄物払出準備室には、固体廃棄物払出準備設備を設置する。

第2棟固体廃棄物は、分別を行った後、所定の容器に収納する。低線量の第2棟固体廃棄物及び遮 へい措置を施し表面線量率を低減化した高線量の第2棟固体廃棄物(以下「線量低減化第2棟固体廃 棄物」という。)は固体廃棄物払出準備室、高線量の第2棟固体廃棄物は一時保管エリアにおいて一時 的に保管し、発電所内の固体廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)又は燃料デブリ等を含む分析済試料は燃 料デブリ等を保管する施設(以下「燃料デブリ保管施設」という。)へ搬出する。

試料ピットで一時的に保管する場合は,燃料デブリ等又は高線量の第2棟固体廃棄物を保管する際 に使用する金属製容器(以下「保管容器」という。)を区別する等の管理を行うことにより,燃料デブ リ等と混在しないよう管理する。高線量の第2棟固体廃棄物には,除染資材,イオン交換樹脂等が含ま れているため,これらを保管する際には,ビニール袋等に収納することにより保管容器の腐食を防止す る。また,ビニール袋等が酸やアルカリにより破損しないように材質等を考慮する。

b. 第2棟固体廃棄物の保管容器

(a) 高線量の第2棟固体廃棄物関係

i)保管容器

試料ピットで燃料デブリ等又は高線量の第2棟固体廃棄物を保管する際に使用する耐火性の金 属製容器。

なお、保管容器については、制動放射が発生しにくい材質のものを使用する。

ii) 収納容器(高線量用)

高線量の第2棟固体廃棄物を一時的に保管する際に使用する耐火性の金属製収納容器。

なお、収納容器については、制動放射が発生しにくい材質のものを使用する。

ⅲ)移送容器

高線量の第2棟固体廃棄物をセル内移動及び搬出する際に使用するポリエチレン容器。

iv) 遮へい容器

放射線を遮へいするための金属製容器。

v)輸送容器

燃料デブリ等又は高線量の第2棟固体廃棄物を輸送する際に使用する容器。輸送容器は別途申請 する。

vi) 収納容器(輸送用)

試料及び高線量の第2棟固体廃棄物を輸送する際に使用する金属製容器。

vii)気密容器

容器内部を気密にすることができる容器。

- (b) 低線量の第2棟固体廃棄物関係
  - i) 払出前収納容器

固体廃棄物払出準備室に設置する耐火性の金属製容器。

なお,払出前収納容器については,制動放射が発生しにくい材質のものを使用する。また,払 出前収納容器を積み重ねる際はフォークリフト等を用い、廃棄物の高さが3000mmを超えないよう にする。

ii) 収納容器(低線量用)

低線量の第2棟固体廃棄物を収納する際に使用する容器(ビニール袋)。

iii) 金属容器

収納容器(低線量用)を収納する耐火性の金属製容器。

iv) 収納容器(輸送用)

試料及び低線量の第2棟固体廃棄物を輸送する際に使用する金属製容器。

v) 気密容器

容器内部を気密にすることができる容器。

c. 第2棟固体廃棄物の保管能力

固体廃棄物払出準備室及び一時保管エリアでの保管容量を確保できるように,発電所内の固体廃棄 物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。高線量の第2棟固体廃棄物の一時保管最大容量は1.2m<sup>3</sup>,低線 量の第2棟固体廃棄物の一時保管最大容量は17m<sup>3</sup>とする。また,搬出先施設では,第2棟の運用に支 障が生じないよう,保管容量を継続的に確保する。

(2) 第2棟固体廃棄物の分類

第2棟固体廃棄物は、可燃性、難燃性及び不燃性の雑固体であり、その中には線量率の高いものや燃料 デブリ等が付着したものも含まれることから、以下のとおり分類して管理する。

第2棟固体廃棄物の分類の仕方については,第2棟運用開始後に燃料デブリ等の分析を進めていく中で,第2棟固体廃棄物の構成核種等を考慮した管理方法の検討を進める。管理方法を変更する場合には, 必要に応じて実施計画変更の要否等も含めて検討する。

なお,現在検討している第2棟固体廃棄物の構成核種等を考慮した管理方法としては,燃料デブリ等 が搬入された後,燃料デブリ等の分析から主要核種の組成比を求め,その後発生した廃棄物の表面線量よ り放射能量を求めるものである。

a. 高線量の第2棟固体廃棄物

高線量の第2棟固体廃棄物は、セル等で発生する第2棟固体廃棄物のうち、線量率が1mSv/h以上の ものとする。第2棟固体廃棄物のうち、燃料デブリが含まれているもの(付着等により分離できないも の)は、分析済試料として線量率の高低に関わらず高線量の第2棟固体廃棄物として管理し、臨界管理 の観点から核燃料物質として質量管理を行う。また、燃料デブリが含まれているもの(付着等により分 離できないもの)は、固体廃棄物払出準備室では一時的に保管しないこととする。第2棟へ受け入れた 燃料デブリの重量と第2棟から搬出する燃料デブリの重量を測定し、その差分が「高線量の第2棟固 体廃棄物」の中に存在するものとして管理する。 b. 低線量の第2棟固体廃棄物

低線量の第2棟固体廃棄物は,第2棟固体廃棄物のうち,線量率が1mSv/h 未満のものとする。低線 量の第2棟固体廃棄物は,可燃物3種類(紙・ウエス類,プラスチック・ポリ・ビニール類(塩化ビニ ール類を除く。),その他),難燃物2種類(ゴム類,その他),不燃物3種類(金属ガラ,塩化ビニール 類(PVC バッグ等),その他)の8種類に分類する。

c. α核種を含む第2棟固体廃棄物

高線量の第2棟固体廃棄物及び低線量の第2棟固体廃棄物のうち、α核種を含むもの(燃料デブリ を含む高線量の第2棟固体廃棄物を除く。)は、βγ核種のみが含まれる第2棟固体廃棄物と区分けし て管理する。

(3) 第2棟固体廃棄物の保管・管理

第2棟固体廃棄物は閉じ込め、遮へい及び臨界を考慮した状態で管理する。

なお,原則として第2棟に燃料デブリ等として搬入したもののうち,分析作業に使用しなかった燃料 デブリ等の残試料,その破片等のように臨界管理等が必要なものは,廃棄物ではなく試料として燃料デブ リ保管施設に搬出する。

a. 高線量の第2棟固体廃棄物

高線量の第2棟固体廃棄物は,第2棟内の一時保管エリアに一時的に保管する。又は,遮へい容器 に収納して固体廃棄物払出準備室で一時的に保管し,その後発電所内の固体廃棄物貯蔵庫(増設分を含 む。)へ搬出する。

なお, 試料ピットは, 普通コンクリート及びステンレス鋼のライニング等の不燃性材料又は難燃性 材料で製作し, 耐火性を確保する。

(a) 高線量の第2棟固体廃棄物の一時的な保管

高線量の第2棟固体廃棄物は、腐食対策としてビニール袋等に収納した上で高線量の第2棟固体 廃棄物を一時的に保管する際に使用する耐火性の収納容器(高線量用)又は保管容器に収納し、コン クリートセルNo4又は試料ピットの区画した一時保管エリアに一時的に保管する。また、線量低減化 第2棟固体廃棄物は固体廃棄物払出準備室に設置する分類に応じた耐火性の払出前収納容器に収納 し、一時的に保管する。線量低減化第2棟固体廃棄物は、手押し台車等を用いて固体廃棄物払出準備 室に運搬する。

(b) 高線量の第2棟固体廃棄物の搬出

高線量の第2棟固体廃棄物を搬出する際は、コンクリートセルにおいて、インセルモニタ等を用 いて線量測定及び汚染確認を行い、必要に応じて除染等をした上で輸送容器に収納し、ローディング ドックから搬出する。また、線量低減化第2棟固体廃棄物は、固体廃棄物払出準備室において、線量 測定及び汚染確認を行い、必要に応じて除染等を行った上で払出前収納容器に収納し、ローディング ドックから搬出する。

なお,高線量の第2棟固体廃棄物は1か月に3回程度の頻度を目安として,計画的に発電所内の 固体廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。

- b. 低線量の第2棟固体廃棄物
  - (a) 低線量の第2棟固体廃棄物の一時的な保管

低線量の第2棟固体廃棄物は、可燃物、難燃物及び不燃物に分類し、収納容器(低線量用)に収納 し、固体廃棄物払出準備室に設置する分類に応じた払出前収納容器に収納し、一時的に保管する。

なお、低線量の第2棟固体廃棄物は、手押し台車等を用いて固体廃棄物払出準備室に運搬する。 (b)低線量の第2棟固体廃棄物の搬出

低線量の第2棟固体廃棄物は、コンクリートセル、鉄セル又はグローブボックスから取り出す際 には PVC バッグで梱包し、フードから取り出す際にはビニール袋等に収納した上で収納容器(低線 量用)に収納し、固体廃棄物払出準備室において線量測定及び汚染確認を行った上で分類に応じた払 出前収納容器に収納する。払出前収納容器を搬出する際は、固体廃棄物払出準備室において線量測定 及び汚染確認を行い、必要に応じて除染等を行った上で払出前収納容器に収納し、ローディングドッ クから搬出する。

なお,低線量の第2棟固体廃棄物は1か月に1回程度の頻度を目安として発電所内の固体廃棄物 貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。

- c. α核種を含む第2棟固体廃棄物
  - (a) α核種を含む第2棟固体廃棄物の一時的な保管

高線量の第2棟固体廃棄物及び低線量の第2棟固体廃棄物のうち、α核種を含むもの(燃料デブ リを含む高線量の第2棟固体廃棄物を除く。)は、βγ核種のみが含まれる第2棟固体廃棄物とは区 分けして一時的に保管する。

(b) α核種を含む第2棟固体廃棄物の搬出

α 核種を含む第2棟固体廃棄物は、線量率に応じて以下のとおり搬出する。

- i) α 核種を含む高線量の第2棟固体廃棄物は、コンクリートセルにおいて、インセルモニタ等 を用いて線量測定を行い、必要に応じて除染等をした上で輸送容器に収納し、ローディング ドックから搬出する。1 か月に3回程度の頻度を目安として計画的に発電所内の固体廃棄物 貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。
- ii) α 核種を含む低線量の第2棟固体廃棄物は、コンクリートセル、鉄セル又はグローブボック スから取り出す際には PVC バッグで梱包し、フードから取り出す際にはビニール袋等に収納 した上で、収納容器(低線量用)に詰める。固体廃棄物払出準備室において線量測定及び汚 染確認を行った上で、払出前収納容器に収納する。払出前収納容器を搬出する際は、固体廃 棄物払出準備室において線量測定及び汚染確認を行い、必要に応じて除染等をした上でロー ディングドックから搬出する。1 か月に1回程度の頻度を目安として計画的に発電所内の固 体廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。
- (4) 第2棟固体廃棄物の閉じ込め

第2棟固体廃棄物を保管・管理するための設備は、限定された区域に放射性物質を適切に閉じ込める ことにより漏えいを防止する設計とする。万一、放射性物質が漏えいした場合に備え、その漏えいを検知 する機能を設けるとともに、その拡大を防止する。

第2棟固体廃棄物による容器の腐食を考慮して、容器に収納する際はビニール袋等に入れてから収納

する。また,空気を汚染するおそれのある第2棟固体廃棄物は,セル等で取り扱う。搬出する際は,サイ ドローディングキャスクではキャスクに付帯された気密性を有するコンテナを用い,トップローディン グキャスクでは PVC バッグによる密封方式を用いる。

なお、コンテナを気密容器として使用する場合は、「圧力変化による漏れ試験方法(JIS Z 2332)」又 はそれに準拠する漏れ確認試験により閉じ込め機能が確認されたものを使用する。

(5) 第2棟固体廃棄物の遮へい

固体廃棄物払出準備室と隣接する部屋間の壁は、線量率区分に基づき、適切な遮へいとなるよう壁厚を 確保する。コンクリートセル及び試料ピットについても、同様に線量率に応じた適切な遮へいとなる壁厚 を確保する。高線量の第2棟固体廃棄物を固体廃棄物払出準備室に一時的に保管する場合は、遮へい容 器に入れて1mSv/h未満にした上で管理する。高線量の第2棟固体廃棄物を固体廃棄物払出準備室へ運搬 する際は、遮へい容器に入れて運搬する。

#### (6) 第2棟固体廃棄物の放射線管理

汚染管理,漏えい検知等を行うために,第2棟固体廃棄物を取り扱う固体廃棄物払出準備室等に放射 線を監視する設備を設置する。

なお,放射線監視室では,放射線管理員が主要な箇所に設置されるモニタリング設備で日中(放射線作 業中)の放射線レベル,放射能レベル等を集中監視するため,警報だけではなく注意報や線量率のトレン ドも含めて放射線の監視を行う。日中(放射線作業中)に警報が吹鳴した場合は,放射線管理員が速やか に対応する。制御室では,常駐する運転員が換気空調設備の運転状況と併せてエリアモニタ,排気ロモニ タ,ダストモニタの緊急の対応を要する代表警報の監視を行う。日中(放射線作業中)以外で警報が吹鳴 した場合は,運転員が放射線管理員に連絡を行う。

# (7) 固体廃棄物払出準備室の線量管理

固体廃棄物払出準備室では、固体廃棄物を収納した払出前収納容器を最大17個一時的に保管する。払 出前収納容器1個の表面における線量率は0.1mSv/h未満を管理値として、高線量の第2棟固体廃棄物は 払出前収納容器中央に配置し、その周辺に低線量の第2棟固体廃棄物を置いて遮へいすることで0.1mSv/h 未満となるようにする。固体廃棄物払出準備室の遮へい評価に用いる線源設定としては、想定している中 で最大線量率となる場合の線源強度を設定しており、保守的である。

(8) 第2棟固体廃棄物のその他の管理

第2棟固体廃棄物を一時的に保管する一時保管エリア及び固体廃棄物払出準備室は,外部と区画し, 人がみだりに立ち入らないよう壁,柵,その他の区画物を設けることにより立入制限の措置を講ずる。

### (9) 第2棟固体廃棄物の搬出先

第2棟固体廃棄物は、計画的に発電所内の固体廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。

なお,第2棟固体廃棄物の発生量については,放射性固体廃棄物の保管管理計画に反映済みであり,第 2棟での廃棄物発生量をできる限り低減することにより,保管容量を確保する。

# Ⅱ-2-48-添 3-7

(10) 第2棟設置工事に伴い発生する廃棄物

第2棟の設置工事は、「東日本大震災により生じた放射性物質により汚染された土壌等を除染するため の業務等に係る電離放射線障害防止規則」に基づく適用エリアの外で行われるため、汚染廃棄物(放射性 廃棄物)は発生せず、産業廃棄物となることから保管管理計画への反映は不要である。

1.3 放射性液体廃棄物の処理・保管・管理

- (1) 第2棟液体廃棄物を一時的に保管するための施設の構造及び設備
  - a. 構造及び設備

第2棟液体廃棄物を一時的に保管するための施設は,第2棟地下1階に設置する液体廃棄物一時貯 留室で構成される。

分析作業やその後の洗浄作業によって発生する廃液(分析廃液,塩酸含有廃液,有機廃液)及び管理 区域内の設備から発生する廃液(設備管理廃液)は、必要に応じて中和等による安定化処理等を行い、 それぞれ発電所内の他施設へ搬出するまで、液体廃棄物一時貯留設備である廃液受槽又は保管ラックに て一時的に保管する。堰内は液体が浸透しにくく、腐食しにくいエポキシ樹脂にて塗装する。液体廃棄 物一時貯留設備の概略系統図を、「添付資料-2 別添 2-7 液体廃棄物一時貯留設備概略系統図」に示 す。また、第2棟液体廃棄物を、受槽と受槽の間又は接続ボックスと受槽の間を移送するための移送ポ ンプ及び受槽から漏えいした廃液を回収するための回収ポンプを設置する。回収ポンプについては、移 送ポンプをメンテナンス時に受槽と受槽の間又は接続ボックスと受槽の間の廃液の移送ができる設計 とする。

第2棟液体廃棄物は、計画的に発電所内の他施設へ搬出して管理することから、第2棟から直接廃棄 することはなく、そのための設備も設置しない。

b. 第2棟液体廃棄物の保管能力

第2 棟液体廃棄物は、液体廃棄物一時貯留設備で一時的に保管し、発電所内の他施設へ計画的に搬 出することで、その保管容量を確保する。分析廃液の一時貯留最大容量は6m<sup>3</sup>、塩酸含有廃液の一時貯 留最大容量は0.07m<sup>3</sup>、有機廃液の一時貯留最大容量は0.03m<sup>3</sup>、設備管理廃液の一時貯留最大容量は14m<sup>3</sup> とする。

(2) 第2棟液体廃棄物の分類

第2棟液体廃棄物は,発生元や廃液に含まれる試薬等も様々であり,また,その中に含まれる放射性物 質の濃度等も異なることから,以下のとおり分類して管理する。

a. 分析廃液

分析作業において硝酸,アルカリ等による溶解,分離等の作業に伴い発生する廃液及び洗浄等によっ て発生する廃液のことをいう。

b. 塩酸含有廃液

分析作業において塩酸による溶解、分離等の作業に伴い発生する廃液のことをいう。

c. 有機廃液

液体シンチレーションカウンタ等を使用する分析作業で発生する廃液のことをいう。

d. 設備管理廃液

汚染検査室の手洗い、シャワー設備、ローディングドック床ドレン、換気空調設備室の排気口釜場等 から発生する廃液のことをいう。

第2棟液体廃棄物のうち分析廃液,塩酸含有廃液及び有機廃液は,放射能濃度基準によって以下の(a) 又は(b)に分類する。また,設備管理廃液は,以下の(c)に分類する。

なお, 第2棟液体廃棄物の α 核種濃度は, 発電所内の他施設へ搬出するごとに評価を行う。

- (a) β γ 核種の放射能濃度: 37Bq/cm<sup>3</sup>以上のもの
- (b) β γ 核種の放射能濃度: 37Bq/cm<sup>3</sup>未満のもの
- (c) β γ 核種の放射能濃度: 0.37Bq/cm<sup>3</sup>未満のもの

(3) 第2棟液体廃棄物の保管・管理

第2棟液廃棄物の保管・管理方法を以下に示す。また,第2棟液体廃棄物を一時的に保管する設備に 対する考慮(使用材料)については,「別添3-3 液体廃棄物一時貯留設備及び換気空調設備における 適切な材料の使用について」に示す。

a. 分析廃液の保管・管理

分析廃液は、分析廃液が発生したセル等から、分析室内のフードNo.1及び流し台並びに試薬調製室 のフード及び流し台へ容器に入れて移送し、配管を通して地下1階に設置する耐火性の分析廃液受槽 まで移送して一時的に貯留する。

なお,分析廃液受槽までは重力流により移送することから,分析廃液が逆流するおそれはない。廃液 中に硝酸等が含まれる場合があることから,分析廃液受槽,主要配管,ポンプのシャフト等については, 主に硝酸に対する耐食性に優れた SUS316L を使用する。セル等内の硝酸の使用量は少ないためステン レス製バット等,耐食性を考慮した材料の受け皿等の上で使用する。

分析廃液の搬出にあたっては、分析廃液受槽からサンプリングを行い、放射能濃度を評価し、異常が 無いことを確認する。その後、分析廃液移送ポンプを用いて分析廃液受槽からローディングドック内に 設置する接続ボックスまで分析廃液を移送し、接続ボックスからタンクローリに積み込み、発電所内の 他施設まで搬出する。

b. 塩酸含有廃液の保管・管理

塩酸含有廃液は、第2棟1階に設置するグローブボックス No.1及び試薬調製室のフードから、容器 に入れて SUS304 製の塩酸含有廃液保管ラックまで移送して一時的に貯留する。塩酸含有廃液の搬出に あたっては、塩酸含有廃液保管ラックにて廃液のサンプリングを行い、放射能濃度を評価し、異常が無 いことを確認した上で、専用容器で発電所内の他施設へ運搬する。

なお、容器は塩酸に対する耐食性を考慮してポリエチレン容器等を使用する。

c. 有機廃液の保管・管理

有機廃液は、フードNo.2 又は α・γ 測定室内の液体シンチレーションカウンタから容器に入れて有 機廃液保管ラックまで移送して一時的に貯留する。有機廃液の搬出にあたっては、有機廃液のサンプリ ングを行い、放射能濃度を評価し、異常が無いことを確認した上で、容器等で発電所内の他施設に運搬 する。

なお、容器は有機廃液に対する耐食性を考慮してポリエチレン容器等を使用する。

# d. 設備管理廃液の保管・管理

設備管理廃液は,第2棟2階の汚染検査室の手洗い又はシャワー設備,1階のローディングドックの 床ドレン並びに地下1階の換気空調設備室の排気口釜場から配管を通して地下1階に設置する設備管 理廃液受槽へ移送し,一時的に貯留する。2階及び1階の各設備から設備管理廃液受槽までは重力流に より移送し,地下1階の換気空調設備室の排気口釜場から設備管理廃液受槽まではポンプにより移送 することから,設備管理廃液が逆流するおそれはない。

設備管理廃液の搬出にあたっては,設備管理廃液受槽からサンプリングを行い,放射能濃度を評価 し,異常が無いことを確認した上で,設備管理廃液を設備管理廃液受槽から設備管理廃液移送ポンプに よりローディングドック内に設置する接続ボックスまで移送し,当該接続ボックスからタンクローリに 積み込み,発電所内の他施設まで搬出する。

# (4) 第2棟液体廃棄物の処理

β γ 核種の放射能濃度 37Bq/cm<sup>3</sup>以上又は α 核種を含む第2 棟液体廃棄物は、コンクリートセル No. 4 及びグローブボックス No. 1 にて固化処理を行い、高線量の第2 棟固体廃棄物として一時的に保管・管理 後に発電所内の他施設に払い出す。

搬出先の受入状況により, β γ 核種の放射能濃度 37Bq/cm<sup>3</sup>以上の第 2 棟液体廃棄物を水で希釈して 37Bq/cm<sup>3</sup>未満にした上でポリエチレン容器に入れ,漏えい対策を施し,塩酸含有廃液保管ラックにて一時 的に保管する。搬出方法については,搬出先の受入状況により,搬出,移送に係る安全対策等を含めて搬 出先と協議の上,決定する。

なお,廃液のα核種に係る濃度区分については,搬出先の受入基準によるため,第2棟液体廃棄物として処理するごとに決定する。

固化処理は、コンクリートセル No.4 及びグローブボックス No.1 内に設置したステンレス製のバット 等の中で、当該液体廃棄物が入った容器(ポリエチレン容器等)に固化剤(セメント材又は石膏材)を加 え、撹拌棒等で混錬し数日静置する。固化処理は、ステンレス製のバット等の中で実施することにより、 第2棟液体廃棄物が設備内に漏れ又はこぼれにくくするとともに、容器、受け皿等は、硝酸等による腐食 がしにくい材料を用いた設計とする。混錬時には液体と固化剤との水和熱が発生するため、適宜温度を温 度計で確認しながら作業を行う。固化剤は酸性の液体と反応し、ガスを発生させるおそれがあるため、当 該液体廃棄物の液性が中性であることを確認した後、固化処理を行う。

固化剤は、セル等の外で調製したのち、容器(ポリエチレン容器等)に入れた状態でコンクリートセル No.4又はグローブボックス No.1に搬入するため、粉じんが飛散することはない。

(5) 第2棟液体廃棄物の閉じ込め

第2棟液体廃棄物を保管・管理するための設備は、限定された区画に放射性物質を適切に閉じ込める ことにより漏えいを防止する設計とする。塩酸含有廃液及び有機廃液を保管ラックへ移送する際は、廃液 を密閉容器に入れて移送することにより漏えいを防止する設計とする。万一,放射性物質が漏えいした場 合に備え、その漏えいを検知する機能を設けるとともに、その拡大を防止する設計とする。

なお、漏えい防止能力の評価詳細については「別添 3-2 施設外への漏えい防止能力について」に示 す。

#### a. 受槽の液位監視及び漏えい検知

受槽の液位監視,漏えい検知及び液体廃棄物一時貯留設備に関する警報については,「別添 3-4 液体廃棄物一時貯留設備に関する警報について」に示す。

b. 漏えいの拡大防止

液体廃棄物一時貯留設備において,第2棟液体廃棄物を一時的に保管する分析廃液受槽及び設備管 理廃液受槽並びに塩酸含有廃液保管ラック及び有機廃液保管ラックは,漏えい拡大防止のための堰内 に設置する。堰は,堰内に設置するそれぞれの受槽及び保管ラックの漏えい廃液を全量保持できる容量 とする。また,床面及び堰の高さ以上までの壁面はエポキシ樹脂を使用して塗装することにより耐水性 を確保する。さらに,移送配管とタンクローリを接続するボックス(接続ボックス)には,受けを設置 し,漏えい対策を講じる。

なお、塩酸含有廃液保管ラック及び有機廃液保管ラックには、それぞれのラック内に受け皿を設置 し、その上にポリエチレン容器等を収納して保管することとし、塩酸含有廃液及び有機廃液がラック外 へ漏えいすることを防止する。

c. 第2棟液体廃棄物の漏えい時の回収・処理等

万一,第2棟液体廃棄物が漏えいした場合には,警報により漏えいを検知し,紙ウエス等により速や かに回収・処理を行う。地震等により大量の廃液が漏えいした場合は,廃液回収ポンプ等にて回収・処 理等を行う。また,第2棟内の壁,床,その他の核燃料物質等によって汚染されるおそれのある部分は, 平滑であり,突起物,くぼみ,仕上材の目地等が少ない構造として,その表面は液体が浸透しにくく, 腐食しにくい材料で仕上げることとし,液体廃棄物一時貯留室の堰内及び管理区域内の床はエポキシ樹 脂を塗装,管理区域内の壁は 2m の高さまで塩化ビニールを塗装する。

塩酸含有廃液保管ラック及び有機廃液保管ラック内の受け皿については,漏えいが無いことを確認す るため,定期的な巡視を行う。

(6) 第2棟液体廃棄物に対する遮へい

液体廃棄物一時貯留室と隣接する部屋間の壁は,線量率区分に基づき,適切な遮へいとなるよう壁厚を 確保する。また,第2棟液体廃棄物による敷地周辺の線量を達成できる限り低減するため,液体廃棄物一 時貯留室は地下1階に設置する。

なお、保管ラックへ移送する塩酸含有廃液及び有機廃液は、 $\beta \gamma$ 核種の放射能濃度が 37Bq/cm<sup>3</sup>未満で あるため、容器に対する遮へい対策は考慮しない。

(7) 第2棟液体廃棄物の放射線管理

第2棟内の汚染管理,漏えい検知等を行うために,液体廃棄物一時貯留室等に放射線を監視する設備 を設置する。

放射線監視室では,放射線管理員が主要な箇所に設置されるモニタリング設備で日中(放射線作業中) の放射線レベル,放射能レベル等を集中監視するため,警報だけではなく注意報や線量率のトレンドも含 めて放射線の監視を行う。日中(放射線作業中)に警報が吹鳴した場合は,放射線管理員が速やかに対応 する。

制御室では、常駐する運転員が換気空調設備の運転状況と併せてエリアモニタ、排気ロモニタ、ダスト

モニタの緊急の対応を要する代表警報の監視を行う。日中(放射線作業中)以外で警報が吹鳴した場合 は、運転員が放射線管理員に連絡を行う。

第2棟では,第2棟液体廃棄物を直接廃棄することはなく,第2棟液体廃棄物に含まれる放射性物質 濃度及び線量の監視,測定等を行い計画的に発電所内の他施設へ搬出する。そのため,周辺監視区域周辺 については,発電所全体として「発電用軽水炉型原子炉施設における放出放射性物質の測定に関する指 針」(昭和53年9月29日),「発電用軽水型原子炉施設における事故時の放射線計測に関する審査指 針」(昭和56年7月23日)等を参考にしつつ,環境試料の監視,測定等を行う。

#### (8) 第2棟液体廃棄物のその他の管理に関する事項

第2棟液体廃棄物は、火災防護として金属製の受槽及び保管ラックに一時的に保管する。

第2 棟液体廃棄物を一時的に保管する液体廃棄物一時貯留室は,外部と区画し,人がみだりに立ち入 らないよう壁,柵,その他の区画物を設けることにより立入制限の措置を講ずる。

(9) 第2棟液体廃棄物発生量及び放射性物質濃度の低減

第2棟では、分析・試験に使用する試薬をセル等外で調製し、必要最小限の液体のみをセル等の内部に 搬入して使用することにより、第2棟液体廃棄物の発生量を抑制する。また、セル等の除染作業において は、濡れウエス等をセル等外で準備して搬入し、使用済みのウエス等は第2棟固体廃棄物とすることで、 可能な限り第2棟液体廃棄物を発生させない対策を講ずる。

(10) 第2棟液体廃棄物の搬出先

第2棟液体廃棄物は,計画的に発電所内の他施設へ搬出する。容器等による搬出の場合は,各液体廃棄 物を入れた容器を密閉するといった閉じ込め対策を講ずる。また,これら以外の方法による搬出を行う場 合であっても,漏えい防止,汚染拡大防止,被ばく対策等を講じた上で搬出する。

なお,廃液のα核種に係る濃度区分については,搬出先の受入基準によるため,第2棟液体廃棄物として処理するごとに決定する。

1.4 放射性気体廃棄物の処理・管理

(1) 第2棟気体廃棄物を処理・管理するための施設の構造及び設備

第2棟気体廃棄物を処理・管理するための施設は,第2棟2階及び地下1階に設置する換気空調設備 室で構成され,換気空調設備室には,換気空調設備を設置する。

なお,換気空調設備に対する考慮(使用材料)については,「別添 3-3 液体廃棄物一時貯留設備及 び換気空調設備における適切な材料の使用について」に示す。

第2棟気体廃棄物については、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード等の排気に含ま れる放射性物質を高性能フィルタにより十分低い濃度になるまで除去した後、第2棟の排気口から放出 する設計とする。

なお、セル等の給気側に設置するコンクリートセル用給気フィルタユニット、鉄セル用給気フィルタユ ニット及びグローブボックス用給気フィルタユニットについては、排風機停止等に伴う排気中の放射性 物質の漏えいを考慮し、高性能フィルタを設置する。また、薬品を使用するセル等及びフードについて

# Ⅱ-2-48-添 3-12

は、湿式スクラバー機能を有している。スクラバーの廃液については、固化処理又は分析廃液受槽へ移送 し、管理する。

(2) 第2棟気体廃棄物の処理・管理

燃料デブリ等を取り扱うコンクリートセル,鉄セル,グローブボックス,フード等から発生する第2棟 気体廃棄物については,それぞれ高性能フィルタを有するセル・グローブボックス用排気フィルタユニッ ト及びフード用排気フィルタユニットを介して放射性物質を十分低い濃度になるまで除去した後,換気 空調設備であるセル・グローブボックス用排風機及びフード用排風機で排気を行い,第2棟の排気口か ら大気放出する。薬品を使用するセル等及びフードについては,スクラバー機能を有しており,薬品を十 分低い濃度になるまで除去した後,第2棟の排気口から大気放出する。スクラバーの廃液については,固 化処理又は分析廃液受槽へ移送し,管理する。また,管理区域の給排気については,管理区域用の送風機 及び排風機で行う。管理区域から発生する第2棟気体廃棄物は,管理区域用排気フィルタユニットを介 して放射性物質を十分低い濃度になるまで除去した後,管理区域用排風機で排気を行い,第2棟の排気 口から大気放出する。

排気口においては、放射線管理設備であるモニタリング設備(排気口α/β線ダストモニタ(試料放射 能測定装置)及び排気口ガスモニタ)により排気中の放射性物質濃度の放出監視(連続測定による常時監 視及び所定期間における放射性物質平均濃度の評価)を行い、排気口から放出される第2棟気体廃棄物 の放射能濃度が「東京電力株式会社福島第一原子力発電所原子炉施設の保安及び特定核燃料物質の防護 に関して必要な事項を定める告示」(平成二十五年四月十二日原子力規制委員会告示第三号)に定める濃 度限度を下回ることを確認する。

放出監視を行うモニタリング設備は,故障又はメンテナンスを考慮して2式(2チャンネル)設置する。 また,発電所全体として,放射線監視装置の設置等により周辺監視区域境界等における空間放射線量率等 の監視を行う。

(3) 第2棟気体廃棄物の閉じ込め

第2棟気体廃棄物を処理・管理するための設備は、放射性物質を限定された区画に適切に閉じ込める ことにより漏えいを防止する設計とする。万一、放射性物質が漏えいした場合に備え、漏えい拡大を防止 するために、漏えいを検知する機能を設けるとともに、その拡大を防止する。

セル等は、換気空調設備にて内部を負圧に維持し、他の管理区域(サービスエリア、分析室等)よりも 圧力を低くするとともに、送排風機の起動時は、汚染度の高い系統から起動するようインターロックを設 定することで逆流を防止し、放射性物質を閉じ込める設計とする。万一、負圧維持ができない場合は、セ ル等の構造(給気管、排気管、弁及び給排気系のフィルタを含む。)で漏えいを防止し、放射性物質を閉 じ込める設計とする。

セル等の負圧維持を行う換気空調設備は、故障又はメンテナンスを考慮して2式設置するとともに、2 系統の電源から受電する。万一、外部電源が喪失した場合でも負圧が維持できるように、非常用電源設備 を設置する。

なお、セル等での放射性物質の閉じ込めに関する設計上の考慮及び評価についての詳細は「別添 3-1 セル等の放射性物質の閉じ込めについて」に示す。

### a. 閉じ込めに関する考え方

(a) 通常運転時

換気空調設備にてセル等の内部を負圧に維持することにより、放射性物質を閉じ込める。

(b) 外部電源喪失時

第2棟に給電する外部電源は、大熊線3号,4号及び東電原子力線から給電する設計としている。 通常、福島第一原子力発電所は、大熊線3号及び4号から給電しており、片方が停電しても、もう片 方からの電源供給が継続される設計としているため、セル等の内部を負圧に維持することにより放 射性物質を閉じ込める。また、大熊線3号及び4号が両方電源喪失した場合は、東電原子力線への 切替を手動で行う計画としている。外部電源喪失時は、第2棟の受変電設備にて低電圧を検知し、第 2棟の非常用電源設備が自動起動して第2棟の主要な負荷に給電する設計とするため、セル等の内部 を負圧に維持することにより放射性物質を閉じ込める。

(c) 火災発生時

火災発生時の窒素ガス消火設備による消火時においても、セル等を負圧に維持することにより放 射性物質を閉じ込める。

なお、セル等から排気フィルタまでの距離が約 20m 離れていることから、排気フィルタに炎が到 達することはない。仮に排気フィルタまで炎が到達したとしても、排気フィルタは難燃材料のろ材、 不燃材料のケーシングで構成されているため、フィルタに延焼して損傷するおそれはない。

(d) 負圧維持に必要な設備の機能喪失時(全電源喪失時等)

負圧維持に必要な設備(セル・グローブボックス用排風機,フード用排風機,管理区域用送排風機 及び電源)の機能喪失時においては,給気フィルタと排気フィルタ間で放射性物質を閉じ込める。そ の際,フィルタから放出される放射性物質による公衆への被ばく影響は,鉄セルで 8.8×10<sup>-1</sup>μSv, グローブボックスで 8.8×10<sup>-5</sup>μSv であり,「発電用軽水型原子炉施設周辺の線量目標値に関する指 針」(平成 13 年 3 月 29 日)(以下「線量目標値に関する指針」という。)における周辺監視境界外 の線量目標値である 50μSv に比べ十分に小さい。さらに,フィルタからの放射性物質の放出を低減 するために,コンクリートセルは直近に設置した自動弁にて閉止し,鉄セル及びグローブボックスは 手動弁にて閉止できる設計とする。

(e) 負圧維持に必要な設備の機能喪失時(全電源喪失時等) + 火災発生時

負圧維持に必要な設備の機能喪失後に火災が発生した場合は、給気フィルタと排気フィルタ間で 放射性物質を閉じ込める。その際、フィルタから放出される放射性物質による公衆への被ばく影響 は、鉄セルで1.1μSv、グローブボックスで1.1×10<sup>-4</sup>μSv であり、「線量目標値に関する指針」に おける周辺監視境界外の線量目標値である 50μSv に比べ十分に小さい。さらに、フィルタからの放 射性物質の放出を低減するために、セル等の直近の給排気配管に弁を設置し、閉止できる設計とす る。

なお、セル等で火災が発生した場合は、仮に給排気フィルタまで炎が到達したとしても、フィルタ は難燃材料のろ材、不燃材料のケーシングで構成されているため、フィルタに延焼して損傷するおそ れはない。また、給排気弁は金属製であることから延焼のおそれはない。

b. マニュアルの整備

給排気弁の開閉操作については、火災による内圧の上昇の可能性も考慮してマニュアル化する。

c. 漏えい検知のための措置

第2棟内には,第2棟気体廃棄物を含む気体状の放射性物質の漏えいを速やかに検知するために, 管理区域内にダストモニタ等の放射線管理設備を設置して放射線監視室又は制御室において常時監視 し,警報発報等の異常が発生した場合には運転員が速やかに拡大防止措置等の適切な対策を講ずる。

なお,放射線監視室では,放射線管理員が主要な箇所に設置されるモニタリング設備で日中(放射線 作業中)の放射線レベル,放射能レベル等を集中監視するため,警報だけではなく注意報や線量率のト レンドも含めて放射線の監視を行う。日中(放射線作業中)に警報が吹鳴した場合は,放射線管理員が 速やかに対応する。

制御室では、常駐する運転員が換気空調設備の運転状況と併せてエリアモニタ、排気ロモニタ、ダス トモニタの緊急の対応を要する代表警報の監視を行う。日中(放射線作業中)以外で警報が吹鳴した場 合は、運転員が放射線管理員に連絡を行う。

d. 漏えい拡大防止

エリア区分を設け,線量区分が同じ部屋間には移送ダクトによる気流にて汚染の少ない部屋から多 い部屋へ気流を流し,線量区分の異なる部屋間には逆流防止ダンパを設け,漏えい拡大防止を図る。

(4) 第2棟気体廃棄物の監視及び測定

第2棟の排気口における排気中の放射性物質濃度の放出監視を行うために,換気空調設備室等に放射 線等を測定する排気口 α/β線ダストモニタ(試料放射能測定装置)及び排気口ガスモニタを設置し,制 御室及び放射線監視室にて監視する。排気口 α/β線ダストモニタの集塵用ろ紙には HE-40T を用い,1 週間に1回の交換及び測定を行い,排気中の放射性物質濃度が「東京電力株式会社福島第一原子力発電 所原子炉施設の保安及び特定核燃料物質の防護に関して必要な事項を定める告示」(平成二十五年四月十 二日原子力規制委員会告示第三号)に基づく濃度限度を下回ることを確認する。また,周辺監視区域周辺 については,発電所全体として「発電用軽水型原子炉施設における放出放射性物質の測定に関する指針」

(平成2年8月30日),「発電用軽水型原子炉施設における事故時の放射線計測に関する審査指針」(昭和56年7月23日)等を参考に,放射性物質の濃度,線量の監視,測定等を行う。

(5) 第2棟気体廃棄物のその他管理に関する事項

a. セル等内部の圧力等の維持・管理

負圧維持が必要なセル等内部の圧力は、セル等に圧力計を設置し、設置場所及び制御室において監視 する。また、定期的にフィルタの差圧を確認し、差圧状況を踏まえてフィルタ交換等を行うことにより、 当該フィルタの機能及びセル等内部の圧力を維持・管理する。排気フィルタユニットのフィルタ交換 は、閉じ込め機能に影響を与えることがないよう、負圧を維持し、換気空調設備を予備機に切り替えて 実施する。

なお,各高性能フィルタは,基準粒子径 0.15 μ mに対して粒子捕集率 99.97%以上の「放射性エアロ ゾル用高性能エアフィルタ(JIS Z 4812)」を用いた設計としている。

b. コンクリートセル内で発生する粉末等による給排気機能及びフィルタ機能への影響

第2棟では燃料デブリ等の切断,粉砕等の試料調製を行う。その際,試料調製に用いる機器(切断機, 研磨機,粉砕機(スタンプミル))に飛散防止カバーを設置することによりコンクリートセル内への拡 散を防止するとともに、試料調製に伴い発生する粉末等(以下「切断粉等」という。)を発生の都度、 金属容器に収納する。このため、大量の切断粉等が給排気系統に流入することはない。フィルタ機能に 影響が生じ得る粉塵の量としては、煤の場合、200gで圧力損失が初期の2倍を示す\*。また、切断、粉 砕等の試料調製を行うコンクリートセル No.4 については、切断粉等による放射性物質のコンクリート セル内の空気中への移行を考慮して、高性能フィルタのフィルタユニットを1段多く設置する。

\*: TECHNICAL REPORTS SERIES No. 325 IAEA, VIENNA, (1991) p. 32 FIG. 18c. コンクリートセル内での火災発生時のフィルタ機能への影響

コンクリートセル内では、可燃物として紙ウエス、ポリエチレン容器を使用するが、必要の都度、必 要最小限のものを搬入して使用するとともに、使用しない場合は金属容器に収納する等、火災発生の要 因を極力排除する措置を講ずる。これらの可燃物がコンクリートセル内で燃焼した場合においても、高 性能フィルタが破損することはなく、コンクリートセル内の負圧に影響を及ぼすことはない。 d. 排気配管等の腐食に対する考慮

鉄セル及びグローブボックスの内部では、塩酸を使用した化学処理を実施する。塩酸は、ステンレス 製の鉄セル、グローブボックスの内壁及び排気配管を腐食させるため、塩酸の取り扱いは、バット上で の少量の取扱いに限定する。塩酸試薬を加熱する際は、排ガス中和装置を備えた難燃性の簡易フードを 設置し、加熱中の塩酸の取り扱いは簡易フード内のバット上で少量取り扱うように限定することで、腐 食の影響を極力低減する。

塩酸試薬を室温で取り扱う場合及び塩酸試薬を簡易フード内で蒸発乾固した場合のいずれにおいて も、腐食速度は極めて遅く、鉄セル、グローブボックスの主要材料である SUS304 等の構造強度に影響 を及ぼすことはない。

なお、セル等においては塩酸をはじめ硝酸も使用する計画であるが、コンクリートセルのライニン グ、鉄セル及びグローブボックスの主要構造材である SUS304 は、硝酸に対し強い耐食性を有すため、 影響を及ぼすことはない。また、セル等において、塩酸をはじめ硝酸等の酸を加熱して使用する際には、 同様に排ガス中和装置を備えた難燃性の簡易フードを使用する。

1.5 放射性物質の放出抑制等による敷地周辺の放射線防護等

(1) 直接線及びスカイシャイン線の敷地境界線量

第2棟で取り扱う燃料デブリ等の線源による放射線について、コンクリート等の壁・天井による遮へ いを行い、敷地周辺の線量を達成できる限り低減する設計とする。

(2) 放射性物質の放出に伴う濃度及び実効線量

換気空調設備については、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード等からの排気に含ま れる放射性物質を高性能フィルタにより、十分低い濃度になるまで除去した後、第2棟の排気口から放 出することにより、放出された放射性物質の濃度をできる限り低減する設計とする。また、排気口から放 出される放射性物質による敷地境界外の実効線量は、十分小さくなるようにする。

(3) 敷地境界における実効線量

第2棟の設置後において、その寄与分を考慮しても敷地内に保管されている平成23年3月11日に起

### Ⅱ-2-48-添 3-16

きた東日本大震災に伴う東京電力福島第一原子力発電所事故以降に発生した瓦礫や汚染水による敷地境 界における実効線量は 1mSv/年未満となる。

(4) 計算条件と評価結果

第2棟からの直接線及びスカイシャイン線については,燃料デブリ等として発電所1号機~3号機で燃焼した燃料を想定し,線量評価上最も厳しい条件となるように,燃焼度を 60GWd/t,原子炉停止から 12 年経過したときの線源(線源の設定については参考資料 3-5-1を参照)を,各取扱場所で最大取扱量を使用した際の放射能強度を核種生成減衰計算コード ORIGEN2 により求め,3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における実効線量を評価した。

放射能強度:表-1参照

遮 へ い:建屋天井及び壁 コンクリート 厚さ
 鉄セル 鉄 厚さ 約 160mm~約 300mm, 密度 約 7.8g/cm<sup>3</sup>

線源の形状:直方体,円柱,点

第2棟からの敷地境界での最大地点の線量を計算した結果,約4 $\mu$ Sv/年(3.45 $\mu$ Sv/年)となり,各施 設からの影響を考慮すると約0.54mSv/年となる。また,第2棟から最も近い敷地境界地点の線量を計算 した結果,約2 $\mu$ Sv/年となり,各施設からの影響を考慮すると約0.14mSv/年となる。

なお,発電所敷地境界においては,最大地点の線量は約 0.2 μ Sv/年となり,各施設からの影響を考慮 すると約 0.55mSv/年である。

	放射能強度 (Bq)					
核種	コンクリー トセル	試料ピット	鉄セル	分析室及 びα・γ 測定室	固体廃棄物 払出準備室	液体廃棄物 一時貯留室
<sup>137</sup> Cs ( <sup>137</sup> mBa)	5. $2 \times 10^{13}$	1. $4 \times 10^{15}$	$1.0 \times 10^{11}$	$1.0 \times 10^{7}$	$1.0 \times 10^{10}$	$1.1 \times 10^{8}$
<sup>241</sup> Pu	2. $7 \times 10^{13}$	7. $3 \times 10^{14}$	5. $4 \times 10^{10}$	5. $4 \times 10^{6}$	5. $4 \times 10^{9}$	5. $6 \times 10^{7}$
<sup>90</sup> Sr ( <sup>90</sup> Y)	2. $5 \times 10^{13}$	6. $7 \times 10^{14}$	5. $0 \times 10^{10}$	5. $0 \times 10^{6}$	5. $0 \times 10^{9}$	5. $1 \times 10^{7}$
<sup>244</sup> Cm	5. $4 \times 10^{12}$	$1.5 \times 10^{14}$	$1.1 \times 10^{10}$	$1.1 \times 10^{6}$	$1.1 \times 10^{9}$	$1.1 \times 10^{7}$
<sup>238</sup> Pu	1. $5 \times 10^{12}$	4. $1 \times 10^{13}$	3. $0 \times 10^{9}$	3. $0 \times 10^{5}$	3. $0 \times 10^8$	3. $1 \times 10^{6}$
<sup>134</sup> Cs	$1.4 \times 10^{12}$	3. $9 \times 10^{13}$	2.9 $\times 10^{9}$	2.9 $\times 10^{5}$	2.9 $\times 10^{8}$	3. $0 \times 10^{6}$
<sup>147</sup> Pm	$1.2 \times 10^{12}$	3. $2 \times 10^{13}$	2. $3 \times 10^{9}$	2. $3 \times 10^{5}$	2. $3 \times 10^{8}$	2. $4 \times 10^{6}$
<sup>154</sup> Eu	9. $2 \times 10^{11}$	2. $5 \times 10^{13}$	$1.8 \times 10^{9}$	$1.8 \times 10^{5}$	$1.8 \times 10^{8}$	$1.9 \times 10^{6}$
<sup>241</sup> Am	7. $6 \times 10^{11}$	2. $0 \times 10^{13}$	1.5 $\times 10^{9}$	$1.5 \times 10^{5}$	$1.5 \times 10^{8}$	$1.6 \times 10^{6}$
<sup>155</sup> Eu	2. $7 \times 10^{11}$	7. $2 \times 10^{12}$	5. $3 \times 10^{8}$	5. $3 \times 10^4$	5. $3 \times 10^{7}$	5. $5 \times 10^{5}$
<sup>125</sup> Sb ( <sup>125m</sup> Te)	$1.8 \times 10^{11}$	4. $9 \times 10^{12}$	3. $6 \times 10^8$	3. $6 \times 10^4$	3. $6 \times 10^7$	3. $7 \times 10^5$
<sup>240</sup> Pu	$1.2 \times 10^{11}$	3. $2 \times 10^{12}$	2. $4 \times 10^{8}$	2. $4 \times 10^4$	2. $4 \times 10^{7}$	2. $4 \times 10^{5}$
<sup>106</sup> Ru ( <sup>106</sup> Rh)	$1.1 \times 10^{11}$	2. $9 \times 10^{12}$	2. $1 \times 10^8$	2. $1 \times 10^4$	2. $1 \times 10^{7}$	2. $2 \times 10^5$
<sup>3</sup> Н	1. $0 \times 10^{11}$	2. $8 \times 10^{12}$	2. $1 \times 10^{8}$	2. $1 \times 10^4$	2. $1 \times 10^{7}$	2. $1 \times 10^{5}$
<sup>239</sup> Pu	7. $7 \times 10^{10}$	2. $1 \times 10^{12}$	1. $5 \times 10^{8}$	1. $5 \times 10^4$	1. $5 \times 10^{7}$	1. $6 \times 10^{5}$
<sup>151</sup> Sm	7. $6 \times 10^{10}$	2. $1 \times 10^{12}$	1. $5 \times 10^{8}$	1. $5 \times 10^4$	1. $5 \times 10^{7}$	1. $6 \times 10^{5}$
合計	$1.2 \times 10^{14}$	3. $1 \times 10^{15}$	2. $3 \times 10^{11}$	2. $3 \times 10^7$	2. $3 \times 10^{10}$	2. $4 \times 10^{8}$

表-1 評価対象核種及び放射能強度

1.6 作業者の被ばく線量の管理等

第2棟は,作業内容に応じて建屋内を区分し,区分ごとに外部放射線に係る設計基準線量率を設定する。放射線業務従事者等の立入場所における被ばく線量及び作業における被ばく線量を達成できる限り 低減できるように,遮へい,機器の配置,放射性物質の漏えい防止,換気等の所要の放射線防護上の措置 を講じた設計とする。遮へい設計評価の詳細と熱除去に関する評価を「別添 3-5 遮へいについて」に 示す。

1.7 緊急時対策

(1) 安全避難経路の設定

第2棟の建屋には、分析・試験、定期的な放射線測定、建物及び建屋内の巡視点検のための出入りを行 うことから、建築基準法、建築基準法施行令及び建設省告示並びに消防法及び消防法施行令に基づき安全 避難通路を設定する。

なお,第2棟の建屋は階段を含め耐火構造であるため,火災時においても避難経路として使用できる。

(2) 火災検知器, 消火設備及び防火区画の設置

第2棟に設置する火災検知器は、放射線、取付面高さ、温度、湿度、空気流等の環境条件や予想される 火災の性質を考慮して検知器の形式(熱・煙)を選定する。

a. 検知器の形式

設置する検知器の形式は,消防法施行規則に従い選定する。火災の早期発見を目的に,火災初期に発 生する煙を検出する煙検知器を主に選定する。また,煙検知器を設置した場合に誤検知のおそれのある 高湿度,塵埃が多いと想定される室については熱検知器を選定する。

b. 検知器の配置

検知器の配置は,消防法施行規則に従い設置場所の凹凸の有無や深さ,風の出る機器,ダクト等の吹 き出し近傍を避けて,検知器の配置調整を行う。

検知器の形式や配置は,所轄消防の確認を受けた上で計画する。ただし,機器等の配置が変更になっ た場合には,再度配置の調整を行い,所轄消防の確認を受ける。

消火設備は,屋内消火栓及び消火器で構成する。屋内消火栓は,各階に半径25mの範囲に放水できる よう配置し,消火器は歩行距離20mの範囲内となるように配置する。

第2棟の建屋においては、建築基準法及び関係法令に基づき防火区画を設置し、消防設備と組み合わせることにより、火災の影響を軽減する。

(3) 非常用照明及び誘導灯の設置

第2棟には、分析・試験、定期的な放射線測定、建物及び建屋内の巡視点検のための出入りを行うこと から、建築基準法、建築基準法施行令及び建設省告示に基づく非常用照明並びに消防法及び消防法施行令 に基づく誘導灯を設置する。また、地下1階の換気空調設備室(2)に設置する非常照明は、北東側階段 から消火ポンプ操作面までの照度を確保するために、非常用照明を一箇所設置する。

なお、北東側階段及び南西側階段には、階段通路誘導灯が設置されるため、階段の照明は確保される。

無停電電源設備から給電している一部の部屋(制御室及び電気設備室(1))は,無停電電源設備の動作 時間(10分)点灯し照度を確保する。

無停電電源設備から給電していない非常用照明は,外部電源喪失に伴い自動的に非常用照明に内蔵さ れた蓄電池からの給電に切り替わり 30 分間点灯し照度を確保する。無停電電源設備から給電している非 常用照明は,無停電電源設備からの給電のため消灯状態を維持する。

なお,無停電電源設備からの供給が無くなった後は,非常用照明に内蔵された蓄電池からの給電に切り 替わり 30 分間照度を確保する。

無停電電源設備から給電していない誘導灯は,外部電源喪失に伴い自動的に誘導灯に内蔵された蓄電 池からの給電に切り替わり 20 分間点灯し誘導を継続する。無停電電源設備から給電している誘導灯は, 無停電電源設備からの供給が無くなった後に,誘導灯に内蔵された蓄電池からの給電に切り替わり 20 分 間点灯を継続する。

なお、非常用照明及び誘導灯と接続している無停電電源設備は、非常用電源設備と接続されている。

(4) 緊急時の資機材の整備

第2棟の緊急時の資機材として担架,除染用具,サーベイメータ,タイベック,アノラック,全面マス

ク等を設置する。

緊急時の資機材は、定期的に点検を行い、常時使用可能な状態を維持する。

- 万一,臨界が発生した際に使用する資機材については、「別添 3-6 臨界防止について」に記載する。
- (5) 警報及び通信連絡設備の整備
  - a. 警報(火災,放射線関係)
    - 火災検知時は、常時人のいる制御室の受信機が吹鳴するとともに、免震重要棟に代表警報を発報 する。
    - ・ 
       γ線エリアモニタ、中性子線エリアモニタ、室内ダストモニタによって、室内の空間線量率又は
       空気中の放射性物質濃度の監視を行い、空間線量率又は空気中の放射性物質濃度が基準値を超え
       る場合は警報を発報する。
    - 第2棟は、保守的な条件下においても臨界に達することはないが、万一、臨界が発生した場合には、コンクリートセル近傍に設置されるγ線エリアモニタ及び中性子線エリアモニタによって臨界に伴う線量率の上昇を検知し、警報を発報する。
  - b. 通信連絡設備

第2棟は、以下に示す通信連絡設備を整備することで、多重性と多様性を確保する。

なお,特定原子力施設内の全ての人に対する指示が必要な場合には免震重要棟(緊急時対策所)を介 して行う。

(a) 第2棟内の人に対する通信連絡設備

第2棟内の人に対する通信連絡設備は、以下のとおりとする。

- 放送設備
- ・ ページング
- ・ 電気通信事業者の有線電話(固定電話)
- (b) 第2棟と免震重要棟(緊急時対策所)及び関係各所(構外)への通信連絡設備

免震重要棟(緊急時対策所)及び関係各所(構外)へ連絡を可能とする設備は,以下のとおりとする。

- ・ 電気通信事業者の有線電話(固定電話)
- 携帯電話
- 衛星電話
- ファクシミリ装置
- ・ 電気通信事業者の光回線(LAN 回線)

(c) 第2棟と免震重要棟(緊急時対策所)の専用連絡手段

第2棟から免震重要棟(緊急時対策所)へと繋がる専用の連絡設備は、以下のとおりとする。また、免震重要棟(緊急時対策所)から第2棟に対しても、同設備を用いて連絡する。

- ・ ホットライン (専用電話)
- ・ 東電 HD-日本原子力研究開発機構(以下「JAEA」という。)用の光回線(専用 LAN)
- c. 通信回線の所掌区分

新事務本館から所内共通 M/C7 電気品室北側の管路までは,東電 HD の所掌とする。電気通信事業者に接続する有線電話又は光回線は, JAEA の所掌とする。

なお、東電 HD-JAEA 用の光回線は、所内共通 M/C7 電気品室の端子盤から免震重要棟側までを東電 HD の所掌とし、端子盤から第2棟までを JAEA の所掌とする。

d. 第2棟管理体制

「Ⅲ 5.1 放射性物質分析・研究施設における保安管理体制及び保安管理について」に基づき,保安体制を確保する。また,緊急事態発生時の役割分担は下記のとおりとする。

(a) 連絡通報体制

第2棟に係る連絡通報体制は、第1棟連絡通報体制を基に運用開始前までに定める。

(b) 緊急事態発生時の役割分担

第2棟に係る緊急事態発生時の役割分担は,第1棟役割分担を基に運用開始前までに定める。 なお,発電所構内への指示については,東電HDから行う。

(c) 第2棟火災時の対応

第2棟の火災時の対応は、第1棟における連絡通報体制を基に運用開始前までに定める。

なお,JAEA にて防火衣,防火帽,防火用長靴,防火手袋,タイベックスーツ,半面マスク,全面 マスク,空気呼吸器等の装備を準備する(東電 HD 初期消火要員と同等の装備を JAEA にて準備する。)。 (d) 統括管理

第2棟に係る保安管理は、東電HDの統括管理のもとJAEAが実施し、保安管理上の懸念があった際は、東電HDがJAEAに対し、設備運用停止やその改善を指示する。

通常時対応: JAEA は東電 HD から通知された実施計画を遵守するために必要な要求事項について, 要求を満足するために具体的な管理手順を定め保安管理を実施する。東電 HD は定期 的に JAEA の保安活動について,管理手順や運用状況を確認及び監視する。

緊急時対応:施設は JAEA 所有のため、現場の対応については JAEA が責任を持って処置をする。

- 事後対応 : 施設は JAEA 所有のため,原因分析等については JAEA が責任を持って対応をする。 東電 HD においては,報告を受け必要に応じて指示・指導を行い,発電所の他施設と 同様に不適合処理を実施する。
- (6) 外部電源喪失時の通信手段・作業環境確保

第2棟のページングは,第2棟内の必要箇所と連絡手段を確保するため,非常用電源設備(屋外ディ ーゼル発電機)から給電可能とする。また,夜間における復旧作業に緊急性を要する範囲の照明について は,非常用電源設備から給電可能とする。

(7) 外部電源喪失時のクレーン等の動力

クレーン又はホイスト式ハッチの動力供給が停止した場合においても、吊荷を保持した状態は維持さ れる設計とする。

1.8 準拠規格及び規準

第2棟の構築物,系統及び機器は、以下の規格及び基準を考慮して、設計、材料の選定、製作及び検査

を実施する。

- ・第2棟の建屋は「原子力施設鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説」(日本建築学会 平成25年 8月)に従った設計・材料の選定,製作及び検査とする。
- ・第2棟の設備(機器,配管等)の構造強度は,「発電用原子力設備規格 設計・建設規格 JSME S NC-1」に従うことを基本方針とし,必要に応じて日本産業規格(JIS)等の製品規格に従った設計・材 料の選定・製作・検査とする。
- ・第2棟を構成する設備(機器,配管等)のうち、「実用発電用原子炉及びその附属施設の技術基準 に関する規則」に基づき、クラス3及びクラス4に位置付けられる機器、配管等については、「発 電用原子力設備規格 設計・建設規格 JSME S NC-1」を適用して設計・材料の選定、製作及び検査を 行う。クラス3及びクラス4に該当しない機器、配管等については、必要に応じて日本産業規格 (JIS)等の製品規格を適用した設計・材料の選定・製作・検査とする。
- ・第2棟の建屋及び設備の耐震性を評価するにあたっては、「東京電力ホールディングス株式会社福 島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地震動の適用の考え方」(令和4年11月16日原子 力規制委員会了承,令和5年6月19日一部改訂)を適用する。

1.9 自然現象に対する設計上の考慮

防護するべき施設として、「安全性が損なわれた場合に公衆に対して過度な放射線被ばくを及ぼすおそれのある施設」を防護対象として定める。第2棟では「コンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料 ピット」が該当し、それら施設の安全性が損なわれない設計とする。

(1) 地震に対する設計上の考慮

第2棟の建屋及び設備の耐震設計は、「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所にお ける耐震クラス分類と地震動の適用の考え方(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6 月19日一部改訂)」に基づき、クラス別分類を行い、当該クラスに適用される設計用地震力に対して十分 耐えられる設計とする。

なお,評価の詳細は「添付資料-4 別添 4-1 耐震クラスの設定について」,「添付資料-4 別添 4-2 建屋の構造強度及び耐震性に関する検討結果」,「添付資料-4 別添 4-3 設備の構造強度に関する検討 結果」及び「添付資料-4 別添 4-4 設備の耐震性に関する検討結果」に示す。

(2) 地震以外に想定される自然現象(津波,豪雨,台風,竜巻等)に対する設計上の考慮

第2棟は、地震以外に想定される自然現象(津波、豪雨、台風、竜巻等)によって、施設の安全性が損なわれないよう設計する。

防護対象であるコンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料ピットは、想定される自然現象のうち 最も苛酷と考えられる条件又は自然力に事故荷重を適切に組み合わせた場合を考慮した設計とする。具 体的には、それら設備は事故荷重を受けるものではなく、また個々の自然現象の発生頻度や荷重の継続時 間を考慮すると異なる自然現象を組み合わせる必要もないことから、それぞれの自然現象のうち最も苛 酷と考えられる条件を考慮した設計とする。

a. 津波

第2棟は、津波が到達しないと考えられる T.P.+約 40m に建設し、検討用津波(T.P.+22.6m)での遡

上評価でも津波は到達しない。

b. 豪雨

第2棟は,森林法における林地開発許可制度の排水施設の設置基準に基づく小名浜30年確率降雨強度(継続時間10分)より,136.56mm/hを適切に排水できる設計とする。

c. 洪水

第2棟敷地周辺には、氾濫、決壊により施設に影響を及ぼすような河川、湖等はないため、洪水により施設の安全性は損なわれない。

d. 積雪

積雪時に係る建屋の設計は,建築基準法,関係法令及び福島県建築基準法施行細則に基づく積雪荷重 (積雪量:30cm,単位荷重:20N/m<sup>2</sup>/cm)に耐えられる構造とする。

なお、その積雪荷重は、その地方における垂直積雪量を考慮したものとする。

e. 落雷

第2棟は,施設の安全性が損なわれないように,建築基準法,関係法令及び「建築物等の雷保護(JIS A 4201)」に基づき落雷防護のために避雷針等を設置する設計とする。

f. 台風(強風,高潮)

台風等暴風時に係る建屋の設計は,建築基準法及び関係法令に基づく風圧力(基準風速:30m/s等から算出する圧力)に対して耐えられる構造とすることにより,強風(台風等)に対してその安全性が損なわれない設計とする。

なお、その風圧力は、その地方における観測記録に基づくものとする。

第2棟は,T.P.+約40mの場所に設置することにより,高潮の影響は受けない設計とする。

g. 竜巻(飛来物含む。)

過去に発生した竜巻の最大風速に不確かさを考慮して 100m/s と設定し, 竜巻荷重, 飛来物及び竜巻 随伴事象に耐えられる設計とする。

h. 凍結

第2棟は,鉄筋コンクリート造であるため,凍結により建屋が損傷するおそれはない。また,屋外配 管に対しては,保温材の設置等の対策を講ずることにより,凍結に対して,その安全性が損なわれない 設計とする。

i. 紫外線

第2棟は、建屋外壁への塗装等により、紫外線に対して、その安全性が損なわれない設計とする。

j. 高温

第2棟は,発電所近傍の気象観測記録として過去に計測された最高気温を踏まえて,適切な材料,機 器等を選定することにより,高温に対して,その安全性が損なわれない設計とする。

k. 生物学的事象

小動物等の襲来により,建屋貫通孔等からの小動物の侵入が想定されるため,建屋貫通孔,電路端部 等に対してシール材を施工することにより,侵入を防止する設計とする。

1. 地滑り

第2棟は、斜面からの離隔を確保し、地滑りのおそれがない位置に設置する設計とする。

m. 火山の影響
(a) 設計上の考慮

第2棟の建屋内に設置するコンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料ピットの安全性が損な われないよう,第2棟の建屋に降下火砕物(基準火砕物密度及び堆積量:1.5g/cm<sup>3</sup>, 30cm)が降り積 もったとしても建屋躯体に対して影響が生じない設計とする。また,コンクリートセル(給排気弁を 含む。)及び試料ピットの安全機能の維持・確保は,運転員の操作を要するものではないため,火山 灰,火山性ガス等の影響により,制御室に運転員が滞在できない又はアクセスできなかったとして も,コンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料ピットの安全性は損なわれない。

(b) 発生時の対応

火山の影響により,第2棟に火山灰が降下又は建屋内に侵入してきた場合は,降灰をシャベル,塵 取り等を用いて除去する。火山灰により建屋の給気フィルタに閉塞,目詰まり,摩耗等が発生し,換 気空調設備の運転に支障が生じた場合は,給気フィルタを交換し,換気空調設備が正常に運転できる よう対応する。

火山灰の降下により送電線が切断され,外部電源が喪失した場合でも,セル・グローブボックス用 換気空調設備及び圧縮空気設備に非常用電源設備から給電できる設計である。また,電源喪失による 負圧維持機能の停止又は火山灰による電気設備の絶縁性能の低下が生じたとしても,コンクリート セルの給排気弁は自動的に閉止し,鉄セル,グローブボックスは手動で弁閉止するため,構造による 閉じ込め機能が維持される。

n. その他

(a) 外部火災

第2棟で想定される外部火災である森林火災,産業施設の火災・爆発及び航空機落下による火災 の影響を評価し、それに耐えられる設計とする。

(b) 内部火災

第2棟は、火災に対して、「火災の発生防止」、「火災の検知と消火」及び「火災の影響軽減」の3 方策を適切に組み合わせた措置を講ずる設計とする。

(c) 内部溢水

コンクリートセル及び試料ピットは,第2棟の1階に設置されており,コンクリートセル周囲に 対して最大の溢水源となる消火設備から全量を放水したとしても,水位は約0.4mとなり水没しない。 万一,水没したとしても試料ピットは,臨界評価上,水没状態でも臨界には達せず,臨界防止機能は 損なわれない。また,コンクリートセルはコンクリート造であり,放水によって破損するおそれはな いため,遮へい機能は維持される。

第2棟2階及び中地下1階に設置されるコンクリートセルの給排気弁については,放水した水が 階段を通じて,中地下1階よりも低い地下1階に流れるため水没しない。また,圧縮空気により作 動するフェイルクローズ弁であるため,消火設備の放水によって電気設備又は圧縮空気設備の不具 合が発生したとしても,自動的に弁が閉止し,構造による閉じ込め機能は維持される。

地下水対策として地下外壁にアスファルト防水層及び保護層を設置して建屋内への浸入を防ぐこ とにより,地下水による内部溢水が生じない設計とする。

1.10 外部人為事象に対する設計上の考慮

第2棟は、想定される外部人為事象によって、施設の安全性を損なうことのない設計とする。

防護するべき施設として、「安全性が損なわれた場合に公衆に対して過度な放射線被ばくを及ぼすおそれのある施設」を防護対象として定める。第2棟では「コンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料 ピット」が該当し、それら施設の安全性が損なわれない設計とする。また、第三者の不法な接近等に対し、 これを防御するため、適切な措置を講じた設計とする。

(1) 電磁的障害

第2棟は、電磁的障害による擾乱を防止するため、制御部及び演算部を接地した鋼製の筐体に格納し、 高圧動力ケーブルは金属シールド付きとする等の電磁障害の影響を受けない設計とする。

(2) 不正アクセス行為(サイバーテロを含む。)

第2棟に設置する監視・制御装置は、不正アクセス行為を受けることがないように、電気通信回線等を 通じて外部と接続できない設計とする。

(3) 不法な侵入等

第2棟は、第三者の不法な侵入等を未然に防止するため、以下の措置を講ずる。

- 不法な侵入等を防止するため、防護区域の設定、人の容易な侵入を防止できる柵、標識、鉄筋コン クリートの壁等による防護、巡視及び入退域管理施設での身分管理を行う。
- 不法な侵入等を検知するための監視設備を設置し,警報,映像監視等により監視できる設計とする。
- ・ 外部との通信設備を設ける。
- 爆発性又は易燃性を有する物品の持ち込みを防止するため、入退域管理施設で物品点検を行う。

(4) 漂流船舶の衝突

第2棟は、海に面しておらず、T.P.+約40mに建設する。そのため、第2棟へ漂流船舶の衝突は発生せず、施設の安全性が損なわれるおそれはない。よって、想定される外部人為事象として設計上の考慮は不要となる。

(5) 航空機落下

第2棟は独立した施設であり、安全機能はこの施設のみで担保できることから、航空機落下確率は、 「実用発電用原子炉施設への航空機落下確率の評価基準について」(平成14・07・29原院第4号(平成 14年7月30日原子力安全・保安院制定))に基づき、これまでの事故実績等から民間航空機、自衛隊機 及び米軍機を対象として評価した。第2棟への落下確率は、3.8×10<sup>-9</sup>回/年であり、設計上の考慮を必要 とするか否かの判断基準である1.0×10<sup>-7</sup>回/年を下回る。よって、想定される外部人為事象として設計 上の考慮は不要となる。

(6) ダム崩壊及び爆発

第2棟の近隣には,発電所敷地から南方約4kmに熊川があり,その上流に坂下ダム,小塚ダム,万右ェ 門ダムがある。この河川及びダムは第2棟から十分距離が離れており,ダムの崩壊により施設に影響を 及ぼすことはない。同様に爆発物の製造及び貯蔵施設も近隣になく,爆発により施設の安全性が損なうこ とはない。よって、想定される外部人為事象として設計上の考慮は不要となる。

(7) 有毒ガス

第2棟の防護対象となるコンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料ピットの安全機能(遮へい・ 閉じ込め及び臨界防止)の維持・確保は,運転員の操作を要するものではないため,有毒ガスではコンク リートセル(給排気弁を含む。)及び試料ピットの安全性は損なわれない。よって,想定される外部人為 事象として設計上の考慮は不要となる。

1.11 火災に対する設計上の考慮

第2棟は、火災により安全性が損なわれることを防止するために、火災の発生防止対策、火災の検知及 び消火対策並びに火災の影響の軽減対策を適切に組み合わせた措置を講ずる。

第2棟の火災に対する設計上の考慮は、「別添3-8 火災防護に関する説明書及び消火設備の取付箇所 について」、「別添3-9 安全避難通路に関する説明書及び安全避難通路について」、「別添3-10 非常 用照明に関する説明書及び取付箇所について」に詳細を記載する。

1.12 環境条件に対する設計上の考慮

#### (1) 圧力に対する設計上の考慮

第2棟を構成する設備(機器,配管等)のうち,「実用発電用原子炉及びその付属施設の技術基準に関 する規則」において、クラス3及びクラス4に位置付けられる機器,配管等については、「発電用原子力 設備規格設計・建設規格 JSMES NC-1」を適用して設計・製作・検査を行う。クラス3及びクラス4に該 当しない機器,配管等については、必要に応じて日本産業規格(JIS)等の製品規格を適用して設計する。 クラス3 に位置付けられる機器,配管等として、分析廃液受槽及び設備管理廃液受槽の胴、底板及び管 台並びに主要配管(鋼管)がある。分析廃液受槽及び設備管理廃液受槽の胴、底板及び管台並びに主要配 管(鋼管)の施工時の「最小厚さ」は、最高使用圧力から算出される「必要厚さ」を満足する設計とする。

クラス4に位置付けられる機器,配管等として,主要排気管(鋼管)\*1及び主要排気管(鋼管,ダクト)\*2があり,施工時の「最小厚さ」は,「発電用原子力設備規格設計・建設規格 JSMES NC-1」を適用して「必要厚さ」を満足する設計とする。

クラス3及びクラス4に該当しない機器,配管等のうち圧力に対する設計上の考慮が必要な設備として、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、セル・グローブボックス用排気フィルタユニット、 コンクリートセル用給気フィルタユニット、鉄セル用給気フィルタユニット、グローブボックス用給気フ ィルタユニット及び主要排気・給気管がある。セル等は「大気圧比較法(JIS Z 4820)」による耐圧・漏 えい確認、セル・グローブボックス用排気フィルタユニット、コンクリートセル用給気フィルタユニッ ト、鉄セル用給気フィルタユニット、グローブボックス用給気フィルタユニット及び主要排気・給気管は 最高使用圧力の1.25倍以上の加圧による耐圧・漏えい確認を行う。

\*1:コンクリートセル (No.4) 排気口からコンクリートセル (No.4) 排気弁までが対象

\*2:コンクリートセル (No.4) 排気弁から排気母管まで,コンクリートセル (No.4) に係る排気母管 及びコンクリートセル (No.4) に係る排気母管からセル・グローブボックス用排気フィルタユニ ット C, D 入口までが対象

#### (2) 温度に対する設計上の考慮

温度に対する設計上の考慮が必要な設備として,主要配管(鋼管)がある。主要配管(鋼管)の設計上の最高使用温度は,運転温度又は周辺環境温度よりも高い保守的な値を使用する設計とする。

なお、試料ピットに保管する燃料デブリ等の発熱による影響はない。

上記(1)の圧力及び温度については、関係する規格・基準に基づいた設計又は製品規格に従った設計と することで適切に考慮する。

#### (3) 湿度に対する設計上の考慮

換気空調設備にて必要に応じて湿度調整を行う。

#### (4) 放射線に対する設計上の考慮

燃料デブリ等,固体廃棄物払出準備設備及び液体廃棄物一時貯留設備からの放射線に対して,放射線業 務従事者等を保護し,また,敷地周辺の線量を達成できる限り低減するために,必要な厚さの遮へいをコ ンクリート等の壁・天井に施す設計とする。併せて,セル等内の機器(グローブ等の付属品も含む。)も, 耐放射線性を考慮した設計とする。

なお、専用容器(ポリエチレン容器等)に一時的に保管する塩酸含有廃液及び有機廃液は、定期的に払い出すことで専用容器がばく露し続けないようにする。また、専用容器の劣化を考慮して定期的に容器を 交換する。その他の機器についても耐放射線性を考慮した材料及び機器等を選定するとともに、必要に応 じて放射線劣化が有意に現れる前に交換する。

(5) 腐食に対する設計上の考慮

第2棟では、管理区域内部の壁、床その他核燃料物質等によって汚染されるおそれのある部分の表面 は、気体又は液体が浸透しにくく、かつ、腐食しにくい材料や塗装で仕上げる設計とし、腐食対策として 第2棟の分析作業で発生する硝酸、塩酸等の酸、水酸化ナトリウム等のアルカリ、有機化合物を含む液体 シンチレータ等の分析廃液、塩酸含有廃液及び有機廃液を考慮する。

分析廃液を一時的に保管する分析廃液受槽,主要配管等については,主に硝酸に対する耐食性を考慮す る必要があることから,耐食性に優れた SUS316L を使用する。

一方,硝酸を含まない設備管理廃液を一時的に保管する設備管理廃液受槽,主要配管等については, SUS304 を使用する。

換気空調設備は、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード等の排気を高性能フィルタに より放射性物質を十分低い濃度になるまで除去した後、第2棟の排気口から放出する設計としている。 この設計に関連した主要排気管には SUS304TP を使用する。

コンクリートセルのライニング,鉄セル及びグローブボックスの主要構造材は,耐食性を考慮して SUS304 を使用する。また,酸を使用する分析作業においては,ステンレス製バットのような耐食性を考 慮した材料の容器を使用するとともに,加熱する場合は排ガス中和装置を備えた難燃性の簡易フードを 使用する。

なお、固体試料の溶解や液体試料の蒸発乾固を想定し、塩酸を室温で使用する場合と加熱して使用する 場合で SUS304 の腐食速度を評価したところ、保守的な条件においても腐食速度が小さい結果が得られて おり、構造強度に影響を及ぼすことがない。

コンクリートセル給排気弁は、腐食による錆の発生防止の観点から SUS 製とする。

(6) 水素に対する設計上の考慮

燃料デブリ等からの放射線により水が放射線分解することで水素が発生することを考慮しても、セル 等内の水素濃度は、爆発限界の4vol%を下回り、爆発は起こらない。

(7) 溢水に対する設計上の考慮

燃料デブリ等はセル等にて取り扱い,セル等は窒素ガスを用いて消火する設計であることから,セル等 が浸水するおそれはない。万一,コンクリートセル内が水没したとしても,臨界には達しない。

(8) 化学薬品に対する設計上の考慮

第2棟では、安全機能を損なうおそれのある多量の化学薬品の取り扱いはない。また、化学薬品使用時 は以下の防護を考慮する。これにより安全機能を損なうおそれはない。

- 試薬を取り扱う際は、バット等による飛散防止を図り、万一、薬品を溢した際は速やかに拭き取る
   等の管理を行う。また、試薬を直接使用する際は試薬の性状に応じた装備を着装して作業を行う。
- 使用を想定している試薬は、試薬調製室の薬品保管庫(金属製)に保管する。その際、消防法にて 混載を禁止されている危険物は、薬品保管庫を分けて保管し、試薬の接触により発生する腐食性ガ スの発生を防止する。また、漏えい対策としても試薬は薬品保管庫内での保管を徹底し、万一、漏 えいした場合は、適切に除去する。
- ・ 試薬をセル等で使用する際には、セル等への持ち込みは最小限とし、その際混合することにより発 火する可能性のある危険物は、同一の場所で使用しない。
- 水素掃気、火災・爆発の防止の安全機能を有する設備は、試薬が接触しうる箇所に耐食性の材料を 用いる。

なお,第2棟での臨界防止は,質量管理及び形状管理により行うため,考慮する必要はない。また,冷 却の安全機能を有する設備はないため,考慮する必要はない。

(9) 飛散物に対する設計上の考慮

ガス爆発について,第2棟は可燃性・支燃性ガス容器をガスキャビネットに収納する等の爆発事故を 防止するように設計する。また,第2棟内におけるクレーンその他の輸送機器については,搬送物の落下 防止や搬送機器の逸走防止対策のほか,電源喪失時にも搬送物を安全に把持する構造とすること等によ り,飛散物が発生しないものとする。さらに,回転機器については,ケーシング,カバーを設ける等の対 策を講ずる。

1.13 運転員操作に対する設計上の考慮

(1) 燃料デブリ等の取扱い時の誤操作防止

燃料デブリ等の取扱量について、二重装荷を考慮した値を核的制限値として設定する。 なお、試料ピットは燃料デブリ等を収納する試料ピットののののです。 間隔等を制限することで、制

# Ⅲ-2-48-添 3-28

限以上に収納することができない構造とする。

燃料デブリ等の受入及び施設内の移送の都度,計算機又は伝票を用いて臨界管理上安全であること (受入,移送に伴う各取扱場所での存在量が核的制限値を超えないこと。)を確認する。実際の受入及び 移送にあたっては,作業担当者以外から立会者\*を指名し立会わせることで,移送物と伝票等の内容に 相違のないこと及び受入先における存在量が核的制限値以下であることを確認する手順とする。また, 燃料デブリ等の重量測定時の表示値の読み間違いを防止するために,繰り返し測定することを手順に定 める。

重量測定器の誤作動に伴う表示値の相違による核的制限値の超過を防止するために,燃料デブリ等の 重量測定を行う前に,標準器(分銅)を用いて表示値の確認をすることを手順に定める。また,作業者 と立会者の2名以上で確認及び作業を行うことで,人的過誤を防止する。

上記のことから,仮に機器の単一の故障,誤動作又は作業者の誤操作の発生を考慮したとしても,臨 界管理上の核的制限値を逸脱することはない。

フードからグローブボックス又はα・γ測定室へ燃料デブリ等を移送する際は,気密及び遮へいを考慮した容器に収納し,専用の台車で取り扱うことで落下を防止する。

- \*: 立会者は,核燃料物質の計量管理に関する実務を行う者で,業務経験及び教育の受講歴より十分な知 識を有している者から指名する。
- (2) コンクリートセルの誤操作防止
- a. 輸送容器を 20tクレーンで吊り上げ中の落下防止
  - 20t天井クレーンのフックに掛けたワイヤロープが外れないよう、フックに外れ止めを設ける設計とする。
  - ・ 有資格者がクレーン操作を行った上で、立会者(知識・技術を有する者)により吊り上げ方法と
     手順通りに作業が行われていることを確認する。
  - ・ 有資格者が玉掛け作業を行った上で、立会者(知識・技術を有する者)により玉掛けに用いる器
     具に取違え等の誤りがないこと、玉掛け作業が確実に行われていることを確認する。
  - フック、ワイヤロープ等の吊り上げに用いる機器、器具に劣化等の異常がないことを定期的な点 検により確認する。
- b. 輸送容器を 20tクレーンで移動中の振れ等の防止
  - クレーンの移動時、巻き上げ及び巻き下げ時にインバータ制御により緩起動・緩停止とすることで、移動中の荷振れを抑制する設計とする。
  - レール端部のストッパー、リミットスイッチ及び浮上り防止治具により逸走を防止する設計とする。
  - 移動中の振れ及び逸走を防止するため、クレーンの操作者(有資格者)の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し、作業を確認しながら実施することで、誤操作を防止する。
  - 作業手順書で手順を定め、確実な作業を行えるよう管理する。
- c. 天井ポートのPVCバッグの誤装着防止
  - ・ PVCバッグの取り付けポートは、グローブボックスの搬出入ポートと同じ構造で、確立された構造 であり、装着方法も標準化されていることから、装着中に外れる可能性は低い。万一、PVCバッグ

# Ⅲ-2-48-添 3-29

の装着を誤り、PVCバッグが脱落したとしても、コンクリートセルの負圧維持による閉じ込め機能 で放射性物質の閉じ込めが可能である。

- ・ 作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し,作業を確認しながら実施することで, 誤操作を防止する。
- ・ 作業手順書で手順を定め、確実な作業を行えるよう管理する。
- d. 薬品の漏えい防止
  - コンクリートセル内で取り扱う薬品の量を必要最低限とし、バット等による飛散防止を図るとともに、万一、薬品を溢した際は速やかに拭き取る等の管理を行う。

・ コンクリートセル内において、金属が急激に腐食する可能性のある薬品を取り扱わない。

- e. 背面遮へい扉又は天井ポートの誤操作による開放防止
  - ・ 背面遮へい扉の誤操作による開放を防止するため、背面遮へい扉は電気錠にて施錠し、解錠しないと背面遮へい扉が開かない設計とする。
  - コンクリートセル内の線量と背面遮へい扉の電気錠が連動するインターロックを設けて、コンク リートセル内の線量が1mSv/h以上の場合には、背面遮へい扉の電気錠を解除できない設計とする。
  - 天井ポートを開閉するハンドルは取り外しておき、必要なときのみ取り付ける運用とする。
- f. 2 重の扉となっているセル間遮へい扉(コンクリートセルNo.4 側と鉄セル(インナーボックス)側 に各々設置する扉)の同時開放の防止
  - コンクリートセルNo.4 側又は鉄セル側のどちらか一方のセル間遮へい扉が開状態の時は、閉止している側のセル間遮へい扉を開放できないようにインターロックを設ける設計とする。
  - セル間遮へい扉を同時に開いたとしても、コンクリートセルの負圧維持により放射性物質の閉じ込めが可能である。
  - ・ 作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し,作業を確認しながら実施することで, 誤操作を防止する。
- (3) 鉄セルの誤操作防止

2 重の扉となっている移送扉(鉄セル(インナーボックス)側とグローブボックス側に各々設置する 扉)の同時開放を防止するため、移送扉を同時に開いたとしても、鉄セルの負圧維持により放射性物質 の閉じ込めが可能な設計とする。

なお,移送扉の開閉作業は作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し,作業を確認しなが ら実施することで,誤操作を防止する。

(4) グローブボックスの誤操作防止

2 重の扉となっている移送扉(グローブボックス側とフード側に各々設置する扉)の同時開放を防止す るため、移送扉を同時に開いたとしても、グローブボックスの負圧維持により放射性物質の閉じ込めが可 能な設計とする。

なお,作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し,作業を確認しながら実施することで, 誤操作を防止する。

- (5) フードの誤操作防止
  - フード窓の誤操作による開放防止として、以下の対策・設計をする。
  - ・ フード窓が必要以上に大きく開放しないよう、フード窓にストッパーを設ける設計とする。
  - ・ 誤って大きく開放しないよう、フード窓に表示等を行う。
  - 作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し、作業を確認しながら実施することで、誤 操作を防止する。
- (6) 液体廃棄物一時貯留設備の誤操作防止
  - a. 液体廃棄物の移送作業中における誤操作防止

液体廃棄物一時貯留設備では、分析廃液受槽A,B又は設備管理廃液受槽A,Bにおいて移送又は回収ポ ンプ(以下「ポンプ」という。)を用いて受槽間での廃液移送時に運転員が適切に操作でき、誤操作を しないようにするため、各受槽内の液位を確認できる液位計を備えている。

各受槽間の移送中に,受入側の受槽が液位計の設定値以上になった場合には,オーバーフローを防止 するためにポンプを自動で停止する設計とする。

なお,自動停止したポンプは,受入側と払出側の受槽の選択を変更し,異常リセットすることで再起 動できる設計とする。

各受槽間の移送及びタンクローリへの移送時に,払出側の受槽が液位計の設定値以下になった場合 には、ポンプへの空気混入防止のためにポンプを自動で停止する設計とする。

なお,自動停止したポンプは,払出側と受入側の受槽の選択を変更し,異常リセットすることで再起 動できる設計とする。

受槽間の移送前に,受入側の受槽の液位計により,現在の受入可能な容量を確認する。これにより, 運転員が受入可能な量を超えるような移送を防止できる。また,移送開始後においても,液位計により 逐次受け入れた液位を確認し,所定の液位に達した時点でポンプを手動で停止することで,計画する量 以上の廃液を移送しない。

なお,手動で停止できなかった場合でも,液位計が設定値以上又は設定値以下の場合にポンプを自動 で停止することで,誤操作があっても対応できる設計とする。

b. 液体廃棄物の払い出し作業中における誤操作防止

- 液体廃棄物の払い出し作業中は、払出側の受槽の液位計を逐次確認し、所定の液位に達した時点
   でポンプを手動で停止することで、タンクローリの容量を超える払い出しを防止する。
- タンクローリと接続する箇所には開閉操作用のハンドルを設置し、タンクローリと接続した後に ハンドルを操作して開とする。開閉操作用のハンドルは、タンクローリとの接続を解除する前に 閉止するため、タンクローリと未接続時に移送ポンプを誤って稼働して液体廃棄物が送水された としても、接続箇所から漏えいしない。
- 万一,接続部に隙間が生じ漏えいしたとしても、その拡大を防止するため、タンクローリとの接続部に受け皿を設ける設計とする。
- ・ 作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し,作業を確認しながら実施することで, 誤操作を防止する。

- c. 液体廃棄物一時貯留設備でのサンプリング作業中における誤操作防止
  - 液体廃棄物が漏えいした場合は、漏えい検知器により漏えいを検知できる設計とする。
  - 液体廃棄物が漏えいしたとしても、堰内に液体廃棄物を全量保持できる設計とする。
  - ・ 堰内で保持した液体廃棄物は回収ポンプにて、液体廃棄物一時貯留設備に回収できる設計とする。
  - ・ 作業者の他に立会者(知識・技術を有する者)を設置し,作業を確認しながら実施すること で,誤操作を防止する。
- (7) 換気空調設備の誤操作防止

運転員の誤操作により,汚染レベルの高いエリアから汚染レベルの低いエリアに空気が流れることが ないように,汚染レベルの高いエリアの排風機が停止した時は,汚染レベルの低いエリアの排風機も停止 する設計とする。また,起動時においても運転員が誤操作しないように,汚染レベルの高いエリアの排風 機から,セル・グローブボックス用排風機,フード用排風機,管理区域用排風機,管理区域用送風機の順 に起動する設計とする。

- (8) 窒素ガス消火設備の誤操作防止
  - ・ 窒素ガス消火設備の起動ボタンに誤って接触しただけで起動しないよう、起動操作は単一操作(ボ タン押下)だけでなく、二段階操作(スイッチ操作+ボタン押下)により起動する設計とする。
  - 接触等により誤って窒素ガス消火設備を起動しないようにするため、窒素ガス消火設備の起動ボタンにカバー等を設置する。
  - ・ 窒素ガスの放出時においてもセル等の負圧を維持できるように、セル等の給気弁は窒素ガス消火設備起動時に自動で閉止し、窒素ガスを
     あ出する設計とする。このため、誤操作により窒素ガスを放出したとしても、セル等の閉じ込め機能は維持できる。
- (9) 監視盤, 操作器具等の誤操作防止

盤の配置,操作器具等の操作性,計器表示及び警報表示においては施設の状態が正確かつ迅速に把握で きる配置となるよう設計する。また,操作器具等は,下記の対策を必要に応じて組み合わせることで誤操 作を防止する設計とする。

- ・ 監視盤,制御盤及び操作盤は,照明反射を考慮した配置とする。
- ・ 監視盤、制御盤及び操作盤は、運転員の動線及び運転員同士の輻輳回避を考慮した配置とする。
- ・ 監視盤,制御盤及び操作盤は,設備毎にエリア分けして配置し,操作性及び視認性に留意した設計 とする。
- 指示計,表示装置及び操作スイッチは,操作を行う位置から監視できるように配置する。また,運転操作性及び機能の重要度,使用頻度等を考慮した設計とする。
- ・ 操作盤は、左右逆となる鏡対象とならない配置とする。
- ・ 流体の流れ,操作の流れを考慮した配置とする。
- 操作器具であるスイッチ,機器,弁等は系統等による色分けや銘板取り付けによる識別表示し,誤

### Ⅲ-2-48-添 3-32

りを生じにくい設計とする。

- ・操作盤における弁の開閉及びポンプ等の運転状態の表示色は、色分けを行うことで容易に識別できる設計とする。
- ・
   警報の配置は、その警報の重要度に応じた識別の容易化を考慮する。また、
   警報原因の速やかな運
   転操作対応ができるように設計する。
- ・ 警報原因が消滅した場合は、警報は元の状態に復帰できる設計とする。
- ・ 誤接触による誤操作を防止するため、スイッチ及びボタンにカバー等を設置する。
- スイッチ及びボタンは、単一操作(ボタン押下)だけでなく、二段階操作(スイッチ操作+ボタン 押下等)により起動する設計とする。
- ・ 保守点検時にも点検状態を示す表示を行う。
- (10) 制御室における誤操作防止

運転員が適切な運転・監視ができるよう,制御室は温度,照明,騒音に対して,快適な環境条件を考慮 し設計する。監視モニタに表示される情報は運転員の誤操作及び誤認識を防止できるように配置・配列さ れるとともに,統一性のある表示とする。また,以下の対策をとることで誤操作を防止する設計とする。

- ・ モニタ類は、照明反射を考慮した配置とする。
- 運転員同士の会話が阻害されるような騒音が防止される設計とする。
- 制御室は、運転員相互の認識性及び運転員間のコミュニケーションを考慮した配置とする。
- ・ 運転員の動線及び運転員同士の輻輳回避を考慮した配置とする。
- 操作に関連する指示計及び表示装置は、操作を行う位置から監視できる設計とする。
- 複数の運転員による監視ができるよう,監視モニタは制御室の運転員が共有できる場所に表示する。
- ・ 情報の表示は、極力一つの画面に表示する。
- ・

  警報の表示は、その

  警報の重要度に応じた

  識別の

  容易化を

  慮する。
- ・ 警報原因が消滅した場合は, 警報は元の状態に復帰できる設計とする。
- ・ 監視モニタの操作は, 操作を受け付けたことを示す打ち返し表示 (二段階操作)を行う設計とする。

(11) ローディングドックの外部及び内部の扉の誤操作防止

ローディングドックの外部及び内部には、複数の扉と電動ハッチを設置する。これらの扉及び電動ハッ チを同時に開放すると、管理区域の負圧バランスが乱れるため、各扉及び電動ハッチのうち、ひとつでも 開放状態にある場合には、他の扉及びハッチを開放できないインターロックを設けることで誤操作を防 止する。

(12) 設計評価事故時の操作

第2棟の安全上重要な施設は、コンクリートセル(給排気弁を含む。)及び試料ピットであり、設計評価事故時(換気空調設備の損傷及び電源喪失時)において、安全機能の確保にはコンクリートセルの給排気弁を閉止する必要がある。

コンクリートセルの給排気弁は,設計評価事故時には自動的に閉止し,運転員の操作を期待しなくても

安全機能を確保できる設計とする。万一,コンクリートセルの給排気弁が自動的に閉止しない場合においても,運転員が容易に当該給排気弁を閉止することで安全機能を確保できる設計とする。

1.14 信頼性に対する設計上の考慮

(1) 措置を講ずべき事項への対応方針

第2棟の安全機能や監視機能を有する構築物,系統及び機器は,燃料デブリ等を取り扱うことから,十 分に高い信頼性を確保し,かつ,維持し得る設計とする。また,コンクリートセル(給排気弁を含む。) 及び試料ビットは,その系統の安全機能が達成できる設計であるとともに,その構造,動作原理,果たす べき安全機能の性質等を考慮して,多重性又は多様性及び独立性を備えた設計とする。

a. 閉じ込め機能

第2棟の負圧維持機能を有する動的機器に関しては、2式設置する。負圧維持機能を有する動的機器 が故障した場合でも、待機している機器が起動することにより負圧を維持する。

第2棟の換気空調設備の排風機が複数同時に機能喪失した場合は,速やかに分析作業等を中止する。

なお,排風機を作動することができず負圧にできない場合は、セル等の構造(給気管,排気管,弁及 び給排気系のフィルタを含む。)で放射性物質を閉じ込める。

コンクリートセルの給排気弁は、Sクラスの地震に対して耐震性を有する設計とする。セル・グロー ブボックス用換気空調設備、圧縮空気設備が損傷又は外部電源喪失が発生した場合は、コンクリートセ ルの給排気弁が自動で閉止し、構造による閉じ込め機能を維持できる設計とする。

なお,当該給排気弁は,Sクラスの地震に対して機能を維持できることを評価しており十分信頼性が ある。当該給排気弁は,それぞれ2個配置(多重化)し,地震等による停電時には給気系統及び排気系 統が自動で閉となる機構となっている。また,万一の際には現場での当該給排気弁ハンドル部により開 閉操作が可能であり,緊急時に必要な対応を行うことができる設計とする。

輸送容器を取り扱う 20t クレーンに関しては、輸送容器を吊り上げている際に外部電源喪失が発生 した場合においても、ブレーキが働くことにより輸送容器を吊り上げ状態で保持することが可能であ る。また、20t クレーンのフックに掛けたワイヤロープが外れないよう、フックに外れ止めを設ける設 計とするため、輸送容器が落下することはない。

なお、汚染源となる燃料デブリ等は金属製の試料容器に収納され、かつ、試料容器は DPTE コンテナ、 輸送容器、保護容器(輸送容器の転倒落下時の衝撃から保護する容器)に収納される。燃料デブリ等は 複数の容器に保護されているため、万一、輸送容器が落下した場合においても飛散する可能性は極めて 小さい。仮に、輸送容器が落下し燃料デブリ等が飛散した場合においても、床面をエポキシ樹脂で塗装 することで、容易に回収できるようにする。飛散した際の回収方法については、対策会議を設置し、落 下物の状況並びに空間線量及びダスト濃度等を評価して、工具等の使用による距離確保、必要に応じて 遮へい等を行い、被ばく低減対策を実施した上で回収作業を行う。回収した燃料デブリ等は容器に収集 した後、セル内に搬入して保管する。

b. 遮へい機能

コンクリートの壁, 天井及び鉄の壁, 天井による遮へい体で, 非管理区域及び建屋外側における各線 源からの線量率計算結果が, 外部放射線に係る設計基準線量率以下を満足することを確認することに より, 遮へい設計が十分であることを評価する。また, 放射線業務従事者等の主な作業エリアであるオ ペレーションエリア,サービスエリア,分析室及び α · γ 測定室における線量率計算結果が,外部放 射線に係る設計基準線量率を満足することを確認する。

c. 臨界防止機能

燃料デブリ等の取扱量及び試料ピットの形状を制限することで、燃料デブリ等に含まれる核燃料物 質が臨界に達しない設計とする。また、万一、臨界が発生した場合は、γ線エリアモニタ、中性子線 エリアモニタによって臨界及びその継続性を検知することができる設計とする。

d. その他

- (a) 監視機能
  - i) 放射線及び臨界

試料放射能測定装置は、2 チャンネルを有し、1 チャンネル故障時でも他の1 チャンネルで第2 棟の排気口における放射性物質濃度を確認可能とする。

第2棟では、γ線エリアモニタ及び中性子線エリアモニタにより臨界に伴う線量率の上昇を検知し、警報を発する設計とする。

ii)火災

火災の発生を速やかに検知できるよう,コンクリートセル内の火災を検知できる機器を設置す る。

(b) 電源

第2棟は、2系統より受電する設計とし、1系統からの受電が停止した場合でも全ての負荷に給電 できる構成とする。外部電源が喪失した場合でも、必要な設備に給電する非常用電源設備を設置す る。

(c) 火災対策

コンクリートセルで火災が発生した場合,窒素ガスを噴射し,コンクリートセル内を

消火できる設計とする。窒素ガスを噴射している間は、設備内の排気を 継続し、コンクリートセル内の負圧を維持できる設計とする。また、窒素ガスによる消火ができない 場合においても消火を行えるよう、コンクリートセル内に粉末消火薬剤及び乾燥砂を設置する。

1.15 検査可能性に対する設計上の考慮

第2棟の安全機能を有するコンクリートセル,試料ピット,鉄セル,グローブボックス,フード,排風 機等は,施設運用後においても,求められる機能(閉じ込め機能,臨界防止機能,遮へい機能等)に対し て,それらの健全性及び機能を確認できる設計とする。

### 1.16 その他の設計上の考慮

- (1) 第2棟の臨界防止及び臨界管理方法
  - a. 臨界防止

第2棟は、核燃料物質を含む燃料デブリ等を取り扱うため、臨界防止のための方策を講ずる。第2棟 では、燃料デブリ等の取扱量及び形状を制限することで、燃料デブリ等に含まれる核燃料物質が臨界に 達しない設計とする。

臨界安全評価においては、想定される燃料デブリ等の組成を保守的に設定するとともに、前処理中に

プルトニウム濃度の高い残さ又は沈殿が発生する可能性を考慮し、均質体系に加えてプルトニウムが 粒子状に存在する非均質体系についてプルトニウム濃度等が不均一な状態の評価を行い、臨界に達し ないことを確認する。万一、臨界が発生した場合は、γ線エリアモニタ、中性子線エリアモニタによっ て臨界及びその継続性を検知することができる設計とする。

なお,鉄セル,グローブボックス,フード及びα・γ測定室においては取り扱う燃料デブリ等が少量 であるため,臨界に至らない。

b. 臨界管理方法

第2棟では燃料デブリ等の核的制限値をというと制限し、質量管理を実施する。なお、試料ピットは燃料デブリ等を収納する試料ピットのという。 上に収納することができない構造とする。詳細を「別添3-6 臨界防止について」に示す。

(2) 燃料デブリ等と標準試料の取扱量

第2棟で取り扱う燃料デブリ等,標準試料の量の詳細を「別添3-7 取り扱う燃料デブリ等,標準試料の量について」に示す。

2. 「Ⅲ. 特定原子力施設の保安のために措置を講ずべき事項」に係る安全確保策等

第 2 棟は、燃料デブリ等の放射性物質を取り扱うことから、「Ⅲ 特定原子力施設の保安」に従って、 運転管理、保守管理、放射線管理等の保安のために必要な措置を適切かつ確実に実施するとともに、燃料 デブリ等の取り扱いにあたっては、以下の安全確保策等を講ずることにより、作業者及び敷地内外の安全 を確保する。

### (1) 運転管理

- a. 燃料デブリ等の取り扱いに係る一般事項
  - (a) 燃料デブリ等の取り扱いにあたっては,最大取扱量等を超えないように遵守する。表-2 に燃料デブ リ等の最大取扱量を示す。

燃料デブリ等の取扱い	取扱場所*1	最大取扱量*2
受入	コンクリートセル (No.1)	
使用	コンクリートセル (No. 1~4)	
	鉄セル	
	分析室 (グローブボックス,	
	フード), α・γ測定室	
一時保管	試料ピット	

表-2 燃料デブリ等の最大取扱量

\*1:上記以外の取扱場所では燃料デブリ等を取り扱わない(燃料デブリ等を運搬する場合は除く。)。 \*2:コンクリートセル,鉄セル,分析室(グローブボックス,フード),α・γ測定室における燃料 デブリ等の合計質量(各取扱場所における燃料デブリ等の取扱量の合計)は 「以下となるよう 管理する。

- (b) 燃料デブリ等の取り扱いにあたっては、以下の事項を明確にし、必要な手順書(マニュアル等)を 定めるとともに、作業前にはあらかじめ作業計画書等を作成して、作業の安全を確保する。
  - ・ 業務遂行上の作業範囲及びその内容
  - ・ 安全確保上の遵守事項
  - ・ 異常発生時の措置,対応
  - ・ その他保安の確保に必要な事項
- (c) 機器等の監視を適切かつ確実に行い,通常と異なる変化が観察された場合は,必要な措置を講 ずるとともに,監視を強化する。
- b. 燃料デブリ等の受入及び払出

燃料デブリ等を受け入れる前に、受入元から必要な書類等の提供を受け、「a. 燃料デブリ等の取扱いに係る一般事項」の a. (a)の取扱量を超えないことを確認する。また、燃料デブリ等を払い出す前に、払出先へ情報を提供し、燃料デブリ等が受入可能であることを確認する。

燃料デブリ等を受け入れる際は、ローディングドックに搬入した輸送容器をコンクリートセルの背 面ポート又は天井ポートに接続し、燃料デブリ等をコンクリートセル内に受け入れる。燃料デブリ等を 払い出す際は、コンクリートセルの背面ポート又は天井ポートに接続した輸送容器に燃料デブリ等を 収納し、ローディングドックから輸送容器を搬出する。

c. 搬入する燃料デブリ等の確認

燃料デブリ等は,第2棟の施設外から輸送容器を用いてローディングドックに搬入する。受入元からの情報提供の内容と,輸送容器及び内容物に異なる点がないことを確認する。また,搬入前に,輸送容器表面が放射性物質で汚染されていないことを受入元で確認する。

- d. 移送時の措置
  - ・ 発電所内の他施設と第2棟間で燃料デブリ等を移送する際は、所定の輸送容器を使用する。
  - ・ 第2棟内では,輸送容器を取り扱う場合,天井クレーンを使用する。その際,吊り上げ高さは,約14m\*以下に制限する。
  - 移送後の空の輸送容器は、発電所内の他施設へ返却又は第2棟のサービスエリア若しくはローディングドックに一時的に保管する。
  - \*: 天井クレーンの吊り上げ高さは,現場での据付調整及び揚程 13.5m を踏まえて,約14m以下に制限する。
- e. 燃料デブリ等の取扱い

セル等,フード及び $\alpha$ ・ $\gamma$ 測定室において,燃料デブリ等を取り扱う場合は,燃料デブリ等に含まれ る核燃料物質が臨界量に達しないよう,質量管理を行う。臨界安全上の最大取扱量として,セル等,フ ード及び $\alpha$ ・ $\gamma$ 測定室における燃料デブリ等の合計質量(各取扱場所における燃料デブリ等の取扱量の 合計)は 以下となるよう管理する。燃料デブリ等は,基本的にセル等,フード及び $\alpha$ ・ $\gamma$ 測定室内 で取り扱う。分析室又は $\alpha$ ・ $\gamma$ 測定室内で燃料デブリ等を運搬する際は,漏えい防止等の措置を講ずる。 また,燃料デブリ等の取扱場所には,燃料デブリの取り扱いに係る注意事項を掲示する。

燃料デブリ等の受入,施設内の移送,払出の都度,質量測定器により燃料デブリ等の質量を測定する。 また,計算機又は伝票を用いて,受入,移送に伴う各取扱場所での存在量が最大取扱量を超えないこと を確認する。燃料デブリ等の質量測定等を行う場合は,確認者を含め,作業者を2名以上確保する。

#### Ⅱ-2-48-添 3-37

f. 分析試料等の一時保管

の試料ピットにおいて,燃料デブリ等を一時的に保管する場合は,燃料デブリ等に含まれる核燃料物質が臨界に達しないよう,質量管理及び形状管理を行う。試料ピットには,

があり, に燃料デブリ等 ( 以下) を収納した保管容器を まで積み上げて一 時的に保管する。

なお、試料ピットは、保管容器の取り出しを考慮し、を空にする運用とする。

試料ピットにおける燃料デブリ等の一時保管又は取り出しの都度,質量測定器により燃料デブリ等 の質量を測定する。また,計算機又は伝票を用いて,試料ピット内の燃料デブリ等の合計質量が最大取 扱量を超えないことを確認する。

には、燃料デブリ等の一時保管に係る注意事項を掲示する。

# (2) 保守管理

a. 巡視及び点検

第2棟の設備の保守管理を適切かつ確実に行えるよう手順書(マニュアル等)を定めるとともに,設備毎に定めた頻度で巡視及び点検を行う。

- b. 地震時等の措置
  - マニュアル等で定めた基準以上の地震が発生した場合、速やかに設備を点検し、保安上の影響を 確認する。
  - 火災が発生した場合、早期消火及び延焼の防止に努めるとともに、設備を点検し、保安上の影響 を確認する。
  - ・ 異常を発見した場合, 直ちに連絡通報体制に則った連絡・通報を行うとともに, その原因を調査し, 施設の保安上必要な措置を講ずる。
- c. 各設備に係る保守管理

各設備に対し,異常の発生を防止する観点から設備毎に定めた頻度で点検等を行い,異常が確認された場合は,適切な対応を行う。

- (3) 放射線管理
  - a. 放射線管理に係る区域及び被ばくの管理
    - 外部放射線による実効線量と空気中の放射性物質による実効線量との合計が、法令に定める管理
       区域に係る条件を超えるおそれのある区域を管理対象区域又は管理区域(以下「管理区域等」という。)とする。
    - 管理区域等における放射線業務従事者の被ばくは、「東京電力株式会社福島第一原子力発電所原 子炉施設の保安及び特定核燃料物質の防護に関して必要な事項を定める告示」(平成二十五年四 月十二日原子力規制委員会告示第三号)に基づく線量限度に従い管理を行う。
  - b. 管理区域等の表示

管理区域等について、壁、柵等により区画するほか、標識を設ける。

c. 管理区域等の出入り管理 管理区域等には,指定された者(管理区域等への立入りを許可された放射線業務従事者)以外の者を

#### Ⅱ-2-48-添 3-38

管理区域等に立ち入らせない措置を講ずる。ただし、一時的に立入りを許可された者が、資格を有する 指定された者とともに立ち入る場合については、この限りではない。

d. 管理区域等外への物品の搬出

管理区域等から物品を搬出するときは、当該物品の表面密度が基準値を超えていないことを確認する。

e. 作業に伴う放射線管理

管理区域等内で有意な放射線被ばく又は汚染が生じるおそれのある作業を行う際は,作業方法等を 記載した計画書を作成する。作業の実施にあたっては,計画書に記載した放射線管理上の措置を講ずる ことにより,放射線業務従事者の被ばく低減に努める。

f. 線量当量率等の測定

管理区域等内における線量当量率等の管理のため,放射線管理設備により,線量当量率及び空気中の 放射性物質濃度等の監視を行う。線量当量率及び空気中の放射性物質濃度等の監視により,異常が認め られた場合は,直ちに原因の調査,原因の除去等の措置を講ずる。

- (4) 放射性廃棄物管理
  - a. 第2棟固体廃棄物の保管・管理

第2棟固体廃棄物は,以下の分類で管理する。

(a) 高線量の第2棟固体廃棄物

セル等で発生する第2棟固体廃棄物で、線量率が1mSv/h以上のものとする。

なお,第2棟固体廃棄物に燃料デブリが含まれているもの(付着等により分離できないもの)は, 線量率の高低に関わらず高線量の第2棟固体廃棄物として管理し,臨界管理の観点から核燃料物質 として質量管理を行う。

(b) 低線量の第2棟固体廃棄物

線量率が1mSv/h未満のものとする。低線量の第2棟固体廃棄物は、可燃物、難燃物等の種類で分類する。

(c) α核種を含む第2棟固体廃棄物

(a) 及び(b) のうち  $\alpha$  核種を含むものは、 $\beta \gamma$  核種のみ含まれる第 2 棟固体廃棄物とは分けて管理 する。

b. 第2棟液体廃棄物の保管・管理

第2棟液体廃棄物は、以下の分類で管理する。

(a) 分析廃液

分析作業において硝酸,アルカリ等による溶解,分離等の作業に伴い発生する廃液及び洗浄等によ って発生する廃液

(b) 塩酸含有廃液

分析作業において塩酸による溶解、分離等の作業に伴い発生する廃液

(c) 有機廃液

液体シンチレーションカウンタ等を使用する分析作業で発生する廃液

(d) 設備管理廃液

汚染検査室の手洗い及びシャワー設備, ローディングドックの床ドレン, 換気空調設備室の排気口 釜場等から発生する廃液

なお,必要に応じて,高線量の第2棟液体廃棄物については,コンクリートセル又はグローブボックスにて固化処理し,高線量の第2棟固体廃棄物として取り扱う。

c. 第2棟気体廃棄物の処理・管理

排気口においては,放射線管理設備により排気中の放射性物質濃度の放出監視を行い,排気口から放 出される排気中の放射性物質の濃度が「東京電力株式会社福島第一原子力発電所原子炉施設の保安及 び特定核燃料物質の防護に関して必要な事項を定める告示」(平成二十五年四月十二日原子力規制委員 会告示第三号)に基づく濃度限度以下であることを確認する。

### (5) 緊急時の措置

事故,災害時等における緊急時の措置として,緊急事態への対処,そのための要員の確保,配置,教育・ 訓練,資機材整備,関係機関への連絡通報体制,緊急時における医療体制をあらかじめ整備し,緊急事態 への対処及び緊急事態の拡大防止・収束に努める。また,協力企業を含む要員に対する教育・訓練を実施 し,緊急時の措置に係る技量や能力の維持向上を図る。

#### (6) 敷地周辺の放射線監視

第2棟敷地周辺の放射線監視は、「Ⅲ3.1 放射線防護及び管理」に基づき、実施する。

#### セル等の放射性物質の閉じ込めについて

1. 基本的な考え方

セル等の放射性物質については、換気空調設備にてセル等の内部を負圧にすることで放射性物質を閉 じ込めることを基本とする(負圧維持による閉じ込め)。また、負圧維持ができない場合は、セル等の構 造\*により放射性物質を閉じ込める(セル等の構造による閉じ込め)。

\*:セル等,給気管,排気管,弁及び給排気系のフィルタ

2. 想定される事象に対する閉じ込めの考え方

想定される事象に対する閉じ込めの考え方は以下のとおり。また,表-3 に各事象に対する閉じ込めの 考え方を示す。

(1) 通常運転時

換気空調設備にてセル等の内部を負圧に維持することにより、放射性物質を閉じ込める。

(2) 外部電源喪失時

第2棟に給電する外部電源は、大熊線3号,4号及び東電原子力線から給電する設計としている。通 常,福島第一原子力発電所は、大熊線3号及び4号から給電しており、片方が停電しても、もう片方から の電源供給が継続される設計としているため、セル等の内部を負圧に維持することにより放射性物質を 閉じ込める。また、大熊線3号及び4号が両方電源喪失した場合は、東電原子力線への切替を手動で行 う計画としている。外部電源喪失時は、第2棟の受変電設備にて低電圧を検知し、第2棟の非常用電源 設備が自動起動して第2棟の主要な負荷に給電する設計とするため、セル等の内部を負圧に維持するこ とにより放射性物質を閉じ込める。

(3) 負圧維持に必要な設備の機能喪失時

負圧維持に必要な設備(セル・グローブボックス用排風機,フード用排風機,管理区域用送排風機並び にセル・グローブボックス用排風機,フード用排風機,管理区域用送排風機の電源)の機能喪失時におい ては,給気フィルタと排気フィルタ間で放射性物質を閉じ込める。その際,フィルタから放出される放射 性物質による公衆への被ばく影響は,鉄セルで 8.8×10<sup>-1</sup>μSv,グローブボックスで 8.8×10<sup>-5</sup>μSv であ り,線量目標値に関する指針における周辺監視境界外の線量目標値である 50μSv に比べ十分に小さい。 さらに,フィルタからの放射性物質の放出を低減するために,コンクリートセルは直近に設置した自動弁 にて閉止し,鉄セル及びグローブボックスは手動弁にて閉止できる設計とする。

(4) 火災発生時

換気空調設備にてセル等の内部を負圧維持することにより放射性物質を閉じ込める。窒素ガス消火設 備による消火時においても、同様に負圧を維持することにより放射性物質を閉じ込める。

なお、セル等で火災が発生した場合でも、セル等から排気フィルタまで約 20m の距離が離れているこ

とから排気フィルタに炎が到達することはない。仮に排気フィルタまで炎が到達したとしても, 排気フィ ルタは難燃材料のろ材, 不燃材料のケーシングで構成されているため, フィルタが損傷して延焼するおそ れはない。

(5) 負圧維持に必要な設備の機能喪失時(全電源喪失時等)+火災発生時

(3)と同様,負圧維持に必要な設備の機能喪失後に火災が発生した場合についても、給気フィルタと排気フィルタ間で放射性物質を閉じ込める。その際、フィルタから放出される放射性物質による公衆への被ばく影響は、鉄セルで 1.1 $\mu$  Sv、グローブボックスで 1.1×10<sup>-4</sup> $\mu$  Sv であり、線量目標値に関する指針における周辺監視境界外の線量目標値である 50 $\mu$  Sv に比べ十分に小さい。さらに、フィルタからの放射性物質の放出を低減するために、セル等の直近の給排気系に弁を設置し、閉止できる設計とする。

なお、セル等で火災が発生した場合、仮に排気フィルタまで炎が到達したとしても、フィルタは難燃材料のろ材、不燃材料のケーシングで構成されているため、フィルタが損傷して延焼するおそれはない。また、給排気弁は金属製であることから延焼のおそれはない。

	負圧維持による閉じ込め	構造による閉じ込め
(1) 通常運転時	0	-
(2) 外部電源喪失時	0	_
<ul><li>(3) 負圧維持に必要な設備の機能</li><li>喪失時</li></ul>	_	0
(4) 火災発生時	0	_
(5) 負圧維持機能喪失+火災発生 時	_	0

表-3 想定される事象に対する閉じ込めの考え方

3. 負圧維持に必要な設備の機能喪失時の線量評価

負圧維持に必要な設備の機能が喪失した場合,セル等の構造により放射性物質を閉じ込める。コンクリ ートセルの二重化した給気弁と排気弁間で放射性物質を閉じ込めた場合,構造により閉じ込め機能が維 持される。よって,コンクリートセルの負圧維持機能が喪失した場合でも公衆に影響を与えない。鉄セル 及びグローブボックスについては,手動弁にて構造による閉じ込めができるが,給気フィルタと排気フィ ルタ間で放射性物質を閉じ込めた場合のフィルタから建屋外に放出される放射性物質による影響を,保 守的な条件の下で評価する。

本評価での保守的な条件は、地震により電気設備及び消火設備が損傷し、負圧維持に必要な設備の機能 喪失後に火災が発生した場合を想定した。また、空気が逆流し、鉄セル及びグローブボックス内の全ての 放射性物質が除染係数(DF)の小さい給気側フィルタを通じてのみ、鉄セル及びグローブボックス外に放 出されるものとして評価した。

- 3.1 鉄セルに関する評価
- (1) 放射性物質の放出経路
  - ・ 鉄セルでは燃料デブリ等の切断は行わないが,取り扱う燃料デブリ等の全てが粉体で存在するものとし,地震後に火災が発生したことを想定する。
  - ・ 鉄セル内に存在する粉体(約2×10<sup>11</sup>Bq)について、切断時の飛散1%<sup>(i)</sup>及び火災に伴う飛散0.6%
     <sup>(ii)</sup>を合わせた1.6%(トリチウム、希ガス、ヨウ素等の揮発性・ガス状の放射性物質は100%)が 気相に移行する。
  - 高性能フィルタは給気側1段,排気側2段設置されることから保守的な評価とするため、気相中の 放射性物質が給気フィルタを通じて、鉄セル周辺の室に放出され、さらに建屋から外部へ放出され 地上放出によって敷地境界に達したと想定する。
- (2) 除染係数
  - ・ 給気フィルタは、高性能フィルタ1段から構成される。なお、高性能フィルタは、最も通過しやすい粒子径において除染係数10<sup>3</sup>が確保できるため、高性能フィルタの1段の除染係数(DF)として10<sup>3</sup>を考慮する<sup>(iii)</sup>。
  - ・ 建屋については、除染係数(DF)として 10 を考慮する<sup>(iv)</sup>。
  - ・ 揮発性及びガス状の放射性物質については、除染係数(DF)を考慮しない。
  - なお、保守的な評価とするため、沈着等による損失は考慮しないものとする。
- (3) 放出された放射能

表-4に、鉄セルに関する核種ごとの建屋外への放出量と合計値を示す。

1-4-1-1	
核種	放出重 (Bq)
<sup>125</sup> Sb	9. $1 \times 10^{7}$
<sup>125m</sup> Te	3. $4 \times 10^{7}$
<sup>238</sup> Pu	$1.9 \times 10^{4}$
<sup>239</sup> Pu	1. $4 \times 10^{3}$
<sup>240</sup> Pu	2. $4 \times 10^{3}$
<sup>241</sup> Pu	$1.9 \times 10^{5}$
$^{241}\mathrm{Am}$	$1.0 \times 10^4$
$^{242m}Am$	3. $4 \times 10^{2}$
$^{244}$ Cm	2. $6 \times 10^{3}$
その他	4. $4 \times 10^{8}$
合計	5. $7 \times 10^8$

表-4 鉄セルに関する建屋外への放出量

「その他」以外の核種が全体の実効線量のうち約99%を占める。

核種	放出量 (Bq)
<sup>85</sup> Kr	4. $0 \times 10^{8}$
<sup>3</sup> Н	4. $2 \times 10^{7}$
<sup>137</sup> Cs	$1.5 \times 10^{4}$
<sup>137m</sup> Ba	$1.4 \times 10^{4}$

「その他」の主な核種

(4) 放射性物質の大気拡散

「発電用原子炉施設の安全解析に関する気象指針」(昭和57年1月28日)(以下「気象指針」という。) に従い、地上放出によって敷地境界に達する場合の相対濃度(気象指針に基づいて求めた放射性物質の単 位放出率当たりの風下濃度)を3.9×10<sup>-7</sup>h/m<sup>3</sup>と評価する。

(5) 線量評価結果

「発電用軽水型原子炉施設の安全評価に関する審査指針」(平成2年8月30日)を参考に保守的な条件の下で求めた吸入摂取による内部被ばく線量は約7.1×10<sup>-1</sup> µ Sv となる。

建屋外に放出された放射性物質からの放射線 (クラウドシャイン, グランドシャイン) による外部被ば く線量は,それぞれ約 4.5×10<sup>-4</sup>  $\mu$  Sv,約 3.6×10<sup>-1</sup>  $\mu$  Sv となり,建屋外に放出された放射性物質による内 部被ばく線量との合算値は約 1.1  $\mu$  Sv となるため,公衆に影響を与える可能性は十分小さい。

3.2 グローブボックスに関する評価

- (1) 放射性物質の放出経路
  - グローブボックスでは燃料デブリ等の切断は行わないが、取り扱う燃料デブリ等の全てが粉体で存在するものとし、地震後に火災が発生したことを想定する。
  - ・ グローブボックス内に存在する粉体(約2×10<sup>7</sup>Bq)について、切断時の飛散1%<sup>(i)</sup>及び火災に伴う 飛散 0.6%<sup>(ii)</sup>を合わせた 1.6%(トリチウム、希ガス、ヨウ素等の揮発性・ガス状の放射性物質は 100%)が気相に移行する。
  - ・高性能フィルタは給気側1段,排気側2段設置されることから保守的な評価とするため、給気フィ ルタを通じて、グローブボックス周辺の室に放出され、さらに建屋から外部へ放出され、地上放出 によって敷地境界に達したと想定する。
- (2) 除染係数
  - ・ 給気フィルタは、高性能フィルタ1段から構成される。なお、高性能フィルタは、最も通過しやすい粒子径において除染係数10<sup>3</sup>が確保できるため、高性能フィルタの1段の除染係数(DF)として10<sup>3</sup>を考慮する<sup>(iii)</sup>。
  - 建屋については、除染係数(DF)として 10 を考慮する<sup>(iv)</sup>。
  - ・ 揮発性及びガス状の放射性物質については、除染係数(DF)を考慮しない。
  - なお、保守的な評価とするため、沈着等による損失は考慮しないものとする。

# (3) 放出された放射能

表-5に、グローブボックスに関する核種ごとの建屋外への放出量と合計値を示す。

核種	放出量(Bq)
<sup>125</sup> Sb	9. $1 \times 10^{3}$
<sup>125m</sup> Te	3. $4 \times 10^3$
<sup>238</sup> Pu	$1.9 \times 10^{0}$
<sup>239</sup> Pu	1. $4 \times 10^{-1}$
<sup>240</sup> Pu	2. $4 \times 10^{-1}$
<sup>241</sup> Pu	$1.9 \times 10^{1}$
$^{241}\mathrm{Am}$	$1.0 \times 10^{0}$
$^{242m}Am$	3. $4 \times 10^{-2}$
$^{244}$ Cm	2. $6 \times 10^{-1}$
その他	4. $4 \times 10^4$
合計	5. $7 \times 10^4$

表-5 グローブボックスに関する建屋外への放出量

「その他」以外の核種が全体の実効線量のうち約99%を占める。

	「「「」「「」「な小気小星
核種	放出量 (Bq)
<sup>85</sup> Kr	4. $0 \times 10^4$
<sup>3</sup> Н	4. $2 \times 10^{3}$
<sup>137</sup> Cs	$1.5 \times 10^{0}$
<sup>137m</sup> Ba	$1.4 \times 10^{0}$

「その他」の主な核種

(4) 放射性物質の大気拡散

気象指針に従い,地上放出によって敷地境界に達する場合の相対濃度(気象指針に基づいて求めた放射性物質の単位放出率当たりの風下濃度)を3.9×10<sup>-7</sup>h/m<sup>3</sup>と評価する。

(5) 線量評価結果

「発電用軽水型原子炉施設の安全評価に関する審査指針」(平成2年8月30日)を参考に保守的な条件の下で求めた吸入摂取による内部被ばく線量は約7.1×10<sup>-5</sup> µ Sv となる。

建屋外に放出された放射性物質からの放射線 (クラウドシャイン, グランドシャイン) による外部被ば く線量は、それぞれ約 4.5×10<sup>-8</sup>  $\mu$  Sv,約 3.6×10<sup>-5</sup>  $\mu$  Sv となり、建屋外に放出された放射性物質による内 部被ばく線量との合算値は約 1.1×10<sup>-4</sup>  $\mu$  Sv となるため、公衆に影響を与える可能性は十分小さい。

# 4. 引用文献

(i) 「ホットラボの設計と管理」,日本原子力学会,1976.

(ii) 「Nuclear Fuel Cycle Facility Accident Analysis Handbook」, NUREG/CR-6410, 1998.

- (iii) 「HEPA フィルタの捕集効率と除染係数」,保健物理,21,1986, p.242.
- (iv) Elizabeth M.Flew, et al, 「Assessment of the Potential Release of Radioactivity from Installations at AERE, Harwell. Implications for Emergency Planning」, International Atomic Energy Agency, IAEA-SM-119/7, 1969.

施設外への漏えい防止能力について

# 1. 液体状の放射性廃棄物の施設外への漏えい防止能力の評価

液体廃棄物一時貯留設備において,第2棟液体廃棄物を一時的に保管する分析廃液受槽及び設備管理 廃液受槽(以下「受槽」という。),塩酸含有廃液保管ラック及び有機廃液保管ラック(以下「保管ラック」 という。)は、漏えい拡大防止のための堰内に設置する。堰は、堰内に設置するそれぞれの受槽及び保管 ラックの漏えい廃液を全量保持できる容量とする。表-6に漏えい防止能力の評価を示す。

握*1	名称	容量[m]]	想定する最大の 漏えい量[m <sup>3</sup> ]	堰の床面積[m <sup>3</sup> ]	見込み高さ <sup>*2</sup> [cm]	必要な堰の高さ [cm]	堰の高さ[cm]	野犁
			Υ	В	С	$\mathrm{D=A/B}\!\times\!100\!+\!\mathrm{C}$	E	
	分析廃液受槽A	3						
(1)	分析廃液受槽B	3	r v	L C	c F	CC		握の高さは想定する
	塩酸含有廃液保管ラック	0.07	1.0	10	ст	73	40XL	取入車の備入い焼彼を保持するのに必要
	有機廃液保管ラック	0.03						な高さを満足してお p 権調処への属い
(0)	設備管理廃液受槽A	7	r F	Ue	V F	C L	CONT L	いを防止できる。
(7)	設備管理廃液受槽B	7	14	о <del>и</del>	L4	0.e		
*1 🕅 -10	) 兼 号 /							

漏えい防止能力の評価 表-6

\*2 基礎体積による高さ増加分(基礎体積÷受槽及び保管ラックを設置する堰の床面積)

 液体廃棄物一時貯留室の堰に関する説明 液体廃棄物一時貯留室の受槽,保管ラック及び堰の配置を図-1に示す。



図-1 受槽,保管ラック及び堰の配置

- 3. 床及び壁の塗装
- 3.1 塗装の耐水性

床,壁はエポキシ樹脂を使用して塗装することにより耐水性を確保する。

3.2 塗装の範囲

塗装の範囲は,第2棟液体廃棄物を内包するそれぞれの受槽及び保管ラックの漏えい廃液を全量保持 できるように設計した堰内の床及び床面から堰の高さ以上までの壁とする。堰の塗装範囲を図-2に示す。



図-2 堰の塗装範囲

4. 配管及び電気配線並びに排気管及び空調ダクトの貫通部

4.1 配管

図-1及び図-2の堰内の範囲の貫通部は原則として,壁については堰の高さ以上に設け,床については 堰の高さ以上までスリーブを立ち上げる。

4.2 電気配線(ケーブルトレイ及び電線管)

図-1及び図-2の堰内の範囲の貫通部は原則として、壁については堰の高さ以上に設け、床については 貫通部を設けない。

4.3 排気管及び空調ダクト

図-1及び図-2の堰内の範囲の貫通部は原則として,壁については堰の高さ以上に設け,床については 貫通部を設けない。 液体廃棄物一時貯留設備及び換気空調設備における適切な材料の使用について

第2棟液体廃棄物を一時的に保管するための設備に対する考慮については、「2.48.1.3 設計方針 (3) 放射性液体廃棄物の処理・保管・管理」のとおりである。

そのうち、適切な材料の使用については、以下に示す。

分析廃液受槽にて一時的に保管する第2棟液体廃棄物は、分析作業において硝酸、アルカリ等による 溶解、分離等に伴い発生する廃液や試薬調製に係る洗浄等によって発生する分析廃液である。そのため、 分析廃液受槽及び主要配管等については、主に硝酸に対する耐食性を考慮する必要があることから、硝酸 に対する耐食性に優れ、かつ構造強度を考慮してSUS316Lを使用する。また、フードNo.1ドレン、流し台 等から受槽までの配管、ポンプのシャフト等はSUS316Lを使用する。

設備管理廃液受槽にて一時的に保管する第2棟液体廃棄物は、結露水等の分析廃液以外の管理区域から発生する設備管理廃液であることから、構造強度を考慮してSUS304を使用する。

塩酸含有廃液及び有機廃液についても,耐食性に優れたポリエチレン製容器等を使用して移送,貯留する。

液体廃棄物一時貯留室の堰内及び管理区域内の床はエポキシ樹脂を塗装,管理区域内の壁は 2mの高さ まで塩化ビニールを塗装する。

換気空調設備に対する考慮については、「2.48.1.3 設計方針 (4) 放射性気体廃棄物の処理・管理」の とおりである。換気空調設備は、コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード等の排気を、高 性能フィルタにより、放射性物質を十分低い濃度になるまで除去した後、第2棟の排気口から放出する 設計としている。この設計に関連した主要排気管には

# 液体廃棄物一時貯留設備に関する警報について

第2棟液体廃棄物を一時的に保管するための設備に対する考慮については、「2.48.1.3 設計方針 (3) 放射性液体廃棄物の処理・保管・管理」のとおりである。

受槽水位については、分析廃液受槽、設備管理廃液受槽に設置した液位計により管理することで漏えい を防止する。また、分析廃液及び設備管理廃液について、各受槽間の移送では、受入側の受槽が満水にな り、溢れ出ないよう、受入側の受槽が液位計の設定値以上になった場合には、それ以上廃液を移送しない ようにポンプが停止する設計とする。漏えいについては、液体廃棄物一時貯留室内の漏えい防止堰に設置 した漏えい検知器により検知する。

受槽水位,漏えい検知等の警報については,上記の液位計及び漏えい検知器が異常を検知した際に,異常の発生を確実に運転員に伝え適切な措置をとれるようにする。このため,制御室においては,第2棟液体廃棄物を一時的に保管するための設備の運転状態を常時監視できるようにする。

遮へいについて

1. 遮へい設計について

1.1 遮へいに対する対応方針

第2棟は、コンクリートの壁、天井及び鉄の壁、天井による遮へい体で区画する。その遮へい体に対し、 非管理区域及び建屋外側における各線源からの線量率計算結果が、外部放射線に係る設計基準線量率2.6 ×10<sup>-3</sup>mSv/h以下\*を満足していることを確認することにより、遮へい設計が十分であることを評価する。 また、放射線業務従事者等の主な作業エリアであるオペレーションエリア、サービスエリア、分析室及び α・γ測定室における線量率計算結果が、外部放射線に係る設計基準線量率を満足していることを確認す る。

※ 管理区域に関する線量は、線量告示により3か月間につき1.3mSvとされている。また、原子力発電所 放射線遮蔽設計規程(JEAC4615-2020) 解説4-3には、管理区域の外側の区域における遮へい設計基 準線量率の考え方が記載されている。この考え方を踏まえて、第2棟においても管理区域境界で常時 滞在する区域において作業者の3か月間の滞在時間を500時間と想定し、

1.3 (mSv) ÷500 (時間) =0.0026 (mSv/h) (2.6 $\mu$ Sv/h)

を設計基準線量率とした。

1.2 遮へいの考え方と線量率区分

第2棟では,燃料デブリ等,固体廃棄物払出準備設備,液体廃棄物一時貯留設備からの放射線に対して, 放射線業務従事者等の被ばくを低減するため,必要に応じてコンクリート等の壁・天井による遮へいを行う。

(1) 非管理区域について

非管理区域においては、外部放射線に係る線量が1.3mSv/3か月を超えないことが求められる。このため に必要な遮へいを設置する。遮へい厚さは、3か月あたりの線量で定められる非管理区域の線量を超えな いように定めた外部放射線に係る設計基準線量率2.6×10<sup>-3</sup>mSv/h以下となるように設定する。

(2) 管理区域について

管理区域においては、放射線業務従事者等の被ばくに関して、線量限度\*が定められている他、合理的 に達成できる限り低減することが求められる。このことを踏まえ、作業エリアを区域区分し、その区域区 分に応じた外部放射線に係る設計基準線量率を設定し、必要な遮へいを設置する。

※ 東京電力株式会社福島第一原子力発電所原子炉施設の保安及び特定核燃料物質の防護に関して必要な事項を定める告示(平成二十五年四月十二日原子力規制委員会告示第三号)

第2棟における外部放射線に係る設計基準線量率は,原子力発電所放射線遮蔽設計規程(JEAC4615-2020) 記載の遮へい設計区分の例に基づき設定する。

管理区域内の各エリアにおける線量率区分については、作業内容に応じて割当てた。表-7に第2棟にお ける外部放射線に係る設計基準線量率を示す。

	区分	外部放射線に係る 設計基準線量率	第2棟での線量率区分の考え方
管理区域外	А	0.0026mSv/h以下	-
	В	0.01mSv/h未満	人が常時作業を行うエリア。
	С	0.05mSv/h未満	人の立入頻度が比較的少ないエリア。 ただし、分析室等のグローブボックス、フードを設置す る室については、作業頻度が比較的多いが、グローブボ ックス及びフード表面での線量率が高くなるため、区分 Cとする(作業者の放射線防護装備、時間管理等により被 ばく線量を管理する)。
管理区域	D	0.25mSv/h未満	設備の点検・保守等の特定の業務でのみ立ち入るエリア (人の立入頻度,立入時間が短い)。 測定機器室については,将来の拡張を見越してD区分とす る。
	Е	1mSv/h未満	-
	F	1mSv/h以上	燃料デブリ等を取り扱うため線量率は高いが,マニプレ ータ等を用いて遠隔で取り扱うため,原則として人が立 ち入らないエリア。

表-7 第2棟における外部放射線に係る設計基準線量率

1.3 第2棟の遮へい

線源に対し、距離だけでは外部放射線に係る設計基準線量率を満足できない場所について、遮へい体 (壁,床)を設定している。図-3に地下1階及び1階の遮へい体として設定する壁及び床を、図-4に2階の 遮へい体として設定する壁及び床を示す。

なお、年間追加被ばく線量1mSv及び耐震評価等の規制基準を満たすために期待する遮へい装置を補助 遮へいとする。



図-3 遮へい体として設定する壁及び床(地下1階及び1階)



図-4 遮へい体として設定する壁及び床(2階及び屋上)

# 1.4 非管理区域及び建屋外壁における線量率評価

非管理区域においては、3か月あたりで定められる線量(1.3mSv/3か月)を超えないように定めた外部 放射線に係る設計基準線量率2.6×10<sup>-3</sup>mSv/h以下となることを、図-5のフローに基づき確認する。また、 建屋外壁の外側においても、外部放射線に係る設計基準線量率2.6×10<sup>-3</sup>mSv/hを超えないことを確認する。





# (1) 燃料デブリ等の線源強度

発電所の1号機から3号機で最も燃焼した燃料を想定し,ORIGEN2コードを用いて運転履歴に基づく燃焼計算及び原子炉停止から12年間の壊変計算を実施して線源強度を算出した(参考資料3-5-1を参照)。 その際,燃料デブリ等は全て燃料と仮定し,燃焼度は保守的に60GWd/tとした。1g当たりの燃料デブリ 等の放射能,ガンマ線及び中性子発生数を表-8,主要なガンマ線及び中性子放出核種を表-9に示す。

表-8 1g当たりの燃料デブリ等の放射能,ガンマ線及び中性子発生数

放射能	ガンマ線発生数	中性子発生数
(Bq)	(photons/s)	(neutrons/s)
2. $3 \times 10^{10}$	$1.1 \times 10^{10}$	4. $2 \times 10^3$

ガンマ線		中性子	
放出核種	寄与割合	放出核種	寄与割合
<sup>137</sup> Cs *	57.3%	<sup>244</sup> Cm	95.5%
<sup>90</sup> Sr *	29.0%	<sup>246</sup> Cm	3.0%
<sup>134</sup> Cs	6.0%	<sup>252</sup> Cf	0.9%
<sup>154</sup> Eu	3.5%	その他(上記以外の核種)	0.6%
<sup>244</sup> Cm	1.4%	合計	100%
<sup>241</sup> Am	0.8%		
<sup>125</sup> Sb *	0.5%	*:放射平衡中の娘核種を行	含む。
<sup>238</sup> Pu	0.4%		
<sup>155</sup> Eu	0.4%		
その他(上記以外の核種)	0.7%		
合計	100%		

表-9 燃料デブリ等の主要なガンマ線及び中性子放出核種

(2) 遮へい計算

各取扱場所に応じた線源強度及び線源形状を設定する。また、線源や遮へい体をモデル化し、外部放射線に係る設計基準線量率2.6×10<sup>-3</sup>mSv/hを超えないことを計算コードを用いて確認する。

- a. 計算条件
  - 計算コード: MCNP(連続エネルギーモンテカルロ計算コード)
  - 線 源:各取扱場所での線源強度及び形状は、表-10の通り。

評価モデル:評価モデルは、図-6~図-15の通り。

密 度:普通コンクリート 2.1g/cm<sup>3</sup>,鉄 7.8g/cm<sup>3</sup>

遮へい体の厚さ\*:

鉄セル壁 160~300mm, 天井 160~240mm

※ 施工上の厚さに対し十分な余裕をもった遮へい厚さで評価する。

取扱場所	取扱量	線源強度[Bq]	線源形状
コンクリートセルNo.1~4	燃料デブリ等: (コンクリートセル内合計)	$1.2 \times 10^{14}$	点線源
試料ピット	燃料デブリ等:	3. $1 \times 10^{15}$	点線源*1
鉄セル	燃料デブリ等:	2. $3 \times 10^{11}$	点線源
分析室, α • γ 測定室	燃料デブリ等:	2. $3 \times 10^{7}$	点線源
固体廃棄物払出準備室	固体廃棄物が収納された払出前収納容器 最大17個 払出前収納容器1個の表面線量率は0.1mSv/h未満	2. $3 \times 10^{10}$ *2	直方体線源
液体廃棄物一時貯留室	分析廃液受槽(容量 3m <sup>3</sup> /基)2基分 放射能濃度 37Bq/cm <sup>3</sup> 未満	2. $4 \times 10^8$ <sup>**2</sup>	円柱線源

表-10	各取扱場所での線源強度及び形状
1 10	

- ※1 試料ピットには、の燃料デブリ等がのです。このあるとして、各位置に点線源があるとした。また、点線源とすることで、線源自体の組成及び大きさによる遮へい(自己遮へい)を見込まなくなり、偏在があっても保守的な評価となる。
- ※2 「固体廃棄物払出準備室」では、固体廃棄物を収納した払出前収納容器を最大17個一時的に保管する。払出前収納容器1個の表面における線量率は0.1mSv/h未満を管理値として、高線量の第2棟固体廃棄物は払出前収納容器中央に配置し、その周辺に低線量の第2棟固体廃棄物を置いて遮へいすることで0.1mSv/h未満となるようにする。また、「液体廃棄物一時貯留室」では第2棟で発生する液体廃棄物を受槽において一時的に保管する。受槽に排出される液体廃棄物の放射能濃度は37Bq/cm<sup>3</sup>未満を管理値としている。以上を踏まえて遮へい評価に用いる線源設定において、「固体廃棄物払出準備室」では、想定の最大線量率となる場合の線源強度を設定、「液体廃棄物一時貯留室」では、分析廃液受槽容量と最大濃度に基づき線源強度を設定しており、保守的である。



図-6 評価点①(非管理区域:換気空調設備室(2))の計算モデル



図-7 評価点②(非管理区域:換気空調設備室(2))の計算モデル









図-9 評価点④(非管理区域:電気設備室(1))の計算モデル


1階の評価点⑤

図-10 評価点⑤(1階南側外壁)の計算モデル

注記 \*1:違へい厚さを示す。

(単音:mm)



図-11 評価点⑥(屋上表面)の計算モデル







図-13 評価点⑧(1階北側外壁)の計算モデル

#### 線源形状 : 点線源 計算モデル : (a)燃料デブリ等 (b)燃料デブリ等 の放射能を分析室に配置 遮へいは、(a)鉄セル遮へい体(厚さ240mm)を考慮





線源形状	:	点線源
計算モデル	:	燃料デブリ等の放射能を
		$\alpha$ ・ $\gamma$ 測定室に配置
遮へいは、α	• )	·測定室東壁(厚さ245mm)を考慮



図-15 評価点⑩(非管理区域:電気設備室(1))の計算モデル

b. 計算結果

第2棟の非管理区域及び建屋外壁における線量率は、いずれも外部放射線に係る設計基準線量率 2.6×10<sup>-3</sup>mSv/h以下を満足することを確認した。表-11にその結果を示す。

評価点	評価場所	線源部屋	線源強度 [Bq]	線量率 [mSv/h]
1	換気空調設備室(2)	固体廃棄物払出準備室	2.3 × 10 <sup>10</sup>	3.1 × 10⁻⁵
2	換気空調設備室(2)	液体廃棄物一時貯留室	2.4 ×10 <sup>8</sup>	1.1 × 10⁻⁵
3	東側外壁	コンクリートセルNo.1	1.2 × 10 <sup>14</sup>	2.1 × 10⁻⁵
	雷气迅供穷(1)	試料ピット	3.1 × 10 <sup>15</sup>	5.4 × 10⁻⁵
4	电风改调至(1)	コンクリートセルNo.2	1.2 × 10 <sup>14</sup>	3.9 × 10⁻⁵
Ē	古側と時	試料ピット	3.1 × 10 <sup>15</sup>	1.6 × 10⁻⁵
9	用側外壁	コンクリートセルNo.2	1.2 × 10 <sup>14</sup>	1.6 × 10⁻⁵
	E L	試料ピット	3.1 × 10 <sup>15</sup>	9.2 × 10 <sup>−6</sup>
6	座上	コンクリートセルNo.4	1.2 × 10 <sup>14</sup>	9.8 × 10 <sup>−6</sup>
		コンクリートセルNo.4	1.2 × 10 <sup>14</sup>	5.4 × 10 <sup>−6</sup>
$\bigcirc$	西側外壁	鉄セル	2.3 × 10 <sup>11</sup>	7.0 × 10 <sup>−6</sup>
		分析室	2.3 × 10 <sup>7</sup>	1.1 × 10⁻⁵
	나 /미나 더 문호	鉄セル	2.3 × 10 <sup>11</sup>	1.3 × 10⁻⁵
8	北側外壁	$\alpha \cdot \gamma$ 測定室	2.3 × 10 <sup>7</sup>	1.8 × 10 <sup>-4</sup>
	生物中	鉄セル	2.3 × 10 <sup>11</sup>	2.4 × 10 <sup>-5</sup>
9	制御至	分析室	2.3 × 10 <sup>7</sup>	9.8 × 10 <sup>-4</sup>
10	電気設備室(1)	$\alpha \cdot \gamma$ 測定室	2.3 × 10 <sup>7</sup>	2.1 × 10 <sup>-4</sup>

表-11 非管理区域及び建屋外壁における線量率

1.5 管理区域における線量率評価

線源取扱場所の近くで作業する従事者の被ばくを低減させるために、線源取扱場所の遮へい体表面の 線量率の評価を行う。

第2棟のコンクリートセル,鉄セル,グローブボックス,フードにおける線量率評価は,1.4 非管理区 域及び建屋外壁における線量率評価と同様に,各取扱場所に応じた線源強度及び線源形状を設定する。ま た,線源や遮へい体をモデル化して,線量率区分(表-7)を満足することを,計算コードを用いて確認す る。

(1) 計算条件

計算コード: MCNP(連続エネルギーモンテカルロ計算コード) 密度:普通コンクリート 2.1g/cm<sup>3</sup>, 鉄 7.8g/cm<sup>3</sup>

各取扱場所での線源強度及び形状を表-12に、計算モデルを図-16~20に示す。

表-12	各取扱場所での線源強度及び形状
~ ~	

取扱場所 (評価点)	取扱量	線源強度[Bq]	線源形状
コンクリートセルNo.1~4 (コンクリートセル表面)	燃料デブリ等:	$1.2 \times 10^{14}$	点線源
試料ピット	燃料デブリ等:	3. $1 \times 10^{15}$	点線源
鉄セル (鉄セル表面)	燃料デブリ等:	2. $3 \times 10^{11}$	点線源
グローブボックス,フード (グローブボックス,フード表面)	燃料デブリ等: *	2. $3 \times 10^{7}$	点線源

※ 遮へいを見込めないグローブボックス,フードについては取扱量 として図-20のモデルで評価する。

線源形状: 点線源 計算モデル

(a) 燃料デブリ等 分の放射能をコンクリートセルNo.2に配置 (b) 燃料デブリ等 分の放射能を試料ピットに配置 遮へいは、コンクリートセルNo.2南壁 を考慮



図-16 コンクリートセル正面の計算モデル

線源形状:点線源
 計算モデル
 (a) 燃料デブリ等
 分の放射能をコンクリートセルNo.2に配置
 (b) 燃料デブリ等
 分の放射能を試料ピットに配置
 遮へいは、コンクリートセルNo.2北壁



図-17 コンクリートセル背面の計算モデル

線源形状:点線源

計算モデル

(a) 燃料デブリ等 分の放射能を鉄セルに配置 遮へいは、鉄セル遮へい体(厚さ300mm)を考慮



図-18 鉄セル正面の計算モデル

# 線源形状: 点線源 計算モデル (a) 燃料デブリ等 → 分の放射能を鉄セルに配置 遮へいは、鉄セル遮へい体(厚さ160mm)を考慮



図-19 鉄セル背面の計算モデル

線源形状:点線源

計算モデル

(a) 燃料デブリ等 → 分の放射能をグローブボックスに配置 遮へいは考慮しない



図-20 グローブボックス,フード正面の計算モデル

(2) 評価結果

第2棟のコンクリートセル,鉄セル,グローブボックス,フードにおける線量率を表-13に示す。いず れも各室の設計基準線量率を満足することを確認した。

評価点	評価場所	線源位置	線量率 [mSv/h]	区分	基準線量率
(1)	コンクリートセル正面 (オペレーションエリア)	コンクリートセルNo.2	1.8×10 <sup>-3</sup>	В	0.01mSv/h未満
(2)	コンクリートセル背面 (サービスエリア)	コンクリートセルNo.2	2. $9 \times 10^{-3}$	С	0.05mSv/h未満
(3)	鉄セル正面 (オペレーションエリア)	鉄セル	6. $1 \times 10^{-4}$	В	0.01mSv/h未満
(4)	鉄セル背面 (分析室)	鉄セル	2. $2 \times 10^{-3}$	С	0.05mSv/h未満
(5)	グローブボックス,フード正面 (分析室,α・γ測定室)	グローブボックス,フード	8. 1×10 <sup>-3</sup>	С	0.05mSv/h未満

表-13 コンクリートセル,鉄セル,グローブボックス,フードにおける線量率

(3) 遮へい体の貫通部に対する考慮

第2棟の高線量率区域と低線量率区域の間の遮へい体貫通部は,原則として放射線漏えいが問題となら ないようにその位置を決める。ただし,放射線漏えいが問題となる位置に設置せざるを得ない場合は,配 管等の放射線漏えいを防止する措置を講ずることとする。

貫通部に対する放射線漏えい防止措置の例を図-21及び図-22に示す。



図-21 開口部の高所設置(例)



スクリューダクトを使用する場合

図-22 貫通孔の遮へい体(例)

2. 遮へいの熱除去計算について

燃料デブリ等を取り扱うコンクリートセルは,燃料デブリ等から発生するガンマ線に照射されること によりコンクリート内部が発熱し温度が上昇する可能性がある。この温度上昇がコンクリートに影響を 与えないことを評価した。

(1) 評価前提・方法

- a. 本評価では、コンクリートセルでの燃料デブリ等取扱時を考慮して、コンクリートセルでの燃料デ ブリ等の最大取扱量である を評価量とする。また、換気空調設備により第2棟建屋内の温度が 一定(建屋内温度=T<sub>∞</sub>)と仮定する。コンクリート中におけるガンマ線フラックスの減衰を考慮す るため、コンクリートに球状の燃料デブリ等が接しているとして、QAD コードによりコンクリート 中のガンマ線フラックスを計算した。
- b. コンクリート内の発熱量分布 Q'[W]を以下の式により求めた。
  - $Q' = Q \times V$
  - ここで, Q :ガンマ発熱密度  $[W/m^3]$ 
    - =10 $^6 imes$  ho imes K imes arPhi
    - *V* : 平板体積 [m<sup>3</sup>]
    - ρ : コンクリート密度 [g/cm<sup>3</sup>]
    - K : ガンマ発熱密度換算係数 [W·s·cm<sup>2</sup>/g]
      - $= C \cdot E \cdot (\mu_{en} / \rho)$
    - C : 換算係数 [W·s/MeV]
    - *E* :ガンマ線エネルギー [MeV]
    - $(\mu_{\rm en}/\rho)$ : コンクリートの質量エネルギー吸収係数 [cm<sup>2</sup>/g]

(アイソトープ手帳 11版1刷)

- $\Phi$  : ガンマ線フラックス [photons/cm<sup>2</sup>·s]
- c. コンクリートを多層の平板から成るモデルに置き換えて b. で求めた発熱量を平板毎に与えて温度

# Ⅱ-2-48-添 3-67

上昇を求め、平板毎に求めた温度上昇を合計して、コンクリート内の温度上昇とした。計算には、 「伝熱工学資料改定第5版」日本機械学会より以下の式を用いた。

$$\Delta T_{1} = T_{1} - T_{\infty} = \frac{(R_{d} + R_{2})R_{1}Q_{1}' + R_{1}R_{2}Q_{2}'}{(R_{1} + R_{d} + R_{2})}$$
$$\Delta T_{2} = T_{2} - T_{\infty} = \frac{R_{1}R_{2}Q_{1}' + (R_{1} + R_{d})R_{2}Q_{2}'}{(R_{1} + R_{d} + R_{2})}$$

ここで, 
$$T_1$$
,  $T_2$  : 面1及び面2の温度 [ $\mathbb{C}$ ]  
 $\Delta T_1$ ,  $\Delta T_2$  : 面1及び面2での温度変化 [ $\mathbb{C}$ ]  
 $T_{\infty}$  : 外気温(コンクリートの外の温度) [ $\mathbb{C}$ ]  
 $Q_1$ ',  $Q_2$ ' : 平板の面1及び面2での発熱量 [ $\mathbb{W}$ ]  
 $R_1$ ,  $R_2$  : 平板の面1及び面2での熱抵抗 [ $\mathbb{C}/\mathbb{W}$ ]  
 $R_d$  : 平板の内部の熱抵抗 [ $\mathbb{C}/\mathbb{W}$ ]

また、熱抵抗は、

(表面) 
$$R_f = \frac{1}{h_f A}$$
, (固体内)  $R_d = \frac{d_d}{k_d A}$   
ここで,  $h_f$  :表面の熱伝達率  $[W/m^2 \cdot \mathbb{C}]$  (垂直平板の自然対流熱伝達率)  
 $k_d$  :コンクリートの熱伝導率  $[W/m \cdot \mathbb{C}]$   
 $d_d$  :コンクリートの厚さ  $[m]$   
 $A$  :コンクリートの面積  $[m^2]$ 

(2) 評価結果

の燃料デブリ等取扱時のコンクリートセルでは、コンクリート表面(線源側)から7cmの位置で温度 上昇が最大となり、その上昇値は約0.7℃とごく僅かである。そのため、コンクリートセルの健全性に影響を及ぼさない。 第2棟の非管理区域,建屋外壁及び管理区域の線量に用いる線源の設定

第2棟の非管理区域,建屋外壁及び管理区域の線量に使用する燃料,ガンマ線及び中性子の線源強度 を検討した。

(1) 燃料の比較

発電所 1~3 号機に装荷された燃料の燃料組成及び運転履歴に基づき,放射能,ガンマ線発生数及び中 性子発生数を求めた。

なお,U02燃料の<sup>235</sup>U 濃縮度及び MOX 燃料の Pu 富化度をパラメータとして,どのような燃料が線量評価上,厳しい評価となるのかを検討した。

a. 評価条件

表-14の燃料仕様等に基づき、評価条件を設定した。

- (a) 計算コード: ORIGEN2. 2-UPJ\*
- (b) U02燃料:235U濃縮度
   燃焼度 60GWd/t

   MOX燃料:Pu富化度
   燃焼度 10GWd/t

(c) 冷却期間:12年間

※ 使用済燃料等の核種生成量並びにガンマ線及び中性子の線源強度の評価が可能な計算コード

表-14 燃料仕様等

	1号機	2号機	3号機	
種類	UO2燃料	UO2燃料	UO2燃料	MOX燃料
<sup>235</sup> U濃縮度又は Pu富化度 [wt%]				
ペレット最大燃焼度[GWd/t]	54.7	56.7	57.0	8.5

b. 評価結果

a.の評価条件に基づいた放射能,ガンマ線発生数及び中性子発生数の評価結果を表-15に示す。

表-15 1~3号機の1gあたりの放射能,ガンマ線発生数及び中性子発生数

	1号機	2号機	3号	機
種類	UO <sub>2</sub> 燃料	UO <sub>2</sub> 燃料	UO <sub>2</sub> 燃料	MOX燃料
放射能 [Bq]	2.2 × 10 <sup>10</sup>	2.3 × 10 <sup>10</sup>	2.3 × 10 <sup>10</sup>	1.7 × 10 <sup>10</sup>
ガンマ線発生数 [photons/s]	1.0 × 10 <sup>10</sup>	1.1 × 10 <sup>10</sup>	1.1 × 10 <sup>10</sup>	2.4 × 10 <sup>9</sup>
中性子発生数 [neutrons/s]	3.8 × 10 <sup>3</sup>	4.2 × 10 <sup>3</sup>	3.8 × 10 <sup>3</sup>	6.9 × 10 <sup>2</sup>

ガンマ線発生数は燃焼度の違いによる影響を大きく受ける。本評価では、1~3 号機の UO<sub>2</sub> 燃料の燃 焼度を同じ 60GWd/t としているため、ガンマ線発生数に大きな違いは見られない。また、中性子発生数 について、1~3 号機の燃焼度は同じであるが、2 号機は1、3 号機に比べて燃焼期間が短い。このため、 中性子吸収反応で生成される主要な中性子源である <sup>244</sup>Cm の生成量が増え、2 号機が高くなっている。

評価の結果,U02燃料,<sup>235</sup>U濃縮度 及び2号機の運転履歴に基づき評価したとき,放射能,ガ ンマ線発生数及び中性子発生数が最大となった。

ここまで発電所 1~3 号機に装荷された燃料の比較を行った。また,燃料デブリ等には,燃料のほか 放射化した炉内の構造材が含まれる可能性がある。このため,燃料デブリ等に含まれる可能性の高い燃 料被覆管及び炉内の構造材のうち放射化量の多い炉心シュラウド\*について評価し,UO2燃料の評価結 果と比較する。

※ 出典:H.D.Oak, et al., "Technology, Safety and Costs of Decommissioning a Reference Boiling Water Reactor Power Station", NUREG/CR-0672-Vol.2 (1980).

(2) UO2燃料と構造材との比較

燃料被覆管及び炉心シュラウドは中性子照射により放射化されるため、放射能及びガンマ線発生数を 求め、UO2燃料の評価結果と比較した。

なお,燃料被覆管の評価には、UO2燃料と同じ燃焼履歴で1~3号機の評価を行い,最もガンマ線発生数 が大きい2号機を採用した。また,炉心シュラウドは中性子照射期間が長いため放射化が大きくなる3号 機の炉心シュラウドを想定した。

- a. 評価条件
  - (a) 計算コード: ORIGEN2. 2-UPJ
  - (b) 燃料被覆管:ジルカロイ-2炉心シュラウド:SUS316L
  - (c) 冷却期間:12年間
- b. 評価結果

燃料被覆管及び炉心シュラウドの評価結果及び2号機の運転履歴で評価したU02燃料の結果を表-16 に示す。

種類	燃料被覆管	炉心シュラウド	UO <sub>2</sub> 燃料
放射能[Bq]	5.7 × 10 <sup>7</sup>	8.8 × 10 <sup>8</sup>	2.3 × 10 <sup>10</sup>
ガンマ線発生数[photons/s]	9.3 × 10 <sup>7</sup>	4.5 × 10 <sup>8</sup>	1.1 × 10 <sup>10</sup>
中性子発生数[neutrons/s]	—	_	4.2 × 10 <sup>3</sup>

表-16 燃料被覆管及び炉心シュラウドの1gあたりの放射能,ガンマ線発生数及び中性子発生数

検討の結果,燃料デブリ等のすべてが UO2燃料(<sup>235</sup>U 濃縮度: )で構成され,また,2号機の 運転履歴で評価した場合が,ガンマ線発生数及び中性子発生数が最大となり,線量評価上,最も厳しい 条件となる。 (3) 線量評価に用いる燃料デブリ等単位質量あたりのガンマ線発生数及び中性子発生数

(1),(2)の結果から,線量評価で使用する 1g あたりの放射能,ガンマ線発生数及び中性子発生数を表 -17 に示す。

表-17 線量評価で使用する 1g あたりの放射能, ガンマ線発生数及び中性子発生数

放射能 [Bq]	ガンマ線発生数 [photons/s]	中性子発生数 [neutrons/s]
2.3 × 10 <sup>10</sup>	1.1 × 10 <sup>10</sup>	4.2 × 10 <sup>3</sup>

また、上記の線源について、主要なガンマ線及び中性子放出核種を表-18に示す。

 ガンマ線		
放出核種	寄与割合	
<sup>137</sup> Cs *	57.3%	
<sup>90</sup> Sr <sup>※</sup>	29.0%	
<sup>134</sup> Cs	6.0%	
<sup>154</sup> Eu	3.5%	
<sup>244</sup> Cm	1.4%	
<sup>241</sup> Am	0.8%	
<sup>125</sup> Sb <sup>*</sup>	0.5%	
<sup>238</sup> Pu	0.4%	
<sup>155</sup> Eu	0.4%	
その他(上記以外の核種)	0.7%	
合計	100%	

表-18 主要なガンマ線及び中性子放出核種

中性子線		
放出核種	寄与割合	
<sup>244</sup> Cm	95.5%	
<sup>246</sup> Cm	3.0%	
<sup>252</sup> Cf	0.9%	
その他(上記以外の核種)	0.6%	
合計	100%	

※放射平衡中の娘核種を含む

#### 1. 一般事項

第2棟における臨界防止について説明するものである。

1.1 臨界防止に関する基本方針

(1) 第2棟の質量管理方法

第2棟の臨界安全評価において、燃料デブリ等の最小臨界質量を た。また、二重装荷を考慮して最小臨界質量に安全係数(0.43)を乗ずることで、二重装荷した場合でも 臨界に達しない燃料デブリ等の取扱量を 第2棟では燃料デブリ等の核的制限値を と評価した。上記の評価結果から、 と制限し、質量管理を実施する。

なお,試料ピットは燃料デブリ等を収納する試料ピットの,間隔等を制限することで,制限 以上に収納することができない構造とする。

燃料デブリ等の受入及び施設内の移送の都度,計算機又は伝票を用いて臨界管理上安全であること(受入,移送に伴う各取扱場所での存在量が核的制限値を超えないこと)を確認する。実際の受入及び移送に あたっては,作業担当者以外から立会者を指名し立会わせることで,移送物・伝票等の内容に相違のない こと及び受入先における存在量が核的制限値以下であることを確認する手順とする。また,燃料デブリ等 の質量測定時の表示値の読み間違いを防止するために,繰り返し測定することを手順に定める。

質量測定器の誤作動による表示値の相違による核的制限値の超過を防止するために,燃料デブリ等の 質量測定を行う前に,標準器(分銅)を用いて表示値の確認をすることを手順に定める。また,作業者と 立会者の2名以上で確認及び作業を行うことで,人的過誤を防止する。

上記のことから、仮に機器の単一の故障、誤動作又は作業者の誤操作の発生を考慮したとしても、臨界 管理上の核的制限値を逸脱することはない。

フードからグローブボックス又は α・γ 測定室へ燃料デブリ等を移送する際は,気密を考慮した容器 に収納し,専用の台車で取り扱うことで落下を防止する。

(2) 第2棟の核的制限値及び臨界管理方法

コンクリートセルでは、燃料デブリ等を分析・試験で取り扱う際、形状等が変化する前処理を行うため コンクリートセル、鉄セル、グローブボックス、フード、α・γ測定室の全体の燃料デブリ等について、 最大取扱量以下とする質量管理を行う。試料ピットは、燃料デブリ等を一時的に保管する臨界防止を考慮 した形状の設備で、 というので、 に設置する。 というので、 があり、 こので、 に燃料デ ブリ等 を収納した保管容器を まで積み上げて一時的に保管する。最大容量は について、

\*1 とする質量管理及び形状管理\*2 で臨界管理を行う。燃料デブリ等の核的制限値及び臨界管理方法を表-19 に示す。

\*1:第2棟では、1回の燃料デブリ等の受入量を最大 以下として、年間最大12回の受入を想定して いる。何らかの理由で1年程度燃料デブリ等を払い出せない場合でも分析・試験を継続するため、

### Ⅲ-2-48-添 3-72

保管容量は2年(24回の受入)分の受入量に1割の裕度を考慮し、単位で切り上げて設定した

( 単位で切上げ))。

\*2:複数の燃料集合体を収納する場合には収納間隔を制限したラック,溶液状の核燃料物質を取り扱う 場合には厚さを制限した平板型,円環状の槽を用いる等,核燃料物質を収納する容器等の形状や寸 法を制限することで,臨界とならないよう管理することを一般的に形状管理という。第2棟の形状 管理では,燃料デブリ等を収納する試料ピットの

取扱場所	核的制限值	臨界管理方法
コンクリートセル No. 1~4,		
鉄セル, グローブボックス,		質量管理
フード, α · γ 測定室 : 合計		
		質量管理
試料ピット		形状管理

表-19 燃料デブリ等の核的制限値及び臨界管理方法

1.2 臨界管理の方法について

1.2.1 臨界防止の対応

第2棟では、質量管理による臨界管理を原則とし、試料ピットについては質量管理及び形状管理により臨界管理を行う。質量管理を行うため、コンクリートセルNo.2及びNo.4並びに鉄セルに質量測定器を 設置し、燃料デブリ等の質量を測定する。質量測定器の設置場所を図-23に示す。

なお、受け入れる燃料デブリ等は、燃料、燃料被覆管等が溶融・固化した状態も想定され、それらに含 まれる核燃料物質量を正確に把握することは困難である。そのため、燃料デブリ等のすべてを核燃料物質 とみなし管理する。燃料デブリ等を含む固体廃棄物(付着等により分離できないもの)は、試料として取 り扱い、臨界管理の観点から質量管理をする。また、燃料デブリ等を含む液体廃棄物も固化処理後に、同 様の管理を実施する。

燃料デブリ等の受入及び施設内の移送の都度,計算機又は伝票を用いて臨界管理上安全であること(受入,移送に伴う各取扱場所での存在量が核的制限値を超えないこと。)を確認する。さらに,実際の受入 及び移送にあたっては,作業を担当する者以外の者から立会者を指名し,立会わせることで,移送物,伝 票等の内容に相違のないことを確認する。また,核的制限値の異なる取扱場所へ燃料デブリ等を移動する 時は,計算機又は伝票により移動先の取扱場所における存在量が核的制限値以下であることを確認した 後に移動を行うとともに,実際の移動にあたっては,作業を担当する者以外の者から立会者を指名し,立 会わせることで,移動状況の現場確認を行う。



図-23 第2棟の質量測定器の設置場所

1.2.2 臨界防止の手順

燃料デブリ等の受入、払出、一時保管等の手順について記載する。

なお、実際に燃料デブリ等を移送する際、作業を担当する者以外の者から立会者を指名し、立会わせる ことで移送状況の現場確認を行う。また、燃料デブリ等の分析・試験で得られた<sup>235</sup>U+ Pu量が、臨界管理 上、保守的な条件で評価した値を超えていないことの確認を含め、臨界管理の具体的な方法については、 マニュアルを整備する。

(1) 燃料デブリ等の受入に伴う管理

燃料デブリ等を受け入れる際は、コンクリートセルNo.1~4、鉄セル、グローブボックス、フード及び α・γ測定室の燃料デブリ等の合計質量が最大取扱量である 以下となるよう管理する。管理方法を以 下に示す。

- a. 受入に先立ち,収納容器ID及び試料容器ID並びに総質量(内容物+容器),容器質量(収納容器+ 試料容器)の情報提供を受ける。
- b. 計算機又は伝票の記録により、コンクリートセルNo.1~4、鉄セル、グローブボックス、フード及び α・γ測定室に存在する燃料デブリ等の量を確認し、受け入れる燃料デブリ等との合計が最大取扱 量
   以下であることを確認した後、燃料デブリ等を受け入れる。
- c. 受入後, コンクリートセルNo.1 にて収納容器IDの確認及びコンクリートセルNo.2 にて収納容器の 総質量を測定, 試料容器を取出して試料容器IDの確認及び質量測定を実施する。
- d. コンクリートセルNo.4にて試料容器から燃料デブリ等を取出し、内容物の質量を測定する。
- e. 受入物ごとに、燃料デブリ等の質量、取扱場所等について、計算機又は伝票に記録し管理する。
   なお、上記d.の作業前に、受け入れた燃料デブリ等を試料ピットへ一時的に保管する場合は、総質
   量及び試料容器質量から内容物質量を評価して、計算機又は伝票に記録する。

(2) 燃料デブリ等の払出に伴う管理

燃料デブリ等を発電所の払出先施設へ払い出す際の管理方法を以下に示す。

- a. コンクリートセルNo.2 にて払い出す燃料デブリ等を収納した収納容器ID及び試料容器IDの確認並 びに総質量(内容物+容器)の測定を実施する。
- b. 払い出しに先立ち,計算機又は伝票の記録により払い出す燃料デブリ等を収納した収納容器ID及び試 料容器ID並びに総質量,容器質量を払出先の施設へ通知する。

c. 収納容器を払い出す際は、収納容器IDを確認し、払い出す容器で間違いがないことを確認する。

- d. 払い出した後、計算機又は伝票の情報を更新し管理する。
- (3) 燃料デブリ等の一時的な保管に伴う管理

燃料デブリ等を試料ピットへ一時的に保管する際は、試料ピットの燃料デブリ等の合計質量が最大取 扱量である し下となるよう管理する。管理方法を以下に示す。

- a. 計算機又は伝票の記録により, 試料ピットへ収納する保管容器内の燃料デブリ等がし以下である こと及び試料ピットの保管量を確認し, それらの合計が最大取扱量してであることを確認し た上で, 試料ピットへ保管容器を収納する。
- b. 保管容器を試料ピットへ収納する際は, 試料容器IDを確認し, 収納する容器で間違いがないことを 確認する。
- c. 試料ピット内の保管場所については、計算機又は伝票に記録し管理する。
- (4) 試料ピットからの燃料デブリ等の取出に伴う管理

燃料デブリ等を試料ピットから取り出す際は、コンクリートセルNo. 1~4, 鉄セル、グローブボックス、 フード及びα・γ測定室の燃料デブリ等の合計質量が最大取扱量である 型以下となるよう管理する。管 理方法を以下に示す。

- a. 計算機又は伝票の記録により,試料ピットから取り出す試料容器ID及び収納されている燃料デブリ 等の量並びにコンクリートセルNo.1~4,鉄セル,グローブボックス,フード及びα・γ測定室に存 在する燃料デブリ等の量を確認し,その合計が最大取扱量の以下であることを確認した上で,試 料ピットから保管容器を取り出す。
- b. 試料ピットから保管容器を取り出す際は, 試料容器IDを確認し, 取り出す容器で間違いがないこと を確認する。
- c. 燃料デブリ等の取扱場所については,計算機又は伝票の情報に記録し管理する。
- 1.2.3 臨界発生時の対応

上記の手順により臨界の発生を防止しているが,万一,臨界が発生した場合は,γ線エリアモニタ及び 中性子線エリアモニタが,臨界に伴う線量率の上昇を検知できるとともに,警報発報が可能な設計として いる。臨界を検知した際は,まず人命第一とし建屋外に避難する。その後,臨界発生時の状況から臨界が 発生した原因を推測し,臨界を抑える方策を講ずる。また,万一,臨界が発生した場合に備え,中性子吸 収材や放射線管理資機材を施設内に準備する。

エリアモニタについては, γ線エリアモニタ及び中性子線エリアモニタの線種毎に第2棟内の複数箇

### Ⅲ-2-48-添 3-75

所に設置することで多様性及び多重性を確保する。また、エリアモニタごとに独立した電源を有しており、電源喪失時には非常用電源から電源が供給されるまでの間エリアモニタを稼働させる独立性を有した設計としている。

臨界に伴う線量率の上昇等の検知のため,複数箇所にγ線エリアモニタ,中性子線エリアモニタはサー ビスエリア及びオペレーションエリアに各1台設置する。各エリアモニタは,電源喪失,故障発生時には 制御盤へ故障信号を発信する。

警報吹鳴の対応については、運用開始前までにマニュアル化する。

第2棟の運用に当たっては、万一、臨界が発生した場合を想定して以下の項目を含むマニュアルを運 用開始前までに整備する。

- ・ 建屋外への避難方法
- 通報連絡体制
- ・ 放射線状況の確認方法等
- ・ 中性子吸収材の取扱方法
- ・ 放射線管理資機材の取扱方法
- 2. 第2棟の試料ピットの設計について
- 2.1 燃料デブリ等の一時的な保管について

第2棟は、燃料デブリ等を一時的に試料ピットに保管する。そのため、試料ピットは、「使用施設等の 位置、構造及び設備の基準に関する規則」で定められる貯蔵施設に要求される次の措置への適合性を満た した設計とする。

- 核燃料物質を貯蔵するために必要な容量を有するものであること。
- ・核燃料物質を搬出入する場合その他特に必要がある場合を除き、施錠又は立入制限の措置を講じた
   ものであること。
- 標識を設けるものであること。

 ・核燃料物質を冷却する必要がある場合には、冷却するために必要な設備を設けなければならない。

 上記に対し第2棟では、

・1回当たりの燃料デブリ等の受入量を最大
 以下として、年間最大 12回の受入を想定している。
 このとき、保管容量は2年(24回の受入)分の受入量に1割の裕度を考慮し、
 単位に切り上げ
 て設定し、燃料デブリ等を一時的に保管することが可能な容量を有する設計としている。

(単位で切上げ))

- ・ 燃料デブリ等を一時的に保管する試料ピットは にあり、人がみだりに立ち入ることはできない構造である。
- 燃料デブリ等を一時的に保管する試料ピットに対して、必要な標識を設ける。
- ・ 燃料デブリ等は、平成23年3月11日に起きた東日本大震災に伴う東京電力福島第一原子力発電所 事故の発生から年月が経過しており、崩壊熱は十分小さいことから、冷却の必要はない。
- 2.2 燃料デブリ等の臨界防止について

第2棟は、燃料デブリ等を一時的に試料ピットに保管する。そのため、試料ピットは「使用施設等の位

#### Ⅱ-2-48-添 3-76

置,構造及び設備の基準に関する規則」で定められる核燃料物質の臨界防止に要求される,次の措置への 適合性を満たした設計とする。

- ・核燃料物質が臨界に達するおそれがないようにするため、核的に安全な形状寸法にすること及びその他の適切な措置を講じたものとする。
- 使用前検査対象施設には、臨界警報設備その他の臨界事故を防止するために必要な設備を設けなければならない。

上記に対し第2棟では,

- ・ 燃料デブリ等を収納する試料ピットの
   ・ 燃料デブリ等を収納する試料ピットの
   ・ とする。また、二重装荷時(保管容器に
   を超える燃料デブリ等を収納する等)においても臨界
   に達しない取扱量とする。
- 万一,臨界が発生した場合は、y線エリアモニタ及び中性子線エリアモニタにより、臨界に伴う線 量率の上昇を検知できるとともに、警報発報が可能な設計とする。
- 3. 質量管理の方法について

第2棟の臨界安全評価において、燃料デブリ等の最小臨界質量をというと評価した。 また、二重装荷を考慮して最小臨界質量に安全係数(0.43)を乗ずることで、二重装荷した場合でも臨界 に達しない燃料デブリ等の取扱量を

上記の評価から,第2棟では燃料デブリ等の核的制限値を と制限し,質量管理 を実施する。

第2棟の質量管理に用いる質量測定器の信頼性を確保する方策と,測定結果に要求する精度を以下に示す。

# (1) 質量測定の手順\*1

- a. 分銅を用いて, 質量測定器\*2の校正を行う。
- b. 分銅を測定し、校正が正しく実施できたことを確認する。
- c. 燃料デブリ等, 試料容器が収納された収納容器を繰り返し測定する。 なお, 導入予定である質量測定器で測定可能な最小値は 1g である。
- d. 計算機又は伝票を用いて、平均値を求め、平均値の小数点第一位(単位:g)を切り上げ、燃料デブ リ等、試料容器が収納された収納容器の質量を求める\*<sup>3</sup>。
- e. 移送先の核的制限値を逸脱しないことを確認する。
- \*1: 質量測定の手順は、作業者以外の確認も行えるよう2名以上で行う。
- \*2:測定可能な最大値が約30kgの仕様とする。また、予備機をセル外に用意する。
- \*3:平均値から収納容器及び試料容器の質量を差し引き、燃料デブリ等のみの質量を算出する。
- 4. 臨界安全評価

臨界安全評価では、コンクリートセルと試料ピットについて未臨界性を確認する。

なお、未臨界性の判断基準は、中性子実効増倍率(keff)に標準偏差の3倍(3σ)を加えた値が0.95 以下\*1となることとする。また、コンクリートセル及び試料ピットについては誤操作による二重装荷を 考慮し、安全裕度(0.43\*2)を確保する。 \*1:「臨界安全ハンドブック第2版」,日本原子力研究所,JAERI-1340, (1999)

\*2: [Guide de Criticité], CEA-R3114, COMMISSARIAT A L'ÉNERGIE ATOMIQUE, (1967)

- 4.1 燃料デブリ等の組成
- (1) 想定される燃料デブリ等の性状

燃料デブリ等は、燃料と燃料被覆管等が溶融・固化した状態(酸化物、合金、炉心溶融物-コンクリー ト混合物等)が想定される。

- 燃料と燃料被覆管等が混ざり合うことで、同量の燃料と比べて核燃料物質は少なくなる。
- ・ 発電所の1号機から3号機にはガドリニア(Gd<sub>2</sub>0<sub>3</sub>)を添加した燃料が装荷されており、燃料デブリ 等中に中性子吸収効果の高いガドリニウムが含まれている可能性がある。
- 燃料の燃焼度は、原子炉内で使用された期間や炉心内の燃料配置等により異なる。燃料デブリ等に は、高い燃焼度の燃料と低い燃焼度の燃料が混在している可能性があり、燃焼することで核分裂性 物質が減少している。
- 燃料デブリ等の性状は原子炉内で均一ではなく、採取する号機やその位置により異なる。
- (2) 保守的な評価条件の想定

「(1) 想定される燃料デブリ等の性状」に示した燃料デブリ等について,臨界安全評価上,以下の保守 的な条件を想定した。

- 燃料デブリ等のすべてが核燃料物質で構成されていると想定する。
- 燃焼した燃料より核分裂性物質を多く含む新燃料を想定する。
- 中性子吸収効果を有するガドリニウムを考慮しない。
- 酸化物と比較して核分裂性物質の重量割合が高くなる金属とする。
- 燃料の組成は、Uに比べて臨界性の高いPuを含む発電所の3号機のMOX燃料(以下「MOX燃料)と いう。)とし、保守的に金属 Pu のみの組成として評価する。
- ・ 中性子を吸収する核種である<sup>241</sup>Am を MOX 燃料から除いた組成とする。
- ・ 誤操作による二重装荷を考慮し、安全裕度を確保する。
- ・ 中性子実効増倍率が高くなる条件として、水やコンクリートによる反射体を想定する。

本臨界安全解析に用いる燃料デブリ等の条件を表-20に示す。

解析対象	燃料デブリ等			
核燃料物質	MOX 燃料			
Pu 富化度(wt%)*1				
<sup>235</sup> U 濃縮度(wt%)*2				

表-20 臨界安全解析における燃料デブリ等の条件

燃料デブリ等の Pu 質量

<sup>\*1:</sup> Pu 富化度=\_\_\_\_\_\_燃料デブリ等(核燃料物質金属)の質量  $- \times 100$ 

\*2:<sup>235</sup>U 濃縮度= 燃料デブリ等の<sup>235</sup>U 質量 燃料デブリ等(核燃料物質金属)の質量 ×100

4.2 使用する解析コード

第2棟の臨界安全解析に使用する解析コードの概要を示す。

- コード名: MVP2(連続エネルギーモンテカルロコード)
- ・ 使用目的:コンクリートセル,試料ピットの未臨界性評価
- 開発機関:日本原子力研究開発機構
- ・核燃料物質、構造材等の幾何形状等を入力し、中性子の発生、飛行、衝突といった事象を追跡、これを処理することで中性子実効増倍率を求めるものである。

4.3 コンクリートセルの評価

第2棟ではコンクリートセル No. 1~4,鉄セル,グローブボックス,フード及び α・γ 測定室の燃料 デブリ等の取扱量を 以下に制限する質量制限にて臨界管理を行う。臨界評価として,最大取扱量が であるコンクリートセルの単一ユニットとしての臨界安全評価を行う。

燃料デブリ等の切断,粉砕,溶解処理等の前処理はコンクリートセル No.4 で行うことから,コンクリートセルの臨界安全解析では保守的な条件として,粉砕により粉体とした燃料デブリ等を溶解処理により溶液とする過程を想定する。なお,溶解処理に使用する燃料デブリ等は 1 回当たり数 オーダーであるが,コンクリートセルにおける最大取扱量が であることから,燃料デブリ等 を全て溶解させたものとして,このとき臨界に達しないことを確認する。

(1) 非均質性の考慮について

第2棟では、燃料デブリの分析の前処理として溶解を実施する。

- 溶解では粉体状の燃料デブリ等を溶かすため、粉体(粒子)が溶液中に分散して存在する状態(非 均質な状態)となる可能性がある。また、粉体が徐々に溶けていくため、粒子径は徐々に小さくな る。
- ・ 過去の知見から燃料デブリの溶解は難しく,非常に溶けにくいため,残さが発生する可能性がある。
   また,既存施設にて実施された TMI-2 燃料デブリ試料に対するアルカリ融解の適用確認のなかで,
   一部の試料の溶解時に沈殿物が発生することが確認されている。これら残さ,沈殿物が溶液中に分散することで非均質な状態となる可能性がある。

以上を踏まえ、均質体系での解析に加えて、Puが粒子状で存在する非均質体系についてPu濃度等が不 均一な状態の解析を実施し、中性子実効増倍率が0.95となるPuの重量を評価した。

(2) 解析条件

コンクリートセルでは、燃料デブリ等の受入、外観確認、切断、溶解等を行うため、固体、粉体及び液体の形態が想定される。このうち、液体による中性子の減速や非均質性の影響により最も保守的な条件になると考えられる溶解処理を考慮し、減速系の解析モデルを用いて臨界に達しない重量を評価した。

a. 解析コード: MVP2(連続エネルギーモンテカルロコード)

# b. 解析モデル

解析モデルを図-24に示す。

- ・ 表面積が小さく、中性子の漏れの少ない球とする。
- ・ 燃料デブリ等は Pu と水の混合物とする。なお, Pu と水の混合物は均質にモデル化した場合と非 均質にモデル化した場合を考慮する。
- ・ 均質体系での解析では、Puと水の混合物の直径(D)について、Puの濃度をパラメータとして保 守的な結果が得られるよう設定する。また、コンクリートセルの臨界安全解析では、既存核燃料 サイクル施設の使用済燃料の溶解工程での臨界安全評価と同様に Puと水の混合物(非均質性) を想定し、粒子状の Puの粒径と粒子間の距離を変化させることで中性子実効増倍率が最大とな るよう直径(D)を設定した。なお、混合物中の Pu 粒子間の距離については、Puに対する水の体 積比を変化させることで変化させた。Puと水の混合物内のイメージを図-25 に示す。
- ・ 均質体系の不均一な状態として、燃料領域内で Pu 濃度に差がある場合を想定する。
- ・ 非均質体系の解析では、Puが粒子状に存在するものとし、Puと水の混合物における直径(D)について、Puの粒径及び粒子間距離をパラメータとして保守的な結果となるように設定する。
- ・ 非均質体系の不均一な状態として、燃料領域内で Pu 粒子の配列にばらつきがある場合を想定する。
- ・ 十分な中性子の反射効果が得られる厚さ(300mm)の水反射と仮定する。



図-24 均質体系の解析モデル



図-25 非均質体系の解析モデル

# c. 均質体系の評価手順

均質体系にて中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量を評価する。評価は以下の手順で実施した。

- ・ Pu 重量毎の最大の中性子実効増倍率を求めるために、水対燃料体積比をパラメータとして Pu 重量毎の中性子実効増倍率の評価を行う予備解析を実施した。なお、評価条件は以下の通りとする。
  - ▶ 解析コード MVP2(連続エネルギーモンテカルロコード)を用いる。
  - ➤ Pu 重量は と仮定する。
  - ▶ 仮定した Pu 重量を基に、Pu の濃度をパラメータとして Pu と水の混合物の直径を設定する。 なお、Pu の濃度については水対燃料体積比(Vm/Vf)を 30~40 で変化させることで、約 32~ 42g/L で変化させた。ここで、Vm は水の体積、Vf は燃料(Pu)の体積をいう。
  - ▶ Puと水の混合物の周囲に、十分な中性子の反射効果が得られる厚さ(300mm)を設定する。
- ・ Pu 重量毎の最大の中性子実効増倍率を用いて内挿により中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量を評価する。
- ・ ことを確認する。合わせて、各体系で最も低い中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量以下である 数を乗じた、二重装荷を考慮しても臨界に達しない Pu 重量以下であることも確認する。

d. 非均質体系の評価手順

非均質体系にて中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量を評価する。評価は以下の手順で実施した。

- ・ Pu 重量毎の最大の中性子実効増倍率を求めるために、粒子径及び水対燃料体積比をパラメータと して Pu 重量毎の中性子実効増倍率の評価を行う予備解析を実施した。なお、評価条件は以下の 通りとする。
  - ▶ 解析コード MVP2 (連続エネルギーモンテカルロコード)を用いる。
  - ▶ Pu 重量は と仮定する。
  - ▶ 仮定した Pu 重量を基に, Pu と水の混合物中に Pu 粒子を正方格子状に配置し, その粒子径及び間隔をパラメータとして Pu と水の混合物の直径を設定する。

# Ⅱ-2-48-添 3-81

なお, 粒子径については 0.25~1.5mm, Pu 粒子の間隔については水対燃料体積比(Vm/Vf)を 25~40 で変化させることで,約0.60~4.0mm で変化させた。

▶ Puと水の混合物の周囲に、十分な中性子の反射効果が得られる厚さ(300mm)を設定する。

・ Pu 重量毎の最大の中性子実効増倍率を用いて内挿により中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量を評価する。

・ か,中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量以下である ことを確認する。合わせて、各体系で最も低い中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu 重量に安全係 数を乗じた、二重装荷を考慮しても臨界に達しない Pu 重量以下であることも確認する。

(3) 結果

各体系で中性子実効増倍率が 0.95 となる Pu の重量を評価した結果を表-21 に示す。

体系	臨界に達しない Pu 重量
均質/均一	
均質/不均一	
非均質/均一	
非均質/不均一	

表-21 各体系での臨界に達しない Pu 重量

解析の結果から、非均質/不均一体系の場合が厳しい結果となる。

以上から臨界に達しない Pu の重量は,非均質/不均一体系の解析結果 を 0.1kg 未満で切り捨てた と評価する。

この重量に対して, 誤操作による二重装荷を考慮した係数 0.43 を乗じるととなる。

表-20 に示した Pu 富化度 及び <sup>235</sup>U 濃縮度 から, コンクリートセルで取り扱う の燃料デブリ等に含まれる <sup>235</sup>U 及び Pu は最大で であり, を下回っている。



4.4 試料ピットの評価

試料ピットでは、以下の質量管理及び形状管理にて臨界管理を行う。

 ・ 試料ピットは、 から成り、 に燃料デブリ等( 以下)を収納した保管容器を まで積み上げて保管する。最大容量は である。
 ・ 及び の間隔 で形状を制限する。

試料ピットの臨界安全評価では、燃料デブリ等を収納した保管容器1つに対して単一ユニットの評価 を行い、中性子実効増倍率が高くなる条件を検討し、この結果を基に、試料ピットに保管容器を配置して 複数ユニットとし、更に試料ピットの上に保管容器1つ(単一ユニット)を置いた状態で試料ピット全体 を評価する。また、燃料領域内でPu粒子の配列にばらつきがある不均一な状態を想定する。

# Ⅱ-2-48-添 3-82

# (1) 解析モデル

試料ピット全体の解析では MVP2 で解析モデルを作成しており,解析モデルは実際の試料ピットの構造 を基に作成している。また,保守的な解析モデルとするため,燃料領域の周囲をコンクリートとし,さら に上方の中性子反射効果を十分に見込むため,十分な厚さの水反射体(300mm)を設定する。さらに,保 管容器中の燃料デブリ等の間にある中性子相互作用を保守的に考慮するため,燃料デブリ等を収納して いる保管容器及び試料ピットの蓋を解析上,考慮しないものとする。試料ピットの構造と解析モデルの概 要を図-26 及び図-27 に示す。



図-26 試料ピットの解析モデル(平面図)



図-27 試料ピットの解析モデル(図-26 A-A 断面図)

# (2) 解析条件

本評価で用いた解析条件を表-22に示す。

解析コート	SCALE6.1 (1次元臨界材質サーチ計算SMORES)			
脚門ビジル体の目	MVP2 (連続エネルギーモンテカルロ計算コード)			
燃料アノリ等の重	「「「」「」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」 「」」「」」			
局ろ				
Pu組成	Pu含有率 [wt%]			
	元素 Pu			
	核種			
	組成 [wt%]			
	核種重量			
	[g/tHM]			
 Pu重量公布				
Tu主重力和	2届:20.8%			
	3層:18.6%			
	4層:12.1%			
	5層:24.0 %			
Pu粒径	0.60 mm			
Pu粒子間距離	1層:約1.5 mm			
	2層:約1.6 mm			
	3層:約1.7 mm			
	4層:約1.9 mm			
	5層:約1.5 mm			
その他条件	・試料ピット内が水で満たされている(水没した)条件とする(中性子が燃料 デブリ等に吸収されやすく、中性子実効増倍率が高くなる条件)。			
	<ul> <li>・中性子実効増倍率が最も高くなる非均質/不均一な状態(燃料領域内でPuが 粒子に存在し、その濃度等にばらつきのある状態)を想定する。</li> </ul>			
	・ の雰囲気は空気であるが、十分な中性子反射効果が得られる厚さ(300mm)の水が、反射体としてセル内に存在していると保守的に 仮定する。			
	<ul> <li>・保管容器中の燃料デブリ等の間にある中性子相互作用を保守的に考慮するため、燃料デブリ等を収納している保管容器及び試料ピットの蓋を解析上、考慮しないものとする。</li> </ul>			
	<ul> <li>・最大取扱量</li> <li>に存在する。</li> </ul>			

表-22 解析条件

(3) 結果

試料ピットに,保管容器単体の解析結果に基づき,非均質/不均一とした保管容器を配置して中性子 実効増倍率を計算した結果,0.92である。これは,未臨界性の判断基準である0.95を下回り,臨界に 達することはない。なお,評価に使用する解析モデルは,水没を考慮したモデルであるため,消火活動 により

# 取り扱う燃料デブリ等,標準試料の量について

第2棟で取り扱う燃料デブリ等,標準試料の量は以下のとおり。燃料デブリ等の最大取扱量を表-23,標準試料の最大取扱量を表-24に示す。

表-23 燃料デブリ等の最大取扱量

主な取扱場所	最大取扱量*1,2
コンクリートセル No. 1~4	
試料ピット	
鉄セル	
分析室及びα・γ測定室(グローブボックス,フード等)	

\*1:第2棟全体での最大取扱量は

\*2:コンクリートセル,鉄セル,分析室(グローブボックス,フード),α・γ測定室における燃料デブ リ等の合計質量(各取扱場所における燃料デブリ等の取扱量の合計)は してとなるよう管理す る。

種類	主な取扱場所	最大取扱量*1,2
天然ウラン	グローブボックス,フード及びα・γ測定室	100mg
未照射燃料 (天然ウラン, 濃縮ウラ		
ン (濃縮度 20%未満), Pu 及びこれ	コンクリートセル No. 1~4 及び鉄セル	
らの化合物)		
233U	鉄セル、グローブボックス、フード及び	1
	α • γ 測定室	Tillg
<sup>242</sup> Pu	鉄セル、グローブボックス、フード及び	1mg
	α • γ 測定室	

表-24 標準試料の最大取扱量と主な取扱場所

\*1:コンクリートセル及び試料ピットにおける標準試料の取扱量は、天然ウラン、濃縮ウラン(濃縮度 20%未満)、Pu及びこれらの化合物の合計でしていたする。

燃料デブリ等と標準試料を同時に取り扱う場合,標準試料の取扱量及び組成に基づき,標準試料と 燃料デブリ等における<sup>235</sup>U+Pu の合計質量を評価し,その質量がの燃料デブリ等中の<sup>235</sup>U+Pu の 質量を超えないよう管理する。

標準試料を試料ピットへ一時的に保管する場合は、燃料デブリ等と同様の試料容器及び保管容器へ 収納する。その際、同じ容器に燃料デブリ等と標準試料を混在させないように管理するとともに、 <sup>235</sup>U+Pu の合計質量がですです。試料ピット合計ですですを超えないよう管理する。

\*2:鉄セル,分析室及びα・γ測定室においては,燃料デブリ等及び標準試料の取扱量が少量であり, 臨界に達することはない。

#### 火災防護に関する説明書及び消火設備の取付箇所について

1. 火災防護に関する基本方針

第2棟は、火災により安全性が損なわれることを防止するために、火災の発生防止対策、火災の検知及 び消火対策、火災の影響の軽減対策の3方策を適切に組み合わせた措置を講ずる。また、内部火災による 影響を防護するため、火災区域及び火災区画を選定し、必要な措置を講ずる。

- 2. 建屋の火災防護
- 2.1 火災の発生防止
- (1) 不燃材料, 難燃材料の使用
  - a. 主な構造材

第2棟は,主要構造部である壁,柱,床,梁,屋根及び階段は,不燃材料を使用し,間仕切り壁,天 井及び仕上げは,建築基準法,建築基準法施行令及び建設省告示に基づく他,可能な限り不燃材料又は 難燃材料を使用する設計とする。

b. 配管, 盤類及びケーブル

建屋内の機器,配管,排気管,排気ダクト,ケーブルトレイ,ケーブルラック,電線路及び盤の筐体の主要構造体並びにこれらの支持構造物は,不燃材料を使用する設計とする。また,幹線ケーブル,動 カケーブル及び制御ケーブルは,燃焼試験により自己消火性及び延焼性を確認した難燃ケーブルを使 用する他,消防設備用のケーブルは,消防法,消防法施行令,消防法施行規則及び消防庁告示に基づき, 耐火ケーブル及び耐熱ケーブルを使用する設計とする。

c. 保温材

火災区域又は火災区画に設置される保温材は、不燃材料又は難燃材料を使用する設計とする。

d. 建屋内装材

火災区域又は火災区画に設置される建屋の内装材は,不燃,準不燃,難燃及び防炎材料を使用する設 計とする。

(2) 自然現象による火災発生防止

第2棟の建屋,系統及び機器は,落雷,地震等の自然現象により火災が生じることがないように防護した設計とし,建築基準法,建築基準法施行令及び建設省告示に基づき,避雷設備を設置する設計とする。

第2棟の建屋は、「東京電力福島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地震動の適用の考え方に ついて(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6月19日一部改訂)」に基づき設計を行 い、地震による建屋の破壊又は倒壊を防ぐことにより、火災発生を防止する。

(3) 過電流保護,漏電遮断器の使用

第2棟の分電盤等には、過電流保護機能を有する漏電遮断器や配線用遮断器を適切に設置する設計と する。また、第2棟に設置する変圧器及び遮断器は、可燃性物質である絶縁油を内包していない変圧器

#### Ⅱ-2-48-添 3-88

及び遮断器を使用する設計とする。

2.2 火災の検知及び消火

(1) 火災検知器及び消火設備

第2棟の建屋に設置する火災検知器及び消火設備は、早期消火を行えるよう消防法、消防法施行令及 び消防法施行規則に基づいた設計とする。

- a. 火災検知器
  - (a) 火災検知器の設置条件

放射線,取付面高さ,温度,湿度,空気流等の環境条件や予想される火災の性質を考慮して,検知 器の型式(熱・煙)を選定する。

設置する検知器の形式は,消防法施行規則に従い選定する。火災の早期発見を目的に,火災初期に 発生する煙を検出する煙検知器を主に選定する。また,煙検知器を設置した場合に誤検知のおそれの ある高湿度,塵埃が多いと想定される室については熱検知器を選定する。

(b) 火災検知器の種類

火災検知器は,第2棟に設置する火災検知器ごとに火災の発生場所を特定できるもので,平常時 の状況を監視し,火災現象を把握することができるアナログ式の検知器を配置する設計とする。

(c) 火災検知器の電源確保

第2棟の火災検知器は、外部電源喪失時においても火災の検知を可能とするため、非常用電源設備からも給電される。また、非常用電源設備からの給電が無くとも、30分間給電可能な容量を有した蓄電池を内蔵する受信機から給電される。

(d) 火災検知時の発報

火災検知時は,第2棟内で警報が鳴ることで火災が生じたことを周知する。また,火災を検知した 検知器は,赤色の確認灯が点灯し,動作したことが確認できる設計とする。

なお,火災検知時は,検知器から受信器に信号が送られて,常時人のいる制御室に発報する。また, 免震重要棟には代表警報を発報する設計とする。

- b. 消火設備
  - (a) 消火設備の設置条件

消火設備は、多様性を確保するために、耐震 C クラスの屋内消火栓設備と粉末消火器で構成する。 屋内消火栓は、各階に半径 25m の範囲に放水できるように配置し、消火器は歩行距離 20m の範囲内 となるように設置する設計とする。

(b) 消火ポンプの配置及び起動

非常用電源設備に接続した屋内消火栓設備の消火ポンプは、地下1階の換気空調設備室(2)に設置し、消火ポンプ本体付属の制御盤及び建屋各所に設置する屋内消火栓設備で起動することができる設計とする。

(c) 屋内消火栓設備配管の凍結防止対策

屋内消火栓設備の配管のうち、凍結のおそれがある配管に凍結防止対策のヒータを巻き付ける設 計とする。 (d) 屋内消火栓設備の消火水槽

屋内消火栓設備の消火水槽は、地下1階の床下に設置する。消火水槽は、建屋と一体構造となり、 耐震設計は、建屋に準じる。

屋内消火栓設備の消火水槽の容量(貯水量)は、約16m<sup>3</sup>\*(水槽容積:約26m<sup>3</sup>)とする。これは、 東電自衛消防隊が第2棟に到着する時間(約60分を想定)までの初期消火が可能な放水量に相当す る設計とする。

- \*:消防法施行令第11条により、ノズルの放水量1300/分から算出した容量:1300/分×60分×2 □=156000≒16m<sup>3</sup>
- (e) 消防水利

屋外には消防庁告示に基づき,地下埋設型の消防水利の容量(貯水量)約40m<sup>3</sup>(水槽容積:約41m<sup>3</sup>) を設置し,第2棟屋外での消火活動を行うことができる設計とする。

消防水利は,消防用設備機器の登録認定機関が定める耐震性を満足しているものを設置する設計 とする。

(2) 自然現象に対する消火設備の性能維持

消火設備は、凍結防止、風水害対策等の措置を講じた設計とする。

- 2.3 火災の影響の軽減
- (1) 建屋の火災影響低減対策

第2棟の建屋は,建築基準法及び建築基準法施行令に基づき,防火区画を設置し,消防設備と組み合わせることにより,火災の影響を軽減する設計とする。

なお,主要構造部の外壁(鉄筋コンクリート造)は,延焼を防止するために必要な耐火性能を有する設 計とする。

- (2) 内部火災による影響の防護対策
  - a. 火災防護を行う機器の選定

放射性物質に対して安全機能を有する構築物,系統及び機器であり,火災防護を行う必要がある機器 等としてコンクリートセル及び試料ピットを選定する。

b. 火災区域及び火災区画の設定

火災防護を行う機器等(コンクリートセル及び試料ピット)の配置,系統分離の状況及び壁の設置状況を考慮し火災の影響を限られた範囲に留めるため,火災区域及び火災区画を設定する。

c. 安全機能を有する構築物,系統及び機器の重要度に応じた火災影響低減対策

防護対象となるコンクリートセル及び試料ピットに隣接する、サービスエリア、ローディングドック、オペレーションエリア及び分析室で火災が生じた場合においても、コンクリートセル又は試料ピットには、1時間以上の耐火能力を有するコンクリート壁 により他の火災区域から分離する設計とする。

2.4 外部火災について

外部火災に対しては,建屋内設備は建屋で防護し,屋外設備は消火活動により防護する。屋外での消火 活動が可能なように,消防水利は消防庁告示に基づき,40m<sup>3</sup>以上の容量を確保する。

なお,屋外で消火活動を行う際は,第2棟近傍に設置される消防水利を水源とし,発電所内のポンプ車 又は公設消防のポンプ車を接続して消火活動を行う。また,第2棟は耐火構造であり,消防法における屋 外消火栓の設置基準面積9,000m<sup>2</sup>を下回ることから,屋外消火栓の設置は不要である。

米国農務省で開発された森林火災の解析コード(FARSITE)によると、第2棟付近の火線強度(森林火災の燃えている部分の火炎強度)は、3,000kW/m以下となる。原子力発電所の外部火災の影響評価ガイド 附属書Aに記載されている、風上に樹木がある場合の火線強度と最小防火帯幅\*の関係の表から、火線強度3,000kW/mに要求される防火帯幅は18.3m以上となる。第2棟は、周囲の森林から20m以上の可燃物の ない帯状の離隔幅を確保していることから、森林火災の影響はない。また、森林火災発生時の第2棟外壁 コンクリートの表面温度は178℃であり、第2棟外壁コンクリート表面の温度が一般的にコンクリートの 強度に影響がないとされる200℃に達することは無いため、森林火災の熱影響はない。

\*:防火帯とは、延焼被害を食い止めるために防災上設けられる可燃物がない帯状の地域をいう。

3. 分析・試験設備の火災防護

3.1 火災の発生防止

第2棟では、以下の措置を講ずるとともに、セル等内での分析・試験時の火災対策についてマニュアル 化することにより、セル等内での火災の発生を防止する。

(1) 不燃材料, 難燃材料の使用

セル等及びフードは、可能な限り不燃材料又は難燃材料を使用する。

(2) 可燃物の管理

紙ウエス,ポリエチレン容器等は,金属製の容器に収納し,使用時のみ必要数を取り出す。また,その 他の可燃物を置かない。

(3) 加熱機器の温度管理

ホットプレート等の加熱機器は,表面温度が可燃物の発火温度(紙:約350℃,ポリエチレン:約450℃)\* 未満で使用する。また,引火性の試薬を使用するセル等及びフードでは,防爆仕様のホットプレート等を 使用する。

\*:国土交通省自動車交通局,エンジンルーム内の可燃物置き忘れ等に関する調査結果(平成22年4 月)

(4) 静電気による発火防止

分析・試験に用いる試薬及び分析・試験で発生する廃液は,前処理段階及び中和後に十分希釈するため, 受槽に流す廃液中に消防法上の危険物に該当するものは発生しないと想定しているが,静電気による発 火防止を考慮して,第2棟液体廃棄物を一時的に保管する分析廃液受槽,設備管理廃液受槽,塩酸含有廃 液保管ラック及び有機廃液保管ラックに静電気の放電のため接地を施す。また,セル等においても,静電 気の放電のため接地を施す。

(5) 引火性高圧ガスの漏えい対策

火災区域又は火災区画にある引火性物質は,消防法で危険物として定められる潤滑油及び燃料油並び に危険物でもある引火性高圧ガスとして定められる水素及び PR ガス(アルゴン+メタン混合ガス)であ る。

分析作業に用いる水素ボンベ及び PR ガスボンベは、ガスキャビネットに保管する。

なお、ガスキャビネットの排気口は、換気空調設備の排気口近傍に設置する設計とする。

(6) 燃料デブリ等の切断時に発生する火花及び切断粉の飛散防止対策

コンクリートセルで実施する燃料デブリ等の切断時は,火花及び切断粉の飛散を防止するため,火花・ 切断粉飛散防止カバー付きの切断機を使用する設計とする。

(7) 無停電電源装置の充電時に発生する水素の蓄積防止

建屋の無停電電源設備,分析装置等に設置する無停電電源装置は,充電中に水素ガスが発生するため, 換気空調設備による機械換気によって,水素ガスの蓄積を防止する設計とする。

3.2 火災の検知及び消火

セル等には、火災の現象を早期に把握し初期消火を可能にするため、温度計と消火設備を設置する。 (1)温度計

a. 温度計の選定条件

セル等に設置する温度計は、メンテナンス性を考慮したウェル式を採用し、測定範囲(0~100℃)を 設定された精度で計測できるものとして、測温抵抗体を選定する。

b. 温度計の設置場所

温度計は、コンクリートセルに4箇所、鉄セルに2箇所、グローブボックスには各1箇所ずつ設置 する。

c. セル等内の温度上昇を検知した際の発報

セル等内の温度が設定値(60℃)を超えた場合は、当該設備の操作盤及び制御室に警報を発報する設計とする。

(2) 消火設備

セル等に使用する消火設備は、多様性を確保するために、消防法に基づいた消火設備(屋内消火栓設備 及び消火器)に加えて、粉末消火薬剤\*、乾燥砂及び窒素ガス消火設備を設置する。また、窒素ガス消火設 備は、窒素ガス貯蔵容器ユニットを多重化するために2式設置する。

\*:粉末(ABC)消火器にて使用される薬剤

a. 粉末消火薬剤及び乾燥砂

セル等の内部には,粉末消火薬剤を設置する。粉末消火薬剤にて消火することができない試薬を使用 する場合には,乾燥砂を準備する。 粉末消火薬剤及び乾燥砂は,密閉容器に収納して保管する。セル等での作業中にセル等内で火災の兆 候を確認した場合は,速やかにマニプレータ又はグローブ作業にて粉末消火薬剤又は乾燥砂で消火を 行う。使用後は,回収して放射性廃棄物として廃棄する。

b. 窒素ガス消火設備

セル等内の火災に対する消火剤は、不活性ガス(窒素ガス)とするため、窒素ガス消火設備を設置する設計とする。窒素ガス消火設備の概略系統図を図-29に示す。

窒素ガス消火設備の仕様は、以下のとおりである。

- ・ 窒素ガス消火設備の起動時に自動で給気弁を閉止する(酸素の供給を停止)。
- ・ 窒素ガス消火設備を起動した場合においてもセル等の負圧を維持するため、排気を継続する。
- 再着火防止のために を考慮した設備とする。

までセル等内に消火剤を導入し,酸素濃度を低い状態 にすることで窒息消火させる。その際,

剤をセル等内へ導入を可能とする。

・ 消火後, 再着火を防止するため,

消火剤をセル等内へ導入する。

消火

- ・ 窒素ガス貯蔵容器の交換時を考慮して、窒素ガス貯蔵容器ユニットを2式設置する。
- セル等の付近に設置された起動操作箱と制御室に設置された遠隔操作盤から手動操作にて起動 可能とする。
- 外部電源喪失時は、窒素ガス消火設備に設置された蓄電池で設備を起動して消火することを可能とする。
- (3) 各消火設備の使用について
  - a. セル等内で火災が発生した場合

セル等内で作業中に火災が発生した場合は,セル等内に設置した粉末消火薬剤又は乾燥砂を用いて 消火し,消火できない場合は窒素ガス消火設備を起動して消火する。

セル等内での作業中以外(休日・夜間含む。)に火災が発生した場合は,窒素ガス消火設備を起動し て消火する。

万一,粉末消火薬剤,乾燥砂及び窒素ガス消火設備で消火に至らない場合には,消火器を用いて消火 を行う。消火器でも消火に至らない場合は,屋内消火栓設備を用いて消火を行う。

消火器又は屋内消火栓設備を用いての消火作業は,消火器又は屋内消火栓設備のノズルをセル等の 搬出入ポート又はグローブポートに挿入し,セル等の外側から消火する。

なお,消火活動を行う者の装備は,汚染があることを想定し,全面マスク,タイベックスーツ,ゴム 手袋等の装備を基本とし,線量や汚染の状況に応じて装備を選定する。また,地震により耐震 C クラス の消火設備が故障した場合は,粉末消火薬剤,乾燥砂及び消火器を用いて消火を行う。

b. フード内で火災が発生した場合

フード内で火災が発生した場合は、フード近傍に設置した消火器により消火する。

3.3 火災の影響の軽減

セル等内で想定される火災は,限られた範囲内での火災であるが,その拡大及び延焼を防止するため に,以下の対策を行い,窒素ガス消火設備を起動し,設計消火剤濃度に達するまでの間も,火災による影 響が出ないようにする。

(1) 切断粉の火災防護の考慮

燃料デブリ等は,化学的に不活性な酸化物が主成分であると推定されるが,化学的に活性である可能性 を考慮し,切断粉は金属等の不燃材料又は難燃材料製の容器内で取り扱う。万一,酸素との反応に起因し て発火したとしても延焼を防ぐように,燃料デブリ等の切断時は周囲に可燃物を置かないこととし,切断 粉発生の都度,切断粉を不燃材料又は難燃材料製の容器内に収納する。

(2) 延焼の防止

仮に火災が発生したとしても,以下の理由により,火災は限られた範囲内で発生し,延焼のおそれはない。

- ・ 想定される可燃物は紙ウエス 10 枚程度,ポリエチレン容器等 5 個程度である。
- 試薬は、金属製のバット内の限られた範囲内で使用する。
- ・ 隣接セルとの気密扉のシールパッキン(難燃材料)は、気密扉(不燃材料)とセル壁(不燃材料) 間に設置するため、火災により損傷しないことから隣接セル等への火災の影響はない。
- セル間の気密扉は、燃料デブリ等の移送時のみ開放し、火災発生が懸念される作業中は閉鎖するため、隣接セル等への火災の影響はない。
- ・ セル等からフィルタまで約 20mの距離が離れていることから,フィルタに炎が到達することはない。
- フィルタまで炎が達したとしても、フィルタは難燃材料のろ材、不燃材料のケーシングで構成されているため、フィルタが損傷して延焼するおそれはない。
- (3) 火災が発生した場合における設備の機能喪失防止
  - a. コンクリートセルの給排気弁の機能喪失防止

第2棟のコンクリートセルでは、給排気第1弁の単一故障を考慮し各々の弁を二重化する設計とする。コンクリートセルの給排気弁は、金属製で構成されており、火災による熱影響を受けても給排気弁の機能喪失には至らない。

b. 試料ピットの機能喪失防止

試料ピットには可燃物は無いため,安全機能の喪失には至らない。

c. 屋内消火栓設備を使用した際のコンクリートセル及び試料ピットの機能喪失防止

コンクリートセル周囲に対して屋内消火栓設備による放水を全量実施しても、コンクリートセル及 び試料ピットは水没しない。また、コンクリートセルはコンクリート造であり、放水によって破損する おそれはないため、遮へい機能は維持される。コンクリートセル内で屋内消火栓設備を使用した場合に おいて、試料ピットが水没しても臨界に達しないので、臨界防止機能は維持される。

d. 窒素ガス消火設備が誤操作, 誤作動した際のセル等の機能喪失防止

窒素ガス消火設備は,窒素ガス消火剤を放出時においてもセル等の負圧を維持できるよう,

放出する設計とするため、窒素ガス消火設備の誤操作、誤作動によ

### Ⅲ-2-48-添 3-94

り窒素ガスを放出したとしても、セル等の閉じ込め機能は維持できる。

(4) セル等内で消火に使用した粉末消火薬剤, 乾燥砂及び消火水の処置について

a. 粉末消火薬剤及び乾燥砂の処置

消火に使用した粉末消火薬剤及び乾燥砂は、回収して、高線量廃棄物の場合は、コンクリートセル又 は試料ピットに一時的に保管し、発電所内の固体廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。低線量 廃棄物の場合は、第2棟固体廃棄物として固体廃棄物払出準備室に一時的に保管し、発電所内の固体 廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出する。

なお,第2棟固体廃棄物は,耐火性の金属製の容器に収納して一時保管する。

b. 消火水の処置

セル等で使用する可燃物は少量のため,火災が発生したとしても小規模であり,少量の消火水で消火 が可能である。

セル等は、給気口及び排気口を除き密封構造であるため、セル等の給気弁及び排気弁を閉止してから 放水することで、セル等からの流出を防止する。

消火に使用した水は、セル等内で回収して分析廃液受槽等に一時的に保管し、発電所内の他施設へ搬 出する。また、回収しきれない極少量の消火水は、ウエス等で拭き取り、乾燥後に第2棟固体廃棄物と して固体廃棄物払出準備室に一時的に保管し、発電所内の固体廃棄物貯蔵庫(増設分を含む。)へ搬出 する。

3.4 その他

火災防止,延焼防止,火災発生時に係る作業手順(具体的な消火方法,装備等)及び注意事項について は,事前訓練の実施等も考慮しつつ,運用開始前までにマニュアルを整備する。

4. セル等及びフード内火災時の排気フィルタへの影響について

第2棟では、3.に示す措置を講ずることでセル等及びフード内における火災の発生を防止する。万一、 セル等及びフード内で火災が発生し、火災に伴い発生する煤が換気空調設備の排気系統に流入したとし ても、排気フィルタは破過せず、負圧維持に必要な排気風量を維持できる性能を有する設計とする。

5. 水素に対する考慮

燃料デブリ等からの放射線により,水が放射線分解し水素が発生することを考慮して,水素濃度を評価 し,爆発の可能性について検討した。

水素濃度の評価イメージについて、図-28に示す。


図-28 水素濃度の評価イメージ

【評価条件】

- ・ 評価場所は、水素が最も発生する可能性のある(燃料デブリ等の取扱量が多い) コンクリートセル とした。
- ・ 放射線の発生源である燃料デブリ等は、すべてUO2燃料であり、2号機の運転履歴に基づいた燃焼度の線源とした。
- ・水素濃度は、「7.引用文献(1)」を基に次式により求めた。

$$C_t = \frac{M + C_0 Q}{Q} \times 100$$

ここで,

- Ct : コンクリートセル内の水素濃度 (vol%)
- C<sub>0</sub>:外気中の水素濃度(-)(=5×10<sup>-7</sup>)「7.引用文献(2)」
- M :水素発生速度(m<sup>3</sup>/h)
- Q : 換気量 (m<sup>3</sup>/h)
- ・ 換気量は、コンクリートセルで最も小さいコンクリートセルNo.2の値(設計値:380m<sup>3</sup>/h)を用いた。
- 水素の発生源となる水が常にコンクリートセル内に存在すると仮定した(燃料デブリ等が水没している状態)。
- ・水素発生速度は, TMI-2 燃料デブリ移送「7.引用文献(3)」にて使用された評価式(以下「評価式」 という。)を基に次式により算出した。

$$M = W \times F \times \frac{1}{1.6 \times 10^{-19}} \times \frac{G}{100} \times \frac{22.4}{6.0 \times 10^{23}} \times \frac{3600}{1000}$$

ここで,

M:水素発生速度 (m<sup>3</sup>/ (h・g)) (燃料デブリ等 の場合:1.3×10<sup>-4</sup>, の場合:3.6×10<sup>-3</sup>) W:燃料デブリ等 1gあたりの発熱量 (W/g) ( $\alpha$ 線:0.001468,  $\beta$ 線及び $\gamma$ 線:0.001237)

# Ⅲ-2-48-添 3-96

F:エネルギー吸収率\* (-) \*全エネルギーが水に吸収されるとし保守的に1に設定

G:放射線のエネルギー100eV当たりに生成される分子数(分子/100eV)

(α線:1.40, β線及びγ線:0.44)(「7.引用文献(4)」)

また,廃炉・汚染水・処理水対策事業「7.引用文献(5)」にて検討された予測式を基に次式により算出 した。

$$M = M_{\alpha} + M_{\beta} + M_{\gamma}$$
$$M_{i} = E_{i} \times P_{i} \times m \times C \times F_{i} \times \frac{G_{i}}{100} \times \frac{1}{1.602 \times 10^{-19}} \times \frac{1}{6.022 \times 10^{23}} \times \frac{22.4}{1000} \times 3600$$

ここで,

 $M_i: 放射線の種類ごとの水素発生速度(m<sup>3</sup>/h), i=<math>\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ 

 $E_i: 放射線の種類ごとの崩壊熱(J/(s·kgU0<sub>2</sub>)) ( <math>\alpha$ 線: 0.133,  $\beta$ 線: 0.383,  $\gamma$ 線: 0.221)  $P_i: ピーキングファクタ( \alpha 線: 2.35, \beta 線及び \gamma 線: 1.56)$ 

m:燃料デブリ質量(kg) (水素発生速度は,燃料デブリ等がの場合:7.1×10<sup>-6</sup>m<sup>3</sup>/h,燃料 デブリ等がの場合:1.9×10<sup>-4</sup>m<sup>3</sup>/h)

C:燃料含有割合\* \*水素発生速度を保守的に評価するため1に設定

 $F_i: 放射線の種類ごとのエネルギー吸収率(<math>\alpha$ 線: 0.250,  $\beta$ 線: 0.160,  $\gamma$ 線: 0.158)

G<sub>i</sub>: 放射線の種類ごとの水素発生のG値(分子/100eV) (α線:1.3, β線及びγ線:0.45)

計算の結果、燃料デブリ等 の場合、コンクリートセルの水素濃度Ctは評価式で $9\times10^{5}$ vol%、予測 式で約 $5\times10^{-5}$ vol%となり、「7.引用文献(6)」にて爆発限界とされている4vol%を下回るため、爆発は 起こらない。燃料デブリ等 の最大取扱量)の場合、コンクリートセルの水素濃度Ctは 評価式で $1\times10^{-3}$ vol%、予測式で約 $1\times10^{-4}$ vol%となり、爆発限界である4vol%を下回るため、爆発は起 こらない。

6. 消火設備の取付箇所を明示した図面

窒素ガス消火設備の概略系統図を図-29,第2棟の消火設備の取付箇所を明示した図面を図-30~33に示す。

- 7. 引用文献
- (1) 「屋内換気量測定方法(炭酸ガス法)」, JIS A 1406, 1974.
- U.S. Standard Atmosphere, 1976, U.S. Government Printing Office, Washington, D.C., (1976).
- (3) J.O.Henrie and J.N.Appel, [Evaluation of Special Safety Issues Associated with Handling the Three Mile Island Unit 2 Core Debris], GEND-051, 1985.
- (4) H. Christensen, Fundamental Aspects of Water Coolant Radiolysis, SKI Report2006:16, Swedish Nuclear Power Inspectorate, (2006).
- (5) 技術研究組合国際廃炉研究開発機構(IRID), 令和4年度開始廃炉・汚染水・処理水対策事業費補助

金(燃料デブリ収納・移送・保管技術の開発(粉状,スラリー・スラッジ状燃料デブリの保管までに 必要な技術の開発)),2022年度最終報告

(6) 独立行政法人産業安全研究所,産業安全研究所技術指針 NIIS-TR-No. 39 (2006),工場電気設備防爆 指針(ガス蒸気防爆 2006)



図-29 窒素ガス消火設備の概略系統図

	_	_		
凡例	屋内消火栓設備	消火器	消火ポンプ	
	0	•	0	





凡例	屋内消火栓設備	消火器
	٥	•



凡例	屋内消火栓設備	消火器
s	٥	•



## 安全避難通路に関する説明書及び安全避難通路について

1. 安全避難通路の設置方針

第2棟の建屋には、分析・試験、放射線測定、建物及び建屋内の巡視点検のための出入りを行うことから、建築基準法、建築基準法施行令及び建設省告示並びに消防法及び消防法施行令に基づき安全避難通路 を設定する。

第2棟の安全避難通路を明示した図面を図-34~37に示す。

なお,第2棟建屋は階段を含め耐火構造であるため,火災時においても避難経路として使用できる。

凡例	非常口	避難艇路
	Ŷ	ţ

図-34 第2棟の安全避難通路を明示した図面 地下1階





Ⅱ-2-48-添 3-105





凡例	非常口	避難経路
	Ţ	Ţ





図-36 第2棟の安全避難通路を明示した図面 2階





## 非常用照明に関する説明書及び取付箇所について

1. 非常用照明の設置方針

第2棟には、分析・試験、放射線測定、建物及び建屋内の巡視点検のための出入りを行うことから、建築基準法、建築基準法施行令及び建設省告示に基づく非常用照明並びに消防法及び消防法施行令に基づく誘導灯を設置する。また、地下1階換気空調設備室(2)に設置する非常用照明は、北東側階段から消火ポンプ操作面までの照度を確保するために、一箇所設置する。

第2棟の非常用照明の取付箇所を明示した図面を図-38~41に示す。



図-38 第2棟の非常用照明の取付箇所を明示した図面 地下1階















図-40 第2棟の非常用照明の取付箇所を明示した図面 2階









#### 第2棟の構造強度及び耐震性について

第2棟の構造強度及び耐震性については、地震により第2棟建屋及び設備の安全機能が喪失した場合の影響を評価し、「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地震動の適用の考え方(令和4年11月16日原子力規制委員会了承、令和5年6月19日一部改訂)」に基づき定めた耐震クラスに応じて「使用施設等の位置、構造及び設備の基準に関する規則」について も考慮した設計とする。

耐震性の評価に当たっては、「JEAG4601-1987 原子力発電所耐震設計技術指針」等に示されている手法 を適用し、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」等に示されている手法については参考とす る。以下に建屋及び設備について具体的な検討内容を示す。

1. 耐震クラスの設定

第2棟の建屋及び設備は「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震ク ラス分類と地震動の適用の考え方(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6月19日一部 改訂)」に基づき,安全機能の喪失に起因する放射線による公衆への影響の程度を踏まえ,耐震クラスを 設定した。Ss900等による耐震性の評価結果から,コンクリートセル,試料ピットの耐震クラスはSクラ スの耐震性を有しており,建屋,コンクリートセル,試料ピットに要求する遮へい機能,閉じ込め機能, 臨界防止機能が維持できることから,建屋,コンクリートセル,試料ピットの遮へい機能,放射性物質の 除染係数を考慮し,公衆の被ばく影響を再評価した結果,耐震クラスは表-1のとおり分類した。

評価の詳細については別添 4-1 に示す。

ラスの設定	
棟の耐震ク	
表1 第2	

設備名称	耐震クラス	備地
建屋	B+	・公衆被ばく線量は50µSv以下であるが,長期的に使用するため,B+クラスとする。
コンクリートセル (給排気弁, 主要排気管(鋼管), 主要 給気管(鋼管)を含む)	ß	・公衆被ばく線量は50µSvを超え,5mSv以下であるが,臨界安全上の観点から8クラスとする。
試料ピット	ß	・公衆被ばく線量は50psv以下であるが,臨界安全上の観点から8クラスとする。
鉄セル	B+	・公衆被ばく線量は50mSvを超え,5mSv以下である。 ・長期的に使用するため,B+クラスとする。
グローブボックス	B⁺	・公衆被ばく線量は50µSv以下であるが,将来の機能拡張を考慮するとともに長期的に使用するため, B+ク ラスとする。
世紀島長り登日1よう行行。1余一つち	B <sup>+</sup> (フィルタユニット)	・公衆被はく線量は50mSvを超え,5mSv以下である。 ・長期的に使用するため,B+クラスとする。
トン・シェーン キシン 大田茨氏氏副門 に	c (排風機)	・排風機が損傷してもセル・グローブボックス用排気フィルタユニットの除染係数10 <sup>で</sup> を考慮することによって,公衆 被ばく線量は50msv以下となるため,Cクラスとする。
フード	c	1
液体廃棄物一時貯留設備	C	
フード用換気空調設備	c	1
電気設備(非常用電源設備を含む)	c	1
管理区域用换気空調設備	C	・設備が破損しても放射線影響は生じないため,JEAC4601の放射線安全に関係しない施設等を参考にCクラスとする。
消火設備	v	・設備が破損しても放射線影響は生じないため,JEAC4601の放射線安全に関係しない施設等を参考にCクラスとする。
天井クレーン	c	<ul> <li>・ 天井クレーンは輸送容器を運搬する機能を有し、落下防止対策として動力源が喪失した場合においても定格荷重を保持し続けるものとする。また、 フックについては外れ防止装置を有するものとするため耐震にクラスとする。</li> </ul>
排氖口	c	・公衆被ばく評価では,排気口からの放射性物質の放出は無いものとし,建屋から放出された場合を想定したものであ るため,排気口は公衆被ばく評価に影響するものではないことから耐震Cクラスとする。

2. 建屋(コンクリートセル及び試料ピット含む。)の構造強度及び耐震性

第2棟の建屋はB<sup>+</sup>クラスとして、当該クラスに適用される設計用地震力に対して十分耐えられる設計 であり、積雪荷重及び風圧についても影響がないことを確認した。また、建屋と一体構造になっているコ ンクリートセル及び試料ピットについては、耐震 S クラスとして当該クラスに適用される地震力に対し て十分耐えられる設計であり、S クラスの耐震性を有することを確認した。そのため、建屋については間 接支持構造物として Ss900 に対しておおむね弾性範囲にとどまることを確認した。

評価の詳細については別添 4-2 に示す。

- 3. 設備の構造強度及び耐震性
- (1) 設備の構造強度

第2棟を構成する設備(機器,配管等)のうち「実用発電用原子炉及びその附属施設の技術基準に関す る規則」においてクラス3に位置づけられる機器(分析廃液受槽 A, B及び設備管理廃液受槽 A, B)及び 配管,クラス4に位置づけられる配管<sup>\*1</sup>については,「JSME S NC1 発電用原子力設備規格設計・建設 規格 2005(2007 年追補版含む。)」(以下「設計・建設規格」という。)<sup>\*2</sup>に基づき評価を行い,十分な構 造強度を有していることを確認した。

評価の詳細については別添 4-3 に示す。

- \*1:コンクリートセル (No. 4) 排気口から排気母管まで、コンクリートセル (No. 4) に係る排気母管 及びコンクリートセル (No. 4) に係る排気母管からセル・グローブボックス用排気フィルタユニット C、D 入口までが対象
- \*2:本書において,設計・建設規格の条項は「設計・建設規格 ○○○-△ △△△(◇) a. (a)」として示す。
- (2) 設備の耐震性

第2棟の設備であるコンクリートセル, 試料ピットを耐震 S クラス, 鉄セル, グローブボックス及びセル・グローブボックス換気空調設備(フィルタユニット)を耐震 B<sup>+</sup>クラス, その他の設備を耐震 C クラスとして,当該クラスに適用される設計用地震力に対して十分耐えられる設計であることを確認した。 評価の詳細については別添 4-4 に示す。

#### 耐震クラスの設定について

第2棟の建屋及び設備は、「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震ク ラス分類と地震動の適用の考え方」(令和4年11月16日原子力規制委員会了承、令和5年6月19日一 部改訂)に基づき耐震クラス別分類を行い、地震による機能喪失を想定した場合の影響を評価し、地震に より発生する可能性のある公衆への放射線による影響の観点から、適切と考えられる設計用地震力に耐 えられる設計とする。

本資料では、上記の方針に基づく耐震クラスの設定について記載する。

1. 耐震クラスの設定

第2棟の建屋及び設備は「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震ク ラス分類と地震動の適用の考え方(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6月19日一部 改訂)」に基づき,安全機能の喪失に起因する放射線による公衆への影響の程度を踏まえ,耐震クラスを 設定した。Ss900等による耐震性の評価結果から,コンクリートセル,試料ピットの耐震クラスはSクラ スの耐震性を有しており,建屋,コンクリートセル,試料ピットに要求する遮へい機能,閉じ込め機能, 臨界防止機能が維持できることから,建屋,コンクリートセル,試料ピットの遮へい機能,放射性物質の 除染係数を考慮し,公衆の被ばく影響(敷地境界線量)を再評価した結果,表-2に示すとおりとなった。 各機器の敷地境界線量の合計値は5mSv未満となるため、耐震クラスは表-1に記載のとおりとなる。

第2棟の設備について,その安全機能,耐震クラス分類,支持構造物,波及的影響を考慮すべき設備, 設計用地震力を表-3に示す。

No.	設備名称	敷地境界線量 (mSv)	耐震クラス*1
1	建屋	$1.5 \times 10^{-11}$	B⁺(Ss)クラス
2	コンクリートセル	1.7	Sクラス
3	試料ピット	2. $6 \times 10^{-4}$	Sクラス
4	鉄セル	3. $4 \times 10^{-1}$	B <sup>+</sup> クラス
5	グローブボックス	$3.3 \times 10^{-5}$	B <sup>+</sup> クラス
6	フード	$3.3 \times 10^{-5}$	Cクラス
7	セル・グローブボックス用換気空調設備	2. $5 \times 10^{-1}$	B <sup>+</sup> クラス
8	液体廃棄物一時貯留設備	9. $4 \times 10^{-6}$	Cクラス
9	フード用換気空調設備	3. $3 \times 10^{-5}$	Cクラス
10	管理区域用換気空調設備	_	Cクラス
11	消火設備	_	Cクラス
12	固体廃棄物払出準備設備	_	Cクラス
13	天井クレーン	_	Cクラス
14	排気口	_	Cクラス
合計		2.3	_

表-2 各設備の敷地境界線量

\*1:各機器の耐震クラスの設定については表-1を参照のこと。

表-3 第2棟の耐震クラス分類

		耐	直接支持	間接支持	波及的影響を考慮
	耐電上の	震	構造物	構造物	すべき設備
設備名称	安全機能*1	ク	<ol> <li>()内は耐震</li> </ol>	クラス.	
		ラ	【 】内は確認月	, 1地震動*2を	示す
		ス			
コンクリートセル					・鉄セル【Ss】
(給排気弁,主要排			機器の支持構		・天井クレーン【S <sub>s</sub> 】
気管(鋼管)*3,主	・閉じ込め機能		造物	建屋	・トップローディング
要給気管(鋼管)*4	・遮へい機能	・遮へい機能 S (S)	(S)	[S <sub>s</sub> ]	$\mp \tau \chi \mathcal{I} \left[ S_{s} \right]$
を含む。)					・サイドローティング
		7#		74.12	キャスク「Ss」
試料ピット	・遮へい機能		-	建産	_
				Ss	
_ / 建座	<ul> <li>・ 遮へい機能</li> <li>・ 思いいいい様能</li> </ul>			-	「排気凵【S <sub>S</sub> 】 <sup>★10</sup>
鉄セル	・閉じ込め機能		機器の文持構	建屋	-
	・遮へい機能		适物(B)	(S <sub>B+</sub> )	
グローブボックス	・閉じ込め機能		機器の支持構	建屋	フード
1. 1. 20°			_ 适物(B)	S <sub>B+</sub>	S <sub>B+</sub>
セル・クローフホッ				77.07	
クス用排気フィル	・閉じ込め機能		機器の文持構	建屋	_
タユニット A, B, C,			_ 适物(B <sup>+</sup> )	(S <sub>B+</sub> )	
ヨングリートセル			機器の支持構	建屋	
用給気ワイルタユ	・闭し込め機能		造物(B+)	(S <sub>B+</sub> )	-
$= \gamma \land A, B$		B <sup>+</sup>			
鉄セル用給気ブイ			機器の支持構	建屋	
$\mathcal{N}\mathcal{Y} = \mathcal{Y} \wedge A, B,$	・闭し込め機能		造物(B+)	(S <sub>B+</sub> )	-
クローノホックス			松阳の十井井	7本 已.	
用結気ノイルタエ	・閉じ込め機能			建全 【c 】	-
$= \forall \land A, B, C, D,$			垣彻(B)	S <sub>B+</sub>	
主要排気管(鋼管,				- (	
タクト)*5	・閉じ込め機能		機器の支持構	建屋	_
王要給気管(鋓管)				S <sub>B+</sub>	
*0					

フード	・閉じ込め機能		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	_		
液体廃棄物一時貯 留設備*7	・閉じ込め機能			機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-	
主要配管(鋼管)*8	・閉じ込め機能		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		
セル・グローブボッ クス用排風機 A, B	・閉じ込め機能	C	_		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-
フード用排風機	・閉じ込め機能			機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-	
管理区域用排風機	・閉じ込め機能			機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-	
管理区域用送風機	・閉じ込め機能		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		
フード用排気フィ ルタユニット	・閉じ込め機能		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		
管理区域用排気フ ィルタユニット	・閉じ込め機能		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		
主要排気管(鋼管, ダクト) <sup>*9</sup>	・閉じ込め機能		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		
電気設備 (非常用電源設備 含む。)	(電源供給機能)		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	_		
消火設備	(消火機能)		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		
天井クレーン	(運搬機能)		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	_		
排気口	(換気機能)		機器の支持構 造物(C)	建屋 【Sc】	-		

\*1:括弧内は設備の機能を示す。

\*2: 確認用地震動について, S<sub>s</sub> は基準地震動, S<sub>B+</sub>, S<sub>c</sub> は B<sup>+</sup>及び C クラスの設備に適用される静的地震動 を示す。

- \*3:コンクリートセル排気口からコンクリートセル排気弁まで
- \*4:コンクリートセル給気口からコンクリートセル給気弁まで
- \*5:コンクリートセル排気弁から排気母管まで,鉄セル排気口から排気母管まで,グローブボックス排 気口から排気母管まで,排気母管,排気母管からセル・グローブボックス用排気フィルタユニット 入口まで,セル・グローブボックス用排気フィルタユニット出口からセル・グローブボックス用排

風機入口まで

- \*6:コンクリートセル用給気フィルタユニットからコンクリートセル給気弁まで,鉄セル用給気フィル タユニットから鉄セル給気口まで,グローブボックス用給気フィルタユニットからグローブボック ス給気口まで
- \*7:分析廃液受槽 A, B, 設備管理廃液受槽 A, B, 分析廃液移送ポンプ,分析廃液回収ポンプ,設備管理 廃液移送ポンプ,設備管理廃液回収ポンプ
- \*8:分析廃液受槽出口から分析廃液移送ポンプ入口まで,分析廃液移送ポンプ出口から分析廃液払出口 まで,分析廃液受槽出口から分析廃液回収ポンプ入口まで,分析廃液回収ポンプ出口から分析廃液 払出口まで,設備管理廃液受槽出口から設備管理廃液移送ポンプ入口まで,設備管理廃液移送ポン プ出口から設備管理廃液払出口まで,設備管理廃液受槽出口から設備管理廃液回収ポンプ入口まで, 設備管理廃液回収ポンプ出口から設備管理廃液払出口まで
- \*9: セル・グローブボックス用排風機の上流の弁から第2棟の排気口入口まで
- \*10:屋上排気口が転倒し,建屋(耐震 B<sup>+</sup>(Ss))に波及的影響を及ぼす可能性があるため,Ss900 地震動 により屋上排気口(L=15.2m)の建屋への波及的影響を考慮する。なお,建屋は現実的な緩和対策 を考慮した際の線量評価において,建屋はSs900 に対する耐震性を有すること(せん断ひずみがお おむね弾性範囲にとどまること)で遮へい機能及び間接支持機能を有することを期待するため,耐 震クラスは B<sup>+</sup>(Ss)と記載する。
- 2. 設計震度

「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地震動の適用 の考え方」(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6月19日一部改訂)に基づき,Sクラ スの建屋及び設備に対して,静的地震力及び動的地震力(Ss900機能維持,Sd450弾性範囲)に係る耐震 性評価を行い,B<sup>+</sup>クラスの建屋及び設備に対して,静的地震力及び動的地震力(1/2Ss450機能維持, 1/2Sd225弾性範囲(共振時のみ))に係る耐震性評価を行う。第2棟に適用する設計用地震力を表-4に 示す。

	耐震	-∋¥ nu	動的地震力		静的 地震力
設備名称	クラス	記 印	機能 維持	弾性 範囲	弾性範囲
コンクリート セル(給排気 弁,主要排気管 (鋼管) <sup>*1</sup> ,主 要給気管(鋼 管) <sup>*2</sup> を含む。) 試料ピット	S	<ul> <li>・コンクリートセル,試料ピットは Ss900 及び Sd450 に対しおおむね弾 性範囲にとどまることを確認する。 また,3.0Ci 評価においてもS クラ スの耐震性を有することを確認す る。</li> <li>・コンクリートセル設備*4 は水平 3.6Ci,鉛直 1.2Cv 評価においてもS クラスの耐震性を有することを確認 する。</li> </ul>	Ss900	Sd450	コンクリート セル, 試料ピ ット 水平:3.0Ci コンクリート セル設備*4 水平: 3.6Ci, 鉛直: 1.2Cv
建屋	B <sup>+</sup> (Ss: 間接支 持)	・建屋の公衆被ばく線量は50µSv以 下であるが,長期的に使用すること から,B <sup>+</sup> クラスの地震力を適用して耐 震性を有することを確認する。 ・Ss900でコンクリートセル,試料ピ ットの間接支持機能が損なわれない こと及び遮へい機能,閉じ込め機能 が損なわれないことを確認する。	1/2 Ss450 (Ss900)	1/2 Sd225 (共振 時の み)	水平:1.5Ci
鉄セル グローブボッ クス セル・グローブ ボックス用排 気フィルタユ ニットA,B,C, D コンクリート マルルタユニッ トA,B 鉄セルタユニ ンクス	B <sup>+</sup>	・公衆被ばく線量評価を実施した結 果 50 µ Sv を超え, 5mSv 以下となり, 長期間使用する設備であることを考 慮し, B <sup>+</sup> クラスの地震力を適用して耐 震性を有することを確認する。 ・グローブボックスについて,敷地境 界線量が 50 µ Sv 以下となるためCク ラスとなるが,将来の機能拡張を考 慮するとともに長期的に使用するた め, B <sup>+</sup> クラスと分類した。	1/2 Ss450	1/2 Sd225 * <sup>3</sup> (共の み)	水平:1.8Ci

表-4 第2棟に適用する設計用地震力

			1		
ットA, B, C, D					
グローブボッ					
クス用給気フ					
イルタユニッ					
トA, B, C, D,					
E, F, G, H					
主要排気管(鋼					
管、ダクト)					
主要給気管(鋼					
管)					
フード					
液体廃棄物一					
時貯留設備					
セル・グローブ					
ボックス用排					
風機 A, B					
フード用排風					
機					
管理区域用排					
風機		・公衆被ばく線量評価を実施した結			
管理区域用送	C	果, 50μSv以下となるため, C クラス			
風機	C	の地震力を適用して耐震性を有する	—	—	水平:1.201
フード用排気		ことを確認する。			
フィルタユニ					
ット					
管理区域用排					
気フィルタユ					
ニット					
電気設備					
消火設備					
天井クレーン					
排気口					

\*1:コンクリートセル排気口からコンクリートセル排気弁まで

\*2:コンクリートセル給気口からコンクリートセル給気弁まで

\*3:固有値解析を行った結果,固有周期はであり、剛構造であり、剛構造であるため 共振のおそれはない

\*4:給排気弁,主要排気管(鋼管),主要給気管(鋼管)

### 建屋の構造強度及び耐震性に関する検討結果

1. 評価方針

第2棟は、「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地 震動の適用の考え方」(令和4年11月16日原子力規制委員会了承、令和5年6月19日一部改訂)に基 づき、B<sup>+</sup>クラスの建物と位置づけられるため、B<sup>+</sup>クラスとしての評価を実施する。

なお、設計は建築基準法に準拠し、積雪荷重及び風圧についても評価する。

第2棟は,鉄筋コンクリート造の地上2階,地下1階,平面寸法35.0m(EW 方向)×28.0m(NS 方向), 地上高さ17.3mの建物である。基礎は直接基礎で,人工岩盤を介して富岡層に支持させる。第2棟の平面 図を図-1~5に,断面図を図-6,7に示す。

建屋に加わる地震時の水平力は、主に外周部及び建物内部に設けた耐震壁にて負担する。





図-1 地下1階平面図 (G.L.-7.2) (単位:m)



図-2 1 階平面図 (G.L.+0.3) (単位:m)



図-3 2 階平面図 (G.L.+7.3) (単位:m)



PN

図-4 屋上階平面図 (G.L.+13.3, +14.8) (単位:m)



図-5 屋根平面図 (G.L.+17.3) (単位:m)



図-6 A-A 断面図(EW 方向)(単位:m)


2. 静的地震力による耐震性評価

耐震性の評価は、地震層せん断力係数として 1.5Ci を採用した場合の当該部位の応力に対して行う。 静的地震力による建屋の耐震性評価手順を図-8に示す。



図-8 静的地震力による建屋の耐震性評価手順

2.1 評価条件

2.1.1 使用材料並びに材料の許容応力度及び材料強度

第 2 棟の上部構造に用いる材料のうち、コンクリートは普通コンクリートとし、コンクリートの設計 基準強度 F<sub>c</sub>は 36 N/mm<sup>2</sup> 及び 60 N/mm<sup>2</sup> とする。鉄筋は SD295A, SD345 及び SD390 とする。各使用材料の許 容応力度を表-5,6 に示す。

	長期(N/mm <sup>2</sup> )		短期(N/mm <sup>2</sup> )	
	圧縮	せん断	圧縮	せん断
$F_c = 36 N/mm^2$	12	0.85	24	1.27
$F_c = 60 \text{N/mm}^2$	20	1.09	40	1.63

表-5 コンクリートの許容応力度

\*:コンクリートの許容応力度は「原子力施設鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説」(日本建築学会 平成25年8月)(以下「RC-N規準」という。)により、コンクリートの圧縮強度の管理は「建築工事 標準仕様書・同解説 JASS 5N 原子力発電所施設における鉄筋コンクリート工事」(日本建築学会 平 成25年2月)(以下「JASS 5N」という。)による。

表-6 鉄筋の許容応力度

長		長期 (N/mm <sup>2</sup> )		短期 (N/mm <sup>2</sup> )	
		引張及び圧縮	せん断補強	引張及び圧縮	せん断補強
SD295A	D16以下	195	195	295	295
SD345	D19~D25	215	195	345	345
SD390	D29~D38	195	195	390	390

\*:鉄筋の許容応力度は「RC-N規準」により、鉄筋の材質、強度、化学成分は「JIS G 3112」による。

2.1.2 荷重及び荷重の組合せ

(1) 荷重

設計で考慮する荷重を以下に示す。

a. 鉛直荷重 (VL)

鉛直荷重は、固定荷重、積載荷重(機器荷重を含む。)及び仕上荷重(配管荷重を含む。)とする。

b. 積雪荷重 (SNL)

積雪荷重は,建築基準法施行令第86条及び福島県建築基準法施行細則第19条に準拠し以下の条件 とする。

積雪量:30cm, 単位荷重:20N/m<sup>2</sup>/cm

c. 風荷重 (WL)

風荷重は,建築基準法施行令第87条,建設省告示第1454号に基づく速度圧及び風力係数を用いて 算定する。

- ・基準風速:30m/s
- ・地表面粗度区分:Ⅲ

#### d. 地震荷重 (SEL)

地震力を算定する際の基準面は、地上面として、建屋の高さに応じた当該部分に作用する全体の地震 力を算定する。水平地震力は下式により算定し、算定結果を表-7、図-9に示す。

 $Q_i = n \cdot Ci \cdot W_i$ 

 $Ci = Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_0$ 

ここで,

- Q<sub>i</sub>:水平地震力(kN)
- n:施設の重要度分類に応じた係数(n=1.5)
- Ci:地震層せん断力係数
- W<sub>i</sub>:当該層以上の重量 (kN)
- Z : 地震地域係数 (Z=1.0)
- R<sub>t</sub>:振動特性係数(R<sub>t</sub>=1.0)
- Ai:地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数

C<sub>0</sub>:標準せん断力係数(C<sub>0</sub>=0.2)

G. L.	当該層以上の重量 W <sub>i</sub>	地震層せん断力係数	設計用地震力(層せん断力)
(m)	(kN)	1.5Ci	(kN)
+17.30	5660	0. 723	4089
+7.20	35104	0. 418	17043
+1.30	59280	0. 300	30013
-7.20	84932	0. 300	55493

表-7 水平地震力の算定結果



図-9 暴風時と地震時(1.5Ci)の層せん断力の比較結果

(2) 荷重の組合せ

荷重の組合せについて表-8に示す。

荷重状態	荷重ケース	荷重の組合せ	許容応力度
常時	А	VL	長期
積雪時	В	VL+SNL	
	C1	VL+SEL(W→E方向)	
地震時*	C2	VL+SEL(E→W方向)	
	C3	VL+SEL(S→N方向)	
	C4	VL+SEL(N→S方向)	短期
暴風時	D1	VL+WL (W→E 方向)	
	D2	VL+WL (E→W 方向)	
	D3	VL+WL (S→N 方向)	
	D4	VL+WL (N→S 方向)	

\*:地震層せん断力係数 Ci を 1.5 倍して算定。

### 2.2 評価結果

上部構造の応力解析は、大ばり及び柱を線材置換したフレームに、耐震壁を壁エレメント置換して組み 込んだ立体ラーメンモデルにより行う。基礎スラブの応力解析は、フラットスラブとして板材を線材置換 して評価する。

### 2.2.1 耐震壁の評価結果

検討により求められた耐震壁への作用応力と許容応力を比較して,検定比が最大となる部位を表-9に 示し,配筋図を図-10に示す。

これにより、耐震壁への作用応力は、許容応力以下であることを確認した。

部位	断面*1	荷重 ケース	作用応力 (kN)	許容応力*2 (kN)	検定比
B1 階 6 通り C~D 通り間	壁厚 タテ筋 D25@200 ダブル ヨコ筋 D25@200 ダブル	地震時 C3	5231. 1	8731. 7	0.60≦1.0

表-9 耐震壁の検討結果(1.5Ci)

\*1:コンクリート部材の断面寸法及び鉄筋の据付状態は「JASS 5N」による。

\*2:「RC-N 規準」による。



図-10 耐震壁の配筋図(mm)

2.2.2 大ばり及び柱の評価結果

検討により求められたラーメン部材への作用応力と許容応力を比較して、検定比が最大となる部位について表-10,11に示す。

これにより、各部材の応力は、許容応力以下となっていることを確認した。

検討 箇所	断面*1	荷重 ケース	応力	作用応力 (曲げモーメント:kN・m せん断力:kN	許容応力*2 (曲げモーメント:kN・m せん断力:kN	検定比
R 階 3 通り +2200	B×D = (F <sub>c</sub> =36) 上端筋 7-D35	常時	曲げモーメン ト	790. 7	842. 9	0.94≦1.0
A~B 通り間	下端前 5-535 あばら筋 3-D13@150 (端部)	A	せん断力	427.6	765. 2	0.56≦1.0
1 階 5 通り Ba~C	B×D = (F <sub>c</sub> =36) 上端筋 8-D38 下端筋 6-D38	地震時 C4	曲げモーメン ト	1978. 5	2843. 3	0.66≦1.0
通り間	あばら筋 4-D13@200 (端部)		せん断力	1286.9	1585.0	0.81≦1.0

表-10 大ばり断面算定表(1.5Ci)

\*1:コンクリート部材の断面寸法及び鉄筋の据付状態は「JASS 5N」による。

\*2:「RC-N 規準」による。

検討 箇所	断面*3	荷重 ケース	応力	作用応力 ( <sup>曲げモーメント:kN・m</sup> せん断力:kN	許容応力*4 (曲げモーメント:kN・m せん断力:kN	検定比
B1 階	$B \times D$ $=$ $(F_c=60)$ $\pm \mathbf{\hat{B}} \cdot \mathbf{\hat{B}} - \mathbf{\hat{D}} \cdot \mathbf{\hat{S}}$	常時	曲げモーメン ト	31. 9	85.4 (軸力 5763.6 kN 作用時* <sup>5</sup> )	0.37≦1.0
C/2 通り	<ul><li>二,前 6 b36</li><li>帯筋</li><li>3-3-D13@100</li><li>(柱頭)</li></ul>	А	せん断力	69. 1	842. 3	0.08≦1.0
1 階	$B \times D$ $=$ (F <sub>c</sub> =60) $\pm \mathbf{\hat{E}} = 8 - D38$	地震時	曲げモーメン ト	755.0	1298.3 (軸力 548.9kN 作用時* <sup>5</sup> )	0.58≦1.0
A/6 通り	<ul> <li>本前 0 200</li> <li>帯筋</li> <li>2-2-D13@100</li> <li>(柱頭)</li> </ul>	C2	せん断力	323. 3	1327.1	0.24≦1.0

表-11 柱断面算定表(1.5Ci)

\*3:コンクリート部材の断面寸法及び鉄筋の据付状態は「JASS 5N」による。

\*4:「RC-N 規準」による。

\*5: 圧縮を正とする。

## 2.2.3 基礎スラブの評価結果

検討により求められた基礎スラブへの作用応力と許容応力を比較して、検定比が最大となる箇所の断 面検討結果を表-12に示す。基礎スラブ配筋図を図-11に示す。

これにより、各部材の応力は、許容応力以下となっていることを確認した。

検討箇所*1	荷重 ケース	応力	作用応力 ( <sup>曲げモーメント:kN・m</sup> せん断力:kN	許容応力*2 (曲げモーメント:kN・m せん断力:kN	検定比
▲ - P / 4 - 15 译的問	常時	曲げモーメント	800.8	1239. 4	0.65≦1.0
A~B/4~5 通り间	А	せん断力	950. 1	1360.8	0.70≦1.0
E/4~5 通り間	地震時 C3 せん断力	曲げモーメント	2715.0	4790. 4	0.57≦1.0
		せん断力	1392.3	1964. 6	0.71≦1.0

表-12 基礎スラブ断面算定表(1.5Ci)

\*1:コンクリート部材の断面寸法及び鉄筋の据付状態は「JASS 5N」による。

\*2:「RC-N 規準」による。



図-11 基礎スラブの配筋図(C通り)

2.2.4 地盤の評価結果

(1) 設計方針

第2棟を支持する地盤は,基礎スラブ直下の地盤を南北方向に約37.6m,東西方向に約40.0m,人工岩盤=厚さ約5.4m,Fc=18N/mm<sup>2</sup>を介して,T.P.+約24.0m (G.L.-約16.0m)の富岡層とする。

常時及び地震時に地盤に生じる最大接地圧が許容応力度以下であることを確認する。

(2) 常時における地盤の検討

常時における地盤に生じる最大接地圧と許容応力度を比較して、検定比が最大となる位置について表 -13 に示す。

これにより、地盤に生じる最大応力が許容応力度以下であることを確認した。

検討位置	接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	許容応力度 (kN/m <sup>2</sup> )	検定比
A/2 通り	443	1000	0.44≦1.0

表-13 地盤の許容応力度と接地圧の比較(1.5Ci)

(3) 地震時における地盤の検討

地震時における地盤に生じる最大応力と許容応力度を比較して、検定比が最大となる位置について表 -14 に示す。

これにより、地盤に生じる最大応力が許容応力度以下であることを確認した。

表-14 地盤の許容応力度と接地圧の比較(1.5Ci)

検討位置	接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	許容応力度 (kN/m <sup>2</sup> )	検定比
A/2 通り	588	2000	0.29≦1.0

#### 2.3 保有水平耐力の検討

保有水平耐力(Qu)が必要保有水平耐力(Qun)以上であることを確認する。

各層の保有水平耐力は、「建築基準法施行令第82条の3」及び「平成19年国土交通省告示第594号」 に基づき算出する。各層の必要保有水平耐力と保有水平耐力の算定結果を表-15に示す。

これにより、第2棟は必要保有水平耐力以上の保有水平耐力を有していることを確認した。

	表-15	必要保有水平耐力と保有水平耐力の比較(1.5	5Ci)
--	------	------------------------	------

G. L.	必要保有水平耐力	保有水平耐力	Q <sub>u</sub>
(m)	Q <sub>un</sub> (kN)	Q <sub>u</sub> (kN)	$Q_{un}$
+13.30 $\sim$ +17.30	7497	27262	3.64
+7.30 $\sim$ +13.30	31245	113617	3.64
+0.30 $\sim$ +7.30	55024	200089	3.64
$-7.20 \sim +0.30$	101737	369953	3.64

(1) EW 方向(長辺)

(2) NS 方向(短辺)

G. L.	必要保有水平耐力	保有水平耐力	Q <sub>u</sub>
(m)	Q <sub>un</sub> (kN)	Q <sub>u</sub> (kN)	$Q_{un}$
+13.30 $\sim$ +17.30	7497	25899	3.45
+7.30 $\sim$ +13.30	31245	107936	3.45
+0.30 $\sim$ +7.30	55024	190084	3.45
$-7.20 \sim +0.30$	101737	351456	3.45

3. 動的地震力による耐震性評価

3.1 解析評価方針

動的地震力による耐震性評価は、検討用地震動\*1に0.5を乗じた地震動(以下「1/2Ss450」という。) を用いた地震応答解析により、建屋や地盤の応答性状を適切に表現できるモデルを設定した上で行う。

建屋解析モデルは、地下1階から地上2階及び塔屋の建屋全域を水平(NS, EW)方向、鉛直(UD)方向と もに1軸質点系モデルとする。

1/2Ss450による耐震性の確認は、図-12の動的地震力による建屋の耐震性評価手順に基づき実施する。



図-12 動的地震力による建屋の耐震性評価手順(1/2Ss450)

- \*1:「第27回特定原子力施設監視・評価検討会」における「東京電力福島第一原子力発電所の外部事象 に対する防護の検討について」にて制定された検討用地震動①(1/2Ss450-①)及び検討用地震動② (1/2Ss450-②)とする。
- \*2:鉄筋コンクリート造耐震壁の復元力特性の評価法「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」 における第2折れ点以下であること。
- 3.2 解析に用いる入力地震動

第2棟の建屋解析モデルに入力する地震動は、1/2Ss450を解放基盤表面レベルに入力して一次元波動論 により算出した建屋基礎底面レベルの応答波とする。

なお、解放基盤表面位置における1/2Ss450の加速度時刻歴波形を図-13~17に示す。

水平方向の入力地震動の算定に用いる地盤モデルは,当該敷地の地層等を考慮して設定された水平成 層地盤とし,等価線形化法により地盤の非線形性を考慮する。また,建屋基礎底面位置におけるせん断力 を入力地震動に付加することにより,地盤の切欠き効果を考慮する。

鉛直方向の入力地震動の算定に用いる地盤モデルは,水平方向の入力地震動の算定において設定され た物性値に基づき,建屋基礎底面位置より上部を剥ぎ取った地盤モデルとする。

#### Ⅱ-2-48-添 4-28

地震応答解析に用いる入力地震動の概念図を図-18, 19 に,地盤定数を表-16 に,建屋の基礎底面位 置における入力地震動の加速度時刻歴波形を図-20~24 に示す。



(1/2Ss450-① 水平方向)



図-14 解放基盤表面位置における 1/2Ss450 の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-① 鉛直方向)



図-16 解放基盤表面位置における 1/2Ss450 の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-② 水平方向【EW 方向】)



図-17 解放基盤表面位置における 1/2Ss450 の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-② 鉛直方向【UD 方向】)



下記に基づき換算している。

<換算式> T.P. =旧 O.P.-1436mm

図-18 地震応答解析に用いる入力地震動の概念図(水平方向)



本資料に記載の標高は,震災後の地盤沈下量(-709mm)と0.P.からT.P.への読替値(-727mm)を用いて, 下記に基づき換算している。 <換算式> T.P.=旧0.P.-1436mm

図-19 地震応答解析に用いる入力地震動の概念図(鉛直方向)

						표 의사 가위 가운	2.#45.ktt		
1	標高		湿潤密度	単位体積重量	せん断波速度	勤 助変 しまた しん 断弾性係数	動ポアソン比	動的変形特性	
<b>地</b> /唐名	上端 T.P. (m)	下놺 T.P. (m)	ho (t/m <sup>3</sup> )	γ (kN/m <sup>3</sup> )	V <sub>s</sub> (m/s)	G <sub>0</sub> (kN/m <sup>2</sup> )	ν d	$G/G_0 \sim \gamma$ (%)	h (%) $\sim \gamma$ (%)
埋戻土	40.500	37.930	1.80	17.65	201	72600	0.350	$1/\left(1{+}10.65\gamma^{0.778} ight)$	22.97 $\gamma^{0.289}$
ローク層	37.930	35. 930	1.74	17.06	164	46700	0.410	$1/(1{+}11.00\gamma^{0.802})$	$17.80  \gamma^{ 0.277}$
段丘堆積物	35.930	33. 370	1.59	15.59	315	158000	0.480	$1/\left(1+6, 872 \gamma^{0.614} ight)$	$14.\ 79/(1+0.\ 036/\gamma$ )
T3 部層 互層部	33.370	18.450	1.76	17.26	414	302000	0.460	$1/\left(1+3.257\gamma^{0.688} ight)$	$17.57/(1+0.084/\gamma)$
T3 部層 泥質部	18.450	16. 230	1.71	16.77	500	427000	0.450	$1/(1{+}3.600\gamma^{0.962})$	$11.90 \ \gamma^{\ 1.086+1}.617$
T3 部層 細粒砂岩	16.230	14.470	1.84	18.04	338	210000	0.480	$1/(1{+}3.009\gamma^{0.604})$	21.80/(1+0.122/ $\gamma$ )
T3 部層 泥質部	14.470	12. 220	1.71	16.77	500	427000	0.450	$1/(1{+}3.600\gamma^{0.962})$	11.90 $\gamma^{1.086+1}$ .617
T3 部層 粗粒砂岩	12.220	11.400	1.84	18.04	338	210000	0.480	$1/(1+3.009\gamma^{0.604})$	21.80/(1+0.122/ $\gamma$ )
T3 部層 泥質部	11.400	-18.070	1.71	16.77	500	427000	0.450	$1/(1{+}3.600\gamma^{0.962})$	11.90 $\gamma^{1.086+1}$ .617
T2 部層	-18.070	-110.470	1. 75– 0. 000417Z	17.16– 0.004089Z	深度依存	254000– 3220Z	0.467+ 0.000222Z	$1/(1+2.845\gamma^{0.918})$	10. 54 $\gamma$ <sup>0.865+0</sup> . 903
T1 部層	-110.470	-183. 180	1.79	17.55	610	667000	0.440	$1/(1+2.586\gamma^{0.722})$	$15.04 \ \gamma^{0.517}$
先富岡層	-183. 180	-197. 436	1.88	18.44	712	954000	0.420	$1/(1+2.714\gamma^{0.920})$	$14.69 \ \gamma^{0.583}$
解放基盤表面	-197.436		1.88	18.44	712	I		I	I

表一16 地盤定数

Z:標高 0.P. (m)

Ⅲ-2-48-添 4-34



図-20 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-① 水平方向)



図-21 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-① 鉛直方向)



図-22 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-② 水平方向【NS 方向】)



図-23 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-② 水平方向【EW 方向】)



図-24 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (1/2Ss450-② 鉛直方向【UD 方向】)

3.3 地震応答解析モデル

1/2Ss450を用いた第2棟の地震応答解析は、「3.2 解析に用いる入力地震動」で算定した入力地震動を 用いた動的解析にて実施する。建屋は、図-25,26の建屋解析モデルに示すように、水平モデルは質点と はり要素からなる集中質点系に置換した弾塑性等価せん断解析モデルとし、鉛直モデルは質点とばね要 素とした集中質点系解析モデルとする。地盤は建屋の埋込み効果は無視し、建屋基礎底面位置の地盤をば ねによってモデル化する。コンクリートの材料定数を表-17に、建屋解析モデルの諸元を表-18,19に示 す。地盤ばねは一次元波動論による解析モデルを用いて成層補正を行い、小堀の方法により地盤ばねを算 定する。解析に用いた地盤ばねを表-20~22に示す。



図-25 建屋解析モデル(水平方向)



# 表-17 コンクリートの材料定数

設計基準強度	ヤング係数	せん断弾性係数	減衰定数
$Fc (N/mm^2)$	$E(kN/m^2)$	$G(kN/m^2)$	h(%)
36	2. $595 \times 10^7$	$1.081 \times 10^{7}$	3.0

# 表-18 建屋解析モデルの諸元(水平方向)

【NS 方向】

質点 番号	高さ G.L.(m)	重量 (kN)	部材 番号	せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )
5	17.40	5660		4.974
4	13.40	35104		4. 274
3	7.30	59280		14. 57
2	0.00	84932	(2)	22.88
1	-8.55	173265		32.01
建屋基礎底面	「における回転		206 ( $\times 10^3$	$kN \cdot m^2$

# 【EW 方向】

質点 番号	高さ G.L.(m)	重量 (kN)	部材 番号	せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )
5	17.40	5660		
			4	9.681
4	13.40	35104		
			3	31.81
3	7.30	59280		20 62
9	0.00	8/032	2	30.63
2	0.00	04932	$\square$	56.38
1	-8.55	173265		
_				
建屋基礎底面	jにおける回転	慣性重量は 47	765 ( $\times 10^3$	'kN ⋅ m²)

Ⅲ-2-48-添 4-39

質点	高さ	重量	部材	軸断面積	鉛直剛性
番号	G.L.(m)	(kN)	番号	$(m^2)$	(kN/m)
F	17 40	EGGO			
5	17.40	2000		49 E1	$2.022 \times 10^{8}$
4	19 40	25104	4	43. 31	2. $623 \times 10^{-5}$
4	13.40	35104	0	145 4	$6.197 \times 10^{8}$
2	7 20	50280	0	140.4	0.107 \ 10
ა	7.30	59280	0	179 0	$6 149 \times 10^{8}$
9	0.00	04022	4	172.0	0.142 \land 10
2	0.00	04932		225 4	$6.940 \times 10^{8}$
1	9 EE	172965	U	220.4	$0.040 \times 10^{-5}$
1	-0.00	173203			

表-19 建屋解析モデルの諸元(鉛直方向)

表-20 地盤ばね(ばね定数及び減衰係数)(水平方向【NS方向】)

	地盤ばね		ばね定数 K	減衰係数 C
地震動 位置			(水平:kN/m)	(水平:kN・s/m)
	位置	置 成分	(回転:kN・m/rad)	(回転:kN·m·s/rad)
1/2Ss450-①	ந்த	水平	$3.351 \times 10^{7}$	$1.070 \times 10^{6}$
	此田	回転	1. $480 \times 10^{10}$	$1.749 \times 10^{8}$
1/2Ss450-②	皮工	水平	$3.663 \times 10^{7}$	$1.093 \times 10^{6}$
	底囬	回転	$1.617 \times 10^{10}$	$1.749 \times 10^{8}$

表-21 地盤ばね(ばね定数及び減衰係数)(水平方向【EW方向】)

业实动	地盤ばね		ばね定数 K	減衰係数 C
位置	位置	成分	(小平:kN/m) (回転:kN·m/rad)	(贝転:kN·m·s/rad)
1/2Ss450-①	底面	水平	$3.321 \times 10^{7}$	$1.105 \times 10^{6}$
		回転	$1.612 \times 10^{10}$	2. $245 \times 10^8$
1/2Ss450-2	底面	水平	3. $540 \times 10^7$	$1.115 \times 10^{6}$
		回転	$1.719 \times 10^{10}$	2. $245 \times 10^8$

表-22 地盤ばね(ばね定数及び減衰係数)(鉛直方向【UD方向】)

地震動	地盤に	ゴね	ばね定数 K	減衰係数 C
	位置	成分	(kN/m)	(kN·s/m)
1/2Ss450-①	底面	鉛直	6. $483 \times 10^7$	2. $608 \times 10^{6}$
1/2Ss450-②	底面	鉛直	6. $945 \times 10^7$	2. $692 \times 10^{6}$

## 3.4 解析結果

## 3.4.1 固有值解析結果

建屋解析モデルの固有値解析結果を表-23,24に示す。

古白	次数	固有周期	振動数
刀門		(s)	(Hz)
	1	0.268	3.73
NS	2	0.132	7.58
	3	0.082	12. 21
	1	0.250	4.00
EW	2	0.129	7.78
	3	0.073	13.75
	1	0.152	6. 59
UD	2	0.029	34.24
	3	0.016	64.37

表-23 固有值解析結果(1/2Ss450-①)

## 表-24 固有值解析結果(1/2Ss450-2)

卡西	次数	固有周期	振動数
刀回		(s)	(Hz)
	1	0.260	3.84
NS	2	0.127	7.87
	3	0.080	12.46
	1	0.248	4.03
EW	2	0.126	7.93
	3	0.072	13.86
	1	0.147	6.81
UD	2	0.029	34.29
	3	0.016	64.37

## 3.4.2 地震応答解析結果

1/2Ss450による水平方向の最大応答加速度,最大応答せん断力及び最大応答曲げモーメントを図-27 ~32に,鉛直方向の最大応答加速度及び最大応答軸力を図-33,34に示す。



RF	775	471
2F	754	344
1F	522	275
B1F	381	228





図-28 最大応答加速度(水平方向【EW 方向】) (単位: cm/s<sup>2</sup>)



図-29 最大応答せん断力(水平方向【NS方向】)(単位:kN)



図-30 最大応答せん断力(水平方向【EW方向】)(単位:kN)



図-31 最大応答曲げモーメント(水平方向【NS方向】)(単位:×10<sup>6</sup>kN・m)



図-32 最大応答曲げモーメント(水平方向【EW方向】)(単位:×10<sup>6</sup>kN・m)



	1/2Ss450-①	1/2Ss450-②
PHRF	393	279
RF	392	277
2F	390	270
1F	385	250
B1F	383	225





	1/25\$450-(1)	1/25\$450-(2)
RF~PHRF	2278	1618
2F~RF	16378	11579
1F~2F	40020	27923
B1F~1F	73158	49589

I

図-34 最大応答軸力(鉛直方向【UD方向】)(単位:kN)

3.5 耐震性評価結果

3.5.1 耐震壁の評価結果

地震応答解析で出力される耐震壁のせん断ひずみは,最大で0.62×10<sup>-3</sup> であり評価基準値以下である ことを確認した。地震応答解析により得られた耐震壁のせん断ひずみを表-25,26に示す。建屋各層のせ ん断応力度-せん断ひずみ関係は、図-35,36のスケルトンカーブ( $\tau - \gamma$ )関係となる。各層に発生す るせん断応力度におけるせん断ひずみは2.0×10<sup>-3</sup>以下であり、応答値はいずれも第2折れ点以下である。

評価項目		評価基準*	NS 方向
せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.52 \times 10^{-3}$	$0.11 \times 10^{-3}$
	2F	$\gamma \leq 1.34 \times 10^{-3}$	$0.21 \times 10^{-3}$
	1F	$\gamma \leq 1.79 \times 10^{-3}$	0. $44 \times 10^{-3}$
	B1F	$\gamma \leq 1.66 \times 10^{-3}$	0. $62 \times 10^{-3}$

表-25 耐震壁のせん断ひずみ (1/2Ss450-①)

評価項目		評価基準*	EW 方向
せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.07 \times 10^{-3}$	$0.04 \times 10^{-3}$
	2F	$\gamma \leq 1.19 \times 10^{-3}$	$0.09 \times 10^{-3}$
	1F	$\gamma \leq 1.84 \times 10^{-3}$	$0.19 \times 10^{-3}$
	B1F	$\gamma \leq 1.50 \times 10^{-3}$	$0.31 \times 10^{-3}$

\*:評価基準値はスケルトンカーブ (τ – γ)の第2折れ点を示す。

評価項目		評価基準*	NS 方向
せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.52 \times 10^{-3}$	$0.07 \times 10^{-3}$
	2F	$\gamma \leq 1.34 \times 10^{-3}$	$0.13 \times 10^{-3}$
	1F	$\gamma \leq 1.79 \times 10^{-3}$	$0.15 \times 10^{-3}$
	B1F	$\gamma \leq 1.66 \times 10^{-3}$	$0.23 \times 10^{-3}$

表-26 耐震壁のせん断ひずみ (1/2Ss450-②)

	評価項目		評価基準*	EW 方向
1上 / 此ていざて、	RF	$\gamma \leq 1.07 \times 10^{-3}$	$0.02 \times 10^{-3}$	
	井/ 瓶75 ギ75	2F	$\gamma \leq 1.19 \times 10^{-3}$	$0.03 \times 10^{-3}$
	セん断ひりみ	1F	$\gamma \leq 1.84 \times 10^{-3}$	$0.07 \times 10^{-3}$
		B1F	$\gamma \leq 1.50 \times 10^{-3}$	$0.06 \times 10^{-3}$

\*:評価基準値はスケルトンカーブ (τ-γ)の第2折れ点を示す。







図-36 スケルトンカーブ(1/2Ss450) 【EW 方向】

## Ⅲ-2-48-添 4-48

# 3.5.2 接地圧の評価結果

1/2Ss450による地震応答解析の結果に基づく接地圧の一覧表を表-27,28に示す。

接地圧は,最大で566kN/m<sup>2</sup>(NS方向)であり,評価基準値(短期許容支持力度2000kN/m<sup>2</sup>)を超えないことを確認した。

```
表-27 最大接地圧 (1/2Ss450-①)
```

(単位:kN/m<sup>2</sup>)

評価項目	上下動	評価基準	NS 方向	EW 方向
接地圧	上向き	$q_a {\leq} 2000$	414	398
	下向き		566	555

表-28 最大接地圧 (1/2Ss450-2)

(単位:kN/m<sup>2</sup>)

評価項目	上下動	評価基準	NS 方向	EW 方向
接地圧	上向き	q <sub>a</sub> ≦2000	321	340
	下向き		488	466

以上のことから、第2棟の耐震性は確保されているものと評価した。

建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果

1. 耐震性の確認

「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地震動の適用 の考え方」(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6月19日一部改訂)に基づき,コン クリートセル及び試料ピットは耐震Sクラスとなることから,Ss900による建屋(コンクリートセル及び 試料ピットを含む。)の耐震性の確認を行うことを目的に実施する。なお,動的地震力(Sd450)及び静 的地震力(3.0Ci)についても,弾性範囲内であることを確認している。

Ss900による耐震性の確認は、図-37の建屋の耐震性評価手順(Ss900)に基づき実施する。



\*:鉄筋コンクリート造耐震壁の復元力特性の評価法「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規 程」における第2折れ点以下であること。

図-37 建屋の耐震性評価手順(Ss900)

### 2. 解析に用いる入力地震動

第2棟の建屋解析モデルに入力する地震動は、Ss900を解放基盤表面レベルに入力して一次元波動論に より算出した建屋基礎底面レベルの応答波とし、解放基盤表面位置におけるSs900の加速度時刻歴波形を 図-38~42に示す。 水平方向の入力地震動の算定に用いる地盤モデルは,当該敷地の地層等を考慮して設定された水平成 層地盤とし,等価線形化法により地盤の非線形性を考慮する。また,建屋基礎底面位置におけるせん断力 を入力地震動に付加することにより,地盤の切欠き効果を考慮する。

鉛直方向の入力地震動の算定に用いる地盤モデルは,水平方向の入力地震動の算定において設定され た物性値に基づき,建屋基礎底面位置より上部を剥ぎ取った地盤モデルとする。

地震応答解析に用いる入力地震動の概念図を図-43,44に,地盤定数を表-29に,建屋の基礎底面位置 における入力地震動の加速度時刻歴波形を図-45~49に示す。



図-39 解放基盤表面位置における Ss900 の加速度時刻歴波形

Ⅱ-2-48-添 4-51









図-41 解放基盤表面位置における Ss900 の加速度時刻歴波形 (Ss900-② 水平方向【EW 方向】)



図-42 解放基盤表面位置における Ss900 の加速度時刻歴波形 (Ss900-② 鉛直方向【UD 方向】)



本資料に記載の標高は,震災後の地盤沈下量(-709mm)と0.P.からT.P.への読替値(-727mm)を用いて, 下記に基づき換算している。 <換算式> T.P.=旧 0.P.-1436mm

図-43 地震応答解析に用いる入力地震動の概念図(水平方向)


下記に基づき換算している。

<換算式> T.P. =旧 0.P.-1436mm

図-44 地震応答解析に用いる入力地震動の概念図(鉛直方向)

表-29 地盤定数

	1 1 1		世代王	送 午 <del>往</del> 余 画		動的変形	<b>%特性</b>	우나 사는 가는 파기 바라 나다.	
地図ク	係同		徑潤쐽俁	<b>卑</b> 他你傾里重	セん町波迷皮	せん断弾性係数	動ポアソン比	<b>郹的炎</b> 形術性	
2011年1月11日1日11日11日11日11日11日11日11日11日11日11日11日	上端 T.P. (m)	下搖 T. P. (m)	ho (t/m <sup>3</sup> )	$\gamma^{ m (kN/m^3)}$	V <sub>s</sub> (m/s)	$G_0$ (kN/m <sup>2</sup> )	<i>ν</i> d	${ m G/G_0}\sim\gamma~(\%)$	h (%) $\sim \gamma$ (%)
埋戻土	40. 500	37.930	1.80	17.65	201	72600	0. 350	$1/(1{+}10.65\gamma^{0.778})$	22.97 $\gamma$ <sup>0.289</sup>
ローム層	37. 930	35.930	1.74	17.06	164	46700	0.410	$1/(1{+}11.00\gamma^{0.802})$	$17.80\gamma^{0.277}$
段丘堆積物	35. 930	33.370	1. 59	15.59	315	158000	0. 480	$1/(1+6.872\gamma^{0.614})$	14. 79/ (1+0. 036/ $\gamma$ )
T3 部層 五層部	33. 370	18.450	1. 76	17. 26	414	302000	0. 460	$1/(1+3.257 \gamma^{0.688})$	17. 57/ (1+0. 084/ $\gamma$ )
T3 部層 泥質部	18.450	16.230	1.71	16. 77	500	427000	0.450	$1/(1+3.\ 600\ \gamma^{\ 0.\ 962})$	11. 90 $\gamma$ <sup>1. 086</sup> +1. 617
T3 部層 細粒砂岩	16. 230	14.470	1.84	18.04	338	210000	0.480	$1/(1+3.\ 009\ \gamma^{\ 0.\ 604})$	21. 80/ (1+0. 122/ $\gamma$ )
T3 部層 泥質部	14.470	12.220	1.71	16.77	500	427000	0. 450	$1/(1+3.\ 600\ \gamma^{\ 0.\ 962})$	11. 90 $\gamma$ <sup>1. 086+</sup> 1. 617
T3 部層 粗粒砂岩	12.220	11.400	1.84	18.04	338	210000	0. 480	$1/(1+3.\ 009\ \gamma^{\ 0.\ 604})$	21. 80/ (1+0. 122/ $\gamma$ )
T3 部層 泥質部	11.400	-18.070	1. 71	16.77	500	427000	0.450	$1/(1+3.\ 600\ \gamma^{\ 0.\ 962})$	11. 90 $\gamma$ <sup>1. 086</sup> +1. 617
T2 部層	-18.070	-110.470	1. 75– 0. 000417Z	17.16-0.0040892	深度依存	254000- 32202	0. 467+ 0. 0002222	$1/(1+2.845 \gamma^{0.918})$	10. 54 $\gamma$ <sup>0. 865+</sup> 0. 903
T1 部層	-110.470	-183. 180	1. 79	17.55	610	667000	0. 440	$1/(1+2.586\gamma^{0.722})$	$15.04 \gamma^{0.517}$
先富岡層	-183. 180	-197.436	1.88	18.44	712	954000	0.420	$1/(1+2.714\gamma^{0.920})$	$14.69 \gamma^{0.583}$
解放基盤表面	-197. 436		1.88	18.44	712	Ι			Ι

# Ⅲ-2-48-添 4-56

Z:標高0.P. (m)



図-45 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (Ss900-① 水平方向)



図-46 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (Ss900-① 鉛直方向)



図-47 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (Ss900-② 水平方向【NS 方向】)



図-48 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (Ss900-② 水平方向【EW 方向】)



図-49 建屋の基礎底面位置における入力地震動の加速度時刻歴波形 (Ss900-② 鉛直方向【UD 方向】)

3. 地震応答解析モデル

Ss900を用いた第2棟の地震応答解析は、「2.解析に用いる入力地震動」で算定した入力地震動を用いた動的解析にて実施する。建屋は、図-50、51の建屋解析モデルに示すように、水平モデルは質点とはり要素からなる集中質点系に置換した弾塑性等価せん断解析モデルとし、鉛直モデルは質点とばね要素からなる集中質点系解析モデルとする。地盤は建屋の埋込み効果を無視し、建屋基礎底面位置の地盤をばねによってモデル化する。コンクリートの材料定数を表-30に、建屋解析モデルの諸元を表-31、32に示す。地盤ばねは、一次元波動論による解析モデルを用いて成層補正を行い、小堀の方法により地盤ばねを算定する。解析に用いた地盤ばねを表-33~35に示す。



図-50 建屋解析モデル(水平方向)



設計基準強度	ヤング係数	せん断弾性係数	減衰定数
$Fc(N/mm^2)$	$E(kN/m^2)$	$G(kN/m^2)$	h(%)
36	2. $595 \times 10^7$	$1.081 \times 10^{7}$	3.0

表-30 コンクリートの材料定数

# 表-31 建屋解析モデルの諸元(水平方向)

【NS 方向】

質点 番号	高さ G.L.(m)	重量 (kN)	部材 番号	せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )
5	17.40	5660		
			4	4.274
4	13.40	35104	0	14 57
3	7.30	59280	3	14. 57
			2	22.88
2	0.00	84932		
1	-8 55	173265		32.01
1	0.00	175205		
建屋基礎底面	うにおける回転	慣性重量は 42	206 ( $\times 10^3$	$kN \cdot m^2$ )

【EW 方向】

質点 番号	高さ G.L.(m)	重量 (kN)	部材 番号	せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )
5	17.40	5660		
			4	9.681
4	13.40	35104	3	31.81
3	7.30	59280		
2	0.00	8/032	2	30.63
2	0.00	01332	1	56.38
1	-8.55	173265		
建屋基礎底面	「における回転	慣性重量は 47	765 ( $\times 10^3$	$^{3}$ kN • m <sup>2</sup> )

質点	高さ	重量	部材	軸断面積	鉛直剛性
番号	G.L.(m)	(kN)	番号	$(m^2)$	(kN/m)
F	17 40	EGGO	_		
Ð	17.40	2000		42 51	$9,992 \times 10^8$
4	12 40	25104	4	45.51	2. 823 ~ 10
4	13.40	33104	0	145 4	$6.197 \times 10^{8}$
2	7 30	50280	0	145.4	0.107×10
5	7.30	39280	0	179 8	$6.142 \times 10^{8}$
ŋ	0.00	84022		172.0	0.142×10
4	0.00	04932	$\square$	225 4	$6.840 \times 10^{8}$
1	-8 55	172265	Ū.	220.4	0.040×10
Ţ	0.00	175205	_		

表-32 建屋解析モデルの諸元(鉛直方向)

表-33 地盤ばね(ばね定数及び減衰係数)(水平方向【NS方向】)

	地盤は	だね	ばね定数 K	減衰係数 C
地震動			(水平:kN/m)	(水平:kN・s/m)
	位置	成分	(回転:kN·m/rad)	(回転:kN·m·s/rad)
S-000 (1)	成五	水平	2. $969 \times 10^{7}$	$1.011 \times 10^{6}$
22300-(1)	瓜田	回転	$1.311 \times 10^{10}$	$1.682 \times 10^{8}$
S-000-@	虎盂	水平	$3.325 \times 10^{7}$	$1.061 \times 10^{6}$
55900-(2)	瓜田	回転	$1.468 \times 10^{10}$	$1.735 \times 10^{8}$

# 表-34 地盤ばね(ばね定数及び減衰係数)(水平方向【EW方向】)

	地盤は	だね	ばね定数 K	減衰係数C
地震動			(水平:kN/m)	(水平:kN・s/m)
	位置	成分	(回転:kN·m/rad)	(回転:kN・m・s/rad)
S-000 (1)	虎岳	水平	2. $942 \times 10^{7}$	$1.031 \times 10^{6}$
22300-(1)	低囬	回転	$1.428 \times 10^{10}$	2. $115 \times 10^8$
S-000 @	皮盂	水平	$3.359 \times 10^{7}$	$1.118 \times 10^{6}$
22200-(2)	瓜田	回転	$1.631 \times 10^{10}$	2. $271 \times 10^8$

表-35 地盤ばね(ばね定数及び減衰係数)(鉛直方向【UD方向】)

地震動	地盤は	<i>i</i> a	ばね定数 K	減衰係数 C
	位置	成分	(kN/m)	(kN·s/m)
Ss900-①	底面	鉛直	5. $761 \times 10^7$	2. $471 \times 10^{6}$
Ss900-2	底面	鉛直	6. $531 \times 10^7$	2. $617 \times 10^{6}$

- 4. 解析結果
- 4.1 固有值解析結果

建屋解析モデルの固有値解析結果を表-36,37に、振動モードを図-52,53に示す。

卡西	\/ <del>\/</del> \*\/	固有周期	振動数
刀凹	(八) 叙	(s)	(Hz)
	1	0.279	3.58
NS	2	0.161	6.22
	3	0.139	7.20
	1	0.262	3.81
EW	2	0.161	6.22
	3	0.136	7.36
	1	0.161	6.22
UD	2	0.029	34.18
	3	0.016	64.36

表-36 固有值解析結果(Ss900-①)

# 表-37 固有值解析結果(Ss900-2)

+	Yrr **rr	固有周期	振動数
力回	伏毅	(s)	(Hz)
	1	0.269	3.72
NS	2	0.132	7.56
	3	0.082	12.19
	1	0.249	4.02
EW	2	0.128	7.82
	3	0.073	13.77
	1	0.151	6.61
UD	2	0.029	34.25
	3	0.016	64.37



図-52 振動モード図(Ss900-①)



図-53 振動モード図(Ss900-②)

# 4.2 地震応答解析結果

Ss900による水平方向の最大応答加速度,最大応答せん断力及び最大応答曲げモーメントを図-54~59 に,鉛直方向の最大応答加速度及び最大応答軸力を図-60,61に示す。



	Ss900-①	Ss900-②
PHRF	1801	1024
RF	1746	969
2F	1417	836
1F	1028	596
B1F	675	382

図-54 最大応答加速度(水平方向【NS方向】) (単位: cm/s<sup>2</sup>)



	Ss900-①	Ss900-②
PHRF	1498	502
RF	1326	469
2F	1225	420
1F	982	365
B1F	685	326

図-55 最大応答加速度(水平方向【EW方向】) (単位:cm/s<sup>2</sup>)



	Ss900-①	Ss900-②
RF~PHRF	10367	5890
2F~RF	72505	40370
1F~2F	155283	90443
B1F~1F	240473	138575

図-56 最大応答せん断力(水平方向【NS方向】)(単位:kN)



	Ss900-①	Ss900-②
RF~PHRF	8630	2898
2F~RF	56108	19699
1F~2F	127938	44427
B1F~1F	201506	75637

図-57 最大応答せん断力(水平方向【EW方向】)(単位:kN)

	Ss900-①	Ss900-②
$RF \sim PHRF$	0.035	0.012
2F~RF	0.379	0.132
$1F\sim 2F$	1.311	0.455
B1F~1F	2.994	1.092

図-59 最大応答曲げモーメント(水平方向【EW方向】)(単位:×10<sup>6</sup>kN・m)



図-58 最大応答曲げモーメント(水平方向【NS方向】)(単位:×10<sup>6</sup>kN・m)



階 PHRF

	Se900-1	Se900-2
	4919	2104
RF~PHRF	4318	3104
2F~RF	30993	22190
$1F\sim 2F$	75676	53489
B1F~1F	138415	95241
1-61	这十五(公古七句 JID	古向】) (畄位・1-N

义 -61最大応答軸刀(鉛直万回【UD 万回】) (単位:kN)



図-60 最大応答加速度(鉛直方向【UD 方向】) (単位:cm/s<sup>2</sup>)

	1000	1000 1000
	Ss900-①	Ss900-②
PHRF	745	536
RF	743	531
2F	737	517
1F	732	482
B1F	721	433



5. 耐震性評価結果

5.1 耐震壁の評価結果

地震応答解析で出力される耐震壁のせん断ひずみは、最大で1.48×10<sup>-3</sup> であり評価基準値以下である ことを確認した。地震応答解析により得られた耐震壁のせん断ひずみを表-38,39に示す。建屋各層のせ ん断応力度-せん断ひずみ関係は図-62,63のスケルトンカーブ ( $\tau - \gamma$ )関係となる。各層に発生する せん断応力度におけるせん断ひずみは2.0×10<sup>-3</sup>以下であり、応答値はいずれも第2折れ点以下である。

評価項目		評価基準*	NS 方向
せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.52 \times 10^{-3}$	$0.22 \times 10^{-3}$
	2F	$\gamma \leq 1.34 \times 10^{-3}$	$0.81 \times 10^{-3}$
	1F	$\gamma \leq 1.79 \times 10^{-3}$	$1.33 \times 10^{-3}$
	B1F	$\gamma \leq 1.66 \times 10^{-3}$	1. $48 \times 10^{-3}$

表-38 耐震壁のせん断ひずみ (Ss900-①)

評価項目		評価基準*	EW 方向
せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.07 \times 10^{-3}$	$0.08 \times 10^{-3}$
	2F	$\gamma \leq 1.19 \times 10^{-3}$	$0.22 \times 10^{-3}$
	1F	$\gamma \leq 1.84 \times 10^{-3}$	0.73 $\times 10^{-3}$
	B1F	$\gamma \leq 1.50 \times 10^{-3}$	0.75 $\times 10^{-3}$

\*:評価基準値はスケルトンカーブ(τ-γ)の第2折れ点を示す。

評価項目		評価基準*	NS 方向
せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.52 \times 10^{-3}$	$0.13 \times 10^{-3}$
	2F	$\gamma \leq 1.34 \times 10^{-3}$	$0.33 \times 10^{-3}$
	1F	$\gamma \leq 1.79 \times 10^{-3}$	$0.63 \times 10^{-3}$
	B1F	$\gamma \leq 1.66 \times 10^{-3}$	$0.78 \times 10^{-3}$

表-39 耐震壁のせん断ひずみ (Ss900-②)

	評価項目		評価基準*	EW 方向
	せん断ひずみ	RF	$\gamma \leq 1.07 \times 10^{-3}$	$0.03 \times 10^{-3}$
		2F	$\gamma \leq 1.19 \times 10^{-3}$	$0.06 \times 10^{-3}$
		1F	$\gamma \leq 1.84 \times 10^{-3}$	$0.13 \times 10^{-3}$
		B1F	$\gamma \leq 1.50 \times 10^{-3}$	$0.12 \times 10^{-3}$

\*:評価基準値はスケルトンカーブ (τ-γ)の第2折れ点を示す。

### Ⅱ-2-48-添 4-73





図-62 スケルトンカーブ(Ss900)【NS 方向】

#### 5.2 接地率の評価結果

Ss900による地震応答解析の結果に基づく最小接地率の一覧表を表-40,41に示す。

接地率 ( $\eta$ )は,誘発上下動を考慮した浮き上がり非線形解析を適用できる値 (50%)以上であること を確認した。

評価項目	評価基準	NS 方向	EW 方向
接地率 (η)	$\eta \ge 50\%$	62%	80%

表-40 最小接地率 (Ss900-①)

表-41	最小接地率	$(S_{s}900-2)$
1 11		

評価項目	評価基準	NS 方向	EW 方向
接地率(η)	$\eta \ge 50\%$	97%	100%

5.3 接地圧の評価結果

Ss900による地震応答解析の結果に基づく最大接地圧の一覧表を表-42,43に示す。

接地圧は,最大で1697kN/m<sup>2</sup>(NS方向)であり,評価基準値(極限鉛直支持力度3000kN/m<sup>2</sup>)を超えないことを確認した。

表-42 最大接地圧 (Ss900-①)

(単位:kN/m<sup>2</sup>)

評価項目	上下動	評価基準	NS 方向	EW 方向
接地圧	上向き	~ < 2000	1697	650
	下向き	$q_u \ge 3000$	839	722

#### 表-43 最大接地圧 (Ss900-2)

(単位:kN/m<sup>2</sup>)

評価項目	上下動	評価基準	NS 方向	EW 方向
接地圧	上向き	~ < 2000	335	353
	下向き	$q_u \ge 3000$	526	521

以上のことから、第2棟の耐震性は確保されているものと評価した。

1. 基本方針

1.1 強度評価の基本方針

第2棟を構成する設備(機器,配管等)のうち「実用発電用原子炉及びその附属施設の技術基準に関す る規則」においてクラス3に位置づけられる機器,配管及びクラス4に位置づけられる配管を表-44に 示す。これら機器,配管は「設計・建設規格」に基づき評価を行う。

設備	機器,配管	機器クラス
液体廃棄物一時貯	分析廃液受槽 A, B	クラス3
留設備	設備管理廃液受槽 A, B	クラス3
	主要配管(鋼管)*1	クラス3
換気空調設備	主要排気管(鋼管)*2	クラス 4 <sup>*4</sup>
	主要排気管(鋼管,ダクト)*3	クラス 4 <sup>*5</sup>

表-44 クラス3及びクラス4に位置づけられる機器,配管

\*1:分析廃液受槽出口から分析廃液移送ポンプ入口まで,分析廃液移送ポンプ出口から分析廃液払出 ロまで,分析廃液受槽出口から分析廃液回収ポンプ入口まで,分析廃液回収ポンプ出口から分析 廃液払出口まで,設備管理廃液受槽出口から設備管理廃液移送ポンプ入口まで,設備管理廃液移 送ポンプ出口から設備管理廃液払出口まで,設備管理廃液受槽出口から設備管理廃液回収ポンプ 入口まで,設備管理廃液回収ポンプ出口から設備管理廃液払出口まで

\*2:コンクリートセル排気口からコンクリートセル排気弁まで

- \*3:コンクリートセル排気弁から排気母管まで,鉄セル排気口から排気母管まで,グローブボックス 排気口から排気母管まで,排気母管,排気母管からセル・グローブボックス用排気フィルタユニ ット入口まで,セル・グローブボックス用排気フィルタユニット出口からセル・グローブボック ス用排風機入口まで
- \*4:コンクリートセル (No.4) 排気口からコンクリートセル (No.4) 排気弁まで
- \*5:コンクリートセル (No. 4) 排気弁から排気母管まで、コンクリートセル (No. 4) に係る排気母管 及びコンクリートセル (No. 4) に係る排気母管からセル・グローブボックス用排気フィルタユニ ット C, D 入口まで
- 2. 強度評価
- 2.1 分析廃液受槽 A, B
- 2.1.1 評価箇所

分析廃液受槽 A, B の強度評価箇所を図-64 に示す。なお, 図中の番号は 2.1.2 評価方法の項目番号 に対応している。



図-64 分析廃液受槽 A, B の強度評価箇所

- 2.1.2 評価方法
- (1) 胴の厚さの評価

胴に必要な厚さは、次に掲げる値のうちいずれか大きい値とする。

a. 胴の規格上必要な最小厚さ:t1

炭素鋼鋼板又は低合金鋼鋼板で作られたものの場合は 3mm, その他の材料で作られたものの場合は 1.5mm とする。

b. 胴の計算上必要な厚さ:t2

$$D_i$$
 : 胴の内径(m)

  $t_2 = \frac{D_i \cdot H \cdot \rho}{0.204 \cdot S \cdot \eta}$ 
 H
 : 水頭(m)

  $\rho$ 
 : 液体の比重(-)

 S
 : 許容引張応力(MPa)

  $\eta$ 
 : 継手効率(-)

c. 設計・建設規格が定める値:t<sub>3</sub>

#### (2) 底板の厚さの評価

底板に必要な厚さは、次に掲げる値のうちいずれか大きい値とする。

Р

 $\eta$ 

a. 鏡板のフランジ部の計算上必要な厚さ:t<sub>1</sub>

: 胴の内径 (mm) : 許容引張応力 (MPa) : 継手効率 (-)

:最高使用圧力 (MPa)

b. 鏡板の計算上必要な厚さ:t2

- : 鏡板の中央部における内面の半径(mm)
   : さら形鏡板の形状による係数(-)
- : さら形鏡板のすみの丸みの内半径 (mm)

ただし, 
$$W = \frac{1}{4} \left( 3 + \sqrt{\frac{R}{r}} \right)$$

(3) 管台の厚さの評価(①,②) 管台に必要な厚さは、次に掲げる値のうちいずれか大きい値とする。

a. 管台の計算上必要な厚さ:t<sub>1</sub>

$$D_i$$
 : 管台の内径 (m)

  $H$ 
 : 水頭 (m)

  $\mu$ 
 : 液体の比重 (-)

 S
 : 許容引張応力 (MPa)

  $\eta$ 
 : 継手効率 (-)

b. 管台の規格上必要な最小厚さ:t<sub>2</sub>

管台の外径に応じ、「設計・建設規格 表 PVC-3980-1」に基づき、求めた管台の厚さとする。

- (4) 開放タンクの穴の補強計算(①, ②)
  - a. 胴の穴の補強計算は,「設計・建設規格 PVD-3512」に基づき,径が 85mm を超えないため不要である。
  - b. 鏡板の穴の補強計算は、「設計・建設規格 PVD-3212」に基づき、径が 64mm 以下で、かつ、鏡板の フランジ部の内径の 1/4 以下であるため不要である。

2.1.3 評価結果

評価結果を表-45~49 に示す。各評価部位において必要厚さを満足しており、十分な構造強度を有していることを確認した。

胴板名称			胴板
材料			SUS316L
水頭	Н	(mm)	2107
最高使用温度		(°C)	60
胴の内径	$D_{\mathrm{i}}$	(mm)	1500
液体の比重	ρ	(-)	1.1
許容引張応力	S	(MPa)	109
継手効率	η	(-)	
継手の種類			突合せ両側溶接
放射線検査の有無			-
規格上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
計算上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
設計・建設規格が定める値	$t_3$	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> , t <sub>3</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	$t_{\rm so}$	(mm)	6.00
最小厚さ	ts	(mm)	
評価:t <sub>s</sub> ≧t 。よって, 最小厚さ	t <sub>s</sub> は必	要厚さを満	足している。

表-45 分析廃液受槽 A, B における胴の厚さの評価結果

表-46 分析廃液受槽 A, B における底板の形状評価結果

底板名称			鏡板
鏡板の外径	$D_{\rm oc}$	(mm)	1512
鏡板の中央部における内面の半径	R	(mm)	1500
鏡板のすみの丸みの内半径	r	(mm)	150
呼び厚さ	$t_{\rm co}$	(mm)	6.00
3 · t <sub>co</sub>		(mm)	18.00
0.06 • D <sub>oc</sub>		(mm)	90. 72
評価: $D_{oc} \ge R$ , r $\ge 3 \cdot t_{co}$ , r $\ge 0.0$	)6 • D <sub>oc</sub> ,	$r \ge 50$ mm	。よって、さら形鏡板である。

底板名称			さら形鏡板
材料			SUS316L
最高使用圧力	Р	(MPa)	0. 023
最高使用温度	·	(°C)	60
胴の内径	$D_{i}$	(mm)	1500
さら形鏡板の形状による係数	W	(-)	1.541
許容引張応力	S	(MPa)	109
継手効率	η	(-)	
継手の種類			継手無し
放射線検査の有無	·		-
フランジ部の計算上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
計算上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	$t_{\rm co}$	(mm)	6.00
最小厚さ	$t_{\rm c}$	(mm)	
評価:t。≧t 。よって, 最小厚さ	t。は必	要厚さを演	満足している。

表-47 分析廃液受槽 A, B における底板の厚さの評価結果

表-48 分析廃液受槽 A, B における管台の厚さの評価結果(オーバーフロー)

管台名称			オーバーフロー
材料			SUS316LTP
水頭	Н	(mm)	27
最高使用温度		(°C)	60
管台の内径	$D_i$	(mm)	53. 5
液体の比重	ρ	(-)	1.1
許容引張応力	S	(MPa)	109
継手効率	η	(-)	
継手の種類	-		継手無し
放射線検査の有無			-
計算上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
規格上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	$t_{no}$	(mm)	3. 50
最小厚さ	$t_n$	(mm)	
評価:tn≧t 。よって, 最小厚	さ t <sub>n</sub> は必要	厚さを満	足している。

管台名称			廃液払い出し
材料			SUS316LTP
水頭	Н	(mm)	2107
最高使用温度	-	(°C)	60
管台の内径	$D_{i}$	(mm)	42.6
液体の比重	ρ	(-)	1.1
許容引張応力	S	(MPa)	109
継手効率	η	(-)	
継手の種類			継手無し
放射線検査の有無			_
計算上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
規格上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	$t_{no}$	(mm)	3.00
最小厚さ	$t_n$	(mm)	
評価:tn≧t 。よって,最小厚さ	t <sub>n</sub> は必要	<b>冥厚さを満</b>	足している。

表-49 分析廃液受槽 A, B における管台の厚さの評価結果(廃液払い出し)

2.2 設備管理廃液受槽 A, B

2.2.1 評価箇所

設備管理廃液受槽 A, B の強度評価箇所を図-65 に示す。なお, 図中の番号は 2.2.2 評価方法の項目 番号に対応している。



図-65 設備管理廃液受槽 A, B の強度評価箇所

2.2.2 評価方法

(1) 胴の厚さの評価

胴に必要な厚さは、次に掲げる値のうちいずれか大きい値とする。

a. 胴の規格上必要な最小厚さ:t1

炭素鋼鋼板又は低合金鋼鋼板で作られたものの場合は 3mm, その他の材料で作られたものの場合は 1.5mm とする。

b. 胴の計算上必要な厚さ:t<sub>2</sub>

$$D_i$$
 : 胴の内径(m)

  $H$ 
 : 水頭(m)

  $H$ 
 : 水頭(m)

  $\rho$ 
 : 液体の比重(-)

 S
 : 許容引張応力(MPa)

  $\eta$ 
 : 継手効率(-)

Р

 $\eta$ 

R W

r

- c. 設計・建設規格が定める値:t<sub>3</sub>
- (2) 底板の厚さの評価

底板に必要な厚さは、次に掲げる値のうちいずれか大きい値とする。

a. 鏡板のフランジ部の計算上必要な厚さ:t1

$$t_2 = \frac{P \cdot R \cdot W}{2 \cdot S \cdot \eta - 0.2 \cdot P}$$

ただし, 
$$W = \frac{1}{4}\left(3 + \sqrt{\frac{R}{r}}\right)$$

- :最高使用圧力(MPa) :胴の内径(mm) :許容引張応力(MPa) :継手効率(-)
- :鏡板の中央部における内面の半径(mm)
- : さら形鏡板の形状による係数(-)
- : さら形鏡板のすみの丸みの内半径 (mm)

(3) 管台の厚さの評価(①, ②)

管台に必要な厚さは、次に掲げる値のうちいずれか大きい値とする。

a. 管台の計算上必要な厚さ:t<sub>1</sub>

 $t_1 = \frac{D_i \cdot H \cdot \rho}{0.204 \cdot S \cdot \eta}$ 

- b. 管台の規格上必要な最小厚さ:t<sub>2</sub>
   管台の外径に応じ,「設計・建設規格 表 PVC-3980-1」に基づき,求めた管台の厚さとする。
- (4) 開放タンクの穴の補強計算(①, ②)
  - a. 胴の穴の補強計算は,「設計・建設規格 PVD-3512」に基づき,径が 85mm を超えないため不要である。
  - b. 鏡板の穴の補強計算は、「設計・建設規格 PVD-3212」に基づき、径が 64mm 以下で、かつ、鏡板の フランジ部の内径の 1/4 以下であるため不要である。
- 2.2.3 評価結果

評価結果を表-50~54 に示す。各評価部位において必要厚さを満足しており、十分な構造強度を有していることを確認した。

胴板名称			胴板
材料			SUS304
水頭	Н	(mm)	2659
最高使用温度		(°C)	60
胴の内径	$D_i$	(mm)	2000
液体の比重	ρ	(-)	1.0
許容引張応力	S	(MPa)	127
継手効率	η	(-)	
継手の種類			突合せ両側溶接
放射線検査の有無			—
規格上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
計算上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
設計・建設規格が定める値	t <sub>3</sub>	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> , t <sub>3</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	t <sub>so</sub>	(mm)	6.00
最小厚さ	ts	(mm)	
評価:ts≧t 。よって, 最/	小厚さ t <sub>s</sub> は	必要厚さをネ	満足している。

表-50 設備管理廃液受槽 A, B における胴の厚さの評価結果

底板名称			鏡板		
鏡板の外径	D <sub>oc</sub>	(mm)	2012		
鏡板の中央部における内面の半径	R	(mm)	2000		
鏡板のすみの丸みの内半径	r	(mm)	200		
呼び厚さ	$t_{co}$	(mm)	6.00		
3 · t <sub>co</sub>		(mm)	18.00		
0.06 • D <sub>oc</sub>		(mm)	120.72		
評価: $D_{oc} \ge R$ , r $\ge 3 \cdot t_{co}$ , r $\ge 0.06 \cdot D_{oc}$ , r $\ge 50$ mm 。よって,さら形鏡板である。					

表-51 設備管理廃液受槽 A, B における底板の形状評価結果

表-52 設備管理廃液受槽 A, B における底板の厚さの評価結果

底板名称			さら形鏡板
材料			SUS304
最高使用圧力	Р	(MPa)	0. 026
最高使用温度		(°C)	60
胴の内径	$D_i$	(mm)	2000
さら形鏡板の形状による係数	W	(-)	1.541
許容引張応力	S	(MPa)	127
継手効率	η	(-)	
継手の種類			継手無し
放射線検査の有無			—
フランジ部の計算上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
計算上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	$t_{co}$	(mm)	6.00
最小厚さ	t <sub>c</sub>	(mm)	
評価:t。≧t 。よって, 最小厚	さt。は必要厚	さを満足	している。

管台名称			オーバーフロー
材料			SUS304TP
水頭	Н	(mm)	39. 1
最高使用温度		(°C)	60
管台の内径	$D_i$	(mm)	78.1
液体の比重	ρ	(-)	1.0
許容引張応力	S	(MPa)	127
継手効率	η	(-)	
継手の種類			継手無し
放射線検査の有無	-		_
計算上必要厚さ	$t_1$	(mm)	
規格上必要厚さ	$t_2$	(mm)	
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> の大きい値	t	(mm)	
呼び厚さ	t <sub>no</sub>	(mm)	5. 50
最小厚さ	$t_n$	(mm)	
評価:tn≧t 。よって, 最小	、厚さ tnは	必要厚さを満	気足している。

表-53 設備管理廃液受槽 A, B における管台の厚さの評価結果(オーバーフロー)

表-54 設備管理廃液受槽 A, B における管台の厚さの評価結果(廃液払い出し)

管台名称			廃液払い出し	
材料			SUS304TP	
水頭	Н	(mm)	2659	
最高使用温度		(°C)	60	
管台の内径	$D_{i}$	(mm)	53. 5	
液体の比重	ρ	(-)	1.0	
許容引張応力	S	(MPa)	127	
継手効率	η	(-)		
継手の種類			継手無し	
放射線検査の有無			-	
計算上必要厚さ	$t_1$	(mm)		
規格上必要厚さ	$t_2$	(mm)		
t <sub>1</sub> , t <sub>2</sub> の大きい値	t	(mm)		
呼び厚さ	$t_{no}$	(mm)	3.50	
最小厚さ	tn	(mm)		
評価:t <sub>n</sub> ≧t 。よって,最小厚さ t <sub>n</sub> は必要厚さを満足している。				

- 2.3 液体廃棄物一時貯留設備主要配管(鋼管)
- 2.3.1 評価箇所

液体廃棄物一時貯留設備 主要配管(鋼管)の強度評価箇所を図-66,67に示す。なお、図中の番号は 2.3.3評価結果の項目番号と対応している。



- 2.3.2 評価方法
- (1) 管の厚さの評価

管に必要な厚さは、次に掲げる値以上とする。

a. 内面に圧力を受ける管の計算上必要な厚さ:t

P:最高使用圧力 (MPa)
$$t = \frac{P \cdot D_o}{2 \cdot S \cdot \eta + 0.8 \cdot P}$$
D。:管の外径 (mm) $\eta$ : 許容引張応力 (MPa) $\eta$ :継手効率 (-)

## 2.3.3 評価結果

評価結果を表-55に示す。必要厚さを満足しており、十分な構造強度を有していることを確認した。

						L				
最高使用 最高使用 加农口 小铅管头 許名	最高使用 4. con へ <del>な</del> 回、 4. con	な (な ) く を 回 イ ) は 次	いた いっちょう おう いっちょう いちょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう しょう し	計	許為	장리 張		厚さの負	+ 子回国	+ 子国小 冒
圧力   温度   パモ nº (ZWFC   材料   応:		がほり。 (mm) (mm) 材料 応;		材料 応:	心心	∱S C	继手効率 η	の許容差	必按序 ⊂ 「	取小序さ Ls (mm)
(MPa) (°C) (mul) (mul) (1)				)	()	MPa)		(mm)		
静水頭 60 48.6 3.0 SUS316L 10	60 48.6 3.0 SUS316L 10	48.6 3.0 SUS316L 10	3.0 SUS316L 10	SUS316L 10	10	9		0.5	I	2. 50
0.4 60 48.6 3.0 SUS316L 10	60 48.6 3.0 SUS316L 10	48.6 3.0 SUS316L 10	3.0 SUS316L 10	SUS316L 10	10	6		0.5	0.09	2. 50
0.4 60 34.0 3.0 SUS316L 10	60 34.0 3.0 SUS316L 10	34.0 3.0 SUS316L 10	3.0 SUS316L 1(	SUS316L 10	1(	6(		0.5	0.07	2.50
0.4 60 60.5 3.5 SUS316L 10	60 60.5 3.5 SUS316L 10	60.5 3.5 SUS316L 10	3.5 SUS316L 10	SUS316L 10	1(	99		0.5	0.12	3.00
静水頭 60 60.5 3.5 SUS304 1	60 60.5 3.5 SUS304 1	60.5 3.5 SUS304 1	3.5 SUS304 11	SUS304 1:	F1	27		0.5	I	3.00
0.5 60 60.5 3.5 SUS304 1	60 60.5 3.5 SUS304 11	60.5 3.5 SUS304 11	3.5 SUS304 11	SUS304 15	1,	27		0.5	0.12	3.00
0.5 60 48.6 3.0 SUS304 11	60 48.6 3.0 SUS304 11	48.6 3.0 SUS304 11	3.0 SUS304 11	SUS304 15	1,	27		0.5	0.10	2. 50
0.5 60 34.0 3.0 SUS304 11	60 34.0 3.0 SUS304 11	34.0 3.0 SUS304 11	3.0 SUS304 15	SUS304 15	1,	27		0.5	0.07	2.50

表-55 主要配管(鋼管)の厚さの評価

### 2.4 クラス4配管

2.4.1 評価方法

クラス4配管の管の厚さは円形の管については表-56,長方形の管については表-57に掲げる管の径 (長径)に応じ、それぞれ同表の右欄に掲げる値以上とする。

管の径 (mm)	設計・建設規格上の 必要最小厚さ(mm)
200以下	0.5
200を超え560以下	0.6
560を超え800以下	0.8
800を超え1000以下	1.0
1000を超えるもの	1.2

表-56 円形の管の厚さ

表-57 長方形の管の厚さ

管の長径 (mm)	設計・建設規格上の 必要最小厚さ(mm)
450以下	0.8
450を超え1200以下	1.0
1200を超えるもの	1.2

2.4.2 評価結果

第2棟のクラス4配管はすべて1.2mm以上の管の厚さになるよう設計するため、必要厚さを満足しており、十分な強度を有していることを確認した。

#### 設備の耐震性に関する検討結果

1. 耐震設計の基本方針

第2棟の設備に係る耐震設計は、「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所における耐震クラス分類と地震動の適用の考え方」(令和4年11月16日原子力規制委員会了承、令和5年6月19日一部改訂)に従いクラス別分類を行い、その耐震性の評価に当たっては、「JEAC4601-2008原子力発電所耐震設計技術規程」等を参考とする。また、Sクラス及びB<sup>+</sup>クラスの各設備は、剛構造

とする。第2棟は、B<sup>+</sup>クラスの施設の「長期的に使用するもの、又は地震により運転できないこと若しくは作業者への被ばく影響が生じることによりリスク低減活動への影響が大きい設備」に該当する設備を有する。また、臨界安全上の観点から、「臨界となりうる質量を超えた核燃料物質を取り扱う設備」としてSクラスの施設に該当する設備を有する。一方、地震によって破損しても、公衆に影響を与える可能性が十分小さい設備はCクラスに分類している。さらに、上位の分類に属する設備の破損によって波及的影響が生じないよう設計する。表-58に主な設備の重要度による耐震クラス別分類を示す。
耐震クラス別設備	S	B <sup>+</sup>	С
第9種 第9種			
(1) 分析・試験	○コンクリートセル(給	○鉄セル	フード
設備	排気弁,主要排気管(鋼	○ダビン ○グローブボックス	
	管) *1. 主要給気管(鋼管)		
	* <sup>2</sup> を含む。)		
	○試料ピット		
(2) 液体廃棄物			分析廃液受槽 A, B
一時貯留設備			設備管理廃液受槽 A, B
			分析廃液移送ポンプ
			分析廃液回収ポンプ
			設備管理廃液移送ポンプ
			設備管理廃液回収ポンプ
			主要配管(鋼管)*3
(3) 換気空調設備		○セル・グローブボック	セル・グローブボックス
		ス用排気フィルタユニ	用排風機 A, B
		ットA, B, C, D	フード用排風機
		○コンクリートセル用給	管理区域用排風機
		気フィルタユニット A,	管理区域用送風機
		В	フード用排気フィルタユ
		○鉄セル用給気フィルタ	ニット
		ユニット A, B, C, D	管理区域用排気フィルタ
		○グローブボックス用給	ユニット
		気フィルタユニットA,	
		B, C, D, E, F, G, H	
		(鋼官, ダクト)**	
(1) この他の弐件		○土安紀気官(婀官) **	<b>承</b> /二九/一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一
(生)てい他の政御			电入过加
			15八区開   
備考		象とするもの	

### 表-58 主な設備の重要度による耐震クラス別分類

\*1:コンクリートセル排気口からコンクリートセル排気弁まで \*2:コンクリートセル給気口からコンクリートセル給気弁まで

\*3:分析廃液受槽出口から分析廃液移送ポンプ入口まで、分析廃液移送ポンプ出口から分析廃液払出

ロまで,分析廃液受槽出口から分析廃液回収ポンプ入口まで,分析廃液回収ポンプ出口から分析 廃液払出口まで

設備管理廃液受槽出口から設備管理廃液移送ポンプ入口まで,設備管理廃液移送ポンプ出口から 設備管理廃液払出口まで,設備管理廃液受槽出口から設備管理廃液回収ポンプ入口まで,設備管 理廃液回収ポンプ出口から設備管理廃液払出口まで

- \*4:コンクリートセル排気弁から排気母管まで,鉄セル排気口から排気母管まで,グローブボックス 排気口から排気母管まで,排気母管,排気母管からセル・グローブボックス用排気フィルタユニ ット入口まで,セル・グローブボックス用排気フィルタユニット出口からセル・グローブボック ス用排風機入口まで
- \*5:コンクリートセル用給気フィルタユニットからコンクリートセル給気弁まで,鉄セル用給気フィ ルタユニットから鉄セル給気口まで,グローブボックス用給気フィルタユニットからグローブボ ックス給気口まで

- 1.1 構造計画
- 1.1.1 機器

各機器の構造計画を表-59~66に示す。



・武料ピット 要 崺 X 造 構 跲 萆 造 鉄筋コンクリート 体構 縦置き円筒形 要 乾 州 6 P あり、第2棟建屋と 一体な構造となって 画 基礎·支持構造 武社ピット 1130 区公 (2) 武料ピット 上敷

表-60 試料ピットの構造計画



表-61 鉄セルの構造計画

144 144	摘要	・グローブボック	к																					
				×								本 (本)		24			24			24			24	
				グローブボックフ	4#			架台	基礎ボルト	\		根拠	+ z + z ) II	112 ( C & O V	法計答差	TIS IT F X +	Jio にものこ 子学会社	估计各定	115 1-1-24	JIO (こそのこ) 注葉会社	広矸谷左	TIS IT FX +	JID による」 法許容差	1
				1		4				J.	許容	範囲 (mm)	-0.038	2	-0.318	-0.038	2	-0.318	-0.038	2	-0.318	-0.038	2	-0.318
		1000	-No.1,2,4)	B-No.3)							加	び径		M16			M16			M16			M16	
±	臣		(GB	9)	Ļ				ļ			材料		SS400			SS400			SS400			SS400	
4m m/r 1,11	<b>哦 略 稱</b>					1000 (GB-No.1.2.4)	1500 (GB-No.3)		~			品名	GB-No. 1	基礎ボル	4	GB-No. 2	基礎ボル	4	GB-No. 3	基礎ボル	7	GB-No. 4	基礎ボル	~
	主体構造	グローブボ	ックス本体:	縦置き矩形	架台																			
計画の概要	基礎・支持構造	グローブボックス本	体を架台で支持し、	基礎ボルトで床に固	定する。																			
く 11 用 十	王要区分	(4) グローブボ	ックス																					

表-62 グローブボックスの構造計画

	摘要	<i>ビーレル・</i> ルユ・	ボックス用排気	フィルタユニッ	PARC D	n (n (n (n )																		
	概略構造 図		UUUG	(セル・グローブボックス#50~1000 10000 10000 10000 10000	(セル・グローブボックス排気フィルタユニットC.D)		 (キル・グローブボックス 第三人 インタコロット A.B.	$(4 \mathcal{H} \cdot \mathcal{J} \Box - \mathcal{J} \mathcal{H}^2 \vee \mathcal{J} \mathcal{J}$	基礎ボルト	► 		品名 材料 呼 許容範 根拠 本数	び 選 (本) (本)	セル・グロー	ブボックス用	排気フィルタ	$\Box = \mathcal{Y} \land A, B$	基礎ボルト	セル・グロー	ブボックス用	排気フィルタ	ユニット C, D	基礎ボルト	
構	w	縦置き矩形	フィルタ内蔵																					
の 運 権	基礎・支持構造	フィルタユニッ	トは基礎ボルト	で床に固定す	K	60																		
	主要区分	(2) セル・グロ	ーブボックス	用排気フィル	タユニット																			

表-63 セル・グローブボックス用排気フィルタユニットの構造計画

# Ⅲ-2-48-添 4-97

摘要	・コンクリートセ ル用給気フィル タユニット A, B		
概略構造図	フィルタユニット フィルタユニット 基礎ボルト	品名     材料     で     評容範     根拠     本数       日名     材料     び     田(m)     本数       コンクリートセ     役     一0.034     JIS     人       クユニットA,B     SS400     M16     ~     る 寸 法許       タユニットA,B     SS400     M16     ~     る 寸 法許	
要主体構造	縦置き矩形フィンタロ蔵		
計 画 の 概 基礎・支持構造	フィルタユニットは基礎ボルトで床に固定する。		
主要区分	(6) コンクリート セル用給気フィ ルタユニット		

表-64 コンクリートセル用給気フィルタユニットの構造計画

	計画の概	要							
主要区分	基礎・支持構造	主体構造	概 略 構	造図					摘要
(7) 鉄セル用給気	フィルタユニッ	縦置き矩形							・鉄セル用給気フ
フィルタユニッ	トは基礎ボルト	フィルタ内蔵				370	1		イルタユニット
<u>~</u>	で床に固定す			ニタルトレ	1		`←		A, B , C, D
	å.				-	1	510		
				基礎示	47		→		
			品名	材料	呼び発	芊 谷 箭 囲 (mm)	根拠	本 (本) (本)	
			鉄セル用症 フィルタ:	音点 ユニ SUS3	16 M12	$^{-0.034}$	JIS によ る寸弦諜	4/基	
			ット Y,B 基礎ボル	4		-0.299	容差		
			鉄セル用約 フィルタ:	をよって		-0.034	JIS KC L		
			× ト C, D	SUS3	16 M12	2	る上法評	4/基	
			基礎ボル	4		-0.299	容差		

表-65 鉄セル用給気フィルタユニットの構造計画

摘要	・グローブボック ス用給気フィル タユニット A, B, C, D, E, F, G, H				
		本 (本)	4/基	4/基	
		根拠	JIS による 寸法許容差	JIS による 寸法許容差	
		許容範 囲(mm)	$^{-0.034}$	$\begin{array}{c} -0.034\\ \sim\\ -0.299\end{array}$	
		呼び径	M12	M12	
X	マタゴーッ 勝諾 ディー	材料	SUS316	SUS316	
割			ズボッ 治気ノ レーッ 0.E.F	ズボシン たし シント レット	
略		名	ズロインロー オンショー 第.C、 ボボー	ズレイン ローモン ショー アン イン 一田 イン 子 第二番 イン 子 輝 光 光 輝 光 光 光	
蔑					
要 主体構造	縦置き角形フィルタ内藤				
計 画 の 概 基礎・支持構造	フィルタコニットは基礎ボルトで床に固定する。				
主要区分	<ul> <li>(8) グローブボックス用給気フィ</li> <li>ルタユニット</li> </ul>				

表-66 グローブボックス用給気フィルタユニットの構造計画

1.1.2 配管系

(1) 主要給気管, 主要排気管

主要給気管,主要排気管はサポートにより建屋等の構造物から支持される。サポートの位置を決定するに当たっては,原子力発電所の耐震設計に用いられている定ピッチスパン法により適正なサポートスパンを確保する。

1.2 設計用地震力

1.2.1 Sクラス機器・配管系の耐震評価設計用地震力

コンクリートセル及び試料ピットは,第2棟の建屋の構成部材(耐震壁及び柱)の一部であるため, 参考資料4-2-1のとおり動的地震力(Ss900機能維持及びSd450弾性範囲)及び静的地震力(3.0Ci) を考慮する。

その他各設備は,静的地震力(水平:3.6Ci)及び動的地震力(Sd450弾性範囲)は動的地震力 (Ss900機能維持)の評価に包絡されることから,設計用地震力は動的地震力(Ss900機能維持)を考 慮する。表-67にSクラスの設計用地震力,表-68にSs900の階別設計用震度,表-69にSs900, Sd450及び静的地震力の震度比較を示す。

副電クラフ	動的地震力		静的地震力
展クノヘ	機能維持	弾性範囲	弾性範囲
S	Ss900	Sd450	水平:3.6Ci 鉛直:1.2Cv

表-67 Sクラスの設計用地震力

	水平設計用震度	光之	鉛直設計用震度		
階層	水平X方向	水平 Y 方向	鉛直方向(Z 方向)		
	C <sub>HX</sub>	C <sub>HY</sub>	Cv		
2 階	1 74	1 74	0.01		
(T.P.+47.8m)	1. (4	1. (4	0.91		
1 階	1.96	1 26	0.00		
(T.P.+40.8m)	1.20	1.20	0.90		
地下1階	0.94	0.94	0.90		
(T. P. +33. 3m)	0.84	0.84	0.89		

表-68 Ss900の階別設計用震度\*

\*: Ss900 の階層別設計用震度は,以下で示した床応答加速度を 1.2 倍し,重力加速度(980.665cm/s<sup>2</sup>) で割り,小数点第3位の値を切り上げた値で設定した。

なお,水平方向設計用震度については EW 方向と NS 方向の最大応答加速度を各階層毎に比較し,大きい方の値を水平 X 方向及び水平 Y 方向の水平方向設計震度として設定した。

参考資料 4-2-1: 建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果

4.2 地震応答解析結果 図-54, 55 最大応答加速度(水平方向)の Ss900-①

地震応答解析結果 図-60 最大応答加速度(鉛直方向)の Ss900-①

	水平設計	·用鶦	長度			鉛直設計	用震度	<del>۲</del>		
階層	Sd450		Ss900		静的地震力 (3.6Ci)	Sd450		Ss900		静的地震力 (1.2Cv)
2 階 (T.P.+47.8m)	0. 93	<	1.74	>	0.72	0. 48	<	0.91	$^{>}$	0.36
1 階 (T.P.+40.8m)	0.75	<	1.26	>	0.72	0. 48	<	0.90	>	0.36
地下1階 (T.P.+33.3m)	0.48	<	0.84	>	0.72	0. 47	<	0.89	>	0.36

表-69 Ss900, Sd450 及び静的地震力の震度比較

1.2.2 B<sup>+</sup>クラスの機器・配管系の耐震性評価設計用地震力

各設備は、剛構造であり建物・構築物との共振のおそれがないこと及び静的地震力(水平:1.8Ci)は 動的地震力(1/2Ss450機能維持)の評価に包絡されることから、設計用地震力は動的地震力(1/2Ss450 機能維持)を考慮する。表-70に B<sup>+</sup>クラスの設計用地震力,表-71に1/2Ss450の階別設計用震度,表 -72に静的地震力(1.8Ci)及び動的地震力(1/2Ss450機能維持)の震度比較を示す。

耐雪カラフ	動的地震力		静的地震力
展クラス	機能維持	弾性範囲(共振時のみ)	弾性範囲
B <sup>+</sup>	1/2Ss450	1/2Sd225	水平:1.8Ci 鉛直:—

表-70 耐震 B<sup>+</sup>クラスの設計用地震力

	水平設計用震度	۴ ٤	鉛直設計用震度
階層	水平X方向	水平Y方向	鉛直方向(Z 方向)
	C <sub>HX</sub>	C <sub>HY</sub>	Cv
2 階	0.02	0.02	0.48
(T. P. +47.8m)	0.93	0.93	0.40
1 階	0.75	0.75	0.48
(T. P. +40. 8m)	0.75	0.75	0.40
地下1階	0.49	0.49	0.47
(T. P. +33. 3m)	0.40	0.40	0.47

表-71 1/2Ss450の階別設計用震度\*

\*: 1/2Ss450の階層別設計用震度は、床応答加速度を1.2倍し、重力加速度(980.665cm/s<sup>2</sup>)で割り、小数点第3位の値を切り上げた値で設定した。

なお,水平方向設計震度については EW 方向と NS 方向の最大応答加速度を各階層毎に比較し,大きい方の値を X 方向及び Y 方向の水平方向設計震度として設定した。

別添 4-2: 建屋の構造強度及び耐震性に関する検討結果

3.4.2 地震応答解析結果 図-27, 28 最大応答加速度(水平方向)の1/2Ss450-① 地震応答解析結果 図-33 最大応答加速度(鉛直方向)の1/2Ss450-①

表-72 静的地震力(1.8Ci)及び動的地震力(1/2Ss450機能維持)の震度比較

叱屋	水平設計用震度				
	1/2Ss450		1.8Ci		
2 階	0.02		0.26		
(T.P.+47.8m)	0.95	/	0.00		
1 階	0.75		0.26		
(T.P.+40.8m)	0.75	/	0.30		
地下1階	0.49		0.26		
(T. P. +33. 3m)	0.40	/	0.30		

1.3 荷重の組合せと許容限界

コンクリートセル及び試料ピットは,第2棟の建屋の構成部材(耐震壁及び柱)の一部であるため, 荷重の組合せと許容限界は,別添4-2による。

その他各設備の荷重の組合せと許容限界は以下のとおりとする。表-73にSクラスの供用状態と許容応力を示し、表-74にB<sup>+</sup>クラスの供用状態と許容応力を示す。また、表-75に記号の説明を示す。

耐震	世手の	供用小学	許容限界		
	何里の 供用状態		一次応力		適用範囲
クラス	和L·口·····	(計谷応刀扒態)	引張*2	せん断 <sup>*2</sup>	
C	$D + P_D$	Cs*1	15.5	15.f	副体
2	$+M_{D}+Ss$	$(S_AS)$	1. 5 • 1 <sub>t</sub>	1. 5 • 1 <sub>s</sub>	肖仁 官

表-73 Sクラスの供用状態と許容応力

\*1:動的地震力 Ss900 の評価においても保守的な評価となるよう許容応力が厳しい供用状態 Cs で評価する。

\*2:許容応力は「設計・建設規格 SSB-3132」に従い算出する。

耐電	世重の	併田中能	許容限界		
	何里() 供用扒匙		一次応力		適用範囲
クラス	形L·ロービ	(町谷心刀仏忠)	引張*2	せん断*2	
D+	D+P <sub>d</sub>	Cs*1	1 5 . f	1 5 . f	基礎ボルト
В′	$+M_d+S_{B+}$	$(B^+_AS)$	1. 3 • 1 <sub>t</sub>	1. 0 • 1 <sub>s</sub>	配管

表-74 B<sup>+</sup>クラスの供用状態と許容応力

\*1:動的地震力 1/2Ss450 の評価においても保守的な評価となるよう許容応力が厳しい供用状態 Cs で評価する。

\*2:許容応力は「設計・建設規格 SSB-3132」に従い算出する。

記号	記号の説明
D	死荷重
PD	地震と組み合わすべきプラントの運転状態Ⅰ及びⅡ(運転状態Ⅲがある場合はこれを含
	む。)における圧力荷重又は当該設備に設計上定められた最高使用圧力による荷重
$P_{d}$	当該設備に設計上定められた最高使用圧力による荷重
M <sub>D</sub>	地震と組み合わすべきプラントの運転状態Ⅰ及びⅡ(運転状態Ⅲがある場合はこれを含
	む。)における機械的荷重又は当該設備に設計上定められた機械的荷重
$M_{\rm d}$	当該設備に設計上定められた機械的荷重
Ss	S クラスの設備に適用される地震動より求まる地震力又は静的地震力
$S_{B+}$	B <sup>+</sup> クラスの設備に適用される地震動より求まる地震力又は静的地震力
S <sub>A</sub> S	Sクラス設備の地震時の許容応力状態
$B^+_AS$	B <sup>+</sup> クラス設備の地震時の許容応力状態
$f_t$	供用状態 Cs での許容引張応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建設
	規格 SSB-3121.2」 により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3132」
	により規定される値。
fs	供用状態 Cs での許容せん断応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建
	設規格 SSB-3121.2」により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3132」
	により規定される値。

表-75 記号の説明

また,供用状態 Cs とは,「設計・建設規格 GNR-2110」に規定される状態に,通常運転時,運転時の異常な過渡変化時及び事故時に生じるそれぞれの荷重と,静的地震力を組み合せた状態をいう。

#### 2. 耐震性評価結果

2.1 コンクリートセル(耐震Sクラス)

コンクリートセルは第2棟建屋の構成部材(耐震壁及び柱)の一部であるため,第2棟建屋の耐震性評価により,コンクリートセルの耐震性を評価する。

参考資料 4-2-1 に示すとおり、コンクリートセルは Ss900 による評価では機能維持範囲内にあり、 Sd450 及び 3.0Ci による評価では弾性範囲内にあることを確認しているため、S クラスの耐震性を有する ことを確認した。

2.2 コンクリートセル給排気弁(耐震 S クラス)

2.2.1 一般事項

コンクリートセル給排気弁(耐震Sクラス)の耐震性についての評価方法を示す。

(1) 適用基準

コンクリートセル給排気弁(耐震 S クラス)の耐震性評価としては,地震時の動的機能維持評価を 行う。評価方法は,「JEAG4601-1991 原子力発電所耐震設計技術指針追補版」(以下「JEAG4601」とい う。)を適用する。

#### Ⅱ-2-48-添 4-105

(2) 評価条件

コンクリートセル給排気弁は,設置されている配管系が剛構造であることを前提条件として以下の評 価条件とする。

- a. コンクリートセル給排気弁の主な仕様を表-76に示す。
- b. JEAG4601 に基づき、耐震性の評価方法として 1800A 以下のバタフライ弁は機能維持確認済加速度との比較評価を行うと記載されており、コンクリートセルの給排気弁は 1800A 以下であるため、給排気弁が設置される位置における Ss900 の設計用震度(表-68 の2階における設計用震度)と機能確認済加速度との比較により、地震時又は地震後の動的機能維持を評価する。
- c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
- d. 配管系の固有値が剛となる場合は、JEAG4601によると「床応答スペクトルのZPA(ゼロ周期加速度) を弁駆動部応答加速度と見なして評価を行う」とあるが、本評価では一定の余裕を考慮し、床の最 大応答加速度を1.2倍した値を使用する。
- e. Ss900の設計用加速度が機能維持確認済加速度を超過する場合は、構造強度評価を実施する。

	安全	安全機能					
名称	閉じ込め	遮 へ い	臨界	配管呼び径	主要材質	用途	
給排気弁	0		_			負圧維持機能喪失時にFC(フェ ールクローズ)になり、セル内 を静的閉じ込めするものであ る。	

表-76 給排気弁の主な仕様

2.2.2 計算方法

(1)機能維持確認済加速度との比較

表-77 にコンクリートセル給排気弁の機能維持確認済加速度を示す。コンクリートセル給気弁は2階 に設置され、コンクリートセル排気弁は地下1階の天井に設置されるため、安全側に2階の設計用加速 度を用いる。

設備名称	形式	方向	機能維持確認済加速度 (×9.80665m/s <sup>2</sup> )
コンクリートセル給排気会	バタフライ会	水平	6.0
コンクリート EJV 和別X开	御気开 パタンフィア 鉛道	鉛直	6.0

表-77 コンクリートセル給排気弁の機能維持確認済加速度

(2) 評価結果

Ss900の設計用加速度と機能維持確認済加速度との比較結果を表-78に示す。コンクリートセル給排気 弁のSs900の設計用加速度は機能維持確認済加速度以下となるため、Sクラスの耐震性を有しており、構造 強度が担保されていることを確認した。

表-78	Ss900	の設計用加速度と	・機能維持確認済加速度との	の比較結果
	00000			

- 乳供友 分	Ss900の設計用加速度	機能維持確認済加速度		
<b></b>	$(\times 9.80665 \text{m/s}^2)$	$(\times 9.80665 \text{m/s}^2)$		
	水平	鉛直	水平	鉛直
コンクリートセル	1.74			
給排気弁	水平2方向の組合せ*	0.91	6.0	6.0
	2.47			

\*:水平方向のベクトル合成を考慮

2.3 試料ピット(耐震Sクラス)

2.3.1 一般事項

試料ピットは であり,第2棟建屋と一体の構造となっているため,第2棟建屋の 耐震性評価により,試料ピットの耐震性を評価する。

参考資料4-2-1に示すとおり、試料ピットはSs900による評価では機能維持範囲内にあり、Sd450及び 3.0Ciによる評価では弾性範囲内にあることを確認しているため、Sクラスの耐震性を有することを確認 した。

- 2.4 鉄セル (耐震 B<sup>+</sup>クラス)
- 2.4.1 一般事項

本基本方針は,鉄セル(耐震 B<sup>+</sup>クラス)の耐震性についての評価方法を示す。

(1) 適用基準

計算方法は、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とする。

- (2) 計算条件
  - a. 鉄セル(遮へい体及びインナーボックス)の耐震評価は,基礎ボルトの応力について構造強度評価 を実施する。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に、評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は、比例法を用いて計算する。ただし、 比例法を用いる場合の端数処理は、小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算は3次元 FEM モデルを構築し,地震荷重を作用させる。鉄セル構造図を図-68 に示し,3 次元 FEM モデルを図-69,70 に示す。
  - e. モデル化にあたっては、インナーボックスは床面に、遮へい体はブラケットによって床面及び壁面 にボルト固定された状態として、モデル化した。

Ⅱ-2-48-添 4-107

- f. 解析モデルの重量は、部材質量に分析装置等の質量を加算した全重量とした。
- g. 固有値解析を実施して剛であることを確認し、1/2Ss450による静的解析を実施する。
- h. 地震力の組合せは、水平2方向の地震動と鉛直方向の地震動を FEM 解析モデルへ同時入力する。
- i. 地震力の入力方向の組合せは、X、Y、Z方向の3方向に対してそれぞれ正又は負方向を考慮して、 8(=2×2×2)通りであり、それらを評価する。
- j. 拘束条件は、床面及び壁面のボルト固定点をピン拘束(並進3方向固定)とした。
- k. 解析コードは、「MSC Nastran」を使用した。



図-68 鉄セル構造図



図-69 鉄セル(遮へい体及びインナーボックス)の3次元 FEM モデル(1/2)



図-70 鉄セル(遮へい体及びインナーボックス)の3次元 FEM モデル(2/2)

# Ⅲ-2-48-添 4-109

# 2.4.2 固有值解析結果

図-71 に示す鉄セルの固有値解析モデルで固有周期を解析した結果,固有周期は1次振動モードで となった。固有周期はであることから,鉄セルは剛構造であることを確認した。



図-71 鉄セルの固有値解析モデル(固有周期1次振動モード)

2.4.3 応力評価

(1) 記号の説明

記号の説明を表-79に示す。

記号	記号の説明	単位
C <sub>HX</sub>	水平方向設計震度(水平 X 方向)	—
C <sub>HY</sub>	水平方向設計震度(水平 Y 方向)	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	—
F	基準強度	MPa
fs	許容せん断応力	MPa
ft	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$\sigma$ b	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
τb	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

表-79 記号の説明

(2) 計算方法

a. 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub> 及び許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

$$F = \min(1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$$

(b) 上記の(a) 以外

$$\mathbf{F} = \min\left(\mathbf{S}_{\mathbf{y}}, \mathbf{0.7S}_{\mathbf{u}}\right)$$

2.4.4 評価結果

- (1) 鉄セル(遮へい体)
  - a. 評価条件

鉄セル(遮へい体)の応力評価条件を表-80に示す。また,鉄セル(遮へい体)の最大応力発生箇所を図-72に示す。

機器名称	耐震クラス	固有周期 (s)	据付場所	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	評価温度 (℃)
鉄セル (遮へい体)	B <sup>+</sup>		放射性物質 分析・研究施設 第2棟1階	$C_{HX} = 0.75$ $C_{HY} = 0.75$	C <sub>v</sub> =0. 48	40

表-80 鉄セル(遮へい体)の応力評価条件

b. 機器要目

鉄セル(遮へい体)の機器要目を表-81に示す。

表-81 鉄セル(遮へい体)の機器要目

++兆	Sy	S <sub>u</sub>	F
171 177	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SCM435	785	930	651

c. 評価結果

鉄セル(遮へい体)の応力評価結果を表-82に示す。

部材	材料	応力	算出応力 (MPa)	許容応力 (MPa)
基礎ボルト	SCM435	引張	$\sigma_b=157$	$f_{ts}$ =487
		せん断	$\tau_b=166$	f <sub>s</sub> =375

表-82 鉄セル(遮へい体)の応力評価結果

鉄セル(遮へい体)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。



図-72 鉄セル(遮へい体)の最大応力発生箇所

- (2) 鉄セル (インナーボックス)
  - a. 評価条件

鉄セル(インナーボックス)の応力評価条件を表-83に示す。

機器名称	耐震クラス	固有周期 (s)	据付場所	水平方向 設計電度	鉛直方向 設計電度	評価温度 (℃)
鉄セル (インナーボックス)	B <sup>+</sup>		放射性物質 分析・研究施設 第2棟1階	$C_{HX} = 0.75$ $C_{HY} = 0.75$	C <sub>v</sub> =0. 48	40

表-83 鉄セル(インナーボックス)の応力評価条件

## b. 機器要目

鉄セル(インナーボックス)の機器要目を表-84に示す。

表-84 鉄セル(インナーボックス)の機器要目

			, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
++	Sy	$S_y(RT)$	Su	F
1/1 1/1 	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SUS304	205	205	520	205

# c. 評価結果

鉄セル(インナーボックス)の応力評価結果を表-85 に示す。また,鉄セル(インナーボックス) の最大応力発生箇所を図-73 に示す。

部材	材料	応力	算出応力 (MPa)	許容応力 (MPa)
甘7林-光月1	SUS204	引張	$\sigma_b=18$	f <sub>ts</sub> =153
産碇小アト	505304	せん断	$\tau_b=50$	f <sub>s</sub> =117

表-85 鉄セル(インナーボックス)の応力評価結果

鉄セル(インナーボックス)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。



図-73 鉄セル(インナーボックス)の最大応力発生箇所

2.5 グローブボックス(耐震 B<sup>+</sup>クラス)

2.5.1 一般事項

本基本方針は、グローブボックス(耐震 B<sup>+</sup>クラス)の耐震性についての計算方法を示す。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とし、「設計・建設規格」を適用する。

- (2) 計算条件
  - a. グローブボックス (GB-No. 1, 2, 3, 4) の耐震評価は,基礎ボルトの応力について構造強度評価を 実施する。概略図を図-74 に示す。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に、評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は、比例法を用いて計算する。ただし、 比例法を用いる場合の端数処理は、小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。

#### Ⅱ-2-48-添 4-114

- d. 耐震計算モデルは1質点系とし, グローブボックス (GB-No.1, 2, 3, 4) の重心位置に地震荷重が 作用する。
- e. 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを転倒支点から各ボルト列で受けるものとして計算する。各列のボルト本数が同数のため、引張力は転倒支点から各ボルト列までの距離に比例することから、転倒支点から最も離れた基礎ボルトに作用する引張力が最大となる(図-75参照)。
- f. 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。



図-74 グローブボックスの概略図

(3) 記号の説明

記号の説明を表-86に示す。

表-86 記号の説明

記号	記号の説明	単位
A <sub>b</sub>	基礎ボルトの断面積	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	_
С <sub>НҮ</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	_
d	基礎ボルトの呼び径	mm
F	基準強度	MPa
F <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)	Ν
F <sub>b1</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 X方向)	Ν
F <sub>b2</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平Y方向)	Ν
F <sub>b3X</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>b3Y</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平Y方向)	Ν
F <sub>bG1</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>bG2</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平 Y 方向)	N

fs	許容せん断応力	MPa
ft	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$
h	据付面から重心までの距離	mm
$1_{G1}$	重心と転倒支点間の距離(水平X方向)	mm
1 <sub>G2</sub>	重心と転倒支点間の距離(水平 Y 方向)	mm
1 <sub>1j</sub>	転倒支点と各基礎ボルトとの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>1P</sub>	転倒支点から最も離れた基礎ボルトまでの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>2j</sub>	転倒支点と各基礎ボルトとの距離(水平 Y 方向)	mm
$1_{2k}$	転倒支点から最も離れた基礎ボルトまでの距離(水平 Y 方向)	mm
m	機器の質量	kg
n	基礎ボルトの全本数	—
n <sub>f1j</sub>	転倒支点から 11jの距離にある基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	—
n <sub>f1P</sub>	転倒支点から 1 <sub>1p</sub> の距離にある基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	—
n <sub>f2j</sub>	転倒支点から 12jの距離にある基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	—
$n_{f2k}$	転倒支点から 1 <sub>2k</sub> の距離にある基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	—
Q <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用するせん断力	Ν
π	円周率	_
σ <sub>b</sub>	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
$ au_{b}$	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

2.5.2 計算方法

(1) 基礎ボルトの応力計算方法

基礎ボルトの応力は、地震による引張応力とせん断応力について計算する。応力評価モデルを図-75 に示す。



図-75 応力評価モデル

a. 引張応力

基礎ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>b1</sub>(水平X方向), F<sub>b2</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力に よって作用する引張力F<sub>b3X</sub>(水平X方向), F<sub>b3Y</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする転倒を考え, これを転倒支点から各ボルト列で受けるものとする。本評価では, 各列のボルト本数が同数のため, 引 張力は転倒支点から各ボルト列までの距離に比例することから, 転倒支点から最も離れた基礎ボルト に作用する引張力が最大となる。(図-75参照)

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力としてFbG1及びFbG2を計算する。

$$\begin{split} F_{b1} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h \cdot l_{1p}}{\sum_{j=1}^{p} n_{f1j} \cdot l_{1j}^{2}} \\ F_{b2} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h \cdot l_{2k}}{\sum_{j=1}^{k} n_{f2j} \cdot l_{2j}^{2}} \\ F_{b3X} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{V} \cdot l_{G1} \cdot l_{1p}}{\sum_{j=1}^{p} n_{f1j} \cdot l_{1j}^{2}} \\ F_{b3Y} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{V} \cdot l_{G2} \cdot l_{2k}}{\sum_{j=1}^{k} n_{f2j} \cdot l_{2j}^{2}} \\ F_{bG1} &= \frac{m \cdot g \cdot l_{G1} \cdot l_{1p}}{\sum_{j=1}^{p} n_{f1j} \cdot l_{1j}^{2}} \\ F_{bG2} &= \frac{m \cdot g \cdot l_{G2} \cdot l_{2k}}{\sum_{j=1}^{k} n_{f2j} \cdot l_{2j}^{2}} \end{split}$$

基礎ボルトに作用する引張力 F<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平 2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$F_{b} = \max \left( 1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, 1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2}, 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2}, 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3X} - F_{bG1}, 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3Y} - F_{bG2} \right)$$

引張応力σьは次式により求める。

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで、基礎ボルトの断面積 A<sub>b</sub>は以下の式で求める。

$$A_{\rm b} = \frac{\pi}{4} \cdot d^2$$

b. せん断応力

基礎ボルトに作用するせん断荷重は,基礎ボルトに均等に荷重が作用するものとし,ボルトのせん断 力Q<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{\rm b} = \max \left( {\rm m} \cdot {\rm g} \cdot \sqrt{(1.0 {\rm C}_{\rm HX})^2 + (0.4 {\rm C}_{\rm HY})^2}, \quad {\rm m} \cdot {\rm g} \cdot \sqrt{(0.4 {\rm C}_{\rm HX})^2 + (1.0 {\rm C}_{\rm HY})^2} \right)$$

せん断応力τ μ は次式により求める。

$$\tau_{\rm b} = \frac{Q_{\rm b}}{A_{\rm b} \cdot n}$$

## (2) 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力ft及び 許容せん断応力fsの計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

$$F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$$

(b) 上記の(a) 以外

$$\mathbf{F} = \min\left(\mathbf{S}_{\mathbf{y}}, \mathbf{0.7S}_{\mathbf{u}}\right)$$

- 2.5.3 評価結果
- (1) グローブボックス (GB-No.1, 2, 4)
  - a. 評価条件

グローブボックス(GB-No.1, 2, 4)の応力評価条件を表-87に示す。

- 表-8/ クローフホックス(GB-No.1.)	2.4)	の応力評価条件
---------------------------	------	---------

<b>燃</b> 哭 夕 <del></del> 敌	耐雪カラフ	固有周期	垠台埠币	水平方向	鉛直方向	評価温度
城的石柳	副長ケノス	(s)	1611 场内	設計震度	設計震度	(°C)
グローブボックス (GB-No.1, 2, 4)	B <sup>+</sup>		<ul><li>放射性物質</li><li>分析・研究施設</li><li>第2棟1階</li></ul>	$C_{HX} = 0.75$ $C_{HY} = 0.75$	C <sub>V</sub> =0. 48	60

b. 機器要目

グローブボックス(GB-No.1, 2, 4)の機器要目を表-88~90に示す。

表-88	グローブボックス	(GB-No 1)	2 4)	の機器要目	(1/3)
1 00		(OD 110.1, 4	⊆, <u>1</u> /		$(\mathbf{I} / \mathbf{U})$

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)
1360	1300	201.1	24

	表-89	グローブボックス	(GB-No. 1, 2,)	4)の機器要目 (	(2/3)
--	------	----------	----------------	-----------	-------

$1_{G1}$	$1_{G2}$	111	$1_{12}$	$1_{13}$	1 <sub>14</sub>	$1_{15}$	$1_{21}$	$1_{22}$	$1_{23}$	$n_{f11} \sim n_{f15}$	$n_{f21} \sim n_{f23}$
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
995	495	150	920	1070	1840	1990	150	840	990	4	6

## 表-90 グローブボックス (GB-No.1, 2, 4) の機器要目 (3/3)

++	Sy	Su	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SS400	227	389	227

# c. 評価結果

グローブボックス(GB-No.1, 2, 4)の応力評価結果を表-91に示す。

衣 = 91   クローノ 小 ツク ス (GB = NO. 1, 2, 4) (7) 応
---

部材	材料	応力	算出応力 (MPa)	許容応力 (MPa)
11-74-12-1	55400	引張	$\sigma_b=6$	$f_{ts}$ =170
産碇小ルト	55400	せん断	τ <sub>b</sub> =3	f <sub>s</sub> =131

グローブボックス(GB-No.1, 2, 4)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- (2) グローブボックス (GB-No.3)
  - a. 評価条件

グローブボックス (GB-No.3) の応力評価条件を表-92 に示す。

表-92	グローブボックス	(GB-No. 3)	の応力評価条件
------	----------	------------	---------

機器名称	耐雪カラフ	固有周期	据针理证	水平方向	鉛直方向	評価温度
	iniky ノス (s	(s)	1店11场月	設計震度	設計震度	(°C)
グローブボックス (GB-No.3)	B <sup>+</sup>		<ul><li>     放射性物質</li><li>     分析・研究施設</li><li>     第2棟1階</li></ul>	$C_{HX} = 0.75$ $C_{HY} = 0.75$	C <sub>V</sub> =0. 48	60

## b. 機器要目

グローブボックス(GB-No.3)の機器要目を表-93~95に示す。

表-93 グローブボックス (GB-No.3) の機器要目 (1/3)

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(\mathrm{mm}^2)$	(-)
1610	1600	201.1	24

表-94 グローブボックス (GB-No.3) の機器要目 (2/3)

$1_{G1}$	$1_{G2}$	111	$1_{12}$	$1_{13}$	114	$1_{15}$	$1_{21}$	$1_{22}$	$1_{23}$	$n_{f11} \sim n_{f15}$	$n_{f21} \sim n_{f23}$
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
995	645	150	920	1070	1840	1990	150	1140	1290	4	6

# 表-95 グローブボックス (GB-No.3) の機器要目 (3/3)

++	Sy	Su	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SS400	227	389	227

c. 評価結果

グローブボックス(GB-No.3)の応力評価結果を表-96に示す。

表-96 グローブボックス(	GB - No. 3	)の応力評価結果
----------------	------------	----------

<b>☆</b> ∇++	<b>キ</b> キホ)	★ 4	算出応力	許容応力
עיין	1/1 1/1	ルレフリ	(MPa)	(MPa)
甘7株子2月1	55400	引張	$\sigma_b=6$	$f_{ts}$ =170
茶〒小/レト	33400	せん断	τ <sub>b</sub> =3	f <sub>s</sub> =131

グローブボックス(GB-No.3)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- 2.6 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)(耐震 B<sup>+</sup>クラス)
- 2.6.1 一般事項

本基本方針は、セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)(耐震 B<sup>+</sup>クラス)の耐震性 についての計算方法を示す。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とし、「設計・建設規格」を適用する。

- (2) 計算条件
  - a. セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の耐震評価は,基礎ボルトの応力につい て構造強度評価を実施する。概略図を図-76に示す。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に,評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は,比例法を用いて計算する。ただし, 比例法を用いる場合の端数処理は,小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算モデルは1質点系とし、セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B) 及び内 容物の質量は重心に集中され、重心位置に地震荷重が作用する。
  - e. 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを転倒支点から各ボルト列で受けるものとして計算する。各列のボルト本数が同数のため、引張力は転倒支点から各ボルト列までの距離に比例することから、転倒支点から最も離れた基礎ボルトに作用する引張力が最大となる。(図-77参照)
  - f. 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。



図-76 セル・グローブボックス用排気フィルタユニットの概略図

### Ⅱ-2-48-添 4-122

(3) 記号の説明

記号の説明を表-97に示す。

記号	記号の説明	単位
A <sub>b</sub>	基礎ボルトの断面積	mm <sup>2</sup>
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	—
С <sub>НУ</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	—
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	_
d	基礎ボルトの呼び径	mm
F	基準強度	MPa
F <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)	Ν
F <sub>b1</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 X方向)	Ν
F <sub>b2</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 Y方向)	Ν
F <sub>b3X</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 X方向)	Ν
F <sub>b3Y</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 Y方向)	Ν
F <sub>bG1</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>bG2</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
fs	許容せん断応力	MPa
ft	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$
h	据付面から重心までの距離	mm
1 <sub>G1</sub>	重心と転倒支点間の距離(水平 X 方向)	mm
$1_{G2}$	重心と転倒支点間の距離(水平 Y 方向)	mm
1 <sub>1j</sub>	転倒支点と各基礎ボルトとの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>1P</sub>	転倒支点から最も離れた基礎ボルトまでの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>2j</sub>	転倒支点と各基礎ボルトとの距離(水平 Y 方向)	mm
1 <sub>2k</sub>	転倒支点から最も離れた基礎ボルトまでの距離 (水平 Y 方向)	mm
m	機器の質量	kg
n	基礎ボルトの全本数	
n <sub>f1j</sub>	転倒支点から 11jの距離にある基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	—
n <sub>f1P</sub>	転倒支点から 11pの距離にある基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	—
n <sub>f2j</sub>	転倒支点から 12jの距離にある基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	—
n <sub>f2k</sub>	転倒支点から 12kの距離にある基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	—
Q <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用するせん断力	N
π	円周率	—
σ <sub>b</sub>	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
τ <sub>b</sub>	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

表-97 記号の説明

2.6.2 計算方法

(1) 基礎ボルトの応力計算方法

基礎ボルトの応力は、地震による引張応力とせん断応力について計算する。応力評価モデルを図-77 に示す。



図-77 応力評価モデル

a. 引張応力

基礎ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>b1</sub>(水平X方向), F<sub>b2</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力 によって作用する引張力F<sub>b3X</sub>(水平X方向), F<sub>b3Y</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする転倒 を考え,これを転倒支点から各ボルト列で受けるものとする。本評価では,各列のボルト本数が同数の ため,引張力は転倒支点から各ボルト列までの距離に比例することから,転倒支点から最も離れた基礎 ボルトに作用する引張力が最大となる。(図-77参照)

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力としてFbg1及びFbg2を計算する。

$$\begin{split} F_{b1} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h \cdot l_{1p}}{\sum_{j=1}^{p} n_{f1j} \cdot l_{1j}^{2}} \\ F_{b2} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h \cdot l_{2k}}{\sum_{j=1}^{k} n_{f2j} \cdot l_{2j}^{2}} \\ F_{b3X} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{V} \cdot l_{G1} \cdot l_{1p}}{\sum_{j=1}^{p} n_{f1j} \cdot l_{1j}^{2}} \\ F_{b3Y} &= \frac{m \cdot g \cdot C_{V} \cdot l_{G2} \cdot l_{2k}}{\sum_{j=1}^{k} n_{f2j} \cdot l_{2j}^{2}} \\ F_{bG1} &= \frac{m \cdot g \cdot l_{G1} \cdot l_{1p}}{\sum_{j=1}^{p} n_{f1j} \cdot l_{1j}^{2}} \\ F_{bG2} &= \frac{m \cdot g \cdot l_{G2} \cdot l_{2k}}{\sum_{j=1}^{k} n_{f2j} \cdot l_{2j}^{2}} \end{split}$$

基礎ボルトに作用する引張力 F<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平 2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$\begin{split} F_b &= \max\left(1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3Y} - F_{bG2}) \\ \hline ] 張応力 \sigma_b は次式により求める。 \end{split}$$

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで, 基礎ボルトの断面積 Ab は以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot d^{2}$$

b. せん断応力

基礎ボルトに作用するせん断荷重は,基礎ボルトに均等に荷重が作用するものとし,ボルトのせん断力Q<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_b = \max(m \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^2 + (0.4C_{HY})^2}, m \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^2 + (1.0C_{HY})^2})$$

せん断応力 τ b は次式により求める。

$$\tau_b = \frac{Q_b}{A_b \cdot n}$$

(2) 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び 許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また、引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

$$F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$$

(b) 上記の (a) 以外

$$F = \min(S_y, 0.7S_u)$$
2.6.3 評価結果

- (1) セル・グローブボックス用排気フィルタユニット (A, B)
  - a. 評価条件

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の応力評価条件を表-98に示す。

表-98 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の応力評価条件

機器名称	耐震クラス	固有周期	据付場所	水平方向	鉛直方向	評価温度
		(s)		設計震度	設計震度	$(\mathbf{C})$
セル・ グローブボックス 用排気フィルタ ユニット(A, B)	B <sup>+</sup>		放射性物質 分析・研究施設 第2棟 地下1階	$C_{HX} = 0.48$ $C_{HY} = 0.48$	C <sub>v</sub> =0. 47	60

b. 機器要目

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の機器要目を表-99~101に示す。

表-99 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の機器要目(1/3)

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)

表-100 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の機器要目(2/3)

1 <sub>G1</sub>	1 <sub>G2</sub>	111	112	121	$n_{f11} \sim n_{f12}$	n <sub>f21</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)

表-101 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の機器要目(3/3)

材料	S <sub>y</sub>	S <sub>u</sub>	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)

c. 評価結果

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果を表-102に示す。 表-102 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果

立[[ ナナ	++*)	内市	算出応力	許容応力
可以	11/1 11-11 	ルロフJ	(MPa)	(MPa)
甘花林子山。上		引張	$\sigma_{\rm b}$ =	$f_{tS}=$
産碇小ルト		せん断	$ au_{ m b}=$	f <sub>sb</sub> =

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- 2.7 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)(耐震B<sup>+</sup>クラス)
- 2.7.1 一般事項

本基本方針は、セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)(耐震 B<sup>+</sup>クラス)の耐震性 についての計算方法を示す。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とし、「設計・建設規格」を適用する。

- (2) 計算条件
  - a. セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の耐震評価は,基礎ボルトの応力につい て構造強度評価を実施する。概略図を図-78に示す。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に,評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は,比例法を用いて計算する。ただし, 比例法を用いる場合の端数処理は,小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算モデルは1質点系とし、セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D) 及び内 容物の質量は重心に集中され、重心位置に地震荷重が作用する。
  - e. 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。
  - f. 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。



図-78 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット (C, D) の概略図

(3) 記号の説明

記号の説明を表-103に示す。

記号 記号の説明		単位
Ab         基礎ボルトの断面積		$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub> 水平方向の設計用震度	(水平 X 方向)	_
C <sub>HY</sub> 水平方向の設計用震度	(水平 Y 方向)	_
Cv 鉛直方向の設計用震度	(Z 方向)	_
d 基礎ボルトの呼び径		mm
F 基準強度		MPa
F <sub>b</sub> 基礎ボルトに作用する	引張力(1本当たり)	Ν
F <sub>b1</sub> 水平地震力によって基	巻ボルトに作用する引張力 (1 本当たり) (水平 X 方向)	N
F <sub>b2</sub> 水平地震力によって基	巻ボルトに作用する引張力 (1 本当たり) (水平 Y 方向)	Ν
F <sub>b3X</sub> 鉛直地震力によって基	巻ボルトに作用する引張力 (1 本当たり) (水平 X 方向)	Ν
F <sub>b3Y</sub> 鉛直地震力によって基	巻ボルトに作用する引張力 (1 本当たり) (水平 Y 方向)	N
F <sub>b61</sub> 自重によって基礎ボル	トに作用する自重(1本当たり)(水平X方向)	N
F <sub>b62</sub> 自重によって基礎ボル	トに作用する自重(1本当たり)(水平 Y 方向)	N
f <sub>s</sub> 許容せん断応力		MPa
f <sub>t</sub> 引張力のみを受ける基	巻ボルトの許容引張応力	MPa
f <sub>ts</sub> 引張力とせん断力を同	寺に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
g 重力加速度		$m/s^2$
h 据付面から重心までの	<b>巨</b> 离推	mm
1 <sub>X1</sub> 重心と基礎ボルトの距	雅 (水平 X 方向)	mm
1x2 重心と基礎ボルトの距	雅(水平 X 方向)	mm
1 <sub>Y1</sub> 重心と基礎ボルトの距	雅 (水平 Y 方向)	mm
1 <sub>12</sub> 重心と基礎ボルトの距	雅 (水平 Y 方向)	mm
m 機器の質量		kg
n せん断力が作用する基	楚ボルトの本数	
n <sub>fx</sub> 引張力が作用する基礎	ボルトの本数 (水平 Χ 方向)	
n <sub>fY</sub> 引張力が作用する基礎	ボルトの本数 (水平 Υ 方向)	_
Qb 基礎ボルトに作用する・	せん断力	N
π 円周率		_
σ <sub>b</sub> 基礎ボルトに生じる引	長応力	MPa
τ <sub>b</sub> 基礎ボルトに生じるせ,	し断応力	MPa

表-103 記号の説明

2.7.2 計算方法

(1) 基礎ボルトの応力計算方法

基礎ボルトの応力は、地震による引張応力とせん断応力について計算する。応力評価モデルを図-79 に示す。



図-79 応力評価モデル

a. 引張応力

基礎ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>b1</sub>(水平X方向), F<sub>b2</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力 によって作用する引張力F<sub>b3X</sub>(水平X方向), F<sub>b3Y</sub>(水平Y方向)は、片側の列のボルトを支点とする転倒 を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力としてFb61及びFb62を計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{b1} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{b2} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

鉛直地震力(Z方向)の地震力により生じる引張力

$$F_{b3X} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{X1}}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$
$$F_{b3Y} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{Y1}}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

$$F_{bG1} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{X1}}{\mathbf{n}_{fX}(\mathbf{l}_{X1} + \mathbf{l}_{X2})}$$
$$F_{bG2} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{Y1}}{\mathbf{n}_{fY}(\mathbf{l}_{Y1} + \mathbf{l}_{Y2})}$$

基礎ボルトに作用する引張力 F<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平 2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$\begin{split} F_{b} &= \max \left( \ 1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3Y} - F_{bG2}, \end{split}$$

引張応力σьは次式により求める。

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで、基礎ボルトの断面積A。は以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot d^{2}$$

b. せん断応力

基礎ボルトに作用するせん断荷重は,基礎ボルトに均等に荷重が作用するものとし,ボルトのせん断力Q<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{b} = \max(m \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^{2} + (0.4C_{HY})^{2}}, m \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^{2} + (1.0C_{HY})^{2}})$$

せん断応力τbは次式により求める。

$$\tau_b = \frac{Q_b}{A_b \cdot n}$$

(2) 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び 許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

# Ⅱ-2-48-添 4-131

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

$$F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$$

(b) 上記の (a) 以外

$$F = \min(S_y, 0.7S_u)$$

- 2.7.3 評価結果
- (1) セル・グローブボックス用排気フィルタユニット (C, D)
  - a. 評価条件

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の評価条件を表-104に示す。 表-104 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の評価条件

燃哭夕称	耐雪クラス	固有周期	据付提正	水平方向	鉛直方向	評価温度
	展/ / ハ	(s)	1/11/19/20121	設計震度	設計震度	(°C)
セル・ グローブボックス 用排気フィルタ ユニット(C, D)	B <sup>+</sup>		放射性物質 分析・研究施設 第2棟 地下1階	$C_{HX} = 0.48$ $C_{HY} = 0.48$	C <sub>v</sub> =0. 47	60

b. 機器要目

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の機器要目を表-105~107に示す。

表-105 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の機器要目(1/3)

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)

表-106 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の機器要目(2/3)

1 <sub>X1</sub>	1 <sub>X2</sub>	1 <sub>¥1</sub>	1 <sub>Y2</sub>	n <sub>fX</sub>	n <sub>fY</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)

表-107 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の機器要目(3/3)

<u>+</u> +*).	Sy	Su	F
171 177	(MPa)	(MPa)	(MPa)

c. 評価結果

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の応力評価結果を表-108に示す。 表-108 セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C, D)の応力評価結果

女I7 + +	++*)	内中	算出応力	許容応力
「「「」「」「」「」「」「」「」「」「」」「」「」」「」」「」」「」」「」」「	1/1 1/1	ルロフリ	(MPa)	(MPa)
甘水子儿		引張	$\sigma_{\rm b}$ =	$f_{tS}=$
		せん断	$ au_{ m b}=$	f <sub>sb</sub> =

セル・グローブボックス用排気フィルタユニット(C,D)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- 2.8 コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)(耐震B<sup>+</sup>クラス)
- 2.8.1 一般事項

本基本方針は、コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)(耐震B<sup>+</sup>クラス)の耐震性についての計算方法を示す。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とし、「設計・建設規格」を適用する。

- (2) 計算条件
  - a. コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の耐震評価は,基礎ボルトの応力について構造 強度評価を実施する。概略図を図-80に示す。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に、評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は、比例法を用いて計算する。ただし、 比例法を用いる場合の端数処理は、小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算モデルは1質点系とし、コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)及び内容物の 質量は重心に集中され、重心位置に地震荷重が作用する。
  - e. 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。
  - f. 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。



図-80 コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の概略図

(3) 記号の説明

記号の説明を表-109に示す。

記号	記号の説明	単位
A <sub>b</sub>	基礎ボルトの断面積	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	_
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	_
d	基礎ボルトの呼び径	mm
F	基準強度	MPa
F <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)	Ν
F <sub>b1</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	N
F <sub>b2</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力 (1本当たり) (水平 Y 方向)	Ν
F <sub>b3X</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>b3Y</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
F <sub>bG1</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平X方向)	N
F <sub>bG2</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
fs	許容せん断応力	MPa
$f_t$	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
g	重力加速度	$m/s^2$
h	据付面から重心までの距離	mm
$1_{X1}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>X2</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>Y1</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	mm
1 <sub>Y2</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	mm
m	機器の質量	kg
n	せん断力が作用する基礎ボルトの本数	_
n <sub>fX</sub>	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	—
n <sub>fY</sub>	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	_
Q <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用するせん断力	Ν
π	円周率	_
σ	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
τь	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

表-109 記号の説明

2.8.2 計算方法

(1) 基礎ボルトの応力計算方法

基礎ボルトの応力は、地震による引張応力とせん断応力について計算する。応力評価モデルを図-81 に示す。



図-81 応力評価モデル

a. 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>b1</sub>(水平X方向), F<sub>b2</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力によって作用する引張力F<sub>b3X</sub>(水平X方向), F<sub>b3Y</sub>(水平Y方向)は,片側の列のボルトを支点とする転倒を考え,これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力として計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{b1} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{b2} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

鉛直地震力(Z方向)の地震力により生じる引張力

$$F_{b3X} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{X1}}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$
$$F_{b3Y} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{Y1}}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

$$F_{bG1} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{X1}}{\mathbf{n}_{fX}(\mathbf{l}_{X1} + \mathbf{l}_{X2})}$$
$$F_{bG2} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{Y1}}{\mathbf{n}_{fY}(\mathbf{l}_{Y1} + \mathbf{l}_{Y2})}$$

基礎ボルトに作用する引張力 F<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平 2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$\begin{split} F_b &= \max \left( 1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3Y} - F_{bG2}) \\ \hline ] 張応力 \sigma_b は次式により求める。 \end{split}$$

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで、基礎ボルトの断面積 Ab は以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot d^{2}$$

b. せん断応力

基礎ボルトに作用するせん断荷重は,基礎ボルトに均等に荷重が作用するものとし,ボルトのせん断力Q<sub>6</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{b} = \max(m \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^{2} + (0.4C_{HY})^{2}}, m \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^{2} + (1.0C_{HY})^{2}})$$

せん断応力τbは次式により求める。

$$\tau_b = \frac{Q_b}{A_b \cdot n}$$

(2) 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び 許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

# Ⅱ-2-48-添 4-137

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = \min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

$$F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$$

(b) 上記の (a) 以外

$$F = \min(S_y, 0.7S_u)$$

- 2.8.3 評価結果
- (1) コンクリートセル用給気フィルタユニット (A, B)
  - a. 評価条件

コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価条件を表-110に示す。

機器名称	耐震クラス	固有周期	据付場所	水平方向	鉛直方向	評価温度
		(s)		設計震度	設計震度	(°C)
コンクリートセル用			放射性物質	C = 0.02		
給気フィルタ	$B^+$		分析・研究施設	$C_{\rm HX} = 0.93$	C <sub>v</sub> =0. 48	60
ユニット(A, B)			第2棟2階	$C_{\rm HY} = 0.93$		

表-110 コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価条件

b. 機器要目

コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の機器要目を表-111~113に示す。

表-111	コンクリ	ートセル	/用給気フ/	ィルタユニッ	ト (A.	B)	の機器要目	(1/3)
-------	------	------	--------	--------	-------	----	-------	-------

h	m	Ab	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)
775	300	201.1	4

表-112 コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の機器要目(2/3)

1 <sub>X1</sub>	$1_{X2}$	1 <sub>Y1</sub>	1 <sub>Y2</sub>	n <sub>fX</sub>	n <sub>fY</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
405	405	330	330	2	2

## 表-113 コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の機器要目(3/3)

<u>++</u>	Sy	Su	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SS400	227	389	227

c. 評価結果

コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果を表-114に示す。

表-114 コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価	i結果
--------------------------------------	-----

部材	材料	応力	算出応力 (MPa)	許容応力 (MPa)
基礎ボルト	SS400	引張	$\sigma_b=8$	f <sub>ts</sub> =170
		せん断	$\tau_b=4$	f <sub>sb</sub> =131

コンクリートセル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- 2.9 鉄セル用給気フィルタユニット (A, B, C, D) (耐震B<sup>+</sup>クラス)
- 2.9.1 一般事項

本基本方針は,鉄セル用給気フィルタユニット(A, B, C, D)(耐震B<sup>+</sup>クラス)の耐震性について計 算方法を示す。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とし、「設計・建設規格」を適用する。

- (2) 計算条件
  - a. 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B, C, D)の耐震評価は,基礎ボルトの応力について構造強度 評価を実施する。概略図を図-82に示す。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に,評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は,比例法を用いて計算する。ただし, 比例法を用いる場合の端数処理は,小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算モデルは1質点系とし,鉄セル用給気フィルタユニット(A, B, C, D)及び内容物の質量 は重心に集中され,重心位置に地震荷重が作用する。
  - e. 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。
  - f. 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。



図-82 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B, C, D)の概略図

(3) 記号の説明

記号の説明を表-115に示す。

記号	記号の説明	単位
A <sub>b</sub>	基礎ボルトの断面積	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	_
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	_
d	基礎ボルトの呼び径	mm
F	基準強度	MPa
F <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)	Ν
F <sub>b1</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	N
F <sub>b2</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
F <sub>b3X</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>b3Y</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
F <sub>bG1</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平X方向)	N
F <sub>bG2</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
$f_s$	許容せん断応力	MPa
ft	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
g	重力加速度	$m/s^2$
h	据付面から重心までの距離	mm
$1_{X1}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	mm
$1_{X2}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>Y1</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	mm
1 <sub>Y2</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	mm
m	機器の質量	kg
n	せん断力が作用する基礎ボルトの本数	_
n <sub>fX</sub>	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	_
n <sub>fY</sub>	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	_
Q <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用するせん断力	N
π	円周率	_
σ <sub>b</sub>	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
τь	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

表-115 記号の説明

2.9.2 計算方法

(1) 基礎ボルトの応力計算方法

基礎ボルトの応力は、地震による引張応力とせん断応力について計算する。応力評価モデルを図-83 に示す。



図-83 応力評価モデル

a. 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>b1</sub>(水平X方向), F<sub>b2</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力によって作用する引張力F<sub>b3X</sub>(水平X方向), F<sub>b3Y</sub>(水平Y方向)は,片側の列のボルトを支点とする転倒を考え,これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力として計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{b1} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{b2} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

鉛直地震力(Z方向)の地震力により生じる引張力

$$F_{b3X} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{X1}}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$
$$F_{b3Y} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{Y1}}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

$$F_{bG1} = \frac{m \cdot g \cdot l_{X1}}{n_{fX}(l_{X1} + l_{X2})}$$
$$F_{bG2} = \frac{m \cdot g \cdot l_{Y1}}{n_{fY}(l_{Y1} + l_{Y2})}$$

基礎ボルトに作用する引張力 F<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平 2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$\begin{split} F_b &= \max \left( 1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3Y} - F_{bG2}) \\ 引張応力 \sigma_b は次式により求める。 \end{split}$$

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで,基礎ボルトの断面積 Ab は以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot d^{2}$$

b. せん断応力

基礎ボルトに作用するせん断荷重は,基礎ボルトに均等に荷重が作用するものとし,ボルトのせん断力Q<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{\rm b} = \max \left( m \cdot g \cdot \sqrt{(1.0 C_{\rm HX})^2 + (0.4 C_{\rm HY})^2}, \quad m \cdot g \cdot \sqrt{(0.4 C_{\rm HX})^2 + (1.0 C_{\rm HY})^2} \right)$$

せん断応力τbは次式により求める。

$$\tau_b = \frac{Q_b}{A_b \cdot n}$$

(2) 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び 許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = \min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

$$F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$$

(b) 上記の (a) 以外

$$F = \min(S_y, 0.7S_u)$$

- 2.9.3 評価結果
- (1) 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)
  - a. 評価条件

鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価条件を表-116に示す。

表-116 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価条件

燃聖夕敌	耐雪カラマ	ラス 固有周期 提付提所		水平方向	鉛直方向	評価温度
17文在6-71 17)	ini展 / ノス (s)	(s)	1)百十5 初 [7]	設計震度	設計震度	(°C)
鉄セル用給気			放射性物質	C = 0.02		
フィルタユニット	$B^+$		分析・研究施設	$C_{\rm HX} = 0.93$	C <sub>v</sub> =0. 48	60
(A, B)			第2棟1階歩廊*	$C_{\rm HY} = 0.93$		

\*:鉄セル上部(2階)に設置する。

b. 機器要目

# 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の機器要目を表-117~119に示す。

表-117	鉄セル用給気フィ	ィルタユニット	(A. B)	の機器要目	(1/3)
-------	----------	---------	--------	-------	-------

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)
284	67	113.1	4

表-118 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の機器要目(2/3)

1 <sub>X1</sub>	1 <sub>X2</sub>	1 <sub>Y1</sub>	1 <sub>Y1</sub>	n <sub>fX</sub>	n <sub>fY</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
57	103	144	146	2	2

表-119 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の機器要目(3/3)

材料	Sy	$S_y(RT)$	Su	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SUS316	194	205	502	205

c. 評価結果

鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果を表-120に示す。

部材	材料	☆ 4	算出応力	許容応力		
		心刀	(MPa)	(MPa)		
基礎ボルト	SUS316	引張	$\sigma_b=6$	f <sub>ts</sub> =153		
		せん断	τ <sub>b</sub> =2	f <sub>sb</sub> =118		

表-120 鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果

鉄セル用給気フィルタユニット(A, B)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- (2) 鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)
  - a. 評価条件

鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の応力評価条件を表-121に示す。

機器名称	耐震クラス	固有周期 (s)	据付場所	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	評価温度 (℃)
鉄セル用給気 フィルタユニット (C, D)	B <sup>+</sup>		放射性物質 分析・研究施設 第 2 棟 1 階歩廊*	$C_{HX} = 0.93$ $C_{HY} = 0.93$	C <sub>v</sub> =0. 48	60

表-121 鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の応力評価条件

\*:鉄セル上部(2階)に設置する。

b. 機器要目

鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の機器要目を表-122~124示す。

表-122 鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の機器要目(1/3)

h	m	Ab	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)
236	65	113.1	4

表-123 鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の機器要目(2/3)

$1_{X1}$	$1_{X2}$	1 <sub>Y1</sub>	1 <sub>Y2</sub>	n <sub>fX</sub>	n <sub>fY</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
67	93	74	76	2	2

## 表-124 鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の機器要目(3/3)

材料	S <sub>y</sub>	$S_{y}(RT)$	S <sub>u</sub>	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SUS316	194	205	502	205

c. 評価結果

鉄セル用給気フィルタユニット(C, D)の応力評価結果を表-125に示す。

表-125 鉄セル用給気フィルタユニット(C. D)。
-----------------------------

部材    材料	***/	広力	算出応力	許容応力
	1/2 1/4		(MPa)	(MPa)
基礎ボルト	SUS316	引張	$\sigma_b=5$	f <sub>ts</sub> =153
		せん断	τ <sub>b</sub> =2	f <sub>sb</sub> =118

鉄セル用給気フィルタユニット(C,D)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

- 2.10 グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F, G, H)(耐震 B<sup>+</sup>クラス)
- 2.10.1 一般事項

本基本方針は, グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F, G, H) (耐震 B<sup>+</sup>ク ラス)の耐震性について計算方法を示す。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とし、「設計・建設規格」を適用する。

- (2) 計算条件
  - a. グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F, G, H)の耐震評価は,基礎ボルトの応力について構造強度評価を実施する。概略図を図-84に示す。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に,評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は,比例法を用いて計算する。ただし, 比例法を用いる場合の端数処理は,小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算モデルは1質点系とし、グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F, G, H)の重心位置に地震荷重が作用する。
  - e. 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。
  - f. 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。



図-84 グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F, G, H)の概略図

(3) 記号の説明

記号の説明を表-126に示す。

表-126 記号の説明

記号	記号の説明	単位
A <sub>b</sub>	基礎ボルトの断面積	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	_
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	—
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	_
d	基礎ボルトの呼び径	mm
F	基準強度	MPa
F <sub>b</sub>	基礎ボルトに作用する引張力(1 本当たり)	Ν
F <sub>b1</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>b2</sub>	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
F <sub>b3X</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>b3Y</sub>	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(水平Y方向)	Ν
F <sub>bG1</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平X方向)	Ν
F <sub>bG2</sub>	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(水平 Y 方向)	Ν
$f_s$	許容せん断応力	MPa
ft	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
g	重力加速度	$m/s^2$
h	据付面から重心までの距離	mm
1 <sub>X1</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	mm
$1_{X2}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	mm
1 <sub>Y1</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	mm
1 <sub>Y2</sub>	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	mm
m	機器の質量	kg
n	せん断力が作用する基礎ボルトの本数	_
n <sub>fX</sub>	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	_
n <sub>fY</sub>	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	_
$Q_{\rm b}$	基礎ボルトに作用するせん断力	Ν
π	円周率	_
σ	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
τ <sub>b</sub>	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

2.10.2 計算方法

(1) 基礎ボルトの応力計算方法

基礎ボルトの応力は、地震による引張応力とせん断応力について計算する。応力評価モデルを図-85 に示す。



図-85 応力評価モデル

a. 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力 $F_{b1}$ (水平X方向),  $F_{b2}$ (水平Y方向)及び鉛直地震力によって作用する引張力 $F_{b3X}$ (水平X方向),  $F_{b3Y}$ (水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする転倒を考え, これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力として計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{b1} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{b2} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

鉛直地震力(Z方向)の地震力により生じる引張力

$$\begin{split} F_{b3X} &= \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{X1}}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})} \\ F_{b3Y} &= \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{Y1}}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})} \end{split}$$

Ⅱ-2-48-添 4-149

$$F_{bG1} = \frac{m \cdot g \cdot l_{X1}}{n_{fX}(l_{X1} + l_{X2})}$$
$$F_{bG2} = \frac{m \cdot g \cdot l_{Y1}}{n_{fY}(l_{Y1} + l_{Y2})}$$

基礎ボルトに作用する引張力 F<sub>b</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平 2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$\begin{split} F_b &= \max \left( 1.0F_{b1} + 0.4F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3X} - F_{bG1}, \\ 0.4F_{b1} + 0.4F_{b2} + 1.0F_{b3Y} - F_{bG2}) \\ \hline ] 張応力 \sigma_b は次式により求める。 \end{split}$$

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで,基礎ボルトの断面積 Ab は以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot d^{2}$$

b. せん断力応力

基礎ボルトに作用するせん断荷重は,基礎ボルトに均等に荷重が作用するものとし,ボルトのせん断力Q<sub>6</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{b} = \max(m \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^{2} + (0.4C_{HY})^{2}}, m \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^{2} + (1.0C_{HY})^{2}})$$

せん断応力τbは次式により求める。

$$\tau_{\rm b} = \frac{Q_{\rm b}}{A_{\rm b} \cdot n}$$

(2) 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3132」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び 許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

### Ⅱ-2-48-添 4-150

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力f<sub>ts</sub>は次式で求める。

$$f_{ts} = \min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F 値については「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。 (a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

 $F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$ 

(b) 上記の (a) 以外

 $F = \min(S_y, 0.7S_u)$ 

#### 2.10.3 評価結果

- (1) グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)
  - a. 評価条件

グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の評価条件を表-127に示す。 表-127 グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の評価条件

燃聖夕敌	耐雪クラフ	固有周期	据台埠市	水平方向	鉛直方向	評価温度
版矿石尔	展7 ノス			設計震度	設計震度	(°C)
グローブボックス用			七年自十小十十十一万年			
給気フィルタ	р+		成别注初員 八折, 研究按訊	$C_{HX} = 0.93$	C = 0.49	60
ユニット (A, B,	D		⑦州·研九旭設 第9插1账半廊*	$C_{HY} = 0.93$	Cy-0. 40	00
C, D, E, F)			历 4 1 末 1 陌少郎) 			

\*: グローブボックス上部(2階)に設置する。

### b. 機器要目

グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の機器要目を表-128~130に示す。 表-128 グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の機器要目(1/3)

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)
235	65	113. 1	4

表-129 グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の機器要目(2/3)

1 <sub>X1</sub>	1 <sub>X2</sub>	1 <sub>Y1</sub>	1 <sub>Y2</sub>	n <sub>fX</sub>	n <sub>fY</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
63	97	74	76	2	2

表-130 グローブボックス用給気フィルタユニット (A, B, C, D, E, F) の機器要目 (3/3)

材料	Sy	$S_y(RT)$	Su	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SUS316	194	205	502	205

### c. 評価結果

グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の応力評価結果を表-131に示す。 表-131 グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の応力評価結果

立尺大才	材料	広力	算出応力	許容応力
Lahdid		ルレン】	(MPa)	(MPa)
基礎ボルト	SUS316	引張	$\sigma_b=5$	f <sub>ts</sub> =153
		せん断	τ <sub>b</sub> =2	f <sub>sb</sub> =118

グローブボックス用給気フィルタユニット(A, B, C, D, E, F)の応力評価結果から発生応力が許容 応力以下となる。

- (2) グローブボックス用給気フィルタユニット (G, H)
  - a. 評価条件

グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の評価条件を表-132に示す。

表-132 グローブボックス用給気フィルタユニット(G, H)の評価条件

機哭夕称	耐雪クラス	固有周期	<b>据付提</b> 所	水平方向	鉛直方向	評価温度
1灰在17月17月	画長ノノハ	(s)		設計震度	設計震度	(°C)
グローブボックス用			放射性物質	C -0 02		
給気フィルタ	$B^+$		分析・研究施設	$C_{\rm HX} = 0.93$	C <sub>v</sub> =0. 48	60
ユニット (G, H)			第2棟1階歩廊*	$C_{\rm HY} = 0.93$		

\*: グローブボックス上部(2階)に設置する。

b. 機器要目

グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の機器要目を表-133~135に示す。 表-133 グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の機器要目(1/3)

h	m	A <sub>b</sub>	n
(mm)	(kg)	$(mm^2)$	(-)
236	65	113. 1	4

表-134 グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の機器要目(2/3)

1 <sub>X1</sub>	$1_{X2}$	1 <sub>Y1</sub>	$1_{Y2}$	n <sub>fX</sub>	n <sub>fY</sub>
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(-)	(-)
67	93	74	76	2	2

表-135 グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の機器要目(3/3)

材料	Sy	S <sub>y</sub> (RT)	Su	F
	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SUS316	194	205	502	205

c. 評価結果

グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の応力評価結果を表-136に示す。

部材	材料	応力	算出応力	許容応力
			(MPa)	(MPa)
基礎ボルト	SUS316	引張	$\sigma_b=5$	f <sub>ts</sub> =153
		せん断	τ <sub>b</sub> =2	f <sub>sb</sub> =118

表-136	グローブボックス用給気フィルタユニッ	ト (G	, H)	の応力評価結果
-------	--------------------	------	------	---------

グローブボックス用給気フィルタユニット(G,H)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。

2.11 排気管(鋼管)(耐震 S クラス及び B<sup>+</sup>クラス)

2.11.1 一般事項

本基本方針は,主要排気管(耐震 S クラス\*1及び B<sup>+</sup>クラス)の耐震性についての計算方法を示す。 \*1:以後,コンクリートセル排気管(鋼管)という

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」及び「機械工学 便覧 A4-29」を参考とする。

- (2) 計算条件
  - a. 鋼管の計算モデルは、図-86 に示す配管軸直角2方向拘束サポートにて支持される両端単純支持は りとする。
  - b. 鋼管の重量は、フランジ重量も含めて等分布荷重として扱う。
  - c. 鋼管については、固有周期を とした場合の支持間隔から発生応力を計算し、許容応力と比 較する。



図-86 等分布荷重 両端単純支持はりモデル

2.11.2 コンクリートセル排気管(鋼管)

2.11.2.1 コンクリートセル排気管(鋼管)の支持間隔

コンクリートセル排気管(鋼管)は耐震 S クラスであり,固有周期 とし,固有周期によっ て定まる支持間隔を算出する。この支持間隔について,地震動に対する発生応力を算出し,許容応力以下 であることを確認する。

コンクリートセル排気管(鋼管)の支持間隔は下式にて計算する。記号の説明を表-137に示す。

$$L = \sqrt{\frac{\pi \cdot fd}{2}} \sqrt{\frac{E \cdot I \cdot 1000}{w}}$$

記号	記号の説明	単位
L	支持間隔	mm
fd	固有周期	S
Е	縦弾性係数	$N/mm^2$
Ι	断面 2 次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
w	コンクリートセル排気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
π	円周率	—

表-137 記号の説明

コンクリートセル排気管(鋼管)について、各種条件及び支持間隔の計算結果を表-138に示す。

表-138 コンクリートセル排気管(鋼管)の各種条件及び支持間隔の計算結果

配管分類	コンクリートセル排気管(鋼管)					
耐震クラス	Sクラス	シクラス				
設計温度 (℃)	60	60				
コンクリートセル	No. 1	No. 2	No. 3	No. 4		
配管材料						
配管口径						
Sch						
設計圧力 (MPa)						
配管支持間隔 (m)						

2.11.2.2 コンクリートセル排気管(鋼管)の応力評価

コンクリートセル排気管(鋼管)は、クラス4配管の規定を適用する「JEAC4601-2008 原子力発電所耐 震設計技術規程」を参考に応力算定式については下式で表される。記号の説明を表-139に示す。

$$\begin{split} S &= \frac{PD_0}{4t} + \frac{M_a + M_b}{Z} \\ M_a: 自重によるモーメント \quad M_a &= \frac{w \cdot g \cdot L^2}{8} & (N \cdot mm) \\ M_b: 地震によるモーメント \quad M_b &= \frac{\sqrt{C_{HX}^2 + C_{HY}^2 + C_V^2} \cdot w \cdot g \cdot L^2}{8} & (N \cdot mm) \end{split}$$

表-139 記号の説明

記号	記号の説明	単位
S	発生応力	MPa
Р	設計圧力	MPa
Do	外径	mm
t	板厚	mm
Ζ	断面係数	mm <sup>3</sup>
C <sub>HX</sub>	水平震度 (X 方向)	_
C <sub>HY</sub>	水平震度 (Y 方向)	_
Cv	鉛直震度(Z 方向)	_
L	支持間隔	mm
W	コンクリートセル排気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$

コンクリートセル排気管(鋼管)の応力評価結果を表-140に示す。応力評価の結果,コンクリートセル排気管(鋼管)は十分な強度を有していることを確認した。

配管分類	コンクリートセル排気管(鋼管)			
コンクリートセル	No. 1	No. 2	No. 3	No. 4
配管材料				
配管口径				
Sch				
設計圧力 (MPa)				
内圧, 自重, 地震に				
よる発生応力				
(MPa)				
供用状態 Cs における				
一次応力許容値(MPa)				

表-140 コンクリートセル排気管(鋼管)の応力評価結果

以上より、コンクリートセル排気管(鋼管)の支持間隔は、表-138に示す配管支持間隔以下とする。

2.11.3 B<sup>+</sup>クラス主要排気管(鋼管)

2.11.3.1 B<sup>+</sup>クラス主要排気管(鋼管)の支持間隔

対象の主要排気管(鋼管)はB<sup>+</sup>クラスであり,固有周期 とし,固有周期によって定まる支持間隔を算出する。この支持間隔について,地震動に対する発生応力を算出し,許容応力以下であることを確認する。

主要排気管(鋼管)支持間隔は下式にて計算する。記号の説明を表-141に示す。

$$L = \sqrt{\frac{\pi \cdot fd}{2}} \sqrt{\frac{E \cdot I \cdot 1000}{w}}$$

表-141	記号の説明
-1X III	

記号	記号の説明	単位
L	支持間隔	mm
fd	固有周期	S
Е	縦弾性係数	$N/mm^2$
Ι	断面 2 次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
W	主要排気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
π	円周率	_

当該設備における主要排気管(鋼管)について、各種条件及び支持間隔の計算結果を表-142に示す。

配管分類	主要排気管(鋼管)					
耐震クラス	B <sup>+</sup> クラス					
設計温度 (℃)	60					
配管材料						
配管口径						
Sch						
設計圧力 (MPa)						
配管支持間隔(m)						

表-142 主要排気管(鋼管)の各種条件及び支持間隔の計算結果

2.11.3.2 B<sup>+</sup>クラス主要排気管(鋼管)の応力評価

対象の主要排気管(鋼管)は、クラス4配管の規定を適用する。「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に応力算定式については下式で表される。記号の説明を表-143に示す。

$$S = \frac{PD_0}{4t} + \frac{M_a + M_b}{Z}$$

$$\begin{split} \mathbf{M}_{a}: 自重によるモーメント \quad \mathbf{M}_{a} = \frac{\mathbf{w} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{L}^{2}}{8} & (\mathbf{N} \cdot \mathbf{mm}) \\ \\ \mathbf{M}_{b}: 地震によるモーメント \quad \mathbf{M}_{b} = \frac{\sqrt{\mathbf{C}_{HX}^{2} + \mathbf{C}_{HY}^{2} + \mathbf{C}_{V}^{2}}}{8} & (\mathbf{N} \cdot \mathbf{mm}) \end{split}$$

記号	記号の説明	単位
S	発生応力	MPa
Р	設計圧力	MPa
Do	外径	mm
t	板厚	mm
Ζ	断面係数	mm <sup>3</sup>
C <sub>HX</sub>	水平震度 (X 方向)	
C <sub>HY</sub>	水平震度 (Y 方向)	_
Cv	鉛直震度(Z 方向)	_
L	支持間隔	mm
W	主要排気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$

表-143 記号の説明

主要排気管(鋼管)の応力評価結果を表-144 に示す。応力評価の結果,主要排気管(鋼管)は十分 な強度を有していることを確認した。



表-144 主要排気管(鋼管)の応力評価結果

以上より、主要排気管(鋼管)の支持間隔は、表-142に示す配管支持間隔以下とする。

2.12 主要排気管(ダクト)の支持間隔(耐震 B<sup>+</sup>クラス)

2.12.1 一般事項

本基本方針は、主要排気管(ダクト)(耐震 B<sup>+</sup>クラス)の耐震性について、図-87 に示すダクトの 耐震設計フローに従って支持間隔を算定する。



図-87 ダクトの耐震設計フロー

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」、「機械工学便 覧 A4-29」及び「共同研究報告書 機器配管系の合理的な耐震設計手法の確立に関する研究」を参考とす る。

(2) 計算条件

a. ダクトの直管部の支持間隔は,2.12.2項に示すダクト本体の強度に基づく計算式によって求める値に,支持構造物の強度を考慮して決定する。

- b. ダクトの計算モデルは、図-88 に示す両端単純支持はりとする。
- c. ダクトの重量は、フランジ重量も含めて等分布荷重として扱う。
- d. 主要なダクトは矩形断面の薄板構造である。このダクトの耐震支持間隔は、ダクトが薄板構造であることを考慮した剛性評価及び座屈強度に基づき定める。
- e. 丸ダクトについては、矩形ダクトと比べ十分な剛性を有していることから評価は矩形ダクトで実施 する。
- f.許容座屈曲げモーメントから定まる支持間隔については、「水平地震力のみ」、「自重及び鉛直地震力」及び「水平地震力と自重及び鉛直地震力の組合せ」の3パターンを評価の上、最も支持間隔が短くなるケースの評価結果を記載する。
- g.「水平地震力と自重及び鉛直地震力の組合せ」について、ダクトの軸方向の剛性は非常に高いため、 軸方向の地震力の影響は軽微として考慮せず、軸直角方向の地震力のみ考慮した評価とする。



図-88 等分布荷重 両端単純支持はりモデル

2.12.2 B<sup>+</sup>クラス 主要排気管(ダクト)の支持間隔

対象の主要排気管(ダクト)はB<sup>+</sup>クラスであり,(1)に示すダクト系の固有周期が 定まる支持間隔と(2)に示す地震時の座屈による大変形を防ぐためダクト系に生じる曲げモーメントを 許容座屈曲げモーメント以下とする支持間隔のうち,いずれか小さい方の値以下として算定する。 (1)ダクト系の固有周期から定まる支持間隔

ダクト系の固有周期から定まる支持間隔は下式にて計算する。記号の説明を表-145に示す。また、ダクト系モデル図を図-89に示す。

$$L_{R1} = \sqrt{\frac{\pi \cdot fd}{2}} \sqrt{\frac{E \cdot I \cdot 1000}{w}}$$

$$I = \beta \cdot \left(\frac{t \cdot be^3}{6} + ae \cdot t \cdot \frac{be^2}{2}\right)$$

記号 記号の説明 単位 fd 固有周期 S \_ 円周率 π 両端単純支持間隔  $L_{R1}$ mm Е 縦弾性係数  $N/mm^2$ Ι 断面二次モーメント  $\mathrm{mm}^4$ ダクト単位長さ質量 W kg/mm 断面二次モーメントの安全係数 \_ β ダクト長辺寸法 а mm ダクト短辺寸法 b mm ダクトフランジの有効幅 ae mm ダクトウェブの有効幅 be mm ダクト板厚 t mm

表-145 記号の説明



図-89 ダクト系モデル図

(2) 許容座屈曲げモーメントから定まる支持間隔

許容座屈曲げモーメントから定まる支持間隔は下式にて計算する。記号の説明を表-146に示す。

$$L_{R2} = \sqrt{\frac{8 \cdot M}{w \cdot g \cdot \alpha}}$$

 $M = S \cdot M_t$ 

$$M_{t} = \lambda \cdot \frac{\pi \cdot t \cdot I}{\sqrt{1 - \nu^{2}} \cdot b^{2}} \cdot \sqrt{E \cdot \sigma_{y}} \cdot \gamma$$
$$I = \frac{t \cdot b^{3}}{6} + ae \cdot t \cdot \frac{b^{2}}{2}$$

$$\alpha = (1 + C_V) + C_H$$

表-	-146	記号の説明
1	110	

記号	記号の説明	単位
L <sub>R2</sub>	許容座屈曲げモーメントから定まる支持間隔	mm
М	許容座屈曲げモーメント	N•mm
W	ダクト単位長さ質量	kg/mm
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$
α	設計震度*1	—
S	許容座屈曲げモーメントの安全係数 *2	—
C <sub>H</sub>	水平震度	_
Cv	鉛直震度	—
$M_{\mathrm{t}}$	座屈限界曲げモーメント	N•mm
λ	座屈限界曲げモーメントの補正係数	_
π	円周率	—
t	ダクト板厚	mm
b	ダクト短辺寸法	mm
Ι	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
Е	縦弾性係数	$N/mm^2$
ae	ダクトフランジの有効幅	mm
γ	座屈限界曲げモーメントの安全係数	_
ν	ポアソン比 (0.3)	_
σу	降伏点	N/mm <sup>2</sup>

\*1:2.12.1 (2) g. に記載したとおり、「水平地震力と自重及び鉛直地震力の組合せ」については軸直角 方向の地震力のみを考慮する。ダクトに作用する軸直角方向の組合せは図-90に示すとおり、①水 平2方向地震力のみ、または②水平1方向地震力+鉛直地震力(自重含む。)の2ケースであるが、 設計震度は②の方が大きくなることから、保守的な評価とするため②を設計震度とする。矩形ダク トの評価では、図-91に示したとおり、各軸にかかる応力が最大となる箇所が重複するため、各軸 に作用する地震力を絶対和で合成する。
\*2:「水平地震力のみ」及び「自重及び鉛直地震力」の評価はダクトに対して1方向の地震力による評価 のため余裕値として安全係数 を見込むが、「水平地震力と自重及び鉛直地震力の組合せ」の評 価はダクトに対して2方向の地震力による評価のため安全係数は とする。本評価では 「水平地震力と自重及び鉛直地震力の組合せ」のケースが最も支持間隔が短くなるケースの評価結 果となるため、安全係数は となる。



図-90 ダクトに作用する軸直角方向の組合せ



図-91 各軸にかかる応力が最大となる箇所の補足説明図

(3) 評価結果

当該設備における主要排気管(ダクト)について,各種条件及び支持間隔の計算結果を表-147に示す。 第2棟の主要排気管(ダクト)の支持間隔は,固有周期から定まる支持間隔以下とすることで,剛構造か つ1/2Ss450に対して耐震性を有するものとする。

評価部材	主要排気管(ダクト)				
耐震クラス	B <sup>+</sup> クラス				
材料					
設計温度	60				
(°C)	00				
寸法			*		
(mm)					
板厚					
(mm)					
(1) ダクト系の固有周期より					
定まる支持間隔					
(m)					
(2)許容座屈曲げモーメント					
から定まる支持間隔					
(m)					
耐震支持間隔					
(=Min[(1), (2)])					
(m)					
*:ダクトに垂直に加わる力に対し、矩形ダクトより丸ダクトの方が、剛性が高いため、矩形ダクトの					

表-147 主要排気管(ダクト)における各種条件及び支持間隔の計算結果

\*:ダクトに垂直に加わる力に対し、矩形ダクトより丸ダクトの方が、剛性が高いため、矩形ダクトの 評価の方が保守的な値となることから、 代表した支持間隔を示す。

- 2.13 給気管(鋼管)(耐震 S クラス及び B<sup>+</sup>クラス)
- 2.13.1 一般事項

本基本方針は,主要給気管(耐震 S クラス\*1及び耐震 B<sup>+</sup>クラス)の耐震性についての計算方法を示す。

\*1:以後、コンクリートセル給気管(鋼管)という。

(1) 適用基準

本基本方針における計算方法は、「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」及び「機械工学 便覧 A4-29」を参考とする。

- (2) 計算条件
  - a. 鋼管の計算モデルは、図-92 に示す配管軸直角 2 方向拘束サポートにて支持される両端単純支持は りとする。
  - b. 鋼管の重量は、フランジ重量も含めて等分布荷重として扱う。
  - c. 鋼管については,固有周期を とした場合の支持間隔から発生応力を計算し,許容応力と比較する。



2.13.2 コンクリートセル給気管

2.13.2.1 コンクリートセル給気管の支持間隔

コンクリートセル給気管(鋼管)は耐震Sクラスであり、固有周期とし、固有周期によっ て定まる支持間隔を算出する。この支持間隔について、地震動に対する発生応力を算出し、許容応力以下 であることを確認する。

コンクリートセル給気管(鋼管)の支持間隔は下式にて計算する。記号の説明を表-148に示す。

$$L = \sqrt{\frac{\pi \cdot fd}{2}} \sqrt{\frac{E \cdot I \cdot 1000}{w}}$$

表-148 記号の説明

記号	記号の説明	単位
L	支持間隔	mm
fd	固有周期	S
Е	縦弾性係数	$N/mm^2$
Ι	断面 2 次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
W	主要給気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
π	円周率	_

コンクリートセル給気管(鋼管)について、各種条件及び支持間隔の計算結果を表-149に示す。

配管分類	コンクリートセル給気管(鋼管)						
耐震クラス	Sクラス						
設計温度 (℃)	60						
コンクリートセル	No. 1	No. 1 No. 2 No. 3 No. 4					
配管材料	SUS304TP SUS304TPY						
配管口径	250A 250A 300A 400A						
Sch	105						
設計圧力 (MPa)	0. 0005						
配管支持間隔 (m)							

表-149 コンクリートセル給気管(鋼管)の各種条件及び支持間隔の計算結果

2.13.2.2 コンクリートセル給気管(鋼管)の応力評価

コンクリートセル給気管(鋼管)は、クラス4配管の規定を適用する。「JEAC4601-2008 原子力発電所 耐震設計技術規程」を参考に応力算定式については下式で表される。記号の説明を表-150に示す。

$$\begin{split} S &= \frac{PD_0}{4t} + \frac{M_a + M_b}{Z} \\ M_a : 自重によるモーメント \quad M_a &= \frac{w \cdot g \cdot L^2}{8} \\ M_b : 地震によるモーメント \quad M_b &= \frac{\sqrt{C_{HX}^2 + C_{HY}^2 + C_V^2} \cdot w \cdot g \cdot L^2}{8} \\ \end{split}$$
(N・mm)

表一	150	記号の説明

記号	記号の説明	単位
S	発生応力	MPa
Р	設計圧力	MPa
D <sub>0</sub>	外径	mm
t	板厚	mm
Ζ	断面係数	mm <sup>3</sup>
C <sub>HX</sub>	水平震度(X 方向)	—
C <sub>HY</sub>	水平震度 (Y 方向)	_
Cv	鉛直震度(Z 方向)	—
L	支持間隔	mm
W	コンクリートセル給気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$

コンクリートセル給気管(鋼管)の応力評価結果を表-151に示す。応力評価の結果,コンクリートセル給気管(鋼管)は十分な強度を有していることを確認した。

コンクリートセル	No. 1	No. 3	No. 4		
配管材料	SUS304TP			SUS304TPY	
配管口径	250A 250A 300A			400A	
Sch	105				
設計圧力 [MPa]	0.0005				
内圧, 自重, 地震に					
よる発生応力	20 20 20			20	
S [MPa]					
供用状態 Cs における	1.05 - 152				
一次応力許容値 [MPa]	$1.03_{y} - 153$				

表-151 コンクリートセル給気管(鋼管)の応力評価結果

以上より、コンクリートセル給気管(鋼管)の支持間隔は、表-149に示す配管支持間隔以下とする。

2.13.3 B<sup>+</sup>クラス主要給気管(鋼管)

2.13.3.1 B<sup>+</sup>クラス主要給気管(鋼管)の支持間隔

対象の主要給気管(鋼管)は B<sup>+</sup>クラスであり,固有周期 とし,固有周期によって定まる支持間隔を算出する。この支持間隔について,地震動に対する発生応力を算出し,許容応力以下であることを確認する。

主要排気管(鋼管)支持間隔は下式にて計算する。記号の説明を表-152に示す。

$$L = \sqrt{\frac{\pi \cdot fd}{2}} \sqrt{\frac{E \cdot I \cdot 1000}{w}}$$

# 表-152 記号の説明

記号	記号の説明	単位
L	支持間隔	mm
fd	固有周期	S
Е	縦弾性係数	$N/mm^2$
Ι	断面 2 次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
W	主要給気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
π	円周率	_

配管分類	主要給気管(鋼管)					
耐震クラス	B <sup>+</sup> クラス					
設計温度 (℃)	60					
配管材料	SUS304					
配管口径	80A 150A 200A 250A 300A					
Sch	205 105					
設計圧力 (MPa)	0.001 0.0005					
配管支持間隔 (m)						

表-153 主要給気管(鋼管)の各種条件及び支持間隔の計算結果

2.13.3.2 B<sup>+</sup>クラス主要給気管(鋼管)の応力評価

対象の主要給気管(鋼管)は、クラス4配管の規定を適用する。「IEAC4601-2008 原子力発電所耐震設 計技術規程」を参考に応力算定式については下式で表される。記号の説明を表-154に示す。

 $S = \frac{PD_0}{4t} + \frac{M_a + M_b}{Z}$ 

 $M_a$ : 自重によるモーメント  $M_a = \frac{w \cdot g \cdot L^2}{8}$  $(N \cdot mm)$ 

 $M_{b}$ :地震によるモーメント  $M_{b} = \frac{\sqrt{C_{HX}^{2} + C_{HY}^{2} + C_{V}^{2}} \cdot w \cdot g \cdot L^{2}}{8}$  (N・mm)

記号	記号の説明	単位
S	発生応力	MPa
Р	設計圧力	MPa
D <sub>0</sub>	外径	mm
t	板厚	mm
Ζ	断面係数	mm <sup>3</sup>
C <sub>HX</sub>	水平震度(X方向)	_
C <sub>HY</sub>	水平震度 (Y 方向)	
Cv	鉛直震度(Z 方向)	
L	支持間隔	mm
W	主要給気管(鋼管)の単位長さ当たりの質量	kg/mm
g	重力加速度(=9.80665)	$m/s^2$

表一	154	記号の説明
1	101	

主要給気管(鋼管)の応力評価結果を表-155に示す。応力評価の結果、主要給気管(鋼管)は十分な

配管分類	主要給気管	(鋼管)			
配管材料	SUS304				
配管口径	80A	150A	200A	250A	300A
Sch	20S 10S				
設計圧力 (MPa)	0.001 0.0005				
内圧,自重,地震による発生応力 (MPa)	14	14	14	13	13
供用状態 Cs における一次応力 許容値(MPa)	$1.0S_{y} = 153$				

表-155 主要給気管(鋼管)の応力評価結果

以上より、主要給気管(鋼管)の支持間隔は、表-153に示す配管支持間隔以下とする。

#### 建屋及び設備に対する波及的影響

構築物,系統及び機器の安全機能喪失による公衆被ばく影響を評価し,発生事故当たり 5mSv を超える もの及び設計評価事故の評価において,公衆の被ばく線量が 5mSv を超えないよう影響を緩和する機能を 有する設備としたものは,安全上重要な施設として選定している。安全上重要な施設の機能維持のために 当該施設に対する波及的影響を確認する。また,B<sup>+</sup>クラスの建屋及び機器への波及的影響を評価する。

なお,B<sup>+</sup>クラス機器への波及的影響については,下位クラス機器は原則B<sup>+</sup>クラス機器の直上に設置しな いよう配置する,もしくはB<sup>+</sup>クラス機器の設計に用いる地震力に対して構造強度を保つことで波及的影響を及ぼさない設計とする。表-156に波及的影響の整理を示す。

	耐		動的地震	袁力			
設備名 称	震 ク ラ ス	波及的影響に関する要求 事項	機能維持	弾性範囲	波及的 影響	静的 地震力	波及的影響に 関する評価
鉄セル*	B+	Ss900 に対して耐震性を 有することで,固定ボル トの損傷等により転倒し てコンクリートセル(耐 震 S クラス)を破損させ ないこと。	1/2 Ss450	1/2 Sd225(共 振時の み)	Ss900	水平: 1.8Ci	別添 4-5 1. に記載のとお り, コンクリ ートセルへ波 及的影響を及 ぼさない。
天井ク レーン	С	Ss900 に対して耐震性を 有することで, コンクリ ートセル (耐震 S クラ ス)の上部を走行してい る際, 落下によりコンク リートセルを破損させな いこと。	_	_	Ss900	水平: 1.0Ci	別添 4-5 2. に記載のとお り, コンクリ ートセルへ波 及的影響を及 ぼさない。
トップ ローデ イング キャス ク*		Ss900 に対して耐震性を 有することで,トップロ ーディングキャスクをコ ンクリートセルへ接続し ている際,接続部等の損 傷により転倒してコンク リートセル(耐震 S クラ ス)を破損させないこ と。			Ss900		別添 4-5 3. に記載のとお り, コンクリ ートセルへ波 及的影響を及 ぼさない。
サイド ローデ イング キャス ク*		Ss900 に対して耐震性を 有することで,サイドロ ーディングキャスクをコ ンクリートセルへ接続し ている際,接続部等の損 傷により転倒してコンク リートセル(耐震 S クラ ス)を破損させないこ と。			Ss900		別添 4-5 4. に記載のとお り, コンクリ ートセルへ波 及的影響を及 ぼさない。

表-156 波及的影響の整理

排気口	С	Ss900 に対して耐震性を 有することで,屋上排気 ロ脚部の損傷等による屋 上排気口の転倒を防止 し,建屋(耐震 B <sup>+</sup> クラス (Ss 機能維持))を破損さ せないこと。		Ss900	水平: 1.0Ci	別添4-5 5. に記, 動のとおり、 り、 り、 り、 り、 り、 には た に た り、 の と お し た な っ し た な っ の と お し た な っ の と お し た る の と お の と お の と お の と お の と お の の る の を な 、 の り の な で の た ろ っ の た う 、 り り の な な っ の た う の う の う の た ろ つ た ろ つ た ろ つ た ろ つ の ろ つ た ろ つ た ろ つ た ろ つ た ろ つ た ろ つ ろ つ た ろ つ た ろ つ ろ つ
フード No.1*	С	1/2Ss450 に対して耐震 性を有することで,固定 ボルトの損傷等により転 倒してグローブボックス (耐震 B <sup>+</sup> クラス)を破損 させないこと。	 	1/2 Ss450	水平: 1.2Ci	別添 4-5 6. に記載のとお り,フード No.1 はグロー ブボックスへ 波及的影響を 及ぼさない。

共振のおそれはない。

- 1. 鉄セルの Ss900 に対する耐震性
- 1.1 概要

耐震 B<sup>+</sup>クラスの鉄セルについて、コンクリートセルへの波及的影響評価のため、鉄セル全体の中で発 生荷重が大きく、かつ断面積が小さいために発生応力が大きくなる基礎ボルトの Ss900 に対する耐震性 を有することを確認した。

結果としては、Ss900 に対する耐震性を有することを確認したことから、鉄セルが耐震 S クラスのコン クリートセルへ波及的影響を与えることはない。

評価の方法については鉄セルの Ss900 に対する耐震性を確認するため、3 次元 FEM モデルを構築し、地 震力は水平 2 方向及び鉛直 1 方向の組合せを考慮し、以下の項目・条件で評価を実施する。

- 1.2 一般事項
- (1) 適用基準

計算方法は, 「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とする。

- (2) 計算条件
  - a. 鉄セル(遮へい体及びインナーボックス)の耐震評価は,基礎ボルトの応力について構造強度評価 を実施する。
  - b. 許容応力の評価において「設計・建設規格」の付録材料図表を用いて計算する際に、評価条件の温度が付録材料図表に記載されている温度の中間値となる場合は、比例法を用いて計算する。ただし、 比例法を用いる場合の端数処理は、小数第1位以下を切り捨てた値を使用するものとする。
  - c. 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - d. 耐震計算は3次元 FEM モデルを構築し,地震荷重を作用させる。鉄セル構造図を図-93 に示し,3 次元 FEM モデルを図-94,95 に示す。
  - e. モデル化にあたっては、インナーボックスは床面に、遮へい体はブラケットによって床面及び壁面 にボルト固定された状態として、モデル化した。
  - f. 解析モデルの重量は、部材質量に分析装置等の質量を加算した全重量とした。
  - g. 固有値解析を実施して剛であることを確認し、Ss900による静的解析を実施する。
  - h. 地震力の組合せは、水平2方向の地震動と鉛直方向の地震動を FEM 解析モデルへ同時入力する。
  - i. 地震力の入力方向の組合せは、X、Y、Z方向の3方向に対してそれぞれ正又は負方向を考慮して、 8(=2×2×2)通りであり、それらを評価する。
  - j. 拘束条件は、床面及び壁面のボルト固定点をピン拘束(並進3方向固定)とした。
  - k. 解析コードは、「MSC Nastran」を使用した。



図-93 鉄セル構造図



図-94 鉄セル(遮へい体及びインナーボックス)の3次元 FEM モデル(1/2)



図-95 鉄セル(遮へい体及びインナーボックス)の3次元 FEM モデル(2/2)

#### 1.3 設計用地震力

表-157 に示す設計用地震力で鉄セルを評価する。また、表-158 に Ss900 の階別設計用震度を示す。

表-157	設計用地震力
1 101	

動的地震力 Ss900 (鉄セルは剛構造であり,建屋のSs900による解析で得られる最大床応答加速 度(1階)でFEM解析を実施)

	水平設計用震度	Ť	鉛直設計用震度
階層	水平X方向	水平 Y 方向	鉛直方向(Z 方向)
	C <sub>HX</sub>	C <sub>HY</sub>	C <sub>V</sub>
2 階	1 74	1 74	0.01
(T. P. +47.8m)	1. (4	1. (4	0.91
1 階	1.96	1.96	0.00
(T. P. +40. 8m)	1.20	1.20	0.90
地下1階	0.84	0.94	0.80
(T. P. +33. 3m)	0.04	0.04	0.09

表-158 Ss900の階別設計用震度\*

\*: Ss900 の階層別設計用震度は、以下で示した床応答加速度を 1.2 倍し、重力加速度(980.665cm/s<sup>2</sup>) で割り、小数点第3位の値を切り上げた値で設定した。

なお,水平方向設計用震度については EW 方向と NS 方向の最大応答加速度を各階層毎に比較し,大きい方の値を水平 X 方向及び水平 Y 方向の水平方向設計震度として設定した。

参考資料 4-2-1: 建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果

4.2 地震応答解析結果 図-54,55 最大応答加速度(水平方向)のSs900-①

地震応答解析結果 図-60 最大応答加速度(鉛直方向)の Ss900-①

1.4 供用状態

Ss900 で機能維持を確認することから供用状態 Ds\*とする。

\*:「JEAG4601-1987 原子力発電所耐震設計技術指針」に基づき,「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考とした。

# 1.5 固有值解析結果

図-96 に示す固有値解析モデルで固有周期を解析した結果,固有周期は1次振動モードで なった。固有周期はであることから,鉄セルは剛構造であることを確認した。



図-96 鉄セルの固有値解析モデル(固有周期1次振動モード)

## 1.6 応力評価

1.6.1 記号の説明

記号の説明を表-159に示す。

記号	記号の説明	単位
C <sub>HX</sub>	水平方向設計震度(水平 X 方向)	_
C <sub>HY</sub>	水平方向設計震度(水平 Y 方向)	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	_
F	基準強度	MPa
fs	許容せん断応力	MPa
ft	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
$f_{ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	MPa
σb	基礎ボルトに生じる引張応力	MPa
σs	基礎ボルトに生じる組合せ応力	MPa
τb	基礎ボルトに生じるせん断応力	MPa

表-159 記号の説明

1.6.2 計算方法

a. 基礎ボルトの応力評価

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力ft 及び許容せん断応力fsの計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_b, f_t)$$

F値については「設計・建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い,評価部位の材質に応じて次式で求める。

(a) オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金

 $F = min (1.35S_y, 0.7S_u, S_y(RT))$ 

(b) 上記の(a) 以外

 $F = \min(S_y, 0.7S_u)$ 

1.6.3 評価結果

(1) 鉄セル

鉄セルの応力評価に関して, 遮へい体及びインナーボックスについて評価を実施し, 最も評価が厳し い結果を以下に示す。

a. 評価条件

鉄セルの応力評価条件を表-160に示す。また、鉄セルの最大応力発生箇所を図-97に示す。

機器名称	耐震クラス	固有周期 (s)	据付場所	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	評価温度 (℃)
鉄セル	B <sup>+</sup>		<ul><li>放射性物質</li><li>分析・研究施設</li><li>第2棟1階</li></ul>	$C_{HX} = 1.26$ $C_{HY} = 1.26$	C <sub>v</sub> =0. 90	40

表-160 鉄セルの応力評価条件

b. 機器要目

鉄セルの機器要目を表-161に示す。

++*	Sy	$S_y(RT)$	Su	F
12 12	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
SCM435 (遮へい体)	785	_	930	651
SUS304(インナーボックス)	205	205	520	205

表-161 鉄セルの機器要目

c. 評価結果

鉄セル(遮へい体)の応力評価結果を表-162に示す。

丰_	162	鉎セル	(海へい休)	の広力証価結果
11	102			

***	++*1	下 十	算出応力	許容応力
小小口			(MPa)	(MPa)
		引張	$\sigma_b=276$	f <sub>t</sub> =487
基礎ボルト	SCM435	せん断	τ <sub>b</sub> =255	f <sub>s</sub> =375
		組合せ*1	σ <sub>s</sub> =209	f <sub>ts</sub> =273

\*1: 引張応力とせん断応力の組合せ

鉄セル(遮へい体)の応力評価結果から発生応力が許容応力以下となる。



図-97 各最大発生応力の発生箇所

2. 第2棟20t 天井クレーンの波及的影響評価について

2.1 20 t 天井クレーンの概要

第2棟の20t 天井クレーン(以下「20t クレーン」という。)は図-98,99 に示すように、ローディング ドック、コンクリートセルの上部に設置するクラブトロリ式天井クレーンである。

20t クレーンは, 耐震 S クラスのコンクリートセルの上部を走行することから, 地震により落下した場合には波及的影響を及ぼすおそれがある。このため, Ss900 地震により 20t クレーンの波及的影響防止について評価する。評価は「JEAC4601-2008 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に, Ss900 地震時の建屋の応答結果 (R 階の加速度応答スペクトル)を基に, 20t クレーンに生じる地震力を算定し耐震性の検討を行う。

2.2 一般事項

2.2.1 配置概要

20t クレーンは R 階レベルに設置され,巻上装置と横行装置を備えたクラブトロリ(以下「トロリ」という。),トロリが横行するための 2 本の桁(以下「クレーンガーダ」という。),ローディングドックからコンクリートセル間を走行するためのレール(以下「ランウェイガーダ」という。)によって構成する。



図-98 20tクレーン配置図(平面図)



図-99 20tクレーン配置図(断面図 Ba-B通り間)

## 2.2.2 構造計画

クレーンの構造計画を表-163に示す。



表-163 クレーンの構造計画(1/2)



表-163 クレーンの構造計画 (2/5)







表-163 クレーンの構造計画 (4/5)



表-163 クレーンの構造計画 (5/2)

2.2.3 評価方針

クレーンの応力評価は、「2.2.2 構造計画」にて示すクレーンの部位を踏まえ、「2.3 評価部位」にて 設定する箇所において、「2.4.3 解析モデル及び諸元」及び「2.4.4 固有周期」で算出した固有周期に基 づく Ss900 地震動による応力等が、許容限界の範囲内に収まることを「2.4.1 地震応答解析及び構造強 度評価方法」に示す方法にて確認することで実施する。確認結果を「2.5 評価結果」に示す。

クレーンの耐震評価フローを図-100に示す。



図-100 クレーンの耐震評価フロー

2.2.4 適用規格·基準等

本評価において適用する規格・基準を以下に示す。

- 設計・建設規格
- 原子力発電所耐震設計技術指針(JEAG4601・補-1984, JEAG4601-1987 及び JEAG4601-1991 追補版)
   ((社)日本電気協会)
- ・ 原子力発電所耐震設計技術規程 (JEAC4601-2008) ((社) 日本電気協会)
- ・日本産業規格((財)日本規格協会)(以下「JIS」という。)
- · 鋼構造設計規準((社)日本建築学会)
- ・ クレーン耐震設計指針 (JCAS1101-2018) ((社) 日本クレーン協会)
- クレーン構造規格(労働安全衛生法)

### 2.2.5 評価に適用する確認用地震動

本クレーンに適用する確認用地震動は「東京電力ホールディングス株式会社福島第一原子力発電所に おける耐震クラス分類と地震動の適用の考え方(令和4年11月16日原子力規制委員会了承,令和5年6 月19日一部改訂)」の考え方を踏まえ,Ss900とする。

2.3 評価部位

クレーンの耐震評価は、「2.4.1 地震応答解析及び構造強度評価方法」に示す条件に基づき、クレーン 及びトロリの落下により、コンクリートセルが損傷することを防止するため、クレーン本体、連結ボル ト、走行/横行浮上り防止治具、ランウェイガーダ取付部材、吊具(ワイヤロープ及びフック)を対象に 実施する。クレーンの耐震評価部位については、表-163のクレーンの構造計画に示す。

#### 2.4 地震応答解析及び構造強度評価

- 2.4.1 地震応答解析及び構造強度評価方法
- (1) クレーン本体及びトロリは、各々走行レール及び横行レール上に載っているため、地震時は走行/横 行方向に対して、走行方向では水平方向の荷重が最大静止摩擦力を上回る場合に車輪-レール間で すべりが発生する。
- (2) クレーン及びトロリの車輪は各々4 個であり、そのうち各々2 個は駆動輪であり、他の2 個は従動輪である。 駆動輪は、電動機及び減速機等の回転部分と連結されているため、地震の加速度を車輪部に入れると回転部分は追随できず、最大静止摩擦力以上の力が加えられた場合、すべりが発生する。 従動輪は回転部分が連結されていないため、駆動輪のみで水平力を受ける。
- (3) 最大静止摩擦力以上の力が加われば、車輪-レール間ですべりが発生する。最大静止摩擦係数を μ =0.3 とすると、すべりが発生する水平荷重(すべり判定値)は、クレーン及びトロリの車輪の数と 駆動輪の関係から以下に示す式から求められる。

鉛直方向荷重× $\mu$ ×<sup>2</sup><sub>4</sub>=鉛直方向荷重×0.15

ただし、本解析においては保守的に4個の車輪で摩擦を受けることとし、すべり判定値は以下のとお りとした。

鉛直方向荷重× $\mu$ × $\frac{4}{4}$ =鉛直方向荷重×0.3

(4) すべりを考慮した荷重は、以下のとおり算定する。

- a. NS 方向(横行方向)は、すべりを考慮しない地震応答解析より得られる加速度(吊荷重量を含めた 解析モデルの総重量に発生する鉛直方向の加速度)に最大静止摩擦係数(μ=0.3)を乗じた加速度 をすべり判定値として、同解析より得られる加速度と比較する。
- b. EW 方向(走行方向)は、すべりを考慮しない地震応答解析より得られる鉛直荷重(吊荷重量を含めた解析モデルの総重量)に最大静止摩擦係数(µ=0.3)を乗じた摩擦力をすべり判定値として、同解析より得られる水平荷重と比較する。
- c. 判定値を超える場合,NS方向(横行方向)は、トロリ(吊荷含む)の質量に最大静止摩擦係数(μ
   =0.3)を乗じた質量,EW方向(走行方向)は、全体質量に最大静止摩擦係数(μ=0.3)を乗じた 質量にて再度固有値解析及び地震応答解析を行い算定する。
- (5) 表-164 に示す評価ケースにて吊荷質量を考慮した評価を実施する。なお、部材断面検討において吊 荷有の動的解析は吊荷無の動的解析より、鉛直動の荷重が大きく算出されるため、吊荷有の動的解析 が保守的な検討であることから、本検討における吊荷無の動的解析による評価は省略する。

		クレーン本体,連結ボルト,走行/横行				
評価対象	朝位	浮上り防止治具,ランウェイガーダ取付				
		部材,吊具(	ワイヤロープ及	とびフック)		
評価ケー	ース No.	1	2	3		
1 - 11	中央	•				
トロリ	北側		•			
	南側			•		

表-164 評価ケース

- (6) 地震応答解析手法は、スペクトルモーダル解析を用いるものとし、3 方向(NS, EW, UD) それぞれの 解析にて求められた水平 2 方向と鉛直方向の力及びモーメントを絶対値和法にて組合せ、応力評価 を実施する。
- 2.4.2 荷重の組合せ及び許容応力
- 2.4.2.1 荷重の組合せ及び供用状態

クレーン本体,連結ボルト,走行/横行浮上り防止治具,ランウェイガーダ取付部材の評価における荷 重の組合せ及び供用状態について表-165に示す。 2.4.2.2 許容応力

クレーン本体,連結ボルト,走行/横行浮上り防止治具,ランウェイガーダ取付部材の許容応力を表-166 に示す。

表-165 荷重の組合せ及び供用状態

地震動	荷重の組合せ	供用状態
Ss900	$D+P_D+M_D+Ss$	S

表-166 許容応力(その他の支持構造物)

	許容限界				許容限界	
年 田 七 余	(ボルト以外)				(ボルト等)	
沃伍公路	1 次応力				1 狄応力	
	引張	圧縮	曲げ	せん断	引張	せん断
Ds	$1.5f_{t}^{*}$	$1.5 f_c^*$	$1.5{ m fb}^{*}$	1. $5f_s^*$	$1.5 f_t^*$	$1.5 f_s^*$

 $f_t^*, f_c^*, f_b^*, f_s^*$ :供用状態 Ds に対する許容応力算定に用いる応力。応力の組合せが考えられる場合は、 組合せ応力に対しても評価を行う。 (注)

【記号の説明】

- ft\*:支持構造物(ボルト等を除く)に対して設計・建設規格 SSB3121.1, ボルト材に対しては設計・建設規格 SSB -3131により規定される許容引張応力
- f.\*:支持構造物(ボルト等を除く)に対して設計・建設規格 SSB3121.1 により規定される許容圧縮応力
- f.\*:支持構造物(ボルト等を除く)に対して設計・建設規格 SSB3121.1により規定される許容曲げ応力
- f.\*:支持構造物(ボルト等を除く)に対して設計・建設規格 SSB3121.1, ボルト材に対しては設計・建設規格 SSB -3131により規定される許容せん断応力

## 2.4.2.3 使用材料の許容応力評価条件

使用材料の許容応力評価条件を表-167, 168 に示す。

評価部位		使用材料	周囲環境 温度 (℃)	Sy (MPa)	S <sub>u</sub> (MPa)	min (1.2Sy, 0.7Su) (MPa)
クレーン本体	本	$\frac{SS400^{*1}}{(t \le 16mm)}$	60	237	389	272
連結ボルト A面, B面,	C 面	F10T*2	60	870	967	676
走行浮上り	爪	$\frac{\text{SS400}^{*1}}{\text{(t} \leq 16\text{mm})}$	60	237	389	272
防止治具	取付 ボルト	$10.9^{*2}$	60	909	1006	704
横行浮上り	Л	$\frac{SS400^{*1}}{(t \le 16mm)}$	60	237	389	272
防止治具	取付 ボルト	$10.9^{*2}$	60	909	1006	704
ランウェイ ガーダ 取付部材	基礎 ボルト	SNR490B* <sup>3</sup>	60	304	471	329

表-167 許容応力評価条件

\*1: Sy値・Su値は設計・建設規格 付録材料表 Part5 表 8 及び表 9 に記載の値より算出

\*2:Sy値・Su値はJIS 記載値より算出

\*3: Sy値・Su値は設計・建設規格 付録材料表 Part5 表 8 及び表 9 に記載の値(SM490B)を準用して 算出

評価部位	材料	周辺環 境温度 (℃)	定格荷重 (N)	安全率	許容荷重 (N)
ワイヤロープ	SWRH 82A	60	$1.961 \times 10^{5}$	5. 87 <sup>*1</sup>	$1.151 \times 10^{6}$
フック	S45C	60	$1.961 \times 10^{5}$	5. $87^{*2}$	$1.151 \times 10^{6}$

表-168 許容応力評価条件

\*1:ワイヤロープの安全率は、クレーン構造規格より設定

\*2:フックの安全率は、ワイヤロープの安全率より設定

2.4.3 解析モデル及び諸元

解析モデルを図-101,解析モデルにおける節点の質量配置を図-102に,機器諸元を表-169~171に 示す。

- (1) クレーンの鋼材は、断面形状に基づき断面特性を設定した3次元梁モデルとする。
- (2) クレーンガーダ上のトロリ位置は、中央及び両端部にある場合の3モデルを作成する。
- (3) クレーンの質量として、クレーン本体、トロリ(吊荷含む)を考慮するが、すべり判定の結果、すべることが確認された場合は、以下のとおりすべりを考慮した荷重を算定する。なお、自重は、すべりが発生しないことを踏まえ、全体質量にて地震応答解析を行い算定する。
- [NS 方向]
- a. NS 方向(横行方向)は、すべりを考慮しない地震応答解析より得られるトロリを支持するクレーン ガーダ上に発生する加速度について、クレーン総重量に発生する鉛直加速度に最大摩擦係数(μ = 0.3)を乗じた加速度をすべり判定値として、同解析より得られる NS 方向(横行方向)の加速度と 比較する。
- b. 判定値を超える場合,NS方向(横行方向)は、トロリ(吊荷含む)の質量に最大静止摩擦係数(μ =0.3)を乗じた質量にて地震応答解析を行い算定する。
- [EW 方向]
- c. EW 方向(走行方向)は、すべりを考慮しない地震応答解析より得られる走行輪位置での走行方向の 荷重(最大値)について、クレーン総重量に最大静止摩擦係数(μ=0.3)を乗じた荷重をすべり判 定値として、同解析より得られる EW 方向(走行方向)の荷重(最大値)と比較する。
- d. 判定値を超える場合,EW 方向(走行方向)は、全体質量に最大静止摩擦係数(μ=0.3)を乗じた 質量にて地震応答解析を行い算定する。

今回の評価においては、すべり判定の結果、すべることが確認されていることから、すべりを考慮 した解析モデルにて地震応答解析を行う。

- (4) トロリの質量は、吊荷の重量や高さによって重心位置が変動するためトロリ中心の頂部に設定し、 吊荷はクレーンガーダ中心高さと同じレベルでトロリに吊られていると仮定しモデル化する。また、 解析モデル各節点の質量はクレーンガーダ、サドル共に総重量を支配長さで集中マスと置き換え、 各節点毎に質量を設定する。なお、吊荷の振れは評価上考慮しない。
- (5) クレーンに付属する構造物(歩道,手摺,ラグ,電気品等)の質量は見込むが,強度メンバには含めない。
- (6) 拘束条件として、クレーンは走行駆動輪位置において EW(走行方向)・NS(横行方向)・UD(鉛直方 向)方向を拘束し、走行従動輪においては NS(横行方向)・UD(鉛直方向)方向を拘束する。また、 トロリは剛体とし、クレーンガーダとの接合において、横行駆動輪位置においては EW(走行方向)・

NS(横行方向)・UD(鉛直方向)方向を剛結合とし,横行従動輪位置においては EW(走行方向)・UD (鉛直方向)方向を剛結合とする。

- (7) 解析コードは、「Abaqus\*1」を使用し、固有値解析、応答スペクトル解析を実施する。
  - \*1:女川原子力発電所2号炉(海水ポンプ室門型クレーン)等,他原子力施設にて審査実績がある解 析プログラム



図-101 クレーン解析モデル図



図-102 クレーン解析モデルにおける各節点の質量配置図

表-169 機器諸元 (質量)

質量(t)	16.3	20.4
	クレーン本体(トロリ含む)	吊荷
	1 1 N	

表-170 クレーン本体部材機器諸元(断面特性)

女 十 1 女	縦弾性 係数	断面積	せん断断面移	10mr	断面係数		ねじり断面係	教	ポアソン比
中名言	E	Aı	$A_2$	A <sub>3</sub>	$Z_1$	$Z_2$	Zp1	$Zp_2$	ν
	(Pa)	$(mm^2)$	(mm <sup>2</sup> )	(mm <sup>2</sup> )	(mm <sup>3</sup> )	(mm <sup>3</sup> )	(mm <sup>3</sup> )	(mm <sup>3</sup> )	(-)
クレーンガーダ	2.05×10 <sup>11</sup>	2. $456 \times 10^{4}$	1. $408 \times 10^4$	1. $049 \times 10^4$	5. 888 × 10 <sup>6</sup>	4. $633 \times 10^{6}$	8. $836 \times 10^{6}$	8. $836 \times 10^{6}$	0.3
サドル	2.05×10 <sup>11</sup>	1. $982 \times 10^{4}$	9. $024 \times 10^3$	1. $080 \times 10^4$	2. 565 × 10 <sup>6</sup>	2. $468 \times 10^{6}$	4. $193 \times 10^{6}$	4. $193 \times 10^{6}$	0.3

表-171 ボルトの諸元

2 年	1 표	断面積
を	Х.F.	(mm <sup>2</sup> )
走行浮上り防止爪取付ボルト	M20	314
横行浮上り防止爪取付ボルト	M20	314
連結ボルト	M20	314
ランウェイガーダ基礎ボルト	M24	452

#### 2.4.4 固有周期

各解析ケースにおける固有値解析の結果を表-172~174 に示す。また、振動モード図を図-103~123 に示す。

2.4.4.1 評価ケース No.1 (トロリ位置:中央)

	固有周期 (s)	刺激係数*		
次数		水平方向		鉛直方向
		NS	EW	UD
1次	0.0976	-0.07	0.54	180. 21
2次	0.0424	0.05	32.82	-1.92
3次	0.0219	-96.90	-0.05	-0.32
4次	0.0185	-0.13	-45.57	6.22
5次	0.0174	-23.24	0.54	0.37
6次	0.0169	0.19	-6.47	-38.91
7次	0.0110	-10.87	-0.23	0.02

表-172 固有値解析結果(評価ケース No.1(トロリ位置:中央))

\*:刺激係数は、モード質量が1となるように固有ベクトルを正規化し、固有ベクトルと質量マト リックス及び加振方向を示すベクトルの積をモード質量で除した値を示す。



図-103 振動モード図(評価ケースNo.1 トロリ位置中央時 1次モード)



図-104 振動モード図(評価ケースNo.1 トロリ位置中央時 2次モード)



図-105 振動モード図(評価ケースNo.1 トロリ位置中央時 3次モード)


図-106 振動モード図(評価ケース No.1 トロリ位置中央時 4次モード)



図-107 振動モード図(評価ケース No.1 トロリ位置中央時 5次モード)



図-108 振動モード図(評価ケース No.1 トロリ位置中央時 6次モード)



図-109 振動モード図(評価ケース No.1 トロリ位置中央時 7次モード)

2.4.4.2 評価ケース No.2 (トロリ位置:北側端(右端))

次数	田右田畑	刺激係数*		
	固有周期 (a) 水平方向		水平方向	
	(5)	NS EW		UD
1次	0.0679	5.38	0.15	180. 45
2次	0. 0267	-38.77	-0.72	20.11
3次	0.0220	87.32	-7.37	-6.18
4次	0.0176	-13.03	-17.45	-3.71
5次	0.0170	-8.13	10.49	-30. 42
6次	0.0141	18.01	39.50	3. 56
7次	0.0117	-10.45	5.03	-0.78

表-173 固有値解析結果(評価ケース No.2(トロリ位置:北側端(右端)))

\*:刺激係数は、モード質量が1となるように固有ベクトルを正規化し、固有ベクトルと質量マトリック ス及び加振方向を示すベクトルの積をモード質量で除した値を示す。





図-111 振動モード図(評価ケースNo.2 トロリ位置:北側端(右端)2次モード)



図-112 振動モード図(評価ケースNo.2 トロリ位置:北側端(右端)3次モード)



図-113 振動モード図(評価ケースNo.2 トロリ位置:北側端(右端)4次モード)



図-114 振動モード図(評価ケースNo.2 トロリ位置:北側端(右端)5次モード)



図-115 振動モード図(評価ケースNo.2 トロリ位置:北側端(右端)6次モード)



図-116 振動モード図(評価ケースNo.2 トロリ位置:北側端(右端)7次モード)

2.4.4.3 評価ケース No.3 (トロリ位置:南側端(左端))

次数	田右田田	刺激係数*				
	回有 向 <del>列</del>	水平方向	鉛直方向			
	(5)	NS	EW	UD		
1次	0.0689	-5.49	0.14	180. 40		
2次	0. 0263	42.58	-0.50	19.90		
3次	0.0220	85.34	7.91	6.29		
4次	0.0176	14.01	-18.64	-2.60		
5次	0.0170	-9.42	-10.51	30.96		
6次	0.0143	17.67	-39.70	-3.95		
7次	0.0117	-10.52	-3.95	0.84		

表-174 固有値解析結果(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)))

\*:刺激係数は、モード質量が1となるように固有ベクトルを正規化し、固有ベクトルと質量マトリック ス及び加振方向を示すベクトルの積をモード質量で除した値を示す。



図-117 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)1次モード))



図-118 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)2次モード))



図-119 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)3次モード))



図-120 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)4次モード))

図-121 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)5次モード))



図-122 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)6次モード))

<u>जिस</u> ् 100	古まり	হ জন্ম	(萩年を	7 N	1) C	可且任	里	古言生	(十十五十二)	18))	

図-123 振動モード図(評価ケース No.3(トロリ位置:南側端(左端)7次モード))

2.4.5 スペクトルモーダル解析

- ・ 耐震計算に用いる地震力は、「建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果」より算出した加速度応答
   スペクトルを使用する。図-124~図-126 に示す第2棟の床応答スペクトル(Ss900)を適用する。
   据付けレベルは、20t クレーン設置位置となる R 階(T.P.+約 53.8m)を適用する。
- ・ 床応答スペクトルは、建屋の固有周期のシフトを考慮して周期方向に±10%拡幅したものを用いる。
- ・ 床応答スペクトルの減衰定数は、既往研究を踏まえ水平2%、鉛直2%を適用する。
- ・応答スペクトル解析は,鉛直UD,水平NS,EWの3方向の入力,モード7次までのモード合成を行う。 保守的にモード合成法は,絶対値和法を用いる。また,モード減衰比は2%とする。



図-124 床応答スペクトル (RFL T.P.+約 53.8m, Ss900, NS 方向, ±10%拡幅)



図-125 床応答スペクトル (RFL T.P.+約 53.8m, Ss900, EW 方向, ±10%拡幅)



図-126 床応答スペクトル (RFL T.P.+約 53.8m, Ss900, UD 方向, ±10%拡幅)

2.4.6 応力の評価

2.4.6.1 クレーン本体の応力評価

クレーン本体の引張応力, 圧縮応力, 曲げ応力, せん断応力及び組合せ応力が, 下記許容引張応力 $f_t^*$ , 許容圧縮応力 $f_c^*$ , 許容曲げ応力 $f_b^*$ , 許容せん断応力 $f_s^*$ 以下であること。

	Ss900 による		
	荷重との組合せの場合		
許容引張応力	F* 15		
$f_t^*$	$\frac{1.5}{1.5}$		
	a. 圧縮材の有効細長比が限界細長比以下の場合		
許容圧縮応力	$\left\{1-0.4\cdot\left(\frac{\lambda}{\Lambda} ight)^2 ight\}\cdotrac{\mathrm{F}^*}{\mathrm{v}}\cdot1.5$		
f <sub>c</sub> *	b. 圧縮材の有効細長比が限界細長比を超える場合		
	$0.277 \cdot F^* \cdot \left(\frac{\Lambda}{\lambda}\right)^2 \cdot 1.5$		
許容曲げ応力	$(0.433 \cdot \text{E} \cdot \text{Af} = \text{F}^*)$ 15		
$f_b^*$	$\min(\frac{1000}{10000000000000000000000000000000$		
許容せん断応力	F* .1 5		
$f_s^*$	$\frac{1.5\sqrt{3}}{1.5\sqrt{3}}$		

ただし,



2.4.6.2 連結ボルトの応力評価

連結ボルトの引張応力及びせん断応力が、下記許容引張応力f<sub>ts</sub>\*及び許容せん断応力f<sub>so</sub>\*以下であること。

	Ss900 による		
	荷重との組合せの場合		
許容引張応力			
$f_{ts}^{*}$	$\min(1.4 \cdot f_{to} - 1.6\tau, f_{to})$		
許容せん断応力	F* 1 F		
f <sub>so</sub> *	$\frac{1.5\sqrt{3}}{1.5\sqrt{3}}$		

ただし,

 $f_{to} = \frac{F^*}{2} \cdot 1.5$  (2. 4. 6. 4. 2. 1)

- 2.4.6.3 走行/横行浮上り防止治具の応力評価
- 2.4.6.3.1 走行/横行浮上り防止爪の応力評価

走行/横行浮上り防止爪の組合せ応力が、下記許容引張応力ft\*以下であること。

許容引張応力	荷重との組合せの場合 <u>F*</u>
$f_t^*$	$\frac{1.5}{1.5}$

2.4.6.3.2 走行/横行浮上り防止爪取付ボルトの応力評価

走行/横行浮上り防止爪取付ボルトの引張応力及びせん断応力が、下記許容引張応力f<sub>ts</sub>\*及び許容せん 断応力f<sub>so</sub>\*以下であること。

	Ss900 による
	荷重との組合せの場合
許容引張応力	
$f_{ts}^{*}$	$f_{to} = \frac{1}{2} \cdot 1.5$
許容せん断応力	F* .1 F
f <sub>so</sub> *	$\frac{1}{1.5\sqrt{3}}$

2.4.6.4 ランウェイガーダ基礎ボルトの応力評価

ランウェイガーダ基礎ボルトの引張応力及びせん断応力が、下記許容引張応力 $f_{ts}$ \*及び許容せん断応力 $f_{so}$ \*以下であること。

	Ss900 による		
	荷重との組合せの場合		
許容引張応力			
$f_{ts}^{*}$	$\min(1.4 \cdot f_{to} - 1.6\tau, f_{to})$		
許容せん断応力	F* 1 F		
f <sub>so</sub> *	$\frac{1.5\sqrt{3}}{1.5\sqrt{3}}$		

ただし,

 $f_{to} = \frac{F^*}{2} \cdot 1.5$  (2. 4. 6. 4. 1)

- 2.4.6.5 ワイヤロープ及びフックの評価 ワイヤロープ及びフックの支持荷重が許容荷重以下であること。
- 2.4.6.6 応力の評価方法

材料及び許容応力を表-175に示し、材料及び許容荷重を表-176に示す。

河研动位		(古田+++)	<b>六</b> 五	許容応力
計加買的业		使用材料	ルロノナ	(MPa)
			引張	272
		66400	せん断	157
クレーン本体	本	$(+ \le 16 \text{mm})$	圧縮	263
		$(t \ge 10000)$	曲げ	272
			組合せ	263
演体ギルト	∧ <b>≠</b>	E10T	引張	676
理症かルト	A 囲	FIUI	せん断	390
連結ボルト B 面		E10T	引張	676
		FIUI	せん断	390
		<b>P10</b> T	引張	676
理症かルト	し囲	FIUI	せん断	390
走行浮上り 爪		SS400 (t≦16mm)	組合せ	272
防止治具	取付 ボルト	10.9	引張	704
横行浮上り	Л	SS400 (t≦16mm)	組合せ	272
防止治具	取付 ボルト	10.9	引張	704
ランウェイ	其础		引張	329
ガーダ 取付部材	ボルト	SNR490B	せん断	190

表-175 材料及び許容応力

表-176 材料及び許容荷重

評価部位	材料	荷重	許容荷重 (N)
ワイヤロープ	SWRH 82A	支持荷重	$1.151 \times 10^{6}$
フック	S45C	支持荷重	$1.151 \times 10^{6}$

## 2.5 評価結果

評価結果は、表-177、178に示すとおり、Ss900に対して十分な強度を有していることを確認した。

評価部位		使田材料	広力	算出応力	許容応力
		风雨和	<i>и</i> су у	(MPa)	(MPa)
			引張	3	272
		66400	せん断	33	157
クレーン本体	本	$(4 \leq 16 \text{ mm})$	圧縮	3	263
		$(t \ge 10 \text{ mm})$	曲げ	143	272
			組合せ	150	263
すなモルト	▲ 天	F10T	引張	12	676
連桁小レト	A 囲	FIUI	せん断	45	390
連結ボルト B 面		F10T	引張	69	676
		FIUI	せん断	19	390
		F10T 引張		45	676
連桁ハルト	し囲	せん断		12	390
走行浮上り 防止治具 ボル	Л	SS400 (t≦16mm)	組合せ	173	272
	取付 ボルト	10.9	引張	213	704
横行浮上り	Л	SS400 (t≦16mm)	組合せ	140	272
防止治具	取付 ボルト	10.9	引張	444	704
ランウェイ	其礎		引張	105	329
ガーダ 取付部材	ボルト	SNR490B	せん断	5	190

表-177 算定応力の評価

表-178 算定荷重の評価

評価部位	使用材料	荷重	算出荷重 (N)	許容荷重 (N)
ワイヤロープ	SWRH 82A	支持荷重	$1.056 \times 10^{6}$	$1.151 \times 10^{6}$
フック	S45C	支持荷重	$1.056 \times 10^{6}$	$1.151 \times 10^{6}$

2.6 応力の計算方法(数値は各応力の裕度の最も小さい箇所を記載)

2.6.1 クレーン本体の応力

クレーン本体部材に加わる荷重はスペクトルモーダル解析により求める。クレーン本体部材の応力は 図-127を用いて計算する。

(1) 引張応力: σ<sub>t1</sub>

$$\sigma_{t1} = \frac{R_1}{A_1}$$
(2.6.1.1) $\sigma_{t1} : クレーン本体部材に作用する引張応力3 (MPa) $A_1 : R_1軸方向の断面積$ 2.456×10<sup>4</sup> (mm<sup>2</sup>)$ 

R<sub>1</sub>: クレーン本体部材の長手方向に作用する引張, 圧縮力 5.268×10<sup>4</sup> (N)

#### (2) せん断応力: τ1

## (3) 圧縮応力: σ<sub>c1</sub>

σ <sub>c1</sub> =	$=\frac{R_1}{A_1}$	• • • • • • • •	•••••• (2.6	5. 1. 3)
$\boldsymbol{\sigma_{c1}}$	: クレーン本体部材に作用する圧縮応力		3	(MPa)
$A_1$	: R <sub>1</sub> 軸方向の断面積		2.456 $\times 10^{4}$	$(mm^2)$
R <sub>1</sub>	: クレーン本体部材の長手方向に作用する引張,	圧縮力	5. $268 \times 10^4$	(N)

(4) 曲げ応力: σ<sub>b1</sub>

σ <sub>b1</sub> =	$=\frac{M_2}{Z_2}+\frac{M_3}{Z_1}$	•••••• (2	2. 6. 1. 4)
$\boldsymbol{\sigma}_{b1}$	: クレーン本体部材に作用する曲げ応力	143	(MPa)
$M_2$	:R <sub>2</sub> 軸廻りのモーメント	6. $254 \times 10^8$	$(N \cdot mm)$
$M_3$	:R <sub>3</sub> 軸廻りのモーメント	4. $443 \times 10^{7}$	$(N \cdot mm)$
$Z_1$	: M <sub>3</sub> を受ける断面係数	5.888 $\times 10^{6}$	$(mm^3)$
$Z_2$	: M <sub>2</sub> を受ける断面係数	4. $633 \times 10^{6}$	$(mm^3)$

# (5) 組合せ応力

a. 組合せ軸応力: σ<sub>1</sub>

σ <sub>1</sub> =	$\frac{\mathbf{R}_1}{\mathbf{A}_1} + \frac{\mathbf{M}_2}{\mathbf{Z}_2} + \frac{\mathbf{M}_3}{\mathbf{Z}_1} \qquad \cdots $	····· (2	2.6.1.5)
$\sigma_1$	: クレーン本体部材に作用する組合せ軸応力	145	(MPa)
$A_1$	: R <sub>1</sub> 軸方向の断面積	2. $456 \times 10^4$	$(mm^2)$
$M_2$	:R <sub>2</sub> 軸廻りのモーメント	6. $254 \times 10^8$	$(N \cdot mm)$
$M_3$	:R <sub>3</sub> 軸廻りのモーメント	4. $443 \times 10^{7}$	$(N \cdot mm)$
$R_1$	: クレーン本体部材の長手方向に作用する引張,	5. $268 \times 10^4$	(N)
	圧縮力		
$\mathbf{Z}_{1}$	: M <sub>3</sub> を受ける断面係数	5.888 $\times 10^{6}$	$(mm^3)$
$Z_2$	: M <sub>2</sub> を受ける断面係数	4.633 $\times 10^{6}$	$(mm^3)$

# b. せん断応力:τ<sub>1</sub>

$\tau_1 =$	$\max\left\{ \left(\frac{R_2}{A_2}\right) + \left(\frac{M_1}{Z_{p1}}\right),  \left(\frac{R_3}{A_3}\right) + \left(\frac{M_1}{Z_{p2}}\right) \right\}  \dots \dots \dots$	· · · · · · · · · (2	2. 6. 1. 6)
$\tau_1$	: クレーン本体部材に作用するせん断応力	20	(MPa)
$A_2$	:R2軸方向のせん断断面積	$1.408 \times 10^{4}$	$(mm^2)$
$A_3$	:R <sub>3</sub> 軸方向のせん断断面積	$1.049 \times 10^{4}$	$(mm^2)$
$R_2$	: クレーン本体部材の鉛直方向に作用するせん断力	2.609 $\times 10^{5}$	(N)
$R_3$	: クレーン本体部材の短手方向に作用するせん断力	2.912 $\times 10^4$	(N)
$M_1$	:R <sub>1</sub> 軸廻りのモーメント	6. $246 \times 10^{6}$	$(N \cdot mm)$
$\mathbf{Z}_{p1}$	:クレーン本体部材におけるR2軸方向のM1を受ける	8.836 $\times 10^{6}$	$(mm^3)$
	ねじり断面係数		
Z <sub>p2</sub>	:クレーン本体部材におけるR3軸方向のM1を受ける	8.836 $\times 10^{6}$	$(mm^3)$
	ねじり断面係数		

c. 組合せ応力: σ<sub>k1</sub>

$$\sigma_{k1} = \sqrt{\sigma_1^2 + 3 \times \tau_1^2} \quad (2. 6. 1. 7)$$
  

$$\sigma_{k1} : クレーン本体部材に作用する組合せ応力 \quad 150 (MPa)$$

- **σ**<sub>1</sub>:クレーン本体部材に作用する組合せ軸応力 145 (MPa)
- τ<sub>1</sub>: クレーン本体部材に作用するせん断応力 20 (MPa)



図-127 クレーン本体部材の軸方向

2.6.2 連結ボルトの応力

連結ボルトに加わる荷重はスペクトルモーダル解析により求める。連結ボルトの応力は図-128~130 を用いて計算する。

- (1) 連結ボルト1本当たりに作用する応力(連結ボルトA面)
  - a. 引張応力: **σ**<sub>t2</sub>

σ <sub>t2</sub> =	$=\frac{T_{\rm H}}{A_4}$	(2.6	5.2.1)
$\sigma_{t2}$	:連結ボルト1本当たりに作用する引張応力	12	(MPa)
$A_4$	:連結ボルト断面積	314	$(mm^2)$
$T_{\rm H}$	:連結ボルト1本当たりに作用する引張力	3. $680 \times 10^3$	(N)

σ <sub>s1</sub> =	$=\frac{S_{H1}}{A_4}$	•••• (2.6	3. 2. 2)
$\boldsymbol{\sigma_{s1}}$	:連結ボルト1本当たりに作用するせん断応力	45	(MPa)
$A_4$	:連結ボルト断面積	314	$(mm^2)$
$S_{H1}$	:連結ボルト1本当たりに作用するせん断力 1.	$408 \times 10^{4}$	(N)



図-128 クレーンガーダ連結部(連結ボルトA面)

- (2) 連結ボルト1本当たりに作用する応力(連結ボルトB面)
  - a. 引張応力: **σ**t2

σ <sub>t2</sub> =	$=\frac{T_{\rm H}}{A_4}$	(2.6	5.2.3)
$\sigma_{t2}$	:連結ボルト1本当たりに作用する引張応力	69	(MPa)
$A_4$	:連結ボルト断面積	314	$(mm^2)$
T <sub>H</sub>	:連結ボルト1本当たりに作用する引張力	2. $166 \times 10^4$	(N)

b. せん断応力: **σ**<sub>s1</sub>

σ <sub>s1</sub> =	$=\frac{S_{H1}}{A_4}$	(2.)	6.2.4)
$\boldsymbol{\sigma_{s1}}$	:連結ボルト1本当たりに作用するせん断応力	19	(MPa)
$A_4$	:連結ボルト断面積	314	$(mm^2)$
$S_{H1}$	:連結ボルト1本当たりに作用するせん断力	5.662 $\times 10^{3}$	(N)



図-129 クレーンガーダ連結部(連結ボルトB面)

- (3) 連結ボルト1本当たりに作用する応力(連結ボルトC面)
  - a. 引張応力:**σ<sub>t2</sub>**

σ <sub>t2</sub> =	$=\frac{T_{H}}{A_{4}}$	••• (2.6	3.2.5)
$\boldsymbol{\sigma}_{t2}$	:連結ボルト1本当たりに作用する引張応力	45	(MPa)
$A_4$	:連結ボルト断面積	314	$(mm^2)$
$T_{\rm H}$	:連結ボルト1本当たりに作用する引張力 1.4	$08 \times 10^{4}$	(N)

## b. せん断応力: σ<sub>s1</sub>

$\sigma_{s1}$	$=\frac{S_{H1}}{A_4}$	(2.6	5.2.6)
$\sigma_{si}$	1 :連結ボルト1本当たりに作用するせん断応力	12	(MPa)
A <sub>4</sub>	:連結ボルト断面積	314	$(mm^2)$
S <sub>H</sub>	1:連結ボルト1本当たりに作用するせん断力 3	$.680 \times 10^{3}$	(N)



図-130 クレーンガーダ連結部(連結ボルトC面)

Ⅲ-2-48-添 4-221

#### 2.6.3 走行浮上り防止治具の応力

走行浮上り防止治具に加わる荷重はスペクトルモーダル解析により求める。走行浮上り防止爪の応力 は図-131,132を用いて計算し、走行浮上り防止爪取付ボルトの応力は図-133を用いて計算する。

#### (1) 走行浮上り防止爪(先端)に作用する応力

a. 曲げ応力: **の**b2

$$\sigma_{b2} = \frac{F_{v1} \times L_1}{Z_3}$$
 (2.6.3.1)  
 $\sigma_{b2}$ :横行浮上り防止爪 (先端) に作用する曲げ応力 148 (MPa)  
 $F_{v1}$ :トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直 1.419×10<sup>5</sup> (N)  
荷重

- L<sub>1</sub> : F<sub>v1</sub>作用位置から評価面までの距離 98 (mm)
- Z3 : 横行浮上り防止爪先端の断面係数9.434×104 (mm³)

## b. せん断応力:τ<sub>2</sub>

τ <sub>2</sub> =	$\frac{F_{v1}}{A_{s1}}$	(2.6	5.3.2)
$\tau_2$	: 横行浮上り防止爪(先端)に作用するせん断応力	51	(MPa)
A <sub>s1</sub>	: 横行浮上り防止爪先端のせん断断面積	2.837 $\times 10^{3}$	$(mm^2)$
$F_{v1}$	: トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直	$1.419 \times 10^{5}$	(N)
	荷重		

## c. 組合せ応力: $\sigma_{k2}$

$$\sigma_{k2} = \sqrt{\sigma_{b2}^2 + 3\tau_2^2} \qquad (2.6.3.3)$$

- σ<sub>k2</sub>:横行浮上り防止爪(先端)に作用する組合せ応力 173 (MPa)
- σ<sub>b2</sub>:横行浮上り防止爪(先端)に作用する曲げ応力 148 (MPa)
- τ<sub>2</sub>: 横行浮上り防止爪(先端)に作用するせん断応力 51 (MPa)



図-131 走行浮上り防止爪(先端)

- (2) 走行浮上り防止爪(根本)に作用する応力
  - a. 曲げ応力:**σ<sub>b3</sub>**

$$\sigma_{b3} = \frac{F_{v1} \times L_2}{Z_4}$$
 (2.6.3.4)  
 $\sigma_{b3}$ :横行浮上り防止爪(根本)に作用する曲げ応力 100 (MPa)  
 $F_{v1}$ :トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直 1.419×10<sup>5</sup> (N)  
荷重  
 $L_2$ :横行浮上り防止爪根本中心から $F_{v1}$ 作用位置までの 221 (mm)  
長さ 3.149×10<sup>5</sup> (mm<sup>3</sup>)

# b. 引張応力:**σ<sub>t3</sub>**

σ <sub>t3</sub> =	$= \frac{F_{v1}}{A_5}$	•••••• (2.6	3. 3. 5)
$\sigma_{t3}$	: 横行浮上り防止爪(根本)に作用する引張応力	19	(MPa)
$A_5$	: 横行浮上り防止爪根本の断面積	7776	$(mm^2)$
$F_{v1}$	: トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直	$1.419 \times 10^{5}$	(N)
	荷重		

 $\sigma_{k3} = \sigma_{b3} + \sigma_{t3}$  .... (2. 6. 3. 6)

- σ<sub>k3</sub>:横行浮上り防止爪(根本)に作用する組合せ応力 119 (MPa)
- **σ<sub>h3</sub>**:横行浮上り防止爪(根本)に作用する曲げ応力 100 (MPa)
- σ<sub>t3</sub>:横行浮上り防止爪(根本)に作用する引張応力 19 (MPa)



図-132 走行浮上り防止爪(根本)

- (3) 走行浮上り防止爪取付ボルトのボルト1本当たりに作用する応力
  - a. 走行浮上り防止爪取付ボルト(A)1本当たりに作用する引張力:T<sub>1</sub>

$$T_{1} = \frac{F_{v1}}{8} + \frac{M_{4}}{(4 \times 160)}$$
(2.6.3.7)
$$T_{1} : 走行浮上り防止爪取付ボルト (A) 1本当たりに 6.675×104 (N)
作用する引張力$$

- F<sub>v1</sub>:クレーン本体浮上り時に走行浮上り防止爪に作用する 1.419×10<sup>5</sup>(N) 鉛直荷重
- M<sub>4</sub>:走行浮上り防止装置爪から取付ボルト(A)に作用する 3.136×10<sup>7</sup> (N·mm) モーメント

走行浮上り防止爪の取付ボルト本数: 8(-)

- 曲げ方向を負担する走行浮上り防止爪の取付ボルト本数: 4(-)
  - 曲げ方向を負担する走行浮上り防止取付ボルト間距離: 160 (mm)

b. 走行浮上り防止爪取付ボルト(A)1本当たりに作用する引張応力:σ<sub>t4</sub>



図-133 走行浮上り防止爪取付ボルト

2.6.4 横行浮上り防止治具の応力

横行浮上り防止治具に加わる荷重はスペクトルモーダル解析により求める。横行浮上り防止爪の応力 は図-134,135を用いて計算し、横行浮上り防止爪取付ボルトの応力は図-136を用いて計算する。

- (1) 横行浮上り防止爪(先端)に作用する応力
  - a. 曲げ応力:  $\sigma_{b4}$

$$\sigma_{b4} = \frac{F_{v2} \times L_6}{Z_5}$$
 (2.6.4.1)  
 $\sigma_{b4}$ :横行浮上り防止爪(先端)に作用する曲げ応力 107 (MPa)  
 $F_{v2}$ :トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する 2.178×10<sup>5</sup> (N)  
鉛直荷重 67 (mm)  
 $Z_5$ :横行浮上り防止爪先端の断面係数 1.373×10<sup>5</sup> (mm<sup>3</sup>)

## b. せん断応力:τ<sub>4</sub>

$$au_4 = rac{F_{v2}}{A_{s3}}$$
.....
(2.6.4.2)
  
 $au_4 : 横行浮上り防止爪(先端)に作用するせん断応力$ 
 $begin{aligned}
 begin{aligned}
 begi$ 

## c. 組合せ応力: σ<sub>k4</sub>

 $\sigma_{k4} = \sqrt{\sigma_{b4}{}^2 + 3\tau_4{}^2} \qquad (2. \, 6. \, 4. \, 3)$ 

- $\sigma_{k4}$ :横行浮上り防止爪(先端)に作用する組合せ応力 140(MPa)
- **σ**<sub>b4</sub>:横行浮上り防止爪(先端)に作用する曲げ応力 107 (MPa)
- τ<sub>4</sub> : 横行浮上り防止爪(先端)に作用するせん断応力 52 (MPa)



図-134 横行浮上り防止爪(先端)

### Ⅱ-2-48-添 4-226

- (2) 横行浮上り防止爪(根本)に作用する応力
  - a. 曲げ応力: **σ**b5

$$\sigma_{b5} = \frac{F_{v2} \times L_7}{Z_6}$$
 (2.6.4.4)  
 $\sigma_{b5}$ :横行浮上り防止爪(根本)に作用する曲げ応力 72 (MPa)  
 $F_{v2}$ :トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直 2.178×10<sup>5</sup> (N)  
荷重  
 $L_7$ :横行浮上り防止爪根本中心から $F_{v2}$ 作用位置までの  
長さ 208 (mm)  
 $Z_6$ :横行浮上り防止爪根本の断面係数 6.317×10<sup>5</sup> (mm<sup>3</sup>)

### b. 引張応力: σ<sub>t5</sub>

$$\sigma_{t5} = rac{F_{v2}}{A_8}$$
 (2.6.4.5)  
 $\sigma_{t5}$ :横行浮上り防止爪(根本)に作用する引張応力 17 (MPa)  
 $A_8$ :横行浮上り防止爪根本の断面積 1.349×10<sup>4</sup> (mm<sup>2</sup>)  
 $F_{v2}$ :トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直 2.178×10<sup>5</sup> (N)  
荷重

# c. 組合せ応力: **σ**<sub>k5</sub>

$\sigma_{k5} = \sigma_{b5} + \sigma_{t5}$	••••••	(2. 6. 4. 6)
---	--------	--------------

- σ<sub>k5</sub> : 横行浮上り防止爪(根本)に作用する組合せ応力 89 (MPa)
  - **σ**<sub>b5</sub>:横行浮上り防止爪(根本)に作用する曲げ応力 72 (MPa)
  - σ<sub>t5</sub>:横行浮上り防止爪(根本)に作用する引張応力 17 (MPa)



図-135 横行浮上り防止爪(根本)

Ⅱ-2-48-添 4-227

(3) 横行浮上り防止爪取付ボルトに作用する応力

a. 横行浮上り防止爪取付ボルト1本当たりに作用する引張力:T2

$$T_2 = \frac{F_{v2}}{6} + \frac{M_5}{220 \times 2}$$
(2.6.4.7) $T_2$ :横行浮上り防止爪取付ボルト1本当たりに作用する荷重1.393×10<sup>5</sup> (N) $F_{v2}$ :トロリ浮上り時に横行浮上り防止爪に作用する鉛直荷重2.178×10<sup>5</sup> (N) $M_5$ :横行浮上り防止爪から取付ボルトに作用するモーメント4.531×10<sup>7</sup> (N・mm)横行浮上り防止取付ボルト全数:6 (-)

- 曲げ方向を負担する横行浮上り防止取付ボルト本数: 2 (-)
- 曲げ方向を負担する横行浮上り防止取付ボルト間距離: 220 (mm)

b. 引張応力: σ<sub>t6</sub>

$$\sigma_{t6} = \frac{T_2}{A_9}$$
 (2.6.4.8)  
 $\sigma_{t6}$  : 横行浮上り防止爪取付ボルト1本当たりに作用する 444 (MPa)  
引張応力

- A9:
   : 横行浮上り防止爪取付ボルトの断面積
   314 (mm<sup>2</sup>)
- T<sub>2</sub>:横行浮上り防止爪取付ボルト1本当たりに作用する 1.393×10<sup>5</sup> (N) 荷重



図-136 横行浮上り防止爪取付ボルト

- 2.6.5 ランウェイガーダ基礎ボルト1個当たりに作用する応力 ランウェイガーダ基礎ボルト1個当たりに作用する応力は図-137を用いて計算する。
  - a. 基礎ボルト1本当たりに作用する引張力:T<sub>3</sub>

- 基礎ボルトの全数: 6(-)
- 曲げ方向を負担する基礎ボルトの本数: 3 (-)
- 曲げ方向を負担する基礎ボルト間距離: 200 (mm)
- b. 基礎ボルト1本当たりに作用する引張応力:σ<sub>t7</sub>

σ <sub>t7</sub> =	$=\frac{T_3}{A_{10}}$	••• (2.6	6.5.2)
$\sigma_{t7}$	: 基礎ボルト1本当たりに作用する引張応力	105	(MPa)
$A_{10}$	: 基礎ボルトの断面積	452	$(mm^2)$
$T_3$	: 基礎ボルト1本当たりに作用する引張力 4.7	$07 \times 10^{4}$	(N)

c. 基礎ボルト1本当たりに作用するせん断応力: τ5

$\tau_5 =$	$\frac{F_{h1}}{A_{10} \times 6}$ (2.6)	3. 5. 3)
$\tau_5$	:基礎ボルト1本当たりに作用するせん断応力 5	(MPa)
$F_{h1}$	:クレーン本体浮上り時に走行浮上り防止爪に作用する 1.169×104	(N)
	水平荷重	
$A_{10}$	: 基礎ボルトの断面積 452	$(mm^2)$



A-A 断面

図-137 ランウェイガーダ取付部材(基礎ボルト)

2.6.6 吊具の荷重計算方法

クレーンの吊具荷重を受ける各部は、クレーン本体、トロリ、ワイヤロープ及びフックで、このうち吊 荷を直接吊るもので、損傷・破断により落下に至る可能性があるワイヤロープとフックを評価対象とす る。

ワイヤロープ及びフックの計算に当たっては、以下の基本事項で行うものとする。

- クレーン及び吊荷の速度算出に当たっては、クレーン、吊荷質量及びワイヤロープ長さの評価条件 を以下のとおり設定する。
  - 鉛直方向荷重を考える場合、ワイヤロープ長さを短くすれば固有周期が短くなり、吊荷の速度変 化が大きくなることから、衝撃荷重が大きくなる。したがって、ワイヤロープ長さは保守的に運 用上限位置での長さを用いることとする。
- ② 吊荷の質量は、定格質量で評価を実施する。
- ワイヤロープ、フックの荷重は、吊荷を1自由度モデルにより求めた固有周期に対応する加速度、 クレーンを2.4.4項より求めた固有周期に対応する加速度をもとに、吊荷が一度浮上って落下した ときの衝撃荷重を算出する。
- クレーンと吊荷の位相差が吊荷に及ぼす影響については、吊荷とは逆位相に生じるクレーンの速度
   を、吊荷に作用する相対速度として考慮する。
- ・ 衝撃荷重は、吊荷が持っている運動量の保存則を考慮して算出する。
- 水平方向地震に伴い、吊荷が振り子運動を起こして吊具に遠心力が作用するが、その影響については、軽微であることから、評価においては鉛直方向地震だけを考慮するものとする。

(1) 吊荷の浮上り後の落下速度の算出

吊荷は、図-138 に示すように、鉛直方向に浮上り再び自然長位置に戻った瞬間から、吊具の衝撃荷重 を与える。



○下向き速度 v
 ②,③まではエネルギー保存則より
 下向き速度 v は
 v < v<sub>1</sub>
 となるが,保守的に
 v = v<sub>1</sub>
 として評価を行う。

図-138 吊荷の浮上りの様子

(2) 吊荷の固有周期

以下のとおり、トロリを剛体としたときの吊荷の固有周期T<sub>W</sub>を算出する。



固有周期: 
$$T_W = 2 \cdot \pi \cdot \sqrt{\frac{m}{k_W}}$$

ここで,

T <sub>W</sub>	: ワイヤロープ・吊荷の単振動モデルから計算さ	0.22	(s)
	れる吊荷の固有周期		
k <sub>W</sub>	: ワイヤロープのばね定数	$1.638 \times 10^{4}$	(N/mm)
m	:吊荷の質量	20400	(kg)

ばね定数: 
$$k_W = \frac{A_W \cdot n_W \cdot E_W}{L_W}$$

# ここで,

A <sub>W</sub>	: ワイヤロープ1本の断面積	215	$(mm^2)$
E <sub>W</sub>	: ワイヤロープの縦弾性係数	8. $336 \times 10^4$	$(N/mm^2)$
$L_W$	: ワイヤロープ長さ	1094	(mm)
n <sub>W</sub>	: ワイヤロープ本数	1	(-)

#### (3) 吊荷に作用する衝撃荷重

以下のとおり、ワイヤロープ、フックに作用する荷重Fを算出する。

図-139,140 に示すように、ワイヤロープの下端にある吊荷の運動量の変化は吊荷とトロリの質量や 固有値が異なることから**v**<sub>1</sub>と**v**<sub>2</sub>が同値にならないが、保守的にワイヤロープの減衰がなく完全弾性衝突 を仮定して反発係数を1とすれば以下となる。

(力積): 
$$\int_{0}^{\frac{T_{W}}{4}} F \cdot \sin\left(2 \cdot \pi \cdot \frac{t}{T_{W}}\right) \cdot dt$$

(吊荷の運動量の変化):m·(v<sub>1</sub>+v<sub>2</sub>)



相対速度(v<sub>1</sub>+v<sub>2</sub>)とする。

図-139 吊荷落下後の速度変化


図-140 吊荷の力積の概念図

吊荷の運動方向が変化する時間については、ワイヤロープが完全弾性体で、吊荷とトロリの運動が自由 振動系であることを仮定すれば、吊荷の固有周期Twの4分の1となる。

以上から、運動量変化及び作用時間をもとに荷重は、自重分を追加して、以下のとおり計算する。

$$F = \frac{2 \cdot \pi \cdot m \cdot (v_1 + v_2)}{T_W} + m \cdot g$$

ここで,

- F : 吊荷の浮上り後の落下によりワイヤロープ, フック 1.056×10<sup>6</sup> (N) に発生する荷重
- m : 吊荷の質量 20400 (kg)
- T<sub>W</sub>:ワイヤロープ・吊荷の単振動モデルから計算される
   0.22 (s)

   吊荷の固有周期
- v<sub>1</sub>:吊荷の最大速度 1059.78 (mm/s)
- v<sub>2</sub> : トロリの最大速度 420.47 (mm/s)

参考資料 4-5-1

クレーン走行車輪-レール間のすべり判定結果(Ss900)

動的地震力(Ss900)を適用したすべりを考慮しない状態(全質量を考慮)の解析結果から,駆動輪に 発生する荷重は「鉛直方向の荷重及び加速度×0.3≦すべり方向の水平方向の荷重及び加速度」であるこ とから、クレーン走行車輪-レール間ですべりが発生することを確認した。

本解析によるすべり判定の確認は、4点の車輪位置で荷重を受けるものとし、解析モデルより得られる 荷重及び加速度をすべり判定値として使用する。

NS 方向(横行方向)は、トロリとクレーンガーダは剛結合としているため、トロリ車輪位置での荷重 は出力できないことから、トロリを支持するクレーンガーダ上に発生する加速度によりすべり判定を実 施した。EW 方向(走行方向)は車輪位置の支持点に発生する荷重によりすべり判定を実施した。

本解析における解析モデルを図-141, 142 に, クレーン走行車輪-レール間のすべり判定結果を表-179, 180 に示す。



図-141 解析モデル(EW方向(走行方向)のすべり判定の検討)



図-142 解析モデル(NS方向(横行方向)のすべり判定の検討)

_
4-
ı∥in≖
俟
×
6
Lut
1 <sub>Z</sub>
ज्ज
~
2
"/
2
to
$\hat{\frown}$
0
$\frown$
<b>4</b> π'
15
+
1)
5
走
$\odot$
JT
1-
方
-
N.
mμ
ШN
焸
ñ.
定
ज्ज
71
2
%1
5
to
5
6
ШŢ
Ē
2
ì
ļ
$\mathbf{i}$
<u> </u>
√⊞
顤
1⊞1
11
行
h
ਸਟ
~
Ţ
Ň
_
7
5
$\tilde{\mathcal{L}}$
$[ \mathcal{L} ]$
1 <i>4</i> 6 <i>L</i>
-179 2
-179 2
長-179 クー

/	/		ケース1		ケース2		ケース3	
			十 ロリー 中		トロリ右端		トロリ左端	
			吊荷:20.4	t	吊荷:20.4	t	吊荷:20.4	t
F		会社	Fy*1	$F_Z \times 0.3^{*2}$	Fy*1	$F_{Z} \times 0.3^{*2}$	Fy*1	$F_{Z} \times 0.3^{*2}$
<b>U</b> I	고 고 고	The second secon	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]
1		駆動輪	122435	106706	135455	102305	122233	10205
2		従動輪	0	06/00T	0	CEJONT	0	06/001
			,					

|||: 駆動輪のすべりが確認された荷重

- \*1:駆動輪に発生する走行方向の反力の合計
- \*2: 吊荷重量を含めた解析モデルの総重量に最大静止摩擦係数 μ=0.3 を乗じた値 また,解析より得られる鉛直下向き荷重と総重量の合計に最大静止摩擦係数 μ=0.3 を 乗じた場合においてもすべりが生じることを確認した。
- 表-180 クレーン横行車輪-レール間のすべり判定結果【NS 方向(横行方向)のすべり判定の検討】

/	/	/		5-31		7 - 2		ケース 3	
				トロリ中央		トロリ右が	鼎	トロリ左対	料
		/		吊荷:20.4	t	吊荷:20.	4t	吊荷:20.	4t
	Ę		学者	$\alpha_x^{*_1}$	$\alpha_z \times 0.3^{*2}$	$\alpha_x^{*1}$	$\alpha_z \times 0.3^{*2}$	$\alpha_x^{*1}$	$\alpha_z \times 0.3^{*2}$
-	-	百八儿	副	$[m/s^2]$	$[m/s^2]$	$[m/s^2]$	$[m/s^2]$	$[m/s^2]$	$[m/s^2]$
1		1	駆動輪	13.93	10.0	18.92	10.0	8.80	0.04
2			従動輪	0	<b>2.</b> 34	0	<b>2.</b> 34	0	<b>2.</b> 94
	· · ·	医動輪のすべりが破	観された加	速度					

\*1:駆動輪位置における横行方向のレール部に発生する加速度の最小値を記載

\*2:吊荷重量を含めた解析モデルの総重量に発生する鉛直方向の加速度 1[6]×0.3=0.3[6]=2.94[m/s<sup>2</sup>] また,解析より得られる鉛直下向き加速度と総重量の合計にて発生する鉛直方向の加速度

に最大静止摩擦係数 µ =0.3 を乗じた場合においてもすべりが生じることを確認した。

Abaqus における固有ベクトルの正規化方法について

Abaqus における固有ベクトルの正規化方法は、①式より $m_{\alpha}$ =1.0となるように固有ベクトル $\phi$ の正規 化を実施している。

【固有ベクトルの正規化方法】

 $m_{\alpha} = \{\varphi\}^{T}[M]\{\varphi\} = 1 \cdot \cdot \cdot \cdot ①$ 式

m<sub>α</sub>:モードαの一般化質量

φ :固有ベクトル

M:構造物の質量マトリックス

(補足)

【刺激係数の算出方法】 刺激係数は、 ②式で計算される。

 $\beta = \frac{1}{m_{\alpha}} \{ \phi \}^{T} [M] \{ 1 \}$  · · · ②式

- β : 刺激係数
- $m_{\alpha}$ :モード $\alpha$ の一般化質量
- φ :固有ベクトル
- M :構造物の質量マトリックス

ここで、 $m_{\alpha}$ =1.0の場合、刺激係数は、 $\beta$ ={ $\varphi$ }<sup>T</sup>[M]{1}となり、{1}は各方向に単位加速度を与えることから、②式では単位加速度に質量を乗じ、モード座標に変換した上で、単位一般化質量( $m_{\alpha}$ =1.0)で除しているため、刺激係数は解析モデルの各方向に単位加速度を与えた場合の、1.0のモード質量に生じる加速度を表している。

- 3. トップローディングキャスク
- 3.1 概要

トップローディングキャスクは、コンクリートセル上部にある天井ポートと接続し、トップローディン グキャスク及び天井ポートの遮へいシャッターを開閉することで、遮へい及び閉じ込め機能を維持した まま試料等をコンクリートセル内に移送する設備である。

#### 3.2 構造

図-143にトップローディングキャスクと天井ポートの構造を示す。

トップローディングキャスクと天井ポートはボルトで接続され、トップローディングキャスク及び天 井ポートのシャッター開閉装置を操作することで、それぞれの遮へいシャッターが移動し開閉される。そ の後、トップローディングキャスクの昇降装置によってコンクリートセル内に燃料デブリ等を移送する 構造となっている。

また,トップローディングキャスクを支える天井ポートは,天井ポート天板,ハウジング1及びハウジング2から構成され,トップローディングキャスクと天井ポート天板,天井ポート天板とハウジング1及びハウジング1とハウジング2がボルトで接続される。





3.3 評価方針

本設備の応力評価は質点系モデルにて評価を行う。「3.2 構造」で示したトップローディングキャスク の部位のうち、「3.4 評価部位」に示す部位を評価対象として、「3.6 固有周期」で算出した固有周期に 基づき、「3.7 設計用地震力」にて設定した地震力による応力が許容限界内であることを「3.8 応力評 価」で示す。

図-144にトップローディングキャスク(接続時)の耐震評価フローを示す。



図-144 トップローディングキャスク(接続時)の耐震評価フロー

3.4 評価部位

評価対象部位については以下の項目を考慮して選定する。

(1) 荷重作用点(重心)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) 断面積が小さな部位

トップローディングキャスクは天井ポートに 4 本のボルトで固定されており,その荷重は天井ポート の天板及び 2 つのハウジングで支えている。よって,荷重を受ける主要部位はトップローディングキャ スクと天井ポート天板,天井ポート天板とハウジング 1 及びハウジング 1 とハウジング 2 を固定するボ ルトとなり,それらを評価対象とする。評価部位一覧を表-181 に示す。

表-181 評価部位一覧

評価部位	材料	ボルトの呼び径 (mm)
トップローディングキャスクと	S45C	9.4
天井ポート天板を固定するボルト	$(\leq 40 \text{mm})$	24
天井ポート天板とハウジング1を固	S45C	16
定するボルト	$(\leq 40 \text{mm})$	10
ハウジング1とハウジング2を	SUS204	94
固定するボルト	505504	24

#### 3.5 地震応答解析

3.5.1 評価方法

- (1) 評価モデルは1質点系とし、重心位置に地震荷重が作用するものとする。
- (2) 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
- (3) トップローディングキャスクは剛体・剛床に取付ボルトにより固定されるものとする。
- (4) トップローディングキャスクの質量は、トップローディングキャスク(遮へい体及びシャッター開 閉装置などの付帯設備含む)、天井ポート天板、ハウジング1及びハウジング2を考慮する。
- (5) 地震力はトップローディングキャスクに対して水平2方向及び鉛直方向から個別に作用するものとし、作用する荷重の算出において組合せるものとする。

## 3.5.2 荷重の組合せ及び許容応力

## (1) 荷重の組合せ及び供用状態

トップローディングキャスク(接続時)の許容応力と供用状態を表-182に示し,記号の説明を表-183 に示す。

耐震	共手の	供用心能	許容限界	(ボルト等)	
	何里 <sup>()</sup> 知今 <del>出</del> *1	供用状態 (芤索亡力出能)	一次応力		適用範囲
クフス組合せる	(可在心力状態)	引張*2	せん断*2		
S	D+S <sub>S</sub>	Ds	1.5 • f <sub>t</sub>	1.5 • f <sub>s</sub>	基礎ボルト

表-182 許容応力と供用状態

\*1:D;死荷重

# Ss;地震荷重(Ss900)

\*2:許容応力は「設計・建設規格 SSB-3133」に従い算出する。

記号	記号の説明
D	死荷重
Ss	S クラスの設備に適用される地震動より求まる地震力又は静的地震力
S <sub>A</sub> S	Sクラス設備の地震時の許容応力状態
$f_t$	供用状態 Ds での許容引張応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建設
	規格 SSB-3121.2」 により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3133」
	により規定される値。
fs	供用状態 Ds での許容せん断応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建
	設規格 SSB-3121.2」により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3133
	により規定される値。

表-183 記号の説明

(2) 使用材料の許容応力評価条件

評価部位の使用材料の許容応力評価条件を表-184に示す。

亚研究	<b>**</b> *1	最高使用温度	S <sub>y</sub> *1	$S_u^{*1}$	S <sub>y</sub> (RT) *2
中十二四日 101 122	173 17-1	°C	MPa	MPa	MPa
トップローデ					
ィングキャス	S 4EC				
クと天井ポー	5450	60	475	656	490
ト天板を固定	$(\geq 40 \text{mm})$				
するボルト					
天井ポート天					
板とハウジン	S45C	60	475	GEG	400
グ1を固定する	$(\leq 40 \text{mm})$	60	475	000	490
ボルト					
ハウジング1と					
ハウジング2を	CUC204	60	100	490	205
固定するボル	303304	00	192	409	200
F					

表-184 使用材料の許容応力

\*1:60℃の値は設計・建設規格に記載された40℃及び75℃の値から内挿して求めた。

\*2:S<sub>y</sub>(RT)は「設計・建設規格 付録材料図表Part5 表8」に規定する材料の40℃における設計降伏点

### 3.6 固有周期

トップローディングキャスク(接続時)の固有周期を表-185 に示す。トップローディングキャスク(接続時)の固有周期は 0.05 秒以下であり、トップローディングキャスク(接続時)は剛構造であることを 確認した。

衣 105 小千及U·如直刀间U·回有问旁
-----------------------

方向	固有周期(s)
水平方向	
鉛直方向	

3.7 設計用地震力

評価に用いる設計用地震力及び供用状態を表-186, Ss900の階別設計用震度を表-187に示す。トップ ローディングキャスクは2階で使用されるため、2階におけるSs900の設計用震度を採用する。

表-186 設計用地震力及び供用状態

耐震クラス	設計用地震力	供用状態
S	Ss900	Ds

### 表-187 Ss900の階別設計用震度\*

	水平設計用震度	F	鉛直設計用震度
階層	EW 方向	NS 方向	UD 方向
	C <sub>HX</sub>	C <sub>HY</sub>	Cv
2 階 (T.P.+47.8m)	1.74	1.74	0.91
1 階 (T.P.+40.8m)	1.26	1.26	0.90
地下1階(T.P.+33.3m)	0.84	0.84	0.89

\*: Ss900の階別設計用震度は、以下で示した床応答加速度を1.2倍し、重力加速度(980.665cm/s<sup>2</sup>)で 割り、小数点第3位の値を切り上げた値で設定した。

なお,水平方向設計用震度については EW 方向と NS 方向の最大応答加速度を各階層毎に比較し,大きい方の値を水平 X 方向及び水平 Y 方向の水平方向設計震度として設定した。

参考資料 4-2-1: 建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果

4.2 地震応答解析結果 図-54,55 最大応答加速度(水平方向)のSs900-① 地震応答解析結果 図-60 最大応答加速度(鉛直方向)のSs900-① 3.8 応力評価

- 3.8.1 トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルト
- (1) 応力評価モデル及び諸元

図-145~147に評価部位の応力評価モデルを示し、表-188に応力評価諸元を示す。以下に評価モデルの概要と諸元を示す。

- ・ 4隅に4本のボルトが正方配置されているため、引張応力は斜め45度方向で評価を実施する。
- ・図-145は水平X方向の水平地震力がトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに作用する場合の評価モデルを示している。水平X方向の水平地震力はボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、せん断力が発生する。また、ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側のボルトを転倒支点と考え、他方のボルトでこれを受けるものとする。
- ・図-146は水平Y方向の水平地震力がトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに作用する場合の評価モデルを示している。水平Y方向の水平地震力はボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、せん断力が発生する。また、ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側のボルトを転倒支点と考え、他方のボルトでこれを受けるものとする。
- 図-147は鉛直地震力(Z方向)及び自重がトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに作用する場合の評価モデルを示している。鉛直地震力(Z方向)及び自重はボルトの差し込み方向と同じ向きに作用するため、引張力が発生する。片側のボルトを支点とする転倒を考え、引張力を片側のボルトで受けるものとして評価する。また、自重は鉛直方向(Z方向)の引張力を打ち消す方向に働くため、負の引張力とする。

表-188 トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトの応力評価諸元

記号	記号の説明	値	単位
٨	トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルト	459 4	2
A <sub>bA</sub>	の断面積	452.4	mm-
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	1.74	—
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	1.74	—
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	0.91	—
$D_{\mathrm{bA}}$	トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトの呼び径	24	mm
g	重力加速度	9.80665	$m/s^2$
$1_{g}$	天井ポート天板からトップローディングキャスク重心までの距離	585	mm
1	重心とトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定する	051	
1 <sub>X1A</sub>	ボルト間の距離(水平X方向)	091	mm
1	重心とトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定する	651	
1 <sub>X2A</sub>	ボルト間の距離(水平X方向)	091	mm
1	重心とトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定する	651	halla
1 <sub>Y1A</sub>	ボルト間の距離(水平 Y 方向)	001	шп
1	重心とトップローディングキャスクと天井ポート天板を固定する	651	100.000
1 <sub>Y2A</sub>	ボルト間の距離(水平 Y 方向)	091	mm
m	トップローディングキャスクの質量	9000	kg
n	せん断力が作用するトップローディングキャスクと天井ポート天板を	4	
IIA	固定するボルトの本数	4	
n	引張力の作用するトップローディングキャスクと天井ポート天板を	1	_
Π <sub>fXA</sub>	固定するボルトの本数(水平 X 方向)	1	
n	引張力の作用するトップローディングキャスクと天井ポート天板を	1	_
Π <u>f</u> ΥA	固定するボルトの本数(水平 Y 方向)	1	
F	基準強度(設計・建設規格 SSB-3133 に定める値)	—	MPa
F	トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに	-	N
ГЪА	作用する引張力		11
F. av.	自重によってトップローディングキャスクと天井ポート天板を	—	N
I bGXA	固定するボルトに作用する引張力(Y軸周り)		11
FLOW	自重によってトップローディングキャスクと天井ポート天板を	—	N
I DGYA	固定するボルトに作用する引張力(X軸周り)		11
F	水平地震力によってトップローディングキャスクと天井ポート天板を	—	N
1 bXA	固定するボルトに作用する引張力(Y軸周り)		1
Furt	水平地震力によってトップローディングキャスクと天井ポート天板を	-	Ν
∎ bYA	固定するボルトに作用する引張力(X軸周り)		11
F1 784	鉛直地震力によってトップローディングキャスクと天井ポート天板を	-	Ν
▲ DZXA	固定するボルトに作用する引張力(X軸周り)		11

F	鉛直地震力によってトップローディングキャスクと天井ポート天板を	—	N
ГЪΖΥΑ	固定するボルトに作用する引張力(Y 軸周り)		IN
$f_{\rm s}$	許容せん断応力	—	MPa
$f_{\rm t}$	許容引張応力	_	MPa
$f_{\rm ts}$	引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力	—	MPa
0	トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに	—	N
<b>W</b> bA	作用するせん断力		IN
	トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに	—	MDa
$\sigma_{ m bA}$	作用する引張応力		Mra
	トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトに	—	MDa
τ <sub>bA</sub>	作用するせん断応力		мга



図-145 水平X方向の水平地震力によって作用するトップローディングキャスクと 天井ポート天板を固定するボルトの応力評価モデル



図-146 水平 Y 方向の水平地震力によって作用するトップローディングキャスクと 天井ポート天板を固定するボルトの応力評価モデル



図-147 鉛直地震力(Z方向)及び自重によって作用するトップローディングキャスクと 天井ポート天板を固定するボルトの応力評価モデル

(2) 計算方法

a. 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>bXA</sub>(水平X方向), F<sub>bYA</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力に よって作用する引張力F<sub>bZXA</sub>(水平X方向), F<sub>bZYA</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする転倒を 考え, これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。さらに, 引張力は自重によって打ち消さ れるため, 負の引張力として計算する。

水平X方向の地震力により生じる引張力

$$F_{bXA} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot l_g}{n_{fXA} \cdot (l_{X1A} + l_{X2A})}$$

水平Y方向の地震力により生じる引張力

$$F_{bYA} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot l_g}{n_{fYA} \cdot (l_{Y1A} + l_{Y2A})}$$

鉛直地震力(Z方向)の地震力により生じる引張力

$$F_{bZXA} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{X1A}}{n_{fXA} \cdot (l_{X1A} + l_{X2A})}$$
$$F_{bZYA} = \frac{m \cdot g \cdot C_V \cdot l_{Y1A}}{n_{fYA} \cdot (l_{Y1A} + l_{Y2A})}$$

自重により生じる引張力

$$F_{bGXA} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{X1A}}{\mathbf{n}_{fXA} \quad (\mathbf{l}_{X1A} + \mathbf{l}_{X2A})}$$
$$F_{bGYA} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{Y1A}}{\mathbf{n}_{fYA} \quad (\mathbf{l}_{Y1A} + \mathbf{l}_{Y2A})}$$

ボルトに作用する引張力 $F_{bA}$ は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平2方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。ただし、引張力の大 小関係は $F_{bZXA} < F_{bXA} = F_{bYA}$ 、 $F_{bZYA} < F_{bXA} = F_{bYA}$ である。

 $F_{bA} = max \quad (1.0F_{bXA} + 0.4F_{bYA} + 0.4F_{bZXA} - F_{bGXA}, \quad 1.0F_{bXA} + 0.4F_{bYA} + 0.4F_{bZYA} - F_{bGYA})$ 

引張応力 σ<sub>bA</sub>は次式により求める。

$$\sigma_{bA} = \frac{F_{bA}}{A_{bA}}$$

ここで、ボルトの断面積Abaは以下の式で求める。

$$A_{bA} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bA}^{2}$$

b. せん断応力

地震力によりボルトに作用するせん断力は,水平2方向(水平X方向及び水平Y方向)荷重のベクトル 合成を考慮した際に生じる応力を求める。ボルトに作用するせん断荷重は,ボルトに均等に荷重が作用 するものとする。

ボルトのせん断力QbAは「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、水平2方向及 び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{bA} = \max\left(m \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^2 + (0.4C_{HY})^2}, \quad m \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^2 + (1.0C_{HY})^2}\right)$$

せん断応力τ bAは次式により求める。

$$\tau_{bA} = \frac{Q_{bA}}{A_{bA} \cdot n_A}$$

ここで、ボルトの断面積Abaは以下の式で求める。

$$A_{bA} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bA}^{2}$$

c. 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_t = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_s = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bA}, f_t)$$

S45Cはオーステナイト系ステンレス鋼又は高ニッケル合金ではないため,F値の計算式は「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い以下のとおりである。

$$F = \min(1.2S_v, 0.7S_u)$$

(3) 評価結果

トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトの応力評価結果を表-189に示す。

評価対象	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力 (MPa)	許容応力(MPa)
トップローディ	Ss900	トップローデ イングキャス	引張	152	334
ングキャスク (接続時)	$\left(\begin{array}{c} C_{HX} - 1.74 \\ C_{HY} = 1.74 \\ C_{V} = 0.91 \end{array}\right)$	クと天井ポー ト天板を固定 するボルト	せん断	92	265

表-189 トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトの応力評価結果

評価結果から、トップローディングキャスクと天井ポート天板を固定するボルトの引張応力及びせん 断応力は許容応力を下回るため、Ss900に対する耐震性を有することを確認した。

3.8.2 天井ポート天板とハウジング1を固定するボルト

(1) 応力評価モデル及び諸元

図-148~150に評価部位の応力評価モデルを示し、表-190に応力評価諸元を示す。以下に評価モデルの概要と諸元を示す。

- ・図-148は水平X方向の水平地震力が天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する場合の評価モデルを示している。水平X方向の水平地震力はボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、せん断力が発生する。また、ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と考え、他方の列のボルトでこれを受けるものとする。
- 図-149は水平Y方向の水平地震力が天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する場合の評価モデルを示している。水平Y方向の水平地震力はボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、せん断力が発生する。また、ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と考え、他方の列のボルトでこれを受けるものとする。
- ・図-150は鉛直地震力(Z方向)及び自重が天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する場合の評価モデルを示している。鉛直地震力(Z方向)及び自重はボルトの差し込み方向と同じ向きに作用するため、引張力が発生する。片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、引張力を片側の列のボルトで受けるものとして評価する。また、自重は鉛直方向(Z方向)の引張力を打ち消す方向に働くため、負の引張力とする。

表-190 🗦	天井ポー	ト天板とハ	ウジン	グ1を固定す	るボル	トの応力評価諸元
---------	------	-------	-----	--------	-----	----------

記号	記号の説明	値	単位
$A_{bB}$	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの断面積	201.1	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	1.74	—
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	1.74	—
C <sub>v</sub>	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	0.91	—
$D_{bB}$	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの呼び径	16	mm
F	基準強度(設計・建設規格 SSB-3133 に定める値)	—	MPa
$F_{bB}$	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する引張力	_	Ν
$F_{\text{bGXB}}$	自重によって天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する 引張力(Y軸周り)	_	N
$F_{\text{bGYB}}$	自重によって天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する 引張力(X軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bXB}}$	水平地震力によって天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作 用する引張力(Y軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bYB}}$	水平地震力によって天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作 用する引張力(X軸周り)	_	N
F <sub>bZXB</sub>	鉛直地震力によって天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作 用する引張力(Y軸周り)	_	N
F <sub>bZYB</sub>	鉛直地震力によって天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作 用する引張力(X軸周り)	_	N
fs	許容せん断応力	_	MPa
$f_t$	許容引張応力	_	MPa
$f_{\rm ts}$	引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力	_	MPa
g	重力加速度	9.80665	$m/s^2$
1 <sub>g</sub>	天井ポート天板からトップローディングキャスク重心までの距離	585	mm
L <sub>GXB</sub>	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの転倒支点から重心までの距離(水平X方向)	700	mm
L <sub>GYB</sub>	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの転倒支点から重心まで の距離(水平 Y 方向)	655	mm
L <sub>X1B</sub>	転倒支点から1番目の天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトま での距離(水平X方向)	460	mm
L <sub>X2B</sub>	転倒支点から2番目の天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトまでの距離(水平X方向)	940	mm
L <sub>X3B</sub>	転倒支点から3番目の天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトまでの距離(水平X方向)	1400	mm
L <sub>XPB</sub>	転倒支点から最も離れた天井ポート天板とハウジング1を固定するボルト までの距離(水平X方向)	1400	mm

т	転倒支点から1番目の天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトま	600	
L <sub>Y1B</sub>	での距離(水平Y方向)	690	mm
т	転倒支点から2番目の天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトま	1200	mm
L <sub>Y2B</sub>	での距離(水平Y方向)	1590	
T	転倒支点から3番目の天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトま	0000	
Ly3B	での距離(水平Y方向)	2080	mm
т	転倒支点から最も離れた天井ポート天板とハウジング1を固定するボルト	0000	
Lykb	までの距離(水平 Y 方向)	2080	mm
m <sub>B</sub>	トップローディングキャスク及び天井ポート天板の質量	11760	kg
n <sub>B</sub>	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの本数	12	_
5	転倒支点からLxibの距離にある天井ポート天板とハウジング1を固定するボ	0	
N <sub>fX1B</sub>	ルトの本数	2	
5	転倒支点から L <sub>x2B</sub> の距離にある天井ポート天板とハウジング1を固定するボ	0	
I1 <sub>fX2B</sub>	ルトの本数	2	_
5	転倒支点から Lx3Bの距離にある天井ポート天板とハウジング1を固定するボ	4	
IlfX3B	ルトの本数	4	
5	転倒支点からL <sub>YIB</sub> の距離にある天井ポート天板とハウジング1を固定するボ	0	
I1 <sub>fY1B</sub>	ルトの本数	2	_
	転倒支点から L <sub>Y2B</sub> の距離にある天井ポート天板とハウジング1を固定するボ	0	
I1 <sub>fY2B</sub>	ルトの本数	2	_
5	転倒支点から L <sub>Y3B</sub> の距離にある天井ポート天板とハウジング1を固定するボ	4	
N <sub>fY3B</sub>	ルトの本数	4	
$Q_{\mathrm{bB}}$	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用するせん断力	_	Ν
$\sigma_{\rm bB}$	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用する引張応力	_	MPa
au <sub>bB</sub>	天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトに作用するせん断応力	_	MPa



図-148 水平X方向の水平地震力によって作用する天井ポート天板とハウジング1を 固定するボルトの応力評価モデル



図-149 水平 Y 方向の水平地震力によって作用する天井ポート天板とハウジング1を 固定するボルトの応力評価モデル



図-150 鉛直地震力(Z方向)及び自重によって作用する天井ポート天板とウジング1を 固定するボルトの応力評価モデル

(2) 計算方法

a. 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>bXB</sub>(水平X方向), F<sub>bYB</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力に よって作用する引張力F<sub>bZB</sub>(水平X方向), F<sub>bZB</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする転倒を 考え,これを転倒支点から各ボルト列で受けるものとする。本評価では,各列のボルト本数が同数のた め,引張力は転倒支点から各ボルト列までの距離に比例することから,転倒支点から最も離れたボルト に作用する引張力が最大となる。(別添4-4 図-75参照)

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力としてF<sub>bGXB</sub>(水平X方向)及びF<sub>bGYB</sub>(水 平Y方向)を計算する。

$$\begin{split} F_{bXB} &= \frac{m_{B} \cdot g \cdot C_{HX} \cdot l_{g} \cdot L_{XPB}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjB} \cdot L_{XjB}{}^{2}} \\ F_{bYB} &= \frac{m_{B} \cdot g \cdot C_{HY} \cdot l_{g} \cdot L_{YKB}}{\sum_{j=1}^{k} n_{fYjB} \cdot L_{YjB}{}^{2}} \\ F_{bZXB} &= \frac{m_{B} \cdot g \cdot C_{V} \cdot L_{GXB} \cdot L_{XPB}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjB} \cdot L_{XjB}{}^{2}} \\ F_{bZYB} &= \frac{m_{B} \cdot g \cdot C_{V} \cdot L_{GYB} \cdot L_{YKB}}{\sum_{j=1}^{k} n_{fYjB} \cdot L_{YjB}{}^{2}} \\ F_{bGXB} &= \frac{m_{B} \cdot g \cdot L_{GXB} \cdot L_{XPB}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjB} \cdot L_{XjB}{}^{2}} \\ F_{bGYB} &= \frac{m_{B} \cdot g \cdot L_{GYB} \cdot L_{YKB}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjB} \cdot L_{YjB}{}^{2}} \end{split}$$

ボルトに作用する引張力 $F_{bB}$ は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、 水平2方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。ただし、引張力の大 小関係は $F_{bZXB} < F_{bYB} < F_{bXB}$ 、 $F_{bZYB} < F_{bYB} < F_{bXB}$ である。

 $F_{bB} = \max(1.0F_{bXB} + 0.4F_{bYB} + 0.4F_{bZXB} - F_{bGXB}, 1.0F_{bXB} + 0.4F_{bYB} + 0.4F_{bZYB} - F_{bGYB})$ 

引張応力 σ ωは以下の式で得られる。

$$\sigma_{\rm bB} = \frac{\rm F_{\rm bB}}{\rm A_{\rm bB}}$$

ここで、ボルトの断面積AbBは以下の式で求める。

$$A_{bB} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bB}^2$$

b. せん断応力

地震力によりボルトに作用するせん断力,水平2方向(水平X方向及び水平Y方向)荷重のベクトル合成を考慮した際に生じる応力を求める。ボルトに作用するせん断荷重は,ボルトに均等に荷重が作用するものとする。

ボルトのせん断力Q<sub>bB</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を 用いて評価する。

$$Q_{bB} = \max (m_B \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^2 + (0.4C_{HY})^2}, m_B \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^2 + (1.0C_{HY})^2})$$

せん断応力 τ ы β は次式により求める。

$$\tau_{bB} = \frac{Q_{bB}}{A_{bB} \cdot n_B}$$

ここで、ボルトの断面積AbBは以下の式で求める。

$$A_{bB} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bB}^{2}$$

c. 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_t = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_s = \frac{1.5 \cdot F}{1.5 \sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bB}, f_t)$$

S45Cはオーステナイト系ステンレス鋼又は高ニッケル合金ではないため,F値の計算式は「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い以下のとおりである。

$$F = \min(1.2S_y, 0.7S_u)$$

(3) 評価結果

天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの応力評価結果を表-191に示す。

評価対象	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力(MPa)	許容応力(MPa)
トップローディ	Ss900 C <sub>HX</sub> =1.74	天井ポート天 板とハウジン	引張	81	337
(接続時)	$C_{HY}=1.74$ $C_{V}=0.91$	グ1を固定す るボルト	せん断	90	265

表-191 天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの応力評価結果

評価結果から, 天井ポート天板とハウジング1を固定するボルトの引張応力及びせん断応力は許容応力 を下回るため, Ss900に対する耐震性を有することを確認した。

3.8.3 ハウジング1とハウジング2を固定するボルト

(1) 応力評価モデル及び諸元

図-151~153に評価部位の応力評価モデルを示し、表-192に応力評価諸元を示す。以下に評価モデルの概要と諸元を示す。

- ・図-151は水平X方向の水平地震力がハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用する場合の 評価モデルを示している。水平X方向の水平地震力はボルトの差し込み方向に対して直角方向に作 用するため、せん断力が発生する。また、ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モ ーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と 考え、他方の列のボルトでこれを受けるものとする。
- ・図-152は水平Y方向の水平地震力がハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用する場合の 評価モデルを示している。水平Y方向の水平地震力はボルトの差し込み方向に対して直角方向に作 用するため、せん断力が発生する。また、ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モ ーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と 考え、他方の列のボルトでこれを受けるものとする。
- 図-153は鉛直地震力(Z方向)及び自重がハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用する 場合の評価モデルを示している。鉛直地震力(Z方向)及び自重はレール取付ボルトの差し込み方向 と同じ向きに作用するため、引張力が発生する。片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、引張 力を片側の列のボルトで受けるものとして評価する。また、自重は鉛直方向(Z方向)の引張力を打 ち消す方向に働くため、負の引張力とする。

記号	記号の説明	値	単位
$A_{\rm bC}$	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの断面積	452.4	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	1.74	_
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	1.74	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	0.91	_
D <sub>bC</sub>	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの呼び径	24	mm
F	基準強度(設計・建設規格 SSB-3133 に定める値)	_	MPa
$F_{\rm bC}$	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用する引張力	_	Ν
F <sub>bGXC</sub>	自重によってハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用する引 張力(Y軸周り)	_	N
F <sub>bGYC</sub>	自重によってハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用する引 張力(X軸周り)	_	N
F <sub>bXC</sub>	水平地震力によってハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用 する引張力(Y軸周り)	_	N
$F_{\text{bYC}}$	水平地震力によってハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用 する引張力(X軸周り)	_	N
F <sub>bZXC</sub>	鉛直地震力によってハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用 する引張力(Y軸周り)	_	N
F <sub>bZYC</sub>	鉛直地震力によってハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用 する引張力(X軸周り)	_	N
$f_s$	許容せん断応力	_	MPa
$f_t$	許容引張応力	_	MPa
$f_{\rm ts}$	引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力	_	MPa
g	重力加速度	9.80665	$m/s^2$
$1_{\rm gC}$	ハウジング1からトップローディングキャスク重心までの距離	635	mm
L <sub>GXC</sub>	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの転倒支点から重心までの 距離(水平X方向)	750	mm
L <sub>GYC</sub>	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの転倒支点から重心までの 距離(水平Y方向)	690	mm
L <sub>X1C</sub>	転倒支点から1番目のハウジング1とハウジング2を固定するボルトまでの距離(水平X方向)	495	mm
L <sub>X2C</sub>	転倒支点から2番目のハウジング1とハウジング2を固定するボルトまでの距離(水平X方向)	995	mm

表-192 ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの応力評価諸元

L <sub>X3C</sub>	転倒支点から3番目のハウジング1とハウジング2を固定するボルトまでの距離(水平X方向)	1490	mm
L <sub>XPC</sub>	転倒支点から最も離れたハウジング1とハウジング2を固定するボルトま での距離(水平X方向)	1490	mm
Ly1C	転倒支点から1番目のハウジング1とハウジング2を固定するボルトまでの距離(水平Y方向)	720	mm
Ly2C	転倒支点から2番目のハウジング1とハウジング2を固定するボルトまでの距離(水平Y方向)	1450	mm
L <sub>Y3C</sub>	転倒支点から3番目のハウジング1とハウジング2を固定するボルトまでの距離(水平Y方向)	2170	mm
Lykc	転倒支点から最も離れたハウジング1とハウジング2を固定するボルトま での距離(水平Y方向)	2170	mm
m <sub>C</sub>	トップローディングキャスク,天井ポート天板及びハウジング1の質量	14510	kg
n <sub>c</sub>	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの本数	12	—
n <sub>fX1C</sub>	転倒支点から L <sub>xic</sub> の距離にあるハウジング1とハウジング2を固定するボ ルトの本数	2	_
n <sub>fX2C</sub>	転倒支点から Lx2c の距離にあるハウジング1とハウジング2を固定するボルトの本数	2	_
n <sub>fX3C</sub>	転倒支点から Lxxc の距離にあるハウジング1とハウジング2を固定するボルトの本数	4	_
n <sub>fY1C</sub>	転倒支点から Lync の距離にあるハウジング1とハウジング2を固定するボルトの本数	2	_
$n_{\rm fY2C}$	転倒支点から L <sub>Y2C</sub> の距離にあるハウジング1とハウジング2を固定するボルトの本数	2	_
n <sub>fY3C</sub>	転倒支点から Ly3c の距離にあるハウジング1とハウジング2を固定するボルトの本数	4	_
$Q_{\rm bC}$	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用するせん断力	_	Ν
$\sigma_{ m bC}$	ハウジング1ハウジング2を固定するボルトに作用する引張応力	_	MPa
au <sub>bC</sub>	ハウジング1とハウジング2を固定するボルトに作用するせん断応力	_	MPa



図-151 水平 X 方向の水平地震力によって作用するハウジング1とハウジング2を 固定するボルトの応力評価モデル(水平 X 方向)



図-152 水平 Y 方向の水平地震力によって作用するハウジング1とハウジング2を 固定するボルトの応力評価モデル(水平 Y 方向)



図-153 鉛直地震力(Z方向)及び自重によって作用するハウジング1とハウジング2を 固定するボルトの応力評価モデル

- (2) 計算方法
  - a. 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>bxc</sub>(水平X方向), F<sub>byc</sub>(水平Y方向)及び鉛直地震力に よって作用する引張力F<sub>bzxc</sub>(水平X方向), F<sub>bzyc</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする転倒を 考え,これを転倒支点から各ボルト列で受けるものとする。本評価では,各列のボルト本数が同数のた め,引張力は転倒支点から各ボルト列までの距離に比例することから,転倒支点から最も離れたボルト に作用する引張力が最大となる。(別添4-4 図-75参照)

さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力としてF<sub>bGXC</sub>(水平X方向)及びF<sub>bGYC</sub>(水 平Y方向)を計算する。

$$\begin{split} F_{bXC} &= \frac{m_{C} \cdot g \cdot C_{HX} \cdot l_{gC} \cdot L_{XPC}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjC} \cdot L_{XjC}^{2}} \\ F_{bYC} &= \frac{m_{C} \cdot g \cdot C_{HY} \cdot l_{gC} \cdot L_{YKC}}{\sum_{j=1}^{k} n_{fYjC} \cdot L_{YjC}^{2}} \\ F_{bZXC} &= \frac{m_{C} \cdot g \cdot C_{V} \cdot L_{GXC} \cdot L_{XPC}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjC} \cdot L_{XjC}^{2}} \\ F_{bZYC} &= \frac{m_{C} \cdot g \cdot C_{V} \cdot L_{GYC} \cdot L_{YKC}}{\sum_{j=1}^{k} n_{fYjC} \cdot L_{YjC}^{2}} \\ F_{bGXC} &= \frac{m_{C} \cdot g \cdot L_{GXC} \cdot L_{XPC}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjC} \cdot L_{XjC}^{2}} \\ F_{bGYC} &= \frac{m_{C} \cdot g \cdot L_{GYC} \cdot L_{YKC}}{\sum_{j=1}^{p} n_{fXjC} \cdot L_{YjC}^{2}} \\ \end{split}$$

ボルトに作用する引張力 $F_{bc}$ は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、水 平2方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。ただし、引張力の大小関 係は $F_{bZXC} < F_{bYC} < F_{bXC}$ 、 $F_{bZYC} < F_{bYC} < F_{bXC}$ である。

 $F_{bC} = \max(1.0F_{bXC} + 0.4F_{bYC} + 0.4F_{bZXC} - F_{bGXC}, \quad 1.0F_{bXC} + 0.4F_{bYC} + 0.4F_{bZYC} - F_{bGYC})$ 

引張応力 obcは以下の式で得られる。

$$\sigma_{bC} = \frac{F_{bC}}{A_{bC}}$$

ここで、ボルトの断面積Abcは以下の式で求める。

$$A_{bC} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bC}^{2}$$

b. せん断応力

地震力によりボルトに作用するせん断力は,水平2方向(水平X方向及び水平Y方向)荷重のベクトル 合成を考慮した際に生じる応力を求める。ボルトに作用するせん断荷重は,ボルトに均等に荷重が作用 するものとする。

ボルトのせん断力Q<sub>bc</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、水平2方向及 び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

 $Q_{bC} = max \quad (m_C \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^2 + (0.4C_{HY})^2}, \quad m_C \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^2 + (1.0C_{HY})^2})$ 

せん断応力τ bcは次式により求める。

$$\tau_{\rm bC} = \frac{Q_{\rm bC}}{A_{\rm bC} \cdot n_{\rm C}}$$

ここで、ボルトの断面積AbBは以下の式で求める。

$$A_{bC} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bC}^{2}$$

c. 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bC}, f_t)$$

SUS304はオーステナイト系ステンレス鋼であるため, F値の計算式は「設計・建設規格 SSB-3121.1 (1)」に従い以下のとおりである。

 $F = min(1.35S_v, 0.7S_u, 1.2S_v (RT))$ 

(3) 評価結果

ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの応力評価結果を表-193に示す。

評価対象	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力(MPa)	許容応力(MPa)
トップローディ	Ss900	ハウジング1 とハウジング	引張	46	177
(接続時)	$C_{HY}=1.74$ $C_{V}=0.91$	2を固定する ボルト	せん断	50	142

表-193 ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの応力評価結果

評価結果から,ハウジング1とハウジング2を固定するボルトの引張応力及びせん断応力は許容応力を 下回るため,Ss900に対する耐震性を有することを確認した。
- 4. サイドローディングキャスク
- 4.1 概要

サイドローディングキャスクは、コンクリートセル側面に取り付けられているシールドドアと接続し、 サイドローディングキャスクの昇降装置 (テーブルシールド昇降モーター)を作動させることで、シール ドドア及びサイドローディングキャスクの遮へい扉が開閉し、試料等をコンクリートセル内に移送する 設備である。

4.2 構造

図-154にサイドローディングキャスクの構造及びシールドドアとの接続方法を示す。

サイドローディングキャスクは主に,キャスク本体,サポーティングテーブル及び床・セル壁固定金物 で構成されている。

サポーティングテーブルはキャスク本体を固縛する架台(クレイドル)を用いて積載し、シールドドア と接続するための車輪付きの設備であり、床・セル壁固定金物はキャスクとシールドドアが接続している 際に耐震性をもたせるために、サポーティングテーブルを床に固定する設備である。

キャスク本体はクレイドルのキャスク固定ボルトによってサポーティングテーブルに固定され、クレ イドルはサポーティングテーブルに台座固定ボルトで固定されている。サポーティングテーブルは床・セ ル壁固定金物とボルトで固定され、床・セル壁固定金物はボルト(基礎ボルト)で床及びコンクリートセ ル壁に固定される。

シールドドアは、厚さの遮へい体がベース板に固定されており、ベース板がコンクリートセルに取付ボルトで固定されている。





図-154 サイドローディングキャスクの構造及びシールドドアとの接続方法(2/2)

4.3 評価方針

本設備の応力評価は3次元 FEM モデルを構築して評価を行う。「4.2 構造」で示したサイドローディン グの部位のうち、「4.4 評価部位」に示す部位を対象として、「4.7 固有周期」で算出した固有周期に基づ き、「4.8 設計用地震力」にて設定した地震力による応力が、許容限界内であることを「4.9 応力評価」 で示す。

図-155にサイドローディングキャスク(接続時)の耐震評価フローを示す。



図-155 サイドローディングキャスク(接続時)の耐震評価フロー

### 4.4 評価部位

評価対象部位については以下の項目を考慮して選定する。

(1) 荷重作用点(重心)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) 断面積が小さな部位

サイドローディングキャスクの自重は、クレイドル、サポーティングテーブル及び床・セル壁固定金 物で支えており、地震の際にはそれらのボルト部であるキャスク固定ボルト、台座固定ボルト及び基礎 ボルトに荷重がかかるため、それらを評価対象とする。評価部位一覧を表-194 に示す。

評価部位	材料	ボルトの呼び径 (mm)
キャスク固定ボルト	SCM435	12
台座固定ボルト	SCM435	16
基礎ボルト	SS400 (16mm<, ≦40mm)	20

表-194 評価部位一覧

4.5 地震応答解析

4.5.1 評価方法

- (1) 固有周期及び基礎ボルトの評価モデルは3次元 FEM により構築する。
- (2) 評価モデルは1質点系とし重心位置に地震荷重が作用する。
- (3) 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
- (4) 床・セル壁固定金物は剛体・剛床に基礎ボルトにより固定されるものとする。
- (5) 質量はサイドローディングキャスク、クレイドル及びテーブルシールドを考慮する。
- (6) 地震力は、サイドローディングキャスク(接続時)に対して水平2方向及び鉛直方向から個別に作用 するものとし、作用する荷重の算出において組合せるものとする。
- 4.5.2 荷重の組合せ及び許容応力
- (1) 荷重の組合せ及び供用状態

サイドローディングキャスク(接続時)の許容応力と供用状態を表-195 に示し,記号の説明を表-196 に示す。

表-195 許容応力と供用状態

耐震	世手の	伊田小学	許容限界	(ボルト等)	
	何里 <sup>()</sup> 知会 <del>は</del> *1	(許宏亡力出能)	一次応力		適用範囲
クフス	和L'口''U	(計谷応刀状態)	引張*2	せん断 <sup>*2</sup>	
S	D+S <sub>S</sub>	Ds	1.5 • f <sub>t</sub>	1.5 • f <sub>s</sub>	基礎ボルト

\*1:D;死荷重

Ss;耐震Sクラスに適用される地震力

\*2:許容応力は「設計・建設規格 SSB-3133」に従い算出する。

表-196 記号の説明

記号	記号の説明
D	死荷重
Ss	S クラスの設備に適用される地震動より求まる地震力又は静的地震力
S <sub>A</sub> S	S クラス設備の地震時の許容応力状態
$f_t$	供用状態 Ds での許容引張応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建設
	規格 SSB-3121.2」 により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3133」
	により規定される値。
$f_s$	供用状態 Ds での許容せん断応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建
	設規格 SSB-3121.2」により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3133
	により規定される値。

(2) 使用材料の許容応力評価条件

評価部位の使用材料の許容応力評価条件を表-197に示す。

<b>家在如</b> 法	材料	最高使用温度	S <sub>y</sub> *1	$S_{u}^{*1}$	$S_{y}(RT) *^{2}$	
計加可以不		$^{\circ}\mathrm{C}$	MPa	MPa	MPa	
キャスク	SCMADE	60	749	000	795	
固定ボルト	SUM430	00	743	002	100	
台座	SCMADE	60	749	000	795	
固定ボルト	SUM430	00	743	002	760	
甘T林·ギルト	SS400	60	997	280	225	
査碇小/レト	$(16$ mm<, $\leq 40$ mm)	00	221	902	230	

表-197 使用材料の許容応力

\*1:60℃の値は設計・建設規格に記載された40℃及び75℃の値から内挿して求めた。

\*2: S<sub>y</sub>(RT)は「設計・建設規格 付録材料図表Part5 表8」に規定する材料の40℃における設計降伏点

- 4.6 3次元 FEM モデルの概要及び諸元
- (1) 3 次元 FEM モデル (固有周期解析及び基礎ボルトの応力解析)

「4.2 構造」の項目で示した,図-154の構造を基に図-156に示す3次元FEMモデルを構築し,表-198 に基礎ボルトの応力評価諸元を示す。以下に評価モデルの概要と諸元を示す。

- ・ モデルは、断面特性及び材料特性を設定した3次元はりモデルとした。
- モデル化にあたっては、コンクリートセルに接続した状態で、サイドローディングキャスク及びシ ールドドアの遮へい扉が開いている状態(サポーティングテーブルに掛かる重量が最も大きく、か つ、重心位置が高くなる状態)とした。
- サイドローディングキャスクは、クレイドル及びテーブルシールドによってサポーティングテーブ ルに固定されているためサイドローディングキャスク、クレイドル及びテーブルシールドを一体と して剛体とみなし、この荷重をクレイドル及びテーブルシールドがある位置にかけてモデル化した。
- ・ 地震力の入力方向の組合せは、X,Y,Z方向の3方向に対してそれぞれ正又は負方向を考慮して、8 (=2×2×2)通りであり、それらを評価する。
- ・拘束条件は、躯体との接続部を支持点とした。また、支持点はX(走行方向)・Y(鉛直方向)・Z(横行方向)の拘束を基本とするが、駆動輪に関してはレールに乗っているためZ方向のみの拘束、床・セル壁固定金物の基礎ボルト2点支持部に関してはX・Y・Z方向及びZ軸まわりの回転の拘束とし、それらの拘束条件を番号として定義する。表-199に拘束条件と番号の関係を示す。
- ・ 解析コードは、「FINAS\*」を使用した。
  - \*:日本原子力研究開発機構 高速増殖原型炉「もんじゅ」,九州電力株式会社 玄海発電所で使用実 績がある解析プログラム

記号	記載内容	値	単位
A <sub>b</sub>	基礎ボルトの面積(全基礎ボルト共通)	314.2	$\mathrm{mm}^2$
D <sub>b</sub>	基礎ボルトの呼び径 (全基礎ボルト共通)	20	mm
L	基礎ボルト(2 点支持部)のボルト間距離	100	mm
Iz	基礎ボルト(2 点支持部)に生じるモーメント(Z 軸まわり)	—	N•mm
$Q_{\mathrm{bXF}}$	床基礎ボルト(1点支持部)に生じるせん断力(X方向)	—	Ν
$Q_{\rm bXF2}$	床基礎ボルト(2点支持部)に生じるせん断力(X方向)	—	Ν
$Q_{\mathrm{bYW}}$	壁基礎ボルトに生じるせん断力 (Y方向)	—	Ν
$Q_{\mathrm{bZF}}$	床基礎ボルト(1 点支持部)に生じるせん断力(Z 方向)	—	Ν
$Q_{\mathrm{bZF2}}$	床基礎ボルト(2点支持部)に生じるせん断力(Z方向)	—	Ν
$Q_{\mathrm{bZW}}$	壁基礎ボルトに生じるせん断力 (Z方向)	_	Ν
σbF	床基礎ボルト(1 点支持部)に生じる引張応力	—	MPa
σ <sub>bF2</sub>	床基礎ボルト(2 点支持部)に生じる引張応力	—	MPa
$\sigma_{\rm bW}$	壁基礎ボルトに生じる引張応力	—	MPa
σM	基礎ボルト(2 点支持部)に生じるモーメントによる引張応力	—	MPa
au <sub>bF</sub>	床基礎ボルト(1 点支持部)に生じるせん断応力	—	MPa
au bF2	床基礎ボルト(2 点支持部)に生じるせん断応力	—	MPa
τ <sub>bW</sub>	壁基礎ボルトに生じるせん断応力	—	MPa
F	基準強度(設計・建設規格 SSB-3133 に定める値)	—	MPa
$F_{\mathrm{bXW}}$	壁基礎ボルトに生じる引張力(X方向)	—	Ν
$F_{\rm bYF1}$	床基礎ボルト(1 点支持部)に生じる引張力(Y 方向)	—	Ν
$F_{\rm bYF2}$	床基礎ボルト(2 点支持部)に生じる引張力(Y 方向)	_	Ν
fs	許容せん断応力	_	MPa
ft	許容引張応力	_	MPa
$f_{\rm ts}$	引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力	—	MPa

表-198 基礎ボルトの応力評価諸元

表-199 拘束条件と番号の関係

番号	拘束条件
1	X (走行方向)の並進拘束
2	Y (鉛直方向)の並進拘束
3	Z(横行方向)の並進拘束
4	X軸(走行方向)まわりの回転拘束
5	Y軸(鉛直方向)まわりの回転拘束
6	Z軸(横行方向)まわりの回転拘束

- 4.7 固有周期
- (1) 算出結果

表-200 に 1 次振動モードの固有周期算出結果を示し、図-157 にサイドローディングキャスクの 1 次 振動モデルを示す。固有周期は**2000**であることから、サイドローディングキャスク(接続時)は剛 構造であることを確認した。

表-2	00 1	次振動モー	ドの同	日有周期
1 4			1 * 2 14	

次数	固有周期(s)
1次	



## 4.8 設計用地震力

固有周期解析で,サイドローディングキャスクは剛構造であることを確認したことから,静的な設計用 地震力及び共用状態を表-201, Ss900の階別設計用震度を表-202に示す。サイドローディングキャスク は1階で使用されるため,1階におけるSs900の設計用震度を採用する。

表-201 設計用地震力及び共用状態

耐震クラス	設計用地震力	供用状態
S	Ss900	Ds

表-202 Ss900の階別設計用震度\*

	水平設計用震度		鉛直設計用震度
階層	EW 方向	NS 方向	UD 方向
	C <sub>HX</sub>	C <sub>HY</sub>	C <sub>V</sub>
2 階 (T.P.+47.8m)	1.74	1.74	0.91
1 階 (T.P.+40.8m)	1.26	1.26	0.90
地下1階(T.P.+33.3m)	0.84	0.84	0.89

\*: Ss900 の階別設計用震度は、以下で示した床応答加速度を 1.2 倍し、重力加速度(980.665cm/s<sup>2</sup>)で 割り、小数点第3位の値を切り上げた値で設定した。

なお,水平方向設計用震度については EW 方向と NS 方向の最大応答加速度を各階層毎に比較し,大きい方の値を水平 X 方向及び水平 Y 方向の水平方向設計震度として設定した。

参考資料 4-2-1: 建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果

4.2 地震応答解析結果 図-54,55 最大応答加速度(水平方向)のSs900-① 地震応答解析結果 図-60 最大応答加速度(鉛直方向)のSs900-① 4.9 応力評価

- 4.9.1 キャスク固定ボルト (質点系モデル)
- (1) 応力評価モデル及び諸元

図-158~160にキャスク固定ボルトの応力評価モデルを示し、表-203に応力評価諸元を示す。以下に 評価モデルの概要と諸元を示す。

- ・図-158は水平X方向の水平地震力がキャスク固定ボルトに作用する場合の評価モデルを示している。
  水平X方向の水平地震力はキャスク固定ボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、
  せん断力が発生する。また、キャスク固定ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モ
  ーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と
  考え、他方の列のボルトでこれを受けるものとする。
- ・図-159は水平Y方向の水平地震力がキャスク固定ボルトに作用する場合の評価モデルを示している。
  水平Y方向の水平地震力はキャスク固定ボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、
  せん断力が発生する。また、キャスク固定ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モ
  ーメントが生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と
  考え、他方の列のボルトでこれを受けるものとする。
- 図-160は鉛直地震力(Z方向)及び自重がキャスク固定ボルトに作用する場合の評価モデルを示している。鉛直地震力(Z方向)及び自重はキャスク固定ボルトの差し込み方向と同じ向きに作用するため、引張力が発生する。片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、引張力を片側の列のボルトで受けるものとして評価する。また、自重は鉛直方向(Z方向)の引張力を打ち消す方向に働くため、負の引張力とする。

記号	記載内容	値	単位
A <sub>bA</sub>	キャスク固定ボルトの断面積	113.1	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	1.26	—
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	1.26	—
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	0.90	—
$D_{\mathrm{bA}}$	キャスク固定ボルトの呼び径	12	mm
F	基準強度(設計・建設規格 SSB-3133 に定める値)	_	MPa
$F_{\mathrm{bA}}$	キャスク固定ボルトに作用する引張力	_	Ν
$F_{\text{bGXA}}$	自重によってキャスク固定ボルトに作用する引張力(Y 軸周り)	_	Ν
$F_{\text{bgya}}$	自重によってキャスク固定ボルトに作用する引張力(X軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bXA}}$	水平地震力によってキャスク固定ボルトに作用する引張力(Y軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bYA}}$	水平地震力によってキャスク固定ボルトに作用する引張力(X軸周り)	_	Ν
$F_{\text{bZXA}}$	鉛直地震力によってキャスク固定ボルトに作用する引張力(Y軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bZYA}}$	鉛直地震力によってキャスク固定ボルトに作用する引張力(X軸周り)	_	Ν
fs	許容せん断応力	_	MPa
$f_t$	許容引張応力	_	MPa
$f_{\rm ts}$	引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力	—	MPa
g	重力加速度	9.80665	$m/s^2$
$1_{\rm gA}$	サイドローディングキャスクの重心高さ	393	mm
L <sub>X1A</sub>	重心とキャスク固定ボルトの距離(水平 X 方向)	225	mm
L <sub>X2A</sub>	重心とキャスク固定ボルトの距離(水平 X 方向)	225	mm
L <sub>Y1A</sub>	重心とキャスク固定ボルトの距離(水平 Y 方向)	710	mm
L <sub>Y2A</sub>	重心とキャスク固定ボルトの距離(水平 Y 方向)	710	mm
m <sub>A</sub>	サイドローディングキャスクの質量	4350	kg
n <sub>A</sub>	せん断力が作用するキャスク固定ボルトの本数	4	_
n <sub>fXA</sub>	引張力が作用するキャスク固定ボルトの本数(水平 X 方向)	2	—
$n_{\mathrm{fYA}}$	引張力が作用するキャスク固定ボルトの本数(水平 Y 方向)	2	—
Q <sub>bA</sub>	キャスク固定ボルトにかかるせん断力	_	Ν
σbA	キャスク固定ボルトに作用する引張応力	_	MPa
au <sub>bA</sub>	キャスク固定ボルトにかかるせん断応力	_	MPa

表-203 キャスク固定ボルトの応力評価諸元



図-158 水平X方向の水平地震力によって作用するキャスク固定ボルトの 応力評価モデル



図-159 水平 Y 方向の水平地震力によって作用するキャスク固定ボルトの 応力評価モデル



図-160 鉛直地震力(Z方向)及び自重によって作用するキャスク固定ボルトの 応力評価モデル

- (2) 計算方法
  - a. 引張応力

キャスク固定ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>bXA</sub>(水平X方向), F<sub>bYA</sub>(水平Y方向)及び 鉛直地震力によって作用する引張力F<sub>bZXA</sub>(水平X方向), F<sub>bZYA</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点 とする転倒を考え, これを他方の列のキャスク固定ボルトで受けるものとして計算する。さらに, 引張 力は自重によって打ち消されるため, 負の引張力として計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{bXA} = \frac{m_A \cdot g \cdot C_{HX} \cdot l_{gA}}{n_{fXA} \cdot (L_{X1A} + L_{X2A})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{bYA} = \frac{m_A \cdot g \cdot C_{HY} \cdot l_{gA}}{n_{fYA} \cdot (L_{Y1A} + L_{Y2A})}$$

鉛直地震力(Z方向)により生じる引張力

$$F_{bZXA} = \frac{m_A \cdot g \cdot C_V \cdot L_{X1A}}{n_{fXA} \cdot (L_{X1A} + L_{X2A})}$$
$$F_{bZYA} = \frac{m_A \cdot g \cdot C_V \cdot L_{Y1A}}{n_{fYA} \cdot (L_{Y1A} + L_{Y2A})}$$

自重により生じる引張力

$$F_{bGXA} = \frac{m_A \cdot g \cdot L_{X1A}}{n_{fXA}(L_{X1A} + L_{X2A})}$$
$$F_{bGYA} = \frac{m_A \cdot g \cdot L_{Y1A}}{n_{fYA}(L_{Y1A} + L_{Y2A})}$$

キャスク固定ボルトに作用する引張力 $F_{bA}$ は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を 参考にし、水平2方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。ただし、引張 力の大小関係は $F_{bYA} < F_{bZXA} < F_{bXA}$ 、 $F_{bYA} < F_{bZYA} < F_{bXA}$ である。

 $F_{bA} = max (1.0F_{bXA} + 0.4F_{bYA} + 0.4F_{bZXA} - F_{bGXA}, \quad 1.0F_{bXA} + 0.4F_{bYA} + 0.4F_{bZYA} - F_{bGYA})$ 

引張応力 σ baは以下の式で得られる。

$$\sigma_{bA} = \frac{F_{bA}}{A_{bA}}$$

ここで、ボルトの断面積Abaは以下の式で求める。

$$A_{bA} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bA}^{2}$$

b. せん断応力

地震力によりキャスク固定ボルトに作用するせん断力は、水平2方向(水平X方向及び水平Y方向)荷 重のベクトル合成を考慮した際に生じる応力を求める。キャスク固定ボルトに作用するせん断荷重は、 4本のキャスク固定ボルトに均等に荷重が作用するものとする。キャスク固定ボルトのせん断力QbAは、 「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、水平2方向及び鉛直方向地震力の組合 せは、組合せ係数法を用いて評価する。

 $Q_{bA} = \max(m_A \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^2 + (0.4C_{HY})^2}, \quad m_A \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^2 + (1.0C_{HY})^2})$ 

せん断応力 τ bAは以下の式で得られる。

$$\tau_{bA} = \frac{Q_{bA}}{A_{bA} \cdot n_A}$$

ここで、ボルトの断面積Abaは以下の式で求める。

$$A_{bA} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bA}^2$$

c. 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及 び許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_t = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_s = \frac{1.5 \cdot F}{1.5 \sqrt{3}}$$

また、引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bA}, f_t)$$

SCM435はオーステナイト系ステンレス鋼又は高ニッケル合金ではないため,F値の計算式は「設計・ 建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い以下のとおりである。

$$F = \min(1.2S_v, 0.7S_u)$$

## (3) 評価結果

キャスク固定ボルトの応力評価結果を表-204に示す。

評価設備	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力(MPa)	許容応力(MPa)
サイドローディ ングキャスク (接続時)	Ss900	キャスク固定	引張	174	442
	$C_{HY}=1.26$ $C_{V}=0.90$	ボルト	せん断	128	356

表-204 キャスク固定ボルトの応力評価結果

評価結果から、キャスク固定ボルトの引張応力及びせん断応力は許容応力を下回るため、Ss900に対す る耐震性を有することを確認した。 4.9.2 台座固定ボルト (質点系モデル)

(1) 応力評価モデル及び諸元

図-161~163に台座固定ボルトの応力評価モデルを示し、表-205に応力評価諸元を示す。以下に解析 モデルの概要と諸元を示す。

- ・図-161は水平X方向の水平地震力が台座固定ボルトに作用する場合の評価モデルを示している。水 平X方向の水平地震力は台座固定ボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、せん断 力が発生する。また、台座固定ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モーメントが 生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と考え、他方 の列のボルトでこれを受けるものとする。
- 図-162は水平Y方向の水平地震力が台座固定ボルトに作用する場合の評価モデルを示している。水 平Y方向の水平地震力は台座固定ボルトの差し込み方向に対して直角方向に作用するため、せん断 力が発生する。また、台座固定ボルトの設置位置と重心位置がずれているため、転倒モーメントが 生じることから、せん断力に加えて引張力が発生する。片側の列のボルトを転倒支点と考え、他方 の列のボルトでこれを受けるものとする。
- ・図-163は鉛直地震力(Z方向)及び自重が台座固定ボルトに作用する場合の評価モデルを示している。鉛直地震力(Z方向)及び自重は台座固定ボルトの差し込み方向と同じ向きに作用するため、引張力が発生する。片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、引張力を片側の列のボルトで受けるものとして評価する。また、自重は鉛直方向(Z方向)の引張力を打ち消す方向に働くため、負の引張力とする。

記号	記載内容	値	単位
A <sub>bB</sub>	台座固定ボルトの断面積	201.1	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	1.26	_
C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度(水平 Y 方向)	1.26	_
Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	0.90	—
$D_{bB}$	台座固定ボルトの呼び径	16	mm
F	基準強度(設計・建設規格 SSB-3133 に定める値)	_	MPa
$F_{bB}$	台座固定ボルトに作用する引張力	_	Ν
$F_{bGXB}$	自重によって台座固定ボルトに作用する引張力(Y 軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bGYB}}$	自重によって台座固定ボルトに作用する引張力(X軸周り)	_	Ν
$F_{bXB}$	水平地震力によって台座固定ボルトに作用する引張力(Y軸周り)	_	Ν
$F_{\mathrm{bYB}}$	水平地震力によって台座固定ボルトに作用する引張力(X軸周り)	_	Ν
$F_{bZXB}$	鉛直地震力によって台座固定ボルトに作用する引張力(Y軸周り)	_	Ν
F <sub>bZYB</sub>	鉛直地震力によって台座固定ボルトに作用する引張力(X軸周り)	—	Ν
$f_s$	許容せん断応力	_	MPa

表-205 台座固定ボルトの応力評価諸元

$f_t$	許容引張応力	_	MPa
$f_{\rm ts}$	引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力	_	MPa
g	重力加速度	9.80665	$m/s^2$
$1_{\mathrm{gB}}$	サイドローディングキャスクの重心高さ (クレイドル含む)	440	mm
L <sub>X1B</sub>	重心と台座固定ボルトの距離(水平 X 方向)	137.5	mm
L <sub>X2B</sub>	重心と台座固定ボルトの距離(水平 X 方向)	137.5	mm
L <sub>Y1B</sub>	重心と台座固定ボルトの距離(水平 Y 方向)	202.5	mm
L <sub>Y2B</sub>	重心と台座固定ボルトの距離(水平 Y 方向)	202.5	mm
m <sub>B</sub>	サイドローディングキャスクの質量 (クレイドル含む)	4420	kg
n <sub>B</sub>	せん断力が作用する台座固定ボルトの全本数	4	_
$n_{\text{fXB}}$	引張力が作用する台座固定ボルトの本数(水平 X 方向)	2	_
$n_{\mathrm{fYB}}$	引張力が作用する台座固定ボルトの本数(水平 Y 方向)	2	_
$Q_{\mathrm{bB}}$	台座固定ボルトにかかるせん断力	_	N
σ <sub>bB</sub>	台座固定ボルトに作用する引張応力	—	MPa
τ <sub>bB</sub>	台座固定ボルトにかかるせん断応力	_	MPa



図-161 水平X方向の水平地震力によって作用する台座固定ボルトの応力評価モデル



図-162 水平 Y 方向の水平地震力によって作用する台座固定ボルトの応力評価モデル



図-163 鉛直地震力(Z方向)及び自重によって作用する台座固定ボルトの 応力評価モデル

- (2) 計算方法
  - a. 引張応力

台座固定ボルトに水平地震力によって作用する引張力F<sub>bXB</sub>(水平X方向), F<sub>bYB</sub>(水平Y方向)及び鉛直地 震力によって作用する引張力F<sub>bZXB</sub>(水平X方向), F<sub>bZYB</sub>(水平Y方向)は, 片側の列のボルトを支点とする 転倒を考え,これを他方の列の台座固定ボルトで受けるものとして計算する。さらに,引張力は自重に よって打ち消されるため, 負の引張力として計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{bXB} = \frac{m_B \cdot g \cdot C_{HX} \cdot l_{gB}}{n_{fXB} \cdot (L_{X1B} + L_{X2B})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{bYB} = \frac{m_B \cdot g \cdot C_{HY} \cdot l_{gB}}{n_{fYB} \cdot (L_{Y1B} + L_{Y2B})}$$

鉛直地震力 (Z方向)により生じる引張力

$$F_{bZXB} = \frac{m_B \cdot g \cdot C_V \cdot L_{X1B}}{n_{fXB} \cdot (L_{X1B} + L_{X2B})}$$
$$F_{bZYB} = \frac{m_B \cdot g \cdot C_V \cdot L_{Y1B}}{n_{fYB} \cdot (L_{Y1B} + L_{Y2B})}$$

自重により生じる引張力

$$F_{bGXB} = \frac{m_B \cdot g \cdot L_{X1B}}{n_{fXB}(L_{X1B} + L_{X2B})}$$
$$F_{bGYB} = \frac{m_B \cdot g \cdot L_{Y1B}}{n_{fYB}(L_{Y1B} + L_{Y2B})}$$

台座固定ボルトに作用する引張力 $F_{bB}$ は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考 にし、水平2方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。ただし、引張力の 大小関係は $F_{bZXB} < F_{bYB} < F_{bXB}$ 、 $F_{bZYB} < F_{bYB} < F_{bXB}$ である。

 $F_{bB} = \max(1.0F_{bXB} + 0.4F_{bYB} + 0.4F_{bZXB} - F_{bGXB}, \quad 1.0F_{bXB} + 0.4F_{bYB} + 0.4F_{bZYB} - F_{bGYB})$ 

引張応力 σ<sub>bb</sub>は以下の式で得られる。

$$\sigma_{bB} = rac{F_{bB}}{A_{bB}}$$
ここで、ボルトの断面積 $A_{bB}$ は以下の式で求める。 $A_{bB} = rac{\pi}{4} \cdot D_{bB}^2$ 

b. せん断応力

地震力により台座固定ボルトに作用するせん断力は,水平2方向(水平X方向及び水平Y方向)荷重のベクトル合成を考慮した際に生じる応力を求める。台座固定ボルトに作用するせん断荷重は,4本の台座固定ボルトに均等に荷重が作用するものとする。台座固定ボルトのせん断力QbBは「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし,水平2方向及び鉛直方向地震力の組合せは,組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{bB} = \max(m_B \cdot g \cdot \sqrt{(1.0C_{HX})^2 + (0.4C_{HY})^2}, m_B \cdot g \cdot \sqrt{(0.4C_{HX})^2 + (1.0C_{HY})^2})$$

せん断応力 τ ы は以下の式で得られる。

$$\tau_{bB} = \frac{Q_{bB}}{A_{bB} \cdot n_B}$$

ここで、ボルトの断面積AbBは以下の式で求める。

$$A_{bB} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{bB}^2$$

c. 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力ft及び許容せん断応力fsの計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また,引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bB}, f_t)$$

SCM435はオーステナイト系ステンレス鋼又は高ニッケル合金ではないため,F値の計算式は「設計・ 建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い以下のとおりである。

$$F = \min(1.2S_y, 0.7S_u)$$

# (3) 評価結果

台座固定ボルトの応力評価結果を表-206に示す。

評価設備	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力(MPa)	許容応力 (MPa)
サイドローディ ングキャスク (接続時)	Ss900 C <sub>HX</sub> =1.26	台座固定 ボルト	引張	242	462
	C <sub>HY</sub> =1. 26 C <sub>V</sub> =0. 90		せん断	74	356

表-206 台座固定ボルトの応力評価結果

評価結果から、台座固定ボルトの引張応力及びせん断応力は許容応力を下回るため、Ss900に対する耐 震性を有することを確認した。

- 4.9.3 基礎ボルト (FEMモデル)
- (1) 評価モデル及び諸元

評価モデル及び諸元は「4.6 3次元 FEM モデルの概要及び諸元」に準じる。

(2) 計算方法

a. 引張応力

コンクリートセルに固定する基礎ボルト,床基礎ボルト(1点支持部)及び床基礎ボルト(2点支持部) に作用する引張力 $F_{bXW}$ ,  $F_{bYF1}$ ,  $F_{bYF2}$ がFEM解析から算出されるため,引張応力 $\sigma_{bW}$ ,  $\sigma_{bF}$ 及び $\sigma_{bF2}$ は以下の 式で得られる。

コンクリートセルに固定する基礎ボルトの引張応力

$$\sigma_{\rm bW} = \frac{F_{\rm bXW}}{A_{\rm b}}$$

床基礎ボルト(1点支持部)の引張応力

$$\sigma_{\rm bF} = \frac{\rm F_{\rm bYF1}}{\rm A_{\rm b}}$$

床基礎ボルト(2点支持部)の引張応力

$$\sigma_{bF2} = \frac{F_{bYF2}}{2 \cdot A_b} + \sigma_M$$
$$\sigma_M = \frac{I_Z}{L \cdot A_b}$$

ここで、基礎ボルトの断面積Abは以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{b}^{2}$$

b. せん断応力

コンクリートセルに固定する基礎ボルト,床基礎ボルト(1点支持部)及び床基礎ボルト(2点支持部) に作用するせん断力 $Q_{bYW}$ ,  $Q_{bZF}$ ,  $Q_{bZF}$ ,  $Q_{bZF2}$ がFEM解析から算出されるため、せん断応力 $\tau_{bW}$ ,  $\tau_{bF}$ ,  $\tau_{bF2}$ は以下の式で得られる。

コンクリートセルに固定する基礎ボルトのせん断応力

$$\tau_{bW} = \frac{\sqrt{Q_{bYW}^2 + Q_{bZW}^2}}{A_b}$$

床基礎ボルト(1点支持部)のせん断応力

$$\tau_{bF} = \frac{\sqrt{Q_{bXF}}^2 + Q_{bZF}^2}{A_b}$$

### Ⅱ-2-48-添 4-296

床基礎ボルト(2点支持部)のせん断応力

$$\tau_{bF2} = \frac{\sqrt{Q_{bXF2}}^2 + Q_{bZF2}^2}{2 \cdot A_b}$$

ここで、基礎ボルトの断面積Abは以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{b}^{2}$$

c. 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_{t} = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_{s} = \frac{1.5 \cdot F}{1.5 \sqrt{3}}$$

また、引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = \min\left(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bw}^*, f_t\right)$$

\*:組合せ応力が最大となる場合のせん断応力

SS400はオーステナイト系ステンレス鋼又は高ニッケル合金ではないため,F値の計算式は「設計・建設規格 SSB-3121.1(1)」に従い以下の式となる。

$$F = min (1.2S_v, 0.7S_u)$$

### (3) 評価結果

基礎ボルトの応力評価結果を表-207に示し、その最大応力発生箇所を図-164に示す。

評価設備	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力(MPa)	許容応力(MPa)
サイドローディン グキャスク(接続 時) C <sub>HX</sub> =1.26 C <sub>HY</sub> =1.26 C <sub>V</sub> =0.90	Ss900	Ss900 C <sub>Hx</sub> =1.26 C <sub>Hy</sub> =1.26 C <sub>v</sub> =0.90	引張	146	204
	$C_{HY}=1.26$ $C_{V}=0.90$		せん断	38	157

表-207 基礎ボルトの応力評価結果

評価結果から,基礎ボルトの引張応力及びせん断応力は許容応力を下回るため,Ss900に対する耐震性 を有することを確認した。



- 5. 排気口の波及的影響評価結果
- 5.1 排気口の概要

第2棟の排気口は、建屋の3/4-E通りに位置し、屋上から上部は外径 φ1400mm、長さ15.2mの鋼管である(以下「屋上排気口」という。)。また、屋上から下部は、鉄筋コンクリート造の建屋躯体に鋼管が埋め込まれており、建屋と排気口は一体構造である。排気口の配置図等を図-165~167に示す。



図-165 排気口配置図(平面図)(単位:m)



図-166 排気口配置図(断面図)(単位:m)



図-167 屋上排気口脚部断面図(A-A 断面)(単位:mm)

Ⅲ-2-48-添 4-300

- 5.2 一般事項
- 5.2.1 評価方針

屋上排気口の応力評価は,建屋と一体構造であることから,建屋の耐震性評価に用いた解析モデルに, 屋上排気ロモデルを追加し,Ss900 地震動による応力が許容限界の範囲内に収まることを確認する。評価 フローを図-168 に,解析モデルの諸元を図-169,170及び表-208 に示す。



図-168 排気口の波及的影響評価 (Ss900) フロー



図-169 水平方向の解析モデルの諸元



図-170 鉛直方向の解析モデルの諸元

	ヤング係数	せん断弾性係数	減衰定数	
	$E (kN/m^2)$	G ( $kN/m^2$ )	h (%)	
鋼管	2.05 $\times 10^{8}$	7.90 $\times 10^{7}$	1.0	

表-208 屋上排気口(鋼管)の材料定数

5.2.2 評価部位

評価対象部位は,屋上排気口の転倒により建屋が損傷することを防止するため,建屋から突出している 屋上排気口の鋼管部及び応力が集中する箇所である屋上排気口脚部を評価対象とする。

5.3 地震応答解析

5.3.1 評価方法

検討に用いる地震動,建屋概要,解析方法,建屋解析モデルの諸元及び地盤モデルの設定については, 参考資料 4-2-1「建屋の Ss900 による耐震性に関する評価結果」に準じるものとし,建屋解析モデルの 設定に当たっては,質点 4 に見込んでいた分の排気口重量を新たに設けた質点(C1 から C3)に振り分け る。

## 5.3.2 固有值解析結果

屋上排気口解析モデル(建屋連成)の固有値解析結果を表-209,210に,振動モード図を図-171,172 に示す。また,建屋単独モデルと建屋・排気口連成モデルの振動モードの差に関する考察を「5.6 建屋単 独モデルと建屋・排気口連成モデルの振動モードの差について」に示す。

方向	次数	固有周期 (s)	振動数 (Hz)	卓越部位
	1	0.279	3. 58	建屋
NS	2	0.205	4.87	排気口
	3	0.161	6. 22	建屋
	1	0.263	3. 81	建屋
EW	2	0.205	4.87	排気口
	3	0.161	6.22	建屋
UD	1	0.161	6.22	建屋
	2	0.029	34.17	建屋
	3	0.016	64.23	建屋

表-209 建屋連成モデルの固有値解析結果(Ss900-①)

方向	1/10 X/10	固有周期	振動数	卓越部位
	认致	(s)	(Hz)	
	1	0.269	3.72	建屋
NS	2	0.205	4.87	排気口
	3	0.132	7.56	建屋
	1	0.249	4.01	建屋
EW	2	0.205	4.87	排気口
	3	0.128	7.83	建屋
UD	1	0.151	6.61	建屋
	2	0.029	34.24	建屋
	3	0.016	64.24	建屋

表-210 建屋連成モデルの固有値解析結果(Ss900-2)



図-171 建屋連成モデルの振動モード図 (Ss900-①)



図-172 建屋連成モデルの振動モード図 (Ss900-②)
## 5.3.3 地震応答解析結果(最大応答せん断力)

屋上排気口解析モデルの地震応答解析結果(最大応答せん断力)を図-173,174及び表-211,212に 示す。なお,Ss900-②の応答値が方向により傾向が異なる理由の考察を「5.7 Ss900-②の方向による応答 値の差について」に示す。



<NS 方向>

階 C3 ·••-C2Ð ╌ᠮ┶╦ œ C1 RF 0 500 1000 1500 2000

<EW 方向>

表-211 排気口に生じる

最大応答せん断力	(NS 方向)	[kN]

	Ss900-①	Ss900-②
C2~C3	323.1	357.4
C1~C2	719.9	743.8
RF~C1	908.1	868.8

### 表-212 排気口に生じる

最大応答せん断力	(EW 方向)	[kN]
		L * * * ' ]

	Ss900-①	Ss900-②
C2~C3	365.2	210.9
C1~C2	796.7	442.1
RF~C1	979.0	515.7

図-173 排気口に生じる せん断力 NS 方向[kN]

図-174 排気口に生じる せん断力 EW 方向[kN]

5.3.4 地震応答解析結果(最大応答曲げモーメント)

屋上排気口解析モデルの地震応答解析結果(最大応答曲げモーメント)を図-175,176及び表-213,214 に示す。なお,Ss900-②の応答値が方向により傾向が異なる理由の考察を「5.7Ss900-②の方向による応答値の差について」に示す。



<NS 方向>



表-213 排気口に生じる

最大応答曲げモーメント

(NS 方向) [×10<sup>4</sup>kN・m]

	Ss900-①	Ss900-②
C2~C3	0.1648	0.1823
C1~C2	0.5312	0.5616
RF~C1	0.9847	0.9958



図-176 排気口に生じる曲げモーメント EW 方向[×10<sup>4</sup>kN・m]

### 表-214 排気口に生じる

最大応答曲げモーメント

(EW 方向) [×10<sup>4</sup>kN・m]

	Ss900-①	Ss900-②
C2~C3	0.1863	0.1075
C1~C2	0.5926	0. 3330
RF~C1	1.082	0.5908

5.3.5 地震応答解析結果(最大応答軸力)

屋上排気口解析モデルの地震応答解析結果(最大応答軸力)を図-177及び表-215に示す。



<UD 方向>

図-177 排気口に生じる軸力 UD 方向[kN]

表-215 排気口に生じる最大応答軸力

(UD 方向)	[kN]
(	C

	Ss900-①	Ss900-2
C2~C3	28.28	20. 42
C1~C2	84.57	60.81
RF~C1	140. 1	100. 1

- 5.4 応力評価の方針
- 5.4.1 荷重の組合せ及び許容応力
- (1) 荷重の組合せ

各設計用応力は,「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考に組合せ係数法を用いて設 定する。荷重の組合せケースを表-216 に示す。

表-216 荷重の組合せ

名称	耐震クラス	波及的影響	荷重の組合せ
排気口	С	Ss900	G+Kv+KH

【記号の説明】

- G:固定荷重
- K<sub>v</sub>:鉛直方向地震荷重

K<sub>H</sub>:水平方向加振時の水平方向地震荷重(NS, EWの2方向組合せ)

## (2) 許容応力

排気口断面に生じる応力が、許容値以内であることを確認する。材料及び許容応力を表-217に示す。

●鋼管						
七回		甘淮改庄 D	許容応力度*			
	材料	基毕强及Γ (N/mm <sup>2</sup> )	圧縮応力度	曲げ応知	力度	せん断応力度
(mm)		$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	)	$(N/mm^2)$
	STKN490B	325	357	357		200
●コンクリー	$\mathbb{F}$					
<u></u> 乳 土 甘 滩 砕 庄	$E_{\alpha} \left( N / mm^2 \right)$		許容せん断応力	度	コーン科	波壊に対するせ
<b></b>	FC (IV/IIIII)		$(N/mm^2)$		ん断耐	力 (×10 <sup>3</sup> N)
36			1.27		4902	
●頭付きスタ	ッド					
<b>抽你了</b> ()			許容せん断耐力		許容曲に	げ耐力
────────────────────────────────────			$(\times 10^{3}N)$		$(\times 10^{7})$	N•mm)
19			27600		2459	
					A.A. A.	

表-217 材料及び許容応力

\*:許容応力度は「建設省告示第2464号」に基づきF値×1.1を適用して算定する。

\*:鋼管の許容応力度は「容器構造設計指針・同解説」(日本建築学会 平成22年3月)(以下「容器指 針」という。)により、コンクリートの許容応力度は「原子力施設鉄筋コンクリート構造計算規準・ 同解説」(日本建築学会 平成25年8月)(以下「RC-N規準」という。)により、頭付きスタッドの 許容応力度は「各種合成構造設計指針・同解説」(日本建築学会 令和5年8月)(以下「合成構造指 針」という。)による。 5.5 応力評価

5.5.1 屋上排気口

(1) 屋上排気口の応力評価諸元

表-218 に屋上排気口の応力評価諸元を,図-178 に排気口断面を示す。

記号	記号の説明	値	単位
σ	圧縮応力度(N/A)	_	$N/mm^2$
Ν	鋼管の自重と鉛直地震力による軸力を足し合わせた圧縮力	_	Ν
A*	鋼管の軸断面積	$1.291 \times 10^{5}$	$\mathrm{mm}^2$
σ <sub>b</sub>	曲げ応力度 (M/Z)	—	$N/mm^2$
М	水平地震力による曲げモーメント	_	N•mm
Ζ*	鋼管の断面係数	4. $33 \times 10^7$	mm <sup>3</sup>
τ	せん断応力度 (Q/A <sub>s</sub> )	_	$N/mm^2$
Q	水平地震力によるせん断力	_	Ν
As*	鋼管のせん断断面積		$\mathrm{mm}^2$
cfcr	局部座屈を考慮した許容圧縮応力度	357	$N/mm^2$
${}_{\rm b} f_{\rm cr}$	局部座屈を考慮した許容曲げ応力度	357	$N/mm^2$
$_{\rm s} f_{\rm cr}$	局部座屈を考慮した許容せん断応力度	200	$N/mm^2$
r*	鋼管の内半径	670	mm
t*	腐食代を考慮した鋼管の板厚		mm
Е	鋼材のヤング係数	2.05 $\times 10^{5}$	$N/mm^2$
F	鋼材の基準強度	357.5	$N/mm^2$
L	座屈区間長さ(部材長さ)	—	mm
*:排気口	- については,溶融亜鉛めっきのうえ耐候性塗料を塗布し防錆処	置を行うが,	保守的
に鋼管	の板厚のうち、内側のを腐食代として考慮して算出する。		

表-218 屋上排気口の応力評価諸元



図-178 排気口断面

(2) 評価方法

a. 応力の算出方法

屋上排気口の評価に用いる応力は,屋上排気口の自重及び「3.地震応答解析」に示す軸力,曲げモー メント及びせん断力より設定する。以下に応力の算出方法を示す。なお,曲げモーメント及びせん断力 は水平2方向の力を組み合わせたものとする。

$$\sigma_{c} = \frac{N}{A}$$
$$\sigma_{b} = \frac{M}{Z}$$
$$\tau_{c} = \frac{Q}{A_{s}}$$

b. 許容応力の算出方法

屋上排気口の評価は、鋼管の自重及び鉛直地震力による軸力を組み合わせた圧縮応力度(σ<sub>o</sub>)と水平 地震力による曲げ応力度(σ<sub>b</sub>)の組合せを考慮した応力に対する評価、水平地震力によるせん断応力度 (τ)の評価により検討を行う。評価に当たっては、容器指針に準じる。

$$\frac{\sigma_{\rm c}}{{}_{\rm c}f_{\rm cr}} + \frac{\sigma_{\rm b}}{{}_{\rm b}f_{\rm cr}} \leq 1$$

かつ

$$\frac{\tau}{{}_{s}f_{cr}} \leq 1$$

(a) 局部座屈を考慮した許容圧縮応力度。ferは以下の式により求める。

$$\frac{r}{t} \leq 0.377 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.72} \mathcal{O} \geq \frac{1}{2}$$

$$cf_{cr} = F$$

$$0.377 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.72} \leq \frac{r}{t} \leq 2.567 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.72} \mathcal{O} \geq \frac{1}{2}$$

$$cf_{cr} = 0.6F + 0.4F \left[\frac{2.567 - \frac{r}{t} \left(\frac{F}{E}\right)^{0.72}}{2.190}\right]$$

$$2.567 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.72} \leq \frac{r}{t} \mathcal{O} \geq \frac{1}{2}$$

$$_{c}f_{cr} = 0.6E\frac{t}{r} \Biggl\{ 1 - 0.901 \left( 1 - exp \left[ -\frac{1}{16} \left( \frac{r}{t} \right)^{\frac{1}{2}} \right] \right) \Biggr\}$$

(b) 局部座屈を考慮した許容曲げ応力度  $_{b}f_{cr}$  は以下の式により求める。  $\frac{r}{t} \leq 0.274 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.78}$ のとき

$$_{b}t_{cr} = F$$

$$\begin{split} 0.274 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.78} &\leq \frac{r}{t} \leq 2.106 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.78} \oslash \succeq \end{split} \\ {}_{b}f_{cr} &= 0.6F + 0.4F \left[\frac{2.106 - \frac{r}{t} \left(\frac{F}{E}\right)^{0.78}}{1.832}\right] \\ 2.106 \left(\frac{E}{F}\right)^{0.78} &\leq \frac{r}{t} \oslash \succeq \end{split} \\ {}_{b}f_{cr} &= 0.6E \frac{t}{r} \left\{1 - 0.731 \left(1 - \exp\left[-\frac{1}{16} \left(\frac{r}{t}\right)^{\frac{1}{2}}\right]\right)\right\} \end{split}$$

(c) 局部座屈を考慮した許容せん断応力度 sf cr は以下の式により求める。

c. 評価結果

屋上排気口の評価結果は,表-219,220に示すとおり,Ss900に対して十分な強度を有していることを確認した。

1	1	1							
●上箱	と曲けに対する	許価							
++ 474	部材断面		評価用応力		J	ų			,
	A	Z	Ν	М	cI cr	b1cr ////2/	0 c //1/2/	0 b (M /2)	$\frac{\mathbf{0_c}}{\mathbf{f_m}} + \frac{\mathbf{0_b}}{\mathbf{f_m}}$
争っ	$(\times 10^5 \text{mm}^2)$	$(\times 10^7 \text{mm}^3)$	$(N01 \times )$	$(mm \cdot N_901 \times)$					c-cr p-cr
c3	1.291	4. 330	4731	2522	357	357	1	59	0.17
CD	1. 291	4. 330	14183	8051	357	357	2	186	0.53
(D)	1.291	4. 330	23604	14760	357	357	2	341	0.97
しせん	新に対する評価								
4444	部材断面		評価用応力		ų				
報 5 5	$A_{\rm s}$ (×10 <sup>4</sup> mm <sup>2</sup> )		$\begin{array}{c} \mathbb{Q} \\ (\times 10^2 \mathrm{N}) \end{array}$		stcr (N/mm <sup>2</sup> )		т (N/mm²)		sfar
C3	6. 456		4944		200		8		0.04
C)	6. 456		10850		200		17		0.09
Ō	6. 456		13420		200		21		0.11

表-219 断面算定結果 (Ss900①)

●圧縮	と曲げに対する	評価							
<i>☆</i> #++	部材断面		評価用応力		ų	4		1	t
	Α	Z	N	M	cL cr (M /2)	b1 cr	0 c (vi /2)	0 b (NI /2)	$\frac{0c}{cf_{ac}} + \frac{0b}{cf_{ac}}$
金万	$( imes 10^5 \mathrm{mm}^2)$	$(\times 10^7 \text{mm}^3)$	$(\times 10N)$	$(\times 10^6 \mathrm{N} \cdot \mathrm{mm})$					C-CL D-CL
C3	1.291	4. 330	4417	2253	357	357	1	53	0.16
C	1.291	4. 330	13232	6948	357	357	2	161	0.46
Ð	1.291	4. 330	22004	12320	357	357	2	285	0.81
しせん	断に対する評価								
++ <i>u</i> 4	部材断面		評価用応力		4				
ありま	As		0		sLer (N/mm <sup>2</sup> )		t (M / mm <sup>2</sup> )		<del>и</del> 4
重ね	$( imes 10^4 \mathrm{mm}^2)$		$(\times 10^{2}N)$						s¹cr
C3	6.456		4418		200		7		0.04
C	6.456		9206		200		15		0.08
Ū	6.456		10750		200		17		0.09

表-220 断面算定結果 (Ss900②)

# 5.5.2 屋上排気口脚部

(1) 屋上排気口脚部の応力評価諸元

表-221 に屋上排気口の応力評価諸元を示す。

記号	記号の説明	値	単位		
σ <sub>RC</sub>	コンクリートに生じるせん断応力度	0.41	$N/mm^2$		
Q	屋上排気口脚部に生じるせん断力	$1.342 \times 10^{6}$	Ν		
A <sub>c</sub>	屋上排気口脚部におけるコンクリート部の断面積	3. $301 \times 10^{6}$	$\mathrm{mm}^2$		
fs	コンクリートの許容せん断応力度	1.27	$N/mm^2$		
F <sub>c</sub>	コンクリートの設計基準強度	36.0	$N/mm^2$		
<b>Q</b> <sub>RC</sub>	コーン破壊に対する許容せん断耐力	4. $902 \times 10^{6}$	Ν		
$\phi_1$	低減係数で $\Phi_1 = \frac{2}{3}$	0.6	_		
c $\sigma$ t	コーン破壊に対するコンクリートの割裂強度で, 0.31、/F。とする。	1.86	$N/mm^2$		
A <sub>qc</sub>	せん断力方向の側面におけるコーン状破壊面の有効 投影面積	4. $393 \times 10^{6}$	mm <sup>2</sup>		
qs	頭付きスタッドの許容せん断耐力	2.760 $\times 10^{7}$	Ν		
n	頭付きスタッドの本数(円筒形状のため加振方向に 直交する本数(全数の1/2)を考慮。)	360			
q <sub>s1</sub> *1	頭付きスタッドの1本あたりの許容せん断耐力	7.668 $\times 10^4$	Ν		
φ	低減係数で $\Phi = \frac{2}{3}\Phi_2$	0.6	_		
$\phi_{2}^{*2}$	$\Phi_2 = \sqrt{\frac{a}{150}}$	1.0	_		
а	頭付きスタッド中心から壁面までのへりあき	1100	mm		
sca	頭付きスタッドの軸部断面積	284	$\mathrm{mm}^2$		
Ec	コンクリートのヤング係数	2. $595 \times 10^4$	$N/mm^2$		
m <sub>b</sub>	頭付きスタッドの許容曲げ耐力	2. $459 \times 10^{10}$	N•mm		
D	頭付きスタッドの重心位置	891	mm		
*1: $\sqrt{F_c \cdot E_c}$ の値の範囲は 500 (N/mm <sup>2</sup> )以上で,900 (N/mm <sup>2</sup> )を超える場合には $\sqrt{F_c \cdot E_c} = 900(N/mm^2)$ とする。 *2: $\Phi_2 \leq 1.0$ とし,1.0を超える場合には $\Phi_2 = 1.0$ とする。					

表-221 屋上排気口の応力評価諸元

(2) 評価方法

a. 応力の算出方法

屋上排気口脚部のうちスタッドの評価に用いる応力は、「5.3 地震応答解析」に示す軸応力、曲げ応 力及びせん断応力より設定する。

屋上排気口脚部のうちコンクリートに生じるせん断力に対する評価に用いる応力は,以下に示す算 出方法により求める。また,脚部コンクリートの評価断面を図-179に示す。



図-179 脚部コンクリート評価断面(単位:mm)

#### b. 許容応力の算出方法

屋上排気口脚部の評価は、屋上排気口に生じる応力が頭付きスタッドを介して躯体コンクリートに 伝達することから、屋上排気口脚部に生じるせん断力及び曲げモーメントにより、頭付きスタッド及び コンクリートの検討を行う。評価に当たっては、RC-N規準及び合成構造指針に準じる。

(a) コンクリートの許容せん断応力度 f。

屋上排気口脚部のコンクリートの許容せん断応力度 f<sub>s</sub>は以下により求める。

$$f_s = min\left(1.5\frac{F_c}{30}$$
 ,  $1.5\left(0.49 + \frac{1}{100}F_c\right)\right)$ 

(b) コーン破壊に対するコンクリートの許容せん断耐力 qRC

屋上排気口脚部のコンクリートのコーン破壊に対する許容せん断耐力 q<sub>RC</sub>は以下により求める。また、コーン破壊の形状を図-180 に示す。

$$q_{RC} = \Phi_1 \cdot \sigma_t \cdot A_{qc}$$



図-180 コーン破壊形状(単位:mm)

(c) 頭付きスタッドの許容せん断耐力 qs

頭付きスタッドの許容せん断耐力 q<sub>s</sub>は以下により求める。また,頭付きスタッド本数の数え方を図-181に示す。

$$q_s = n \cdot q_{s1}$$

ここで, 頭付きスタッドの1本あたりの許容せん断耐力 qs1は以下により求める。

$$q_{s1} = \Phi\left(0.5_{sc}a\sqrt{F_{c}\cdot E_{c}}\right)$$

(d) 頭付きスタッドの許容曲げ耐力 m。

頭付きスタッドの許容曲げ耐力mは以下により求める。



 $m_b = q_s \cdot D$ 

# (3) 評価結果

排気口脚部の評価結果は、表-222 に示すとおり、Ss900 に対して十分な強度を有していることを確認 した。

評価項目	応力	算定応力	許容応力 (f <sub>s</sub> , q <sub>RC</sub> , q <sub>s</sub> , m <sub>b</sub> )	検定比
	コンクリートに生じ るせん断応力度σ <sub>RC</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	0. 41	1. 27	0. 33
頭付きスタッド 及び コンクリート	コンクリートのコー ン破壊に対するせん 断力 Q (×10 <sup>3</sup> N)	1342	4902	0. 28
	頭付きスタッドに生 じるせん断力 Q (×10 <sup>3</sup> N)	1342	27600	0. 05
	頭付きスタッドに生 じる曲げモーメント M (×10 <sup>7</sup> N・mm)	1476	2459	0. 61

表-222 排気口脚部の評価結果

5.6 建屋単独モデルと建屋・排気口連成モデルの振動モードの差について

単独モデル(参考資料4-2-1)と連成モデル(本資料)の振動モード図の比較結果を図-182~186 に 示す。図に示すとおり,排気口の節点追加により建屋・排気口連成モデルの2次モードに排気口特有のモ ードが表れているものの,建屋の振動モードはほとんど変化が無い。



図-182 振動モード図の比較(Ss900①NS方向)[固有周期:0.279(s)]



図-183 振動モード図の比較(Ss900①NS 方向) [固有周期:0.205 (s)]



図-184 振動モード図の比較(Ss900①NS方向) [固有周期:0.161(s)]



図-185 振動モード図の比較(Ss900①NS方向) [固有周期:0.139(s)]



図-186 振動モード図の比較(Ss900①NS 方向) [固有周期:0.084 (s)]

5.7 Ss900-②の方向による応答値の差について

Ss900-②による排気口の応答値(せん断力,曲げモーメント)が,NS方向ではSs900-①と同程度であることに対して,EW方向ではSs900-①の約1/2程度となっている。

Ss900-②がNS, EW 方向で応答値に差が生じている要因としては,解放基盤表面位置に入力するSs900-②の応答スペクトルがNS 方向よりEW 方向のほうが全周期にわたって小さいためであり,この影響により排気ロ下端位置(質点 4)における応答値もEW 方向のほうが小さくなり、排気ロの応答値に差が生じている。解放基盤表面位置におけるSs900-②の加速度応答スペクトル(減衰定数5%)を図-187に,排気ロ下端位置(質点 4)におけるSs900-①及びSs900-②の加速度応答スペクトル(減衰定数3%)を図-188に示す。

次に, 排気ロ下端位置(質点4)における応答スペクトルのピークが異なる要因としては, NS 方向は入 力地震動が EW 方向より大きく, 建屋のせん断ひずみが第一折れ点を超えており, より揺れやすい状態の ため, 応答スペクトルにピークが生じている。一方, EW 方向は建屋のせん断ひずみが弾性範囲に収まる ため, 応答スペクトルにピークが生じていない。建屋のせん断ひずみの最大応答値を図-189に示す。

なお、Ss900-②EW 方向と NS 方向の建屋入力地震動における最大加速度の比率を考慮し、仮に Ss900-②EW 方向を 1.23 倍して解析を実施した場合、建屋のせん断ひずみが第一折れ点を超えるため、他と同様 に応答スペクトルにピークが生じることが確認できる(図-190)。

以上の要因により、Ss900-②の方向ごとの応答値に差が生じたものと考える。



図-187 解放基盤表面における地震動(Ss900-②)の加速度応答スペクトル(h=0.05)



図-188 質点4における地震動の加速度応答スペクトル (h=0.03)



図-189 建屋のスケルトンカーブ (Ss900)



地震動の加速度応答スペクトル(h=0.03)

- 6. フード No.1
- 6.1 概要

フード No.1は、グローブボックスと隣接し、グローブボックスにて採取された試料の搬出及びマイラー処理などの試料調製を行う設備である。

6.2 構造

図-191 にフード No.1 の構造図を示す。本体はブラケットと取付ボルトで固定され、ブラケットは床 と基礎ボルトで固定される。





図-191 フード No.1 構造図

Ⅱ-2-48-添 4-329

6.3 評価方針

本設備の応力評価は質点系モデルにて評価を行う。「6.2 構造」で示したフード No.1 の部位のうち, 「6.4 評価部位」に示す部位を対象として,「6.6 固有周期」で算出した固有周期に基づき,「6.7 設計 用地震力」にて設定した地震力による応力が,許容限界内であることを「6.8 応力評価」で示す。

図-192にフードNo.1の耐震評価フローを示す。



図-192 フードNo.1の耐震評価フロー

6.4 評価部位

評価対象部位については以下の項目を考慮して選定する。

(1) 荷重作用点(重心)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) 断面積が小さな部位

フード No.1 は床に 4 本の基礎ボルトで固定されており、それらが荷重を受ける主要部位となるため、 基礎ボルトを評価対象とする。

- 6.5 地震応答解析
- 6.5.1 評価方法
  - ・ 評価モデルは1質点系とし、重心位置に地震荷重が作用するものとする。
  - ・ 耐震計算に用いる寸法は公称値を使用する。
  - ・ フード No.1 は剛体・剛床に基礎ボルトにより固定されるものとする。
  - ・ 地震力はフード No.1 に対して水平 2 方向及び鉛直方向から個別に作用するものとし,作用する荷 重の算出において組合せるものとする。
- 6.5.2 荷重の組合せ及び許容応力
- (1) 荷重の組合せ及び供用状態

フードNo.1の許容応力と供用状態を表-223に示す。また、記号の説明を表-224に示す。

耐電	世重の	伊田中能	許容限界(ボ	ルト等)	
	何里の 細へ計*1	(	一次応力		適用範囲
クラス		(町谷心刀仏窓)	引張*2	せん断*2	
B <sup>+</sup>	D+S <sub>B+</sub>	Ds	1.5 • f <sub>t</sub>	1.5 • f <sub>s</sub>	基礎ボルト

表-223 許容応力と供用状態

\*1:D;死荷重

S<sub>B+</sub>;地震荷重 (1/2Ss450)

\*2:許容応力は「設計・建設規格 SSB-3133」に従い算出する。

表-224 記号の説明

記号	記号の説明
D	死荷重
S <sub>B+</sub>	B <sup>+</sup> クラスの設備に適用される地震動より求まる地震力又は静的地震力
$f_{t}$	供用状態 Ds での許容引張応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建設規格
	SSB-3121.2」 により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3133」 により
	規定される値。
$f_s$	供用状態 Ds での許容せん断応力。支持構造物(ボルト等を除く。)に対して「設計・建設規格
	SSB-3121.2」 により規定される値。ボルト等に対して「設計・建設規格 SSB-3133 により規
	定される値。

### (2) 使用材料の許容応力評価条件

評価部位の使用材料の許容応力評価条件を表-225に示す。

亚研究学	<b>キ</b> ナ 火	最高使用温度	$S_y^{*1}$	$S_u^{*1}$	S <sub>y</sub> (RT) *2
工作は一世に	113 147	$^{\circ}\mathrm{C}$	MPa	MPa	MPa
基礎ボルト	SUS304	60	192	489	205

表-225 使用材料の許容応力

\*1:60℃の値は設計・建設規格に記載された40℃及び75℃の値から内挿して求めた。

\*2:Sy(RT)は「設計・建設規格 付録材料図表Part5 表8」に規定する材料の40℃における設計降伏点

6.6 固有周期

フード No.1の固有周期を表-226 に示す。フード No.1の固有周期は 0.05 秒以下であることから、フード No.1 は剛構造であることを確認した。

方向	固有周期(s)
水平X方向	
水平Y方向	
鉛直方向(Z 方向)	

表-226 水平及び鉛直方向の固有周期

#### 6.7 設計用地震力

評価に用いる設計用地震力及び供用状態を表-227, 1/2Ss450の階別設計用震度を表-228 に示す。フ ード No.1は1階で使用されるため,1階における1/2Ss450の設計用震度を採用する。

		-
耐震クラス	設計用地震力	供用状態
B <sup>+</sup>	1/2Ss450	Ds

表-227 設計用地震力及び供用状態

表-228	1/2Ss450の階別設計用震度*
-------	-------------------

	水平設計用震度		鉛直設計用震度
階層	EW 方向	NS 方向	UD 方向
	C <sub>HX</sub>	C <sub>HY</sub>	C <sub>V</sub>
2 階(T.P.+47.8m)	0.93	0.93	0.48
1 階 (T.P.+40.8m)	0.75	0.75	0.48
地下1階(T.P.+33.3m)	0.48	0.48	0.47

\*:1/2Ss450の階別設計用震度は、床応答加速度を1.2倍し、重力加速度(980.665cm/s<sup>2</sup>)で割り、小数 点第3位の値を切り上げた値で設定した。

なお,水平方向設計用震度については EW 方向と NS 方向の最大応答加速度を各階層毎に比較し,大きい方の値を水平 X 方向及び水平 Y 方向の水平方向設計震度として設定した。

別添 4-2: 建屋の構造強度及び耐震性に関する検討結果

3.4.2 地震応答解析結果 図-27, 28 最大応答加速度(水平方向)の1/2Ss450-① 地震応答解析結果 図-33 最大応答加速度(鉛直方向)の1/2Ss450-① 6.8 応力評価

6.8.1 応力評価モデル及び諸元

図-193に応力評価モデルを示し、表-229に応力評価諸元を示す。以下に評価モデルの概要と諸元を示 す。

- ・フードNo.1の応力評価モデルは1質点系とし、重心位置に地震荷重が作用する。
- ・ 基礎ボルトに対する引張力は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。
- ・ 基礎ボルトに対するせん断力は、基礎ボルト全本数で受けるものとして計算する。

<table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-container><table-row><table-row><table-row><table-row><table-row></table-row></table-row></table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row><table-row></table-row></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container></table-container>	記号	記号の説明	値	単位
G <sub>II</sub> Ν×πρήουαβηη∰ξε (Ν×ΨΥ πρήο)0.759.10G <sub>II</sub> Ν×πρήουαβηη∰ξε (Ν×ΨΥ πρήο)0.750.750.75G <sub>I</sub> Θαδήραθαβηη∰ξε (Λπρήο)0.480.75B基ακινινουφτος0.750.750.75BΞαφάχυνουφτος0.750.750.75F <sub>II</sub> Σαφάχυνουφτος0.750.750.75F <sub>II</sub> Αντυξηλειονε ξακινινική μαραβηθη (Ναμαβημή)0.750.75F <sub>II</sub> Ναυξηλείονε ξακινινική μαραβηθη (Ναμαβημή)0.750.75F <sub>II</sub> Ναυξηλείονε ξακινινική μαραβηθη (Ναμαβημή)0.750.75F <sub>II</sub> Θαύξη διανέξηνινική μαραβηθη (Ναμαβημή)0.750.75F <sub>II</sub> Θαύξη διανέξηνικής μαραβημής διανέξηνης0.750.75F <sub>II</sub> Θαίδη διανό δια διανέξηνης0.750.75F <sub>II</sub> Θαίδη διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό0.75F <sub>II</sub> Θαίδη διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό0.75F <sub>II</sub> Θαίδη διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό διανό0.75F <sub>II</sub> Θαίδη διανό διαν	A <sub>b</sub>	基礎ボルトの断面積	50.3	$\mathrm{mm}^2$
Cm Cm 2ΝατρίουαξΗΠ@ğe (ΛΑΨΥ ρίοι)0.190.19GΘαίσρουαξΗΠ@ğe (Λρα)0.100.10D基ើώτλουουταξα (Λρα)80.10DΞάδιτλουουταξα0.100.10FΞάδιτλοι Γαθιαζα0.100.10FΞάδιτλοι Γαθιαζα0.100.10FΧαταξα (Λρα)0.100.10FΔαταξα (Λρα)0.100.10ΓΔαταξα (Λρα)0.100.10ΓΔαταξα (Λρα)0.100.10 <td< td=""><td>C<sub>HX</sub></td><td>水平方向の設計用震度(水平 X 方向)</td><td>0.75</td><td></td></td<>	C <sub>HX</sub>	水平方向の設計用震度(水平 X 方向)	0.75	
Cc認道方向の設計用度度 (2 方向)0.480.48Da基礎ボルトの呼び径89F基礎がたの呼び径99F基礎がたに作用する引張力(1本当たの)99Fu水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14曲)99Fa参加地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14曲)99Fa参加地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14曲)99Fa当症は変力になって基礎ボルトに作用する目垂(1本当たり)(14曲)99Fa自重によって基礎ボルトに作用する目垂(1本当たり)(14曲)99Fa自重によって基礎ボルトに作用する目垂(1本当たり)(14曲)99Fa自重によって基礎ボルトに作用する目垂(1本当たり)(14曲)99Fa自重によって基礎ボルトに作用する目垂(1本当たり)(14曲)99Fa自重によって基礎ボルトに作用する目垂(1本当たり)(14曲)99Faう振力なとした動作の方面を回くして当た動作の)99Faう振力なとした動作の方面を回くして当た動作の)99Faう振力なとした動作の方面を回くして当た動作の)99Faう加速度う加速度99Faう加速度小田1010Fa近した基礎ボルトの距離(水平大方向)101010Faうた基礎ボルトの距離(水平大方向)211010Faうた基礎ボルトの距離(水平大方向)211010Faう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)211010Fa基礎ボルトに作用するも低ボルトの本数(水平大方向)101010Fa基礎ボルトの生気の振力10101010Fa基礎ボルトの生気の振力10101010Fa基礎ボルトの生気の振力10101010Fa基礎ボルトの生気の振力10 <t< td=""><td>C<sub>HY</sub></td><td>水平方向の設計用震度 (水平 Y 方向)</td><td>0.75</td><td>_</td></t<>	C <sub>HY</sub>	水平方向の設計用震度 (水平 Y 方向)	0.75	_
	Cv	鉛直方向の設計用震度(Z 方向)	0.48	_
F基準強度ーーNPa1F基礎ボルトに作用する引張力(1本当たの)ーのNF水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たの)(14期)ーのNFがる地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たの)(14期)ーのNFがる地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たの)(14期)ーのNF当症地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たの)(14期)ーのNF当症したって基礎ボルトに作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNF自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNF自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうなしたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうなしたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFう意なしたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうなしたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFう意たのて工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうまなしたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうまたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうまたの工業体がかいた作用する自重(1本当たの)(14期)ーのNFうまたの工業体がかいた作用する目面ではないたかで計算の(14期)ーのNfうたのたたの工業体がの方向に行業がられてた方向の100Nfうたと基礎ボルトの距離(水平大方向)200100fうたのたたの工具体がたいたがたが方向の100100fうたのたての工業体がから加強(水平大方向)210100fうたのたがたがたが方向の大気が水平方向210100fうたのたが作用する基礎ボルトの本数が水下方向の210100fうたのたがたが行動のがのがたが方向の100100fうたのたがたがたがたが方向の100100fうたがたがたがたがたがたがたが方向の10010	D <sub>b</sub>	基礎ボルトの呼び径	8	mm
Fb基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)ーのNFb:1ペ平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:2水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:3第直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:3当直はよって基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:6自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:6う量などの基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量などの基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:6う量などの基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量などの基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量などの基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:6う量などの基礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量など表礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量など表礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量など表礎ボルトに作用する目重(1本当たり)(14軸周の)ーのNFb:7う量など表して、ために行用する基礎ボルトの許容引張た力の(14軸目の)ーのNfb:7通見力が作用する基礎ボルトの許容引張た力の許容引張た力の210Nfb:7う量など基礎ボルトの距離(水平文方向)121121fb:7う量なが作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210121fb:7う量がルトに生じる引振た力121121fb:7基礎ボルトに生じる引振た力121121fb:8基礎ボルトに生じるし振た力121121fb:8基礎ボルトに生じるし振た力121121fb:7基礎ボルトに生じるし振た力121121fb:7基礎ボルトに生じるし振た力121121	F	基準強度	—	MPa
Fbit        <td><math>F_{\rm b}</math></td> <td>基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)</td> <td>—</td> <td>Ν</td>	$F_{\rm b}$	基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)	—	Ν
Fhat水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(X軸開)一NFbar鈴道地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(X軸周)一NFbar自重によって基礎ボルトに作用する目張力(1本当たり)(X軸周)一NFbar自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周)一NFbar自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周)一NFbar自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周)一NFbar自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周)-NFbar自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周)-NFbar自動のかを受ける基礎ボルトの許容引張た力-Nfbar引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張た力-Nfbar引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張た力-Nfbar引張力が生の防御能(水平大方向)100mfbar記念基礎ボルトの距離(水平大方向)125mfbarシム防力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210121fbar引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210-fbarう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210-fbarう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210-fbarう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210-fbarう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210-fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法fbar法- <td< td=""><td><math>F_{b1}</math></td><td>水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(Y軸周り)</td><td>_</td><td>Ν</td></td<>	$F_{b1}$	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(Y軸周り)	_	Ν
Fbax納菌地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(Y軸周り)一NFbay約菌地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(Y軸周り)一のNFbay自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(Y軸周り)一のNFbay自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)ーのNFbayう電したって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)ーのNf自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)ーのNfう重したって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)ーのNfう服力の支援小のNfう服力のみを受ける基礎ボルトの許容引張た力ーのNf引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張た力のNfう成力を受ける基礎ボルトの許容引張た力のNf引動力を見つたうでの距離(水平大方向)100Mf血く基礎ボルトの距離(水平大方向)101Nf心板力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20Nf引振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20101fう成が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20101fう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20101fう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20101fう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20101fう振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)20101f基礎ボルトに生じる引振た力101101f基礎ボルトに生じる引振た力101101f基礎ボルトに生じる引振た力101101f基礎ボルトに生じる代析の方101101f新聞101101f基礎ボルトに生じる代析の方101101f基礎ボルトに生じる代析の方101101f新聞101101f新聞101101	$F_{\mathrm{b}2}$	水平地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(X軸周り)	_	Ν
Fbsr純富地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(14軸周の)「一NFbsr1年にふって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(14軸周の)「ーNFbsr1年にふって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(14軸周の)「ーNfsr1年にかって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(14軸周の)「ーNfsr1日、1日、Nfsr1日、のみを受ける基礎ボルトの許容引張広力「ーNfsr1日、力のみを受ける基礎ボルトの許容引張広力「のNfsr1日、力のみを受ける基礎ボルトの許容引張ないたの許容引張た力の100Nfsr1日、力のみを受ける基礎ボルトの許容引張ないたの許容引張ないたの許容引張ないたの許容引張ない100Nfsr1日から重たの正確(水平大方向)101101fsr直心と基礎ボルトの距離(水平大方向)175101fsr1日、力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)121101fsr1日、力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)21101fsr1日、力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)21101fsr1日、力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)21101fsr1日、力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)21101fsr1日、力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)21101fsr1日、力が作用する生活がらの表し(水平大方向)101101fsr1日、力が作用する生活がらの表し(水平大方向)101101fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr1日、方法111111fsr </td <td><math>F_{\rm b3X}</math></td> <td>鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(Y軸周り)</td> <td>_</td> <td>Ν</td>	$F_{\rm b3X}$	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(Y軸周り)	_	Ν
Fbc1自転によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(Y軸周り)「へのNFbc2目重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)「へのNfs一部なら防た力「へのNfs引振力のみを受ける基礎ボルトの許容引張た力「へのNft引振力なたの折りた同時に受ける基礎ボルトの許容引張た力「へのNfg道力加速度「水のNg超力加速度「ののNfu話な話ないたの近離(水平大方向)100Nlu重心と基礎ボルトの距離(水平大方向)170Nlu重心と基礎ボルトの距離(水平大方向)170Nlu基心を基礎ボルトの距離(水平大方向)210Nluました基礎ボルトの距離(水平大方向)210Nlu北の方作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)210Nn現しが作用する基礎ボルトの本炎(水平大方向)210Nn引振力が作用する基礎ボルトの本炎(水平大方向)210Nnシンドの作用する基礎ボルトの本炎(水平大方向)210Nnシンドの作用する基礎ボルトの本炎(水平大方向)210Nn基礎ボルトに作用するたが方の大変(水平大方向)210Nn法式水トに作用するたが方の大変(水平大方向)210Nn法式水トに作用するたが方の本変(水平大方向)210Nn基礎ボルトに作用するたが方の本変(水平大方向)100Nn法式水トに生じるけが方の方の100Nn基礎ボルトに生じるたがが方の方の100Nn基礎ボルトに生じるたがが方の方の100Nn法式水トに生じるたがが方の方の100Nn新たいたじたいが方の方の100Nn法式水トに生じるたがが方の方の方の方の100Nn新たいたじたいが方の方の方の方の方の方の方の方の方の100Nn法式水トに生じるたがが方の方の方の方の方の方の方の方の方の方の方の方の方の方の100<	$F_{\rm b3Y}$	鉛直地震力によって基礎ボルトに作用する引張力(1本当たり)(X軸周り)	_	Ν
Fbc2自然によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)ーNf予容せん断応力ーMaF引振力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力ーMaf引振力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力ーMag道力加速度見ののパg道力加速度1200第h諸右面から重心をの距離(水平太方向)100Mal重心と基礎ボルトの距離(水平太方向)4700Mal重心と基礎ボルトの距離(水平太方向)1750Mal重心を基礎ボルトの距離(水平大方向)1750Mal電心を基礎ボルトの距離(水平大方向)1200Man後級の質量3200Man引振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)2-n引振力が作用する基礎ボルトの本数(水平大方向)2-n基礎ボルトに作用する生ん断力2-c基礎ボルトに作用する生ん断方-Mac基礎ボルトに生しる状所の方面-Mac基礎ボルトに生しる状形の方面c基礎ボルトに生しる状形の方面c基礎ボルトに生しる状形の方面c基礎ボルトに生しる状形の方面c基礎ボルトに生しる状形の方面c基礎ボルトに生しる状形の方面c基礎ボルトに生しる状形の方面c基c基c基c基cccccc<	$F_{\rm bG1}$	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(Y軸周り)	_	Ν
fs許容柱心斷応力戶へ別名Ft引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力ー別名fts引張力とせん斷力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力ー別名g重力加速度見の別名g重力加速度1205別名h諸行面から重いたの距離(水平入方向)1205別lx重心と基礎ボルトの距離(水平入方向)470別lx重心と基礎ボルトの距離(水平入方向)175別ly重心と基礎ボルトの距離(水平入方向)125別ly重心と基礎ボルトの距離(水平入方向)225別ly電した基礎ボルトの距離(水平入方向)342見n浅器の質量342見n見気が作用する基礎ボルトの本数(水平入方向)21n引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平入方向)21fx基礎ボルトに作用する生ん斷力21fx基礎ボルトに生しるり張応力パ別fx基礎ボルトに生しるし訴の方1別fx基礎ボルトに生しるし訴の方1別	$F_{bG2}$	自重によって基礎ボルトに作用する自重(1本当たり)(X軸周り)	—	Ν
Ft引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力ーNPafts引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力ーNPag重力加速度9.8065n/s <sup>2</sup> h据付面から重心までの距離1205nlx1話心と基礎ボルトの距離(水平X方向う470nlx2重心と基礎ボルトの距離(水平X方向う175nlx1重心と基礎ボルトの距離(水平X方向う175nlx2電心と基礎ボルトの距離(水平Y方向う250nlx1基心を基礎ボルトの距離(水平Y方向う242nlx2見いと基礎ボルトの距離(水平Y方向う242nn地の質量3421n現気が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向う2nn引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向う21n見成が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向う21n基礎ボルトに作用する生ん断力1Nc基礎ボルトに生じる引張応力1Nc、b基礎ボルトに生じるせん断方0N	$f_s$	許容せん断応力	_	MPa
fts引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力ーIPag直力加速度9.8065in/s²h据付面から重心までの距離1205ml1a重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)470ml1a重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)750ml1a重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)215ml1a重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)225mlna後器の質量342kgn均振力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)2mnfx引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)2mnfx引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)2mlnx主小mftx当1mftx引振力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)2mftx当1mftx基礎ボルトに作用する生ん断力1mftx基礎ボルトに生しる引振の方1mftx基礎ボルトに生しるもん断応力1mftx基第mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mftx1mf	$F_{\rm t}$	引張力のみを受ける基礎ボルトの許容引張応力	—	MPa
g         国力加速度         9.80665         n/s <sup>2</sup> h         据付面から重心までの距離         1205         m           lx1         重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)         470         m           lx2         重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)         470         m           lx1         重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)         175         m           ly1         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         225         m           ly2         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         24         kg           n         機器の質量         342         kg           n         検器の質量         342         kg           n         均振力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)         2         n           nx4         引展力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)         2         -           nx5         引振力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)         2         -           nx6         基礎ボルトに作用するも低ボルトの本数(水平X方向)         2         -           の         基礎ボルトに生じる引振た力         -         -           x5         基礎ボルトに生じる引振た力         -         -	$f_{\rm ts}$	引張力とせん断力を同時に受ける基礎ボルトの許容引張応力	_	MPa
h         括付面から重心までの距離         1205         mm           1x1         重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)         470         mm           1x2         重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)         470         mm           1y1         重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)         175         mm           1y1         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         250         mm           1y2         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         250         mm           1y2         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         210         mm           1y2         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         210         mm           1y2         重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)         210         mm           1y3         重人の方面         342         mm           1y3         支援の質量         342         mm           1y4         支援の質量         342         mm           1y5         引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)         2         -           1y5         引振ガルトに作用する支援のボルトの本数(水平Y方向)         2         -           1y5         基礎ボルトに生じる引張広力         -         -           1y5         基礎ボルトに生じる引張広力         -         -           1y5         基礎ボルトに生じる引振広力         -         -           1y5         基礎ボルトに生じるもし、         -         - </td <td>g</td> <td>重力加速度</td> <td>9.80665</td> <td><math>m/s^2</math></td>	g	重力加速度	9.80665	$m/s^2$
1x1       重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)       470       m         1x2       重心と基礎ボルトの距離(水平X方向)       170       m         1y1       重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)       175       m         1y2       重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)       225       m         1y2       重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)       240       j         n       後器の質量       342       j         n       地方が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       4       -         nrx       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       2       -         nry       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       2       -         ob       基礎ボルトに生じる引張応力       -       N         cb       基礎ボルトに生じる引張応方       -       Ma	h	据付面から重心までの距離	1205	mm
1x2         重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)         470         mm           1x1         重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)         175         mm           1x2         重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)         225         mm           n         機器の質量         342         kg           n         せん断力が作用する基礎ボルトの本数(水平 X 方向)         4         -           nfx         引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)         2         -           nfx         引振力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)         2         -           nfx         当振力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)         -         -           nfx         基礎ボルトに作用するものが方の         -         -           fx         基礎ボルトに生じる引張広力         -         -           fx         基礎ボルトに生じるものがらの         -         -	$1_{X1}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	470	mm
1r1       重心と基礎ボルトの距離(水平下方向)       175       加         1r2       重心と基礎ボルトの距離(水平下方向)       225       加         n       機器の質量       342       kg         n       せん断力が作用する基礎ボルトの本数(水平下方向)       4       -         nrx       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平下方向)       2       -         nry       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平下方向)       2       -         nry       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平下方向)       2       -         nry       基礎ボルトに作用する生成断力       -       -         r       基礎ボルトに作用するも低が力       -       -         r       基礎ボルトに作用するも低が方の       -       -         r       基礎ボルトに作用するも低が方の       -       -         r       基礎ボルトに作用するも低が方の       -       -         r       基礎ボルトに作用するも低が方の       -       -         r       も低       -       -         r       も       -       -       -         r       も       -       -       -         r       も       -       -       -         r       も       -       -       -         r       も       -       -       -         r       も       -	$1_{X2}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 X 方向)	470	mm
1r2       重心と基礎ボルトの距離(水平Y方向)       225       mm         n       機器の質量       342       kg         n       せん断力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)       4       -         nfx       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)       2       -         nfy       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       2       -         Qb       基礎ボルトに作用する生ん断力       -       -         f       基礎ボルトに生じる引張応力       -       -         f       基礎ボルトに生じるもの広力       -       -         f       基礎ボルトに生じるもの広力       -       -	$1_{\text{Y1}}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	175	mm
n         機器の質量         342         kg           n         せん断力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)         4         -           nfx         引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)         2         -           nfy         引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)         2         -           Qb         基礎ボルトに作用する古述がれたの本数(水平Y方向)         2         -           Qb         基礎ボルトに作用する古述がれたの本数(水平Y方向)         -         -           アb         基礎ボルトに生じる引張応力         -         -           アb         基礎ボルトに生じる引張応力         -         -	$1_{\text{Y2}}$	重心と基礎ボルトの距離(水平 Y 方向)	225	mm
n       せん断力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)       4       -         nfX       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)       2       -         nfY       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       2       -         Qb       基礎ボルトに作用するせん断力       -       N         σb       基礎ボルトに生じる引張応力       -       MPa         τb       基礎ボルトに生じるせん断応力       -       MPa	m	機器の質量	342	kg
nfX       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平X方向)       2       -         nfY       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       2       -         Qb       基礎ボルトに作用するせん断力       -       N         σb       基礎ボルトに生じる引張応力       -       MPa         τb       基礎ボルトに生じるせん断応力       -       MPa	n	せん断力が作用する基礎ボルトの本数	4	_
nfY       引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平Y方向)       2       -         Qb       基礎ボルトに作用するせん断力       -       N         σb       基礎ボルトに生じる引張応力       -       MPa         τb       基礎ボルトに生じるせん断応力       -       MPa	$n_{\mathrm{fX}}$	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 X 方向)	2	
Qb     基礎ボルトに作用するせん断力     ー     N       σb     基礎ボルトに生じる引張応力     ー     MPa       τb     基礎ボルトに生じるせん断応力     ー     MPa	$n_{\rm fY}$	引張力が作用する基礎ボルトの本数(水平 Y 方向)	2	_
σь     基礎ボルトに生じる引張応力     ー     MPa       τь     基礎ボルトに生じるせん断応力     ー     MPa	$Q_{\rm b}$	基礎ボルトに作用するせん断力	_	Ν
<ul> <li>τ<sub>b</sub> 基礎ボルトに生じるせん断応力</li> <li>- MPa</li> </ul>	$\sigma$ b	基礎ボルトに生じる引張応力		MPa
	au b	基礎ボルトに生じるせん断応力	_	MPa

表-229 フードNo.1の基礎ボルトの応力評価諸元



図-193 応力評価モデル

6.8.2 計算方法

(1) 引張応力

ボルトに水平地震力によって作用する引張力 Fb1 (水平 X 方向), Fb2 (水平 Y 方向)及び鉛直地震力によって作用する引張力 Fb3x (水平 X 方向), Fb3y (水平 Y 方向)は、片側の列のボルトを支点とする転倒を考え、これを他方の列のボルトで受けるものとして計算する。さらに、引張力は自重によって打ち消されるため、負の引張力として計算する。

水平X方向地震力により生じる引張力

$$F_{b1} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HX} \cdot h}{n_{fX} \cdot (l_{X1} + l_{X2})}$$

水平Y方向地震力により生じる引張力

$$F_{b2} = \frac{m \cdot g \cdot C_{HY} \cdot h}{n_{fY} \cdot (l_{Y1} + l_{Y2})}$$

鉛直地震力(Z方向)により生じる引張力

$$F_{b3X} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{C}_{V} \cdot \mathbf{l}_{X1}}{\mathbf{n}_{fX} \cdot (\mathbf{l}_{X1A} + \mathbf{l}_{X2A})}$$
$$F_{b3Y} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{C}_{V} \cdot \mathbf{l}_{Y1}}{\mathbf{n}_{fY} \cdot (\mathbf{l}_{Y1} + \mathbf{l}_{Y2})}$$

自重により生じる引張力

$$F_{bG1} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{X1}}{\mathbf{n}_{fX}(\mathbf{l}_{X1} + \mathbf{l}_{X2})}$$
$$F_{bG2} = \frac{\mathbf{m} \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{l}_{Y1}}{\mathbf{n}_{fY}(\mathbf{l}_{Y1} + \mathbf{l}_{Y2})}$$

ボルトに作用する引張力 $F_b$ は、「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、水平2 方向及び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。ただし、引張力の大小関係は $F_{b3X} < F_{b1} < F_{b2}$ 、 $F_{b3Y} < F_{b1} < F_{b2}$ である。

 $F_{b} = \max \left( 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3X} - F_{bG1} \right), \quad 0.4F_{b1} + 1.0F_{b2} + 0.4F_{b3Y} - F_{bG2} \right)$ 

引張応力σ₀は次式により求める。

$$\sigma_{\rm b} = \frac{F_{\rm b}}{A_{\rm b}}$$

ここで、基礎ボルトの断面積Abは以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{b}^{2}$$

(2) せん断応力

地震力によりボルトに作用するせん断力は,水平2方向(水平X方向及び水平Y方向)荷重のベクト ル合成を考慮した際に生じる応力を求める。ボルトに作用するせん断荷重は,ボルトに均等に荷重が作 用するものとする。

ボルトのせん断力 Q<sub>6</sub>は「JEAC4601-2021 原子力発電所耐震設計技術規程」を参考にし、水平 2 方向及 び鉛直方向地震力の組合せは、組合せ係数法を用いて評価する。

$$Q_{\rm b} = \max \left( {\rm m} \cdot {\rm g} \cdot \sqrt{(1.0 {\rm C}_{\rm HX})^2 + (0.4 {\rm C}_{\rm HY})^2} \right), \quad {\rm m} \cdot {\rm g} \cdot \sqrt{(0.4 {\rm C}_{\rm HX})^2 + (1.0 {\rm C}_{\rm HY})^2})$$

せん断応力τьは次式により求める。

$$\tau_{b} = \frac{Q_{b}}{A_{b} \cdot n}$$

ここで、基礎ボルトの断面積Abは以下の式で求める。

$$A_{b} = \frac{\pi}{4} \cdot D_{b}^{2}$$

(3) 許容応力

許容応力の計算は、「設計・建設規格 SSB-3133」に示す計算方法により算出する。許容引張応力f<sub>t</sub>及び 許容せん断応力f<sub>s</sub>の計算式を以下に示す。

$$f_t = \frac{1.5 \cdot F}{2}$$
$$f_s = \frac{1.5 \cdot F}{1.5\sqrt{3}}$$

また、引張力及びせん断力を同時に受ける場合の許容引張応力ftsは次式で求める。

$$f_{ts} = min(1.4 \cdot f_t - 1.6 \cdot \tau_{bA}, f_t)$$

SUS304はオーステナイト系ステンレス鋼であるため,F値の計算式は「設計・建設規格 SSB-3121.1(1)」 に従い以下のとおりである。

$$F = min(1.35S_y, 0.7S_u, 1.2S_y(RT))$$

6.8.3 評価結果

フードNo.1の基礎ボルトの応力評価結果を表-230に示す。

評価対象	設計用震度	評価部位	評価項目	算出応力 (MPa)	許容応力(MPa)
フードNo.1	1/2Ss450 C <sub>HX</sub> =0.75	甘水子九人	引張	77	184
	$C_{HY}=0.75$ $C_{V}=0.48$	室(近小)レト	せん断	14	142

表-230 フード No.1の基礎ボルトの評価結果

評価結果から、フードNo.1の基礎ボルトの引張応力及びせん断応力は許容応力を下回るため、 1/2Ss450に対する耐震性を有することを確認した。 第2棟の建屋の工事に係る主要な確認事項を表-1に示す。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準	
遮へい 機能*	材料確認	コンクリートの乾燥単位 容積質量を確認する。	2.1g/cm <sup>3</sup> 以上であること。	
	寸法確認	遮へい部材の断面寸法を 確認する。	遮へい部材の断面寸法が,実施計画に記載されて いる寸法以上であること。	
構造強度	材料確認	構造体コンクリートの圧 縮強度を確認する。	構造体コンクリートの圧縮強度が,実施計画に記 載されている設計基準強度に対して,JASS 5Nの 基準を満足すること。	
		人工岩盤の圧縮強度を確 認する。	人工岩盤の圧縮強度が,実施計画に記載されてい る設計基準強度以上であること。	
		鉄筋の材質, 強度, 化学成 分を確認する。	JIS G 3112 に適合すること。	
	寸法確認	構造体コンクリート部材 の断面寸法を確認する。	構造体コンクリート部材の断面寸法が, JASS 5N の基準を満足すること。	
	据付確認	鉄筋の本数又は間隔,径, 継手,定着及びかぶり厚さ を確認する。	鉄筋の本数又は間隔,径,継手,定着及びかぶり 厚さが,JASS 5Nの基準を満足すること。	
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。	

表-1 第2棟の建屋の工事に係る確認事項

\*:コンクリートセルの遮へい部位は建屋躯体の一部であるため、コンクリートセル及び試料ピットの 遮へい機能を含めて確認する。 第2棟の設備の工事に係る主要な確認事項を表-2~31に示す。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
遮へい 機能	材料確認	遮へい窓の遮へい体について,実 施計画に記載されている主な材料 及び密度であることを,材料証明 書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	遮へい窓の遮へい体について,実 施計画に記載されている遮へい体 の厚さを確認する。	実施計画に記載されている遮へい体の 厚さ以上であること。
漏えい 防止	材料確認	実施計画に記載されているライニ ングの材料であることを,材料証 明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
構造強度・ 耐震性	材料確認	実施計画に記載されているライニ ングの材料であることを,材料証 明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	ライニングの厚さを確認する。	ライニングの厚さが,実施計画に記載 されている寸法以上であること。
	外観確認	ライニングの外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	ライニングの据付状態について確認する。	実施計画のとおり施工・据付されてい ること。
	耐圧・漏えい 確認	試験圧力*2で一定時間保持した後, 試験圧力に耐えていることを確認 する。また,耐圧部からの漏えいが ないことを確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の有意な変形 がないこと。また,耐圧部から漏えいが ないこと。

表-2 確認事項 (コンクリートセル)\*1

\*1: コンクリートセルの遮へい機能のうち、コンクリートの遮へい機能はコンクリートセルの遮へい部位が建屋躯体の一部のため、建屋の遮へい機能にて確認する。

\*2:大気圧比較法 (JIS Z 4820) による圧力

表-3 確認事項(コンクリートセル(セル間遮へい扉,シールドドア,天井ポート))

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	取付ボルトについて,実施計画に記載され ている材料であることを,材料証明書等に より確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	取付ボルトについて,実施計画に記載され ている呼び径であることを確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	装置の据付位置, 据付状態について確認す る。	実施計画のとおり施工・据付され ていること。

表-4 確認事項(コンクリートセルへの輸送容器接続時の基礎ボルト)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	輸送容器接続時の基礎ボルトについて,実 施計画に記載されている材料であること を,材料証明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	輸送容器接続時の基礎ボルトについて,実 施計画に記載されている呼び径であるこ とを確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	輸送容器接続時の基礎ボルトの外観を確 認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	輸送容器接続時の基礎ボルトの据付位置, 据付状態について確認する。	実施計画のとおり施工・据付され ていること。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材料であ ることを,材料証明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法を確 認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	装置の据付位置,据付状態について確認す る。	実施計画のとおり施工・据付され ていること。
機能	弁閉止 確認	電源又は圧縮空気喪失により弁が閉止す ることを確認する。	弁が閉止すること。

表-5 確認事項(コンクリートセル(給排気弁))

確認事項	確認項目		確認内容	判定基準
	材料確認		実施計画に記載されて いる主な材料であるこ とを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
構造強度 ・耐震性	構造確認	外観 確認	組み立てた状態におけ る外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
		寸法 確認	実施計画に記載されて いる主要寸法を確認す る。	実施計画に記載の寸法が許容範囲内であるこ と。
		据付 確認	組み立てた状態におけ る据付状態を確認する。	実施計画のとおり施工・据付されていること。
落下防止	機能確認		単一故障において吊荷 を落下させないことを 確認する。	動力源が喪失した場合においても定格荷重を 保持し続けること。 フックは外れ防止装置を有すること。
性能	機能 確認	容量 確認	容量及び所定の動作に ついて確認する。	実施計画に記載されている定格荷重が吊り上 げ可能なこと。横行,走行,巻き上げ及び巻 き下げが可能なこと。

表-6 確認事項(天井クレーン)
表-7 確認事項(鉄セル(遮へい体,インナーボックス))

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
遮へい 機能*1	材料確認	躯体の遮へい体について、実施計画に 記載されている主な材料であること を、材料証明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
		遮へい窓の遮へい体について,実施計 画に記載されている主な材料及び密度 であることを,材料証明書等により確 認する。	実施計画のとおりであること。
	十社碑刻	躯体の遮へい体について,実施計画に 記載されている遮へい体の厚さを確認 する。	実施計画に記載されている遮へ い体の厚さ以上であること。
	「小佐唯認	遮へい窓の遮へい体について,実施計 画に記載されている遮へい体の厚さを 確認する。	実施計画に記載されている遮へ い体の厚さ以上であること。
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材料で あることを,材料証明書等により確認 する。	実施計画のとおりであること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記載 されている材料であることを,材料証 明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法を 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記載 されている呼び径であることを確認す る。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について確 認する。	実施計画のとおり施工・据付さ れていること。
	耐圧・漏えい 確認 <sup>*2</sup>	試験圧力* <sup>3</sup> で一定時間保持した後,試験 圧力に耐えていることを確認する。ま た,耐圧部からの漏えいがないことを 確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の有意 な変形がないこと。また,耐圧部 から漏えいがないこと。

\*1: 遮へい体のみ実施

\*2:インナーボックスのみ実施

\*3:大気圧比較法 (JIS Z 4820) による圧力

	衣-8	確認事項(クローノホックス(GB-No.1,	2, 3, 4) )
確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材料で あることを,材料証明書等により確認す る。	実施計画のとおりであること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記載さ れている材料であることを,材料証明書 等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法を 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
		基礎ボルトについて, 実施計画に記載さ れている呼び径であることを確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置, 据付状態について確認 する。	実施計画のとおり施工・据付さ れていること。
	耐圧・漏えい 確認	試験圧力*で一定時間保持した後,試験 圧力に耐えていることを確認する。ま た,耐圧部からの漏えいがないことを確	圧力に耐え,かつ構造物の有意 な変形がないこと。また,耐圧部 から漏えいがないこと。

確認車項 (グローブボックス (GR-No 1 2 3 4)

\*:大気圧比較法 (JIS Z 4820) による圧力

認する。

表-9 確認事項(フード)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について確	実施計画のとおり施工・据付され
		認する。	ていること。
性能	運転性能	運転状態にて開口部 (1/2 開放状態)の	実施計画に記載されている面速
	確認	面速を確認する。	以上であること。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	材料確認	実施計画に記載されている主な材 料であることを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
構造強度 ・耐震性	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸 法を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置, 据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されてい ること。
性能	運転性能 確認	運転を行い,実施計画に記載されて いる容量を満足することを確認す る。また,異音,異臭及び振動の異 常がないことを確認する。 運転中のセル・グローブボックス用 排風機が停止したときに,待機して いるセル・グローブボックス用排風	実施計画に記載されている容量を満 足すること。また,異音,異臭及び振 動の異常がないこと。 待機しているセル・グローブボックス 用排風機が起動すること。
		機が起動することを確認する。	

表-10 確認事項(セル・グローブボックス用排風機 A, B)

表-11 確認事項(フード用排風機 A, B, *	管理区域用排風機,	管理区域用送風機)
---------------------------	-----------	-----------

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
捷進改在	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
· 耐雪性	捉什確認	機器の据付位置,据付状態について	実施計画のとおり施工・据付されてい
前反任	1)百十1 71 年前心	確認する。	ること。
		運転を行い、実施計画に記載されて	実施計画に記載されている容量を満
		いる容量を満足することを確認す	天旭司回に記載されている谷重で個
		る。また、異音、異臭及び振動の異	たりること。また, 共自, 共矢及い派 動の用党がおいこし
	運転性能 確認	常がないことを確認する。	
		運転中のフード用排風機,管理区域	
		用排風機,管理区域用送風機が停止	(生物) インフラ、ド田北国機 笠田区
		したときに、待機しているフード用	付機しているノート用排風機,官理区は田米国機正が国際が
1生柜		排風機,管理区域用排風機及び管理	奥用排風機及い官理区奥用 医風機か お新士スト
		区域用送風機が起動することを確	起動すること。
		認する。	
		セル・グローブボックス用排風機,	
		フード用排風機及び管理区域用排	然四戸村田洋豆搬が打乱したいことし
		風機を停止させ、管理区域用送風機	「直理区域用达風機が起動しないこと。 
		が起動しないことを確認する。	

表-12 確認事項(セル・グローブボックス用排気フィルタユニットA, B, C, D)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	材料確認	実施計画に記載されている主な材 料であることを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記 載されている材料であることを,材 料証明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸 法を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
構造強度 ・耐震性		基礎ボルトについて,実施計画に記 載されている呼び径であることを 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置, 据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
	耐圧・漏えい 確認	最高使用圧力の 1.25 倍以上に加圧 し,同圧力に耐え有意な変形がない ことを確認する。また,漏えいがな いことを確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の変形がな いこと。また,耐圧部から漏えいが ないこと。
性能	運転性能確 認	実施計画に記載されている容量で の機器の状態を確認する。	実施計画に記載されている容量に て変形等の異常がないこと。

	ト A,	B
--	------	---

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	材料確認	実施計画に記載されている主な材 料であることを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記 載されている材料であることを,材 料証明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
		実施計画に記載されている主要寸 法を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
構造強度 ・耐震性	寸法確認	基礎ボルトについて,実施計画に記 載されている呼び径であることを 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置, 据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
	耐圧・漏えい 確認	最高使用圧力の 1.25 倍以上に加圧 し,同圧力に耐え有意な変形がない ことを確認する。また,漏えいがな いことを確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の変形がな いこと。また,耐圧部から漏えいが ないこと。
性能	運転性能確 認	実施計画に記載されている容量で の機器の状態を確認する。	実施計画に記載されている容量に て変形等の異常がないこと。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材 料であることを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記 載されている材料であることを,材 料証明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸 法を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記 載されている呼び径であることを 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
	耐圧・漏えい 確認	最高使用圧力の 1.25 倍以上に加圧 し,同圧力に耐え有意な変形がない ことを確認する。また,漏えいがな いことを確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の変形がな いこと。また,耐圧部から漏えいが ないこと。
性能	運転性能確 認	実施計画に記載されている容量で の機器の状態を確認する。	実施計画に記載されている容量にて 変形等の異常がないこと。

表-14 確認事項(鉄セル用給気フィルタユニットA, B, C, D)

表-15	確認事項	(グローブボッ	クス用給気フ	フィルタユニッ	ト A∼H)
------	------	---------	--------	---------	--------

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材料で あることを,材料証明書等により確認 する。	実施計画のとおりであること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記載 されている材料であることを,材料証 明書等により確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法を 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
		基礎ボルトについて,実施計画に記載 されている呼び径であることを確認す る。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について確 認する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
	耐圧・漏えい 確認	最高使用圧力の1.25倍以上に加圧し, 同圧力に耐え有意な変形がないことを 確認する。また,漏えいがないことを 確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の変形がな いこと。また,耐圧部から漏えいが ないこと。
性能	運転性能確 認	実施計画に記載されている容量での機 器の状態を確認する。	実施計画に記載されている容量に て変形等の異常がないこと。

表-16 確認事項(フード用排気フィルタユニット,管理区域用排気フィルタユニット)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置, 据付状態について確認す	実施計画のとおり施工・据付されて
		る。	いること。
性能	運転性能	実施計画に記載されている容量での機器	実施計画に記載されている容量に
	確認	の状態を確認する。	て変形等の異常がないこと。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材 料であることを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸 法を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	サポート支持間隔が定ピッチスパ ン法で算出した値以下であること を確認する。また,機器の据付位置, 据付状態について確認する。	サポート支持間隔が定ピッチスパン 法で算出した値以下であること。ま た,実施計画のとおり施工・据付され ていること。
	耐圧・漏えい 確認	最高使用圧力の 1.25 倍以上に加圧 し,同圧力に耐え有意な変形がない ことを確認する。また,漏えいがな いことを確認する。	圧力に耐え,かつ構造物の有意な変 形がないこと。また,耐圧部から漏 えいがないこと。

表-17 確認事項(主要排気管,主要給気管)

表-18 確認事項(分析廃液受槽 A, B)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	材料確認	実施計画に記載されている主な材料 であることを,材料証明書等により 確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法 を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
構造強度	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
・ 耐震性	据付確認	機器の据付位置,据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されてい ること。
	耐圧・漏えい 確認	静水頭圧力で保持した後,同圧力に 耐え有意な変形がないことを確認す る。また,耐圧部からの漏えいがない ことを確認する。	圧力に耐え,かつ有意な変形がないこ と。また,耐圧部から漏えいがないこ と。
機能	警報確認	液位「高高」側の信号により警報が作 動することを確認する。	液位「高高」側の信号により警報が作 動すること。

表-19 確認事項(分析廃液移送ポンプ,分析廃液回収ポンプ,設備管理廃液移送ポンプ, 設備管理廃液回収ポンプ)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置, 据付状態について確認 する。	実施計画のとおり施工・据付されてい ること。
性能	運転性能 確認	運転を行い,実施計画に記載されている 容量を満足することを確認する。また, 異音,異臭及び振動の異常がないことを 確認する。	実施計画に記載の容量を満足するこ と。また,異音,異臭及び振動の異常 がないこと。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度 ・耐震性	材料確認	実施計画に記載されている主な材料 であることを,材料証明書等により 確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法 を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されてい ること。
	耐圧・漏えい 確認	静水頭圧力で保持した後,同圧力に 耐え有意な変形がないことを確認す る。また,耐圧部からの漏えいがない ことを確認する。	圧力に耐え,かつ有意な変形がないこ と。また,耐圧部から漏えいがないこ と。
機能	警報確認	液位「高高」側の信号により警報が作 動することを確認する。	液位「高高」側の信号により警報が作 動すること。

表-20 確認事項(設備管理廃液受槽 A, B)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
保管容量	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法を 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について確 認する。	実施計画のとおり施工・据付され ていること。

表-21 確認事項(塩酸含有廃液保管ラック)

表-22 確認事項(有機廃液保管ラック)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
保管容量	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸法を 確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	機器の据付位置,据付状態について確 認する。	実施計画のとおり施工・据付され ていること。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
構造強度	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	装置の据付位置,据付状態について 確認する。	実施計画のとおり施工・据付されてい ること。
機能	漏えい 警報確認	漏えい信号により警報が作動するこ とを確認する。	警報が作動すること。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
漏えい防止	材料確認	実施計画に記載されている主な材料で あることを,材料証明書等により確認 する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	堰の高さ及び床面積を確認し,実施計 画に記載されている最大漏えい量を確 保できる容積であることを確認する。	堰の高さ及び床面積を確認し,実施 計画に記載されている想定する最 大の漏えい量が確保できること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
	据付確認	堰その他の設備の据付位置,据付状態 について確認する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。

表-24 確認事項(液体廃棄物一時貯留設備の堰)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	材料確認	実施計画に記載されている主な材 料であることを,材料証明書等によ り確認する。	実施計画のとおりであること。
	寸法確認	実施計画に記載されている主要寸 法を確認する。	寸法が許容範囲内であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
構造強度 ・耐震性	据付確認	サポート支持間隔が定ピッチスパン法で算出した値以下であること を確認する。また,据付位置,据付 状態について確認する。	サポート支持間隔が定ピッチスパ ン法で算出した値以下であること。 また,実施計画のとおり施工・据付 されていること。
	耐圧・漏えい 確認	最高使用圧力の1.5倍に加圧し,同 圧力に耐え有意な変形がないこと を確認する。また,耐圧部から漏え いがないことを確認する。*	圧力に耐え,かつ有意な変形がない こと。また,耐圧部から漏えいがな いこと。
機能・性能	通水確認	通水ができることを確認する。	通水ができること。

表-25 確認事項(主要配管)

\*:最高使用圧力の 1.5 倍をかけることが困難な個所については、放射線透過試験及び可能な限り高 い圧力で耐圧試験を行い、耐圧部からの漏えいがないことを確認したのち、代替検査として非破壊 検査(浸透探傷試験)で確認する。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
保管容量	寸法確認	実施計画に記載されている廃棄物容 量を保管できることを確認する。	実施計画に記載されている容量以上 であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。

表-26 確認事項(固体廃棄物払出準備室)

表-27 確認事項(試料ピット)\*

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	寸法確認	試料ピットの深さ,中心間距離が,実施	試料ピットの深さ,中心間距離が,実
		計画に記載されている寸法以上であるこ	施計画に記載されている寸法以上で
臨界管理		とを確認する。また、試料ピットの内径	あること。また, 試料ピットの内径が
		が、実施計画に記載されている寸法以下	実施計画に記載されている寸法以下
		であることを確認する。	であること。
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。

\*: 試料ピットの遮へい機能について, 試料ピットはコンクリートセル内に設置され, コンクリートセルの遮へい部位は建屋躯体の一部のため, 建屋の遮へい機能にて確認する。

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
構造強度	据付確認	装置の据付位置,据付状態について確認 する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
機能	警報確認	設定値のとおりに警報が作動することを 確認する。	許容範囲内で警報が作動すること。
性能	線源校正 確認	標準線源を用いて基準計数率を測定し, 各検出器の校正が正しいことを確認す る。	基準計数率に対する測定値が許容範 囲内であること。
	校正確認	校正点の基準入力を与え,指示値を確認 する。	指示値が許容範囲内であること。

表-28 確認事項(排気口α/β線ダストモニタ,排気口ガスモニタ)

表-29 確認事項(γ線エリアモニタ,中性子線エリアモニタ)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
構造強度	据付確認	装置の据付位置,据付状態について確認 する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
機能	警報確認	設定値のとおりに警報が作動することを 確認する。	許容範囲内で警報が作動すること。
性能	線源校正 確認	標準線源を用いて線量当量率を測定し, 各検出器の校正が正しいことを確認す る。	基準線量当量率に対する測定値が許 容範囲内であること。
	校正確認	校正点の基準入力を与え,指示値を確認 する。	指示値が許容範囲内であること。

表-30 確認事項(室内  $\alpha / \beta$  線ダストモニタ,室内  $\beta$  線ダストモニタ)

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準	
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。	
構造強度	据付確認	装置の据付位置,据付状態について確認 する。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。	
機能	警報確認	設定値のとおりに警報が作動することを 確認する。	許容範囲内で警報が作動すること。	
性能	線源校正 確認	標準線源を用いて基準計数率を測定し, 各検出器の校正が正しいことを確認す る。	基準計数率に対する測定値が許容範 囲内であること。	
	校正確認	校正点の基準入力を与え,指示値を確認 する。	指示値が許容範囲内であること。	

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
	外観確認	各部の外観を確認する。	有意な欠陥がないこと。
構造強度	据付確認	装置の据付位置,据付状態について確認す る。	実施計画のとおり施工・据付されて いること。
性能	運転性能 確認	運転を行い,実施計画に記載されている容 量及び電圧を満足することを確認する。ま た,異音,異臭及び振動の異常がないこと を確認する。	実施計画に記載の容量及び電圧を 満足すること。また,異音,異臭及 び振動の異常がないこと。

表-31 確認事項(非常用電源設備)

第2棟の設備の溶接部に係る主要な確認事項を表-32に示す。

## 表-32 確認事項(主要排気管)

コンクリートセル No.4 排気口からセル・グローブボックス用排気フィルタユニット C, D 入口までの 外径 100 mm以上の主要排気管

確認事項	確認項目	確認内容	判定基準
溶接検査	材料検査	使用する材料が,JIS 規格等に適 合するものであり,溶接施工法の 母材の区分に適合することを材 料証明書等により確認する。	使用する材料が,JIS 規格等に適合す るものであり,溶接施工法の母材の区 分に適合するものであること。
	開先検査	開先面の溶接に悪影響を及ぼす 欠陥等がないことを確認する。ま た,開先形状の管理が行われてい ることを確認する。	開先面の溶接に悪影響を及ぼす欠陥 等がないこと。また,開先形状の管理 が行われていること。
	溶接作業検査	あらかじめ確認された溶接施工 法であることを確認する。また, 溶接士が保有する資格範囲内で 溶接されていることを確認する。	あらかじめ確認された溶接施工法で あり,溶接士が保有する資格範囲内で 溶接されていること。
	非破壊試験	溶接部について非破壊検査(浸透 探傷検査)を行い,その試験方法 及び結果が溶接規格等に適合す るものであることを確認する。	溶接部について非破壊検査(浸透探傷 検査)を行い,その試験方法及び結果 が溶接規格等に適合するものである こと。
	耐圧・漏えい 検査	最高使用圧力の 1.25 倍の圧力で 保持した後,同圧力に耐え有意な 変形がないことを確認する。ま た,耐圧部から漏えいがないこと (内部欠陥がないこと)を確認す る。	圧力に耐え,かつ有意な変形がないこ と。また,耐圧部から漏えいがないこ と。
	外観検査	溶接部の外観を確認する。	溶接部の仕上がり状態を確認し,有意 な欠陥がないこと。

第1編

(1号炉,2号炉,3号炉及び4号炉に係る保安措置)

(保安に関する職務)

第5条

保安に関する職務のうち、本社組織の職務は次のとおり。

- (1) 社長は、トップマネジメントとして、管理責任者を指揮し、品質マネジメントシス テムの構築、実施、維持、改善に関して、保安活動を統轄するとともに、関係法令 及び保安規定の遵守の意識を定着させるための活動並びに健全な安全文化を育成及 び維持するための活動を統轄する。また、保安に関する組織(原子炉主任技術者を 含む。)から適宜報告を求め、「原子力リスク管理基本マニュアル」及び「トラブル等 の報告マニュアル」に基づき、原子力安全を最優先し必要な指示を行う。
- (2)内部監査室長は、管理責任者として、品質保証活動に関わる監査を統括管理する。 また、関係法令及び保安規定の遵守の意識を定着させるための活動並びに健全な安 全文化を育成及び維持するための活動を統括する(内部監査室に限る。)。
- (3) 福島第一原子力監査グループは、品質保証活動の監査を行う。
- (4)廃炉・汚染水対策最高責任者は、管理責任者として、プロジェクトマネジメント室、 廃炉安全・品質室、調達部、原子力安全・統括部、原子力運営管理部、原子力人財 育成センターの長及び所長を指導監督し、廃炉・汚染水処理業務を統括する。また、 関係法令及び保安規定の遵守の意識を定着させるための活動並びに健全な安全文化 を育成及び維持するための活動を統括する(内部監査室を除く。)。
- (5) プロジェクトマネジメント室は、福島第一廃炉推進カンパニーにおける廃炉全体の 中長期的な工程、人的資源の計画、実施計画の策定及び管理並びに各プロジェクト の進捗状況の監視・評価及び人的資源の再配分に関する業務を行う。
- (6) 安全・リスク管理グループは、保安管理及び原子力安全の総括(安全評価、リスク 管理を含む。)に関する業務を行う。
- (7)品質向上グループは、不適合管理及び改善活動全般(設計・開発の変更管理、調達 を含む。)に関する業務を行う。
- (8)基盤整備グループは、品質保証体系の総括、品質管理のための基盤の整備及び原子 力保安検査に関する業務を行う。
- (9) 調達部は、調達先の評価・選定に関する業務を行う。
- (10) 原子力安全・統括部は,福島第一廃炉推進カンパニーにおける安全・品質の管理に 関する業務を行う。
- (11) 原子力運営管理部は、福島第一原子力発電所の運転に関する業務(プロジェクトマ ネジメント室所管業務を除く。)を行う。
- (12) 原子力人財育成センターは,保安教育及びその他必要な教育の総括に関する業務を 行う。
- 2. 保安に関する職務のうち,発電所組織の職務は次のとおり。なお,保全のために行う 設計,建設・設置及び保守管理については,第68条(施設管理計画)に基づき実施す

- る。
- (1) 所長は,廃炉・汚染水対策最高責任者を補佐し,発電所における保安に関する業務 を統括し,その際には主任技術者の意見を尊重する。
- (2) 資材グループは、調達に関する業務を行う。
- (3) 労務人事グループは, 要員の計画・管理に関する業務を行う。
- (4) 核セキュリティ運営管理グループは、周辺監視区域及び保全区域の境界の管理に関 する業務を行う。
- (5) 核セキュリティ施設運用グループは、周辺監視区域及び保全区域の境界の設備の運 用に関する業務を行う。
- (6) サイバーセキュリティグループは、サイバーセキュリティの総括に関する業務を行う。
- (7)汚染水対策プログラム部は、1~4号炉に係る安全確保設備等(「安全確保設備等」の定義は第11条による。)のうち、汚染水処理設備等、滞留水を貯留している建屋、 多核種除去設備等、サブドレン他水処理施設、雨水処理設備等及び油処理装置のプロジェクトの計画及び管理に関する業務を行う。
- (8)プール燃料取り出しプログラム部は、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、使用済燃料プール設備及び使用済燃料プールからの燃料取り出し設備、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設のうち、5・6号機燃料取扱系及び燃料貯蔵設備、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料乾式キャスク仮保管設備並びに使用済燃料共用プール設備のプロジェクトの計画及び管理並びにこれらに係る燃料管理に関する業務を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、使用済燃料プール設備(使用済燃料プール)、使用済燃料プールからの燃料取り出し設備、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料乾式キャスク仮保管設備の機械設備並びに建築設備の設計、建設・設置及び保守管理に関する業務を行う。
- (9)燃料デブリ取り出しプログラム部は、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、燃料デブリ取り出しに関する設備、原子炉圧力容器・格納容器注水設備、原子炉圧力容器・格納容器ほう酸水注入設備、原子炉格納容器内窒素封入設備、原子炉格納容器ガス管理設備及び3号機原子炉格納容器内取水設備に係る設備のプロジェクトの計画及び管理並びにこれらに係る機械設備の設計、建設・設置及び保守管理に関する業務(共用機械設備GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (10) 廃棄物対策プログラム部は、その他安全確保設備等のうち、放射性固体廃棄物等の 管理施設及び関連施設、放射性物質分析・研究施設第1棟及び第2棟並びに減容処 理設備のプロジェクトの計画及び管理に関する業務を行う。また、その他安全確保 設備等のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設並びに大型廃棄物保管 庫における放射性廃棄物の管理に関する業務を行う。
- (11) 敷地全般管理・対応プログラム部は、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設、屋外エ

リアのプロジェクトの計画及び管理に関する業務(各プログラム部長が所管する業 務を除く。)を行う。

- (12) 機械技術グループは,機械設備の設計に関する業務(機械技術GM以外の各プログ ラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (13) 電気技術グループは、電気設備の設計に関する業務(配電・電路GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (14) 配電・電路グループは,構内配電線設備の設計,建設・設置及び保守管理に関する 業務を行う。
- (15) 計装技術グループは、計装設備の設計に関する業務を行う。
- (16) 通信システムグループは,通信設備の設計,建設・設置及び保守管理に関する業務 を行う。
- (17) 土木基盤技術グループは、土木設備の設計に関する業務(土木基盤技術GM以外の 各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (18) 土木水対策技術グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等、滞留水を貯留する建屋、サブドレン他水処理施設、雨水処理設備等及び原 子炉圧力容器・格納容器注水設備(処理水バッファタンク)、その他安全確保設備等 のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(サイトバンカ及び廃棄物集 中処理建屋)に係る土木設備の設計に関する業務を行う。
- (19) 建築保守技術グループは、既設建築設備に係る設計に関する業務を行う。
- (20) 建築建設技術グループは、新設建築設備に係る設計に関する業務を行う。
- (21) 1~4号当直は、1~4号炉に係る安全確保設備等、その他安全確保設備等のうち、 使用済燃料共用プール設備の運転管理に関する業務(1~4号当直長以外の各プロ グラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (22) 5・6号当直は、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設、その他安全確保設備等のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設の運転管理に関する業務(5・6号当直長以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (23)水処理当直は、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理設備等、滞留水を貯留する建屋、多核種除去設備等、サブドレン他水処理施設(地下水ドレン集水設備を除く。)及びALPS処理水希釈放出設備の運転管理(運用支援GM、作業管理GM及び水処理計画GMが所管する業務を除く。)に関する業務を行う。
- (24)運用支援グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等、5号炉及び6号炉に係る 原子炉施設、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料共用プール設備、放射性固 体廃棄物等の管理施設及び関連施設(雑固体廃棄物焼却設備及び増設雑固体廃棄物 焼却設備を除く。)の運転管理のうち、マニュアル・手順書及び設備管理に関する業 務を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、原子炉圧力容器・格納 容器注水設備(ろ過水タンク、純水タンク及び原水地下タンク)、その他安全確保設

備等のうち,放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(雑固体廃棄物焼却設備 及び増設雑固体廃棄物焼却設備),大型機器除染設備並びに減容処理設備の運用に関 する業務を行う。

- (25)作業管理グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等、5号炉及び6号炉に係る 原子炉施設、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料共用プール設備、放射性固 体廃棄物等の管理施設及び関連施設並びに大型機器除染設備の保守作業管理に関す る業務を行う。また、運転管理に関する業務の支援(巡視点検、定例試験、各設備 の運転操作等)を行う(当直長が所管する業務に限る)。
- (26) 保全計画グループは、保守の総括に関する業務を行う。
- (27) 1~6号機械設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等、5号炉及び6号 炉に係る原子炉施設に係る機械設備の建設・設置及び保守管理、水貯蔵タンク及び 使用済燃料プールの水質管理に関する業務(1~6号機械設備GM以外の各プログ ラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。また、1~4号炉に係る安全 確保設備等のうち、原子炉圧力容器・格納容器注水設備(消防車)、使用済燃料プー ル設備(消防車及びコンクリートポンプ車)、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設の うち、5・6号炉冷却用並びに使用済燃料プール用消防車の運用及び保守管理に関 する業務を行う。
- (28) 共用機械設備グループは、その他安全確保設備等の機械設備の建設・設置及び保守 管理に関する業務(共用機械設備GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管す る業務を除く。)を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、原子炉圧 力容器・格納容器注水設備(ろ過水タンク,純水タンク及び原水地下タンク)に係 る機械設備の保守管理に関する業務を行う。
- (29) 電気設備保守グループは、電気設備の保守管理並びに電源車の運用及び保守管理に 関する業務(配電・電路GM及び建築設備保守GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (30) 電気設備建設グループは、電気設備の建設・設置に関する業務(配電・電路GMが 所管する業務を除く。)を行う。
- (31) 燃料計装設備グループは、計装設備の建設・設置及び保守管理に関する業務(燃料 計装設備GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (32) 水処理計装設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等、滞留水を貯留する建屋、多核種除去設備等、サブドレン他水処理施設、油 処理装置、3号機原子炉格納容器内取水設備、ALPS処理水希釈放出設備、5号 炉及び6号炉に係る原子炉施設のうち、5・6号炉仮設設備(滞留水貯留設備)、そ の他安全確保設備等のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設、放射性 物質分析・研究施設第1棟及び第2棟、大型機器除染設備並びに減容処理設備に係 る計装設備の建設・設置及び保守管理に関する業務を行う。
- (33) 土木基盤設備グループは、土木設備の建設・設置及び保守管理に関する業務(土木

基盤設備GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。

- (34) 土木水対策設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等(貯留設備を除く。),滞留水を貯留する建屋及びサブドレン他水処理施設, 雨水処理設備等及び原子炉圧力容器・格納容器注水設備(処理水バッファタンク), その他安全確保設備等のうち,放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(サイ トバンカ及び廃棄物集中処理建屋)に係る土木設備の建設・設置及び保守管理に関 する業務を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理設備 等(貯留設備)に係る土木設備の建設・設置及びサブドレン他水処理施設(地下水 ドレン集水設備)の運転管理に関する業務を行う。
- (35)建築設備保守グループは、建築設備の保守管理に関する業務(建築設備保守GM以 外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。また、その他安 全確保設備等のうち、大型機器除染設備に係る電気設備の保守管理に関する業務を 行う。
- (36) 建築設備建設グループは、建築設備の建設・設置に関する業務(建築設備建設GM 以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (37)保安総括グループは、放射線管理のうち、放射線防護に係る装備品の管理、計測器の管理、放射線防護教育、管理区域入域許可等の管理及び放射線従事者登録に関する業務(保安総括GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。) を行う。
- (38) 放射線防護グループは,放射線管理のうち,出入管理,個人線量管理及び構内施設 (免震重要棟など)の放射線測定に関する業務を行う。
- (39) 放出・環境モニタリンググループは、放射線管理のうち、発電所内外の陸域・海域の環境モニタリング、放射性廃棄物管理のうち、液体廃棄物等の排水管理、1~4 号炉等からの気体廃棄物の放出測定管理及び5・6号炉からの放射性気体廃棄物の 放出管理に関する業務を行う。
- (40)分析評価グループは、分析施設の運用、放射能・化学分析機器の管理、放射性物質 分析・研究施設第1棟及び第2棟の運用並びに保守管理、分析・データ評価に関す る業務を行う。
- (41) 労働安全・防火グループは,防災安全の総括並びに初期消火活動のための設備の運 用及び体制の整備に関する業務を行う。
- (42) 原子力防災グループは,原子力防災の総括及び緊急時対応の訓練計画・実施に関す る業務を行う。
- (43)水処理総括グループは、1~4号炉の汚染水及び滞留水の移送、処理及び貯留並び に多核種除去設備等により、トリチウム以外の放射性物質を告示濃度限度比総和1 未満まで浄化処理した水(以下、ALPS処理水という。)の移送及び放出の総括に 関する業務を行う。

- (44) 水処理設備技術グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等及び多核種除去設備等の新設に係る機械設備の設計に関する業務を行う。
- (45)水処理計画グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等の運転管理のうち、汚染 水及び滞留水の移送、処理及び貯留並びにALPS処理水の移送及び放出の運転計 画に関する業務を行う。
- (46)地下水対策設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等(滞留水移送装置),滞留水を貯留する建屋(陸側遮水壁),サブドレン他水 処理施設に係る機械設備の設計,建設・設置及び保守管理並びに油処理装置に係る 機械設備の設計,建設・設置,運転管理及び保守管理に関する業務(運用支援GM, 作業管理GM,水処理計画GM及び水処理設備技術GMが所管する業務を除く。)を 行う。
- (47)滞留水処理設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等に係る機械設備の設計、建設・設置及び保守管理に関する業務(水処理設備 技術GM,地下水対策設備GM,多核種除去設備GM及び貯留設備GMが所管する 業務を除く。)を行う。
- (48)多核種除去設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等(使用済セシウム吸着塔保管施設)及び多核種除去設備等に係る機械設備の 設計,建設・設置及び保守管理に関する業務(水処理設備技術GMが所管する業務 を除く。)を行う。
- (49) 貯留設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理設備等 (貯留設備)に係る土木設備の保守管理、汚染水処理設備等(貯留設備の付帯設備)、 雨水処理設備等及びALPS処理水希釈放出設備に係る機械設備の設計、建設・設 置及び保守管理並びに雨水処理設備等に係る計装設備の建設・設置及び保守管理に 関する業務(水処理設備技術GMが所管する業務を除く。)を行う。
- 3. 各職位は次のとおり、当該業務にあたる。
- (1)プロジェクトマネジメント室長及び廃炉安全・品質室長は、廃炉・汚染水対策最高 責任者を補佐し、廃炉・汚染水対策最高責任者が各組織を指導監督するための報告 及び助言を行うとともに、発電所組織が業務を行うための支援及び助言を行う。ま た、第4条の定めのとおり、当該室が所管するグループの業務を統括管理する。
- (2)本社各部長(原子力人財育成センター所長を含む。)は、廃炉・汚染水対策最高責任 者を補佐し、第4条の定めのとおり、当該部が所管するグループの業務を統括管理 する。
- (3)業務統括室長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管するグループの業務 を統括管理する。
- (4) 各プログラム部長は、所長を補佐し、所管するグループの業務を統括管理する。
- (5)計画・設計センター所長は、所長を補佐し、第4条の定めのとおり、所管するグル

ープの業務を統括管理する。

- (6) 建設・運用・保守センター所長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管す る各部の業務を統括管理する。
- (7) 防災・放射線センター所長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管する各部の業務を統括管理する。
- (8) 水処理センター所長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管するグループの業務を統括管理する。
- (9)発電所各部長は、第4条の定めのとおり、当該部が所管するグループの業務を統括 管理する。
- (10)本社廃炉安全・品質室各グループマネージャー及び発電所各グループマネージャー (以下「各GM」といい、当直長を含む。)は、グループ員(当直員を含む。)を指示・指導し、所管する業務を遂行するとともに、所管業務に基づき緊急時の措置、 保安教育ならびに記録及び報告を行う。
- (11) グループ員(当直員を含む。)は、GMの指示・指導に従い、業務を遂行する。

(放射性気体廃棄物の管理)

第42条の2

分析評価GMは,表42の2-1に定める項目について,同表に定める頻度で測定し, 測定した結果を放出・環境モニタリングGMに通知する。また,放出・環境モニタリング GMは,次の事項を管理するとともに,その結果を放出実施GMに通知する。

- (1)排気筒又は排気口からの放射性気体廃棄物の放出による周辺監視区域外の空気中の 放射性物質濃度の3ヶ月平均値が、法令に定める周辺監視区域外における空気中の濃 度限度を超えないこと。
- 2. 放出実施GMは,放射性気体廃棄物を放出する場合は,排気筒又は排気口より放出す る。また,当直長は排気放射線モニタの指示値を監視する。

表42の2-1

放出箇所	測定項目	計測器種類	測定頻度	放出実施GM
焼却炉建屋	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	運用支援GM
排気筒	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	
	核種, 全ベータ放射		転時)	
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	
増設焼却炉	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	運用支援GM
建屋排気筒	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	
	核種, 全ベータ放射		転時)	
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	
使用済燃料	希ガス濃度	排気放射線	常時	当直長
共用プール		モニタ	(建屋換気空調系運	
排気口		(シンチレ	転時)	
		ーション)		
	よう素131濃度	試料放射能	1週間に1回	
	粒子状物質濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
	(主要ガンマ線放出		転時)	
	核種)			

放出箇所	測定項目	計測器種類	測定頻度	放出実施GM
分析·研究施	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	分析評価GM
設第1棟排	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	
気口	核種、全アルファ放		転時)	
	射能、全ベータ放射			
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	
分析·研究施	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	分析評価GM
設第2棟排	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	
気口	核種、全アルファ放		転時)	
	射能,全ベータ放射			
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	
大型機器除	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	運用支援GM
染設備排気	(主要ガンマ線放出	測定装置	(除染設備運転時)	
口及び汚染	核種, 全ベータ放射			
拡大防止ハ	能)			
ウス排気口	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(除染設備運転時)	
油処理装置	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	地下水対策設備
排気口	(主要ガンマ線放出	測定装置	(油処理装置運転時)	GM
	核種, 全ベータ放射			
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(油処理装置運転時)	
大型廃棄物	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	廃棄物対策
保管庫排気	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気設備運転	プログラム部長
	核種, 全ベータ放射		時)	
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気設備運転	
			時)	

放出箇所	測定項目	計測器種類	測定頻度	放出実施GM
減容処理設	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	運用支援GM
備排気口	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	
	核種, 全ベータ放射		転時)	
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	
固体廃棄物	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	廃棄物対策
貯蔵庫第9	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	プログラム部長
棟排気口	核種, 全ベータ放射		転時)	
	能)			
	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	
固体廃棄物	粒子状物質濃度	試料放射能	1週間に1回	廃棄物対策
貯蔵庫第1	(主要ガンマ線放出	測定装置	(建屋換気空調系運	プログラム部長
0棟排気口	核種, 全ベータ放射		転時)	
(10-A/B,	能)			
10-C)	ストロンチウム90	試料放射能	3ヶ月に1回	
	濃度	測定装置	(建屋換気空調系運	
			転時)	

附 則

)

附則(

(施行期日)

第1条

この規定は、原子力規制委員会の認可を受けた日から10日以内に施行する。

2. 第5条及び第42条の2については,放射性物質分析・研究施設第2棟の運用を開始 した時点から適用することとし,それまでの間は従前の例による。

附則(令和6年5月21日 原規規発第2405211号)

(施行期日)

第1条

2. 第4条及び第5条については,原子力規制委員会の認可を受けた後,当社が定める日から適用することとし,それまでの間は従前の例による。

附則(令和6年4月22日 原規規発第2404223号)

(施行期日)

第1条

2. 添付1(管理区域図)の全体図及び添付2(管理対象区域図)の全体図の変更は、化 学分析棟の増床部の運用開始をもって適用することとし、それまでの間は従前の例によ る。

附則(令和5年3月7日 原規規発第2303075号)

(施行期日)

第1条

2. 添付2(管理対象区域図)の全体図における瓦礫類一時保管エリアの変更は、それぞ れの区域の変更をもって適用することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和5年2月21日 原規規発第2302212号)

(施行期日)

第1条

- 2. 第42条の2の表42の2-1における固体廃棄物貯蔵庫第10棟排気口から放出さ れる放射性気体廃棄物の管理については,固体廃棄物貯蔵庫第10棟の運用を開始した 時点から適用することとし,それまでの間は従前の例による。
- 3. 添付1 (管理区域図)の全体図及び固体廃棄物貯蔵庫第10棟の管理区域図面並びに

添付2(管理対象区域図)の全体図及び固体廃棄物貯蔵庫第10棟の管理対象区域図面 の変更は、それぞれの区域の区域区分の変更をもって適用することとし、それまでの間 は従前の例による。

附則(令和4年10月27日 原規規発第2210277号)

(施行期日)

第1条

2. 第42条については、1号大型カバー換気設備の運用を開始した時点から適用することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和4年4月22日 原規規発第2204221号)

(施行期日)

第1条

- 2.第42条の表42-1及び表42-2における2号炉原子炉建屋オペレーティングフロア及び燃料取り出し用構台換気設備から放出される気体廃棄物の管理については、2号炉原子炉建屋オペレーティングフロア及び燃料取り出し用構台換気設備の運用を開始した時点から適用することとし、それまでの間は従前の例による。
- 3. 第60条及び第61条については、2号炉燃料取り出し用構台におけるエリアモニタの運用を開始した時点から適用することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和3年4月6日 原規規発第2104063号)

(施行期日)

第1条

2. 第5条,第38条,第39条及び第42条の2については,減容処理設備の運用を開始した時点から適用することとし,それまでの間は従前の例による。

附則(令和2年8月3日 原規規発第2008037号)

(施行期日)

第1条

2.添付1(管理区域図)の全体図における免震重要棟及び入退域管理棟,添付2(管理 対象区域図)の全体図における免震重要棟及び入退域管理棟並びに免震重要棟及び入退 域管理棟の管理対象区域図面の変更は、それぞれの区域の区域区分の変更をもって適用 することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和2年5月27日 原規規発第2005271号) (施行期日) 第1条

- 2. 第5条,第40条及び第42条の2については、大型廃棄物保管庫の運用を開始した 時点から適用することとし、それまでの間は従前の例による。
- 3. 添付1(管理区域図)の全体図及び大型廃棄物保管庫の管理区域図面並びに添付2(管理対象区域図)の全体図及び大型廃棄物保管庫の管理対象区域図面の変更は、それぞれの区域の区域区分の変更をもって適用することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(平成28年12月27日 原規規発第1612276号)

(施行期日)

第1条

- 2. 第40条の2における水位の監視については、水位計の設置が完了した貯留設備から 順次適用する。
- 附則(平成25年8月14日 原規福発第1308142号)
  - (施行期日)

第1条

2. 第17条第3項及び第4項の1号炉復水貯蔵タンク水については、運用開始時点から 適用する。 第2編

(5号炉及び6号炉に係る保安措置)

(保安に関する職務)

第5条

保安に関する職務のうち、本社組織の職務は次のとおり。

- (1) 社長は、トップマネジメントとして、管理責任者を指揮し、品質マネジメントシス テムの構築、実施、維持、改善に関して、保安活動を統轄するとともに、関係法令 及び保安規定の遵守の意識を定着させるための活動並びに健全な安全文化を育成及 び維持するための活動を統轄する。また、保安に関する組織(原子炉主任技術者を 含む。)から適宜報告を求め、「原子力リスク管理基本マニュアル」及び「トラブル等 の報告マニュアル」に基づき、原子力安全を最優先し必要な指示を行う。
- (2)内部監査室長は、管理責任者として、品質保証活動に関わる監査を統括管理する。 また、関係法令及び保安規定の遵守の意識を定着させるための活動並びに健全な安 全文化を育成及び維持するための活動を統括する(内部監査室に限る。)。
- (3) 福島第一原子力監査グループは、品質保証活動の監査を行う。
- (4)廃炉・汚染水対策最高責任者は、管理責任者として、プロジェクトマネジメント室、 廃炉安全・品質室、調達部、原子力安全・統括部、原子力運営管理部、原子力人財 育成センターの長及び所長を指導監督し、廃炉・汚染水処理業務を統括する。また、 関係法令及び保安規定の遵守の意識を定着させるための活動並びに健全な安全文化 を育成及び維持するための活動を統括する(内部監査室を除く。)。
- (5) プロジェクトマネジメント室は、福島第一廃炉推進カンパニーにおける廃炉全体の 中長期的な工程、人的資源の計画、実施計画の策定及び管理並びに各プロジェクト の進捗状況の監視・評価及び人的資源の再配分に関する業務を行う。
- (6) 安全・リスク管理グループは、保安管理及び原子力安全の総括(安全評価、リスク 管理を含む。)に関する業務を行う。
- (7)品質向上グループは,不適合管理及び改善活動全般(設計・開発の変更管理,調達 を含む。)に関する業務を行う。
- (8)基盤整備グループは、品質保証体系の総括、品質管理のための基盤の整備及び原子 力保安検査に関する業務を行う。
- (9) 調達部は、調達先の評価・選定に関する業務を行う。
- (10) 原子力安全・統括部は,福島第一廃炉推進カンパニーにおける安全・品質の管理に 関する業務を行う。
- (11) 原子力運営管理部は,福島第一原子力発電所の運転に関する業務(プロジェクトマ ネジメント室所管業務を除く。)を行う。
- (12) 原子力人財育成センターは,保安教育及びその他必要な教育の総括に関する業務を 行う。
- 2. 保安に関する職務のうち,発電所組織の職務は次のとおり。なお,保全のために行う 設計,建設・設置及び保守管理については,第107条(施設管理計画)に基づき実施

する。

- (1) 所長は, 廃炉・汚染水対策最高責任者を補佐し, 発電所における保安に関する業務 を統括し, その際には主任技術者の意見を尊重する。
- (2) 資材グループは、調達に関する業務を行う。
- (3) 労務人事グループは, 要員の計画・管理に関する業務を行う。
- (4) 核セキュリティ運営管理グループは、周辺監視区域及び保全区域の境界の管理に関 する業務を行う。
- (5) 核セキュリティ施設運用グループは、周辺監視区域及び保全区域の境界の設備の運 用に関する業務を行う。
- (6) サイバーセキュリティグループは、サイバーセキュリティの総括に関する業務を行う。
- (7)汚染水対策プログラム部は、1~4号炉に係る安全確保設備等(「安全確保設備等」の定義は第11条による。)のうち、汚染水処理設備等、滞留水を貯留している建屋、 多核種除去設備等、サブドレン他水処理施設、雨水処理設備等及び油処理装置のプロジェクトの計画及び管理に関する業務を行う。
- (8)プール燃料取り出しプログラム部は、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、使用済燃料プール設備及び使用済燃料プールからの燃料取り出し設備、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設のうち、5・6号機燃料取扱系及び燃料貯蔵設備、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料乾式キャスク仮保管設備並びに使用済燃料共用プール設備のプロジェクトの計画及び管理並びにこれらに係る燃料管理に関する業務を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、使用済燃料プール設備(使用済燃料プール)、使用済燃料プールからの燃料取り出し設備、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料乾式キャスク仮保管設備の機械設備並びに建築設備の設計、建設・設置及び保守管理に関する業務を行う。
- (9)燃料デブリ取り出しプログラム部は、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、燃料デブリ取り出しに関する設備、原子炉圧力容器・格納容器注水設備、原子炉圧力容器・格納容器ほう酸水注入設備、原子炉格納容器内窒素封入設備、原子炉格納容器ガス管理設備及び3号機原子炉格納容器内取水設備に係る設備のプロジェクトの計画及び管理並びにこれらに係る機械設備の設計、建設・設置及び保守管理に関する業務(共用機械設備GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (10) 廃棄物対策プログラム部は、その他安全確保設備等のうち、放射性固体廃棄物等の 管理施設及び関連施設、放射性物質分析・研究施設第1棟及び第2棟並びに減容処 理設備のプロジェクトの計画及び管理に関する業務を行う。また、その他安全確保 設備等のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設並びに大型廃棄物保管 庫における放射性廃棄物の管理に関する業務を行う。
- (11) 敷地全般管理・対応プログラム部は、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設、屋外エ

リアのプロジェクトの計画及び管理に関する業務(各プログラム部長が所管する業 務を除く。)を行う。

- (12) 機械技術グループは,機械設備の設計に関する業務(機械技術GM以外の各プログ ラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (13) 電気技術グループは、電気設備の設計に関する業務(配電・電路GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (14) 配電・電路グループは,構内配電線設備の設計,建設・設置及び保守管理に関する 業務を行う。
- (15) 計装技術グループは、計装設備の設計に関する業務を行う。
- (16) 通信システムグループは,通信設備の設計,建設・設置及び保守管理に関する業務 を行う。
- (17) 土木基盤技術グループは、土木設備の設計に関する業務(土木基盤技術GM以外の 各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (18) 土木水対策技術グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等、滞留水を貯留する建屋、サブドレン他水処理施設、雨水処理設備等及び原 子炉圧力容器・格納容器注水設備(処理水バッファタンク)、その他安全確保設備等 のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(サイトバンカ及び廃棄物集 中処理建屋)に係る土木設備の設計に関する業務を行う。
- (19) 建築保守技術グループは、既設建築設備に係る設計に関する業務を行う。
- (20) 建築建設技術グループは、新設建築設備に係る設計に関する業務を行う。
- (21) 1~4号当直は、1~4号炉に係る安全確保設備等、その他安全確保設備等のうち、 使用済燃料共用プール設備の運転管理に関する業務(1~4号当直長以外の各プロ グラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (22) 5・6号当直は、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設、その他安全確保設備等のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設の運転管理に関する業務(5・6号当直長以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (23)水処理当直は、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理設備等、滞留水を貯留する建屋、多核種除去設備等、サブドレン他水処理施設(地下水ドレン集水設備を除く。)及びALPS処理水希釈放出設備の運転管理(運用支援GM、作業管理GM及び水処理計画GMが所管する業務を除く。)に関する業務を行う。
- (24)運用支援グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等、5号炉及び6号炉に係る 原子炉施設、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料共用プール設備、放射性固 体廃棄物等の管理施設及び関連施設(雑固体廃棄物焼却設備及び増設雑固体廃棄物 焼却設備を除く。)の運転管理のうち、マニュアル・手順書及び設備管理に関する業 務を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、原子炉圧力容器・格納 容器注水設備(ろ過水タンク、純水タンク及び原水地下タンク)、その他安全確保設

備等のうち,放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(雑固体廃棄物焼却設備 及び増設雑固体廃棄物焼却設備),大型機器除染設備並びに減容処理設備の運用に関 する業務を行う。

- (25)作業管理グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等、5号炉及び6号炉に係る 原子炉施設、その他安全確保設備等のうち、使用済燃料共用プール設備、放射性固 体廃棄物等の管理施設及び関連施設並びに大型機器除染設備の保守作業管理に関す る業務を行う。また、運転管理に関する業務の支援(巡視点検,定例試験,各設備 の運転操作等)を行う(当直長が所管する業務に限る)。
- (26) 保全計画グループは、保守の総括に関する業務を行う。
- (27) 1~6号機械設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等、5号炉及び6号 炉に係る原子炉施設に係る機械設備の建設・設置及び保守管理、水貯蔵タンク及び 使用済燃料プールの水質管理に関する業務(1~6号機械設備GM以外の各プログ ラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。また、1~4号炉に係る安全 確保設備等のうち、原子炉圧力容器・格納容器注水設備(消防車)、使用済燃料プー ル設備(消防車及びコンクリートポンプ車)、5号炉及び6号炉に係る原子炉施設の うち、5・6号炉冷却用並びに使用済燃料プール用消防車の運用及び保守管理に関 する業務を行う。
- (28) 共用機械設備グループは、その他安全確保設備等の機械設備の建設・設置及び保守 管理に関する業務(共用機械設備GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管す る業務を除く。)を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、原子炉圧 力容器・格納容器注水設備(ろ過水タンク,純水タンク及び原水地下タンク)に係 る機械設備の保守管理に関する業務を行う。
- (29) 電気設備保守グループは、電気設備の保守管理並びに電源車の運用及び保守管理に 関する業務(配電・電路GM及び建築設備保守GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (30) 電気設備建設グループは、電気設備の建設・設置に関する業務(配電・電路GMが 所管する業務を除く。)を行う。
- (31) 燃料計装設備グループは、計装設備の建設・設置及び保守管理に関する業務(燃料 計装設備GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (32) 水処理計装設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等、滞留水を貯留する建屋、多核種除去設備等、サブドレン他水処理施設、油 処理装置、3号機原子炉格納容器内取水設備、ALPS処理水希釈放出設備、5号 炉及び6号炉に係る原子炉施設のうち、5・6号炉仮設設備(滞留水貯留設備)、そ の他安全確保設備等のうち、放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設、放射性 物質分析・研究施設第1棟及び第2棟、大型機器除染設備並びに減容処理設備に係 る計装設備の建設・設置及び保守管理に関する業務を行う。
- (33) 土木基盤設備グループは、土木設備の建設・設置及び保守管理に関する業務(土木

基盤設備GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。

- (34) 土木水対策設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等(貯留設備を除く。),滞留水を貯留する建屋及びサブドレン他水処理施設, 雨水処理設備等及び原子炉圧力容器・格納容器注水設備(処理水バッファタンク), その他安全確保設備等のうち,放射性固体廃棄物等の管理施設及び関連施設(サイ トバンカ及び廃棄物集中処理建屋)に係る土木設備の建設・設置及び保守管理に関 する業務を行う。また、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理設備 等(貯留設備)に係る土木設備の建設・設置及びサブドレン他水処理施設(地下水 ドレン集水設備)の運転管理に関する業務を行う。
- (35)建築設備保守グループは、建築設備の保守管理に関する業務(建築設備保守GM以 外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。また、その他安 全確保設備等のうち、大型機器除染設備に係る電気設備の保守管理に関する業務を 行う。
- (36) 建築設備建設グループは、建築設備の建設・設置に関する業務(建築設備建設GM 以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。)を行う。
- (37)保安総括グループは、放射線管理のうち、放射線防護に係る装備品の管理、計測器の管理、放射線防護教育、管理区域入域許可等の管理及び放射線従事者登録に関する業務(保安総括GM以外の各プログラム部長及び各GMが所管する業務を除く。) を行う。
- (38) 放射線防護グループは,放射線管理のうち,出入管理,個人線量管理及び構内施設 (免震重要棟など)の放射線測定に関する業務を行う。
- (39) 放出・環境モニタリンググループは、放射線管理のうち、発電所内外の陸域・海域の環境モニタリング、放射性廃棄物管理のうち、液体廃棄物等の排水管理、1~4 号炉等からの気体廃棄物の放出測定管理及び5・6号炉からの放射性気体廃棄物の 放出管理に関する業務を行う。
- (40)分析評価グループは、分析施設の運用、放射能・化学分析機器の管理、放射性物質 分析・研究施設第1棟及び第2棟の運用並びに保守管理、分析・データ評価に関す る業務を行う。
- (41) 労働安全・防火グループは,防災安全の総括並びに初期消火活動のための設備の運 用及び体制の整備に関する業務を行う。
- (42) 原子力防災グループは,原子力防災の総括及び緊急時対応の訓練計画・実施に関す る業務を行う。
- (43)水処理総括グループは、1~4号炉の汚染水及び滞留水の移送、処理及び貯留並び に多核種除去設備等により、トリチウム以外の放射性物質を告示濃度限度比総和1 未満まで浄化処理した水(以下、ALPS処理水という。)の移送及び放出の総括に 関する業務を行う。
- (44) 水処理設備技術グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等及び多核種除去設備等の新設に係る機械設備の設計に関する業務を行う。
- (45)水処理計画グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等の運転管理のうち、汚染 水及び滞留水の移送、処理及び貯留並びにALPS処理水の移送及び放出の運転計 画に関する業務を行う。
- (46)地下水対策設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等(滞留水移送装置),滞留水を貯留する建屋(陸側遮水壁),サブドレン他水 処理施設に係る機械設備の設計,建設・設置及び保守管理並びに油処理装置に係る 機械設備の設計,建設・設置,運転管理及び保守管理に関する業務(運用支援GM, 作業管理GM,水処理計画GM及び水処理設備技術GMが所管する業務を除く。)を 行う。
- (47)滞留水処理設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等に係る機械設備の設計、建設・設置及び保守管理に関する業務(水処理設備 技術GM,地下水対策設備GM,多核種除去設備GM及び貯留設備GMが所管する 業務を除く。)を行う。
- (48)多核種除去設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理 設備等(使用済セシウム吸着塔保管施設)及び多核種除去設備等に係る機械設備の 設計,建設・設置及び保守管理に関する業務(水処理設備技術GMが所管する業務 を除く。)を行う。
- (49) 貯留設備グループは、1~4号炉に係る安全確保設備等のうち、汚染水処理設備等 (貯留設備)に係る土木設備の保守管理、汚染水処理設備等(貯留設備の付帯設備)、 雨水処理設備等及びALPS処理水希釈放出設備に係る機械設備の設計、建設・設 置及び保守管理並びに雨水処理設備等に係る計装設備の建設・設置及び保守管理に 関する業務(水処理設備技術GMが所管する業務を除く。)を行う。
- 3. 各職位は次のとおり、当該業務にあたる。
- (1)プロジェクトマネジメント室長及び廃炉安全・品質室長は、廃炉・汚染水対策最高 責任者を補佐し、廃炉・汚染水対策最高責任者が各組織を指導監督するための報告 及び助言を行うとともに、発電所組織が業務を行うための支援及び助言を行う。ま た、第4条の定めのとおり、当該室が所管するグループの業務を統括管理する。
- (2)本社各部長(原子力人財育成センター所長を含む。)は、廃炉・汚染水対策最高責任 者を補佐し、第4条の定めのとおり、当該部が所管するグループの業務を統括管理 する。
- (3)業務統括室長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管するグループの業務 を統括管理する。
- (4) 各プログラム部長は、所長を補佐し、所管するグループの業務を統括管理する。
- (5)計画・設計センター所長は、所長を補佐し、第4条の定めのとおり、所管するグル

ープの業務を統括管理する。

- (6) 建設・運用・保守センター所長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管す る各部の業務を統括管理する。
- (7) 防災・放射線センター所長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管する各部の業務を統括管理する。
- (8) 水処理センター所長は,所長を補佐し,第4条の定めのとおり,所管するグループの業務を統括管理する。
- (9)発電所各部長は、第4条の定めのとおり、当該部が所管するグループの業務を統括 管理する。
- (10)本社廃炉安全・品質室各グループマネージャー及び発電所各グループマネージャー (以下「各GM」といい、当直長を含む。)は、グループ員(当直員を含む。)を指示・指導し、所管する業務を遂行するとともに、所管業務に基づき緊急時の措置、 保安教育ならびに記録及び報告を行う。
- (11) グループ員(当直員を含む。)は、GMの指示・指導に従い、業務を遂行する。

附 則

)

附則(

(施行期日)

第1条

この規定は、原子力規制委員会の認可を受けた日から10日以内に施行する。

2. 第5条については、放射性物質分析・研究施設第2棟の運用を開始した時点から適用 することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和6年5月21日 原規規発第2405211号)

(施行期日)

第1条

2. 第4条及び第5条については,原子力規制委員会の認可を受けた後,当社が定める日から適用することとし,それまでの間は従前の例による。

附則(令和6年4月22日 原規規発第2404223号)

(施行期日)

第1条

2. 添付1(管理区域図)の全体図及び添付2(管理対象区域図)の全体図の変更は、化 学分析棟の増床部の運用開始をもって適用することとし、それまでの間は従前の例によ る。

附則(令和5年3月7日 原規規発第2303075号)

(施行期日)

第1条

2. 添付2(管理対象区域図)の全体図における瓦礫類一時保管エリアの変更は、それぞ れの区域の変更をもって適用することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和5年2月21日 原規規発第2302212号)

(施行期日)

第1条

- 2. 第89条の表89-1における固体廃棄物貯蔵庫第10棟排気口から放出される放射 性気体廃棄物の管理については、固体廃棄物貯蔵庫第10棟の運用を開始した時点から 適用することとし、それまでの間は従前の例による。
- 3. 添付1 (管理区域図)の全体図及び固体廃棄物貯蔵庫第10棟の管理区域図面並びに

添付2(管理対象区域図)の全体図及び固体廃棄物貯蔵庫第10棟の管理対象区域図面 の変更は、それぞれの区域の区域区分の変更をもって適用することとし、それまでの間 は従前の例による。

附則(令和3年4月6日 原規規発第2104063号)

(施行期日)

第1条

2. 第5条,第87条,第87条の2及び第89条については、減容処理設備の運用を開始した時点から適用することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和2年8月3日 原規規発第2008037号)

(施行期日)

第1条

2.添付1(管理区域図)の全体図における免震重要棟及び入退域管理棟,添付2(管理 対象区域図)の全体図における免震重要棟及び入退域管理棟並びに免震重要棟及び入退 域管理棟の管理対象区域図面の変更は、それぞれの区域の区域区分の変更をもって適用 することとし、それまでの間は従前の例による。

附則(令和2年5月27日 原規規発第2005271号)

(施行期日)

第1条

- 2. 第5条については、大型廃棄物保管庫の運用を開始した時点から適用することとし、 それまでの間は従前の例による。
- 3. 添付1(管理区域図)の全体図及び大型廃棄物保管庫の管理区域図面並びに添付2(管理対象区域図)の全体図及び大型廃棄物保管庫の管理対象区域図面の変更は、それぞれの区域の区域区分の変更をもって適用することとし、それまでの間は従前の例による。

#### 2.1.3 放射性気体廃棄物等の管理

2.1.3.1 概要

1~4 号機については事故の影響により排気筒の監視装置は使用不能である。5,6 号機 では主排気筒放射線モニタにおいて放出を監視している。主な放出源と考えられる1~4 号機原子炉建屋の上部において空気中放射性物質濃度を測定している。また,敷地内の 原子炉建屋近傍,敷地境界付近で空気中放射性物質濃度の測定を行い,敷地境界付近で は告示の濃度限度を下回ることを確認している。1~3 号機では原子炉格納容器ガス管理 設備が稼働し,格納容器内から窒素封入量と同程度の量の気体を抽出してフィルタによ り放出される放射性物質を低減している。

#### 2.1.3.2 基本方針

原子炉格納容器ガス管理設備により環境中への放出量を抑制するとともに各建屋にお いて可能かつ適切な箇所において放出監視を行う。また,敷地境界付近で空気中放射性 物質濃度の測定を行い,敷地境界付近において告示に定める周辺監視区域外の空気中の 濃度限度を下回っていることを確認する。

放射性物質を内包する建屋等については放射性物質の閉じ込め機能を回復することを 目指し、内包する放射性物質のレベルや想定される放出の程度に応じて、放出抑制を図 っていく。実施の検討にあたっては、建屋や設備の損傷状況、作業場所のアクセス方法 や線量率、建屋内の濃度や作業環境、今後の建屋の利用計画等を考慮し、測定データや 現場調査の結果を基に、実現性を判断の上、可能な方策により計画していく。

今後設置される施設についても、内包する放射性物質のレベル等に応じて必要となる 抑制対策をとるものとする。

放射性物質の新たな発生,継続した放出の可能性のある建屋等を対象として,可能か つ適切な箇所において放出監視を行っていく。連続的な監視を行うための測定方法,伝 送方法について,現場状況の確認結果をもとに検討し,換気設備を設ける場合は排気口 において放出監視を行う。

2.1.3.3 対象となる放射性廃棄物と管理方法

各建屋から発生する気体状(粒子状,ガス状)の放射性物質を対象とする。

- (1) 発生源
  - a. 1~3 号機原子炉建屋格納容器

格納容器内の放射性物質を含む気体については、窒素封入量と同程度の量の気体 を抽出して原子炉格納容器ガス管理設備のフィルタで放出される放射性物質を低減 する。 b. 1~4 号機原子炉建屋

格納容器内の気体について,建屋内へ漏洩したものは原子炉格納容器ガス管理設備で処理されずに,上部開口部(機器ハッチ)への空気の流れによって放出される。

建屋内の空気の流れ及び建屋地下部の滞留水の水位低下により,建屋内の壁面, 機器,瓦礫に付着した放射性物質が乾燥により再浮遊し,上部開口部(機器ハッチ) より放出される可能性がある。滞留水から空気中への放射性物質の直接の放出につ いては,移行試験の結果から,極めて少ないと考えている。移行試験は,濃度が高 く被ばく線量への寄与も大きい Cs-134, Cs-137 に着目し,安定セシウムを用いて溶 液から空気中への移行量を測定した結果,移行率(蒸留水のセシウム濃度/試料水 中のセシウム濃度)が約1.0×10<sup>-4</sup> %と水温に依らず小さいことが判明している。

1号機については、オペレーティングフロア上ガレキ撤去時、使用済燃料プール内 ガレキ撤去時及び燃料取り出し作業時における建屋等に付着した放射性物質の舞い 上がりによる大気放出を抑制するため燃料取り出し用カバーを設置し、ガレキ撤去 作業時及び燃料取り出し作業時にカバー内を換気しフィルタにより放射性物質の放 出低減を図る。

2号機については、使用済燃料プールからの燃料取り出しのため、燃料取り出し用 構台を設置し、燃料取り出し時に原子炉建屋オペレーティングフロア及び燃料取り 出し用構台内を換気しフィルタにより放射性物質の放出低減を図る。

3号機については,使用済燃料プールからの燃料取り出し時の放射性物質の飛散抑 制を目的として作業エリアを被うカバーを設置し,燃料取り出し作業時にカバー内 を換気しフィルタにより放射性物質の放出低減を図る。

4号機については、燃料取り出し用カバーを設置している。燃料取り出し用カバー は、隙間を低減するとともに、換気設備を設け、排気はフィルタユニットを通じて 大気へ放出することによりカバー内の放射性物質の大気への放出を抑制する。

使用済燃料貯蔵プール水から空気中への放射性物質の直接の放出についても, Cs-134, Cs-137 に着目し、上述の測定結果から、プール水からの放射性物質の放出 は極めて少ないと評価している。

c. 1~4 号機タービン建屋

建屋地下部の滞留水の水位低下により,壁面,機器に付着した放射性物質が乾燥 により再浮遊し,開口部(大物搬入口等)より放出する可能性が考えられるが,地 下開口部は閉塞されていることから,建屋からの追加的放出は少ないと評価してい る。

滞留水から空気中への放射性物質の直接の放出についても,原子炉建屋と同様に, 極めて少ないと評価している。

d. 1~4 号機廃棄物処理建屋

タービン建屋と同様に,建屋地下部の滞留水の水位低下により,壁面,機器に付

着した放射性物質が乾燥により再浮遊し,開口部(大物搬入口等)より放出する可 能性が考えられるが,地下開口部は閉塞されていることから,建屋からの追加的放 出は少ないと評価している。

滞留水から空気中への放射性物質の直接の放出についても,同様に極めて少ない と評価している。

e. 集中廃棄物処理施設

プロセス主建屋,サイトバンカ建屋,高温焼却炉建屋,焼却・工作建屋の各建屋 について、タービン建屋と同様に、建屋地下部の滞留水の水位低下により、壁面、 機器に付着した放射性物質が乾燥により再浮遊し、開口部(大物搬入口等)より放 出する可能性が考えられるが、地下開口部は閉塞されていることから、建屋からの 追加的放出は少ないと評価している。

滞留水から空気中への放射性物質の直接の放出についても,同様に極めて少ない と評価している。

また,建屋内に設置されている汚染水処理設備,貯留設備の内,除染装置(セシ ウム凝集・沈殿),造粒固化体貯槽(廃スラッジ貯蔵)については,内部のガスをフ ィルタにより放射性物質を除去して排気している。

f. 5, 6号機各建屋

各建屋地下部の滞留水について,建屋外から入ってきた海水及び地下水であり, 放射性物質濃度は1~4 号機に比べ低い。

原子炉建屋については,原子炉建屋常用換気系により,原子炉建屋内の空気をフ ィルタを通して,主排気筒から放出する。

g. 使用済燃料共用プール

共用プール水について, 放射性物質濃度は 1~4 号機に比べ低く, プール水からの 放射性物質の放出は極めて少ないと評価している。

共用プール建屋内からの排気は,フィルタを通し放射性物質を除去した後に,建 屋内排気口から放出する。

h. 廃スラッジー時保管施設

汚染水処理設備の除染装置から発生する廃スラッジを処理施設等へ移送するまで の間一時貯蔵する施設では、内部のガスをフィルタで放射性物質を除去して排気す る。

i. 焼却炉建屋

焼却設備の焼却処理からの排ガスは,フィルタを通し,排ガスに含まれる放射性 物質を十分低い濃度になるまで除去した後に,焼却設備の排気筒から放出する。

なお,フィルタを通し十分低い濃度になることから,焼却炉建屋からの放射性物 質の放出は極めて少ないと評価している。 j. 固体廃棄物貯蔵庫

固体廃棄物貯蔵庫に保管される放射性固体廃棄物等は、容器やドラム缶等に収納されるため、放射性固体廃棄物等からの放射性物質の追加的放出はないものと評価している。

k. 瓦礫等の一時保管エリア

瓦礫等の一時保管エリアは, 瓦礫類については周囲への汚染拡大の影響がない値 として目安値を設定し, 目安値を超える瓦礫類は容器, 仮設保管設備, 覆土式一時 保管施設に収納, またはシートによる養生等による飛散抑制対策を行い保管してい ること, また伐採木については周囲への汚染拡大の影響がないことを予め確認して いることから, 放射性物質の追加的放出は極めて少ないと評価している。

1. 使用済セシウム吸着塔一時保管施設

セシウム吸着装置吸着塔,第二セシウム吸着装置吸着塔,第三セシウム吸着装置 吸着塔,高性能容器,処理カラム,高性能多核種除去設備吸着塔は,セシウム吸着 塔一時保管施設において静的に貯蔵している。使用済みの吸着材を収容する高性能 容器,及び,使用済みの吸着材を収容する処理カラムは,セシウム等の主要核種を 吸着塔内のゼオライト等に化学的に吸着させ,吸着塔内の放射性物質が漏えいし難 い構造となっている。高性能容器は,圧縮活性炭高性能フィルタを介したベント孔 を設けており,放射性物質の漏えいを防止している。また,保管中の温度上昇等を 考慮しても吸着材の健全性に影響を与えるものでは無いため,吸着材からの放射性 物質の離脱は無いものと評価している。このため,放射性物質の追加的放出は極め て小さいと評価している。

m. 貯留設備(タンク類,地下貯水槽)

貯留設備(タンク類,地下貯水槽)は,汚染水受入れ後は満水保管するため,水 位変動が少ないこと,蒸発濃縮装置出口水の放射能濃度測定結果から空気中への放 射性物質の移行は極めて低いことから放射性物質の追加的放出は極めて少ないと考 えている。

n. 多核種除去設備等

多核種除去設備は、タンク開口部のフィルタにより放射性物質を除去し、排気しているため、放射性物質の追加的放出は極めて小さいと考えている。

増設多核種除去設備は、多核種除去設備と同様の設計とし、タンク開口部のフィ ルタにより放射性物質を除去し、排気しているため、放射性物質の追加的放出は極 めて小さいものと考える。

高性能多核種除去設備は、タンク開口部のフィルタにより放射性物質を除去し、 排気しているため、放射性物質の追加的放出は極めて小さいものと考える。

o. 大型機器除染設備

大型機器除染設備からの排気は、フィルタを通し放射性物質を除去した後に、排

気口から放出する。

フィルタを通し十分低い濃度になることから,大型機器除染設備からの放射性物 質の放出は極めて少ないと評価している。

p. 油処理装置

油処理装置は,常温・湿式で油を分解するため空気中への放射性物質の移行は極め て低いと評価しており,更に排気はフィルタを通して排気する。

q. 大型廃棄物保管庫

大型廃棄物保管庫からの排気は、フィルタを通し放射性物質を除去した後に、排 気口から放出する。1. (使用済セシウム吸着塔一時保管施設)と同様、保管対象で ある吸着塔内の吸着材からの放射性物質の離脱は無いものと評価している。このた め、放射性物質の追加的放出は極めて小さいと評価している。更にフィルタを通し 十分低い濃度になることから、大型廃棄物保管庫からの放射性物質の放出は極めて 少ないと評価している。

r. 減容処理設備

減容処理設備からの排気は、フィルタを通し放射性物質を除去した後に,建屋換 気排気口から放出する。

フィルタを通し十分低い濃度になることから,減容処理設備からの放射性物質の 放出は極めて少ないと評価している。

s. 放射性物質分析 ·研究施設第2棟

コンクリートセル,鉄セル,グローブボックス,フード等からの排気は,フィル タを通し放射性物質を除去した後に,放射性物質分析・研究施設第2棟排気口から 放出する。

フィルタを通し十分低い濃度になることから,放射性物質分析・研究施設第2棟 からの放射性物質の放出は極めて少ないと評価している。

(2) 放出管理の方法

気体廃棄物について,原子炉格納容器ガス管理設備により環境中への放出量を抑制 するとともに各建屋において可能かつ適切な箇所において放出監視を行っていく。

a. 1~3 号機原子炉建屋格納容器

1~3 号機は原子炉格納容器ガス管理設備出口において、ガス放射線モニタ及びダスト放射線モニタにより連続監視する。

b. 1~4 号機原子炉建屋

1号機については、原子炉建屋上部の空気中の放射性物質を監視するとともに、定 期的及び必要の都度ダストサンプラで採取し、放射性物質濃度を測定する。また、 大型カバー設置後においては、大型カバー換気設備出口においてダスト放射線モニ タにより連続監視する。2号機については、原子炉建屋オペレーティングフロア及び 燃料取り出し用構台換気設備出口においてダスト放射線モニタにより連続監視する。 3号機については、原子炉建屋上部で空気中の放射性物質を定期的及び必要の都度ダ ストサンプラで採取し、放射性物質濃度を測定する。使用済燃料プールから燃料取 り出し時の放射性物質の飛散抑制を目的とした燃料取り出し用カバーが設置されて おり、換気設備出口においてダスト放射線モニタにより連続監視する。また、4号機 については、使用済燃料プールから燃料取出し時の放射性物質の飛散抑制を目的と した燃料取出し用カバーが設置されており、換気設備出口においてダスト放射線モ ニタにより連続監視する。

c. 1~4 号機タービン建屋

追加的放出として考えられる建屋地下部の滞留水の水位低下による放射性物質の 再浮遊は、地下開口部が閉塞されているため建屋内に閉じ込められている。なお、 建屋内地上部の大物搬入口等の主な開口部付近にて、空気中の放射性物質を定期的 及び必要の都度ダストサンプラで採取し、放射性物質の漏えいがないことを確認す る。

d. 1~4 号機廃棄物処理建屋

追加的放出として考えられる建屋地下部の滞留水の水位低下による放射性物質の 再浮遊は、地下開口部が閉塞されているため建屋内に閉じ込められている。なお、 建屋内地上部の主な開口部付近にて、空気中の放射性物質を定期的及び必要の都度 ダストサンプラで採取し、放射性物質の漏えいがないことを確認する。

e. 集中廃棄物処理施設(プロセス主建屋, サイトバンカ建屋, 高温焼却炉建屋, 焼却・ 工作建屋)

追加的放出として考えられる建屋地下部の滞留水の水位低下による放射性物質の 再浮遊は、地下開口部が閉塞されているため建屋内に閉じ込められている。なお、 プロセス主建屋、サイトバンカ建屋、高温焼却炉建屋、焼却・工作建屋の各建屋内 地上部の主な開口部付近にて、空気中の放射性物質を定期的及び必要の都度ダスト サンプラで採取し、放射性物質の漏えいがないことを確認する。また、建屋内に設 置されている汚染水処理設備、貯留設備の内、除染装置(セシウム凝集・沈殿)、造 粒固化体貯槽(廃スラッジ貯蔵)については、内部のガスをフィルタで放射性物質 を除去して排気しており、除染装置運転時や廃棄物受け入れ時等において、排気中 の放射性物質濃度を必要により測定する。

f. 5, 6 号機各建屋

主排気筒において、放射性物質濃度をガス放射線モニタにより監視する。

g. 使用済燃料共用プール

建屋内の排気設備にて、放射性物質濃度を排気放射線モニタにより監視する。

h. 廃スラッジー時保管施設

汚染水処理設備の除染装置から発生する廃スラッジを一時貯蔵する施設では,内 部のガスをフィルタで放射性物質を除去して排気し,ダスト放射線モニタで監視す る。

i. 焼却炉建屋

焼却設備の排気筒において、放射性物質濃度をガス放射線モニタ及びダスト放射 線モニタにより監視する。

j. 固体廃棄物貯蔵庫

固体廃棄物貯蔵庫において,空気中の放射性物質を定期的及び必要の都度ダスト サンプラで採取し,放射性物質濃度を測定する。

k. 瓦礫等の一時保管エリア

瓦礫等の一時保管エリアにおいて,空気中の放射性物質を定期的及び必要の都度 ダストサンプラで採取し,放射性物質濃度を測定する。

1. 使用済セシウム吸着塔一時保管施設

使用済セシウム吸着塔一時保管施設のエリアにおいては,空気中の放射性物質を 定期的及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射性物質濃度を測定する。

m. 貯留設備(タンク類,地下貯水槽)

貯留設備(タンク類,地下貯水槽)のエリアにおいては,空気中の放射性物質を 定期的及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射性物質濃度を測定する。

n. 多核種除去設備等

多核種除去設備においては、内部のガスをフィルタで放射性物質を除去し、排気 しているため、多核種除去設備設置エリアの放射性物質濃度を必要により測定する。 また、増設多核種除去設備及び高性能多核種除去設備は、多核種除去設備と同様に フィルタで放射性物質を除去し、排気しているため、各設備の設置エリアにおける 放射性物質濃度を必要により測定する。

o. 大型機器除染設備

大型機器除染設備排気口及び汚染拡大防止ハウス排気口において,空気中の放射 性物質を定期的(除染設備運転時)及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射 性物質濃度(主要ガンマ線放出核種,全ベータ放射能,ストロンチウム90濃度) を測定する。なお,除染対象物のアルファ核種による汚染は極めて低いと評価して いるが,念のために全アルファ放射能の放射性物質濃度も1ヶ月に1回測定する。

p. 油処理装置

油処理装置排気口において,空気中の放射性物質を定期的(油処理装置運転時) 及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射性物質濃度(主要ガンマ線放出核種, 全ベータ放射能,ストロンチウム90濃度)を測定する。 q. 大型廃棄物保管庫

大型廃棄物保管庫において,空気中の放射性物質を定期的(建屋換気設備運転時) 及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射性物質濃度(主要ガンマ線放出核種, 全ベータ放射能,ストロンチウム90濃度)を測定する。

r. 減容処理設備

減容処理設備排気口において,空気中の放射性物質を定期的(建屋換気空調系運転時)及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射性物質濃度(主要ガンマ線放 出核種,全ベータ放射能,ストロンチウム90濃度)を測定する。

s. 放射性物質分析 · 研究施設第 2 棟

放射性物質分析・研究施設第2棟排気口において,空気中の放射性物質を定期的 (建屋換気空調系運転時)及び必要の都度ダストサンプラで採取し,放射性物質濃 度(主要ガンマ線放出核種,全アルファ放射能,全ベータ放射能,ストロンチウム 90濃度)を測定する。

(3) 推定放出量

1~4 号機原子炉建屋(原子炉格納容器を含む)以外からの追加的放出は,極めて少ない と考えられるため,1~4 号機原子炉建屋上部におけるサンプリング結果から検出されてい る Cs-134 及び Cs-137 を評価対象とし,建屋開口部等における放射性物質濃度及び空気流 量等の測定結果並びに停止後の経過年数を考慮して評価した1~4 号機原子炉建屋からの推 定放出量を表2.1.3-1に示す。

なお、これまでの放出量の推移を図2.1.3-1に示す。

	Cs-134 (Bq/sec)	Cs-137 (Bq/sec)
1号機 原子炉建屋	4. $7 \times 10^{1}$	4. $7 \times 10^{2}$
2 号機 原子炉建屋	9. $4 \times 10^{\circ}$	9. $4 \times 10^{1}$
3 号機 原子炉建屋	7. $1 \times 10^{1}$	7. $1 \times 10^{2}$
4号機 原子炉建屋	$1.2 \times 10^{1}$	$1.2 \times 10^{2}$

表2.1.3-1 1~4 号機の気体廃棄物の推定放出量

(注) Cs-137 は 2014 年 2 月時点の評価値と同じとした。



図2.1.3-1 1~4号機原子炉建屋からの一時間当たりの放出量推移

一方, 5,6 号機については, 2014 年に廃止が決定しており, 今後, 放射性の希ガス・よう素の放出はなく, 放出実績についても 2012 年度以降は未検出である。なお, 現在, 使用 済燃料プールに燃料が保管されているため, 放出管理目標値は, 測定指針\*の放射性希ガス, よう素 131 に係る測定下限濃度相当の放出が 1 年間継続したと仮定して求めた放出量とす る。

5,6 号機各建屋では 1~4 号機で採取された試料の分析等が実施されていることから、1 ~4 号機と同様に Cs-134 及び Cs-137 を評価対象とし、5、6 号機共用排気筒の排気風量、 検出限界値及び停止後の経過年数を考慮して評価した推定放出量を表2.1.3-2 に示 す。なお、停止後 5,6 号機共用排気筒の粒子状物質のサンプリング結果は、図2.1.3-2に示すとおり、検出下限値未満で推移している。

上述の放出量については, 5,6 号機の施設の汚染状況の調査結果,解体工法及び手順に ついての検討結果を踏まえ,廃炉作業の進捗に伴う見直しを行う。

※:「発電用軽水型原子炉施設における放出放射性物質の測定に関する指針」(平成13年3月29日原子 力安全委員会)

	Cs-134 (Bq/sec)	Cs-137 (Bq/sec)
5,6号機共用排気筒	$1.5 \times 10^{0}$	$1.5 \times 10^{1}$

表2.1.3-2 5,6号機の気体廃棄物の推定放出量\*

\*:推定放出量=推定放出濃度×排気筒風量

推定放出濃度は、測定指針に記載された粒子状物質の測定下限濃度(4×10<sup>-9</sup>Bq/cm<sup>3</sup>)に安全係数(10) を乗じCs-137 濃度とした。Cs-134 濃度は、事故後の減衰を考慮してCs-137 濃度の1/10 を設定し た。排気筒風量は、定格風量(安全側に事故前の約3.8×10<sup>8</sup>cm<sup>3</sup>/s)を設定した。



図2.1.3-2 5,6号機共用排気筒からの粒子状物質放出濃度推移

2.2.2 敷地内各施設からの直接線ならびにスカイシャイン線による実効線量

- 2.2.2.1 線量の評価方法
- (1) 線量評価点

施設と評価点との高低差を考慮し、各施設からの影響を考慮した敷地境界線上(図2. 2.2-1)の最大実効線量評価地点(図2.2.2-2)における直接線及びスカイ シャイン線による実効線量を算出する。

(2) 評価に使用するコード

MCNP 等,他の原子力施設における評価で使用実績があり,信頼性の高いコードを使用 する。

(3) 線源及び遮蔽

線源は各施設が内包する放射性物質量に容器厚さ,建屋壁,天井等の遮蔽効果を考慮 して設定する。内包する放射性物質量や,遮蔽が明らかでない場合は,設備の表面線量 率を測定し,これに代えるものとする。

対象設備は事故処理に係る使用済セシウム吸着塔保管施設,廃スラッジ貯蔵施設,貯 留設備(タンク類),固体廃棄物貯蔵庫,使用済燃料乾式キャスク仮保管設備及び瓦礫類, 伐採木の一時保管エリア等とし,現に設置あるいは現時点で設置予定があるものとする。

2.2.2.2 各施設における線量評価

2.2.2.2.1 使用済セシウム吸着塔保管施設,大型廃棄物保管庫,廃スラッジ貯蔵施設及び 貯留設備(タンク類)

使用済セシウム吸着塔保管施設,大型廃棄物保管庫,廃スラッジ貯蔵施設及び貯留設備 (タンク類)は、現に設置,あるいは設置予定のある設備を評価する。セシウム吸着装置 吸着塔および第二セシウム吸着装置吸着塔については、使用済セシウム吸着塔一時保管施 設、大型廃棄物保管庫に保管した使用済吸着塔の線量率測定結果をもとに線源条件を設定 する。(添付資料-1) また特記なき場合、セシウム吸着装置吸着塔あるいは第二セシウ ム吸着装置吸着塔を保管するエリアに保管するこれら以外の吸着塔等については、相当な 表面線量をもつこれら吸着塔とみなして評価する。

貯留設備(タンク類)は、設置エリア毎に線源を設定する。全てのタンク類について、 タンクの形状をモデル化する。濃縮廃液貯槽(Dエリア)、濃縮水タンクの放射能濃度は、 水分析結果を基に線源条件を設定する。濃縮廃液貯槽(H2 エリア)の内包物は貯槽下部に スラリー状の炭酸塩が沈殿していることから、貯槽下部、貯槽上部の放射能濃度をそれぞ れ濃縮廃液貯槽①、濃縮廃液貯槽②とし水分析結果を基に線源条件を設定する。R0 濃縮水 貯槽のうち R0 濃縮水貯槽 15 (H8 エリア)、17 の一部(G3 西エリアのD)、18 (J1 エリア)、 20 の一部(DエリアのB,C,D)及びろ過水タンク並びにSr処理水貯槽のうちSr処理水貯槽 (K2 エリア)及びSr処理水貯槽(K1南エリア)の放射能濃度は、水分析結果を基に線源 条件を設定する。R0濃縮水貯槽17の一部(G3 エリアのE,F,G,H)については、平成28年 1月時点の各濃縮水貯槽の空き容量に、平成27年8月から平成28年1月までに採取した淡 水化装置出口水の平均放射能濃度を有する水を注水し、満水にした際の放射能濃度を基に 線源条件を設定する。サプレッションプール水サージタンク及び廃液R0供給タンクについ ては、平成25年4月から8月までに採取した淡水化装置入口水の水分析結果の平均値を放 射能濃度として設定する。R0濃縮水受タンクについては、平成25年4月から8月までに採 取した淡水化装置出口水の水分析結果の平均値を放射能濃度として設定する。また、ろ過 水タンクは残水高さを0.5mとし、水位に応じた評価を実施する。

- (1) 使用済セシウム吸着塔一時保管施設
  - a. 第一施設

遮

- 容 量:セシウム吸着装置吸着塔 :544 体
  - 第二セシウム吸着装置吸着塔:230体
- i.セシウム吸着装置吸着塔
- 放射能強度:添付資料-1表1及び図1参照
  - 蔽 : 吸着塔側面 : 鉄 177.8mm
    - 吸着塔一次蓋:鉄 222.5mm
      - 吸着塔二次蓋:鉄 127mm
    - コンクリート製ボックスカルバート: 203mm (蓋厚さ 403mm),
    - 密度 2.30g/cm³

追加コンクリート遮蔽版(施設西端,厚さ 200mm,密度 2.30g/cm<sup>3</sup>)

評価地点までの距離:約1590m

- 線 源 の 標 高 : T.P.約33m
- ii. 第二セシウム吸着装置吸着塔
- 放射能強度:添付資料-1表3及び図1参照
- 遮 蔽:吸着塔側面:鉄 35mm, 鉛 190.5mm
  - 吸着塔上面:鉄 35mm, 鉛 250.8mm

評価地点までの距離 : 約 1590m

線 源 の 標 高:T.P.約33m

評価結果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視す

る

b. 第二施設

容     量:高性能容器(HIC):736体       放射能強度:表2.2.2-1参照       遮     蔽:コンクリート製ボックスカルバート:203mm (蓋厚さ400mm), 密度230g/cm³
評価地点までの距離 · 約1580m
線源の標高:T.P.約33m
評価結果約0.0001mSv/年未満※影響が小さいため線量評価上無視 ; する
c. 第三施設
容 量:高性能容器(HIC) :4,032 体
放射能強度:表2.2.2-1参照
遮 蔽:コンクリート製ボックスカルバート:150mm (通路側 400mm),
密度 2.30g/cm <sup>3</sup>
蓋:重コンクリート 400mm, 密度 3.20g/cm <sup>3</sup>
評価地点までの距離 : 約 1570m
線 源 の 標 高 : T.P.約 35m
評価結果約0.0001mSv/年未満※影響が小さいため線量評価上無視: する

- d. 第四施設
- 容量:セシウム吸着装置吸着塔:680体第二セシウム吸着装置吸着塔:345体

i.セシウム吸着装置吸着塔

放射能強度:添付資料-1表1及び図2参照

評価地点までの距離 約610m

- 線 源 の 標 高:T.P.約35m
- ii. 第二セシウム吸着装置吸着塔
- 放射能強度:添付資料-1 表3及び図2参照

遮蔽:吸着塔側面:鉄 35mm,鉛 190.5mm<br/>吸着塔上面:鉄 35mm,鉛 250.8mm

評価地点までの距離:約610m

線 源 の 標 高:T.P.約35m

評価結果:約4.01×10<sup>-2</sup>mSv/年

	放射能濃度(Bq/cm <sup>3</sup> )								
核種	スラリー (鉄共沈処理)	スラリー (炭酸塩沈殿処理)	吸着材3						
Fe-59	5.55E+02	1.33E+00	0.00E+00						
Co-58	8.44E+02	2.02E+00	0.00E+00						
Rb-86	0.00E+00	0.00E+00	9.12E+04						
Sr-89	1.08E+06	3.85E+05	0.00E+00						
Sr-90	2.44E+07	8.72E+06	0.00E+00						
Ү-90	2.44E+07	8.72E+06	0.00E+00						
Y-91	8.12E+04	3.96E+02	0.00E+00						
Nb-95	3.51E+02	8.40E-01	0.00E+00						
Tc-99	1.40E+01	2.20E-02	0.00E+00						
Ru-103	6.37E+02	2.01E+01	0.00E+00						
Ru-106	1.10E+04	3.47E+02	0.00E+00						
Rh-103m	6.37E+02	2.01E+01	0.00E+00						
Rh-106	1.10E+04	3.47E+02	0.00E+00						
Ag-110m	4.93E+02	0.00E+00	0.00E+00						
Cd-113m	0.00E+00	5.99E+03	0.00E+00						
Cd-115m	0.00E+00	1.80E+03	0.00E+00						
Sn-119m	6.72E+03	0.00E+00	0.00E+00						
Sn-123	5.03E+04	0.00E+00	0.00E+00						
Sn-126	3.89E+03	0.00E+00	0.00E+00						
Sb-124	1.44E+03	3.88E+00	0.00E+00						
Sb-125	8.99E+04	2.42E+02	0.00E+00						
Te-123m	9.65E+02	2.31E+00	0.00E+00						
Te-125m	8.99E+04	2.42E+02	0.00E+00						
Te-127	7.96E+04	1.90E+02	0.00E+00						
Te-127m	7.96E+04	1.90E+02	0.00E+00						
Te-129	8.68E+03	2.08E+01	0.00E+00						
Te-129m	1.41E+04	3.36E+01	0.00E+00						
I-129	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00						
Cs-134	0.00E+00	0.00E+00	2.61E+05						
Cs-135	0.00E+00	0.00E+00	8.60E+05						
Cs-136	0.00E+00	0.00E+00	9.73E+03						

表2.2.2-1 評価対象核種及び放射能濃度(1/2)

	放射能濃度(Bq/cm <sup>3</sup> )								
核種	スラリー (鉄共沈処理)	スラリー (炭酸塩沈殿処理)	吸着材3						
Cs-137	0.00E+00	0.00E+00	3.59E+05						
Ba-137m	0.00E+00	0.00E+00	3.59E+05						
Ba-140	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00						
Ce-141	1.74E+03	8.46E+00	0.00E+00						
Ce-144	7.57E+03	3.69E+01	0.00E+00						
Pr-144	7.57E+03	3.69E+01	0.00E+00						
Pr-144m	6.19E+02	3.02E+00	0.00E+00						
Pm-146	7.89E+02	3.84E+00	0.00E+00						
Pm-147	2.68E+05	1.30E+03	0.00E+00						
Pm-148	7.82E+02	3.81E+00	0.00E+00						
Pm-148m	5.03E+02	2.45E+00	0.00E+00						
Sm-151	4.49E+01	2.19E-01	0.00E+00						
Eu-152	2.33E+03	1.14E+01	0.00E+00						
Eu-154	6.05E+02	2.95E+00	0.00E+00						
Eu-155	4.91E+03	2.39E+01	0.00E+00						
Gd-153	5.07E+03	2.47E+01	0.00E+00						
Tb-160	1.33E+03	6.50E+00	0.00E+00						
Pu-238	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Pu-239	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Pu-240	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Pu-241	1.13E+03	5.48E+00	0.00E+00						
Am-241	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Am-242m	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Am-243	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Cm-242	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Cm-243	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Cm-244	2.54E+01	1.24E-01	0.00E+00						
Mn-54	1.76E+04	4.79E+00	0.00E+00						
Co-60	8.21E+03	6.40E+00	0.00E+00						
Ni-63	0.00E+00	8.65E+01	0.00E+00						
Zn-65	5.81E+02	1.39E+00	0.00E+00						

表2.2.2-1 評価対象核種及び放射能濃度(2/2)

(2) 大型廃棄物保管庫

容量:第二セシウム吸着装置吸着塔:540体\*\*遮蔽:天井及び壁:コンクリート 厚さ約200mm,密度約2.1g/cm³i.第二セシウム吸着装置吸着塔放射能強度:添付資料-1 表3及び図3参照遮蔽:吸着塔側面:鉄35mm,鉛190.5mm吸着塔上面:鉄35mm,鉛250.8mm評価地点までの距離:約480m線源の標高:T.P.約26m評価結果:約1.51×10<sup>-2</sup>mSv/年※実際の貯蔵エリアは、北・中に制限されるが、保守的に北・中・南の全ての貯蔵エリアに第二セシウム吸着装置吸着塔を設置した場合を仮定する。

(3) 廃スラッジー時保管施設

 合 計 容 量:約630m<sup>3</sup>
 放 射 能 濃 度:約1.0×10<sup>7</sup>Bq/cm<sup>3</sup>
 遊 蔽:炭素鋼25mm, コンクリート1,000mm (密度2.1g/cm<sup>3</sup>) (貯蔵建屋外壁で1mSv/時)
 評価地点までの距離:約1480m
 線 源 の 標 高:T.P.約33m
 評 価 結 果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視

する

- (4) 廃止(高濃度滞留水受タンク)
- (5) 濃縮廃液貯槽,濃縮水タンク

a. 濃縮廃液貯槽(H2エリア)

- 合計容量:約300m<sup>3</sup>
- 放射能濃度:表2.2.2-2参照
- 遮 蔽: SS400 (9mm)

コンクリート 150mm (密度 2.1g/cm<sup>3</sup>)

評価点までの距離:約910m 線 源 の 標 高:T.P.約36m

- 評価結果:約6.26×10<sup>-4</sup> mSv/年
- b. 濃縮廃液貯槽(Dエリア)

量:約10,000m<sup>3</sup> 容 濃度:表2.2.2-2参照 放 射 能 遮 蔽: 側面: SS400 (12mm) 上面:SS400 (9mm) 評価点までの距離:約830m 源の標高:T.P.約33m 線 果:約1.45×10<sup>-3</sup>mSv/年 評 価 結

c. 濃縮水タンク

合	計	-	容	量	:	約 150m <sup>3</sup>	
放	射	能	濃	度	:	表2.2.2-2参照	
遮				蔽	:	側面:SS400 (12mm)	
						上面:SS400 (9mm)	
評	価 点	まで	の距	離	:	約 1210m	
線	源	の	標	高	:	T.P.約33m	
評	佃	ī	結	果		約 0.0001mSv/年未満	※影響が小さいため線量評価上無視
					•	する	

- (6) RO 濃縮水貯槽
  - a. 廃止(RO 濃縮水貯槽1(H1 エリア))
  - b. 廃止(RO 濃縮水貯槽2(H1 東エリア))
  - c. 廃止(RO 濃縮水貯槽3(H2エリア))
  - d. 廃止(RO濃縮水貯槽4(H4エリア))
  - e. 廃止(RO濃縮水貯槽5(H4東エリア))
  - f. 廃止(RO濃縮水貯槽6(H5エリア))
  - g. 廃止(RO 濃縮水貯槽7(H6エリア))
  - h. 廃止(RO 濃縮水貯槽 8(H4 北エリア))
  - i. 廃止(RO濃縮水貯槽9(H5北エリア))

j. 廃止(RO濃縮水貯槽10(H6北エリア))

k. 廃止(RO 濃縮水貯槽 11(H3 エリア))

1. 廃止(RO濃縮水貯槽12(Eエリア))

m.廃止(RO 濃縮水貯槽 13 (Cエリア))

n. 廃止(RO 濃縮水貯槽 14(G6 エリア))

o. RO 濃縮水貯槽 15(H8 エリア)

 容
 量:約17,000m<sup>3</sup>

 放射能濃度:表2.2.2-2参照

 遮蔽:側面:SS400 (12mm)

 上面:SS400 (6mm)

 評価点までの距離:約940m

線 源 の 標 高:T.P.約33m 評 価 結 果:約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

p. 廃止(RO 濃縮水貯槽 16(G4 南エリア))

q. RO 濃縮水貯槽 17 (G3 エリア) 容 量: D:約7,500m<sup>3</sup>, E,F,G:約34,000m<sup>3</sup>,H:約6,600m<sup>3</sup> 度:表2.2.2-2参照 放 射 能 濃 瀌 蔽: 側面: SS400 (12mm) 上面:SS400 (6mm) 評価点までの距離:約1630m,約1720m 線 源 の標高:T.P.約33m 評 価 結 約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 果 する

r. RO 濃縮水貯槽 18 (J1 エリア)
 容量: A:約8,500m<sup>3</sup>, B:約8,500m<sup>3</sup>, C,N;約13,000m<sup>3</sup>, G:約9,600m<sup>3</sup>
 放射能濃度:表2.2.2-2参照

- s. RO 濃縮水貯槽 20 (Dエリア) 量:約20,000m<sup>3</sup> 容 放 射 能 濃 度:表2.2.2-2参照 遮 蔽: 側面: SS400 (12mm) 上面:SS400 (9mm) 評価点までの距離:約830m 源の標高:T.P.約33m 線 評 価 結 果:約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する
- (7) サプレッションプール水サージタンク 容 量:約6,800m<sup>3</sup> 能 濃 度:表2.2.2-2参照 放 射 瀌 蔽: 側面: SM41A (15.5mm) 上面:SM41A (6mm) 評価点までの距離:約1280m 源の標高:T.P.約8m 線 評 価 結 果 約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 : する
- (8) R0 処理水一時貯槽 貯蔵している液体の放射能濃度が 10<sup>-2</sup>Bq/cm<sup>3</sup>程度と低いため,評価対象外とする。
- (9) R0 処理水貯槽
   貯蔵している液体の放射能濃度が 10<sup>-2</sup>Bq/cm<sup>3</sup>程度と低いため,評価対象外とする。
- (10) 受タンク等

合計容量:約1,300m<sup>3</sup>
 放射能濃度:表2.2.2-2参照

(11) ろ過水タンク

量:約240m<sup>3</sup> 容 度:表2.2.2-2参照 放 射 能 濃 遮 蔽:側面:SM400C(18mm), SS400 (12mm, 10mm, 8mm) 上面:SS400 (4.5mm) 評価点までの距離:約220m の標高:T.P.約39m 源 線 評 価 結 果:約2.50×10<sup>-2</sup>mSv/年

(12) Sr 処理水貯槽

a. Sr 処理水貯槽(K2 エリア) 量:約28,000m<sup>3</sup> 容 度:表2.2.2-2参照 放 射 能 濃 瀌 蔽: 側面: SS400 (15mm) 上面:SS400 (9mm) 評価点までの距離:約380m 源の標高:T.P.約34m 線 評 価 結 果:約6.91×10<sup>-4</sup>mSv/年 b. Sr 処理水貯槽(K1 南エリア) 量:約11,000m<sup>3</sup> 容 度:表2.2.2-2参照 放 射 能 濃 瀌 蔽: 側面: SM400C (12mm) 上面:SM400C (12mm) 評価点までの距離:約430m 線 源の標高:T.P.約34m 果:約1.24×10<sup>-4</sup>mSv/年 評 価 結

(13) 濃縮水受タンク,濃縮水処理水タンク仮置き場所

エ リ ア 面 積:約1,100m<sup>2</sup> 容 量:約0.2m<sup>3</sup> 積 上 げ 高 さ:約4.7m 遮 蔽: 側面: 炭素鋼 (12mm) 上面:炭素鋼 (9mm) 放射能濃度:表2.2.2-2表 評価点までの距離:約1560m 源の標高:T.P.約34m 線 線 源 形 状:四角柱 評 結 果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 価 する

(14) 増設 RO 濃縮水受タンク

合計容量:約30m<sup>3</sup>
 放射能濃度:表2.2.2-2参照
 遮蔽:側面:SUS316L (9mm)
 上面:SUS316L (6mm)
 評価点までの距離:約1090m
 線源の標高:T.P.約35m

評価結果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視する

		放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )						
		Cs-134	Cs-137 (Ba-137m)	Co-60	Mn-54	Sb-125 (Te-125m)	Ru-106 (Rh-106)	Sr-90 (Y-90)
(a)濃縮廃液貯槽			•			•	•	
濃縮廃液貯槽①	6 A D)	8.8E+02	1.2E+03	1.5E+03	7.8E+02	2.1E+03	5.1E+03	1.1E+07
<ul> <li>(H2 エリナ,タン)</li> <li>連結成応時期①</li> </ul>	/ A, B)							
展稲廃攸則増し (H2 エリア タン	ク ()	9.2E+02	7.2E+02	4.7E+03	4.7E+02	4.7E+03	1.4E+04	2.6E+07
濃縮盛液貯槽②	/ 0/ (H2 エリア)							
濃縮廃液貯槽(1):	エリア)	3.0E+01	3.7E+01	1.7E+01	7.9E+01	4.5E+02	7.4E+00	2.8E+05
濃縮水タンク		01 02 01	0112 01	1112 01				B. 02 00
(b) R0 濃縮水貯槽						I	•	
RO 濃縮水則	宁槽 15	1.3E-01	5.7E-01	2.7E-01	3.6E-02	6.4E+00	2.9E-01	2.2E+02
	D	1.0E-02	7.2E-03	2.0E-02	6.9E-03	2.4E-02	2.8E-02	1.5E+00
RO濃縮水貯槽17	E, F, G	6.9E-01	3.1E+00	2.4E-01	1.7E-02	3.0E+00	2.9E-01	1.0E+02
	Н	7.1E-01	3.2E+00	2.2E-01	1.6E-02	3.1E+00	2.9E-01	1.0E+02
	А	1.1E-02	9.9E-03	5.6E-02	7.5E-03	2.3E-02	3.4E-02	1.4E+01
DO 進統水時博 10	В	5.0E-01	2.2E+00	1.8E-01	1.6E-02	7.1E-01	3.1E-01	6.2E+02
KU 很相小叫 管 10	C, N	2.3E-01	1.1E+00	3.2E-02	1.3E-02	4.4E-01	1.5E-01	1.3E+02
	G	8.8E-03	5.7E-03	8.4E-03	5.3E-03	1.8E-02	3.4E-02	1.2E+00
RO濃縮水貯槽20	B, C, D, E	1.5E+00	3.0E+00	8.8E-01	1.1E+00	7.4E+00	2.6E-01	1.6E+04
(c)サプレッション	/プール水サー	・ジタンク	1				1	1
サプレッションフ ジタン	プール水サー ク	2.1E+00	2.3E+00	4.9E+00	7.8E-01	1.8E+01	8.0E+00	4.4E+04
(d)受タンク等			•			•	•	
廃液 R0 供給	マンク	2.1E+00	2.3E+00	4.9E+00	7.8E-01	1.8E+01	8.0E+00	4.4E+04
RO 濃縮水受	タンク	2.0E+00	4.4E+00	5.8E-01	9.9E-01	3.5E+01	8.8E+00	7.4E+04
(e)ろ過水タンク								
ろ過水タ	ンク	2.3E+00	4.3E+00	4.0E-01	6.3E-01	3.4E+01	1.2E+01	4.7E+04
(f)Sr 処理水貯槽								
Sr 処理水貯槽(Kź	2エリア)	5.8E-02	2.7E-02	5.0E-02	1.6E-02	5.5E+00	2.6E-01	6.9E+01
Sr 処理水貯槽(K1 南エリア)		6.4E-02	2.6E-02	9.6E-02	1.6E-02	6.6E+00	3.1E-01	1.7E+01
(g)濃縮水受タンク、濃縮処理水タンク仮置き場所								
濃縮水受ら	マンク	1.1E+01	1.2E+01	7.1E+00	5.7E+00	6.9E+01	4.4E+01	1.2E+05
(h) 増設 RO 濃縮水	受タンク				•		•	
増設 RO 濃縮水	、受タンク	2.0E+00	4.4E+00	5.8E-01	9.9E-01	3.5E+01	8.8E+00	7.4E+04

# 表2.2.2-2 評価対象核種及び放射能濃度

2.2.2.2.2 瓦礫類一時保管エリア

瓦礫類の線量評価は、次に示す条件で MCNP コードにより評価する。

なお,保管エリアが満杯となった際には,実際の線源形状に近い形で MCNP コードにより 再評価することとする。(添付資料-2)

瓦礫類一時保管エリアについては、今後搬入が予想される瓦礫類の量と表面線量率を設定し、一時保管エリア全体に体積線源で存在するものとして評価する。核種は Cs-134 及び Cs-137 とする。なお、一時保管エリアUについては保管する各機器の形状、保管状態を考

慮した体積線源として各々評価する。また、機器本体の放射化の可能性が否定出来ないこ とから、核種は Co-60 とする。

評価条件における「保管済」は実測値による評価,「未保管」は受入目安表面線量率によ る評価を表す。

また,実測値による評価以外の実態に近づける線量評価方法も必要に応じて適用していく。(添付資料-3)

(1) 一時保管エリアA1

貯	蔵		容	量	:	約 7, 000m <sup>3</sup>
工	IJ	P	面	積	:	約 1, 400m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 5m
表	面	線	量	率	:	0.01mSv/時(未保管)
遮				蔽	:	コンクリート壁:高さ 約 3m,厚さ 約 120mm,密度 約 2.1g/cm <sup>3</sup>
評イ	面点	まて	この距	翸	:	約 980m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約 47m
線	源		形	状	:	円柱
か	さ		密	度	:	鉄 0. 3g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視
						する

# (2) 一時保管エリアA2

貯 蔵 容 量:約12,000m<sup>3</sup> リア面積:約2,500m<sup>2</sup> 工 上 げ 高 さ:約5m 積 表 面 線 量 率: 0.005mSv/時(未保管) 瀌 蔽: コンクリート壁:高さ約3m,厚さ約120mm,密度約2.1g/cm<sup>3</sup> 評価点までの距離:約1,010m 線 源 の 標 高 : T.P.約47m 形 状:円柱 線 源 か さ 密 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 : 約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

(3) 一時保管エリアB

①エリア1

#### 貯 蔵 容 量:約3,200m<sup>3</sup>

エ IJ ア 面 積 : 約 600m<sup>2</sup> さ : 約 5m 上 げ 積 高 量 率: 0.01mSv/時(未保管) 表 面 線 評価点までの距離:約960m 線 源の標高:T.P.約47m 形 状 : 円柱 線 源 さ 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か 密 評 価 結 果 :約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する ②エリア2 量:約2,100m<sup>3</sup> 貯 蔵 容 P 面 積:約400m<sup>2</sup> 工 IJ 積 上 げ 高 さ : 約 5m 量 率: 0.01mSv/時(未保管) 表 線 面 評価点までの距離:約910m 源の標高:T.P.約47m 線 状 : 円柱 線 源 形 さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か 評 価 結 果 :約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

(4) 一時保管エリアC

貯 蔵 量:約67,000m<sup>3</sup> 容 IJ P 積:約13,400m<sup>2</sup> 工 面 積 上 げ さ:約5m 高 率:約0.01mSv/時(保管済約31,000m<sup>3</sup>),0.1 mSv/時(未保管 表 面 線 量 約1,000m<sup>3</sup>), 0.025mSv/時(未保管約35,000m<sup>3</sup>) 評価点までの距離:約890m 線 源の標高:T.P.約32m 線 源 形 状: 円柱 か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> 果:約1.41×10<sup>-3</sup>mSv/年 評 価 結

(5)一時保管エリアD

貯	蔵		容	量	:	約 2,700m³
I	IJ	P	面	積	:	約 1,000m <sup>2</sup>

積 上 げ さ : 約 4.5m 高 率:約0.02mSv/時(保管済) 表 面 線 量 評価点までの距離:約780m 線 源 の 標 高:T.P.約34m 線 源 形 状: 円柱 さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か 果:約1.02×10<sup>-4</sup>mSv/年 価 結 評

(6) 一時保管エリアE1

貯 蔵 容 量:約16,000m<sup>3</sup> IJ ア 積:約3,500m<sup>2</sup> エ 面 上 さ:約4.5m 積 げ 高 表 面 線 量 率:約0.11mSv/時(保管済約3,200m3),1mSv/時(未保管約  $12, 800m^3$ ) 評価点までの距離:約760m 源の標高:T.P.約26m 線 状: 円柱 線 源 形 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か さ 結 果:約3.03×10<sup>-2</sup>mSv/年 評 価

## (7) 一時保管エリアE2

量:約1,200m<sup>3</sup> 貯 蔵 容 IJ P 積:約500m<sup>2</sup> 工 面 Ŀ. げ さ : 約4.5m 積 高 表 面 線 量 率 : 2mSv/時 (未保管) 評価点までの距離:約730m 源の標高:T.P.約11m 線 状:円柱 線 源 形 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か さ 密 評 価 結 果 : 約 1.13×10<sup>-2</sup>mSv/年

(8) 一時保管エリアF

①エリア1

貯 蔵 容 量:約650m<sup>3</sup> エ リ ア 面 積:約220m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約5m 表 面 線 量 率:約0.1mSv/時(未保管) 評価点までの距離:約620m 源の標高:T.P.約26m 線 線 源 形 状 : 円柱 か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> 評 結 果 : 約 1.32×10<sup>-3</sup>mSv/年 価

②エリア2

貯	蔵		容	量	:	約 6,400m³
エ	IJ	ア	面	積	:	約 1,500m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 5m
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時 (未保管)
評	価点	まで	の聞	三離	:	約 660m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約 26m
線	源	5	形	状	:	円柱
か	さ	ļ	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	Ì	結	果	:	約 3.65×10 <sup>-3</sup> mSv/年

(9) 一時保管エリア J

容 量 : 約 6,300m<sup>3</sup> 貯 蔵 リア面積:約1,600m<sup>2</sup> 工 上 げ 高 さ:約5m 積 線 量 率: 0.005mSv/時(未保管) 表 面 評価点までの距離:約1,390m 線 源の標高:T.P.約34m 線 源 形 状 : 円柱 か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> 評 結 果 :約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 価 する

(10) 一時保管エリアL

覆土式一時保管施設 1 槽毎に評価した。 貯 蔵 容 量:約4,000m<sup>3</sup>×4 貯 蔵 面 積:約1,400m<sup>2</sup>×4 積 上 げ 高 さ:約5m 表 面 線 量 率:1 槽目 0.005mSv/時(保管済),2 槽目 0.005mSv/時(保管済), 3 槽目 30mSv/時(未保管), 4 槽目 30mSv/時(未保管)

蔽 : 覆土 : 厚さ 1m, 密度 1.2g/cm<sup>3</sup>

評価点までの距離:1槽目約1,070m,2槽目約1,150m,3槽目約1,090m,4槽目約1,170m

線	源	の	標	高 : T.P.約 35m

線 源 形 状:直方体

- か さ 密 度:鉄0.5g/cm<sup>3</sup>
- 評価結果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

(11)一時保管エリアN

遮

貯 蔵 容 量:約9,700m<sup>3</sup> 工 IJ P 面 積:約2,000m<sup>2</sup> 上げ 高 さ:約5m 積 表 面 線 量 率: 0.1mSv/時(未保管) 評価点までの距離:約1,160m 線 源の標高:T.P.約33m 状 : 円柱 線 源 形 か 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> さ 密 評 価 結 果 :約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

(12) 一時保管エリアO

①エリア1 貯 蔵 容 量:約23,600m<sup>3</sup> 工 リア面積:約5,500m<sup>2</sup> 上 げ 高 さ:約5m 積 線 量 率: 0.01mSv/時(保管済) 表 面 評価点までの距離:約810m 線 源の標高:T.P.約23m 状:円柱 線 源 形 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か さ 密 果 : 約 2.22×10<sup>-4</sup>mSv/年 評 価 結

②エリア2

貯 蔵 容 量:約14,600m<sup>3</sup>

エ リア面積:約3,400m<sup>2</sup> 積 上げ さ : 約 5m 高 線 量 率: 0.1mSv/時(未保管) 表 面 評価点までの距離:約800m 線 源の標高:T.P.約28m 状 : 円柱 線 源 形 さ 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> か 密 果 :約1.45×10<sup>-3</sup>mSv/年 評 価 結

③エリア3

貯	蔵	2	容	量	:	約 1,800m <sup>3</sup>
エ	IJ	P	面	積	:	約 2,100m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 1m
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時 (未保管)
評	価点	まで	の聞	三離	:	約 820m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約28m
線	源	5	形	状	:	円柱
か	さ	ţ	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	Ĵ	結	果	:	約7.05×10 <sup>-4</sup> mSv/年

④エリア4

$\sim$	· ·					
貯	蔵		容	量	:	約 4,100m <sup>3</sup>
I	IJ	P	面	積	:	約 960m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 5m
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時 (未保管)
評	価点	まで	の距	主離	:	約 870m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約 28m
線	源	5	形	状	:	円柱
か	さ	ļ	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	Ì	結	果	:	約 3.15×10 <sup>-4</sup> mSv/年

(13) 一時保管エリア P1

①エリア1

貯 蔵 容 量:約47,300m<sup>3</sup> エ リ ア 面 積:約5,850m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約10.4m 表 面 線 量 率: 0.1mSv/時(未保管) 評価点までの距離:約850m 線 源 の 標 高:T.P.約26m 線 源 形 状:円柱 か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果:約1.81×10<sup>-3</sup>mSv/年

### ②エリア2

貯	蔵		容	量	:	約 15,400m <sup>3</sup>
I	IJ	ア	面	積	:	約4,840m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 5m
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時 (未保管)
評	価点	まで	の距	三離	:	約 930m
線	源	の	標	高	:	T.P.約26m
線	源	Ð	形	状	:	円柱
か	さ	; 1	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	, Ţ	結	果	:	約4.61×10 <sup>-4</sup> mSv/年

### (14) 一時保管エリア P 2

貯 蔵 容 量:約6,700m<sup>3</sup> リア面積:約2,000m<sup>2</sup> エ 積 上 げ 高 さ:約4.5m 面線量率:1mSv/時(未保管) 表 評価点までの距離:約890m 線 源 の 標 高 : T.P.約26m 源 形 状:円柱 線 か さ 密 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> 結 果 : 約 3.49×10<sup>-3</sup>mSv/年 評 価

(15)一時保管エリアU

貯	蔵		容	量 : 約 750m <sup>3</sup>
工	IJ	P	面	積:約450m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ : 約 4.3m
表	面	線	量	率 : 0.015 mSv/時(未保管約 310m <sup>3</sup> ), 0.020 mSv/時(未保管約
				110m³), 0.028 mSv/時(未保管約 330m³)

評価点までの距離:約660m

線 源 の 標 高:T.P.約35m

線 源 形 状:円柱

か さ 密 度:鉄7.86g/cm<sup>3</sup>またはコンクリート2.15g/cm<sup>3</sup>

- 評価結果:約4.76×10<sup>-4</sup>mSv/年
- (16)一時保管エリアV

貯	蔵		容	量	:	約 6,000m <sup>3</sup>
I	IJ	P	面	積	:	約 1,200m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 5m
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時 (未保管)
評	価点	まで	の距	離	:	約 930m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約23m
線	源		形	状	:	円柱
か	さ		密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約1.76×10 <sup>-4</sup> mSv/年

(17)一時保管エリアW

容 量:約11,600m<sup>3</sup> 貯 蔵 工 リア面積:約5,100m<sup>2</sup> 上 げ 高 さ:約4.5m 積 線 量 率 : 1mSv/時 (未保管) 表 面 評価点までの距離:約730m 源の標高:T.P.約33m 線 線 源 形 状:円柱 か さ 密 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 : 約 3.86×10<sup>-2</sup>mSv/年

(18)一時保管エリアX

①エリア1
 貯 蔵 容 量:約7,900m<sup>3</sup>

エ リ ア 面 積 : 約2,700m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ : 約4.5m 表 面 線 量 率 : 1mSv/時(未保管) 評価点までの距離 : 約800m
線 源 の 標 高 : T. P.約 33m 線 源 形 状 : 円柱 か さ 密 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 : 約 1.03×10<sup>-2</sup>mSv/年

### ②エリア2

貯	蔵		容	量	:	約 8,720m <sup>3</sup>
I	IJ	P	面	積	:	約 3,890m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 4.5m
表	面	線	量	率	:	1mSv/時(未保管)
評	価点	まで	の跙	三離	:	約 760m
線	源	の	標	高	:	T.P.約 33m
線	源	Ŧ	形	状	:	円柱
か	さ	5 1	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	ţ	結	果	:	約2.01×10 <sup>-2</sup> mSv/年

(19) 一時保管エリアAA

①エリア1

貯 蔵 容 量:約36,400m<sup>3</sup> 工 リア面積:約3,500m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約10.4m 表 面 線 量 率: 0.001mSv/時(未保管) 評価点までの距離:約1,080m 線 源の標高:T.P.約35m 線 源 形 状 : 円柱 か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> 結 果 :約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 評 価 する

※主に瓦礫類を保管するものの、使用済保護衣等の保管も行う。

②エリア2
貯蔵容量:約34,200m<sup>3</sup>
エリア面積:約6,900m<sup>2</sup>
積上げ高さ:約7.8m
表面線量率:0.001mSv/時(未保管)
評価点までの距離:約1,130m

線 源 の 標 高 : T.P.約35m

線 源 形 状:円柱

か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup>

評価結果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

※主に瓦礫類を保管するものの、使用済保護衣等の保管も行う。

(20) 一時保管エリア B B

## ①エリア1

貯 蔵 容 量:約28,550m<sup>3</sup> 工 IJ ア 面 積:約10,380m<sup>2</sup> Ŀ. げ 高 さ:約4.5m 積 線 量 率: 0.01mSv/時(未保管) 表 面 評価点までの距離:約720m 源の標高:T.P.約52m 線 状 : 円柱 線 源 形 か さ 密 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 :約7.04×10<sup>-4</sup>mSv/年

②エリア2

量 : 約 16,240m<sup>3</sup> 貯 蔵 容 工 IJ ア 面 積:約5,940m<sup>2</sup> 上 げ高 さ : 約4.5m 積 量 率: 0.01mSv/時(未保管) 表 面 線 評価点までの距離:約620m 線 源の標高:T.P.約52m 状 : 円柱 線 源 形 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup> か 密 さ 評 価 結 果 : 約 1.24×10<sup>-3</sup>mSv/年

(21) 一時保管エリアCC

①エリア1
 貯蔵容量:約11,670m<sup>3</sup>
 エリア面積:約3,060m<sup>2</sup>
 積上げ高さ:約4.5m
 表面線量率:0.1mSv/時(未保管)
 評価点までの距離:約660m

線 源 の 標 高 : T. P.約26m 線 源 形 状 : 円柱 か さ 密 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 : 約7.80×10<sup>-3</sup>mSv/年

## ②エリア2

貯	蔵		容	量	:	約 7,170m <sup>3</sup>
I	IJ	P	面	積	:	約 2,620m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 4.5m
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時 (未保管)
評	価点	まで	の聞	巨離	:	約 600m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約 26m
線	源		形	状	:	円柱
か	さ	;	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	;	結	果	:	約7.80×10 <sup>-3</sup> mSv/年

(22) 一時保管エリアDD

①エリア1

貯	蔵		容	量	:	約 4,050m <sup>3</sup>
エ	IJ	P	面	積	:	約 1, 360m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 4.5m
表	面	線	量	率	:	0.005mSv/時(未保管)
評	価点	まで	の距	離	:	約 810m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T. P. 約 37m
線	源	-	形	状	:	円柱
か	さ	ļ	密	度	:	鉄 0. 3g/cm <sup>3</sup>
評	価	;	結	果	:	約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視
						する

②エリア 2

貯 蔵 容 量:約6,750m<sup>3</sup> エ リ ア 面 積 :約2,320m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ :約4.5m 表 面 線 量 率:0.005mSv/時(未保管) 評価点までの距離 :約810m 線 源 の 標 高 : T.P.約37m 線 源 形 状:円柱

 か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup>
 評 価 結 果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

(23) 一時保管エリアEE1

表面線量率がバックグランド線量率と同等以下の瓦礫類を一時保管するため,評価対象 外とする。

(24) 一時保管エリアEE2

貯	蔵		容	量	:	約 6, 300m <sup>3</sup>
I	IJ	ア	面	積	:	約 2, 130m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 4.5m
表	面	線	量	率	:	0.005mSv/時(未保管)
評値	田 点 こ	まて	この距	翸	:	約 980m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約 38m
線	源		形	状	:	円柱
か	さ		密	度	:	鉄 0. 3g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視
						する

(25)一時保管エリア d

貯蔵容量:約1,890m³エリア面積:約630m²積上げ高さ:約4.5m表面線量率:0.1mSv/時(未保管)評価点までの距離:約370m線源の標高:T.P.約44m線源形状:円柱かさ密度:鉄0.3g/cm³評価結果:約3.67×10<sup>-2</sup>mSv/年

(26)一時保管エリア e

貯	蔵		容	量	:	約 6,660m <sup>3</sup>	
I	IJ	P	面	積	:	約 1,480m²	
積	上	げ	高	さ	:	約 4.5m	
表	面	線	量	率	:	0.1mSv/時	(未保管)

評価点までの距離 :約490m 線 源 の 標 高 :T.P.約43m 線 源 形 状 : 円柱 か さ 密 度 :鉄0.3g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 :約1.99×10<sup>-2</sup>mSv/年

(27)一時保管エリアk

貯	蔵	l	容	量	:	約 9,450m <sup>3</sup>
I	IJ	P	面	積	:	約 3,260m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 4.5m
表	面	線	量	率	:	0.01mSv/時(未保管)
評亻	面点	まで	の距	主離	:	約 370m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約19m
線	源	;	形	状	:	円柱
か	さ	ţ	密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>
評	価	Ì	結	果	:	約 2.42×10 <sup>-2</sup> mSv/年
₩Ì	に瓦	礫類	を保管	音す;	3	ものの、使用済保護衣等の保管も行う。

(28) 一時保管エリア1

容 量:約7,200m<sup>3</sup> 貯 蔵 ア 面 積 : 約 2,540m<sup>2</sup> IJ 工 積 上 げ 高 さ:約4.5m 表 面 線 量 率: 0.005mSv/時(未保管) 評価点までの距離:約400m 源の標高:T.P.約20m 線 状 : 円柱 線 形 源 さ 度 : 鉄 0.3g/cm<sup>3</sup> か 密 果 :約 5.83×10<sup>-3</sup>mSv/年 評 価 結 ※主に瓦礫類を保管するものの、使用済保護衣等の保管も行う。

(29) 一時保管エリアm

貯蔵容量:約4,380m<sup>3</sup>
エリア面積:約1,770m<sup>2</sup>
積上げ高さ:約4.5m
表面線量率:1mSv/時(未保管)
評価点までの距離:約760m
線源の標高:T.P.約34m

線 源 形 状:円柱

か さ 密 度:鉄0.3g/cm<sup>3</sup>

評価結果:約1.00×10<sup>-2</sup>mSv/年

2.2.2.2.3 伐採木一時保管エリア

伐採木の線量評価は、次に示す条件で MCNP コードにより評価する。

なお,保管エリアが満杯となった際には,実際の線源形状に近い形で MCNP コードにより 再評価することとする。(添付資料-2)

伐採木一時保管エリアについては、今後搬入が予想される伐採木の量と表面線量率を設定し、一時保管エリア全体に体積線源で存在するものとして評価する。核種は Cs-134 及び Cs-137 とする。

評価条件における「保管済」は実測値による評価、「未保管」は受入目安表面線量率による評価を表す。

また,実測値による評価以外の実態に近づける線量評価方法も必要に応じて適用していく。(添付資料-3)

(1)一時保管エリアG

①エリア1

貯	蔵		容	量	:	約 4, 200m <sup>3</sup>				
貯	蔵		面	積	:	約 1, 400m <sup>2</sup>				
積	上	げ	高	さ	:	約 3m				
表	面	線	量	率	:	.079mSv/時(保管済)				
遮				蔽	:	覆土 : 厚さ 0.7m, 密度 1.2g/cm <sup>3</sup>				
評有	西点 す	もで	の距	離	:	約 1, 360m				
線	源	の	標	高	:	T. P. 約 30m				
線	源		形	状	:	円柱				
か	さ		密	度	:	$\pm 0.1$ g/cm <sup>3</sup>				
評	価		結	果	:	約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視				
						する				
2]	ェリア	2								
貯	蔵		容	量	:	約 8, 900m <sup>3</sup>				
貯	蔵		面	積	:	約 3,000m <sup>2</sup>				
積	上	げ	高	さ	:	約 3m				
表	面	線	量	率	:	0.055mSv/時(保管済 約3,000m <sup>3</sup> ),0.15mSv/時(未保管 約				
						5, 900m <sup>3</sup> )				
遮				蔽	:	覆土:厚さ0.7m, 密度1.2g/cm <sup>3</sup>				

評価点までの距離:約1,270m 源の標高:T.P.約30m 線 形 状:円柱 線 源 さ 密 度 : 木 0.1g/cm<sup>3</sup> か 評 価 結 果 : 約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する ③エリア3 貯 蔵 容 量:約16,600m<sup>3</sup> 貯 蔵 面 積:約5,500m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約3m 表 面 線 量 率: 0.15mSv/時(未保管) 蔽:覆土:厚さ0.7m,密度1.2g/cm<sup>3</sup> 遮 評価点までの距離:約1,310m 線 源 の 標 高 : T.P.約30m 線 源 形 状:円柱 さ 密 度 : 木 0.1g/cm<sup>3</sup> か 誣 価 結 果 :約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

なお,当該エリアには表面線量率がバックグランド線量率と同等以下の伐採木(幹根) と瓦礫類(除草作業で発生した草等)及び使用済保護衣等も一時保管する。

(2)一時保管エリアH

表面線量率がバックグランド線量率と同等以下の伐採木(幹根)と瓦礫類(除草作業で 発生した草等)及び使用済保護衣等を一時保管するため,影響が小さく,線量評価上対象 外とする。

(3)一時保管エリアM

表面線量率がバックグランド線量率と同等以下の伐採木(幹根)と瓦礫類(除草作業で 発生した草等)及び使用済保護衣等を一時保管するため,影響が小さく,線量評価上対象 外とする。

(4)一時保管エリアT

貯	蔵		容	量	:	約 11,900m	3
貯	蔵		面	積	:	約4,000m <sup>2</sup>	
積	上	げ	高	さ	:	約 3m	
表	面	線	量	率	:	0.3mSv/時	(未保管)

蔽:覆土:厚さ0.7m,密度1.2g/cm<sup>3</sup> 遮 評価点までの距離:約1,880m 線 源の標高:T.P.約45m 状 : 円柱 線 源 形 か さ 密 度 : 木 0.1g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 :約 0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視 する

(5)一時保管エリアV

貯 蔵 容 量:約6,000m<sup>3</sup> 貯 蔵 面 積:約1,200m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約5m 表 線 量 率: 0.3mSv/時(未保管) 面 評価点までの距離:約910m 線 源の標高:T.P.約23m 状 : 円柱 線 源 形 か さ 密 度 : 木 0.05g/cm<sup>3</sup> 果 : 約7.58×10<sup>-4</sup>mSv/年 評 価 結 なお、当該エリアには表面線量率がバックグランド線量率と同等以下の伐採木(幹根) も一時保管する。

## 2.2.2.2.4 使用済燃料乾式キャスク仮保管設備

使用済燃料乾式キャスク仮保管設備については,線源スペクトル,線量率,乾式キャス ク本体の寸法等の仕様は,工事計画認可申請書又は核燃料輸送物設計承認申請書等,乾式 キャスクの設計値及び収納する使用済燃料の収納条件に基づく値とする。なお,乾式キャ スクの線量率は,側面,蓋面,底面の3領域に分割し,ガンマ線,中性子線毎にそれぞれ 表面から1mの最大線量率で規格化する。乾式キャスクの配置は,設備の配置設計を反映し, 隣接する乾式キャスク等による遮蔽効果を考慮し,敷地境界における直接線及びスカイシ ャイン線の合計の線量率を評価する。

貯蔵容量:65基(乾式貯蔵キャスク20基及び輸送貯蔵兼用キャスク45 基)
エリア面積:約80m×約96m
遮蔽:コンクリートモジュール 200mm(密度2.15g/cm<sup>3</sup>)
評価点までの距離:約350m
評価結果の種類:MCNPコードによる評価結果

#### Ⅲ-3-2-2-29

線 源 の 標 高:T.P.約38m

評価結果:約5.54×10<sup>-2</sup>mSv/年

2.2.2.2.5 固体廃棄物貯蔵庫

固体廃棄物貯蔵庫の線量評価は、次に示す条件で MCNP コードにより評価する。

固体廃棄物貯蔵庫については,放射性固体廃棄物や一部を活用して瓦礫類,使用済保護 衣等を保管,または一時保管するため,実測した線量率に今後の活用も考慮した表面線量 率を設定し,核種を Co-60 として評価するものとする。

固体廃棄物貯蔵庫(第6棟~第8棟)地下には,放射性固体廃棄物や事故後に発生した 瓦礫類を保管するが,遮蔽効果が高いことから地下保管分については,設置時の工事計画 認可申請書と同様に評価対象外とする。

また,実測値による評価以外の実態に近づける線量評価方法も必要に応じて適用していく。(添付資料-3)

(1)固体廃棄物貯蔵庫(第1棟)

貯	蔵		容	量	:	約 3,600m <sup>3</sup>
エ	IJ	Г	面	積	:	約 1,100m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 3.2m
表	面	線	量	率	:	約 0.1mSv/時
遮				蔽	:	天井及び壁:鉄板厚さ 約0.5mm
評亻	西地点	ま	での距	主離	:	約 750m
線	源	の	標	高	:	T.P.約 33m
線	源		形	状	:	直方体
か	さ		密	度	:	コンクリート 2.0g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約 1.32×10 <sup>-3</sup> mSv/年

(2)固体廃棄物貯蔵庫(第2棟)

貯	蔵		容	量	:	約 6, 700m <sup>3</sup>
I	IJ	P	面	積	:	約 2, 100m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 3. 2m
表	面	線	量	率	:	約 5mSv/時
遮				蔽	:	天井及び壁:コンクリート 厚さ 約180mm, 密度 約2.2g/cm <sup>3</sup>
評価	ī地点	ま	での距	醨	:	約 740m
線	源	の	標	高	:	T. P. 約 33m
線	源		形	状	:	直方体
か	さ		密	度	:	コンクリート 2.0g/cm <sup>3</sup>

評価結果:約7.72×10<sup>-3</sup>mSv/年

(3)固体廃棄物貯蔵庫(第3棟)

貯	蔵		容	量	:	約 7,400m <sup>3</sup>
I	IJ	ア	面	積	:	約 2, 300m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 3. 2m
表	面	線	量	率	:	約 0.1mSv/時
遮				蔽	:	天井及び壁:コンクリート 厚さ 約180mm, 密度 約2.2g/cm <sup>3</sup>
評価	6地点	、ま	での距	主離	:	約 470m
線	源	の	標	高	:	T. P. 約 42m
線	源		形	状	:	直方体
か	さ		密	度	:	コンクリート 2.0g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約 3.50×10 <sup>-3</sup> mSv/年

(4)固体廃棄物貯蔵庫(第4棟)

貯	蔵		容	量	:	約 7, 400m <sup>3</sup>
エ	IJ	Р	面	積	:	約 2, 300m <sup>2</sup>
積	上	げ	高	さ	:	約 3. 2m
表	面	線	量	率	:	約 0.5mSv/時
遮				蔽	:	天井及び壁:コンクリート 厚さ 約700mm, 密度 約2.2g/cm <sup>3</sup>
評伯	町地点	ま	での距	主離	:	約 420m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T. P. 約 42m
線	源		形	状	:	直方体
か	さ		密	度	:	コンクリート 2.0g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視
						する

(5)固体廃棄物貯蔵庫(第5棟)

蔵		容	量	:	約 2, 500m <sup>3</sup>
IJ	Р	面	積	:	約 800m <sup>2</sup>
上	げ	高	さ	:	約 3. 2m
面	線	量	率	:	約 0.5mSv/時
			蔽	:	天井及び壁:コンクリート 厚さ 約 500mm, 密度 約 2.2g/cm <sup>3</sup>
地点	ま	での距	離	:	約 400m
源	の	標	高	:	T.P.約 42m
源		形	状	:	直方体
	した 山 派 源	蔵アリ上エボ点点原	蔵 容 リ ア 面 上 げ 高 面 線 量 地点までの距 源 形	蔵     容     量       リ     ア     面     積       上     げ     高     さ       面     線     量     率       地点までの距離     源     の     標       源     形     状	蔵       容       量:         リ       ア       面       積:         上       げ       高       さ:         面       線       量       率:         面       線       量       率:         加       線       量       率:         加       線       量       本:         加       線       量       本:         加       原       の       原         源       形       状:

か さ 密 度:コンクリート2.0g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果:約2.31×10<sup>-4</sup>mSv/年

(6)固体廃棄物貯蔵庫(第6棟)

貯 蔵 容 量:約12,200m<sup>3</sup>(1階部分) リア面積:約3,800m<sup>2</sup> 工 上 げ 高 さ:約3.2m 積 表 面 線 量 率:約0.5mSv/時 遮 蔽: 天井及び壁: コンクリート 厚さ 約 500mm, 密度 約 2.2g/cm<sup>3</sup> 評価地点までの距離 : 約 360m 線 源 の 標 高 : T.P.約42m 源 形 状:直方体 線 さ 密 度 : コンクリート 2.0g/cm<sup>3</sup> か 結果:約1.68×10<sup>-3</sup>mSv/年 評 価 ※地下に瓦礫類を一時保管することを考慮している。

(7)固体廃棄物貯蔵庫(第7棟)

容 量:約17,200m<sup>3</sup>(1階部分) 貯 蔵 リア面積:約5,400m<sup>2</sup> エ 上 げ 高 さ:約3.2m 積 表 面 線 量 率:約0.5mSv/時 瀌 蔽: 天井及び壁: コンクリート 厚さ 約 500mm, 密度 約 2.2g/cm<sup>3</sup> 評価地点までの距離 : 約 320m 線 源 の 標 高 : T.P.約42m 源 形 状:直方体 線 密 度 : コンクリート 2.0g/cm<sup>3</sup> か さ 評 価 結果:約3.15×10<sup>-3</sup>mSv/年 ※地下に瓦礫類を一時保管することを考慮している。

(8)固体廃棄物貯蔵庫(第8棟)

貯 蔵 容 量:約17,200m<sup>3</sup>(1階部分) エ リ ア 面 積:約5,400m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約3.2m 表 面 線 量 率:約0.5mSv/時 遮 蔽:天井及び壁:コンクリート 厚さ約600mm,密度約2.2g/cm<sup>3</sup> 評価地点までの距離:約280m 線 源 の 標 高 : T.P.約42m

線 源 形 状:直方体

か さ 密 度:コンクリート2.0g/cm<sup>3</sup>

評価結果:約1.46×10<sup>-3</sup>mSv/年

※地下に瓦礫類を一時保管することを考慮している。

#### (9)固体廃棄物貯蔵庫(第9棟)

貯	蔵		容	量	:	地下2階部分	約 15, 300m <sup>3</sup>
						地下1階部分	約 15, 300m <sup>3</sup>
						地上1階部分	約 15, 300m <sup>3</sup>
						地上2階部分	約 15, 300m <sup>3</sup>
エ	IJ	P	面	積	:	約4,800m <sup>2</sup>	
積	上	げ	高	さ	:	約 3.3m	
表	面	線	量	率	:	地下2階部分	約 10Sv/時
						地下1階部分	約 30mSv/時
						地上1階部分	約 1mSv/時
						地上2階部分	約 0.05mSv/時
遮				蔽	:	天井及び壁:=	コンクリート 厚さ 約 200mm~約 650mm,
						密度 約 2.1g/c	m <sup>3</sup>
評価	地点	ま	での跗	三離	:	約 240m	
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約 42m	
線	源		形	状	:	直方体	
か	さ		密	度	:	鉄 0.3g/cm <sup>3</sup>	
評	価		結	果	:	約 1.75×10 <sup>-2</sup> mS	Sv/年

(10)固体廃棄物貯蔵庫(第10棟)

固体廃棄物貯蔵庫(第10棟)は、1mSv/時までの瓦礫類を保管する場合のケース1と、 0.02mSv/時の瓦礫類を保管する場合のケース2により運用し、敷地境界における線量評 価はケース1にて実施する。なお、1mSv/時までの瓦礫類を全て移送し、ケース2により 運用開始した際は、敷地境界における線量評価をケース2にて実施する。

貯 蔵 容 量: 10-A部分 約34,000m<sup>3</sup> 10-B部分 約34,000m<sup>3</sup> 10-C部分 約78,000m<sup>3</sup> エ リ ア 面 積:約11,200m<sup>2</sup> 積 上 げ 高 さ:約13.1m

線 量 率: 10-A部分 約0.01mSv/時,約0.1mSv/時,約1mSv/時 表 面 10-B部分 約0.01mSv/時,約0.1mSv/時,約1mSv/時 10-C部分 約0.01mSv/時,約0.02mSv/時 遮 蔽: 遮蔽壁, 遮蔽蓋: コンクリート 厚さ 遮蔽壁約 300mm, 遮蔽 蓋約 500mm 密度約2.15g/cm<sup>3</sup> 評価地点までの距離 : 約410m 線 源の標高:T.P.約33m 状 : 直方体 線 源 形 か さ 密 度:鉄0.8g/cm<sup>3</sup>  $\pm 1.7 \mathrm{g/cm^{3}}$ 評 価 結 果 :約4.19×10<sup>-3</sup>mSv/年 (ケース2) 貯 蔵 容 量: 10-A 部分 約 34,000m<sup>3</sup> 10-B部分 約34,000m<sup>3</sup> 10-C部分 約78,000m<sup>3</sup> 積:約11,200m<sup>2</sup> 工 リア 面 上げ さ:約13.1m 積 高 表 面 線 量 率: 10-A部分約0.01mSv/時,約0.02mSv/時 10-B部分 約0.01mSv/時,約0.02mSv/時 10-C部分 約0.01mSv/時,約0.02mSv/時 遮 蔽: 遮蔽壁, 遮蔽蓋: コンクリート 厚さ 遮蔽壁約 300mm, 遮蔽 蓋約 500mm 密度約2.15g/cm<sup>3</sup> 評価地点までの距離 : 約 410m 線 源の標高:T.P.約33m 状 : 直方体 線 源 形 か さ 密 度:鉄0.8g/cm<sup>3</sup>  $\pm$  1.7g/cm<sup>3</sup> 評 価 結 果 : 約 2.72×10<sup>-3</sup>mSv/年

2.2.2.2.6 廃止(ドラム缶等仮設保管設備)

### 2.2.2.2.7 多核種除去設備

瀌

多核種除去設備については、各機器に表2.2.2-3及び表2.2.2-4に示す核 種、放射能濃度が内包しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種 生成減衰計算コード ORIGEN-S により求め、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地 境界における実効線量を評価した。

### 放射能強度:表2.2.2-3,表2.2.2-4参照

蔽 鉄(HIC 用遮蔽材) 112mm

- 鉄(循環タンク用遮蔽材) 100mm
  - 鉄(吸着塔用遮蔽材) 50mm
- · 鉛(クロスフローフィルタ他用遮蔽材) 8mm, 4mm
- : 鉛(循環弁スキッド,クロスフローフィルタスキッド)18mm, : 9mm
- 評価地点までの距離 :約420m
- 線 源 の 標 高:T.P.約36m
- 評価結果:約8.77×10<sup>-2</sup>mSv/年

			放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )					
No.	核種	汚染水	スラリー	スラリー	前処理後の			
		(処理対象水)	(鉄共沈処理)	(炭酸塩沈殿処理)	汚染水			
1	Fe-59	3.45E+00	5.09E+02	9.35E-01	1.06E-02			
2	Co-58	5.25E+00	7.74E+02	1.42E+00	1.61E-02			
3	Rb-86	2.10E+01	0.00E+00	0.00E+00	4.19E+00			
4	Sr-89	2.17E+04	1.85E+05	3.74E+05	3.28E+01			
5	Sr-90	4.91E+05	4.18E+06	8.47E+06	7.42E+02			
6	Ү-90	4.91E+05	4.18E+06	8.47E+06	7.42E+02			
7	Y-91	5.05E+02	7.44E+04	2.79E+02	3.03E-03			
8	Nb-95	2.19E+00	3.22E+02	5.92E-01	6.69E-03			
9	Tc-99	8.50E-02	1.28E+01	1.55E-02	1.70E-06			
10	Ru-103	6.10E+00	5.84E+02	1.41E+01	2.98E-01			
11	Ru-106	1.06E+02	1.01E+04	2.45E+02	5.15E+00			
12	Rh-103m	6.10E+00	5.84E+02	1.41E+01	2.98E-01			
13	Rh-106	1.06E+02	1.01E+04	2.45E+02	5.15E+00			
14	Ag-110m	2.98E+00	4.52E+02	0.00E+00	0.00E+00			
15	Cd-113m	4.68E+02	0.00E+00	4.23E+03	4.77E+01			
16	Cd-115m	1.41E+02	0.00E+00	1.27E+03	1.43E+01			
17	Sn-119m	4.18E+01	6.16E+03	0.00E+00	2.51E-01			
18	Sn-123	3.13E+02	4.61E+04	0.00E+00	1.88E+00			
19	Sn-126	2.42E+01	3.57E+03	0.00E+00	1.45E-01			
20	Sb-124	9.05E+00	1.32E+03	2.73E+00	4.27E-02			
21	Sb-125	5.65E+02	8.24E+04	1.71E+02	2.67E+00			
22	Te-123m	6.00E+00	8.84E+02	1.63E+00	1.84E-02			
23	Te-125m	5.65E+02	8.24E+04	1.71E+02	2.67E+00			
24	Te-127	4.95E+02	7.30E+04	1.34E+02	1.51E+00			
25	Te-127m	4.95E+02	7.30E+04	1.34E+02	1.51E+00			
26	Te-129	5.40E+01	7.96E+03	1.46E+01	1.65E-01			
27	Te-129m	8.75E+01	1.29E+04	2.37E+01	2.68E-01			
28	I-129	8.50E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.70E+00			
29	Cs-134	6.00E+01	0.00E+00	0.00E+00	1.20E+01			
30	Cs-135	1.98E+02	0.00E+00	0.00E+00	3.95E+01			
31	Cs-136	2.24E+00	0.00E+00	0.00E+00	4.47E-01			

表2.2.2-3 評価対象核種及び放射能濃度(汚染水・スラリー・前処理後の汚染水)

## (1/2)

		放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )							
No.	核種	汚染水	スラリー	スラリー	前処理後の				
		(処理対象水)	(鉄共沈処理)	(炭酸塩沈殿処理)	汚染水				
32	Cs-137	8.25E+01	0.00E+00	0.00E+00	1.65E+01				
33	Ba-137m	8.25E+01	0.00E+00	0.00E+00	1.65E+01				
34	Ba-140	1.29E+01	0.00E+00	0.00E+00	2.58E+00				
35	Ce-141	1.08E+01	1.59E+03	5.96E+00	6.48E-05				
36	Ce-144	4.71E+01	6.94E+03	2.60E+01	2.83E-04				
37	Pr-144	4.71E+01	6.94E+03	2.60E+01	2.83E-04				
38	Pr-144m	3.85E+00	5.68E+02	2.13E+00	2.31E-05				
39	Pm-146	4.91E+00	7.23E+02	2.71E+00	2.94E-05				
40	Pm-147	1.67E+03	2.45E+05	9.20E+02	9.99E-03				
41	Pm-148	4.86E+00	7.16E+02	2.68E+00	2.92E-05				
42	Pm-148m	3.13E+00	4.61E+02	1.73E+00	1.87E-05				
43	Sm-151	2.79E-01	4.11E+01	1.54E-01	1.67E-06				
44	Eu-152	1.45E+01	2.14E+03	8.01E+00	8.70E-05				
45	Eu-154	3.77E+00	5.55E+02	2.08E+00	2.26E-05				
46	Eu-155	3.06E+01	4.50E+03	1.69E+01	1.83E-04				
47	Gd-153	3.16E+01	4.65E+03	1.74E+01	1.89E-04				
48	Tb-160	8.30E+00	1.22E+03	4.58E+00	4.98E-05				
49	Pu-238	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
50	Pu-239	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
51	Pu-240	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
52	Pu-241	7.00E+00	1.03E+03	3.87E+00	4.20E-05				
53	Am-241	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
54	Am-242m	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
55	Am-243	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
56	Cm-242	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
57	Cm-243	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
58	Cm-244	1.58E-01	2.33E+01	8.73E-02	9.48E-07				
59	Mn-54	1.07E+02	1.61E+04	3. 38E+00	4.86E-02				
60	Co-60	5.00E+01	7.52E+03	4. 51E+00	5.10E-02				
61	Ni-63	6.75E+00	0.00E+00	6.09E+01	6.89E-01				
62	Zn-65	3.62E+00	5.33E+02	9.79E-01	1.11E-02				

表2.2.2-3 評価対象核種及び放射能濃度(汚染水・スラリー・前処理後の汚染水)

## (2/2)

No	核種	放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )							
NO.	《淡作里	吸着材2*	吸着材3*	吸着材6*	吸着材5*	吸着材7*			
1	Fe-59	0.00E+00	0.00E+00	8.49E+01	0.00E+00	0.00E+00			
2	Co-58	0.00E+00	0.00E+00	1.29E+02	0.00E+00	0.00E+00			
3	Rb-86	0.00E+00	5.02E+04	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
4	Sr-89	2.52E+05	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
5	Sr-90	5.70E+06	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
6	Y-90	5.70E+06	0.00E+00	2.37E+04	0.00E+00	0.00E+00			
7	Y-91	0.00E+00	0.00E+00	2.44E+01	0.00E+00	0.00E+00			
8	Nb-95	0.00E+00	0.00E+00	5.38E+01	0.00E+00	0.00E+00			
9	Tc-99	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.23E-02			
10	Ru-103	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.15E+03			
11	Ru-106	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	3.71E+04			
12	Rh-103m	0.00E+00	0.00E+00	6.65E+01	0.00E+00	2.15E+03			
13	Rh-106	0.00E+00	0.00E+00	2.60E+03	0.00E+00	3.71E+04			
14	Ag-110m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
15	Cd-113m	0.00E+00	0.00E+00	3.84E+05	0.00E+00	0.00E+00			
16	Cd-115m	0.00E+00	0.00E+00	1.15E+05	0.00E+00	0.00E+00			
17	Sn-119m	0.00E+00	0.00E+00	2.02E+03	0.00E+00	0.00E+00			
18	Sn-123	0.00E+00	0.00E+00	1.51E+04	0.00E+00	0.00E+00			
19	Sn-126	0.00E+00	0.00E+00	1.17E+03	0.00E+00	0.00E+00			
20	Sb-124	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	3.44E+02	0.00E+00			
21	Sb-125	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.15E+04	0.00E+00			
22	Te-123m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.48E+02	0.00E+00			
23	Te-125m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.15E+04	0.00E+00			
24	Te-127	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.22E+04	0.00E+00			
25	Te-127m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.22E+04	0.00E+00			
26	Te-129	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.33E+03	0.00E+00			
27	Te-129m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.15E+03	0.00E+00			
28	I-129	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
29	Cs-134	0.00E+00	1.44E+05	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
30	Cs-135	0.00E+00	4.73E+05	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
31	Cs-136	0.00E+00	5.35E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			

表2.2.2-4 評価対象核種及び放射能濃度(吸着材)(1/2)

※吸着塔収容時は,平均的な濃度(最大吸着量の55%)を用いて評価を行うが高性能収容時には,最大吸着量で評価を実施。

N	计任	放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )						
No.	核種	吸着材2*	吸着材3*	吸着材6*	吸着材5*	吸着材7*		
32	Cs-137	0.00E+00	1.98E+05	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00		
33	Ba-137m	0.00E+00	1.98E+05	1.33E+05	0.00E+00	0.00E+00		
34	Ba-140	0.00E+00	0.00E+00	2.08E+04	0.00E+00	0.00E+00		
35	Ce-141	0.00E+00	0.00E+00	5.21E-01	0.00E+00	0.00E+00		
36	Ce-144	0.00E+00	0.00E+00	2.27E+00	0.00E+00	0.00E+00		
37	Pr-144	0.00E+00	0.00E+00	2.27E+00	0.00E+00	0.00E+00		
38	Pr-144m	0.00E+00	0.00E+00	1.86E-01	0.00E+00	0.00E+00		
39	Pm-146	0.00E+00	0.00E+00	2.37E-01	0.00E+00	0.00E+00		
40	Pm-147	0.00E+00	0.00E+00	8.04E+01	0.00E+00	0.00E+00		
41	Pm-148	0.00E+00	0.00E+00	2.35E-01	0.00E+00	0.00E+00		
42	Pm-148m	0.00E+00	0.00E+00	1.51E-01	0.00E+00	0.00E+00		
43	Sm-151	0.00E+00	0.00E+00	1.35E-02	0.00E+00	0.00E+00		
44	Eu-152	0.00E+00	0.00E+00	7.00E-01	0.00E+00	0.00E+00		
45	Eu-154	0.00E+00	0.00E+00	1.82E-01	0.00E+00	0.00E+00		
46	Eu-155	0.00E+00	0.00E+00	1.47E+00	0.00E+00	0.00E+00		
47	Gd-153	0.00E+00	0.00E+00	1.52E+00	0.00E+00	0.00E+00		
48	Tb-160	0.00E+00	0.00E+00	4.01E-01	0.00E+00	0.00E+00		
49	Pu-238	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
50	Pu-239	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
51	Pu-240	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
52	Pu-241	0.00E+00	0.00E+00	3.38E-01	0.00E+00	0.00E+00		
53	Am-241	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
54	Am-242m	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
55	Am-243	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
56	Cm-242	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
57	Cm-243	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
58	Cm-244	0.00E+00	0.00E+00	7.63E-03	0.00E+00	0.00E+00		
59	Mn-54	0.00E+00	0.00E+00	3.91E+02	0.00E+00	0.00E+00		
60	Co-60	0.00E+00	0.00E+00	4.10E+02	0.00E+00	0.00E+00		
61	Ni-63	0.00E+00	0.00E+00	5.54E+03	0.00E+00	0.00E+00		
62	Zn-65	0.00E+00	0.00E+00	8.90E+01	0.00E+00	0.00E+00		

表2.2.2-4 評価対象核種及び放射能濃度(吸着材)(2/2)

※吸着塔収容時は,平均的な濃度(最大吸着量の55%)を用いて評価を行うが高性能収容時には,最大吸着量で評価を実施。

2.2.2.2.8 雑固体廃棄物焼却設備

雑固体廃棄物焼却設備については、雑固体廃棄物と焼却灰を線源として、直接線は QAD, スカイシャイン線は、ANISN+G33 コードにて評価を行う。

遮蔽は,焼却炉建屋の建屋壁,天井のコンクリート厚さを考慮する。なお,焼却灰については,重量コンクリートによる遮蔽を考慮する。

焼却炉建屋

容			量	:	雑固体廃棄物:約2,170m <sup>3</sup>
					焼却灰:約85m <sup>3</sup>
線	源	強	度	:	表2.2.2-5参照
遮			蔽	:	コンクリート (密度 2.15g/cm <sup>3</sup> ) 300mm~700mm
					重量コンクリート (密度 3.715 g/cm <sup>3</sup> ) :50mm
評化	面地点ま	での	距離	:	約 620m
線	源の	標	高	:	T. P. 約 22m
線	源	形	状	:	直方体
か	さ	密	度	:	雑固体廃棄物:0.134g/cm <sup>3</sup>
					焼却灰:0.5g/cm <sup>3</sup>
評	価	結	果	:	約 2.65×10 <sup>-4</sup> mSv/年

		[主人 0 //// III 版/人					
拉任	放射能濃度 (Bq/cm³)						
核性	雑固体廃棄物	焼却灰					
Mn-54	5.4E+00	4.0E+02					
Co-58	2.5E-02	1.9E+00					
Co-60	1.5E+01	1.1E+03					
Sr-89	2.1E-01	1.6E+01					
Sr-90	1.3E+03	9.9E+04					
Ru-103	1.9E-04	1.4E-02					
Ru-106	5.0E+01	3.7E+03					
Sb-124	2.8E-02	2.1E+00					
Sb-125	4.7E+01	3.5E+03					
I-131	5.1E-25	3.8E-23					
Cs-134	4.6E+02	3.4E+04					
Cs-136	3.4E-17	2.5E-15					
Cs-137	1.3E+03	9.4E+04					
Ba-140	2.1E-15	1.6E-13					
合計	3.2E+03	2.4E+05					

表2.2.2-5 評価対象核種及び放射能濃度

2.2.2.2.9 增設多核種除去設備

増設多核種除去設備については、各機器に表2.2.2-6-1及び表2.2.2-6 -2に示す核種、放射能濃度が内包しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線 源強度を核種生成減衰計算コード ORIGEN-S により求め、3 次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における実効線量を評価した。

放	射	能	強	度	:	表2.	2. 2-	- 6 -	1及び表	₹2.	2. 2	2-6-2参照
遮				蔽	:	鉄(共	沈タング	ク・供	給タンク	7スキ	ッド)	$40{\sim}80$ mm
					:	鉄(ク	ロスフロ	ューフ	イルタフ	ヽキッ	ド)	$20\sim 60$ mm
					:	鉄(ス	ラリー種	多送配	管)			28mm
					:	鉄(呀	(着塔)					$30\sim\!80$ mm
					:	鉄(高	性能容器	告(HI	C))			120mm
					:	鉄(反	応/凝集	<b></b> 種,	沈殿槽)			$20\sim 40$ mm
					:	コンク	リート	(高性)	能容器	(HIC)	)	
評估	町地点	ぼまて	この距	]離	:	約 460	m					
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P. 約	J 37m					
評	価	i ;	結	果	:	約2.	$58 \times 10^{-2}$	mSv/年	Ē			

N.	技種	放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )								
NO	核悝	汚染水	スラリー	吸着材1*	吸着材 2*	吸着材4*	吸着材5*			
1	Fe-59	3.45E+00	8.90E+01	2.30E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
2	Co-58	5.25E+00	1.35E+02	3.50E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
3	Rb-86	2.10E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	9.12E+04	0.00E+00			
4	Sr-89	2.17E+04	5.64E+05	0.00E+00	4.58E+05	0.00E+00	0.00E+00			
5	Sr-90	3.00E+05	1.30E+07	0.00E+00	1.06E+07	0.00E+00	0.00E+00			
6	Y-90	3.00E+05	1.30E+07	6.53E+04	1.06E+07	0.00E+00	0.00E+00			
7	Y-91	5.05E+02	1.32E+04	6.60E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
8	Nb-95	2.19E+00	5.72E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
9	Tc-99	8.50E-02	2.23E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
10	Ru-103	6.10E+00	1.21E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
11	Ru-106	1.06E+02	2.09E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
12	Rh-103m	6.10E+00	1.21E+02	1.80E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
13	Rh-106	1.06E+02	2.09E+03	7.03E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
14	Ag-110m	2.98E+00	7.79E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
15	Cd-113m	4.68E+02	6.01E+03	1.04E+06	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
16	Cd-115m	1.41E+02	1.80E+03	3.12E+05	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
17	Sn-119m	4.18E+01	1.06E+03	5.46E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
18	Sn-123	3.13E+02	7.95E+03	4.09E+04	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
19	Sn-126	2.42E+01	6.15E+02	3.16E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
20	Sb-124	9.05E+00	3.79E+01	3.94E+02	0.00E+00	0.00E+00	2.20E+04			
21	Sb-125	5.65E+02	2.37E+03	2.46E+04	0.00E+00	0.00E+00	1.37E+06			
22	Te-123m	6.00E+00	1.55E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.69E+02			
23	Te125m	5.65E+02	2.37E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.37E+06			
24	Te-127	4.95E+02	1.28E+04	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.22E+04			
25	Te-127m	4.95E+02	1.28E+04	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.22E+04			
26	Te-129	5.40E+01	1.39E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.42E+03			
27	Te-129m	8.75E+01	2.26E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	3.92E+03			
28	I-129	8.50E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
29	Cs-134	6.00E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.61E+05	0.00E+00			
30	Cs-135	1.98E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	8.60E+05	0.00E+00			
31	Cs-136	2.24E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	9.73E+03	0.00E+00			

表2.2.2-6-1 評価対象核種及び放射能濃度(1/2)

※吸着塔収容時は、平均的な濃度(最大吸着量の55%)を用いて評価を行うが高性能収容時には、最大吸着量で評価を実施。

NT	++++++	放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )								
NO	核悝	汚染水	スラリー	吸着材1*	吸着材 2*	吸着材4*	吸着材5*			
32	Cs-137	8.25E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	3.59E+05	0.00E+00			
33	Ba-137m	8.25E+01	2.16E+03	0.00E+00	0.00E+00	3.59E+05	0.00E+00			
34	Ba-140	1.29E+01	3.38E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
35	Ce-141	1.08E+01	2.83E+02	1.41E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
36	Ce-144	4.71E+01	1.23E+03	6.15E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
37	Pr-144	4.71E+01	1.23E+03	4.19E+01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
38	Pr-144m	3.85E+00	1.01E+02	5.03E-01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
39	Pm-146	4.91E+00	1.28E+02	6.41E-01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
40	Pm-147	1.67E+03	4.36E+04	2.18E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
41	Pm-148	4.86E+00	1.27E+02	6.35E-01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
42	Pm-148m	3.13E+00	8.19E+01	4.08E-01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
43	Sm-151	2.79E-01	7.31E+00	3.65E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
44	Eu-152	1.45E+01	3.80E+02	1.89E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
45	Eu-154	3.77E+00	9.86E+01	4.92E-01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
46	Eu-155	3.06E+01	8.00E+02	3.99E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
47	Gd-153	3.16E+01	8.26E+02	4.12E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
48	Tb-160	8.30E+00	2.17E+02	1.08E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
49	Pu-238	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
50	Pu-239	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
51	Pu-240	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
52	Pu-241	7.00E+00	1.83E+02	9.15E-01	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
53	Am-241	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
54	Am-242m	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
55	Am-243	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
56	Cm-242	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
57	Cm-243	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
58	Cm-244	1.58E-01	4.14E+00	2.06E-02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
59	Mn-54	1.07E+02	2.78E+03	1.06E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
60	Co-60	5.00E+01	1.30E+03	1.11E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
61	Ni-63	6.75E+00	8.66E+01	1.50E+04	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			
62	Zn-65	3.62E+00	9.32E+01	2.41E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			

表2.2.2-6-1 評価対象核種及び放射能濃度(2/2)

※吸着塔収容時は、平均的な濃度(最大吸着量の55%)を用いて評価を行うが高性能収容時には、最大吸着量で評価を実施。

+++ 15	放射能濃度[Bq/cm <sup>3</sup> ]								
核種	反応/凝集槽	沈殿槽下部	沈殿槽上部,上澄み水タンク						
Fe-59	4.45E+01	8.90E+01	8.90E+00						
Co-58	6.75E+01	1.35E+02	1.35E+01						
Rb-86	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00						
Sr-89	2.82E+04	5.64E+04	5.64E+03						
Sr-90	6.50E+05	1.30E+06	1.30E+05						
Y-90	6.50E+05	1.30E+06	1.30E+05						
Y-91	6.60E+03	1.32E+04	1.32E+03						
Nb-95	2.86E+01	5.72E+01	5.72E+00						
Tc-99	1.12E+00	2.23E+00	2.23E-01						
Ru-103	6.05E+01	1.21E+02	1.21E+01						
Ru-106	1.05E+03	2.09E+03	2.09E+02						
Rh-103m	6.05E+01	1.21E+02	1.21E+01						
Rh-106	1.05E+03	2.09E+03	2.09E+02						
Ag-110m	3.90E+01	7.79E+01	7.79E+00						
Cd-113m	3.01E+03	6.01E+03	6.01E+02						
Cd-115m	9.00E+02	1.80E+03	1.80E+02						
Sn-119m	5.30E+02	1.06E+03	1.06E+02						
Sn-123	3.98E+03	7.95E+03	7.95E+02						
Sn-126	3.08E+02	6.15E+02	6.15E+01						
Sb-124	1.90E+01	3. 79E+01	3. 79E+00						
Sb-125	1.19E+03	2. 37E+03	2. 37E+02						

表2.2.2-6-2 評価対象核種及び放射能濃度(1/3)

4+1#	放射能濃度[Bq/cm <sup>3</sup> ]									
核種	反応/凝集槽	沈殿槽下部	沈殿槽上部,上澄み水タンク							
Te-123m	7.75E+01	1.55E+02	1.55E+01							
Te-125m	1.19E+03	2.37E+03	2.37E+02							
Te-127	6.40E+03	1.28E+04	1.28E+03							
Te-127m	6.40E+03	1.28E+04	1.28E+03							
Te-129	6.95E+02	1.39E+03	1.39E+02							
Te-129m	1.13E+03	2.26E+03	2.26E+02							
I-129	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00							
Cs-134	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00							
Cs-135	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00							
Cs-136	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00							
Cs-137	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00							
Ba-137m	1.08E+03	2.16E+03	2.16E+02							
Ba-140	1.69E+02	3.38E+02	3.38E+01							
Ce-141	1.42E+02	2.83E+02	2.83E+01							
Ce-144	6.15E+02	1.23E+03	1.23E+02							
Pr-144	6.15E+02	1.23E+03	1.23E+02							
Pr-144m	5.05E+01	1.01E+02	1.01E+01							
Pm-146	6.40E+01	1.28E+02	1.28E+01							
Pm-147	2.18E+04	4.36E+04	4.36E+03							
Pm-148	6.35E+01	1.27E+02	1.27E+01							
Pm-148m	4. 10E+01	8.19E+01	8.19E+00							

表2.2.2-6-2 評価対象核種及び放射能濃度(2/3)

4+17	放射能濃度[Bq/cm <sup>3</sup> ]									
核種	反応/凝集槽	沈殿槽下部	沈殿槽上部、上澄み水タンク							
Sm-151	3.66E+00	7.31E+00	7.31E-01							
Eu-152	1.90E+02	3.80E+02	3.80E+01							
Eu-154	4.93E+01	9.86E+01	9.86E+00							
Eu-155	4.00E+02	8.00E+02	8.00E+01							
Gd-153	4.13E+02	8.26E+02	8.26E+01							
Tb-160	1.09E+02	2.17E+02	2.17E+01							
Pu-238	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Pu-239	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Pu-240	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Pu-241	9.15E+01	1.83E+02	1.83E+01							
Am-241	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Am-242m	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Am-243	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Cm-242	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Cm-243	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Cm-244	2.07E+00	4.14E+00	4.14E-01							
Mn-54	1.39E+02	2.78E+02	2.78E+01							
Co-60	6.50E+01	1.30E+02	1. 30E+01							
Ni-63	4. 33E+01	8.66E+01	8.66E+00							
Zn-65	4.66E+01	9.32E+01	9.32E+00							

表2.2.2-6-2 評価対象核種及び放射能濃度(3/3)

2.2.2.2.10 高性能多核種除去設備

高性能多核種除去設備については、各機器に表2.2.2-7及び表2.2.2-8に 示す核種、放射能濃度が内包しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度 を核種生成減衰計算コード ORIGEN により求め、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により 敷地境界における実効線量を評価した。

放射能強度:表2.2.2-7,表2.2.2-8参照
遮蔽:鉛(前処理フィルタ)50mm
:鉛(多核種吸着塔)145mm
評価地点までの距離:約410m
線源の標高:T.P.約37m
評価結果:約3.60×10<sup>-3</sup>mSv/年

		自	前処理フィル	Я	多核種吸着塔						
No.	核種						1~3 塔目				
		1 塔目	2 塔目	3~4 塔目	1層目	2 層目	3層目	4 層目	5 層目		
1	Rb-86	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			2.93E+04	2.93E+04			
2	Sr-89	5.19E+06	0.00E+00	7.29E+06			3.42E+07				
3	Sr-90	5.19E+08	0.00E+00	7.29E+08			3.42E+09				
4	Ү-90	5.19E+08	3.62E+08	7.29E+08			3.42E+09				
5	Y-91	0.00E+00	1.68E+07	0.00E+00			0.00E+00				
6	Nb-95	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
7	Tc-99	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
8	Ru-103	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
9	Ru-106	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
10	Rh-103m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
11	Rh-106	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
12	Ag-110m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00		0.00E+00					
13	Cd-113m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00		0.00E+00					
14	Cd-115m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
15	Sn-119m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
16	Sn-123	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
17	Sn-126	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
18	Sb-124	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
19	Sb-125	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
20	Te-123m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			7.15E+03				
21	Te-125m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			1.88E+06				
22	Te-127	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			5.64E+05				
23	Te-127m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			5.64E+05				
24	Te-129	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			3.54E+05				
25	Te-129m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			1.09E+05				
26	I-129	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00				
27	Cs-134	5.19E+04	7.22E+05	0.00E+00	1.71E+06	2.05E+05	1.20E+05	5.13E+04	3.42E+04		
28	Cs-135	3.06E-01	4.26E+00	0.00E+00	1.01E+01	1.21E+00	7.06E-01	3.03E-01	2.02E-01		
29	Cs-136	3.84E+02	5.34E+03	0.00E+00	1.26E+04	1.52E+03	8.85E+02	3.79E+02	2.53E+02		
30	Cs-137	5.19E+04	7.22E+05	0.00E+00	1.71E+06	2.05E+05	1.20E+05	5.13E+04	3.42E+04		
31	Ba-137m	5.19E+04	7.22E+05	0.00E+00	1.71E+06	2.05E+05	1.20E+05	5.13E+04	3.42E+04		

# 表2.2.2-7 評価対象核種及び放射能濃度 (前処理フィルタ・多核種吸着塔1~3 塔目)(1/2)

		前処理フィルタ		多核種吸着塔					
No.	核種						1~3 塔目		
		1 塔目	2 塔目	3~4 塔目	1 層目	2 層目	3層目	4 層目	5 層目
32	Ba-140	0.00E+00	0.00E+00	3.45E+04			0.00E+00		
33	Ce-141	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
34	Ce-144	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
35	Pr-144	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
36	Pr-144m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
37	Pm-146	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
38	Pm-147	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
39	Pm-148	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
40	Pm-148m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
41	Sm-151	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
42	Eu-152	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
43	Eu-154	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
44	Eu-155	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
45	Gd-153	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
46	Tb-160	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
47	Pu-238	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
48	Pu-239	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
49	Pu-240	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
50	Pu-241	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
51	Am-241	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
52	Am-242m	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
53	Am-243	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
54	Cm-242	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
55	Cm-243	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
56	Cm-244	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
57	Mn-54	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
58	Fe-59	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
59	Co-58	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
60	Co-60	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
61	Ni-63	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		
62	Zn-65	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00			0.00E+00		

# 表2.2.2-7 評価対象核種及び放射能濃度 (前処理フィルタ・多核種吸着塔1~3 塔目)(2/2)

		多核種吸着塔							
No.	核種			4~5 塔目			() 0 楼日	0.10楼日	11.10世日
		1層目	2 層目	3層目	4 層目	5 層目	6~8 培日	9~10 培日	11~13 培日
1	Rb-86	0.00E+00							
2	Sr-89			2.91E+03			0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
3	Sr-90			2.91E+05			0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
4	Y-90			2.91E+05			0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
5	Y-91			0.00E+00			0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
6	Nb-95			0.00E+00			0.00E+00	2.82E+04	0.00E+00
7	Tc-99			0.00E+00			3.20E+03	0.00E+00	0.00E+00
8	Ru-103			0.00E+00			0.00E+00	3.75E+04	4.16E+03
9	Ru-106			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+06	6.41E+05
10	Rh-103m			0.00E+00			0.00E+00	3.75E+04	4.16E+03
11	Rh-106			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+06	6.41E+05
12	Ag-110m			0.00E+00	0.00E+00	3.04E+04	0.00E+00		
13	Cd-113m			0.00E+00	0.00E+00	1.95E+08	0.00E+00		
14	Cd-115m			0.00E+00	0.00E+00	1.47E+06	0.00E+00		
15	Sn-119m			0.00E+00			0.00E+00	6.41E+05	0.00E+00
16	Sn-123			0.00E+00			0.00E+00	4.81E+06	0.00E+00
17	Sn-126			0.00E+00			0.00E+00	2.27E+05	0.00E+00
18	Sb-124			0.00E+00			4.16E+04	0.00E+00	0.00E+00
19	Sb-125			0.00E+00			1.60E+07	0.00E+00	0.00E+00
20	Te-123m			0.00E+00			6.09E+03	0.00E+00	0.00E+00
21	Te-125m			0.00E+00			1.60E+07	0.00E+00	0.00E+00
22	Te-127			0.00E+00			4.81E+05	0.00E+00	0.00E+00
23	Te-127m			0.00E+00			4.81E+05	0.00E+00	0.00E+00
24	Te-129			0.00E+00			3.01E+05	0.00E+00	0.00E+00
25	Te-129m			0.00E+00			9.29E+04	0.00E+00	0.00E+00
26	I-129			0.00E+00			0.00E+00	2.92E+03	0.00E+00
27	Cs-134	1.46E+04	1.75E+03	1.02E+03	4.37E+02	2.91E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
28	Cs-135	8.59E-02	1.03E-02	6.01E-03	2.58E-03	1.72E-03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
29	Cs-136	1.08E+02	1.29E+01	7.54E+00	3.23E+00	2.16E+00	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
30	Cs-137	1.46E+04	1.75E+03	1.02E+03	4.37E+02	2.91E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00
31	Ba-137m	1.46E+04	1.75E+03	1.02E+03	4.37E+02	2.91E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00

表2.2.2-8 評価対象核種及び放射能濃度(多核種吸着塔4~13 塔目)(1/2)

F

						多核種	吸着塔				
No.	核種	1層目	2 層目	4~5 塔目 3 層目	4 層目	5 層目	6~8 塔目	9~10 塔目	11~13 塔目		
32	Ba-140			0.00E+00			0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00		
33	Ce-141			0.00E+00			0.00E+00	1.12E+05	0.00E+00		
34	Ce-144			0.00E+00			0.00E+00	5.13E+05	0.00E+00		
35	Pr-144			0.00E+00			0.00E+00	5.13E+05	0.00E+00		
36	Pr-144m			0.00E+00			0.00E+00	5.13E+05	0.00E+00		
37	Pm-146			0.00E+00			0.00E+00	5.45E+04	0.00E+00		
38	Pm-147			0.00E+00			0.00E+00	8.65E+05	0.00E+00		
39	Pm-148			0.00E+00			0.00E+00	7.05E+04	0.00E+00		
40	Pm-148m			0.00E+00			0.00E+00	3.01E+04	0.00E+00		
41	Sm-151			0.00E+00			0.00E+00	4.16E+03	0.00E+00		
42	Eu-152			0.00E+00			0.00E+00	2.11E+05	0.00E+00		
43	Eu-154			0.00E+00			0.00E+00	5.45E+04	0.00E+00		
44	Eu-155			0.00E+00			0.00E+00	2.82E+05	0.00E+00		
45	Gd-153			0.00E+00			0.00E+00	2.63E+05	0.00E+00		
46	Tb-160			0.00E+00			0.00E+00	7.37E+04	0.00E+00		
47	Pu-238			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
48	Pu-239			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
49	Pu-240			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
50	Pu-241			0.00E+00			0.00E+00	2.53E+03	0.00E+00		
51	Am-241			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
52	Am-242m			0.00E+00			0.00E+00	3.52E+00	0.00E+00		
53	Am-243			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
54	Cm-242			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
55	Cm-243			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
56	Cm-244			0.00E+00			0.00E+00	5.77E+01	0.00E+00		
57	Mn-54			0.00E+00			0.00E+00	2.53E+04	0.00E+00		
58	Fe-59			0.00E+00			0.00E+00	3.52E+04	0.00E+00		
59	Co-58			0.00E+00			0.00E+00	2.63E+04	0.00E+00		
60	Со-60			0.00E+00			0.00E+00	2.11E+04	0.00E+00		
61	Ni-63			0.00E+00			0.00E+00	3.20E+05	0.00E+00		
62	Zn-65			0.00E+00			0.00E+00	4.81E+04	0.00E+00		

表2.2.2-8 評価対象核種及び放射能濃度(多核種吸着塔 4~13 塔目)(2/2)

2.2.2.2.11 廃止(RO 濃縮水処理設備)

2.2.2.2.12 サブドレン他水処理施設(サブドレン他浄化設備、サブドレン集水設備)

サブドレン他浄化設備については、各機器に表2.2.2-9(1)に示す核種、放射 能濃度が内包しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減衰 計算コード ORIGEN により求め、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界におけ る実効線量を評価した(線量評価条件については添付資料-6参照)。

放射能強度:表2.2.2-9(1)参照

遮				蔽	:	鉄 6.35mm 及び鉛 50mm (前処理フィルタ1,2)
					:	鉄 6.35mm 及び鉛 40mm(前処理フィルタ3)
					:	鉄 25.4mm (吸着塔 1 ~ 5)
評佰	6地点	まで	の距	離	:	約 330m
線	源	の	標	高	:	T.P.約 39m

評価結果:約8.53×10<sup>-3</sup>mSv/年

	放射能濃度 (Bq/cm <sup>3</sup> )										
核種	前処理	前処理		吸差体 /							
	フィルタ2	フィルタ3	汉有 1	汉有五日	双有元 0						
Cs-134	1.34E+05	0.00E+00	1.95E+03	0.00E+00	0.00E+00						
Cs-137	2.47E+05	0.00E+00	5.83E+03	0.00E+00	0.00E+00						
Sb-125	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.58E+02	0.00E+00						
Ag-110m	7.93E+03	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	2.61E+01						
Sr-89	0.00E+00	2.32E+02	1.77E+02	0.00E+00	0.00E+00						
Sr-90	0.00E+00	5.73E+03	4.37E+03	0.00E+00	0.00E+00						
Y-90	0.00E+00	5.73E+03	4.37E+03	1.97E+03	1.35E+03						
Со-60	4.35E+02	0.00E+00	0.00E+00	0.00E+00	1.35E+01						

表2.2.2-9(1) 評価対象核種及び放射能濃度

サブドレン集水設備については,各機器に表2.2.2-9(2)に示す核種,放射能 濃度が内包しているとし,制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減衰計 算コード ORIGEN により求め,3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における 実効線量を評価した。

a. 高台集水タンク

合	計		容	量	:	約 13,560m <sup>3</sup>
放	射	能	濃	度	:	表2.2.2-9(2)参照
遮				蔽	:	側面:SM400A(12mm)
						上面:SS400(6mm)

評価点までの距離:約230m

線 源 の 標 高:T.P.約40m

評価結果:約5.65E-04mSv/年

表2.2.2-9(2) 評価対象核種及び放射能濃度

技話	放射能量(Bq/cm <sup>3</sup> )
/这个里	吸着塔タイプ 2
Cs-134	3.00E-02
Cs-137	3.00E-01
Ba-137m	2.83E-01
Sr-90	4.00E-01
Y-90	4.00E-01

2.2.2.1.3 放射性物質分析·研究施設第1棟

放射性物質分析・研究施設第1棟については、分析対象物の表面線量率を設定し、核種を Co-60として線源の放射能強度を決定し、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地 境界における実効線量を評価した。

放射能強度:1.1×10<sup>8</sup> Bq(固体廃棄物払出準備室)

3.7×10<sup>7</sup> Bq(液体廃棄物一時貯留室)

2.2×10<sup>8</sup> Bq (ライブラリ保管室)

5.3×10<sup>11</sup> Bq (鉄セル室)

9.3×10<sup>5</sup> Bq (グローブボックス室)

1.3×10<sup>6</sup> Bq (フード室)

- 1.7×10<sup>9</sup> Bq(パネルハウス室)
- 1.8×10<sup>10</sup> Bq (小型受入物待機室)
- 3.7×10<sup>5</sup> Bq (測定室)

遮 蔽:建屋天井及び壁 コンクリート 厚さ 約 250mm~約 700mm,

密度 約2.1g/cm<sup>3</sup>

ライブラリ保管室の線源の遮蔽 鉄 厚さ 約 150mm,

密度 約7.8g/cm<sup>3</sup>

鉄セル 鉄 厚さ 約 300mm, 密度 約 7.8g/cm<sup>3</sup>

パネルハウス室の待機中の線源の遮蔽 鉄 厚さ

約100mm, 密度 約7.8g/cm<sup>3</sup>

小型受入物待機室 鉄 厚さ 約 150mm, 密度 約

 $7.8 \mathrm{g/cm^3}$ 

評価点までの距離:約 540m

線 源 の 標 高:T.P.約40m

- 線源の形状:直方体,円柱,点
- 評価結果:約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視する

2.2.2.2.14 大型機器除染設備

大型機器除染設備については,除染廃棄物を線源として,制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減衰計算コード ORIGEN2 により求め,3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における実効線量を評価した。

遮蔽は、除染廃棄物保管エリアの壁による遮蔽を考慮する。

容				量	:	約 3m <sup>3</sup>
放	射	能	強	度	:	表2.2.2-10参照
遮				蔽	:	鉄 (密度 7.8g/cm <sup>3</sup> ) 10mm~30mm
評価	地点	ま	での日	距離	:	約 700m
線	源	の	標	高	:	T.P.約34m
線	源		形	状	:	円柱
か	さ		密	度	:	2.31g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約 6.19×10 <sup>-4</sup> mSv/年

表2.2.2-10 評価対象核種及び放射能濃度

ケース①主要な汚染が RO 濃縮水の場合

核種	放射能濃度 (Bq/kg)
Mn-54	1.2E+06
Co-60	3. 4E+05
Sr-90	3. 1E+09
Ru-106	1.9E+06
Sb-125	6. 5E+06
Cs-134	8. 7E+05
Cs-137	1.5E+06

ケース②主要な汚染が Coの場合

核種	放射能濃度 (Bq/kg)
Co-60	7.5E+06

ケース③主要な汚染が Cs の場合

核種	放射能濃度(Bq/kg)		
Cs-137	1.1E+08		

2.2.2.1.15 增設雑固体廃棄物焼却設備

増設雑固体廃棄物焼却設備については,雑固体廃棄物と焼却灰を線源として,制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減衰計算コード ORIGEN2 により求め,3次元 モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における実効線量を評価した。 遮蔽は,焼却炉建屋の建屋壁,天井のコンクリート厚さを考慮する。

容				量	:	雜固体廃棄物:約1050m <sup>3</sup>
						焼却灰:約200m <sup>3</sup>
放	射	能	強	度	:	表2.2.2-11参照
遮				蔽	:	コンクリート(密度 2.15g/cm <sup>3</sup> )200mm~650mm
評価	地点	ま	での距	離	:	約 500m
線	源	の	標	高	:	T. P. 約 32m
線	源		形	状	:	直方体
か	さ		密	度	:	雑固体廃棄物:0.3g/cm <sup>3</sup>
						焼却灰:0.5g/cm <sup>3</sup>
評	価		結	果	:	約0.0001mSv/年未満 ※影響が小さいため線量評価上無視

する

表2.2.2-11 評価対象核種及び放射能濃度

核種	放射能濃度	$(Bq/cm^3)$
似性	雑固体廃棄物	焼却灰
Mn-54	1.0E+00	1.7E+01
Co-58	4.8E-03	8.0E-02
Co-60	2.9E+00	4.8E+01
Sr-89	3.9E-02	6.5E-01
Sr-90	2.5E+02	4.2E+03
Ru-103	3.6E-05	6.0E-04
Ru-106	9.6E+00	1.6E+02
Sb-124	5.1E-03	8.5E-02
Sb-125	9.0E+00	1.5E+02
I-131	9.6E-26	1.6E-24
Cs-134	8.7E+01	1.5E+03
Cs-136	6.3E-18	1.1E-16
Cs-137	2.4E+02	4.0E+03
Ba-140	4.2E-16	7.0E-15
合計	6. 0E+02	1.0E+04

2.2.2.2.16 浄化ユニット

浄化ユニットについては、各機器に表2.2.2-12に示す核種、放射能濃度が内包 しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減衰計算コード ORIGENにより求め、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における実効線量 を評価した。

放射能強度:表2.2.2-12参照

遮 蔽:鉄8mm

評価地点までの距離:約750m

線 源 の 標 高:T.P.約27m

評価結果:約1.47×10<sup>-4</sup>mSv/年

技種	放射能量(Bq/cm <sup>3</sup> )		
1次1里	吸着塔タイプ 2		
Cs-134	9.84E+02		
Cs-137	3.32E+03		
Ba-137m	3.32E+03		
Sr-90	5.66E+03		
Ү-90	5.66E+03		

表2.2.2-12 評価対象核種及び放射能濃度

2.2.2.2.17 貯留タンク、中間タンク

貯留タンク、中間タンクについては、各タンク群に表2.2.2-13に示す核種、放 射能濃度が内包しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減 衰計算コード ORIGEN により求め、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界にお ける実効線量を評価した。

a. 貯留タンク(HIJタンク群)

放	射	能	濃	度	:	表2.2.2-13参照	照
遮				蔽	:	鉄9mm	
評	価点	まで	の距	離	:	約 780m	
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T.P.約27m	
評	佂	i j	結	果		約 0.0001mSv/年未満	※影響が小さいため線量評価上無視
					·	する	
b. 貯留タンク(Kタンク群)

放射能濃度:表2.2.2-13参照

遮 蔽:鉄12mm

評価点までの距離:約810m

線 源 の 標 高:T.P.約27m

- 評価結果約0.0001mSv/年未満※影響が小さいため線量評価上無視 ; する
- c. 中間タンク (Nタンク群)

放射能濃度:表2.2.2-13参照

遮 蔽:鉄12mm

評価点までの距離:約760m

線 源 の 標 高:T.P.約27m

評価結果約0.0001mSv/年未満※影響が小さいため線量評価上無視 : する

技括	放射能量(Bq/cm <sup>3</sup> )
1次1里	各タンク群
Mn-54	3.434E-03
Co-60	8.312E-03
Sr-90	7.780E+00
Ru-106	1.605E-02
Sb-125	7.280E-03
Cs-134	5.356E-02
Cs-137	1.696E-01

表2.2.2-13 評価対象核種及び放射能濃度

2.2.2.2.18 油処理装置

油処理装置については、各機器に表2.2.2-14に示す核種、放射能濃度が内包しているとし、制動エックス線を考慮したガンマ線線源強度を核種生成減衰計算コード ORIGENにより求め、3次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における実効線量 を評価した。

云	云 昌 .			巪		原水 :約 12m <sup>3</sup>				
谷				里	·	処理水:約4m <sup>3</sup>				
放	射	能	強	度	:	表2.2.2-14参照				
冲				苏		側面:SUS304(9mm, 6mm, 4mm)				
				MX	•	上面:SUS316 (4mm), SUS304 (6mm または 4mm)				
評佰	面地点	ぼす	での跙	三離	:	約 1330m				
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T. P. 約 9m				
雪亚	価		<u> </u>	甲.		約 0.0001mSv/年未満				
計 ៕ 柏 木			木	·	※影響が小さいため線量評価上無視する					

表2.2.2-14 評価対象核種及び放射能濃度

	放射能濃度(Bq/cm <sup>3</sup> )						
	Cs-134	Cs-137 (Ba-137m)	Co-60	Mn-54	Sb-125 (Te-125m)	Ru-106 (Rh-106)	Sr-90 (Y-90)
原水	5.9E+03	2.8E+04	8.9E+01	8.4E+01	7.1E+02	1.1E+03	2.0E+04
処理水	8.4E+02	4.0E+03	1.3E+01	1.2E+01	1.1E+02	1.6E+02	2.8E+03

2.2.2.2.19 減容処理設備

減容処理設備については、減容処理対象物の表面線量率を設定し、核種を Co-60 として 線源の放射能強度を決定し、3 次元モンテカルロ計算コード MCNP により敷地境界における 実効線量を評価した。

容				量	:	金属廃棄物 約 214m <sup>3</sup>
						コンクリート廃棄物 約46m³
放	射	能	強	度	:	表2.2.2-15参照
遮				蔽	:	コンクリート(密度 2.15g/cm <sup>3</sup> )200mm~500mm
						鉄(密度 7.8g/cm³)3.2mm,50mm
評亻	<b></b> 面地点	ま	での跙	三離	:	約 350m
線	源	$\mathcal{O}$	標	高	:	T. P. 約 33m
線	源		形	状	:	直方体, 円柱

か さ 密 度:金属廃棄物 0.4g/cm<sup>3</sup>(減容処理前)

0.8g/cm<sup>3</sup>(減容処理後)

コンクリート廃棄物 0.6g/cm<sup>3</sup>(減容処理前)

1.2g/cm<sup>3</sup>(減容処理後)

評価結果:約2.64×10<sup>-3</sup>mSv/年

表2.2.2-15 評価対象核種及び放射能濃度

核種	放射能濃度	đ (Bq/kg)
1次1里	金属廃棄物	コンクリート廃棄物
Co-60	2. 43E+06	2.09E+06

2.2.2.2.20 放射性物質分析·研究施設第2棟

放射性物質分析・研究施設第2棟については、燃料デブリ等として福島第一原子力発電 所1号機~3号機で燃焼した燃料を想定し、燃焼度を60GWd/t,原子炉停止から12年経過 したときの線源の放射能強度を核種生成減衰計算コード0RIGEN2により求め、3次元モンテ カルロ計算コードMCNPにより敷地境界における実効線量を評価した。

放射能強度:表2.2.2-16参照

 遮
 蔽:建屋天井及び壁 コンクリート 厚さ

 密度 約 2. 1g/cm<sup>3</sup>

鉄セル 鉄 厚さ 約 160mm~約 300mm, 密度 約 7.8g/cm<sup>3</sup>

評価地点までの距離:約440m 線 源 の 標 高:T.P.約40m 線 源 形 状:直方体,円柱,点 評 価 結 果:約1.28×10<sup>-4</sup>mSv/年

फ्रा-1ग्र ∋ग./#		コンクリート	きを水口 2 2		分析室及び	固体廃棄物	液体廃棄物
	以120词 1用	セル	武科ヒツト	鉄セル	α • γ 測定室	払出準備室	一時貯留室
放射	Cs-137(Ba-137m)	5.2E+13	1.4E+15	1.0E+11	1.0E+7	1.0E+10	1.1E+8
	Pu-241	2.7E+13	7.3E+14	5.4E+10	5.4E+6	5.4E+9	5.6E+7
度□	Sr-90(Y-90)	2.5E+13	6.7E+14	5.0E+10	5.0E+6	5.0E+9	5.1E+7
Bq]	Cm-244	5.4E+12	1.5E+14	1.1E+10	1.1E+6	1.1E+9	1.1E+7
	Pu-238	1.5E+12	4.1E+13	3.0E+9	3.0E+5	3.0E+8	3.1E+6
	Cs-134	1.4E+12	3.9E+13	2.9E+9	2.9E+5	2.9E+8	3.0E+6
	Pm-147	1.2E+12	3.2E+13	2.3E+9	2.3E+5	2.3E+8	2.4E+6
	Eu-154	9.2E+11	2.5E+13	1.8E+9	1.8E+5	1.8E+8	1.9E+6
	Am-241	7.6E+11	2.0E+13	1.5E+9	1.5E+5	1.5E+8	1.6E+6
	Eu-155	2.7E+11	7.2E+12	5.3E+8	5.3E+4	5.3E+7	5.5E+5
	Sb-125(Te-125m)	1.8E+11	4.9E+12	3.6E+8	3.6E+4	3.6E+7	3.7E+5
	Pu-240	1.2E+11	3.2E+12	2.4E+8	2.4E+4	2.4E+7	2.4E+5
	Ru-106 (Rh-106)	1.1E+11	2.9E+12	2.1E+8	2.1E+4	2.1E+7	2.2E+5
	Н-3	1.0E+11	2.8E+12	2.1E+8	2.1E+4	2.1E+7	2.1E+5
	Pu-239	7.7E+10	2.1E+12	1.5E+8	1.5E+4	1.5E+7	1.6E+5
	Sm-151	7.6E+10	2.1E+12	1.5E+8	1.5E+4	1.5E+7	1.6E+5
	合計	1.2E+14	3.1E+15	2.3E+11	2. 3E+7	2.3E+10	2.4E+8

表2.2.2-16 評価対象核種及び放射能濃度

2.2.2.3 敷地境界における線量評価結果

各施設からの影響を考慮して敷地境界線上の直接線・スカイシャイン線を評価した結果 (添付資料-4),最大実効線量は評価地点 No.71 において約 0.55mSv/年となる。



III-3-2-2-2-62



図2.2.2ー2 敷地境界線上の最大実効線量評価地点

\*:1~4 号機原子炉建屋(原子炉格納容器を含む)以外からの追加的放出は極めて 少ないと考えられるため、1~4 号機原子炉建屋からの放出量により評価

## 2.2.2.4 添付資料

- 添付資料-1 使用済セシウム吸着塔一時保管施設および大型廃棄物保管庫におけるセシウム吸着装置・第二セシウム吸着装置吸着塔の線源条件と保管上の制限について
- 添付資料-2 瓦礫類および伐採木一時保管エリアにおける敷地境界線量評価について
- 添付資料-3 実態に近づける線量評価方法について
- 添付資料-4 敷地境界における直接線・スカイシャイン線の評価結果
- 添付資料-5 多核種除去設備,増設多核種除去設備及び高性能多核種除去設備の線量 評価条件について
- 添付資料-6 サブドレン他浄化設備の線量評価条件について

使用済セシウム吸着塔一時保管施設および大型廃棄物保管庫における セシウム吸着装置・第二セシウム吸着装置吸着塔の線源条件と保管上の制限について

#### 1. 保管上の制限内容

使用済セシウム吸着塔一時保管施設および大型廃棄物保管庫におけるセシウム吸着装置 および第二セシウム吸着装置の吸着塔の線源条件については,滞留水中の放射能濃度が低 下してきていることに伴って吸着塔内のセシウム吸着量も運転当初から変化していると考 えられることから,吸着塔側面の線量率の実測値に基づき,実態を反映した線源条件とし た。2.に後述するように,セシウム吸着装置吸着塔についてはK1~K7の7段階に,第二セ シウム吸着装置吸着塔についてはS1~S4の4段階に区分し,図1~3のように第一・第四 施設および大型廃棄物保管庫の配置モデルを作成し,敷地境界線量に対する2.2.2.2.1(1) に示した評価値を求めた。よって,保管後の線量影響が評価値を超えぬよう,図1~3を 保管上の制限として適用することとする。



図1 第一施設の吸着塔格納配置計画( $\phi$ :吸着塔側面線量率)

セシウム : K1 : K2 : K3 : K4 : K5 : K6	吸着装置 $\phi \leq 2500$ $\phi \leq 1000$ $\phi \leq 400$ $\phi \leq 100$ $\phi \leq 100$ $\phi \leq 50$	吸着塔林 mSv/h mSv/h mSv/h mSv/h mSv/h mSv/h	各納部 12塔 20塔 148塔 148塔 172塔 316塔	第二セ ● : S1 ○ : S2 ○ : S3	シウム吸 <sup>ま</sup> $\phi \leq 1.2$ $\phi \leq 0.7$ $\phi \leq 0.23$	着装置吸 mSv/h mSv/h 34mSv/h	着塔格納音 6塔 171塔 168塔	R
	2 第四施	<ul> <li>●</li> <li>●</li> <li>●</li> <li>●</li> </ul>	着塔格納	<ul> <li>配置計画</li> <li>の</li> <li>の</li> <li>の</li> <li>の</li> <li>の</li> <li>の</li> <li>の</li> <li>ぎ</li> <li>の</li> <li>の<!--</td--><td><ul> <li>(φ:吸着</li> <li>(φ:吸着</li> <li>(φ:φ</li> <li>(φ</li> <li>(φ</li></ul></td><td>塔側面線</td><td>量率)</td><td></td></li></ul>	<ul> <li>(φ:吸着</li> <li>(φ:吸着</li> <li>(φ:φ</li> <li>(φ</li> <li>(φ</li></ul>	塔側面線	量率)	

●: S2  $\phi \leq 0.7$  mSv/h 324塔 ●: S3  $\phi \leq 0.234$ mSv/h 180塔

なお、図1~3の配置の結果、各施設が敷地境界に及ぼす線量は、第一施設については No.7、第四施設については No.70、大型廃棄物保管庫については No.78 への影響が最大に なるとの評価結果を得ている。

2. 吸着塔の側面線量率の実態を反映した線源条件の設定

2.1 セシウム吸着装置吸着塔の線源設定

敷地境界線量評価用の線源条件として,別添-1所載の初期の使用済吸着塔側部の線量 率測定結果を参考に,表1に示すK1~K7に線源条件を分類した。低線量側のK4~K7につ いては,当初設計との比率に応じて,それぞれの分類に属する吸着塔あたりのセシウム吸 着量を表1のように設定した。低線量側吸着塔の遮蔽厚が7インチであるのに対し,K1~ K3の高線量側吸着塔は,すべてSMZスキッドから発生した3インチ遮蔽の吸着塔であるた め,3インチ遮蔽でモデル化して,吸着塔側面線量率が表の値となるように線源条件を設 定した。

図3 大型廃棄物保管庫の吸着塔格納配置モデル( φ:吸着塔側面線量率)

	Cs-134 (Bq)	Cs-136 (Bq)	Cs-137 (Bq)	吸着塔側面線量率 (mSv/時)
K1	約 1.0×10 <sup>14</sup>	約 1.9×10 <sup>11</sup>	約 1.2×10 <sup>14</sup>	250
K2	約4.0×10 <sup>13</sup>	約7.6×10 <sup>10</sup>	約4.9×10 <sup>13</sup>	100
K3	約 1.6×10 <sup>13</sup>	約 3.0×10 <sup>10</sup>	約 1.9×10 <sup>13</sup>	40
K4	約 6.9×10 <sup>14</sup>	約 1.3×10 <sup>12</sup>	約 8.3×10 <sup>14</sup>	16
K5	約4.3×10 <sup>14</sup>	約 8.1×10 <sup>11</sup>	約 5.2×10 <sup>14</sup>	10
K6	約 2.2×10 <sup>14</sup>	約4.1×10 <sup>11</sup>	約 2.6×10 <sup>14</sup>	5
K7	約 8.6×10 <sup>13</sup>	約 1.6×10 <sup>11</sup>	約 1.0×10 <sup>14</sup>	2

表1 セシウム吸着装置吸着塔の線量評価用線源条件

上記のカテゴリーを図1,2のように適用して敷地境界線量を評価した。よって図にK1 ~K7として示したエリアに格納可能となる吸着塔の側面線量率の制限値は,表2の格納制 限の値となる。同表に,2022年3月31日までに発生したセシウム吸着装置吸着塔の線量 範囲ごとの発生数を示す。いずれのカテゴリーでも、より高い線量側のカテゴリーに保管 容量の裕度を確保しており、当面の吸着塔保管に支障を生じることはない。なお、同じエ リアに格納されるセシウム吸着装置吸着塔以外の吸着塔の線量率も最大で2.5mSv/時(2 塔,他は2mSv/時以下)にとどまっており、K6~K7に割り当てた容量で格納できる。

		K1	K2	K3	K4	K5	K6	K7
評	価設定(mSv/時)	250	100	40	16	10	5	2
格	納制限(mSv/時)	$250 \ge \phi$	$100 \ge \phi$	$40 \ge \phi$	$16 \ge \phi$	$10 \ge \phi$	$5 \ge \phi$	$2 \ge \phi$
線量	<b></b> む節囲(mSv/時)※	$250 \ge \phi > 100$	$100 \sim 40$	40~16	16~10	$10 \sim 5$	$5 \sim 2$	2以下
	保管数***	9	5	17	79	173	79	413
,	保管容量 <sup>****</sup>	12	12	20	148	182	378	472

表2 セシウム吸着装置吸着塔の線量別保管状況と保管容量確保状況

※: K2~K7の線量範囲(不等号の適用)はK1に準ずる。
 (2022年3月31日現在)
 ※※: 線量未測定の4本を含まず。
 ※※※: 第一・第四施設の合計。

#### 2.2 第二セシウム吸着装置吸着塔の線源設定

平成 31 年 4 月 24 日までに一時保管施設に保管した 216 本のうち, 平成 23 年 8 月の装置 運転開始から一年間以内に保管したもの 50 本, それ以降平成 28 年度までに保管したもの 136 本, 平成 29 年度以降に保管したもの 30 本の吸着塔側面線量率(図4参照)の平均値は それぞれ 0.65mSv/時, 0.11mSv/時, 0.28mSv/時であった。この実績を包絡する線源条件と して,側面線量率が実績最大の 1.2mSv/時となる値(S1), 0.7mSv/時となる値(S2),およ び S2 の 1/3 の値(S3)を用いることとし, それぞれの分類に属する吸着塔あたりのセシウ

#### Ⅲ-3-2-2-添 1-3

ム吸着量を表3のように設定した。第二セシウム吸着装置吸着塔を格納するエリアには、 線量率が大幅に低い高性能多核種除去設備吸着塔も格納することから、そのエリアについ てはS4として線源設定することとした。高性能多核種除去設備から発生する使用済み吸着 塔で想定線量が最大である多核種吸着塔(1~3塔目)をモデル化した場合と、第二セシウ ム吸着装置吸着塔でモデル化した場合の評価結果比較により、より保守的な評価(高い敷 地境界線量)を与えた後者でS4をモデル化することとした。

上記のカテゴリーを図1~3のように適用して敷地境界線量を評価した。よって図にS1 ~S4として示したエリアに格納可能となる吸着塔の側面線量率の制限値は,表4の格納制 限の値となる。同表に,平成31年4月24日までに発生した第二セシウム吸着装置吸着塔 の線量範囲ごとの発生数を示す。いずれのカテゴリーでも,より高い線量側のカテゴリー に保管容量の裕度を確保しており,当面の吸着塔保管に支障を生じることはない。



図4 一時保管施設に保管した第二セシウム吸着装置吸着塔の発生時期と側面線量率分布

	Cs-134	Cs-137	吸着塔側面線量率
	(Bq)	(Bq)	(mSv/時)
S1	5. $1 \times 10^{15}$	5. $1 \times 10^{15}$	1.2
S2	3. $0 \times 10^{15}$	3. $0 \times 10^{15}$	0.7
S3	$1.0 \times 10^{15}$	$1.0 \times 10^{15}$	0.234
S4	3. $5 \times 10^{13}$	3. $5 \times 10^{13}$	0.0082

表3 第二セシウム吸着装置吸着塔の線量評価用線源条件

	S1	S2	S3	S4
評価設定(mSv/時)	1.2	0.7	0.234	0.0082
格納制限(mSv/時)	$1.2 \ge \phi$	$0.7 \ge \phi$	$0.234 \ge \phi$	$0.0082 \ge \phi$
線量範囲(mSv/時)※	$1.2 \ge \phi > 0.7$	0.7~0.234	0.234~0.0082	0.0082以下
保管数***	0	19	197	0****
保管容量****	6	171	294	104

表4 第二セシウム吸着装置吸着塔の線量別保管状況と保管容量確保状況

\*: S2~S4の線量範囲(不等号の適用)はS1に準ずる。(平成31年4月24日現在) \*\*\*:保管後の再測定によるカテゴリー変更を反映。\*\*\*\*:第一・第四施設の合計。

\*\*\*\*\*: 高性能多核種除去設備及び RO 濃縮水処理設備の吸着塔 95 本の側面線量率は いずれも 0.0082mSv/時未満である。

3. 被ばく軽減上の配慮

第一・第四施設に格納する,他のものより大幅に線量が高いセシウム吸着装置吸着塔は, 関係作業者が通行しうるボックスカルバート間の通路に面しないように配置する計画とし た。また通路入口部に通路内の最大線量率を表示して注意喚起することにより,無駄な被 ばくを避けられるようにすることとする。

大型廃棄物保管庫においては,通常の巡視時の被ばく軽減を期して,図3に示す東西端 の列には低線量の吸着塔を配置する計画とする。

別添-1

#### 初期のセシウム吸着装置使用済吸着塔の線源設定について

当初設計では、吸着塔あたりの放射能濃度を表1に示すように推定し、この場合の吸着 塔側面線量率を、MCNPコードによる評価により14mSv/時と評価した。使用済吸着塔の側面 線量率から、低線量吸着塔(10mSv/時未満)、中線量吸着塔(10mSv/時以上40mSv/時未満)、 高線量吸着塔(40mSv/時以上)に分類したところ、側面線量率の平均値はそれぞれ5、12.9、 95mSv/時であった。低・中線量吸着塔については、当初設計との比率に応じて、それぞれ の分類に属する吸着塔あたりのセシウム吸着量を表1のように設定した。また、低・中線 量吸着塔の遮蔽厚が7インチであるのに対し、高線量吸着塔は、すべて前段のSMZスキッ ドから発生した3インチ遮蔽の吸着塔であるため、これをモデル化して、側面線量率が 95mSv/時となるように線源条件を設定した。これらの値は、平成26年度末までの敷地境界 線量に及ぼす吸着塔一時保管施設の影響の評価に用いた。

平成23年6月からの3か月ごとの期間に発生した使用済吸着塔の低,中,高線量吸着塔の割合を図1に示す。運転開始初期には中・高線量吸着塔の割合が高かったが,滞留水中の放射能濃度低下に伴い,低線量吸着塔の割合が高くなっている。

	Cs-134	Cs-136	Cs-137	吸着塔側面線量率
	(Bq)	(Bq)	(Bq)	(mSv/時)
当初設計吸着塔	約 6.0×10 <sup>14</sup>	約 1.1×10 <sup>12</sup>	約 7.3×10 <sup>14</sup>	14(計算値)
低線量吸着塔	約 2.2×10 <sup>14</sup>	約4.1×10 <sup>11</sup>	約 2.6×10 <sup>14</sup>	5
中線量吸着塔	約 5.6×10 <sup>14</sup>	約 1.1×10 <sup>12</sup>	約 6.7×10 <sup>14</sup>	12.9
高線量吸着塔	約 3.8×10 <sup>13</sup>	約7.2×10 <sup>10</sup>	約4.6×10 <sup>13</sup>	95

表1 セシウム吸着装置吸着塔の線源条件



図1 使用済セシウム吸着装置吸着塔の発生時期による割合の変化

Ⅲ-3-2-2-添 1-6

瓦礫類および伐採木一時保管エリアにおける敷地境界線量評価について

敷地周辺における線量評価のうち、瓦礫類および伐採木一時保管エリアからの放射線に 起因する実効線量を評価するため、各エリアの線源形状をモデル化し、MCNP コードを用い て評価している。

ー時保管エリアのうち,保管される廃棄物の形状が多種多様で,一時保管エリアを設定 する時点で,線源の規模は確定できるが線源形状が変動する可能性がある一時保管エリア については,線源形状を円柱にモデル化した評価を行った。(図1)

なお,円柱にモデル化している一時保管エリアについては,保管完了後に実績を反映し, 線源を実態に近い形状にモデル化した詳細な評価を行うこととする。対象となる一時保管 エリアを表1に示す。



保管完了後に実態に近い線源形状で再評価

図1 線量評価イメージ

エリフ	P名称
一時保管エリアA1	一時保管エリアT
一時保管エリアA2	一時保管エリアV
一時保管エリアB	一時保管エリアW
一時保管エリアC	一時保管エリアX
一時保管エリアD	一時保管エリアAA
一時保管エリアE1	一時保管エリアBB
一時保管エリアE2	一時保管エリアCC
一時保管エリアF	一時保管エリアDD
一時保管エリアG	一時保管エリアEE2
一時保管エリアH	一時保管エリア d
一時保管エリア J	一時保管エリア e
一時保管エリアN	一時保管エリア k
一時保管エリアO	一時保管エリア1
一時保管エリア P1	一時保管エリアm
一時保管エリア P 2	

表1 詳細評価実施エリア

### 実態に近づける線量評価方法について

現状の瓦礫類・伐採木の一時保管エリアにおける敷地境界線量評価は,施設やエリアを 枠取りの考え方で,受入目安表面線量率の線量を有する廃棄物が保守的にあらかじめ満杯 になった条件で実施しており,実際の運用と比較すると保守的な評価となっている。この ため,実測線量率に基づいた線源条件により敷地境界線量の再評価を行い,より実態に近 づけるものとする。

以下に、具体的な線量評価方法を示す。



一時保管エリアLについては,方法1を適用して敷地境界の線量評価を行った。

なお、今後は、その他の一時保管エリアについても、実測値による評価以外の線量評価 方法(方法1~3のいずれか)を必要に応じて適用していく。

敷地境界 評価地点	評価地点 の標高 「m」	敷地内各施設からの 直接線・スカイシャイン線 「単位:mSv/年」	重方言言	数地境界 平価地点	評価地点 の標高 「m」	敷地内各施設からの 直接線・スカイシャイン線 「単位:mSv/年」
No 1	T D 約1	0.06		No 51	T D 約39	0.02
No.2	TP約18	0.00		No.52	TP約39	0.02
No.2	T.P.約18	0.10		No.52	TP約39	0.03
No.4	T.P.約10	0.10	-	No.53	T.P.約39	0.10
No.5	T.P.約16	0.10		No 55	TP約39	0.04
No.6	T.P.約16	0.29		No 56	TP約33	0.01
No.7	T.P.約21	0.51		No 57	TP約39	0.02
No.8	TP約16	0.30		No 58	TP約39	0.02
No 9	TP約14	0.16		No 59	TP約39	0.09
No 10	TP約15	0.08		No 60	TP約41	0.05
No.11	TP約17	0.00		No 61	TP約42	0.03
No.12	TP約17	0.13		No 62	TP約38	0.02
No 13	TP約16	0.13		No 63	TP約44	0.04
No.14	TP約18	0.13		No 64	TP約44	0.07
No.15	T.P.約21	0.11		No.65	T.P.約41	0.14
No.16	T.P.約26	0.10		No.66	T.P.約40	0.54
No 17	TP約34	0.15		No 67	TP約39	0.31
No.18	TP約37	0.09		No 68	TP約37	0.42
No.19	TP約33	0.03		No 69	TP約36	0.12
No.20	T.P.約37	0.03		No.70	TP約35	0.55
No.21	T.P.約38	0.03		No.71	TP約32	0.55
No 22	T.P.約34	0.03		No.72	TP約29	0.55
No 23	TP約35	0.02		No 73	TP約29	0.10
No 24	T.P.約38	0.02		No.74	T.P.約35	0.10
No 25	TP約39	0.03		No 75	TP約31	0.08
No.26	TP約32	0.02		No.76	TP約31	0.00
No 27	TP約31	0.02		No 77	TP約15	0.39
No 28	TP約39	0.02		No 78	TP約19	0.03
No 29	TP約39	0.12		No 79	TP約19	0.28
No 30	TP約39	0.13		No 80	TP約19	0.11
No 31	TP約39	0.04		No.81	TP約35	0.23
No 32	TP約31	0.01		No.82	TP約38	0.34
No 33	TP約33	0.01		No 83	TP約40	0.21
No.34	T.P.約38	0.02		No.84	T.P.約41	0.10
No.35	T.P.約38	0.02		No.85	T.P.約37	0.05
No.36	T.P.約39	0.06		No.86	T.P.約33	0.06
No.37	T.P.約39	0.13		No.87	T.P.約26	0.08
No.38	T.P.約39	0.13		No.88	T.P.約22	0.16
No.39	T.P.約39	0.04		No.89	T.P.約20	0.34
No.40	T.P.約32	0.01		No.90	T.P.約20	0.47
No.41	T.P.約31	0.01		No.91	T.P.約20	0.31
No.42	T.P.約39	0.04		No.92	T.P.約21	0.47
No.43	T.P.約39	0.12		No.93	T.P.約20	0.49
No.44	T.P.約39	0.11		No.94	T.P.約28	0.37
No.45	T.P.約39	0.04		No.95	T.P.約21	0.25
No.46	T.P.約30	0.01		No.96	T.P.約19	0.14
No.47	T.P.約32	0.01		No.97	T.P.約15	0.06
No.48	T.P.約39	0.03		No.98	T.P.約23	0.08
No.49	T.P.約39	0.03		No.99	T.P.約25	0.03
No.50	T.P.約35	0.02		No.100	T.P.約−1	0.02

敷地境界における直接線・スカイシャイン線の評価結果

多核種除去設備、増設多核種除去設備及び高性能多核種除去設備の線量評価条件について

1. 多核種除去設備の線量評価条件について

1.1 評価対象設備·機器

多核種除去設備の評価対象設備・機器を表1に示す。

	衣 1 評価対象	え 設備・機奋 (	多核裡陈去設個)	
設備	<b>市・機器</b>	評価対象とし た機器数 (基数×系列)	放射能条件	遮へい体
	バッチ処理タンク	$1 \times 3$	汚染水(処理対象水)	なし
	循環タンク	$1 \times 3$	スラリー (鉄共沈処理)	鉄 100mm
	デカントタンク	$1 \times 3$	汚染水(処理対象水)	なし
前処理設備1	循環タンク弁スキッド	$1 \times 3$	スラリー (鉄共沈処理)	途台 18mm
(鉄共沈処理)	クロスフロー フィルタスキッド	1×3	スラリー (鉄共沈処理)	鉛 8mm (配管周囲) 鉛 9mm (スキッド周囲)
	スラリー移送配管	1×3	スラリー (鉄共沈処理)	鉈 18mm
	スラリー移送配管 (40A-30m)	1×3	スラリー (鉄共沈処理)	鉛 8mm
	共沈タンク	$1 \times 3$	汚染水(処理対象水)	なし
	供給タンク	1×3	汚染水(処理対象水)	なし
前処理設備2	クロスフロー	1 \( \chi_2 \)	スラリー	鉛 4mm(配管周囲)
(炭酸塩沈殿処理)	フィルタスキッド	1 ^ 0	(炭酸塩沈殿処理)	鉛 9mm (スキッド周囲)
	スラリー移送配管 (40A-40m)	1×3	スラリー (炭酸塩沈殿処理)	鉛 4mm
	吸着塔(吸着材2)	1×3	吸着材2	
	吸着塔(吸着材3)	1×3	吸着材3	
多核種除去装置	吸着塔(吸着材6)	1×3	吸着材6	鉃 50mm
	吸着塔(吸着材5)	$1 \times 3$	吸着材5	
	処理カラム(吸着材7)	1×3	吸着材7	なし
	スラリー (鉄共沈処理) 用	1×3	スラリー (鉄共沈処理)	鉄 112mm
高性能容器	スラリー(炭酸塩沈殿 処理)用	1×3	スラリー (炭酸塩沈殿処理)	鉄 112mm
(HIC)	吸着材2用	1	吸着材2※	鉄 112mm
	吸着材3用	1	吸着材3※	鉄 112mm
	吸着材6用	1	吸着材6※	鉄 112mm
	吸着材5用	1	吸着材5※	鉄 112mm

表1 評価対象設備・機器(多核種除去設備)

※吸着塔収容時は、平均的な濃度(最大吸着量の55%)を用いて評価を行うが 高性能容器収容時には、最大吸着量で評価を実施。

Ⅲ-3-2-2-添 5-1

1.2 放射能条件の設定

多核種除去設備の放射能条件は以下の事項を考慮して設定する。

- スラリーは、クロスフローフィルタで濃縮されることから、スラリー濃度は濃縮前 〜濃縮後の平均的な濃度を考慮する。スラリー(鉄共沈処理)の濃度は、約 70g/L 〜約 84g/L の平均値である約 77g/L より設定し、スラリー(炭酸塩沈殿処理)の濃 度は、初期の設計では最大約 305g/L としているが運転実績より知見が得られたこと から、約 195g/L~236g/L の平均値である約 215g/L より設定する。
- 各吸着材の吸着量は、吸着塔のメリーゴーランド運用を考慮すると、最大吸着量の 概ね10%~100%の間で推移し、平均的には最大吸着量の55%程度となる。よって、各 吸着材の放射能濃度は、平均的な吸着量を考慮して設定。
- スラリー,吸着材の放射能濃度は、想定される濃度に対して、保守的に30%を加算して評価を行う。

2. 増設多核種除去設備の線量評価条件

2.1 評価対象設備·機器

増設多核種除去設備の評価対象設備・機器を表2に示す。

	設備・機器	評価上考慮 する 基数×系列	放射能条件	遮へい体
処理水受入	処理水受入タンク	$1 \times 1$	汚染水	なし
	共沈・供給タンクスキッド	$1 \times 3$	汚染水	鉄:40~80mm
	クロスフローフィルタス キッド	$1 \times 3$	スラリー	鉄:20~60mm
	スラリー移送配管	$1 \times 3$	スラリー	鉄:28mm
间处理政佣	反応/凝集槽	$1 \times 2$	沈殿物混合水	鉄:20~40mm
	沈殿槽	$1 \times 2$	上部:上澄み水 下部:沈殿物	鉄:20~40mm
	上澄み水タンク	$1 \times 2$	上澄み水	なし
	吸着塔(吸着材1)	$1 \times 3$	吸着材1	
夕拉廷四美拱	吸着塔(吸着材2)	$1 \times 3$	吸着材2	<i>全</i> 生 , 20 a , 20mm
多核俚败有增	吸着塔(吸着材4)	$1 \times 3$	吸着材4	亚大 · 30 <sup>,</sup> ~80mm
	吸着塔(吸着材5)	$1 \times 3$	吸着材5	
	スラリー (前処理)	$1 \times 3$	スラリー	
処理水受入     処理       東波     クロ       クロ     キッ       方口     キッ       万口     キッ       反応     次       近応     沈殿       上澄     吸着       多核種吸着塔     吸着       吸着     吸着       高性能容器 (HIC)     吸着       吸着     吸着	吸着材(吸着材1)	$1 \times 1$	吸着材1※	コンクリート
局性能谷希 (HIC)	吸着材(吸着材2)	$1 \times 1$	吸着材2※	及びハッチ
(1110)	吸着材(吸着材4)	$1 \times 1$	吸着材4※	(鉄:120mm)
	吸着材(吸着材5)	$1 \times 1$	吸着材5※	

	表 2	評価対象設備·	・機器	(増設多核種除去設備)
--	-----	---------	-----	-------------

※吸着塔収容時は、平均的な濃度(最大吸着量の55%)を用いて評価を行うが 高性能容器収容時には、最大吸着量で評価を実施。 2.2 放射能条件の設定

増設多核種除去設備の放射能条件は以下の事項を考慮して設定する。

- スラリーは、クロスフローフィルタで濃縮されることから、スラリー濃度は濃縮前
   ~濃縮後の平均的な濃度を考慮し、スラリーの濃度は、195g/L~236g/Lの平均値で ある約 215g/L より設定する。
- 各吸着材の吸着量は、吸着塔のメリーゴーランド運用を考慮すると、最大吸着量の 概ね10%~100%の間で推移し、平均的には最大吸着量の55%程度となる。よって、各 吸着材の放射能濃度は、平均的な吸着量を考慮して設定。
- スラリー,吸着材の放射能濃度は、想定される濃度に対して、保守的に30%を加算して評価を行う。
- ・ 沈殿槽下部の沈殿物はスラリーであるが、増設多核種除去設備設置以降の処理対象
   水(汚染水)の放射能濃度低減を踏まえて Sr-89, Sr-90, Y-90, Mn-54, Co-60 濃度をス
   ラリーの 1/10 に設定する。
- 反応/凝集槽の沈殿物混合水は沈殿槽から返送する沈殿物と、処理対象水(汚染水)の混合水であり、混合比率を踏まえて沈殿物の放射能濃度の1/2に設定する。
- ・ 上澄み水タンク及び沈殿槽上部の上澄み水は沈殿槽で沈殿物を除いた後の上澄み水 であり, 沈殿物の放射能濃度の 1/10 に設定する。
- 3. 高性能多核種除去設備の線量評価条件
- 3.1 評価対象設備·機器

高性能多核種除去設備の評価対象設備・機器を表3に示す。

松里		評価上考慮	北卧出久儿	
()戏石	<u></u>	する基数 (基)	成別肥未計	
	1 塔目	1	前処理フィルタ1塔目	
前処理フィルタ	2 塔目	1	前処理フィルタ2塔目	
	3~4 塔目	2	前処理フィルタ 3~4 塔目	
	1~3 塔目	3	多核種除去塔 1~3 塔目	
	4~5 塔目	2	多核種除去塔 4~5 塔目	
多核種吸着塔	6~8 塔目	3	多核種除去塔 6~8 塔目	
	9~10 塔目	2	多核種除去塔 9~10 塔目	
	11~13 塔目	3	多核種除去塔 11~13 塔目	

表3 評価対象設備·機器(高性能多核種除去設備)

3.2 放射能条件の設定

高性能多核種除去設備の放射能条件は以下の事項を考慮して設定する。

- ・ 吸着材の放射能濃度は、各フィルタ・吸着塔の入口濃度から除去率、通水量(機器表面線量が1mSv/h以下となるよう設定)を考慮して算出した値に保守的に30%を加算して評価を行う。
- ・ 多核種吸着塔1~5塔目の線源は,Csの吸着量分布を考慮し,吸着塔の高さ方向に均 等5分割し,各層に線源を設定する。

以上

1. サブドレン他浄化設備の線量評価条件

1.1 評価対象設備·機器

サブドレン他浄化設備の評価対象設備・機器を表1に示す。なお,吸着塔に収容する吸 着材の構成は,最も保守的なケースとして,吸着塔1~3をセシウム・ストロンチウム同 時吸着塔,吸着塔4をアンチモン吸着塔,吸着塔5を重金属塔として評価した。

ták 马	<u>u</u>	評価上考慮	七日	
17英石	<del>b</del>	する基数 (基)	<u> </u>	
前加理フィルタ	1~2 塔目	4	前処理フィルタ 1~2 塔目	
前処理フィルダ	3 塔目	2	前処理フィルタ3塔目	
	1~3 塔目	6	吸着塔 1~3 塔目	
吸着塔	4 塔目	2	吸着塔4塔目	
	5 塔目	2	吸着塔5塔目	

表1 評価対象設備・機器(サブドレン他浄化設備)

1.2 放射能条件の設定

サブドレン他浄化設備の放射能条件は以下の事項を考慮して設定する。

- ・ 前処理フィルタ及び吸着塔は、各々が交換直前で放射性物質の捕捉量又は吸着量が最 大になっているものとする。
- ・ 前処理フィルタ1~2は、フィルタ2塔に分散する放射性物質の全量が前処理フィル タ2で捕捉されているものとする。
- ・ 吸着塔1~3は、吸着塔3塔に分散する放射性物質の全量が吸着塔1で吸着されてい るものとする。
- ・吸着塔のうちアンチモン吸着塔,重金属塔は除外可能とし,セシウム・ストロンチウ ム同時吸着塔は最大5塔まで装填可能とするが,表1が最も保守的なケースとなる。

以上

5. 放射性物質分析・研究施設に係る補足説明

5.1 放射性物質分析・研究施設における保安管理体制及び保安管理について

5.1.1 放射性物質分析・研究施設における保安管理体制について

放射性物質分析・研究施設は,福島第一原子力発電所で発生する瓦礫等の性状及び燃料デブリ 等の性状を把握することにより,廃棄物を安全に処理・処分するための研究開発及び安全な燃料 デブリ等の取り出し作業の推進を目的に国立研究開発法人日本原子力研究開発機構(以下「JAEA」 という。)が運営し分析・試験を行う。一方,保安管理に関しては,「核原料物質,核燃料物質及び 原子炉の規制に関する法律」第64条の2に基づく特定原子力施設として東京電力の統括管理のも と JAEA が実施する。

5.1.2 放射性物質分析・研究施設における保安管理について

放射性物質分析・研究施設の保安管理においては、東京電力が実施計画を遵守するために必要 な要求事項を JAEA に示し、JAEA は要求事項を満足するための具体的な管理手順を定めて運用す る。また、緊急時の役割分担及び連絡体制をあらかじめ明確にして緊急事態の拡大防止・収束に 務める。

なお,東京電力は JAEA による保安活動について管理手順の確認や運用状況の定期的な確認,不 適合管理の確認等を通じて管理・監督する。 5.2 放射性物質分析・研究施設第2棟における設計評価事故時の放射線障害の防止について 使用施設等の位置,構造及び設備の基準(以下「使用許可基準規則」という。)に関する規則第 22条(設計評価事故時の放射線障害の防止)を踏まえて,放射性物質分析・研究施設第2棟(以 下「第2棟」という。)における事故の解析及び評価を行い,公衆に著しい放射線被ばくのリスク を与えないことを確認する。解析及び評価を行うに当たっては,「安全機能喪失により公衆の被 ばく線量が5mSvを超える放射性物質等の放出事象」を頂上事象と定義した上で,当該事象の具体 的な事象を洗い出し,その事象に対する設備設計・運用上の対策の妥当性及び影響を確認する。

上記の評価を行い,設備設計・運用上の対策を講じた上での公衆の被ばく線量が発生事故あた り 5mSv を超えないことを示す。また,施設全体に影響を及ぼす起因事象(例:地震)により複数 の設備に異常が発生する可能性がある場合は,その起因事象における公衆の被ばく線量を合算し, 5mSv を超えないことを示す。

5.2.1 第2棟の安全機能と設備について

5.2.1.1 第2棟における燃料デブリ等及び廃棄物のフロー

安全上重要な施設の選定,設計評価事故及び多量の放射性物質等を放出する事故の評価を行う に当たっては,第2棟の安全機能と設備を整理する。第2棟の安全機能は,各設備で取り扱う燃 料デブリ等及び廃棄物の取扱量から必要と考えられる機能(閉じ込め機能,遮蔽機能,臨界防止 機能)を各設備に持たせている。第2棟における燃料デブリ等及び廃棄物のフローを図-1に示す。



※ トップローディング又はサイドローディングにより輸送容器とコンクリートセルを接続し、燃料デブリ等を受け入れる。

図-1 第2棟における燃料デブリ等及び廃棄物のフロー

## 5.2.1.2 第2棟の安全機能と設備

第2棟における燃料デブリ等及び廃棄物のフローに基づき,第2棟の安全機能と設備を整理し た結果を表-1に示す。

No.	安全機能	設備名称	備考
1	閉じ込め機能	コンクリートセル	「持ちた」とス目にいいか
		鉄セル	
		グローブボックス	貝圧施行による闭し込め
		フード	風速維持による閉じ込め※2
		液体廃棄物一時貯留設備	構造による閉じ込め
2	遮蔽機能	建屋	
		コンクリートセル	建屋躯体の遮蔽
		試料ピット	
		鉄セル	鉄セル遮蔽体の遮蔽
3	臨界防止機能	コンクリートセル	質量管理による臨界防止
	<u>≣##3</u> ₽%		質量管理による臨界防止
		記いイキレット  	形状管理による臨界防止

表-1 第2棟の安全機能と設備

※1 セル・GB用換気空調設備の負圧維持による閉じ込め ※2 フード用換気空調設備の風速維持による閉じ込め

上記の安全機能と設備をもとに、設計評価事故の評価を行う。

5.2.2 設計評価事故の評価方法

5.2.2.1 マスターロジックダイアグラムを用いた評価フロー

第2棟の設計評価事故は、マスターロジックダイアグラム\*(以下「MLD」という。)を用いて、 図-2に示す手順により評価を行う。

※ 頂上事象から起因事象を抽出するトップダウン型分析法であり、本手法により、異常事象へと至る起因事象や原因を明らかにする。

図-2 MLD を用いた設計評価事故の評価手順 ①: "頂上事象"を設定する。(レベル1) ◆ 頂上事象:「安全機能喪失により公衆の被ばく線量が5mSvを超える放射性物質等の放出事象」 ◆ 頂上事象に対応した事象を洗出し、公衆に著しい放射線被ばくのリスクを与えない設計であることを以降のフローで確認する。 ②: 頂上事象を安全機能の観点から3つの"異常事象"に分類する。(レベル2) ◆ 異常事象:「閉じ込め機能不全」、「遮蔽機能不全」及び「臨界防止機能喪失」 ③: 第2棟を構成する構築物、系統及び機器ごとに異常事象に達しうる"具体的事象"を整理する。(レベル3) ◆ 第2棟を構成する構築物、系統及び機器ごとに異常事象に達しうる"具体的事象"を整理する。(レベル4) ◆ 燃料デブリ等の受入れ時、分析時、一時保管時、払出時等の取り扱うタイミングごとに起因事象を抽出する。 ◆ 自然現象、外部人為事象、設備故障等の単一起因事象(従属する事象を含む)を異常カテゴリとして整理し、具体的な内容 を想定する。 ④: 起因事象に対して、設備設計・運用上の対策を整理する。(レベル5)

⑥:対策について、異常事象への有効性と緩和した場合の公衆への被ばく影響を確認する。(レベル6)

- ◆ レベル5で整理した対策を踏まえ、想定した起因事象による事故の発生が防止又は緩和されることを確認する。
- ◆ 公衆の被ばく線量を評価し、発生事故当たり5mSvを超えないことを確認する。
- ◆ 施設全体に影響を及ぼす起因事象(例:地震)により複数の設備に異常が発生する可能性がある場合は、その起因事象に おける公衆の被ばく線量を合算し、5mSvを超えないことを確認する。

5.2.2.2 発生タイミングについて

図-1 に示す第2棟における燃料デブリ等及び廃棄物のフローをもとに,異常事象が発生するタ イミングを整理する。図-3 に,第2棟の各設備における作業フローを示す。



※「移送」は、該当する設備から他設備へ移送するタイミングを指す。

図-3 第2棟の各設備における作業フロー

上記に示したフローをもとに、各設備における発生タイミングごとに異常事象を想定する。

5.2.2.3 異常カテゴリについて

起因事象の異常カテゴリの項目は,自然現象,外部人為事象等の単一事象(従属する事象を含む。) とする。

なお、以下に示す事象は、設計評価事故の起因として想定しないものとする。

・確率的に発生することが想定しがたい事象

第2棟の立地,周辺環境等を考慮し,確率的に発生することが想定しがたい事象は,設計評価事故の起因事象として想定しない。

・第2棟周辺では起こり得ない事象

第2棟の立地,周辺環境等を考慮し,第2棟周辺では起こり得ないと判断される事象は,安 全機能喪失に至らず設計評価事故に進展しないため,設計評価事故の起因事象として想定しな い。

事象の進展が緩慢で対策を講ずることができる事象

自然現象,外部人為事象のうち,安全機能が直ちに喪失するものでなく,運用面における対 策で安全機能への影響を防止できると判断される事象は,安全機能喪失に至らず設計評価事故 に進展しないため,設計評価事故の起因事象として想定しない。

・第2棟の安全機能に影響を及ぼさない事象

第2棟の設計上,安全機能に影響が生じないと評価された自然現象,外部人為事象は設計評価事故に進展しないため,設計評価事故の起因事象として想定しない。

設計評価事故の起因として考慮すべき事象の抽出結果を表-2に示す。

(1/2)
て考慮すべき事象の抽出結果
Ĺ
ر کے
設計評価事故の起因。
表 2

設計評価事故	の起因として 想定するか	0	×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	×	想定する事象 想定しない事象
	田田	地震におり、第2棟の安全機能の喪失が視定されるため,設計評価事 故の起因とする。	第2棟は、津波が到達しないと考えられるT.P.+約40mの場所に設置す ることにより、津波の影響を受けないため、安全機能を損なうおそれはな い。	地下階に流入しないよう壁面に防水対策を施し,地下階に流入したとし ても地下ピットへ流れ込む設計とするため,安全機能を損なうおそれはな い。	第 2 棟敷地周辺には,氾濫,決壞により施設に影響を及ぼすような河 川」、湖等はなく,洪水の影響を受けないため,安全機能を損なうおそれ はない。	建築基準法及び関係法令福島県建築基準法施行細則第19条に基づ (荷重に耐えられる設計とするため,安全機能を損なっおそれはない。	JIS A 4201(建築物等の雷保護)に基づき, 避雷針, 接地等を設 計とするため, 安全機能を損なっおそれはない。	台風など暴風時に係る建屋の設計は,建築基準法及び関係法令に基 づく風圧力に対して耐えられる設計とするため,安全機能を損なうおそれ はない。	第2棟は、竜巻及びその随伴事象等によって安全性を損なわない設計と するため、安全機能を損なうおそれはない。	第2棟は鉄筋コンリート造であり,凍結により建屋が損傷するおそれはな しため,安全機能を損なうおそれはない。	第2棟は、建屋外壁への塗装等により、紫外線に対して安全性が損な われない設計とするため、安全機能を損なうおそれはない。	第2棟は、福島第一原子力発電所近傍の気象観測記録として過去に 計測された最高気温を踏まえて、適切な材料、機器等を選定することに より、高温に対して、その安全性が損なわれない設計とするため、安全 機能を損なつおそれはない。	小動物等の襲来により, 建屋貫通孔等からの小動物の侵入が想定され るため, 建屋貫通孔や電路端部等に対してシール材を施工することにより, 侵入を防止する設計とするため, 安全機能を損なうおそれはない。	第2棟は、斜面からの離隔を確保し、地滑りのおそれがない位置に設置 する設計とするため、安全機能を損なうおそれはない。	火山の影響により、第2棟に火山灰が降下してきた場合は、屋上階の 降灰を必要に応じて除去し、火山灰により建屋の給気フィルタに目詰まり が生じた場合は給気フィルタを交換し、目詰まりを解消するため、安全機 能を損なうおそれはない。	第2棟は、周囲の森林から20m以上の離隔幅を確保し森林火災から 防護する設計とし、また、航空機墜落による火災によって、建屋が損傷 するおそれはないため、安全機能を損なうおそれはない。	〇:設計評価事故の起因としてオ × : 設計証価事故の起因としてオ
ŝ	第2棟の安全機能 に影響を及ぼさない 事象	I	>	>	>	>	>	>	>		I		>		>	>	該当する事象 該当しない事象
いて想定しない事象	事象の進展が緩慢 で対策を講ずること ができる事象		I	I	I	I	I	I		~	>	>			I		·· ·· >
計評価事故の起因	第2棟周辺では起こ り得ない事象	I	I	I	1			I			I	l		>	I	I	
證	確率的に発生するこ とが想定しがたい 事象				Į			I									
	異常力テゴリ	地震	津波	豪雨	洪水	積雪	海雷	台風(強風, 高潮)	竜巻 (飛来 物含む)	凍結	紫外線	则同	生物学的事 象	地滑り	火山の影響	外部火災	
Ę		1							自然	現象							

表2 設計評価事故の起因として考慮すべき事象の抽出結果(2/2)

Ⅲ-3-5-2-7

5.2.2.4 評価結果

表-3 に, MLD を用いて設計評価事故を評価した結果を示す。また,施設全体に影響を及ぼ す起因事象として地震が想定されるため,地震による異常時に関連する公衆被ばく線量を 合算した結果を表-4 に示す。

5.2.3 設計評価事故の評価結果について

MLD を用いて設計評価事故を評価した結果,設備設計及び運用上の対策を講じた上での公衆の被ばく線量が発生事故あたり 5mSv を超えないことを確認した。また,施設全体に影響を及ぼす起因事象として地震が想定されるため,地震により複数の設備に異常が発生した場合における公衆の被ばく線量を合算し,5mSv を超えないことを確認した。

表-3 MLDを用いた評価結果(1/7)

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4				レベル 5	レベル6
	起因事象		-					
頂上事象	の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	発生 身イミング <sup>*</sup> 異常 カテコ <sup>*</sup> リ No.		No.	内容	N 東 (AND条件) 青字:設計面,緑字:運用面	影響
安 失 衆 余 条 に の が 5mSv を 射 性 物 助 出 事象	閉じ込め機 能不全	コンクリートセ ルの閉じ込め機 能不全	分析時	地震 (地震に伴 う火災 む。)	8	加熱機器を使用している 際に, <u>Sクラスの地震が発</u> <u>生,さらに,地震に伴っ</u> <u>て可燃物が加熱機器に接</u> <u>触し,セル内で紙ウェス</u> <u>が燃える程度の火災が発</u> <u>生した状況を想定する。</u> 地震により,セル・グロ ーブボックス用換気空調 設備,圧縮空気設備,消 火設備が損傷し,コンク リートセルの負圧維持機 能,圧縮空気,外部電源 及び消火機能が喪失した 状態を想定する。 上記の起因事象に加え て,動的機器である給排 気弁の単一故障が発生し た場合も想定する	<ul> <li>・コンクリートセル内で取り扱う可燃物の量を必要最低限にする等の管理を行う。</li> <li>・加熱機器を使用する間は,異常時に速やかな対応ができるよう,作業員が作業場所にて常時監視を行う。</li> <li>・コンクリートセルの給排気弁は、Sクラスの地震に対して耐震性を有する設計とし、セル・グローブボックス用換気空調設備,圧縮空気設備が損傷又は外部電源を喪失した場合,コンクリートセルの給排気弁が自動で閉止し,構造による閉じ込め機能を維持できる設計とする。</li> <li>・コンクリートセルの給排気弁が単一故障により自動で閉止しなかったとしても,コンクリートセルの給排気弁を多重化することで閉じ込めが行える設計とする。</li> </ul>	<ul> <li>(緩和)</li> <li>→給排気弁の閉</li> <li>止により構造に</li> <li>よる閉じ込めを</li> <li>行い,建屋,コン</li> <li>クリートセルの</li> <li>除染係数を考慮</li> <li>した場合の公衆</li> <li>の被ばく線量</li> <li>2.4mSv</li> </ul>

表-3 MLDを用いた評価結果(2/7)

レベル1	レベル2	レベル3			レベル4		レベル 5	レベル6
頂上事象	異常事象 の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	起因事象					
			発生 タイミング	異常 <sup>カテゴリ</sup>	No.	内容	、 (AND条件) 青字:設計面,緑字:運用面	影響
		き 鉄セルの閉じ 込め機能不全	分析時	地震 (地震に伴 う火災を含 む。)	22	加熱機器を使用している 際に、Sクラスの地震が発	<ul> <li>・鉄セル内で取り扱う可燃物の量を必要最低</li> <li>限にする等の管理を行う。</li> </ul>	<ul><li>(緩和)</li><li>→燃料デブリ等</li></ul>
						<u>生し鉄セルが損傷,さら</u> に,地震に伴って可燃物	<ul> <li>・加熱機器を使用する間は、異常時に速やか な対応ができるよう、作業員が作業場所に</li> </ul>	の取扱量の制 限,建屋躯体の
安全機能喪						が加熱機器に接触したこ	て常時監視を行う。	構造による閉じ
失により公 衆の被げく						<u>とにより紙ウェスが燃え</u> ろ程度の火災が発生した	・Sクラスの地震により設備が安全機能を喪 失したとしても、燃料デブリ等の取扱量の	込めを行い,建 屋の除染係数を
線量が5mSv	閉じ込め機					<u> 北沢を想定する。地震に</u>	制限,建屋躯体により、公衆への被ばく影	考慮した場合の
を超える放	胞小生					より、セル・グローブボ	響が5mSvを超える放射線又は放射性物質	公衆の被ばく線
射性物質等	G L					ックス用換気空調設備,	の放出が生じない設計とする。	量
の放出事象						圧縮空気設備,消火設備 が提復し (数本) の の 5		$5.2 \times 10^{-1} \text{mSv}$
						が損傷し、鉄ビルの負圧 維持機能 圧縮空気 外		
						部電源及び消火機能が喪		
						失した状態を想定する。		

表-3 MLD を用いた評価結果(3/7)

レベル1	レベル2	レベル3			レベル4		レベル 5	レベル6
	異常事象 の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	起因事象					
頂上事象			発生 タイミング	異常 カテゴリ	No.	内容	N 床 (AND条件) 青字:設計面,緑字:運用面	影響
安全機能喪 失により公 衆の被ばく 線量が 5mSvを超 える放射性 物質等の放 出事象	閉じ込め機 能不全	鉄セルの閉じ 込め機能不全	移送時	地震	28	<ul> <li>鉄セルからグローブボックスへ燃料デブリ等を移送中に、Sクラスの地震が発生した状況を想定する。</li> </ul>	<ul> <li>・Sクラスの地震により設備が安全機能を喪失したとしても、燃料デブリ等の取扱量の 制限,建屋躯体により、公衆への被ばく影響が5mSvを超える放射線又は放射性物質 の放出が生じない設計とする。</li> </ul>	<ul> <li>(緩和)</li> <li>→燃料デブリ等</li> <li>の取扱量の制</li> <li>限,建屋躯体の</li> <li>構造による閉じ</li> <li>込めを行い,建</li> <li>屋の除染係数を</li> <li>考慮した場合の</li> <li>公衆の被ばく線</li> <li>量</li> <li>3.3×10<sup>-1</sup>mSx</li> </ul>

表-3 MLDを用いた評価結果(4/7)

レベル1	レベル2	レベル3			レベル4		レベル 5	レベル6
	異常事象		起因事象					
頂上事象	の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	発生 タイミング	異常 カテゴリ	No.	内容	N 東 (AND条件) 青字:設計面,緑字:運用面	影響
						加熱機器を使用している	・グローブボックス内で取り扱う可燃物の量	(緩和)
		グローブボッ クスの閉じ込 め機能不全	分析時	地震 (地震に伴 う火災を含 む。)	31	際に, <u>Sクラスの地震が発</u>	を必要最低限にする等の管理を行う。	→燃料デブリ等
						<u>生しグローブボックスが</u>	・加熱機器を使用する間は、異常時に速やか	の取扱量の制
						<u>損傷,さらに,地震に伴</u>	な対応ができるよう,作業員が作業場所に	限,建屋躯体の
安全機能喪						<u>って可燃物が加熱機器に</u>	て常時監視を行う。	構造による閉じ
天により公 衆の被ばく						接触したことにより紙ウ	・Sクラスの地震により設備が安全機能を喪	込めを行い, 建
線量が	目いこよ桜					<u>エスが燃える程度の火災</u>	失したとしても,燃料デブリ等の取扱量の	屋の除染係数を
5mSv を超	用し匹の機					<u>が発生</u> した状況を想定す	制限,建屋躯体により,公衆への被ばく影	考慮した場合の
える放射性	肥小主					る。地震により、セル・ 響が5mSvを超える放射線又は	響が5mSvを超える放射線又は放射性物質	公衆の被ばく線
物質等の放						グローブボックス用換気	の放出が生じない設計とする。	量
田争家						空調設備、消火設備が損		5.2×10 <sup>-5</sup> mSv
						傷し, グローブボックス		
						の負圧維持機能,外部電		
						源及び消火機能が喪失し		
						た状態を想定する。		

表-3 MLD を用いた評価結果(5/7)

レベル1	レベル2	レベル3			レベル4		レベル5	レベル6
	異常事象		起因事象					
頂上事象	の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	発生 タイミング	異常 <sup>カテゴリ</sup>	No.	内容	N 東 (AND条件) 青字:設計面,緑字:運用面	影響
安全機能喪 失により公 衆の被ばく 線量が		グローブボッ クスの閉じ込 め機能不全	移送時		36	<u>グローブボックスからフ</u> <u>ードへ燃料デブリ等を移</u> <u>送中に,Sクラスの地震が</u> <u>発生</u> した状況を想定す る。	<ul> <li>・Sクラスの地震により設備が安全機能を喪失したとしても、燃料デブリ等の取扱量の 制限,建屋躯体により、公衆への被ばく影響が5mSvを超える放射線又は放射性物質 の放出が生じない設計とする。</li> </ul>	(緩和) →燃料デブリ等の取扱量の制限,建屋躯体の構造による閉じ込めを行い建屋の除染係数を考慮した場合の公衆の被ばく線量3.3×10 <sup>5</sup> mSv
5mSv を超 える放射性 物質等の放 出事象	閉じ込め機 能不全	フードの閉じ 込め機能(風 速維持)不全	分析時	地震	39	<u>Sクラスの地震により,フ</u> <u>ード用換気空調設備,フ</u> <u>ードの風速維持機能,外</u> <u>部電源が喪失</u> した状況を 想定する。	<ul> <li>・Sクラスの地震により設備が安全機能を喪失したとしても、燃料デブリ等の取扱量の 制限,建屋躯体により、公衆への被ばく影響が5mSvを超える放射線又は放射性物質 の放出が生じない設計とする。</li> </ul>	(緩和) →燃料デブリ等の取扱量の制限,建屋躯体の構造による閉じ込めを行い,建屋の除染係数を考慮した場合の公衆の被ばく線量。3×10 <sup>5</sup> mSv
表-3 MLD を用いた評価結果(6/7)

レベル1	レベル2	レベル3			レベル4		レベル5	レベル6
	異常事象				起因事象			
頂上事象	の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	発生 タイミング	異常 カテゴリ	No.	内容	<sup>    (AND条件)                                     </sup>	影響
						Sクラスの地震による液体	・地震により設備が安全機能を喪失したとし	(緩和)
安全機能喪						廃棄物一時貯留設備の損	ても、建屋躯体により、公衆への被ばく影	→建屋躯体の構
失により公		، روم محمد محمد ال				<u>傷</u> を想定する。	響が5mSvを超える放射線又は放射性物質	造による閉じ込
衆の被ばく		液体廃乗物一 					の放出が生じない設計とする。	めを行い,建屋
線量が	閉じ込め機	時貯留設備の	一時保管時	地震	51			の除染係数を考
5mSv を超	能不全	閉じ込め機能						慮した場合の公
える放射性物質生の故		不全						衆の被ばく線量
出事象								9.4×10 <sup>-6</sup> mSv

表-3 MLD を用いた評価結果(7/7)

レベル1	レベル2	レベル3			レベル4		レベル5	レベル6
	異常事象		起因事象				计等	
頂上事象	の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	発生 タイミング	異常 カテコ <sup>゙</sup> リ	No.	内容	<sup>    (AND条件)    </sup>	影響
						加熱機器を使用している	・鉄セル内で取り扱う可燃物の量を必要最低	(緩和)
						際に, <u>Sクラスの地震が発</u>	限にする等の管理を行う。	→燃料デブリ等
						生し鉄セルが損傷, さら	・加熱機器を使用する間は、異常時に速やか	の取扱量の制
		<sup>遮蔽機能</sup> 鉄セルの遮蔽 不全 機能不全				に, 地震に伴って可燃物が	な対応ができるよう、作業員が作業場所に	限,建屋躯体の
安全機能喪						加熱機器に接触したこと	て常時監視を行う。	構造による遮蔽
失により公						により,鉄セル内で紙ウェ	・Sクラスの地震により設備が安全機能を喪	を行った場合の
衆の被ばく	遮蔽機能			地震		<u>スが燃える程度の火災が</u>	失したとしても,燃料デブリ等の取扱量の	公衆の被ばく線
線量が	不全		分析時	(地震に伴	85	<u>発生</u> した状況を想定する。	制限、建屋躯体により、公衆への被ばく影	量
5mSv を超 <sup>-</sup> - ろ 放射性				う 火災を含 む。)	含	地震により, セル・グロー	響が5mSvを超える放射線又は放射性物質	$3.1  imes 10^{.7} \mathrm{mSv}$
物質等の放						ブボックス用換気空調設	の放出が生じない設計とする。	
出事象						備, 圧縮空気設備, 消火設		
						備が損傷し,鉄セルの負圧		
						維持機能, 圧縮空気, 外部		
						電源及び消火機能が喪失		
						した状態を想定する。		

異常事象 <sup>※1</sup>	表-3引用No.	起因事象	公衆被ば く線量 (mSv)
コンクリートセルの 閉じ込め機能不全	8	地震(地震に伴う火災を含む。)	2.4
鉄セルの閉じ込め機能不全 *2	22	地震(地震に伴う火災を含む。)	5. $2 \times 10^{-1}$
グローブボックスの 閉じ込め機能不全 <sup>*2</sup>	31	地震(地震に伴う火災を含む。)	5. $2 \times 10^{-5}$
フードの閉じ込め機能 (風速維持)不全 <sup>*2</sup>	39	地震	3. $3 \times 10^{-5}$
液体廃棄物一時貯留設備の 閉じ込め機能不全 <sup>*2</sup>	51	地震	9. $4 \times 10^{-6}$
鉄セルの遮蔽機能不全*2	85	地震(地震に伴う火災を含む。)	3. $1 \times 10^{-7}$
		地震による公衆被ばく線量(mSv)	2.9

表-4 施設全体に影響を及ぼす起因事象による公衆被ばく線量の合算

※1 設計評価事故の評価において、同じ設備に対し地震を起因とした異常事象が複数ある場合は、公衆被ばく線量が最 も大きくなる異常事象を引用して、公衆被ばく線量の合算を行う。

※2 鉄セル、グローブボックス、フード、液体廃棄物一時貯留設備の閉じ込め機能喪失は、安全を損なう影響が最も大きいSクラスの地震を起因として事故を想定した場合、耐震設計上、設備自体が損傷するため、設備故障、人的過誤を追加した異常が想定できないことから、Sクラスの地震を起因とした事象(従属事象含む。)における公衆被ばく量を算出する。

5.3 放射性分析・研究施設第2棟における安全上重要な施設の選定について

構築物,系統及び機器の安全機能喪失による公衆被ばく影響を評価し,発生事故当たり 5mSv を超えるものを安全上重要な施設として選定する。また,設計評価事故の評価におい て,公衆の被ばく線量が5mSv を超えないよう影響を緩和する機能を有する設備としたもの は,安全上重要な施設として選定する。

5.3.1 安全上重要な施設を選定するための基準

使用許可基準規則及びその解釈の要求事項を踏まえ,以下の2つの基準から,安全上重要 な施設を選定する。

・ 安全機能喪失時に公衆への被ばく影響が 5mSv/事象を超える施設・設備

・設計評価事故において、当該施設・設備による事故の防止・緩和機能に期待しているもの であって、それら機能に期待しない場合の公衆への被ばく影響が 5mSv/事象を超える施 設・設備

5.3.2 安全機能喪失の観点からの安全上重要な施設の選定

閉じ込め機能又は遮蔽機能を喪失した際の公衆への被ばく影響の観点から,第2棟にお ける安全上重要な施設を選定する。

5.3.2.1 評価条件

使用施設等の位置,構造及び設備の基準に関する規則の解釈の別記1を踏まえて,地震, 津波,竜巻,その他の外部事象を想定し,公衆被ばく影響の評価を行う。図-4に,評価事象 の選定に係るフローを示す。





5.3.2.2 評価結果

外部事象のうち,影響が最も大きくなると考えられる S クラスに属する施設に求められる程度の地震力を想定して線量評価を行う。

なお,第2棟の耐震性を鑑み,除染係数(DF)及び遮蔽を考慮する。第2棟の各設備にお ける閉じ込め機能又は遮蔽機能喪失時の公衆の被ばく線量を表-5に示す。

表-5 各設備における閉じ込め機能又は遮蔽機能喪失時の公衆の被ばく線量

(単位:mSv)

設備名称	閉じ込め機能喪失時	遮蔽機能喪失時
建屋		$1.5 \times 10^{-11}$
コンクリートセル	1.6	2. $4 \times 10^{-4}$
試料ピット		2. $6 \times 10^{-4}$
鉄セル	$3.3 \times 10^{-1}$	3. $1 \times 10^{-7}$
グローブボックス	$3.3 \times 10^{-5}$	
フード	$3.3 \times 10^{-5}$	
液体廃棄物一時貯留設備	9. $4 \times 10^{-6}$	
セル・GB用換気空調設備	2. $5 \times 10^{-1}$	
フード用換気空調設備	$3.3 \times 10^{-5}$	

※1 評価条件等は、閉じ込め機能又は遮へい機能を喪失した際の公衆への被ばく影響評価に基づく。

※2 設備として該当する安全機能を有していない箇所については、"-(バー)"を記載する。

※3 安全機能の喪失が継続する期間を7日間として評価した。

※4 燃料デブリ切断時の粉体から気相への放射性物質の移行率1%(日本原子力学会「ホットラボの設計と管理」)。Kr 等の気体状の放射性物質は100%移行。

※5 鉄セル、グローブボックス、フードでは、燃料デブリの切断は行わないが、取り扱う燃料デブリ全量が粉体化するものとし、※4の移行率を用いた。

閉じ込め機能又は遮蔽機能の喪失時に,公衆の被ばく線量は 5mSv を超える設備はない。 なお,臨界安全上の観点から,臨界防止機能を有するコンクリートセル及び試料ピットを 安全上重要な施設に選定する。

5.3.3 設計評価事故の評価結果に基づく安全上重要な施設の選定

設計評価事故の評価を行った結果から、コンクリートセルの給排気弁は、設計評価事故に おける防止・緩和機能として閉じ込めのバウンダリを期待しており、その機能に期待しない 場合の公衆への被ばく影響が 5mSv/事象を超える機器であることから、安全上重要な施設に 選定する。 5.3.4 第2棟における安全上重要な施設

「2. 安全機能喪失の観点からの安全上重要な施設の選定」及び「3. 設計評価事故の評価結果に基づく安全上重要な施設の選定」から,第2棟における安全上重要な施設は,表-6のとおりとする。また,安全上重要な施設の範囲を図-5に示す。

表-6 第2棟の安全上重要な施設

安全上重要な施設
コンクリートセル(給排気弁を含む。)
試料ピット



図-5 安全上重要な施設の範囲(青破線内)

5.3.5 安全上重要な施設に係る要求事項及び適合性

使用許可基準規則及びその解釈に基づく安全上重要な施設に係る要求事項を整理し,第 2棟における安全上重要な施設が要求事項に対して適合していることを表-7に示す。

使用許可基準規則に関する規則	は田志可其進祖則の柳和(仕物)	要求事項に対す	る適合性
(抜粋)	使用計可基準規則の解釈 (抜粋)	コンクリートセル(給排気弁を含む。)	試料ピット
第四条(火災等による損傷の防	3 第3項の規定については,消火設備の破損,誤作動又は誤操作が起き	設計評価事故の評価結果のとおり、消火設	設計評価事故の評価結果のとおり,
止)	た場合のほか,火災感知設備の破損,誤作動又は誤操作が起きたことによ	備の破損、誤作動又は誤操作が起きたとし	消火設備の破損、誤作動又は誤操作
3 消火設備は,破損,誤作動又	り消火設備が作動した場合においても、安全上重要な施設の機能を損なわ	ても、コンクリートセルの安全機能(遮蔽	が起きたとしても、試料ピットの安
は誤操作が起きた場合においても	ないもの(消火設備の誤動作によって核燃料物質等が浸水したとしても、	機能,閉じ込め機能,臨界防止機能)を損	全機能(遮蔽機能,臨界防止機能)
安全上重要な施設の安全機能を損	当該施設の臨界防止機能を損なわないこと等)であることをいう。	なうことはない。万一、燃料デブリ等が浸	を損なうことはない。万一,燃料デ
なわないものでなければならな		水したとしても、臨界安全上問題はない。	ブリ等が浸水したとしても、臨界安
l'.			全上問題はない。
第十一条(外部からの衝撃による	3 第2項に規定する「大きな影響を及ぼすおそれがあると想定される自	「補足説明資料(2.14.2 自然現象に対す	「補足説明資料(2.14.2 自然現象
損傷の防止)	然現象」とは、対象となる自然現象に対応して、最新の科学的技術的知見	る設計上の考慮)」にて示したとおり、当	に対する設計上の考慮)」にて示し
2 安全上重要な施設は、当該安	を踏まえて適切に予想されるものをいう。なお、過去の記録、現地調査の	該安全上重要な施設に大きな影響を及ぼす	たとおり、当該安全上重要な施設に
全上重要な施設に大きな影響を及	結果、最新知見等を参考にして、必要のある場合には、異種の自然現象を	おそれがあると想定される自然現象はな	大きな影響を及ぼすおそれがあると
ほすおそれがあると想定される目	重畳させるものとする。	<i>V</i> .	想定される目然現象はない。
然現象により当該安全上重要な施	4 第2項に規定する「適切に考慮したもの」とは、大きな影響を及ぼす		
設に作用する衝撃及び設計評価事	おそれがあると想定される自然現象により安全上重要な施設に作用する衝		
故時に生する 応力を適切に考慮し	撃及び設計評価事故が発生した場合に生じる応力を単純に加算することを		
たものでなければならない。	必ずしも要求するものではなく、それそれの因果関係及び時間的変化を考		
做上上友 (毛云古); 古人地	慮して週切に組合せた場合をいう。 -		
第十六条(重要度に応じた安全機	1 第2頃に規定する「単一故障」とは、動的機器の単一故障をいう。動	コンクリートセルは、安全機能(遮敝機	試料ビットは,安全機能(遮敝機
	的機器とは、外部からの動力の供給を受けて、それを含む糸統か本米の機	能、閉し込め機能、臨界防止機能)のう	能、臨界防止機能)の確保に動的機
2 女王上里安な施設は、機械又		ら、闭し込め機能の確保に動的機器(結排	奋は有してないため, 対象外。
は  森長の単一  故障  (単一の  原因に	2 弟2頃についし、単一畝厚かめつにとししも、その単一畝厚か女生上 古暁のわい期間に除まれは彼安でもステレジが安でもわば、スの光、お暁	スナノを有しているか, 柿排スナを一里化	
よって一つの機械又は奋兵が所たの安全機能なたること(従属亜田	又陣のない期间に际去又は修復でさることが帷夫でめれば、ての単一敀陣 な伝宗したイエトい	りることにより、単一畝厚が発生した場合	
	2 似足しなくてよい。 さたに 単二 お陪の 発生の 可能 が 振め て 小 さい こと が 今 理 的 に 説 明 で き	(こわいてもこの)成肥を頂なわない取引とす	
による多里取厚を古む。)をいる。)が惑生した担合においても	こりに、単一 収障の光土の可能住が極めて小さいことが自住的に説明でき ス 坦 へ あるいけ 単一	<i>、</i> シ <sub>0</sub>	
ノ。ノが先生した物日にわいても その機能を掲なわないものでなけ	る物口,のるいは、単一取厚を収定することに示机の機能が入4040る物口でなっても、他の玄統を田いて、その機能を代誌できることが安全解析空		
れげたらたい	に上り確認できれげ 当該爆哭に対する多重性の更ずけ適用したい		
第二十条 (調攝作の防止)	9 第9項に相定する「交易に撮作することができるもの」とけ 設計運	コンクリートセルけ 給排気 4を一 重化 か	試料ピットは その安全機能()連萜
9 安全上重要な協設け	- 第27項に別にする「各刻に採作することができるもの」とは、映印印 価重地が発生した状況下(混乱した状能室)であっても	へ自動化することにより 閉じ込め機能を	機能
- <u>ムエエ重</u> ダなに成は、石のに 操作することができるものでかけ	って必要な操作が行える等の使用者に与える負荷を小さくすることができ	確実かつ自動で確保することができ 使用	を必要とするものでけかいため 対
ればならない。	るよう考慮された設計であることをいう。また、設計評価事故の発生後	者に与える負荷を小さくするよう考慮され	象外。
	一定期間は、使用者の操作を期待しなくても必要な安全機能が確保される	た設計である。また、設計評価事故の発生	
	設計であることをいう。	後、使用者の操作を期待しなくても必要な	
		安全機能が確保できる設計である。	1

## 表-7 第2棟における安全上重要な施設に係る要求事項及び適合性

5.4 放射性分析・研究施設第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故の拡大の防止について

使用許可基準規則第29条(多量の放射性物質等を放出する事故の拡大の防止)に対する 適合性を確認するため,第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故の評価を行う。

評価結果から,第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故時の放射性物質の放出量が Cs-137換算で 100TBq を十分下回り,当該事故の拡大を防止するために必要な措置が講じられていることを示す。また,施設全体に影響を及ぼす起因事象(例:地震)により 複数の設備に異常が発生する可能性がある場合は,その起因事象における放射性物質の放出量を合算し,Cs-137換算で 100TBq を十分下回ることを示す。

5.4.1 多量の放射性物質等を放出する事故の評価方法

5.4.1.1 MLD を用いた評価フロー

第2棟の多量の放射性物質等を放出する事故は,設計評価事故の評価方法と同様にMLDを 用いて評価を実施する。図-6 に,多量の放射性物質等を放出する事故の具体的な評価手順 を示す。



◆ 施設全体に影響を及ぼす起因事象(例:地震)により複数の設備に異常が発生する可能性がある場合は、その起因事象における放射性物質の放出量を合算し、Cs-137換算で100TBqを十分下回ることを確認する。

5.4.1.2 第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故の評価対象

第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故の評価は、多量の放射性物質等を放出するおそれがある表-8に示す安全上重要な施設を対象として実施する。

表-8	第2棟の安全上重要な施設
10	

安全上重要な施設					
コンクリートセル(給排気弁を含む。)					
試料ピット					

なお,施設全体に影響を及ぼす起因事象による放射性物質の放出量を合算した評価を行 うため,表-9 に示す安全上重要な施設以外の閉じ込め機能を有する設備についても,同様 の事故を想定した条件のもと,放射性物質の放出量の評価を行うこととする。

表-9 第2棟の安全上重要な施設以外の閉じ込め機能を有する設備

安全上重要な施設以外の 閉じ込め機能を有する設備
鉄セル
グローブボックス
フード
液体廃棄物一時貯留設備

5.4.1.3 発生タイミングについて

図-3 と同様とする。図-3 に示したフローをもとに、各設備における発生タイミングごと に異常事象を想定する。

5.4.1.4 異常カテゴリについて

第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故は、使用許可基準規則及びその解釈 にある発生頻度が設計評価事故より低い事故、設計評価事故を超える事故であることを踏 まえて、「自然現象、外部人為事象のうち極低頻度かつ高影響事象」又は「設計評価事故の 起因事象+単一の内部事象(従属事象を含む。)」を起因事象として想定する。

5.4.1.4.1 自然現象,外部人為事象のうち極低頻度かつ高影響事象

設計評価事故の評価において整理した 4 つの異常カテゴリのうち,確率的に発生することが想定しがたい事象又は第2棟の安全機能に影響を及ぼさない事象に該当する自然現象,外部人為事象を対象として,より低頻度かつ高影響となる事象を抽出・選定し,起因として想定する。ただし,以下に示す事象は,多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しないものとする。

・設計上、十分な裕度を有している事象

低頻度かつ高影響の自然現象,外部人為事象のうち,第2棟の設計上,設計に用いた基準値から十分な裕度を有しており,安全上重要な施設の安全機能喪失に至らないと判断 される事象は,多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しない。

・安全上重要な施設の安全機能に影響を与えない事象

低頻度かつ高影響の自然現象,外部人為事象の影響及び従属して発生する影響(停電, 給水停止等)が発生したとしても,安全上重要な施設の安全機能に影響を与えず,安全機 能喪失の要因となる規模に至らない事象は,多量の放射性物質等を放出する事故の起因 として想定しない。

これらの考え方に基づき,自然現象,外部人為事象のうち極低頻度かつ高影響事象について,多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定するか否か整理した結果を表-10

に示す。表-10に示すとおり、第2棟における多量の放射性物質等を放出する事故の評価に おいて、自然現象、外部人為事象のうち極低頻度かつ高影響事象は、上記の設計上、十分な 裕度を有している事象又は安全上重要な施設の安全機能に影響を与えない事象のいずれか に該当することから、起因として想定しないものとする。

				1.1,11.1,2=.4.1,		
			多量の放射性物質	重等を放出する事		冬春のお射桃物
起因		異常カテゴリ	故の起因として	想定しない事象		一 多重の 成 利 圧 初 「 哲 笙 を 故 出 す ス
」 正 会	No.		設計上,十分な裕	安全上重要な施設	極低頻度かつ高影響事象の想定	真守で成山りる
7 <b>3</b>			度を有している事	の安全機能に影響		て想定するか
			象	を与えない事象		
自然	1				Ss900の1.1倍程度の地震力による地震を想定したとしても,第2棟建屋の各	
現家		<b></b>	1	_	層に発生するせん断応力度におけるせん断ひずみは、第2棟のスケルトンカー	×
			•		ブの第2折れ点を超過しないことから、おおむね弾性範囲にとどまるため、多	
					量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しない。	
	2				第2棟は T.P.約40mに建設予定であることから、検討用津波(T.P.22.6m)に対	
		v <del>it</del> vit			して十分な裕度を有しており、検討用津波の高さを超え、かつ、第2棟まで遡	$\checkmark$
		伴仮	<b>•</b>	_	上する津波は想定しがたいため、多量の放射性物質等を放出する事故の起因と	~
					して想定しない。	
	3				設計の基準として用いた降雨強度(136.56mm/h)の1.1倍程度の降雨を想定し	
		真古			たとしても、第2棟の屋根面の排水は設計上問題なく、第2棟の建屋内に設置	$\sim$
		家的	•		される安全上重要な施設に影響を与える豪雨は想定しがたいため、多量の放射	~
					性物質等を放出する事故の起因として想定しない。	
	4				第2棟近傍の河川,湖等は,第2棟から十分距離が離れており,河川,湖等の	
		洪水	1	—	氾濫,決壊により施設に影響をおよぼすことはないため,多量の放射性物質等	×
					を放出する事故の起因として想定しない。	
	5				設計の基準として用いた積雪荷重(積雪量:30cm,単位荷重:20N/m <sup>2</sup> /cm)の1.1	
		往示			倍程度の積雪を想定したとしても、第2棟の屋上の耐力は設計上問題なく、第	×
		惧当	<b>v</b>	—	2 棟の建屋内に設置される安全上重要な施設に影響を与える積雪は想定しがた	~
					いため、多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しない。	
	6	花示			第2棟建屋は, JIS A 4201 (建築物等の雷保護)及び建築基準法に基づき避雷	×
		俗苗		×	針の設置,機器接地を行い,落雷による損傷を防止する設計とするが,想定し	~

表-10 自然現象,外部人為事象のうち極低頻度かつ高影響事象の想定

				た強さを超える落雷が発生し停電が発生したとしても、安全上重要な施設の安	
				全機能は電力を要さず維持できるため、多量の放射性物質等を放出する事故の	
				起因として想定しない。	
7				設計の基準として用いた風圧力(基準風速:30m/s)の1.1倍程度の台風を想定	
				したとしても、第2棟への風荷重は設計上問題なく、第2棟の建屋内に設置さ	
				れる安全上重要な施設に影響を与える台風は想定しがたいため、多量の放射性	
	台風 (强風, 局 湖)	1	_	物質等を放出する事故の起因として想定しない。また、高潮については、第2	×
				棟は T.P.約 40m に建設予定であり,多量の放射性物質等を放出する事故の起因	
				となる安全上重要な施設の安全機能の喪失の要因となる規模には至らないた	
				め、事故の起因として想定しない。	
8				設計の基準として用いた竜巻風速(100m/s)の1.1倍程度の竜巻を想定したと	
	竜巻(飛来物			しても、第2棟建屋の壁は飛来物により貫通せず、第2棟の建屋内に設置され	
	含む。)			る安全上重要な施設に影響を与える竜巻は想定しがたいため、多量の放射性物	X
l				質等を放出する事故の起因として想定しない。	
9				小動物等の襲来により、建屋貫通孔等からの小動物の侵入が想定されるため、	
				建屋貫通孔や電路端部等に対してシール材を施工することにより、侵入を防止	
	山中兴的主要			する設計としており、生物学的事象の極低頻度かつ高影響の事象を想定したと	× /
	生物字的事象			しても、多量の放射性物質等を放出する事故の起因となる安全上重要な施設の	X
				安全機能の喪失の要因となる規模には至らないため、事故の起因として想定し	
				ない。	
10				設計の基準に用いた降下火砕物の堆積厚さ(基準火砕物堆積量:30cm)の 1.1	
				倍の火山の影響を想定したとしても、第2棟の屋上の耐力は設計上問題なく、	
	火田の影響		_	第2棟の建屋内に設置される安全上重要な施設に影響を与える火山の影響は想	X
				定しがたいため,多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しない。	
11				外部火災の評価により得られた危険距離(75m)を1.1倍程度大きくしたとして	×
I	2下部火灭	~		も,第2棟建屋の離隔距離は設計上問題なく,想定される外部火災に対して十	X

					分な裕度を有しており,第2棟の建屋内に設置される安全上重要な施設に影響 を与える外部火災は想定しがたいため,多量の放射性物質等を放出する事故の 起因として想定しない。	
外部人 為事象	12	電磁的障害		~	第2棟建屋は、電磁的障害による擾乱を防止するため、接地した鋼製の筐体に 制御部及び演算部は格納し、高圧動力ケーブルは金属シールド付きとする等の 電磁障害の影響を受けない設計としており、電磁的障害に係る極低頻度かつ高 影響事象が万一発生したとしても、多量の放射性物質等を放出する事故の起因 となる安全上重要な施設の安全機能の喪失の要因となる規模には至らないた め、事故の起因として想定しない。	×
	13	不正アクセス 行為 (サイバ ーテロを含 む。)	_	1	第2棟は、安全上重要な施設の安全機能の維持・確保に運転員の操作を要さず、 不正アクセス行為(サイバーテロを含む。)を想定したとしても、多量の放射性 物質等を放出する事故の起因となる安全上重要な施設の安全機能の喪失の要因 となる規模には至らないため、事故の起因として想定しない。	×
	14	航空機落下	<b>~</b>	_	第2棟への落下確率(3.9×10 <sup>-9</sup> 回/年)は、設計上の考慮を必要とするか否か の判断基準(1.0×10 <sup>-7</sup> 回/年)を十分下回るため、多量の放射性物質等を放出す る事故の起因として想定しない。	×
	15	ダムの崩壊及 び爆発	✓	_	第2棟近傍の河川及びダムは,第2棟から十分距離が離れており,河川又はダ ムの崩壊により施設に影響をおよぼすことはない。同様に爆発物の製造及び貯 蔵施設も近隣になく,爆発により施設の安全性を損なうことは起こり得ないた め,多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しない。	×
	16	有毒ガス	_	1	安全上重要な施設の安全機能の維持・確保は,運転員の操作を要さず,有毒ガ スにより施設の安全性は損なわれないことから,多量の放射性物質等を放出す る事故の起因として想定しない。	×

5.4.1.4.2 設計評価事故の起因事象+単一の内部事象(従属事象を含む。)

設計評価事故の起因事象に対し,施設・設備の動的な故障や誤動作,運転員の誤操作等の 単一の内部事象を重ねたケースを多量の放射性物質等を放出する事故の起因事象として想 定する。単一の内部事象は,設計評価事故で想定した設備故障又は人的過誤の起因事象を用 いる。ただし,以下の事象は,多量の放射性物質等を放出する事故の起因として想定しない ものとする。

①組み合わせる事象の内容が重複しているもの。

②事象発生のタイミング(状態)が異なり、同時に事象が発生することが想定されないもの。

③設計又は運用上、事象の組み合わせが想定されないもの。

④事象を組み合わせたとしても、安全上重要な施設の安全機能に影響を与えないもの。

設計評価事故の起因事象と単一の内部事象の組み合わせを洗い出し,多量の放射性物質 等を放出する事故の起因として想定するか整理した結果,コンクリートセルについては,分 析時における地震及び設備故障を組み合わせた事象として,Sクラスの地震発生に加え,動 的機器である給排気弁の複数故障が生じた場合を起因とした事象も併せて想定する。

5.4.2 評価結果

起因として想定する事象に対して,MLDを用いて多量の放射性物質等を放出する事故を評価した結果を表-11に示す。また,施設全体に影響を及ぼす起因事象として地震が想定されるため,地震による異常時に関連する放射性物質の放出量をCs-137換算で合算した結果を表-12に示す。

5.4.3 多量の放射性物質等を放出する事故の評価結果について

MLD を用いて多量の放射性物質等を放出する事故を評価した結果,放射性物質の放出量が Cs-137 換算で 100TBq を十分下回り,事故の拡大を防止するために必要な措置が講じられて いることを確認した。また,施設全体に影響を及ぼす起因事象として想定される地震時にお いて,放射性物質の放出量を合算したとしても,Cs-137 換算で 100TBq を十分下回ることを 確認した。

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4				レベル5	レベル6
頂上事象	異常事象 の定義 (OR条 件)	具体的事象 (OR条件)	起因事象					
			発生 タイミング	異常 カテゴリ 主な事象 + 副事象	設計評価事故 組み合わせ No.	内容	<b>対策</b> (AND条件) 青字:設計面,緑字:運用面	影響
安全機能喪失 により公衆の 被ばく線量が 5mSvを超える 放射性物質等 の放出事象	閉じ込め機能 喪失	コンクリートセルの 閉じ込め機能喪失	分析時	地震 × 設備故障	8×8	Sクラスの地震が発生, 地震に伴って可燃物が 加熱機器に接触し,セ ル内で紙ウェスが燃え る程度の火災が発生し た状況に加え,コンク リートセルの給排気弁 が故障により自動で閉 止せず,更に,多重化 した給排気弁も故障に より機能しない場合を 想定する。	<ul> <li>・コンクリートセル内で取り扱う可燃物 の量を必要最低限にする等の管理を行う。</li> <li>・加熱機器を使用する間は、異常時に速 やかな対応ができるよう、作業員が作 業場所にて常時監視を行う。</li> <li>・Sクラスの地震に対して、コンクリート セルはおおむね弾性範囲にとどまり、 安全機能を維持できる。</li> <li>・建屋は、動的地震力Ss900に対し耐震性 を有しているため安全機能を維持でき る。</li> <li>・コンクリートセルの給排気弁は、Sクラ スの地震に対して耐震性を有する設計 とする。</li> <li>・コンクリートセルの給排気弁は、故障 により自動で動作しない場合において も手動で操作できる設計とする。</li> </ul>	<ul> <li>(緩和)</li> <li><u>事故発生時の影響</u></li> <li>建屋の除染係数を考慮した場合</li> <li>の放射性物質(Cs-137換算)の放</li> <li>出量</li> <li>8.4×10<sup>-2</sup> TBq</li> </ul>

表-11 MLDを用いた分析結果

異常事象 <sup>※1</sup>	表-11引用No.	起因事象	Cs-137換 算した放 射性物質 の放出量 (TBq)
コンクリートセルの 閉じ込め機能喪失	8×8	地震(地震に伴う火災を含む。) +設備故障	8. $4 \times 10^{-2}$
鉄セルの閉じ込め機能喪失 ※2		地震(地震に伴う火災を含む。) (設計評価事故No. 22)	2. $1 \times 10^{-3}$
グローブボックスの 閉じ込め機能喪失 <sup>※2</sup>		地震(地震に伴う火災を含む。) (設計評価事故No. 31)	2. $1 \times 10^{-7}$
フードの閉じ込め機能 (風速維持)喪失 <sup>*2</sup>		地震 (設計評価事故No. 39)	$1.3 \times 10^{-7}$
液体廃棄物一時貯留設備の 閉じ込め機能喪失 <sup>*2</sup>		地震 (設計評価事故No. 51)	3. $5 \times 10^{-8}$
	地震に	こよる放射性物質の放出量の合算(TBq)	8.6 $\times 10^{-2}$

表-12 施設全体に影響を及ぼす起因事象による放射性物質の放出量の合算

※1 多量の放射性物質等を放出する事故の評価において、同じ設備に対し地震を起因とした異常事象が複数ある場合は、 放射性物質の放出量が最も大きくなる異常事象を引用して、放射性物質の放出量の合算を行う。

※2 鉄セル,グローブボックス,フード,液体廃棄物一時貯留設備の閉じ込め機能喪失は、安全を損なう影響が最も大きいSクラスの地震を起因として事故を想定した場合、耐震設計上、設備自体が損傷するため、設備故障、人的過誤を追加した異常が想定できないことから、Sクラスの地震を起因とした事象(従属事象含む。)における放射性物質の放出量を算出する。