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

東海第二発電所 工事計画審査資料		
資料番号	工認-139 改9	
提出年月日	平成 30 年 6 月 21 日	

## V-1-8-1 原子炉格納施設の設計条件に関する説明書

目		

次

1. 概要 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1
2. 基本方針	2
3. 原子炉格納施設の設計条件 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	5
3.1 設計基準事故時における設計条件・・・・・	5
3.1.1 最高使用圧力及び最高使用温度・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3.1.2 漏えい率に対する設計条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
3.1.3 最低使用温度	8
3.1.4 使用材料·····	8
3.1.5 耐圧試験圧力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
3.1.6 開口部 ·····	10
3.1.7 配管貫通部·····	10
3.1.8 電線配線貫通部·····	10
3.1.9 原子炉格納容器隔離弁 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	11
3.1.10 原子炉格納容器体積······	21
3.1.11 原子炉格納容器安全設備······	21
3.1.12 許容外圧・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	21
3.1.13 圧力抑制効果を得るために必要な構造及び寸法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	21
3.1.14 ダイヤフラム・フロアの設計差圧及び設計温度差・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	23
3.1.15 真空破壊装置	23
3.1.16 原子炉建屋原子炉棟······	24
3. 1. 17 可燃性ガス濃度制御設備・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
3.1.18 放射性物質濃度制御設備······	24
3.1.19 原子炉格納容器調気設備······	24
3.1.20 原子炉冷却材喪失時の荷重・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
3.1.21 逃がし安全弁作動時の荷重・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	32
3.2 重大事故等時における設計条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	35
3.2.1 重大事故等時の評価温度,評価圧力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	35
3.2.2 重大事故等時における原子炉格納容器冷却機能・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	36
3.2.3 重大事故等時における原子炉格納容器の過圧破損防止機能・・・・・・・・・・・	37
3.2.4 重大事故等時における原子炉格納容器下部の溶融炉心冷却機能・・・・・・・・・・	39
3.2.5 重大事故等時における水素爆発による原子炉格納容器の破損防止機能・・・・・	41
3.2.6 重大事故等時における水素爆発による原子炉建屋等の損傷防止機能・・・・・・	41
3.2.7 原子炉格納容器外面への放水設備等・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	42

4. 重大事故等時における原子炉格納容器の放射性物質閉じ込め機能評価及びその他影響確認	43
4.1 重大事故等時における原子炉格納容器の放射性物質閉じ込め機能評価・・・・・・・・・	43
4.1.1 評価方針・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	43
4.1.2 評価対象部位及び評価対象部位における機能喪失要因・・・・・・・・・・・・・・・・・・	43
4.1.3 評価方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	46
4.1.4 評価結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	50
4.2 その他原子炉格納容器評価温度,圧力に対する影響確認	58
4.2.1 確認内容	58
4.2.2 確認結果·····	58

別添1 原子炉格納容器の重大事故等時の閉じ込め機能健全性について

- 別添2 コリウムシールド及びペデスタル排水系の設計
- 別添3 格納容器圧力逃がし装置の設計
- 別添4 代替循環冷却系の設計

下線:本日説明

別添2 コリウムシールド及びペデスタル排水系の設計

1.	ペデスタル(ドライウェル部)に係る設備対策の概要について ・・・・・・ 別添 2-1
2.	コリウムシールドの設計について・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
3.	ペデスタル(ドライウェル部)水位管理に係る対策設備の設計について ・・・・ 別添 2-10
4.	ペデスタル(ドライウェル部)内の水位管理方法について・・・・・・・別添 2-14
5.	溶融炉心の排水流路内での凝固停止評価について
6.	コリウムシールド材料の選定について
7.	コリウムシールド厚さ, 高さの設定について
8.	原子炉圧力容器破損時の溶融炉心の冠水評価について ・・・・・・・・・・・ 別添 2-118
9.	コリウムシールドを考慮した溶融炉心・コンクリート相互作用による侵食量評価について
	別添 2-148
10.	溶融炉心による熱影響評価について ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 別添 2-171
11.	ペデスタル排水系の排水機能確認試験について ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 別添 2-202
12.	コリウムシールドの施工性について ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 別添 2-214
13.	コリウムシールドの選択的浸食について・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・

次

目

1. ペデスタル(ドライウェル部)に係る設備対策の概要について

東海第二発電所における,溶融燃料-冷却材相互作用及び溶融炉心・コンクリート相 互作用の影響抑制を考慮したペデスタル(ドライウェル部)(以下「ペデスタル」という。) に係る設備対策の概要を以下に示す。

東海第二発電所のペデスタルの概要図を図 1-1 及び図 1-2 に示す。

ペデスタル内の底面及び側面には、原子炉圧力容器(以下「RPV」という。)が破損 し溶融炉心(以下「デブリ」という。)が落下した際のペデスタル構造健全性確保のため、 ZrO2製のコリウムシールドを設置する。また、コリウムシールド内は格納容器床ド レンサンプとして用いるために、コリウムシールド表面にSUS製のライナを敷設し通 常運転中の水密性を確保するとともに、その内側に格納容器機器ドレンサンプを設置す る。

ドライウェルにて生じる床ドレン及び機器ドレンと,格納容器機器ドレンサンプを冷却するための冷却水は,図1-1及び図1-2のようにペデスタル側壁の貫通孔を通る配管により各ドレンサンプへ導かれる。これらの配管には,事故時にペデスタル内への流入水を制限するため,ペデスタル側壁の外側に制限弁を設ける。

格納容器床ドレンサンプ内に流入した水は,1 mに立ち上げたスワンネックから流出 させ,スリット及び配管を通じて原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ設備へ排水する。 また,排水配管を分岐させベント管へ接続することで,事故時においてペデスタルから サプレッション・チェンバへ排水する経路を設けるとともに,排水完了後にペデスタル からの冷却水の流出を防止するための排水弁を設ける。さらに,RPVが破損しデブリ がスリット内へ流入した際に,下流側の配管内で圧力上昇が生じる可能性を考慮し,安 全弁を設ける。

ペデスタルの側壁は鋼製スカートを介してRPVを支持しており, RPV下部プレナ ムの中心付近には原子炉冷却材浄化系のボトムドレン配管が接続されているとともに, ペデスタル内には制御棒駆動水圧系配管が敷設されている。



図 1-1 ペデスタル概要図(断面図)

別添 2-2



図 1-2 ペデスタル概要図(平面図)

- 2. コリウムシールドの設計について
- 2.1 コリウムシールド材料の選定

コリウムシールドの材料としては、模擬溶融炉心を用いた種々の試験結果を基に、 高融点でかつ化学的安定性に優れており、溶融炉心に対して高い耐性を有しているこ とが確認されたZrO2を選定した。

表 2-1 に,試験の概要を示す。また,各試験の試験方法及び結果の詳細については 「6. コリウムシールド材料の選定について」に示す。

試験の種類	概要
溶融Ζrによ	耐熱材の各候補材の耐侵食性を確認。
る耐熱材侵食	模擬溶融炉心として,侵食量が大きくなる100 m <u>o1%Zrをるつぼ</u> 内で
試験	2,000 ℃~2,200 ℃の所定温度に昇温・溶融し,, Z
	r O <sub>2</sub> の耐熱材試験片を上部から挿入し5分間保持した後, 取り出して
	残存状態 <u>を確認。</u>
	<u>侵食量は</u> >>ZrO <sub>2</sub> となり,ZrO <sub>2</sub> ,,
	の順に耐侵食性に優れていることを確認。
模擬溶融炉心	2,100 ℃までの溶融炉心温度範囲における耐熱材の耐侵食性を確認。
による耐熱材	るつぼ内に円柱状に加工したZrO2耐熱材と模擬溶融炉心粒子(UO
侵食試験	<sub>2</sub> -ZrO <sub>2</sub> -Zr:30 mol%-30 mol%-40 mol%)を装荷し,模擬
	溶融炉心を 2,000 ℃~2,100 ℃に昇温・溶融し 10 分間保持した後,る
	つぼを切断し断面を確認。
	Z r O 2 耐熱材の厚さは試験前から変化せず, 模擬溶融炉心によるZ r
	O₂耐熱材の有意な侵食がないことを確認。
耐熱材への模	耐熱材に溶融炉心が接触した際の短期的な相互作用を確認。
擬溶融炉心落	ZrO₂耐熱材を内張りしたコンクリートトラップに, 2,450 ℃以上に
下試験	加熱した模擬溶融炉心(UO <sub>2</sub> -ZrO <sub>2</sub> -Zr:30 mol%-30 mol%
	-40 mo1%)を落下させ,耐熱材の侵食状況等を確認。
	模擬溶融炉心接触部から最大約 1 cm の範囲で Z r O <sub>2</sub> 耐熱材が黒色化
	し、その周辺部が白色化していることが確認されたものの、顕著な耐熱
	材の侵食及び耐熱材の割れが生じていないことを確認。
	黒色化した部分についてX線回折分析を行った結果,耐熱材表面の組成
	に有意な変化がないことを確認。

表 2-1 コリウムシールド材料の選定に係る試験の概要

2.2 コリウムシールド厚さ,高さの設定

コリウムシールドは,溶融炉心・コンクリート相互作用の影響抑制の目的で設置す るが,ペデスタル内の設備配置上,設置高さに制限があり,これを考慮した上で,原 子炉圧力容器から落下するデブリを全量保有でき,かつ,溶融炉心・コンクリート相 互作用の影響も抑制できるよう,その厚さを設定する必要がある。これを踏まえ,コ リウムシールドは,高さ1.88 m,厚さ0.15 mとすることとした。以下にその考え方 を示す。 (1) コリウムシールド高さの設定

ペデスタル内には人通用開口部や床ドレン配管等のドライウェルと通じる経路が あるため、デブリ堆積高さがこれらの経路に到達した場合、ペデスタル外へ流出す るおそれがある。そのため、デブリをペデスタル内に全量保有する観点から、デブ リ堆積高さはデブリがペデスタル外に流出する可能性のある経路よりも低い位置と する必要がある。ペデスタル床高さに対して最も低い位置となる経路は、ドライウ ェルからペデスタル床ドレンサンプへのドレン配管である(図 2-1)。当該配管の下 端は、ペデスタル床から約 1.88 m の位置に存在することから、コリウムシールド設 置高さの上限として 1.88 m を設定する。

(2) コリウムシールド厚さの設定

ペデスタルにおけるコンクリート侵食抑制及びコンクリートへの熱影響を抑制す る観点からは、コリウムシールドは可能な限り厚さを確保することが望ましい。た だし、コリウムシールドの設置高さには上限があるため、厚さを増加させるとコリ ウムシールド内に保有可能なデブリ量が減少する。したがって、ある程度の保守性 を見込んだデブリ体積を全量保有できる上限の厚さとして、0.15 mを設定する。

以下にコリウムシールド厚さの計算方法を示す。また,計算におけるデブリ体積 等の条件の考え方については,「7. コリウムシールド厚さ,高さの設定について」 に示す。

(2)

デブリの堆積高さ H<sub>debri</sub>は,式(1)及び式(2)で算定される。

$$H_{debri} = (V_{m} \times (1 - \Phi_{ent}) + V_{s} + V_{m} \times \Phi_{ent} \div (1 - P)) \div S_{fz}$$
(1)

 $S_{fz} = (L_{PD} \swarrow 2 - D_{CS})^2 \times \pi$ 

V<sub>m</sub>:溶融物体積[36 m<sup>3</sup>]

V<sub>s</sub>: ペデスタル内構造物体積[4 m<sup>3</sup>]

Φ<sub>ent</sub>: 粒子化割合[0.173]

P:ポロシティ[0.5]

S<sub>fz</sub>: コリウムシールドの設置を考慮した床面積[m<sup>3</sup>]

L<sub>PD</sub>:ペデスタル床直径[6.172 m]

D<sub>cs</sub>:コリウムシールド厚さ[m]

コリウムシールドの高さは、デブリ堆積高さと床に設置するコリウムシールドの厚さを加えた値となるため、式(1)において  $H_{debri}$ を(1.88- $D_{cs}$ )m として計算した結果、 $D_{cs}$ =約0.15 m となる。



図 2-1 デブリがペデスタル外へ流出する可能性のある経路

2.3 コリウムシールドを考慮した侵食量評価

格納容器破損防止対策の有効性評価においては、コリウムシールドを考慮したデブ リによる侵食量評価を、MAAPコードを用いた解析により実施している。また、デ ブリから冷却水への熱流束、コリウムシールドの物性値及び侵食量に係る不確かさを 踏まえた感度解析を実施し、コリウムシールド及びペデスタルコンクリートに侵食が 生じないことを確認している。

ベースケース及び感度ケースの解析条件を表 2-2 に,解析結果を表 2-3 に示す。また,各解析ケースの条件設定の考え方等の詳細について,「9. コリウムシールドを考慮した溶融炉心・コンクリート相互作用による侵食量評価について」に示す。

項目	ベースケース	感度ケース①	感度ケース②
対象シーケン ス	過渡事象時に損傷炉 心冷却に失敗し,原 子炉圧力容器が破損 するシーケンス	大破断LOCA時に損傷炉心冷却に失敗し, 原子炉圧力容器が破損するシーケンス	
溶融炉心から 水プールへの 限界熱流束	800 k₩/m² (圧力依存性あり)	800 kW/m² (一定 <sup>※1</sup> )	800 kW/m <sup>2</sup> (圧力依存性あり)
ペデスタル初 期水位	1 m		
ペデスタル注 水	RPV破損7分後から80 m <sup>3</sup> /h		
コリウムシー ルド厚さ	15 cm 11 cm		
コリウムシー ルド熱伝導率 コリウムシー			
ルド比熱 コリウムシー			
ルド侵食開始 温度	2,100 °C		
R P V 破損時 の溶融炉心温 度	MAAP解析結果に基づく		

表 2-2 侵食量評価における解析条件

表 2-3 侵食量評価における解析結果

項目	ベースケース	感度ケース①	感度ケース2
コリウムシールド侵食量 (壁面及び床面)	侵食なし	侵食なし	侵食なし
コンクリート侵食量 (壁面及び床面)	侵食なし	侵食なし	侵食なし

2.4 デブリによる熱影響評価

RPVが破損破損しデブリがペデスタルへ落下した場合,デブリからの熱影響によってペデスタルの鉄筋やコンクリートの強度が低下することが考えられる。これに対して,コリウムシールド等の対策を考慮した上で,ペデスタルに要求されるRPV支持機能及びデブリ保持機能が損なわれないことを確認している。

評価方法及び評価結果を以下に示す。また,評価条件の考え方等の詳細については, 「10. 溶融炉心による熱影響評価について」に示す。

- (1) 評価方法
  - ·荷重条件

構造強度の評価に当たり、RPV支持機能の評価ではRPV、遮へい壁等の自重を

考慮する。また、デブリ保持機能の評価では、デブリ、コリウムシールド、床スラブ 躯体等の自重を考慮する。

- ・評価部位及び項目
  - a. 側壁(RPV支持機能)

RPV等の自重により,側壁コンクリートには圧縮軸力が作用し,側壁基部コ ンクリートには面外方向のせん断力が作用する。このため,高温によるコンクリ ート圧縮強度の低下を考慮した等価壁厚を評価し,RPV等の自重による圧縮軸 力及び面外せん断に対して必要な壁厚と比較する。

b. 床スラブ (デブリ保持機能)

デブリ等の自重により、床スラブのコンクリートには面外せん断力が作用し、 鉄筋には曲げ応力が作用する。このため、高温によるコンクリートの圧縮強度の 低下を考慮した等価板厚を評価し、デブリ等の自重によるせん断力に対して必要 な板厚と比較する。また、高温による鉄筋の強度低下を考慮した等価鉄筋量を評 価し、デブリ等の自重による曲げ応力に対して必要な鉄筋量と比較する。

·温度条件

デブリからの伝熱によるペデスタルの側壁及び床スラブの温度は、MAAPコード による解析結果に基づき、汎用有限解析コードABAQUSによる熱伝導解析にて評 価する。

· 判断基準

炉心損傷防止に失敗し,重大事故時を想定する防護レベルにおいて,格納容器の健 全性維持に必要な安全機能が維持されることを確認する観点より,判断基準は終局限 界状態に至らないこととする。具体的には,側壁コンクリートの必要壁厚,床スラブ コンクリートの必要板厚,床スラブの必要鉄筋量の算定において,終局強度又は短期 許容応力度を適用する。

(2) 評価結果

各評価項目に対する判断基準及び評価結果を,表 2-4 に示す。

項目	判断基準	評価結果	判定
側壁コンクリート 圧縮軸力	必要壁厚 133 mm	熱影響を考慮した等価壁厚 約 1,229 mm	0
側壁基部コンクリート 面外せん断力	必要壁厚 192 mm	熱影響を考慮した等価壁厚 約 1,276 mm	0
床スラブコンクリート 面外せん断力	必要板厚	熱影響を考慮した等価板厚 約 629 mm	0
床スラブ鉄筋 曲げ応力	必要鉄筋量	熱影響を考慮した等価鉄筋量	0

表 2-4 デブリによる熱影響評価結果

- 3. ペデスタル(ドライウェル部)水位管理に係る対策設備の設計について
- 3.1 ペデスタル水位管理に係る対策設備の機能 ペデスタル水位管理に用いる設備について、それぞれの機能を以下に示す。また、 各設備を用いた水位管理方法の詳細については、「4. ペデスタル(ドライウェル部) 内の水位管理方法について」に示す。なお、各設備の配置関係については、図 1-1 及 び図 1-2 に示したとおりである。
  - (1) 格納容器床ドレン制限弁,格納容器機器ドレン制限弁及び原子炉補器冷却水制限 弁

ドライウェルからペデスタル内の格納容器床ドレンサンプ及び格納容器機器ドレ ンサンプへ流入する配管に対して、ペデスタル外側に制限弁を設置する。

事故時においてペデスタル内水位を制御するため、ドライウェル圧力高信号及 び原子炉水位異常低下(レベル1)信号が同時に発信した場合に自動閉止し、ペデ スタル内への流入水を遮断する設計とする。

(2) 格納容器床ドレンサンプ導入管及び格納容器機器ドレンサンプ導入管

格納容器床ドレンサンプからの排水配管の入口に,床ドレンサンプ底部から1 m 高さのスワンネック形状の導入管を設置する。これにより,通常運転中からペデス タル内水位は約1 m で維持されるとともに,事故発生後にペデスタル内への流入水 が生じた場合,ペデスタル内水位が1 m となるまで排水される設計とする。

また,格納容器機器ドレンサンプについても,床ドレンサンプ底部から1.2 m高 さ\*のスワンネック形状の導入管を設置する。これにより,事故発生後の流入水に よりペデスタル内水位が1.2 m以上となった場合には,格納容器床ドレンサンプ導 入管と併せてペデスタルからの排水が可能となり,排水機能の信頼性が向上する。

※ 通常運転中に床ドレンと機器ドレンが混合することを防止するため、格納容器 床ドレンサンプ導入管に対して高低差をもった設計とする。

各ドレンサンプ導入管は,排水性の確保及び意図した水位で排水を停止させるため,スワンネック形状の頂部付近に空気抜き孔を有する設計とする(図 3-1)。



図 3-1 ドレンサンプ導入管の構造

(3) ドレンサンプ導入管保護カバー

ペデスタル内での落下物により,格納容器床/機器ドレンサンプ導入管が損傷す ること,また,異物の流入により排水流路が閉塞することを防止するため,各ドレ ンサンプ導入管の周囲に保護カバーを設置する。

保護カバーは,排水流路のスリット部の短辺 よりも小さい開口径を多数有 する板を用い,これを開口が重ならないよう二重に配置することで,線状の異物に ついても流入を防止する設計とする(図 3-2)。



図 3-2 ドレンサンプ導入管保護カバーの構造

(4) ドレンサンプ排水流路スリット部

R P V 破損時にペデスタルに落下したデブリが,各ドレンサンプの排水流路を通じてサプレッション・チェンバへ移行することを防止するため,ペデスタル床スラブのコンクリート内に高さ ×幅 のスリット形状の流路を設置する(図

3-3)。

スリット部は厚さ のステンレスで製作し,流入したデブリの冷却及び凝固 停止を促進する設計とする。また,横方向スリット部の長さは約 とすることで, 流入したデブリがスリット長さの範囲内で凝固停止することを確認している。デブ リの凝固停止評価の詳細については,「5. 溶融炉心の排水流路内での凝固停止評価 について」に示す。



図 3-3 排水流路のスリット部の構造

(5) ペデスタル排水配管及び排水弁

通常運転中,ペデスタルへ流入した格納容器床ドレン及び機器ドレンは,各ドレ ンサンプの導入管から排水され,下流の配管及び格納容器外側隔離弁を通じて原子 炉建屋原子炉棟のドレンサンプへ導かれる。

事故発生時には,格納容器隔離信号により格納容器外側隔離弁は自動閉止される ため,各ドレンサンプの排水配管を分岐させベント管に接続することで,事故発生 後のペデスタルからの排水を可能とする。

排水配管を接続するベント管は,真空破壊弁作動時のベント管内の上昇流がペデ スタルからの排水に影響することがないよう,真空破壊弁が設置されていないもの を選定する(図 3-4)。

ベント管接続部にはペデスタル排水弁を設置し,通常運転中から開状態としてお く。事故発生後,RPV破損前のペデスタル注水により一旦水位を上昇させるが, その後排水により格納容器下部水位(ペデスタル床面高さ+1.05m検知用)が水位 を検知しなくなった時点から約6分後\*に,自動で閉止する設計とする。

※ ペデスタル水位が 1.05 m から1 m まで低下する時間(モックアップ試験よ り得られたスリット部圧損係数を踏まえ評価した時間



 ----・機器ドレン排水配管(80A) (原子炉建屋原子炉棟機器ドレンサンプ設備へ)
 ---・床ドレン排水配管(80A) (原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ設備へ)
 ベント管 ペデスタル床ドレンの排水経路となるもの(真空破壊弁なし1か所)
 ベント管 ペデスタル機器ドレンの排水経路となるもの(真空破壊弁なし1か所)
 ベント管 真空破壊弁付き(11か所)
 ベント管 真空破壊弁なし(95か所)

図 3-4 ペデスタル排水配管及び排水弁の配置

4. ペデスタル (ドライウェル部) 内の水位管理方法について

東海第二発電所における,溶融燃料 – 冷却材相互作用及び溶融炉心・コンクリート 相互作用の影響抑制を考慮したペデスタル内の水位管理方法の内容を以下に示す。

(1) 原子炉起動前及び通常運転時

原子炉起動前において、通常運転時のペデスタル床ドレンサンプの排水性を確保するため、消火系、補給水系又は純水系を使用して必要によりペデスタル内への事前水張りを行い、ペデスタル内水位を約1m(約27m<sup>3</sup>)にし、通常運転時のペデスタルへの流入水の計測を可能とする。

通常運転時におけるペデスタル内へ流入する発生源が明らかな漏えい水として 格納容器内のドライウェル内ガス冷却装置から発生する凝縮水等があり,これら が床ドレン水(ドライウェルエアークーラードレン含む。)として格納容器内の 床ドレン配管からペデスタル内へ流入(2004年4月30日~2011年3月11日の通 常運転時における実測値 多量時:約6.8 L/h,少量時:約0.2 L/h)する。なお, 通常運転時に発生する格納容器内床ドレン水の放射能濃度は約3.7 Bq/mL である。

ペデスタル内へ流入した床ドレン水は、ペデスタル内水位が約 1 m の状態で流 入し、スワンネックから原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ設備へ排水されるた め、その排水状況を格納容器床ドレン流量により確認することで、ペデスタル内 水位が約 1 m に維持されていることを確認できる。また、ペデスタル内水位が約 1 m に維持されていることを格納容器下部水位にて確認することもできる。

原子炉冷却材圧カバウンダリからの原子炉冷却材の漏えいが発生した場合にお いて,スワンネックから原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ設備に排水される過 程で,格納容器床ドレン流量により原子炉冷却材圧カバウンダリからの原子炉冷 却材の漏えい水を検出することが可能である。

(2) 事故発生からRPV破損まで

ドライウェル圧力高信号及び原子炉水位異常低下(レベル1)信号により、ペ デスタル内へ流入する配管(床ドレン配管,機器ドレン配管及び原子炉補機冷却 系配管)に対してペデスタル外側に設置した制限弁を自動閉止し、ペデスタルへ の流入水を制限する。(添付 4-2(2)②a.)

制限弁閉止前の流入水等により水位が 1 m を超えた場合には、ベント管に接続 された床ドレン排水配管及び床ドレン排水弁を経由してサプレッション・チェン バへ排水され、RPV破損までにペデスタル内水位は 1 m まで低下する。(添付 4-2(2)②b.)

事故が発生し炉心が損傷した場合,格納容器下部水位(ペデスタル床面+1.05m) が水位を検知するまで格納容器下部注水配管から注水を実施し,その後排水する ことにより、RPV破損時に確実に水位 1 m を確保する運用とする。これに要す る時間は 30 分程度(注水開始操作に要する時間(17分),水位 10 cm分の注水に 要する時間(3分),注水停止操作に要する時間(4分)及び 5 cm分の排水に要 する時間(5分)に余裕を加味した時間)と想定され、炉心損傷後のペデスタル注 水開始からRPV破損までの約1.8時間(事象進展の早い大破断LOCA時の例) の間に余裕をもって実施可能である。

また,機器ドレンサンプについても床ドレンサンプと同様にスワンネック,ベント管への排水配管及び排水弁を設置することで,ペデスタル内水位が 1.2 m 以上となった場合には,機器ドレンサンプ排水配管からもサンプレッション・チェンバへ排水が可能な設計とする。(添付 4-2(2) ②b.)

ベント管に接続する床ドレン排水弁及び機器ドレン排水弁はRPV破損前に閉とし, RPV破損後のペデスタル水のサプレッション・チェンバへの流出を防止する。 (添付 4-2(2)②b.)

(3) R P V 破損後

RPV破損及びデブリ落下後、ペデスタル内にて 0.2 m 以上のデブリ堆積を検 知後に、80 m<sup>3</sup>/h でペデスタル満水相当まで水位を上昇させるとともに、その後は 満水近傍にて水位を維持する(添付 4-1)。この際、ペデスタル内での貯水はペデ スタル躯体にて行う。

上記(1)~(3)の水位管理を実現するための設備対策について添付 4-2 に、ペデス タル内に設置する計器類について添付 4-3 にそれぞれ示す。

添付 4-1

## ペデスタル注水開始後の水蒸気爆発発生の可能性及び

## 水蒸気爆発発生抑制の考え方について

1. はじめに

東海第二発電所では、万が一水蒸気爆発(以下「SE」という。)が発生した場合 のペデスタル構造への影響を抑制するため、RPV破損時のペデスタル水位を1mに 制限し、SEの発生を仮定した場合の影響評価を実施している。しかし、RPVの破 損を判断し格納容器下部注水系(常設)によるペデスタル注水開始後には1mを超え る水位がペデスタル内に形成されることとなる。

これに対して,既往実験にて得られている水プールのサブクール度が小さい場合に SE発生が抑制される知見を基に,ペデスタルに落下するデブリの保有熱量とペデス タル内水のサブクール度の関係を整理し,万が一のSEの発生可能性及びこれを考慮 した水位管理について検討した。以下に検討の内容を示す。

2. R P V 破損時のデブリ落下挙動

R P V が破損するような状況においては原子炉注水機能が喪失している可能性が高 く, R P V 破損時にはデブリの大部分が下部プレナムに堆積することで,これらのデ ブリの重量及び熱的影響により制御棒駆動機構ハウジング等の R P V 貫通部溶接箇所 が破損し,デブリが落下し始めると考えられる。その後も,制御棒駆動機構ハウジン グはペデスタル内において外部サポートにより支持されているため逸出が生じること は考えにくく,アブレーションによる破損口の拡大を伴いながら下部プレナムに堆積 したデブリが継続的にペデスタルへ落下するものと考えられる。

なお、有効性評価においては、溶融燃料-冷却材相互作用や溶融炉心・コンクリート相互作用による格納容器への負荷を厳しく評価する観点から、RPVの破損形態として制御棒駆動機構ハウジングの逸出を想定しており、RPV破損口はアブレーションにより拡大しながら、RPVの内圧及びデブリの堆積ヘッドにより、約 300 ton の溶融デブリが約 30 秒間でペデスタルへ全量落下する結果となっている。

3. RPV破損後のペデスタル内の水の状態とSE発生抑制の考え方

先述のとおり,既往実験では水プールのサブクール度が小さい場合にSE発生が抑制される知見が得られている。これに対して,ペデスタル内の初期水量及びペデスタル注水量と,RPVから落下するデブリの保有熱の関係より,ペデスタル内の水が飽和温度に到達する条件を評価し,その結果よりSEの発生可能性について検討した。 表1及び表2に,評価条件を示す。

まず, RPV破損時にペデスタル内に存在する水量(水深1m)は約27m<sup>3</sup>であり,

この水量を飽和温度まで昇温させるデブリ量は,約11 tonと評価される。これは,デ ブリ全体に対して4%未満の落下量である。また,ペデスタルを満水(水深約2.8m) とする水量は約81m<sup>3</sup>であり,この水量を飽和温度まで昇温させるデブリ量は,約31 ton と評価される。このデブリ量がペデスタル内に堆積した場合,その堆積高さは約0.15m となる。よって,これに余裕を考慮し,0.2mまでのデブリ堆積を検知後に満水までの 注水を行うことで,ペデスタル内を満水とした場合でも水の飽和状態は維持される。

また, RPV破損後のペデスタル注水は 80 m<sup>3</sup>/h にて実施するが, デブリからペデ スタル水への伝熱速度の観点からは, 熱流束を 800 kW/m<sup>2</sup>一定\*, 伝熱面積をデブリ拡 がり面積である 27 m<sup>2</sup>とすると, 180 m<sup>3</sup>/h 以上の水を飽和温度まで昇温する熱移行率 となる。

※ MAAPコードを用いた有効性評価においてデブリから上面水への限界熱流束 として小さめに設定している値。

以上より, RPV破損後にはペデスタル内の水は速やかに飽和状態に至るとともに, 0.2 m までのデブリ堆積を検知後にペデスタル満水相当(水位 2.75 m)までの注水を 開始することにより,その後の注水過程でもペデスタル内の水は飽和状態に維持され るため,SEの発生は抑制されると考えられる。

ペデスタル満水相当(水位 2.75 m)まで注水を実施した後は,2.25 m 及び 2.75 m 高さの水位計を用いて,水位を 2.25 m から 2.75 m の範囲に維持するようペデスタル 注水を実施することで,サブクール度を小さく保ちSEの発生を抑制しながら,デブ リの冷却を継続する。

また, R P V 破損後に R P V 内の残存デブリ冷却のための注水を実施した場合,注 水の一部が R P V の破損口からペデスタルへ落下しペデスタル内が常に満水状態とな ることが考えられるが,以下の理由により S E の発生は抑制されると考えられる。

- RPVからペデスタルへの落下水はRPV内に残存するデブリにより加熱され、
  また、ペデスタル内の水はペデスタルに落下したデブリにより加熱されているため、ペデスタル内の水は飽和状態を維持する
- ・RPVからペデスタルへの流入水のサブクール度が大きい場合, RPV内の残存 デブリは冷却されており、ペデスタルへ落下する可能性は低い

ただし、ペデスタル注水手順は、先述のRPV破損口の拡大が生じない場合のよう な、デブリが少量ずつペデスタルへ落下してくる可能性を考慮しても、SEの発生を 抑制できるよう整備する(別紙参照)。

項目	値	備考
デブリ密度 (kg/m <sup>3</sup> ) デブリ比熱 (J/kgK) デブリ溶融潜熱 (J/kg) デブリ初期温度 (℃)		MAAP計算結果(RPV破損時の値) を,デブリ保有熱が小さくなるように 丸めた値
デブリ冷却後温度(℃)	500	デブリ保有熱を小さめに評価する観点 から,高めに設定

表1 デブリの評価条件

表 2 ペデスタル水の評価条件

項目	値	備考
ペデスタル水密度 (kg/m <sup>3</sup> )	1,000	<i>拥 收 估 大 佳</i> 田
ペデスタル水比熱(J/kgK)	4,180	
ペデスタル水初期温度(℃)	35	外部水源温度
ペデスタル水飽和温度(℃)	135	<ul><li>R P V 破損時のドライウェル圧力の包</li><li>絡値(0.3 MPa)における飽和温度</li></ul>
ペデスタル水半径 (m)	2.936	コリウムシールド厚さを 15 cm とした 場合の, コリウムシールド内半径

デブリ少量落下時のSE発生可能性を考慮したペデスタル注水管理について

原子炉注水機能が喪失しRPV破損に至るような状況においては,デブリが継続的に 落下することによりペデスタル内の水は飽和状態となりSEの発生は抑制されると考え られることから,RPV破損の検知後には,確実なデブリ冠水及び冷却のため,ペデス タル満水相当まで連続して注水を行うとともに,その後もデブリの冷却に必要な量の注 水を継続することとしている。その手順は以下のとおりである。

(a) RPV破損前

ペデスタルへの事前注水及び排水配管からの排水により,水位は 1 m に維持される。

(b) RPV破損後

RPV破損を判断した場合には、ペデスタル満水相当の水位 2.75 mまで注水を実施する。その後は、2.25 m及び 2.75 m高さの水位計を用いて、水位を 2.25 mから 2.75 mの範囲に維持するようペデスタル注水を実施し、サブクール度を小さく保ち SEの発生を抑制する。

一方, RPV破損前に原子炉注水機能が復旧した場合等に,少量のデブリがペデスタ ルに落下し残りの大部分がRPV内に残存する可能性や,デブリがごく少量ずつ継続し て落下する可能性も考えられ,デブリ落下挙動には不確かさが存在する。したがって, このような場合において,ペデスタル注水により水深が深く,サブクール度の大きい水 プールが形成され,その後RPV内に残存したデブリが落下した際に万が一SEが発生 する可能性についても考慮し,上記(a)及び(b)の手順に加え,以下(c)の手順によりペデ スタルへの注水を管理することとする。

(c) R P V 破損後(デブリの落下量が少量の場合)

ペデスタル満水(水深約 2.8 m,約 81 ton)の水を飽和温度に到達させるデブリ 量は約 31 ton(全体の約 11 %)であり、その堆積高さは約 0.15 mとなる。これよ り、ペデスタル底面から 0.2 m 高さにデブリ検知器を設置し、RPV破損判断後に おいても 0.2 m 高さまでのデブリ堆積が検知されない場合には、0.5 m及び約 1 m 高 さの水位計を用いて、水位 0.5 m 未満を検知した場合に水位約 1 m までペデスタル へ注水する間欠注水を行うことにより、深い水プールの形成を防止しSEの発生を 抑制する。

図 1 に示す重大事故等対処設備の計装設備を用いた水位管理により、上記のとお りデブリの冠水状態は維持・監視可能であるが、水位を 0.5 m から 1 m の高さで維 持している間にデブリの冠水状態が維持されていることが別のパラメータにより参 考情報として得られるよう、1 m より上部に格納容器下部雰囲気温度を設置し、格納

別紙

容器下部雰囲気温度が格納容器圧力に対する飽和温度相当であることを確認する。 万が一,デブリの冠水状態が維持されずに格納容器下部雰囲気温度が格納容器圧力 に対する飽和温度相当を超えて上昇する場合には、ペデスタルへの注水を判断する。

なお、人通用開口部下端(ペデスタル底面から約 2.8 m 高さ)付近に設置されて いるターンテーブル等の構造物にデブリが付着した際にも、輻射熱の影響により格 納容器下部雰囲気温度の指示が上昇することが考えられる。この格納容器下部雰囲 気温度の指示上昇を抑制し、ペデスタル床面に落下したデブリの冠水状態が維持さ れずに気相部に露出したデブリからの輻射熱による雰囲気温度の上昇のみを計測可 能とするため、格納容器下部雰囲気温度は蒸気密度が高い水面付近(ペデスタル底 面から約1.1 m)に設置するとともに、検出部の上部に輻射熱抑制板を設置する。

ただし,構造物へのデブリの付着量や形状によっては,輻射熱の影響により格納 容器下部雰囲気温度が機能喪失する可能性も考えられることから,格納容器下部雰 囲気温度及び輻射熱抑制板は自主対策設備として設置する。



図1 ペデスタル水位管理の概念図

1. はじめに

通常運転中,事故発生からRPV破損まで及びRPV破損後について,水位管理に 必要な排水設備対策の方針を各々記載する。

(1) 通常運転時

ペデスタル内床ドレンサンプ

- ・ドライウェル内ガス冷却装置から発生する凝縮水、漏えい位置を特定できない格納容器内の漏えい水(以下「漏えい水」という。)が流入する設計とする。(図1)
- ・サンプの水位は、サンプから排水する排水配管の入口(スワンネック)高さを床面から1mに設定することで、常時1mの水位を保つことが可能な設計とする。
  (図1)
- ・サンプへの流入水は、高さ1mに設置する排水配管の入口(スワンネック)から、 排水配管内を通じてサプレッション・チェンバを経由し、格納容器外の原子炉建 屋原子炉棟床ドレンサンプ設備へ全量排水される設計とする。(図1)
- ・漏えい水は、運転中に生じるドライウェル内ガス冷却装置からの凝縮水の流入によってサンプ水位は常時1mに維持されているため、サンプに流入する全量が排水され、原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ設備に至る過程で、床ドレン用流量計により0.23m<sup>3</sup>/hを検出することが可能な設計とする。(図1)
- ・排水流路の横方向スリット部には、通常運転中の排水性を確保する観点から勾配を設けるが、RPV破損後のスリット内でのデブリの凝固停止距離を短くする観点から、その勾配を に制限した設計とする。(図1) また、横方向スリット部の長さは、デブリの凝固停止距離の評価結果を上回る約 とする。なお、RPV破損までの排水性に対しては、スリットの勾配は影響しない。





図1 ペデスタル床ドレンサンプの通常運転時流入水及び排水経路図

②ペデスタル内機器ドレンサンプ

- ・再循環系ポンプグランド部からの排水,機器からのリーク水及び機器点検時のドレン水が流入する設計とする。(図2)
- ・ドレン水は、サンプ内で冷却(原子炉補機冷却系配管により)され、原子炉建屋 原子炉棟機器ドレンサンプへ全量排出される設計とする。(図2)
- ・原子炉補機冷却系配管をサンプ内部に通し,高温のドレン水を冷却することがで きる設計とする。(図 2)
- ・サンプからの排水は、原子炉建屋原子炉棟機器ドレンサンプ設備に至る過程で、
  機器ドレン用流量計により排水量を計測し、5.70 m<sup>3</sup>/hの排水(漏えい量)を検出
  することが可能な設計とする。(図 2)
- ・排水流路の横方向スリット部は、床ドレン排水流路と同様に全長約
  とし、勾
  配を
  に制限した設計とする。(図 2)
- ・サンプには複数のドレン水が流入するため、排水性確保の観点から空気ベント用のスワンネックを設置する設計とする。通常運転中の機器ドレンと床ドレンの混入防止のため、スワンネックの高さは床ドレンサンプのスワンネック排水高さ1mよりも高い1.2 mとする。



NO.	流入元	運転中の状態
1	再循環系ポンプ(A)グランド部排水,機器からのリ ーク水 <sup>(*1)</sup> ,機器点検時のドレン水(50A) <sup>(*2)</sup>	常時排水有
2	再循環系ポンプ(A)点検時のドレン(50A) <sup>(*2)</sup>	常時排水なし
3	再循環系ポンプ(B)グランド部排水,機器からのリ ーク水 <sup>(*1)</sup> ,機器点検時のドレン水(50A) <sup>(*2)</sup>	常時排水有
4	機器点検時のドレン水(80A) <sup>(*2)</sup>	常時排水なし
5	再循環系ポンプ(B)点検時のドレン(50A) <sup>(*2)</sup>	常時排水なし
6	原子炉補機冷却系配管(50A)	常時通水

\*1 弁グランド部からのリーク水(運転中)

\*2 通常閉の弁を開にし排水(定検時のみ)

図2 ペデスタル機器ドレンサンプの運転中流入水及び排水概要図

- (2) 事故発生からRPV破損前まで
- ① R P V 破損前までに達成すべき条件
- ・デブリ落下までの間、ペデスタル床ドレンサンプの水位を1mに維持すること。 ②条件を達成するための設備対策
  - a. ドライウェルからの流入水の遮断
  - ・ペデスタル床ドレンサンプへの流入水を遮断するため、ドライウェル圧力高信
    号及び原子炉水位異常低下(レベル1)信号により、ペデスタル流入水の制限
    弁(床ドレン)を閉にする設計とする。(図3(a)(d))
  - ・制限弁を閉にすることにより、格納容器スプレイ水等のペデスタルへ流入する 可能性のある水は、ベント管を介してサプレッション・チェンバへ排水される 設計とする。(図3(a)(c)(d)(e))
  - b. ペデスタルへの流入水の排出
  - ・事故発生により格納容器外側隔離弁は開から閉状態となり、ペデスタル床ドレンサンプへの流入水の格納容器外への排水は遮断されるが、通常運転中から床ドレン排水弁を開の状態にしておくことで、ベント管を介してサプレッション・チェンバへ自然排水される設計とする。(図3(a)(d)(e))
  - ・事故時のペデスタル床ドレンサンプへの流入水により、ペデスタル床ドレンサンプの水位は上昇するが、RPV破損までの間に、ペデスタル床ドレンサンプの水位が、1mまで排水可能な設計とする。(別紙)
  - ・以下を考慮し、床ドレン排水配管のベント管への接続高さをペデスタル床のコ ンクリート表面より 下の位置に設置する設計とする。(図3(a)(b))
    - ▶床ドレン排水配管のベント管への接続高さは、サンプへの流入水の排水流量 を確保する観点からは低い方が望ましいが、スリット内部でのデブリ凝固の 確実性向上の観点からは、スリット内に水を保有させるためスリットより高 くする必要がある。このため、床ドレン排水配管のベント管への接続高さは、 床ドレン排水配管の下端位置がスリット高さ方向の流路(10 mm)の上端の 位置になるように設置する設計とする。(図3(a)(b))
    - > スリットの設置高さを低くする場合、スリット内でデブリが凝固した際に、 床スラブ鉄筋コンクリートの温度上昇による強度低下が懸念される。そこで、 コリウムシールドなしの条件において温度による強度低下を考慮しても床 スラブの健全性が確保されるスリット高さ(ペデスタル床のコンクリート表 面から 下)にスリットを設置する。(図 3 (a)(b))
  - ・床ドレン排水配管を接続するベント管については、真空破壊弁作動時のベント
    管内のサプレッション・チェンバからドライウェルへの上昇流が排水に影響することがないよう、真空破壊弁が設置されていないベント管を対象とする設計とする。(図3(e))

- ・ベント管に接続する床ドレン排水弁は、RPV破損前のペデスタル注水により 水位が上昇し格納容器下部水位(ペデスタル床面+1.05 m)が水位を検出した 後、ベント管を通じた排水により水位が低下し同水位計にて水位が検出されな くなった場合に、約6分の時間遅れ(1.05 mから1 m高さまでの排水に必要な 時間を考慮)で自動閉止する設計とする。これにより、RPV破損後のペデス タル水のサプレッション・チェンバへの流出を防止する。なお、地震によるス ロッシング等により万一排水弁が意図せず閉止した場合には、運転員操作によ り早期に排水弁を開放する手順とする。
- ・機器ドレン排水配管及び排水弁による排水経路から、RPV破損後のペデスタ ル水がサプレッション・チェンバへ流出することを防ぐため、床ドレン排水弁 と同時に自動閉止する設計とする。また、機器ドレン排水配管のベント管への 接続高さ及び接続位置(真空破壊弁が設置されていないベント管に設置する) は、床ドレン排水配管と同じ設計とする。(図3(e)(f))



図3(a)ペデスタル床ドレンサンプの水位1m維持対策概要



①:ペデスタル床コンクリート表面から、横方向スリット上端及び排水配管のベント管への接続高さ
 ②:ペデスタル床コンクリート表面から、最も高い位置の真空破壊弁設置高さ
 ③:ペデスタル床コンクリート表面から、格納容器ベント中のサプレッション・プールの最高水位
 ④:ペデスタル床コンクリート表面から、サプレッション・チェンバ側の格納容器ベントライン下端

図3(b)ペデスタル床ドレンサンプの水位1m維持対策概要



図3(c)ペデスタル床ドレンサンプの水位1m維持対策概要



図3(d)ペデスタル床ドレンサンプの水位1m維持対策概要



(原子炉建屋原子炉棟機器ドレンサンプ設備へ)
 ---・床ドレン排水配管(80A)
 (原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ設備へ)
 ベント管 ペデスタル床ドレンの排水経路となるもの(真空破壊弁なし1か所)
 ベント管 ペデスタル機器ドレンの排水経路となるもの(真空破壊弁なし1か所)
 ベント管 真空破壊弁付き(11か所)
 ベント管 真空破壊弁なし(95か所)

図3(e)ペデスタル床ドレンサンプの水位1m維持対策概要



図3(f)ペデスタル床ドレンサンプの水位1m維持対策概要

(3) R P V 破損後

① R P V 破損後に達成すべき条件

- ・ペデスタル床ドレンサンプへ落下したデブリを冷却するために,注水できること。
- ・ペデスタル床ドレンサンプの水位を管理できること。

②条件を達成するための設備対策

- ・RPV破損後、デブリが機器ドレン配管及び原子炉補機冷却系配管を溶融することにより、当該配管からペデスタル内へ内包水が流入することを防止するため、ドライウェル圧力高信号及び原子炉水位異常低下(レベル1)信号により、ペデスタル流入水の制限弁(機器ドレン及び原子炉補機冷却水)を閉にする設計とする。(図4)
- ・RPV破損後のデブリ落下後に,格納容器下部注水系から注水を行う設計とする。 (図 4)



図4 ペデスタル床ドレンサンプ注水概要図
事故発生からRPV破損までのペデスタル流入水の排水評価について

RPVが破損しデブリがペデスタルへ落下する際には、SEの影響を抑制するためペ デスタル内水位を1mとすることとしている。これに対して、事故発生後にペデスタル 内への水の流入があった場合でも、RPV破損までにペデスタル内水位が1mまで排水 されることを確認した。以下にその内容を示す。

1. 評価において想定する事象

東海第二発電所のペデスタル内構造を基に,事故発生からRPV破損までの間にペ デスタル内へ水が流入し得る事象を選定し,それぞれに対して排水評価の要否を検討 する。

(1) 大破断LOCA

RPV破損する場合の有効性評価の評価事故シーケンスとしては,過渡事象時 に注水機能が喪失する事象(以下「過渡事象」という)を選定しているが,過渡 事象ではドライウェル内に水が流出することはなく,RPV破損までに格納容器 スプレイを実施することはない。一方で,大破断LOCA時に注水機能が喪失す る事象(以下「LOCA事象」という)では,ドライウェル内への水の流出やR PV破損までの格納容器スプレイの実施により,ペデスタル内への水の流入が生 じるため,排水評価の対象とする。

(2) ボトムドレンLOCA

RPV破損を想定する評価事故シーケンスのうち、ペデスタル内におけるボト ムドレンLOCAが生じた場合、RPVからペデスタルへ多量の原子炉冷却材が 流入する。しかし、この流入水は飽和状態であるため、水深が深い場合でもSE の発生可能性は極めて低く、万一SEが発生した場合の発生エネルギも小さいと 考えられることから、排水評価の対象事象とする必要はないと考える。ただし、 排水性能の保守性を確認する観点から参考として排水可能性を評価する(参考1)。

(3) その他のペデスタル内への流入事象

ペデスタル内において制御棒駆動水圧系配管が破断した場合, RPV及び制御 棒駆動水圧系からペデスタル内に漏えい水が流入する。しかし, 事象確認後に制 御棒駆動水ポンプを停止することで, 制御棒駆動水圧系からペデスタルへの流入 は停止する。また, 図1のとおり, 当該配管は1インチ以下の細さであることに 加えRPVからの漏えいは制御棒駆動機構のシール部を介するため, その漏えい 量はごく少量であり, RPV破損に至ることは考えにくく, 排水評価の対象外と する。

また、ペデスタル内において機器ドレン配管や原子炉補機冷却系配管が破断し

た場合にもペデスタル内へ冷却水が流入するが、上記と同様にこれらの事象に起因してRPV破損に至ることは考えにくく、排水評価の対象外とする。

以上より、排水評価において想定する事象としてLOCA事象を選定する。



図1 制御棒駆動水圧系配管破断時のRPVからの漏えい経路

- 2. 評価条件
  - ・LOCA事象発生時、ドライウェル圧力高信号及び原子炉水位異常低下(レベル1) 信号によりペデスタル流入水の制限弁は事象発生後すぐに閉止することから、格納 容器スプレイ水等によるドライウェルからの流入水は制限されるが、ここでは事故 発生 5 分間はペデスタルへの流入が継続すると仮定する。また、ドライウェルから の流入量を多く評価する観点から、ダイヤフラム・フロア上に溜まる水の水位は、 物理上最も高くなるベント管高さとする。このとき、ドライウェルからペデスタル への流入量は、以下のように計算され、これをRPV破損までの必要排水量とする。  $V=v_{in} \times A \times t = (2gh)^{1/2} \times A \times t$ 
    - V: 必要排水量 [m<sup>3</sup>], v<sub>in</sub>: 流入速度 [m/s],
    - A:流入口面積 [約8.6×10<sup>-3</sup> m<sup>2</sup>]

(床ドレン配管内径 73.9 mm×2本分),

t:流入継続時間 [5 min=300 s], g:重力加速度 [9.8 m/s<sup>2</sup>],

h:流入水水頭 [約 0.36 m]

(ベント管上端高さ 一流入配管高さ

- ・設備対策により配置されるコリウムシールド等の構造物については、評価上その体積を除外することで必要排水量を増やし、保守的な評価とする。
- ・機器ドレン排水配管及び排水弁を経由したサプレッション・チェンバへの排水が期 待できるが、この排水経路からの排水は評価から除外する。
- ・排水配管はドライウェル気相部に接続され圧力差はないため、排水量を評価する上 でドライウェル及びサプレッション・チェンバ内圧は考慮しない。
- ・排水配管の長さ、内径、エルボや弁等に相当する長さ等考慮し、下記式によりある 排水流量を想定した場合の排水流路の圧力損失を算出する。本評価では、まず任意 の流量(22 m<sup>3</sup>/h:ボトムドレンLOCA時の平均必要排水流量)の場合の圧力損失 (1.8 m)を算出し、その際に求まる圧損係数(K)を基に、以降の流量と圧力損失 の関係を算出している。圧力損失はペデスタル水位と排水口の水頭差に等しいこと から、排水開始する初期水位時の排水口との水頭差及び圧損係数(K)を基に初期排 水流量を算出し、初期排水流量である時間ステップ幅だけ排水された場合の水位及 び当該水位での排水流量を算出し、これを繰り返すことによって水位1 m までの排 出時間を算出している。また、下式に示す圧損 H は、エルボの数を2 倍程度見込む 等、保守的な値としている。

圧力損失計算式(出典:日本機械学会編,機械工学便覧)

 $\mathbf{H} = \lambda \times (\mathbf{L} / \mathbf{D}) \times (\mathbf{v}^2 / 2\mathbf{g}) + \Sigma \ \lambda \times (\mathbf{L}' / \mathbf{D}) \times (\mathbf{v}^2 / 2\mathbf{g}) = \mathbf{K} \times \mathbf{Q}^2$ 

H:配管圧損[m],L:配管長さ[m],D:配管内径[m],

L':エルボや弁等に相当する長さ [m], v:流速 [m/s],

g:重力加速度 [m/s<sup>2</sup>], λ:管摩擦係数 [-], K: 圧損係数 [-],

Q:流量 [m<sup>3</sup>/h]

	単位	スワンネック入 ロ〜出口(*1)	スリット入口 ~出口(*2)	スリット下流 配管(*3)
配管内径:D	m			
流量 *4	<sup>3</sup> /h			
流速	m/s			
管摩擦係数:λ	—			Ĩ
配管長	m			Ĩ
配管 L/D	—			Ĩ
90°ショートエルボ *5 (L'∕D=	個			
弁 *5 (L'/D=	個			
管入口 *5 (λ · (L'/D)=	個			
開放端 * <sup>5</sup> (λ • (L'∕D) =	個			
(補足)上記計算要素の	)具体的な	数値等は設計進捗	により、妥当	生を損なわない範
ご変更かめるものと 1 スワンネック部は,	りる。 90°ショ・	ートエルボ ( 個個),	直管  相	当とし, 管入口と
ロロ(開放端)の係数 2 スリット部は,断面 出口(開放端)の係数	を そ で で を ま 店 の 等 し い	い円管, 90°ショ・ 王坦は田岡の	<u>ートエ</u> ルボ <b>日</b> 個	1)とし,管入口と
<ol> <li>山口(開放端)の係数</li> <li>3 スリ<u>ット下流配管は</u></li> </ol>	、そ ち 思。) 、 配 管 長	エ頂は白目の ,90°ショー	- トエルボ ( ) 値	国), 弁 🗖 個)と想

表 1 圧力損失計算要素

- \*4 流量は とした。表1は流量を とした場合の例を記載。
- \*5 CRANE 社「FLOW OF FLUIDS THROUGH VALVES, FITTINGS, AND PIPE Technical Paper No. 410, 1988」

を考慮

上表を基に、圧力損失を計算した結果を以下に示す。



3. 評価結果

L,

評価結果は表2及び図2のとおりであり、RPV破損までの時間が短い大破断LO CA(事象発生からRPV破損まで約3時間)を想定しても、水位1mまで排水可能 である。

項目	評価結果
必要排水量	約 7 m <sup>3</sup>
排水時間	約 0.3 時間

表2 必要排水量と排水時間



図 2 ペデスタル水位 1.23 mから水位 1 m までの排水時間

- 4. 評価結果に対する裕度
  - · 必要排水量

必要排水量はコリウムシールド等の構造物を考慮していないことから,必要排 水量は内部構造物の体積分保守的な評価としている。

· 排水時間

排水時間については,排水に伴って低下する水位並びに流路の形状及び長さ等 (圧力損失)を保守的に考慮して算出している。

· 排水流量

計算過程で使用する圧力損失は,配管長さやエルボの数等に余裕を持たせており,平均排水流量 時の圧力損失は合計 である。

5. 異物による影響

ペデスタル内に設ける排水の流入口は、スワンネック構造とする。スワンネックは、 逆U字形の形状をしているため、水面付近の浮遊物は排水口から流入し難い構造上の 利点がある。空気孔は、逆U字形部からの排水性を確実にするために設ける設計とす る。排水口の高さ方向の位置は、水面の浮遊物や床面の異物を持ち込ませないために 適切な位置で設定する設計とする。また、異物落下に対して破損等がないよう、サポ ート等で固定する。このスワンネックの構造を考慮した上で,スワンネック構造への 落下物の影響,ペデスタル内に流入する異物による排水性への影響を評価する。なお, スワンネック構造を流入口とする排水流路は,RPV破損前にペデスタル内の水位1m を達成した時点で排水弁を閉止し,その後は用いないことから,排水機能の要求期間 はRPV破損前までであり,RPV破損前までに想定される落下物及び異物を対象と して評価する。

事故時に発生する落下物によりスワンネック構造が損傷しないこと,異物がペデス タル床ドレンサンプに流入したと仮定し評価しても,異物により排水性に悪影響が生 じる可能性が低いことを表3に示す。

落下物により,スワンネック構造が影響を受けないことを確実にするため,スワン ネック構造の周囲に柵を設置する設計とする。

この柵は、異物がスワンネック及び排水配管の排水性に対して悪影響を及ぼさない こと及び想定されない異物が排水性に悪影響を及ぼさないことをより確実にするため、 異物混入防止機能を有した設計とする。柵は、スリットの短辺 しよりも小さい開 口径を有し、開口が重ならないよう 2 重に配置した設計とする。仮に、スリット部で 固着し堆積する可能性がある線状の異物を想定しても、柵の 2 重部分で流入を防ぐ構 造の設計とする。(図 3)

なお,機器ドレンサンプについても,排水経路として利用することから,異物落下 に対して破損等がないよう,十分な強度を有する設計とし,スワンネックの異物混入 防止及び損傷防止については,床ドレン排水用のスワンネックと同様の対策を行うこ とで,悪影響を防止する。

想定異物	異物による排水性への影響
核計装用及び照明	【発生源】ペデスタル内
用等のケーブル	【スワンネックへの落下/床ドレンへの流入】
(管路含む)	落下あり/流入あり
	ペデスタル上部には,ケーブルが設置されており,
	落下の可能性がある。
	【影響評価】
	・落下による影響
	スワンネックは鋼製でサポートに固定されているた
	め破損・転倒するおそれはない。また、周囲に鋼製の
	柵を設置することから、スワンネックに直接接触する
	こともない。機器ドレンサンプについては、サンプ自
	体を十分な強度を有する設計とするため、破損するお
	それはない。
	(次頁へ続く)

表3 想定異物と影響評価(1/3)

表3 想定異物と影響評価(2/3)

想定異物	異物による排水性への影響
核計装用及び照明	・流入による影響
用等のケーブル	ケーブルは床に沈降することから、排水性に影響は
(管路含む)	ない。また、何らかの要因で被覆片が生じたとしても、
	機器ドレンサンプと床ドレンサンプ各々のスワンネッ
	クは対向して配置され、かつ前述のとおり各々の周囲
	を柵(図 3 参照)にて囲うため,共通要因による排水
	性への影響はない。
保温材	【発生源】ペデスタル外
	【スワンネックへの落下/床ドレンへの流入】
	落下なし/流入あり
	ペデスタル床ドレンサンプ内に保温材はない。
	重大事故時にドライウェルから格納容器スプレイ水
	等によって床ドレンの流入経路から持ち込まれる可能
	性がある。
	【影響評価】
	床ドレン流入経路の弁を事故後早期に閉に流入を制
	限することから、排水経路を閉塞させる等、排水性へ
	の影響はない。
塗料片	【発生源】ペデスタル内・外
	【スワンネックへの落下/床ドレンへの流入】
	落下あり/流入あり
	ペデスタル内・外の構造物には塗装が施されている
	ことからスワンネックへの落下、床ドレンへ流入する
	可能性がある。
	【影響評価】
	・落下による影響
	スワンネックを損傷する程の重量はなくスワンネッ
	クが破損・転倒するおそれはない。また、同様に機器
	ドレンサンプへの影響もない。
	・流入による影響
	塗料片は、底に堆積若しくは水面に浮遊することが
	考えられるが,スワンネックの排水口を水位 1mの中間
	位置に設定するため、これらの異物がスワンネックの
	排水口に流入するとは考え難い。また、重大事故時は
	格納容器スプレイ水等によってペデスタル外から床ド
	レンの流人経路を通じて塗料片が多く持ち込まれる可
	能性があるが、床ドレン流入経路の弁を事故後早期に
	閉にし、流入を制限することから、排水経路を閉塞さ
	せる等,排水性への影響はない。

想定異物	異物による排水性への影響
スラッジ(鉄錆)	【発生源】ペデスタル外
	【スワンネックへの落下/床ドレンへの流入】
	落下なし/流入あり
	スラッジ(鉄錆)は、床ドレン水によって床ドレン
	サンプ内に流入し底に堆積する可能性がある。
	【影響評価】
	スワンネックの排水口を水位 1mの中間位置に設定す
	るため、底に堆積した異物が積極的に排水経路に流入
	するとは考え難い。また,重大事故時は格納容器スプ
	レイ水等によってペデスタル外から床ドレンの流入経
	路を通じてスラッジが多く持ち込まれる可能性がある
	が、床ドレン流入経路の弁を事故後早期に閉にし、流
	人を制限することから、排水経路を閉塞させる等、排
,1 ,0 )	水性への影響はない。
サホート	【発生源】ベアスタル内
	【スリンネックへの洛下/床ドレンへの流入】
	洛下なし/ 流入なし
	ヘアスタル内にはサルートか設直されているか、十
	方な胴長性を有する設計とすることから、洛下しない。 【影響証伝】
	しお箸計価】
印27月1	小小住、の影響はない。
炽 9 <b>7</b>	【光生源】、ノベクル内 【スロンネックへの遊下/庄ドレンへの流入】
	「スクンホック・い路」/ ホトレン・い加八」
	格下のワノ加八のワ ペデスタル内にけ昭明が設置されているため 一
	の可能性がある
	【影響評価】
	・落下による影響
	スワンネックは鋼製でサポートに固定されているた
	め破損・転倒するおそれはない。また、周囲に鋼製の
	柵を設置することから、スワンネックに直接接触する
	こともない。機器ドレンサンプについても、十分な強
	度を有する設計とすることから、破損するおそれはな
	い。
	・流入による影響
	照明は、床に沈降することから、排水性に影響はな
	w.

表3 想定異物と影響評価(3/3)



図3 排水配管に対する異物対策概要

参考1

## ボトムドレンLOCAを想定した場合の排水評価

ボトムドレンLOCA時にRPVからペデスタルへ流入する水は飽和状態であること から, RPV破損及びデブリ落下時のSEの発生可能性は極めて低く,また,万が一S Eが発生した場合の発生エネルギも小さいと考えられる。

しかし,排水性能の保守性を確認する観点から,ペデスタル内の水位が最も高くなる 事象であるボトムドレンLOCAを想定した場合についても,参考として排水可能性を 実施する。

1. 評価条件

- ・ペデスタル内におけるボトムドレンLOCA時には、ペデスタル床ドレンサンプに 上部から漏えい水が流入し、著しく水位が上昇するため、水位は人通用開口部まで 達することが想定される。
- ・排水評価は人通用開口部下端から水位1mまでの水量(必要排水量)とする。また, 設備対策より配置されるコリウムシールド等の構造物については,評価上その体積 を除外することで必要排水量を増やし,保守的な評価とする。
- ・排水配管はドライウェル気相部に接続され圧力差はないため、排水量を評価する上 でドライウェル及びサプレッション・チェンバ内圧は考慮しない。
- ・排水配管の長さ、内径、エルボや弁等に相当する長さ等考慮し、下記式によりある 排水流量を想定した場合の排水流路の圧力損失を算出する。本評価では、まず任意 の流量(22 m<sup>3</sup>/h:ボトムドレンLOCA時の平均必要排水流量)の場合の圧力損失 (1.8 m)を算出し、その際に求まる圧損係数(K)を基に、以降の流量と圧力損失 の関係を算出している。圧力損失はペデスタル水位と排水口の水頭差に等しいこと から、排水開始する初期水位時の排水口との水頭差及び圧損係数(K)を基に初期排 水流量を算出し、初期排水流量である時間ステップ幅だけ排水された場合の水位及 び当該水位での排水流量を算出し、これを繰り返すことによって水位1mまでの排 出時間を算出している。また、下式に示す圧損Hは、エルボの数を2倍程度見込む 等、保守的な値としている。

圧力損失計算式(出典:日本機械学会編,機械工学便覧)

 $H = \lambda \times (L/D) \times (v^2/2g) + \Sigma \lambda \times (L'/D) \times (v^2/2g) = K \times Q^2$ 

H: 配管圧損 [m], L: 配管長さ [m], D: 配管内径 [m],

L':エルボや弁等に相当する長さ [m], v:流速 [m/s],

- g:重力加速度 [m/s<sup>2</sup>], λ:管摩擦係数 [-], K: 圧損係数 [-],
- Q:流量 [m<sup>3</sup>/h]

-				
	単位	スワンネック入 ロ〜出口(*1)	スリット入口 ~出口(*2)	スリット下流 配管(*3)
配管内径:D	m			
流量 *4	$m^3/h$	22	22	22
流速	m/s			
管摩擦係数:λ	_	Ī		
配管長	m	Ī		
配管 L/D	_			
90°ショートエルボ *5 (L'∕D=	個			
弁 <sup>∗5</sup> (L'∕D=	個			
管入口 <sup>*5</sup> (λ · (L'/D)=	個			
開放端 <sup>*5</sup> (λ · (L'/D) =)	個			

表1 圧力損失計算要素

(補足)上記計算要素の具体的な数値等は設計進捗により,妥当性を損なわない範囲 で変更があるものとする。

- \*1 スワンネック部は、90°ショートエルボ(**[**個),直管**[**]相当とし、管入口と管 出口(開放端)の係数を考慮。
- \*2 スリット部は、断面積が等しい円管、90°ショートエルボ(1個)とし、管入口と管 出口(開放端)の係数を考慮。圧損は円管の
- \*3 スリ<u>ット下流配管は,配管長</u>90°ショートエルボ(1個),弁(1個)と想定 し, た考慮。
- \*4 必要排水量約 59 m<sup>3</sup>を約 2.7 時間で排出した場合の流量 22 m<sup>3</sup>/h とした。
- \*5 CRANE 社「FLOW OF FLUIDS THROUGH VALVES, FITTINGS, AND PIPE Technical Paper No. 410, 1988」

上表を基に, 圧力損失を計算した結果を以下に示す。



2. 評価結果

評価結果は表2及び図1のとおりであり、ペデスタル内のボトムドレン配管破断時 に流入した水を、RPVからペデスタルへの流入停止(事象発生後約0.3時間)から RPV破損(事象発生後約3時間)までの約2.7時間以内に、水位1mまで排水可能 である。

項目	評価結果
必要排水量	約 59 m <sup>3 ※</sup>
排水時間	約 2.3 時間

表2 必要排水量と排水時間

※ 必要排水範囲の水量(内径 6.172 m, 高さ の水の体積)



図1 ペデスタル水位満水から水位1mまでの排水時間

- 3. 評価結果に対する裕度
  - · 必要排水量

必要排水量はコリウムシールド等の構造物を考慮していないことから,必要排 水量は内部構造物の体積分保守的な評価としている。

· 排水時間

排水時間については,排水に伴って低下する水位並びに流路の形状及び長さ等 (圧力損失)を保守的に考慮して算出している。

· 排水流量

必要排水流量は,評価上の容量約 59 m<sup>3</sup>に対して約 2.7 時間で排水する必要があることから,全量排水する場合には平均約 22 m<sup>3</sup>/h の流量が必要である。これに対して,排水時の水位による圧力損失を考慮した平均排水流量は であり,必要排水量を上回っている。

なお,このとき計算過程で使用する圧力損失は,配管長さやエルボの数等に余 裕を持たせており,平均排水流量 時の圧力損失は合計 である。 4. 機器ドレン排水配管及び排水弁の経路を併用した評価

機器ドレンサンプには排水性を確保するために必要な空気ベント用のスワンネックを有し、通常運転中の機器ドレンと床ドレンの混入防止のため、床ドレンサンプの排水入口水位1mよりも0.2m高い位置に設置する設計としている。床ドレンサンプの水位が1.2mよりも高い水位までは、床ドレンの排水経路に加え機器ドレンの排水経路が期待できることから、実際の排水時間に対して更に裕度を有している。以下に機器ドレン排水経路を併用した評価を示す。

・機器ドレン排水経路の圧力損失

機器ドレンの排水経路は床ドレンの排水経路と比較してほぼ同じ長さの経路であ るが、機器ドレンサンプ内を経由する経路となることが相違している。しかし、排 水評価に当たっては、機器ドレンサンプの圧力損失は機器ドレン排水配管に対して その流路面積が十分大きいため考慮せず、機器ドレンサンプ出入口部の形状による 圧力損失のみ考慮し、他は床ドレン排水経路の圧力損失と同等として評価を行う(表 3)。

	単位	スリンネック入 ロ〜出口(*1) 機器ドレンサン プ入口〜出口 (*1)	スリット入口 ~出口(*2)	スリット下流 配管(*3)
配管内径:D	m			
流量 *4	m³/h	22	22	22
流速	m/s			
管摩擦係数:λ	_			
配管長	m			
配管 L/D	—	T		
90°ショートエルボ * <sup>5</sup> (L'∕D= <b></b> )	個			
弁 *5 (L'/D=━━)	個			
管入口 *5 (λ · (L'/D)=	個			Ì
開放端 * <sup>5</sup> (λ・(L'/D)=	個		<u>.</u>	

表 3 圧力損失計算要素

(補足)上記計算要素の具体的な数値等は設計進捗により,妥当性を損なわない範囲 で変更があるものとする。

- \*1 スワンネック部は、90°ショートエルボ(┃個)、直管 相当とし、管入口と管 出口(開放端)の係数を考慮。
  - 機器ドレンサンプ入口と出口について係数を考慮。
- \*2 スリット部は,断面積が等しい円管,90°ショートエルボ(]個)とし,管入口と管 出口(開放端)の係数を考慮。圧損は円管の\_\_\_\_\_とする。

- \*3 スリット下流配管は,配管長, 90°ショートエルボ()個),弁()個)と想定 し, \_\_\_\_\_を考慮。
- \*4 必要排水量約 59 m<sup>3</sup>を約 2.7 時間で排出した場合の流量 22 m<sup>3</sup>/h とした。
- \*5 CRANE 社「FLOW OF FLUIDS THROUGH VALVES, FITTINGS, AND PIPE Technical Paper No. 410, 1988」

上表を基に、圧力損失を計算した結果を以下に示す。



・床ドレン排水経路と機器ドレン排水経路を併用した排水評価結果

評価結果は表4及び図2のとおりであり、ペデスタル内のボトムドレン配管破断時 に流入した水を、RPVからペデスタルへの流入停止(事象発生後約0.3時間)から RPV破損(事象発生後約3時間)までの約2.7時間以内に、水位1mまで排水可能 である。

表4 必要排水量と排水時間

	項目	評価結果
	必要排水量	約 59 m <sup>3 ※</sup>
	排水時間	約 1.3 時間
*	必要排水範囲の水量(内径 6.	172 m, 高さ の水の体積)



図2 ペデスタル水位満水から水位1mまでの排水時間

参考 2

ペデスタル床ドレンサンプ改造に伴う 位置を特定できない漏えい水の検知性について

改造前のペデスタル床ドレンサンプは、ペデスタル床下に設置されており、水深の深さ及び水面の表面積がのサンプである(図1)。改造後は、ペデスタル床ドレンサンプの水深は1m,かつ、表面積は約27m<sup>2</sup>であり、漏えい水によるペデスタル床ドレンサンプの水位は上昇しにくい構造となる。しかし、通常運転中はドライウェル冷却装置のクーラー部より凝縮水が発生するため、常時ペデスタル床ドレンサンプには少量の流入水があり、水位は満水の1mを常時維持する<sup>\*</sup>。

したがって、ペデスタルへの流入水は常時全量が原子炉建屋原子炉棟床ドレンサンプ 設備へ排水され、その流量はペデスタル床ドレンサンプ改造前と同様に床ドレンサンプ 流量計により確認できる設計とする。これにより、位置を特定できない漏えい水はペデ スタル床ドレンサンプ改造前と同様に検知することが可能である。

※ 改造後のペデスタル床ドレンサンプは表面積が増えること等により蒸発量が増加 することが考えられるが、その分、ドライウェル冷却装置のクーラー部での除湿量 も増え凝縮水としてサンプに戻るため、サンプ推移高さは約1mに維持可能である (図 2)。



図1 床ドレンサンプ概要図(改造前)

(改造前)

格納容器内の湿度(露点温度)を一定に保つ 設計としているため、ベント管を通じたS/P からの蒸発量(G1)と、サンプ(床ドレン、 機器ドレン)からの蒸発量(G2)が、ドライ ウェル冷却装置の除湿コイルでの除湿量(G3) とバランスする。 (改造後)
 改造前と比べて、サンプ(床ドレン、機器ドレン)からの蒸発量(G2')が増加することになるが、ドライウェル冷却装置の除湿コイルでの除湿量(G3')も増加し、蒸発量(G1+G2')と除湿量(G3')はバランスする。



図2 床ドレンサンプの水位維持イメージ

添付 4-3

## ペデスタル内に設置する計器について

ペデスタル内の水位管理のために設置する計器について,概要及び設置位置を表 1 及 び図1に示す。また,各計器の設置目的等を以下に示す。

(1) RPV破損前までの水位管理

①格納容器下部水位(ペデスタル床面高さ+1.05 m検知用)

ペデスタル底面から 1 m 超の水位を検知できるよう,測定誤差を考慮した高さに 水位計を設置し,炉心損傷後は当該水位計設置高さまで事前注水を実施する。注水 停止後は,排水配管等によりRPV破損までに1 m 水位まで排水される。

約180°間隔で計2個(予備1個含む)設置し,1個以上がこの高さ以上の水位を 検知した場合に水張り完了及び注水停止を判断する。

なお,水位1.05 mまで排水されたことを検知した後,水位1 mまで排水される時 間遅れを考慮して,排水弁は自動閉止することとする。

(2) R P V 破損及びデブリ落下・堆積検知 (表 2)

②格納容器下部水温(ペデスタル床面高さ0m検知用)

ペデスタル底部に温度計を設置し,指示値の上昇又は喪失によりRPV破損検知 に用いる。測温抵抗体式温度計を採用することで,ペデスタルにデブリが落下した 際の水温上昇や高温のデブリに接触した際に指示値がダウンスケールとなる特性を 利用し, RPVからのデブリ落下検知が可能である。

デブリの落下,堆積挙動の不確かさを考慮して等間隔で計5個(予備1個含む) 設置し, RPV破損の早期判断の観点から,2個以上が上昇傾向(デブリの落下によ る水温上昇)又はダウンスケール(温度計の溶融による短絡又は導通)となった場 合に, RPV破損を判断する。

③格納容器下部水温(ペデスタル床面高さ+0.2 m検知用)

ペデスタル底面から 0.2 m の高さに測温抵抗体式温度計を設置し、0.2 m 以上のデ ブリ堆積有無を検知し、ペデスタル満水までの注水可否を判断する。また、指示値 の上昇又は喪失により、R P V 破損検知に用いる。

デブリの落下,堆積挙動の不確かさを考慮して等間隔で計5個(予備1個含む) 設置し,十分な量のデブリ堆積検知の観点から,3個以上がオーバースケール(デブ リの接触による温度上昇)又はダウンスケール(温度計の溶融による短絡又は導通) した場合にペデスタル満水までの注水を判断する。また,RPV破損の早期判断の 観点から,2個以上が上昇傾向(デブリの落下による水温上昇)又はダウンスケール (温度計の溶融による短絡又は導通)となった場合に,RPV破損を判断する。 (3) RPV破損後の水位管理(デブリ堆積高さ≧0.2 mの場合)

④格納容器下部水位(ペデスタル床面高さ+2.25 m及び 2.75 m 満水管理用)

ペデスタル底面から 2.25 m 及び 2.75 m の高さに水位計を設置し,デブリの多量 落下時(堆積高さ 0.2 m 以上)においてペデスタル水位を 2.25 m~2.75 m の範囲に 維持するため,各高さにおける水位の有無を検知しペデスタル注水開始及び停止を 判断する。

ペデスタル側壁の貫通孔を通じたペデスタル外側のボックス内に, 2.25 m 及び 2.75 mの各高さに2個の水位計(予備1個含む)を設置し, 1個以上が2.25 m未満 を検知した場合にペデスタル注水開始, 2.75 m 到達を検知した場合にペデスタル注 水停止を判断する。

(4) R P V 破損後の水位管理(デブリ堆積高さ<0.2 m の場合)</li>

⑤格納容器下部水位(ペデスタル床面高さ+0.50 m検知用)

ペデスタル底面から 0.5 m の高さに水位計を設置し,デブリの少量落下時(堆積 高さ 0.2 m 未満)においてペデスタル水位を 0.5 m~1 m の範囲に維持するため,水 位 0.5 m 未満を検知しペデスタル注水開始を判断する。

約 180°間隔で計 2 個(予備 1 個含む)設置し,1 個以上が水位 0.5 m 未満を検知 した場合に注水開始を判断する。

⑥格納容器下部水位(ペデスタル床面高さ+0.95 m検知用)

ペデスタル底面より1mの高さから測定誤差を差し引いた高さに水位計を設置し, デブリの少量落下時(堆積高さ 0.2 m 未満)においてペデスタル水位を 0.5 m~1 m の範囲に維持するため,水位 0.95 m 到達を検知しペデスタル注水停止を判断する。

約180°間隔で計2個(予備1個含む)設置し,1個以上が水位0.95m到達を検知した場合に注水停止を判断する。

⑦格納容器下部雰囲気温度

自主対策設備としてペデスタル底面から 1.1 m の高さに温度計を設置し,デブリの少量落下時にペデスタル水位を 0.5 m~1 m の範囲に管理している間において,デブリが冠水されていることを確認する。

約 180°間隔で計 2 個設置し, 1 個以上が露出したデブリからの輻射熱等により上 昇した場合に注水を判断する。

各計器の検出部の仕様等を表3に、測定原理を図2及び図3にそれぞれ示す。また、 各計器の構造図及び設置概略図を図4に示す。ペデスタル内に設置する各計器の検出部 及びケーブル(MIケーブル)は耐熱性の高い無機物で構成し、ペデスタル外に取り出し たケーブル(MIケーブル)をペネトレーションボックス内にてペネトレーションのケー ブルと直ジョイントで接続する。

これらの計器は、重大事故等時の環境条件下において耐性を有する設計とする。ペデ スタル内の SA 環境条件としては、格納容器破損防止対策の有効性評価において示してい る各解析結果の最高値は約 212 C –約 1 秒間、0.465 MPa[gage]であり、これを包絡する ペデスタル内環境条件 200 C (ピーク温度 215 C – 1 分間)、0.62 MPa[gage]を設定し ている。また、ペデスタル内はRPV破損後のデブリの落下に配慮した設計とする。

- ・各計器の MI ケーブルは、図5に示すとおり、チャンネル毎に別ルートで敷設し、デブリの落下に伴うペデスタル内構造物等の落下物を考慮した場合においても、複数のチャンネルが同時に損傷し、機能喪失することがない設計とする。
- ・RPVからデブリが大量に落下した場合は、デブリはペデスタル内の構造物に付着 せずに、ペデスタル下部のプールに落下すると考えられる。仮に、RPVから少量 のデブリが落下した場合に僅かなデブリが構造物に付着したとしても、プールから 発生する蒸気や構造物との伝熱によって冷却されるため、輻射熱による各計器への 影響は小さいと考えられる。ただし、各計器の検出部及びMIケーブルに対して金属 製の保護カバーを設置(デブリ検知用水温計検出部を除く)することで、RPV破 損後のペデスタル内計器の健全性に配慮した設計とする。

なお、ペデスタル内の検出器・MI ケーブル、保護カバーは無機物で構成されており、 放射線による影響はない。

	設置高さ*1	設置数	計器種別
格納容器下部	0 m	久 直 キ に 5 個	測温抵抗体式 温度計
水温	0.2 m	谷向さに3個	
格納容器下部 水位	0.5 m		電極式 水位計
	0.95 m		
	1.05 m	各高さに2個	
	2.25 m		
	2.75 m		

表1 ペデスタル内計器の概要

※1 ペデスタル底面 (コリウムシールド上表面) からの高さ

デブリの推荐中能	格納容器下部水温		本山 床亡
ノノソジン堆積状態	0 m 位置	0.2 m位置	刊四
	上昇	上昇	R P V 破損, デブリ少量落下
	上昇/喪失	上昇	RPV破損, デブリ少量落下
	上昇/喪失	上昇/喪失	RPV破損, デブリ多量落下

表2 RPV破損及びデブリ落下・堆積検知の概念



図1 ペデスタル内の計器設置図

計器種別	測定レンジ	測定誤差	耐環境性
測温抵抗体式 温度計	-200 ℃~500 ℃	±(0.3+0.005 t ) t:測定温度	温度:短期 230 ℃, 長期 200 ℃ 圧力:620 kPa[gage] 放射線:- <sup>*2</sup>
電極式 水位計	ー (レベルスイッ チ)	$\pm10$ mm	温度:短期230℃, 長期200℃ 圧力:620kPa[gage] 放射線:- <sup>※2</sup>

表3 検出部の仕様等

※2 検出部は無機物で構成しており、放射線による影響はない



図2 電極式水位計の動作原理





金属の電気抵抗が温度に比例する性質を利用し, 抵抗素子の抵抗値を基に温度測定を行う。

高温のデブリが接触すると,温度指示値は急上昇 しオーバースケールとなる。

また,以下の過程の中で導線間の絶縁性が失われ 短絡又は導通すると,抵抗値が低下し温度指示値 がダウンスケールとなる。

- ・シース管の溶融,水及びデブリの浸入
- ・水との反応による絶縁材の膨張,剥離

・デブリとの反応に伴う絶縁材の溶融,蒸発

	材質	融点	
シーフ答	インコネル	1,370℃~	
	(NCF600)	1,425℃	
導線	N i	1,455℃	
抵抗素子	Ρt	1,768℃	
絶縁材	MgO <sup>∦</sup>	約 2,800℃	

測温抵抗体構成材料の融点

※ デブリ中のZr等により還元されると、融点約650℃, 沸点約 1,100℃のMgとなり,溶融又は蒸発する。

図3 測温抵抗体式温度計の動作原理



格納容器下部水位(電極式)構造図

格納容器下部水位の設置概略図



格納容器下部水温(測温抵抗体式)構造図



格納容器下部水温の設置概略図

図4 格納容器下部水位及び格納容器下部水温の構造図及び設置概略図



図は格納容器下部水温(0m)の場合のイメージ



図 5 ペデスタル内検出器及びケーブル(MI ケーブル)設置概略図

格納容器下部水温の測定原理とデブリ検知性について

ペデスタル内に設置する格納容器下部水温によるデブリ検知性について,熱電対式とした場合と測温抵抗体式とした場合で比較し検討を行った。

熱電対の構造図、仕様、構成材料の融点を以下に示す。



熱電対仕様						
No.	項目	仕様				
		Tタイプ	Kタイプ			
1	計測範囲	-40∼350°C	-40∼1200°C			
2	誤差	±1.0°C (−40~133°C) 0.75%(133~350°C)	±2.5°C (−40~333°C) 0.75% (333~1200°C)			

## 熱電対構成材料の融点

No.	材質	急艦	タイプ
1	NCF600	1370~1425°C	_
2	銅	1085°C	Tタイプ
3	コンスタンタン	1225∼1330°C	Tタイプ
4	アルメル	1315∼1390°C	Kタイプ
5	クロメル	1420°C	Kタイプ
6	MgO	約2800℃	—

(1) 耐環境性

熱電対式及び測温抵抗体式の検出器は耐熱性の高い無機物により構成されており, いずれも重大事故等時の格納容器雰囲気下において,十分な耐性を有する。

(2) デブリと水温計の接触により発生する現象

熱電対式及び測温抵抗体式の検出器がデブリと接触した場合に発生する現象を① ~②に示す。 ① デブリが検出器外郭(シース)に接触、シースは溶融し、絶縁材が露出する。



② デブリが検出素子に接触し、熔融する。





以上より,検出器とデブリが接触すると,測温抵抗体式の場合はダウンスケール, 熱電対式の場合は指示値の急変及び発生する熱起電力による不確実な指示値を示す こととなる。

(3) 測定回路が故障した際の可搬型計測による測定

測定回路は熱電対式の場合は電圧値を,測温抵抗体式は抵抗値を測定することに より温度測定を行っている。可搬型計測器は電圧測定及び抵抗値測定が可能であり, 測定回路故障時には可搬型計測器を水温計ケーブル端に接続することで熱電対式, 測温抵抗体式のいずれの場合においても温度測定が可能である。

(4) まとめ

熱電対式,測温抵抗体式のいずれの検出器とした場合も,耐環境性を有し,デブ リと接触した場合には特徴的な指示傾向を示し,測定回路が故障した際には可搬型 計測器による測定が可能である。ただし,熱電対式の場合には,指示値の急変及び 不確実な指示値によりデブリとの接触を判断することとなるが,デブリとの接触後 においても不確実な指示値が出力されることから,仮にデブリ接触前に近い指示値 となった場合は,デブリとの接触の判断に迷う可能性がある。一方で,測温抵抗体 式の場合にはオーバースケールやダウンスケールの有無で判断が可能であり,デブ リとの接触の判断に迷う可能性はない。したがって,採用に当たっては上記の観点 から測温抵抗体式が望ましいと考える。

## ペデスタル内計器の設置方法について

ペデスタル内の水位管理のために設置する計器について,設置概念を図1に示す。

図1のとおり,計器はペデスタル側壁のコンクリートに埋め込むアンカボルト,型鋼, トレイにより固定することとしている。

ここで、計器の下部にデブリが堆積した場合、コリウムシールド表面のライナを介し てアンカボルト、型鋼、トレイ及び計器に熱が移行することが考えられる。しかし、ラ イナとアンカボルトの間はZrO2耐熱材と同成分のモルタルで埋めるため熱が選択的 に移行することはないこと、デブリを冠水維持することでデブリ上部の計器は水没して いることを考慮すると、デブリからの熱移行により計器の健全性が損なわれることはな いと考えられる。



図1 ペデスタル内計器の設置概念図

5. 溶融炉心の排水流路内での凝固停止評価について

東海第二発電所では、RPV破損時にペデスタルに落下した溶融炉心が、ペデスタルに設置された格納容器ドレンサンプの排水流路を通じてサプレッション・チェンバ へ移行することを防止するため、排水流路の形状を変更することとしている。

RPV破損時には、ペデスタル内の水により格納容器ドレンサンプの排水流路は水 で満たされていることから、溶融炉心が排水流路に流入する際には、流路内から水や 水蒸気の対向流が生じる。また、溶融炉心が格納容器ドレンサンプの排水口に到達す るまでの温度低下及び粘性増加を考慮すると、現実的には溶融炉心の排水流路への流 入はごく限定的と考えられる。

しかしながら,溶融炉心の落下時及び落下後の挙動は不確かさがあることから,溶 融炉心の排水流路への流入を想定した場合でも溶融炉心が横スリット内で凝固停止し サプレッション・チェンバ側へ移行しないことを,MAAP計算結果を基に評価し, スリット状排水流路の有効性を確認した。

5.1 格納容器ドレンサンプ排水流路の形状変更を考慮した凝固停止評価モデル

図 5-1 に,格納容器ドレンサンプ排水流路の形状変更を考慮した凝固停止評価モ デルの概要図を示す。

各ドレンサンプからの排水流路は、ペデスタル床面に堆積する溶融炉心による熱 影響を抑制するコンクリート深さまで通じる縦方向の流路(縦スリット)と、流入 した溶融炉心を凝固させる横方向の流路(横スリット)を介し、既設の格納容器ド レンサンプ排水配管へ接続する構成とする。

また,縦スリット及び横スリットは薄い中空平板型(幅\_\_\_\_\_[内径],厚さ\_\_\_\_ 〔内径〕)の形状とし,周囲をSUS材とすることで,流入した溶融炉心の冷却及び 凝固停止を促進させる設計とする。



図 5-1 格納容器ドレンサンプ排水流路の形状変更を考慮した凝固停止評価モデル

5.2 既往の試験結果に基づく評価

配管等の流路内における溶融炉心の流動・凝固挙動に係る試験として,米国EP RI及びFAIにより実施された炉心溶融時のRPV下部プレナム貫通部の挙動に 係る試験がある。<sup>[1]</sup>この試験では,RPV下部プレナム及びドレン配管(内径5cm) を模擬した試験体に模擬コリウムとしてA12O3を流入させ,その流動挙動を確認 している。図 5-2に試験装置の概要図を示す。

試験の結果,配管内でのA12O3の流動距離は最大でも79cm程度となっており, 配管の破断は生じていない。また,配管内での水平方向の流速は最大でも約0.2m/s と推定されており,流路形状に基づきベルヌーイ則により計算される流速よりも 1/10から1/100小さい結果となっている。これは,模擬ドレン配管内における水の 存在により,模擬コリウムの流動が著しく抑制されたためと推定されている。

表 5-1 に, EPRI試験条件と東二の排水流路における条件の比較を示す。

EPRI試験では、模擬コリウムとしてAl<sub>2</sub>O<sub>3</sub>を用いており、その体積当たりの溶融潜熱は約4.41×10<sup>9</sup> J/m<sup>3</sup>と計算される。これに対して、東海第二発電所の溶融炉心の場合、溶融潜熱に加えて液相線温度から固相線温度までの顕熱を考慮しても、体積当たりの凝固までの放出熱量は と計算され、Al<sub>2</sub>O<sub>3</sub>と同等であることが分かる。

また,東海第二の溶融炉心の熱伝導率はA12O3に比べて大きいことに加え,格 納容器ドレンサンプの排水流路はスリット形状とし周囲にSUS材を配置すること から,実機条件の方が溶融炉心の冷却が進みやすいと考えられる。

一方,東海第二の溶融炉心はA12O3に比べて動粘度が小さいことや堆積ヘッド が大きくなっていることから,EPRI試験条件に対して流路内での流入速度が速 くなることが考えられる。しかし,流速が大きくなると,溶融炉心とSUS材間の 対流熱伝達率が大きくなり溶融炉心の冷却率が大きくなることから,流動距離は流 速の増加に対して単純に線形には増加しない。

以上より, EPR I 試験条件と実機条件の差を勘案しても,総合的な流動距離への影響は同程度であることから,東海第二のスリット条件でもEPR I 試験結果の流動距離(約79 cm)を大きく上回ることは考えにくく,溶融炉心は横スリット長さ

)の範囲内で凝固停止するものと考えられる。



図 5-2 EPRI/FAIによる試験装置

	項目	EPRI 封殿冬供 [1]	東海第二	流動距離への影響の比	之較
	溶融物	武	溶融炉心		
<ul> <li>融点(℃)</li> <li>密度(kg/m<sup>3</sup>)</li> <li>比熱(J/kgK)</li> <li>溶融潜熱(J/kg)</li> <li>体積当たりの凝固までの放出熱量(J/m<sup>3</sup>)</li> <li>熱伝導率(W/mK)</li> <li>粘性係数(Pa・s)</li> <li>動粘性係数(m<sup>2</sup>/s)</li> <li>全量堆積時の水平流路までのヘッド(m)</li> </ul>	融点(℃)	2,047		凝固までに必要な除熱量は同程度。 (A12O3は溶融潜熱のみ,溶融炉	
	密度(kg/m³)	3,800			
	比熱 (J/kgK)	1,300		心は液相線温度から固相線温度まで	
	溶融潜熱 (J/kg)	1.16 $ imes$ 10 $^{6}$		の顕熱と溶融潜熱を考慮)	
	体積当たりの凝固まで	約 4.41×10 <sup>9</sup>			
	の放出熱量 (J/m <sup>3</sup> )				
	熱伝導率 (W/mK)	7.5		溶融炉心の方が、冷却が進みやすい。	
	粘性係数 (Pa·s)	0.003	$0.004^{*2}$	東二冬供の土が凉酔物の法法が注く	
	動粘性係数(m²/s)	7.9 $\times$ 10 <sup>-7</sup>		泉 二 余 件 の 万 か 浴 融 物 の 流 速 か 速 く	
	全量堆積時の水平流路	0.3		なる傾向。 (ヘッドは 1/2 乗で流速に寄与)	
	までのヘッド (m)				
流路条件	流路構造	スリット状			
		HĽ É	(SUS材被覆)	スリット形状では流路壁面との接触 面積が大きく,冷却が進みやすい。	
	流路内径	5cm			

表 5-1 EPRI試験条件と東海第二実機条件の比較

※1 MAAP解析 (TQUVシーケンス)におけるRPV破損時の値

※2 MATPROにおけるUO<sub>2</sub>の値<sup>[2]</sup>

- 5.3 溶融金属の凝固モデルによる評価
  - 5.3.1 溶融金属の流路内での凝固挙動

図 5-3 に、流路内における溶融金属の凝固挙動の概念図を示す。

純金属や共晶温度の合金では,図 5-3(a)のように流路の入口付近から固化ク ラストが成長し流路が閉塞することで,流動が停止する。

一方,液相線温度と固相線温度に差がある合金では,図 5-3(b)のように溶融物の先端から温度低下とともに固相率が増加し,流動限界固相率を超えたときに流動を停止する。これは,図 5-4 に示すように,固相率の増加とともに粘性が増加するためである。

溶融炉心については,液相線温度 に対して固相線温度が M AAP計算結果)と差があることから,合金の凝固挙動を示すものと考えられる。



図 5-3 流路内での溶融金属の凝固挙動の概念図


図 5-4 溶融合金における固相率と見かけの粘性の関係 [3]

5.3.2 評価方法

溶融合金の流路内での流動距離を評価するモデルとして,Flemingのモデル<sup>[4]</sup> があり、このモデルを用いて溶融炉心の横スリット内での流動距離の評価を行った。その内容を以下に示す。

なお、本凝固評価モデルは流路内に水が存在しないドライ状態を前提として いることから、実機条件に対して十分保守的な評価となると考えられる。

(1) Flemings モデルの評価式

Flemings モデルは(1)式のように表され,流路を流れる溶融物が保有するエネ ルギと周囲の構造材への除熱速度を基に,溶融物が凝固するまでに必要なエネ ルギが除去されるまでの流動距離を評価するモデルとなっている。

$$L_{freeze} = \frac{A\rho v (f_c H_f + C_p \Delta T)}{h S (T_d - T_w)} \left(1 + \frac{B}{2}\right) \tag{1}$$

ここで,

$$B = \frac{h\sqrt{\pi\alpha_w\Delta X}}{k_w\sqrt{\nu}} \tag{2}$$

であり、各パラメータの内容は以下のとおりである。

 $L_{freeze}$ :流動距離(m), A:流路断面積(m<sup>2</sup>),  $\rho$ :溶融炉心密度(kg/m<sup>3</sup>), v:溶融炉心流速(m/s),  $f_c$ :流動限界固相率(-),  $H_f$ :溶融炉心溶融潜熱(J/kg),  $C_p$ :溶融炉心比熱(J/kgK),  $\Delta T$ :初期温度と凝固温度の差(K), h:熱伝達率(W/m<sup>2</sup>K), S:流路周長(m),  $T_d$ :溶融炉心温度(K),  $T_w$ :構造材温度 (K),  $\alpha_w$ :構造材熱拡散率 (m<sup>2</sup>/s),

 $\Delta X$ : チョーキングレンジ<sup>\*</sup>(m),  $k_w$ : 構造材熱伝導率(W/mK)

※ 溶融物先端でどの程度の長さが流動限界固相率を超えると流動が停止 するかを定義する定数

(2) 熱伝達係数の計算

溶融炉心とスリット構造材間の熱伝達係数hは、溶融炉心の熱伝導率k、水力等価直径d<sub>e</sub>及び Sleicher-Rouse の式<sup>[5]</sup>より求まるヌセルト数 Nu を用いて、下 式により算出する。

$$h = \frac{k}{d_e} \operatorname{Nu} \tag{3}$$

Sleicher-Rouse の式

$$Nu_{m} = 5 + 0.015 \operatorname{Re}_{f}{}^{a} \operatorname{Pr}_{w}{}^{b}$$

$$(10^{4} < \operatorname{Re} < 10^{6}, 0.1 < Pr < 10^{4})$$

$$\begin{cases} a = 0.88 - \frac{0.24}{4 + \operatorname{Pr}_{w}} \\ b = \frac{1}{3} + 0.5 \exp(-0.6 \operatorname{Pr}_{w}) \end{cases}$$
(4)

添字はそれぞれ, m: 混合平均温度, f: 膜温度, w: 壁温における物性値を表 す。ただし本評価では,物性値は温度によらず一定と仮定している。

(3) 溶融炉心の温度低下の考慮

(1)式から直接的に流動距離を計算すると,流路内を進行する間の溶融炉心の 温度低下が考慮されず,溶融炉心から構造材への熱伝達速度が過大評価される ことにより,流動距離が短く評価されることが考えられる。

今回の評価では, Flemings の評価式を基に,流動に伴う溶融炉心の温度低下 を考慮した上で,溶融炉心先端が流動停止する固相率に至るまでの除熱時間を 算出し,溶融炉心の流速との積により流動距離を計算した。評価の概要を図 5-5 に示す。

図 5-5 溶融炉心流動距離の評価イメージ図

# 5.3.3 評価条件

横スリット内での溶融炉心凝固評価に用いた条件を表 5-2 に示す。

溶融炉心の物性については, MAAP計算結果におけるRPV破損時の溶融 炉心物性値を用いる。なお, 流動距離が長くなるよう溶融炉心の保有エネルギ を大きく設定する観点から, TQUVシーケンスの値を設定する。

溶融炉心の流速については,溶融炉心全量に加えペデスタル内構造物等がペ デスタル内に堆積した場合の堆積高さと,横スリット下端までの高低 差の合計をヘッドとして考慮した場合,溶融炉心の流速は m/sとなる。これに対し,スリット内の冷却水の存在による溶融炉心の流速の低 下として,EPRI試験の知見(1/10から1/100)及び実機溶融炉心とEPR I試験の溶融アルミナの動粘度の差(約1.6倍)を考慮し,保守的に1/2を考 慮した

流動限界固相率及びチョーキングレンジについては,既往の溶融炉心拡がり 試験においては固相率が 0.4~0.6程度で粘性が急激に増加するといった知見<sup>[6]</sup> があるが、チョーキングレンジには明確な知見がないことから、溶融炉心先端 が完全に凝固するまで流動が続くものと仮定し、流動限界固相率を1.0、チョー キングレンジを0mと設定する。

表 5-2 評価条件

	項目	条件	備考		
横スリット流路	流路高さ (cm)		- 乳 卦 / 估		
形状	流 路 幅 ( c m )		(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)		
	液相線温度(℃)				
	固相線温度(℃)		M A A P 計 鼻 結 朱 ( K P V 帗 損 時 <i>0</i> 値 <i>)</i>		
	密度 (kg/m³)		法動販賞が長くわてとる次動にしの但方でうれどな		
溶融炉心物性	熱伝導率(W/mK)		(加動距離が安くなるよう谷融炉心の休有エイルギを ナキノ語字すて知らか) エロロロシーをソフの値		
	比熱 (J/kgK)		へさく設たする観点から, IQUV シークシスの値 を使用		
	溶融潜熱 (J/kg)		を使用		
	粘性係数 (Pa·s)	0.004	MATPROにおける溶融UO <sub>2</sub> の値 <sup>[2]</sup>		
構造材物性	密度(kg/m <sup>3</sup> )	7,890	门垫计论资告		
	熱伝導率 (W/mK)	16.5			
	比熱(J/kgK)	511	(300k にわりる S U S 304 の 値)		
初期温度条件	∽動に心知期須度(℃)		R P V 破損時の溶融炉心平均温度(: M A A		
	溶融炉 <sup></sup>		P計算結果)に対し,保守的に液相線温度を設定		
	構造材初期温度(℃)	167	保守的に限界圧力での飽和水温度を設定		
	资享后之济进(**/*)		溶融炉心等の堆積量、スリット形状、スリット内冷		
<u> 涼 融 后 入 法 <del>乱</del> 冬 仲</u>	俗醜炉心沉迷 (Ⅲ/ \$)		却水の存在を考慮し、保守的に設定		
俗融炉心流動余件	流動限界固相率 (-)	1.0	溶融炉心先端が完全に凝固するまで流動が続くと仮		
	チョーキングレンジ (m)	0	定し設定		

5.3.4 評価結果

5.3.3 に示した条件に基づく評価の結果,溶融炉心の流動距離は約1.0 m となり,横スリットの長さ の範囲内で凝固停止することを確認した。また, 凝固に要する時間は 程度であり,この間の溶融炉心の崩壊熱による影響 は無視し得る。

なお,表 5-2 の評価条件において,溶融炉心のレイノルズ数及びプラントル 数はそれぞれ Re  $\Rightarrow$  1.3×10<sup>5</sup>及び Pr  $\Rightarrow$  0.14 であり, (4)式の Sleicher-Rouse の式 の適用範囲内である。

5.3.5 評価における保守性について

本評価は、以下のような点で保守性を有すると考えられる。

- ・本評価は流路内がドライな状態を前提としているが、実際にはスリット内は水で満たされた状態であり、溶融炉心から水への除熱等により流動距離はより短くなると考えられる。
- ・流動距離の計算において、溶融炉心の流速は流動停止まで一定としており、
   縦スリット及び横スリット内での圧損や粘性増加に伴う速度低下を考慮していない。
- ・横スリットへ流入する溶融炉心の初期温度は、RPV破損時の溶融炉心平 均温度()
   な設定しているが、溶融炉心がペデスタル床面を拡がる間や縦スリットを通過する間の 除熱を考慮すると、実際にはより温度は低下し、またそれに伴い溶融炉心の粘性は増加すると考えられる。
- ・流動限界固相率は 1.0 を設定しているが,既往の溶融炉心拡がり試験においては,固相率が 0.4~0.6 程度で粘性が急激に増加するといった知見<sup>[6]</sup>がある。
- 5.3.6 評価条件の不確かさによる影響について

表 5-2 の評価条件において,溶融炉心の物性値条件についてはMAAP計算 結果における溶融炉心の組成平均値を用いている。

これに対して、スリットに流入する溶融炉心の物性は不確かさを有すると考 えられることから、評価条件の不確かさとしてMAAP計算結果のうち溶融炉 心内の金属相及び酸化物相の物性値を参照し、評価結果への影響を検討する。 なお、表 5-2 の評価条件において、構造材物性値は不確かさが小さいと考えら れること、構造材初期温度及び溶融炉心流動条件は十分な保守性を見込み設定 していることから、評価結果に対する不確かさの影響は小さいと考えられる。 表 5-3 に、MAAP計算結果における溶融炉心の組成平均、金属相及び酸化 物相のそれぞれの物性値を示す。各物性値から計算される溶融炉心が凝固する までの体積当たりの放出熱量を比較すると,組成平均の物性値を用いた場合が 最も大きく,溶融炉心の凝固までの流動距離が最も長くなることが分かる。

したがって,溶融炉心の物性値の不確かさを考慮した場合でも,溶融炉心は 横スリットの長さ (の範囲内で凝固停止すると考えられる。

表 5-3 溶融炉心の物性値の比較

項目		組成平均	金属相	酸化物相	備考
溶融炉心	液相線温度(℃) 固相線温度(℃) 密度(kg/m <sup>3</sup> ) 比熱(J/kgK) 溶融潜熱(J/kg)				M A A P 計 算結果 ( R P V 破 損時の値)
初注	体積当たりの凝固 までの放出熱量 (J/m <sup>3</sup> )				計算値

- 5.4 参考文献
- EPRI, Experiments to Address Lower Plenum Response Under Severe Accident Conditions, Volume1, EPRI report TR-103389, 1994
- [2] L. J. Siefken et al., SCDAP/RELAP5/MOD3.3 Code Manual; MATPRO A Library of Materials Properties for Light-Water-Reactor Accident Analysis, NUREG/CR-6150, Vol. 4 Rev. 2, 2001
- [3] 渋谷 他, 固相・液相共存下における鉄および非鉄合金のみかけの粘性の測定結果, 鉄と鋼, 第 66 年, 第 10 号, 1980
- [4] M. C. Fleming et al., An Experimental and Quantitative Evaluation of the Fluidity of Aluminium Alloys", AFC Transactions, vol. 69, 1961
- [5] 日本機械学会, 伝熱工学資料 第4版, 1986
- [6] M. T. Farmer, Melt Spreading Code Assessment, Modifications, and Applications to the EPR Core Catcher Design, ANL-09/10, 2009

### Flemings モデルの適用性について

Fleming らは、図1のような試験装置を用いて溶融合金(A195.5%-Cu4.5%) を耐熱ガラス管内に吸引した試験により溶融物の流動距離等の挙動を確認し、その結果 を基に Flemings モデルを用いて流動限界固相率を推定しており、最大 0.35程度という 結果を得ている<sup>[1]</sup>。

一方,渋谷らは,図2のような試験装置によりA195.5 %-Cu4.5 %合金の流動性 を確認し,固相率が0.5付近から粘性が急激に増加する結果となっており<sup>[2]</sup>,両者を比 較するとA1-Cu合金が流動性を失う固相率の評価結果は0.15程度の差異がある。

しかし、今回の溶融炉心の流動距離評価においては、溶融炉心先端が完全に凝固する まで流動が続くものと保守的に仮定し、流動限界固相率を1.0と設定していることから、 上記の要因により流動距離が過小評価されることはないと考えられる。

溶融物の凝固までの流動距離に対して支配的な要素は、溶融物からの必要除熱量、除 熱速度及び溶融物の流動速度であり、Flemings モデルでは、流路断面積 A 及び流路周長 S により必要除熱量や除熱速度が表現されている。したがって、これらのパラメータを適 切に変更することにより、スリット状の流路形状についても評価に反映可能である。

また,流路の材質(表面粗さ)についてはモデル上考慮されていないが,一般にステ ンレス鋼(東海第二の排水スリット条件)はガラス材(Fleming らの試験条件)より表面 粗さが大きく,内部流体の乱れが促進され熱伝達率が大きくなるため,Fleming らの試験 条件よりも溶融物の流動距離は短くなる傾向と考えられる。

以上より, Fleming らの試験条件と東海第二実機条件の差を考慮しても, Flemings モ デルは適用可能と考えられる。

参考文献

- [1] M. C. Fleming et al., An Experimental and Quantitative Evaluation of the Fluidity of Aluminium Alloys", AFC Transactions, vol. 69, 1961
- [2] 渋谷 他, 固相・液相共存下における鉄および非鉄合金のみかけの粘性の測定結果, 鉄と鋼, 第 66 年, 第 10 号, 1980



図1 Fleming らによるAl-Cu合金の流動性確認
 試験装置及び試験結果



図 2 渋谷らによるA1-Cu合金の流動性確認試験装置及び試験結果

(参考) その他の凝固モデルによる評価

純金属の流路内での凝固挙動を対象とした流動距離評価モデルとして、US-ABW
 R DCDモデル<sup>[1]</sup>や、Epsteinのモデル<sup>[2][3]</sup>がある。

溶融炉心は液相線温度と固相線温度に差があり、合金の凝固挙動を示すものと考えられるが、これらの純金属モデルを用いた場合にも、流動距離の評価結果は表 1 のとおりであり、横スリットの長さ (の範囲内で凝固することを確認した。

なお、US-ABWR DCDモデルでは、評価条件として溶融炉心の流速ではなくR PVからの落下率がパラメータとなっており、MAAP計算結果の最大値を包絡する値 として 15,000 kg/sを使用している。その他の評価条件としては、Flemingsモデルによ る評価と同様の条件を用いている。

評価モデル	評価結果 (流動距離)	備考		
US-ABWR DCDモデル	約 1.5 m	溶融炉心流速の代わりに R P V からの溶融炉 心の最大落下率 15,000 kg/s を使用。その他は Flemings モデルによる評価条件と同様。		
Epstein モデル	約 3.0 m	Flemings モデルによる評価と同様の評価条件 を使用。		

表1 純金属モデルによる評価結果

○US-ABWR DCDモデルの概要<sup>[1]</sup>

US-ABWR DCDモデルは、RPV下部のドライウェルサンプ周囲に設置される コリウムシールドにおいて、ドレン水が通るためのスリット流路を対象とした溶融炉心 の凝固評価モデルである。

本モデルは純金属の凝固挙動を想定し,流路の入口付近において周辺の構造材への熱 伝導によりクラストが成長し流路が閉塞するものとしている。

DCDモデルの評価式を以下に示す。

$$L_{freeze} = \bar{v} (t_{freeze}) t_{freeze} \tag{1}$$

ここで,

$$t_{freeze} = \left[\frac{H_0 \rho_{cm} (h_{lh} + c_p \Delta T) \sqrt{\pi \alpha_w}}{4k_w (T_s - T_i)}\right]^2 \tag{2}$$

$$\bar{\nu} = \frac{\frac{2}{3}a_0\sqrt{t} - \frac{a_0b'_0}{H_0}t}{1 + \frac{4b'_0}{3H_0}\sqrt{t}}$$
(3)

$$a_0 = \sqrt{\frac{2g\dot{m}_{ves}}{\rho_{cm}A_{ld}}} \quad , \qquad b'_0 = \frac{2k_w(T_s - T_i)}{\rho_{cm}(h_{lh} + c_p\Delta T)\sqrt{\pi\alpha_w}} \tag{4}$$

であり、各パラメータは以下のとおりである。

 $L_{freeze}$ :流動距離(m), $\bar{v}(t)$ :溶融炉心の流路内平均流速(m/s),

 $t_{freeze}$ :凝固完了時間 (s),  $H_0$ :スリット高さ (m),

 $\rho_{cm}$ :溶融炉心密度 (kg/m<sup>3</sup>),  $h_{lh}$ :溶融炉心溶融潜熱 (J/kg),

 $C_p$ :溶融炉心比熱 (J/kgK),  $\Delta T$ :溶融炉心過熱度 (K),

 $\alpha_w$ :構造材熱拡散率 (m<sup>2</sup>/s),  $k_w$ :構造材熱伝導率 (W/mK),

 $T_s$ :接触面温度(K),  $T_i$ :構造材初期温度(K), g:重力加速度(m/s<sup>2</sup>),

*m*<sub>ves</sub>: R P V からの溶融炉心落下率 (kg/s),

*A<sub>ld</sub>*:下部ドライウェル床面積(m<sup>2</sup>)

DCD<sup>[1]</sup>においては,過去に実施された関連試験に係る文献を参照し,それらの試験 結果よりDCDモデルによる評価の適用性を確認している。

○Epstein モデルの概要<sup>[2][3]</sup>

Epsteinモデルは,MAAPコードのRPV下部プレナム貫通部閉塞計算に使用されて いるモデルであり,DCDモデルと同様に流路の入口付近からの閉塞が想定されている。

Epsteinモデルの評価式を以下に示す。溶融炉心の総流動距離は(5)式と(6)式の和で求められる。

・溶融炉心が過熱度を有する領域での流動距離

$$X^* = \frac{D}{2f} \ln \left( \frac{T_0 - T_{mp}}{T^* - T_{mp}} \right) \tag{5}$$

・溶融炉心の過熱度がない領域での流動距離

$$X_s = 0.155 \operatorname{Re}^{8/11} D\left[\frac{\Pr}{B}\right]^{7/11}$$
(6)

ここで,

$$B = \left[1 + \frac{2C_p(T_{mp} - T_w)}{\lambda}\right]^{1/2} - 1 \tag{7}$$

であり、各パラメータは以下のとおりである。

X\*, X<sub>s</sub>:流動距離 (m), Re: レイノルズ数 (-), Pr: プラントル数 (-),

D:水力等価直径(m), λ:溶融炉心溶融潜熱(J/kg),

 $C_p$ :溶融炉心比熱 (J/kgK),  $T_0$ :溶融炉心初期温度 (K),

 $T_{mp}$ :溶融炉心融点(K),  $T_{w}$ :構造材初期温度(K),

T\*:溶融炉心凝固開始温度(推定值)(K), f:摩擦係数(-)

なお、 $T^* - T_{mp}$ はEPRIレポート<sup>[3]</sup>を基に10Kとする。

EPRIは、図1に示すRPV下部プレナムの核計装管を模擬した試験体に溶融アル ミナを流入させる試験を行い、Epsteinモデルによる流動距離評価結果との比較を実施し ている。 その結果, 試験結果に対して Epstein モデルによる流動距離は同等又は大きめの評価 結果となっている。



図1 E P R I 試験装置及び試験結果

参考文献

- [1] GE-Hitachi Nuclear Energy Americas LLC, ABWR Design Control Document, United States Nuclear Regulatory Commission, 2010
- [2] M. Epstein et al., Freezing-Controlled Penetration of a Saturated Liquid Into a Cold Tube, Journal of Heat Transfer, Vol. 99, 1977
- [3] EPRI, Experiments to Address Lower Plenum Response Under Severe Accident Conditions, Volume1, EPRI report TR-103389, 1994

6. コリウムシールド材料の選定について

以下に溶融 Z r 及び模擬溶融炉心(UO<sub>2</sub> - Z r O<sub>2</sub> - Z r) による耐熱材侵食試験の概要について示す。この結果より、コリウムシールド材料として Z r O<sub>2</sub>を選定した。

- 6.1 溶融Zrによる耐熱材侵食試験
  - 6.1.1 試験方法

耐熱材には , , , ZrO<sub>2</sub>の多孔質材料を用いた。模擬溶融炉心 の金属成分をるつぼに入れ,るつぼ上部に耐熱材試験片をセットする(図 6-1)。 これらを電気炉で加熱し,2,000  $^{\circ}$ C~2,200  $^{\circ}$ Cの所定温度にして金属を溶かす。 溶融した金属中に耐熱材試験片を上部から挿入し,5分間保持する。その後,試 験片を初期位置へ戻してから炉冷する。各種試験片について,冷却後に外観及 び試験片の残存状態を確認した。なお,溶融炉心の主な構成材料として,BW Rで使用されるUO<sub>2</sub>,Zr,ZrO<sub>2</sub>,Fe等が想定されるが,試験において は,金属成分は100 mo1%Zrとした。



図 6-1 試験体系

#### 6.1.2 試験結果

図 6-2 に金属組成が 100 mol% Z r における試験後の耐熱材試験片の断面写真 を示す。いずれの耐熱材においても、金属組成のZ r 量に応じて侵食量は増加 した。また、金属組成によらず侵食量は > > > Z r O <sub>2</sub> となり、Z r O <sub>2</sub>, \_\_\_\_, \_\_\_\_の順に耐侵食性に優れていることが確認できた。



図 6-2 試験後の断面写真

- 6.2 模擬溶融炉心による耐熱材侵食試験
  - 6.2.1 試験方法

高融点材料にて製作したるつぼ内に円柱状に加工したZrO<sub>2</sub>耐熱材と模擬 溶融炉心粒子を所定の重量分装荷した。模擬溶融炉心の組成はUO<sub>2</sub>-ZrO<sub>2</sub> -Zr:30 mo1%-30 mo1%-40 mo1%とした。

同るつぼを試験装置の誘導コイル内に設置して,誘導加熱により加熱を行った。試験中の模擬溶融炉心の温度は,放射温度計により計測した。試験時の温度は,放射温度計や熱電対にて計測している模擬溶融炉心の温度が,目標温度範囲(2,000 ℃~2,100 ℃)に入るように温度制御を行った。温度保持時間は10 分とした。



別添 2-81

6.2.2 試験結果

試験温度の推移を図 6-4 に示す。試験においては 2,000 ℃~2,050 ℃の範囲 で、約 10 分程度温度が保持されていることを確認した。また、試験後のるつぼ の断面写真を図 6-5 に示す。Z r O<sub>2</sub>耐熱材の厚さが試験前から変わっていない ことから、模擬溶融炉心によるZ r O<sub>2</sub>耐熱材の有意な侵食がないことが分かる。





図 6-5 試験後の断面写真

- 6.3 耐熱材への模擬溶融炉心落下試験
  - 6.3.1 試験方法

耐熱材に溶融炉心が接触した際の短期的な相互作用を確認するため、ZrO<sub>2</sub> 耐熱材の上に模擬溶融炉心を落下させ、耐熱材の侵食深さの測定、耐熱材侵食 性状や模擬溶融炉心の固化性状の分析などを実施した。模擬溶融炉心の組成は UO<sub>2</sub>-ZrO<sub>2</sub>-Zr:30 mol%-30 mol%-40 mol%とした。ZrO<sub>2</sub>耐熱材 を内張りしたコンクリートトラップの上部に電気炉を設置し、電気炉により加熱した模擬溶融炉心をZrO2耐熱材上に落下させ、コンクリートトラップに設置した熱電対によりZrO2耐熱材の温度を測定した。



図 6-6 試験装置

6.3.2 試験結果

試験温度推移を図 6-7 に示す。ZrO₂耐熱材側面(模擬溶融炉心側)の温度 を測定する熱電対が模擬溶融炉心落下直後に最高温度約 2,450 ℃を観測したこ とから,落下してきた模擬溶融炉心温度は 2,450 ℃以上であったと推測される。 また,試験後のコンクリートトラップ断面写真を図 6-8 に示す。模擬溶融炉心 接触部から最大で約 1 cmが黒色化し,その周辺部が白色化していることが確認 されたものの,顕著な耐熱材の侵食及び耐熱材の割れは確認されなかった。





図 6-8 試験後の断面写真



図 6-9 耐熱材表面の成分分析結果

一般に、ZrO<sub>2</sub>には還元雰囲気で高温に暴露されると材料中に酸素欠損が起こり、変色する特性があることが知られている。試験においては、計測された 模擬溶融炉心の温度が 2,450 ℃以上と高温であり、かつ模擬溶融炉心中には金 属Zrが存在することから、模擬溶融炉心中の金属ZrによってZrO<sub>2</sub>耐熱材 の表面で還元反応が起こり、酸素欠損が生じたと推測される。しかしながら、 黒色部についてX線回折分析を行った結果、耐熱材表面の組成に有意な変化が 確認されなかったことから、欠損した酸素の量は微量であり、ZrO<sub>2</sub>耐熱材の 耐熱性能に影響はないと考えられる(図 6-9)。

なお、ペデスタル(ドライウェル部)には水プールが存在するため、ペデス タル(ドライウェル部)に落下してきた溶融炉心中に残存する未酸化の金属Z rは、水との反応によって酸化されると想定される。MAAP解析の結果から、 ペデスタル(ドライウェル部)に落下してきた溶融炉心は、2,000 ℃を超える 高い温度でコリウムシールドと数十分接触する可能性があるが、上述のとおり、 溶融炉心中の金属Zrは酸化されていると考えられることから、事故時に溶融 炉心がコリウムシールドと接触したとしても、ZrO<sub>2</sub>耐熱材の表面が還元され ることによる影響は軽微であると考えられる。

6.4 まとめ

上記試験結果から,溶融炉心に対して高い耐性を有しているZrO<sub>2</sub>(ジルコニア) 耐熱材を,コリウムシールドに用いる材料として選定した。

※ 本試験は,中部電力(株),東北電力(株),東京電力ホールディングス(株),北陸電力(株), 中国電力(株),日本原子力発電(株),電源開発(株),(一財)エネルギー総合工学研究所, (株)東芝,日立GEニュークリア・エナジー(株)が実施した共同研究の成果の一部である。

- 7. コリウムシールド厚さ,高さの設定について
- 7.1 はじめに

コリウムシールドは,溶融炉心・コンクリート相互作用の影響抑制の目的で設置 するが,ペデスタル内の設備配置上,設置高さに制限があり,これを考慮した上で, 原子炉圧力容器から落下するデブリを全量保有でき,かつ,溶融炉心・コンクリー ト相互作用の影響も抑制できるよう,その厚さを設定する必要がある。以下に設定 方針を示す。

7.2 コリウムシールド高さの設定

ペデスタル内には人通用開口部や床ドレン配管等のドライウェルと通じる経路が あるため、デブリ堆積高さがこれらの経路に到達した場合、ペデスタル外へ流出す るおそれがある。そのため、デブリをペデスタル内に全量保有する観点から、デブ リ堆積高さはデブリがペデスタル外に流出する可能性のある経路よりも低い位置と する必要がある。ペデスタル床高さに対して最も低い位置となる経路は、ドライウ ェルからペデスタル床ドレンサンプへのドレン配管である(図 7-1)。当該配管の下 端は、ペデスタル床から約 1.88 mの位置に存在することから、コリウムシールド設 置高さの上限として 1.88 mを設定する。

- 7.3 コリウムシールド厚さの設定
  - 7.3.1 コリウムシールド厚さの設定方針

コリウムシールド厚さは、コンクリート侵食抑制及びコンクリートへの熱影響を抑制する観点から、可能な限り厚さを確保する方針とする。ただし、コリウムシールド厚さを増やした場合の影響として、以下を考慮する。

・ペデスタル床面積の減少によるデブリ保有可能量の減少

コリウムシールドの設置高さには上限があるため,厚さを増加させると保 有可能なデブリ量が減少する。ペデスタル内に落下するデブリのうち,粒子 化したデブリは水プール中で冷却されやすいため,ペデスタル内構造物への 熱影響を抑制する観点では,粒子化していない溶融デブリ(連続層)からの 寄与が大きい。そのため,コリウムシールドの厚さとしては溶融デブリが全 量保有できることが重要となる。

ただし、コリウムシールド厚さの設定に当たっては、粒子状デブリからの 影響も緩和できるよう、粒子状デブリも含めたデブリ量を保有できるよう考 慮する。

・水プールとの接触面積の減少

コリウムシールド厚さを増加させると、水プールとの接触面積が減少する ため、水プールへの除熱量が崩壊熱を下回ることでデブリ温度が上昇し、コ リウムシールドが侵食するおそれがある。そのため、コリウムシールドの厚 さを設定した上で溶融デブリによる侵食量を評価し、ペデスタルに要求され る原子炉圧力容器支持機能及びデブリ保持機能に対する影響を評価する。

以上を踏まえ、コリウムシールド高さを上限である 1.88 mとした上で、粒子 化による堆積高さ上昇も踏まえたデブリ堆積高さを考慮した場合においてもデ ブリが全量保有できるコリウムシールド厚さを設定する。

(2)

7.3.2 デブリ保有可能量を踏まえたコリウムシールド厚さの算定

デブリ堆積高さ H<sub>debri</sub>は,式(1)及び式(2)で算定される。

$$H_{debri} = (V_{m} \times (1 - \Phi_{ent}) + V_{s} + V_{m} \times \Phi_{ent} \div (1 - P)) \div S_{fz}$$
(1)

 $S_{fz} = (L_{PD}/2 - D_{CS})^2 \times \pi$ 

V<sub>m</sub>:溶融物体積[36 m<sup>3</sup>]

V<sub>s</sub>:ペデスタル内構造物体積[4 m<sup>3</sup>]

Φ<sub>ent</sub>: 粒子化割合[0.173]

P:ポロシティ[0.5]

S<sub>fz</sub>:コリウムシールドの設置を考慮した床面積[m<sup>3</sup>]

L<sub>PD</sub>:ペデスタル床直径[6.172 m]

Dcs:コリウムシールド厚さ[m]

堆積高さの計算においては、ベースとなる条件(添付 7-1)に対して不確かさ を有すると考えられる項目として、以下のものが考えられる。

・連続層に対する不確かさ

-デブリとして考慮するペデスタル内構造物体積

・粒子化層に対する不確かさ

-デブリの粒子化割合(エントレインメント係数)

ーポロシティ

そこで、コリウムシールド厚さを算定するに当たっては、連続層に対する不 確かさとしてペデスタル内構造物体積を、粒子化層に対する不確かさとしては 堆積高さへの影響が大きいポロシティを、それぞれ考慮している。

コリウムシールドの高さは、デブリ堆積高さと床に設置するコリウムシールドの厚さを加えた値となるため、式(1)において  $H_{debri}$ を(1.88- $D_{cs}$ )mとして計算した結果、 $D_{cs}$ =約0.15mとなる。よって、デブリ保有可能性を踏まえると、コリウムシールド厚さは0.15mとなる。

7.3.3 その他の影響を踏まえたコリウムシールド厚さの設定

コリウムシールド厚さが 0.15 m の場合,コリウムシールドの侵食は発生しな いことを確認している。また,コンクリートの温度履歴を基に,原子炉圧力容 器支持機能及びデブリ保持機能を評価した結果,これらの機能が損なわれない ことを確認している。以上より,コリウムシールド厚さが 0.15 m の場合でも, 原子炉圧力容器支持機能及びデブリ保持機能への影響はない。

また,熱影響の観点で寄与が大きい溶融デブリに着目すると,デブリ全量(溶融物体積[約 36 m<sup>3</sup>]及びペデスタル内構造物体積[約 4 m<sup>3</sup>])が溶融デブリと仮定した場合におけるデブリ堆積高さは約 1.63 mであり,コリウムシールド高さ約 1.88 mに対して余裕がある。

以上から、コリウムシールド厚さを 0.15 mとする。



図 7-1 デブリがペデスタル外へ流出する可能性のある経路

添付 7-1

コリウムシールド厚さ,高さの設定の妥当性について

コリウムシールド厚さを設定するに当たってのデブリ堆積高さの評価においては、最 確条件のデブリ体積に対して保守性を見込んだベースケースを設定し、さらに、ベース ケースの各条件に対して保守性を見込んだ感度条件を設定した上で評価を行っている (別紙1)。

しかし、上記の感度条件が全て重畳した場合や、RPVの破損位置及びデブリの堆積 形状の不確かさが重畳した場合を想定すると、粒子状デブリの一部がコリウムシールド 高さを超える可能性が存在する(別紙2,別紙3)。

これに対して、粒子状デブリがコリウムシールド高さを超えた状態を想定した場合で も、ペデスタルの側壁コンクリートや床ドレン配管等に与える影響が軽微であることを 確認している(別紙4)。

また、粒子状デブリの影響により万が一ペデスタル外側の床ドレン制限弁が損傷する ことを仮想した場合にも、デブリの冠水及び冷却は維持されることを確認している(別 紙3,別紙5)。

### デブリ堆積高さの評価条件の設定について

1. 原子炉圧力容器の破損箇所の想定

MAAPコードによる有効性評価解析では、RPV破損時の格納容器への負荷を厳 しくする観点から、RPVの破損形態として制御棒駆動機構(以下「CRD」という。) ハウジングの逸出を想定している。しかし、図1及び図2に示すとおり、CRDハウ ジングは、ペデスタル内に設置されたCRDハウジングサポートにより支持すること で、逸出を防止する設計となっている。このため、現実的なRPV破損時の初期のデ ブリ流出箇所としては、CRDハウジングや核計装管とスタブチューブ上部との溶接 部が溶融することで生じる間隙が考えられる(図3)。その後、アブレーションにより 口径が徐々に拡がるとともに、CRDハウジングサポートが溶融した場合にはCRD ハウジングの逸出が生じる状況になると考えられる。

また、CRDハウジングや核計装管の溶接部は複数存在することから、デブリが滞 留した下部プレナムの状況によっては、複数箇所からデブリが流出する可能性がある。 ただし、RPV下部の形状及びデブリ流出に伴う下部プレナム内のデブリ深さの減少 を踏まえると、CRDから流出するデブリ量は中心から外側になるにつれ少なくなる ことから、外側のCRD及びその下部のCRDハウジングサポートが溶融する可能性 は小さくなると考えられる。





図 2 C R D ハウジングサポート構造俯瞰図(参考)<sup>[1]</sup>



図 3 C R D 概要図

2. デブリとして考慮する構造物

RPV内外において,溶融物となりペデスタルに堆積する可能性がある構造物として,表1に示すものが考えられる。これを踏まえ,ペデスタルに堆積するデブリ体積の最確条件と,最確条件に保守性を加味したデブリ堆積高さ評価上のベースケース条件を表2に示す。

ベースケースにおけるCRD及びCRDハウジングの破損本数としては,MAAP 解析においてRPV底部の破損後にアブレーションにより拡がる最大の破損口径:約 76 cmに含まれる本数9本を考慮している(図4)。また,ターンテーブル及びCRD ハウジングサポートについては,アブレーションにより拡がる最大の破損口径:約76 cm を包絡する範囲として,一辺1mの正方形の範囲を考慮している。

また,MAAPコードに適用されているアブレーションモデルは、サンディア国立 研究所において実施された、鋼製容器及びアルミナ混合物を用いたHIPS実験の結 果と良く一致することが確認されている(表 3)。

したがって、アブレーションによるRPV破損口径の拡大を考慮したCRDハウジ ング等のデブリ体積の評価についても、保守性を有していると考えられる。

なお、RPVの破損形態として、米国における AP600/AP1000 の審査において、ヒ ンジ状破損(原子炉容器ベルトラインのほぼ全周にわたり裂け目が生じる大規模破損) を考慮した場合の流動の影響が議論されているが、ヒンジ状破損は他のPWRと異な りICIS下部貫通部がない AP600/AP1000 の原子炉容器に対して考慮されるもので あり、下部プレナムにCRDハウジング等の溶接部がある国内BWRプラントに対し て、ヒンジ状破損は支配的な原子炉容器破損モードにはならない。したがって、国内 BWRプラントにおけるRPVの破損形態としては、溶接部の溶融を考慮することで 問題ないと考える。

	項目	考え方			
	炉心位置に存在する構造物 (燃料集合体,下部炉心支持板, 制御棒案内管等)	<ul> <li>・炉心位置に存在する構造物は、炉心損傷及び炉 心溶融に伴い溶融すると考えられる。</li> </ul>			
R P V 内	下部プレナムに存在する構造物 (RPV下鏡部,CRDハウジ ング,核計装管,スタブチュ ーブ) の一部	<ul> <li>・CRDや核計装管の溶接部の溶融及び貫通までに、RPV内のRPV下鏡部、CRDハウジング、核計装管等はある程度溶融すると考えられる。</li> <li>・ただし、溶融炉心が下部プレナムに移行後も、一時的にCRDハウジング内に存在する冷却水の冷却効果により、CRDハウジング及びCRD全てが溶融する可能性は低いと考えられる。</li> </ul>			
R P V 外	<ul> <li>R P V 外側の構造物</li> <li>(C R D ハウジング, C R D ハウジングサポート,核計装管)</li> <li>の一部</li> <li>R P V からのデブリ流出箇所の</li> <li>直下に存在するペデスタル内構造物</li> <li>(ケーブル サポート 配管</li> </ul>	<ul> <li>・RPVからのデブリ流出時、デブリはCRDハ ウジング、CRDハウジングサポート、核計装 管により冷却されること、デブリはこれらの構 造物と一時的に接触後にペデスタル床面に落 下することから、これらの構造物が全て溶融す る可能性は低いと考えられる。</li> <li>・デブリはRPV下部の構造物と一時的に接触後 にペデスタル床面に落下することから、デブリ 流出箇所の直下に存在するペデスタル内構造 物は一部溶融するものの、全て溶融する可能性</li> </ul>			
	新設設備等)の一部	は低いと考えられる。			

表1 デブリとなる構造物の推測

表 2 デブリ堆積高さ評価上のデブリ体積の考え方

対象	最確条件	ベースケース	考え方
炉心位置に存在 する構造物	全て考慮	同左	一部溶け残る可能性もある が、全て溶融するものとして 考慮する。
R P V 下鏡部, C R D ハウジン グ, C R D, 核 計装管, C R D ハウジングサポ ート	MAAP解析で のアブレーショ ンによる最大口 径:約0.76mの 範囲 <sup>*1</sup> を考慮し, CRD6本分 <sup>**2</sup> 設定	MAAP解析で のアブレーショ ンによる最大口 径:約 0.76 mの 範囲 <sup>*1</sup> を考慮し, これを包絡する CRD9 本分を設 定	複数箇所からのデブリ流出が 生じ,各流出箇所のCRDハ ウジング等の一部が溶融する 可能性を考慮し,MAAP解 析に基づきRPV下部中心位 置における複数の炉内外のC RDハウジング完全逸出で代 表する。
ケーブル, サポ ート, 配管, 新 設設備等のペデ スタル内構造物	ターンテーブル より下部の構造 物が溶融するも のとして設定	R P V より下部 に存在するペデ スタル内の構造 物全てを保守的 に考慮し設定	ペデスタル上部の内壁付近の 構造物は,位置的にデブリと 接触し難いため,最確条件で は考慮せず。 ベースケースでは全ての構造 物を考慮する。

※1 図4参照

※2 一部溶融のCRD4本を計1本としてカウント



図4 CRD配置とRPV破損口径の関係

Table I						
Comparison of Hole Ablation Models With Experiment Data						
Test	∆P(MPa)	d <sub>0</sub> (cm)	L(cm)	Observed D <sub>f</sub> (cm)	Current Model D <sub>f</sub> (cm)	ZPSS Model D <sub>f</sub> (cm)
HIPS-1J	9.69	2.54	2.54	5.08 <sup>a</sup>	5.08	4.78
HIPS-2C	11.7	2.54	2.54	5.5-7	6.40	4.76
HIPS-3J	4.85	2.54	5.08	6-7	6.32	4.87

表3 HIPS実験結果とアブレーションモデルの評価結果<sup>[2]</sup>

- [1]General Electric Systems Technology Manual Chapter 2.1 Reactor Vessel System, USNRC HRTD, Rev 09/11.
- [2]Pilch, M., and Tarbell, W. W., 1985, High Pressure Ejection of Melt from a Reactor Pressure Vessel, The Discharge Phase. NUREG/CR-4383 (SAND85-0012), September.

3. デブリ堆積高さの評価条件

デブリ堆積高さの評価における,最確条件,ベースケース条件及び感度条件について,表4に示す。コリウムシールド厚さの設定においては,ベースケース条件に対して,デブリ体積及びポロシティの感度条件を重畳させた条件での堆積高さを考慮している。

L 7	デブリ体積	粒子化層の堆積高さ		
クース		粒子化割合	ポロシティ	
最確条件	約 2.2 m <sup>3</sup> ・C R D 6 本分の範囲 ・ターンテーブルより 下の構造物	17.3 % ・エントレインメント 係数 :	0.35	
ベース ケース	3 m <sup>3</sup> ・CRD9本分の範囲 ・ペデスタル内の全て の構造物	(MAAP推奨範囲の 最確値)	<ul> <li>・各種実験に基づく値</li> </ul>	
感度条件	4 m <sup>3</sup> ・更なる保守性を考慮	22.7 % ・エントレインメント 係数: (MAAP推奨範囲の 最大値)	0.50 ・更なる保守性を考慮	

表4 デブリ堆積高さ評価の条件

デブリが原子炉圧力容器の偏心位置から落下し

### 円錐状に堆積した場合のデブリ堆積高さの計算方法について

RPVの破損位置が中心軸から偏心し,デブリがペデスタルの中心から外れた位置で 円錐状に堆積した場合の,コリウムシールド床面からのデブリ堆積高さの計算方法を以 下に示す。

1. 評価条件

ここでは,デブリ堆積高さを評価する上での感度条件①,②,③を全て考慮した場 合の例を示す。

- ・コリウムシールド内半径: 2.936 m (設計値)
- ・円錐状デブリ頂点からコリウムシールド内壁面までの水平距離 :0.6 m (最外周のCRD位置からコリウムシールド内壁面までの水平距離)
- ・円錐状デブリのアスペクト比: 高さ:直径=1:16
   (PUL i MS実験にて確認されているアスペクト比)
- ・デブリ体積: 40 m<sup>3</sup> (炉内 36 m<sup>3</sup> + 炉外 4 m<sup>3</sup> (感度条件①))
- ・粒子化割合: 0.227 (感度条件②)
- ・粒子状デブリのポロシティ: 0.50(感度条件③)
- 2. 評価方法

堆積高さの計算に当たっては、デブリを粒子化層(図1 青部分),連続層の円錐部 分(図1 緑部分)及び連続層の円柱部分(図1 赤部分)に分割してそれぞれの高さを 合計する。

(1) 粒子化層(図1青部分)

粒子化層は円錐状に堆積した連続層上に一様な厚さで堆積すると考えると、その 堆積高さは式(1)により計算できる。

$$H_p = \frac{V_m \times \Phi_{ent}}{(1-P) \times A_P}$$
 (1)  
 $H_p: 粒子化層の高さ [m]$   
 $V_m: 炉内デブリ体積 36[m^3]$   
 $\Phi_{ent}: 粒子化割合 0.227[-]$   
 $P: 粒子状デブリのポロシティ 0.50[-]$   
 $A_P: コリウムシールド内底面積 約 27.08[m^2]$ 

(2) 連続層の円錐部分(図1緑部分)

円錐状デブリのアスペクト比を,高さ:直径=1:16と想定すると,その堆積高さ は式(2)により計算できる。

$$H_{lcn} = R \times \frac{1}{8} \tag{2}$$

H<sub>lcn</sub>:連続層の円錐部分の高さ [m]R:連続層の円錐部分の半径 5.272[m]

(3) 連続層の円柱部分(図1赤部分)

連続層の円柱部分の高さの計算に当たっては、同部分の体積を求める必要がある。 この体積は、連続層全体の体積から円錐部分の体積を除くことで得られるため、ま ずは連続層の円錐部分の体積を計算する。

① 連続層の円錐部分の体積の計算

図1のように,連続層の円錐部分(緑部分)を上下に分割することを考える。 このとき,下部分は,コリウムシールド内を底面積とする高さ M の円柱を斜 めに二等分した形状となるため,その体積は式(3)により計算できる。

$$V_{Blcn} = A_P \times M \times \frac{1}{2} \tag{3}$$

VBIcn:連続層の円錐部分の下側の体積 [m<sup>3</sup>]

*A<sub>P</sub>*: コリウムシールド内底面積 約 27.08[m<sup>2</sup>]

M:連続層の円錐部分の下側の高さ 約0.59[m]

((2)で求めた円錐高さ,円錐頂点からコリウムシールド内壁面までの水 平距離及び円錐のアスペクト比より計算)

また,上部分は,半径 R,高さ Hの円錐を,高さ Mの位置から反対側へ斜めに 切り取った形状となり,その体積は,式(4)により計算できる。

$$V_{Tlcn} = \frac{\pi}{3} \times R^2 \times H \times \left\{ \frac{k - m}{\sqrt{k^2 - m^2}} \right\}^3$$

$$\left( k = \frac{H}{R}, \quad m = \frac{M}{L} \right)$$
(4)

*V<sub>TIcn</sub>*:連続層の円錐部分の上側の体積 [m<sup>3</sup>]

H:連続層の円錐部分の高さ 約0.66[m]

(円錐頂点からコリウムシールド内壁面までの水平距離及び円錐のアス ペクト比より計算)

R:連続層の円錐部分の半径 5.272[m]

M:連続層の円錐部分の下側の高さ 約 0.59[m]

((2)で求めた円錐高さ,円錐頂点からコリウムシールド内壁面までの水 平距離及び円錐のアスペクト比より計算)

- L:コリウムシールド内の直径 5.872[m]
- ② 連続層の円柱部分の体積の計算

連続層の円柱部分(図 1 赤部分)の体積は、粒子化しないデブリ全体の体積 から、①で求めた円錐部分の体積を差し引いたものとなり、式(5)により計算で きる。

$$V_{lcy} = V_m \times (1 - \Phi_{ent}) + V_s - (V_{Blcn} + V_{Tlcn})$$
 (5)  
 $V_{lcy}$ : 連続層の円柱部分の体積 [m<sup>3</sup>]  
 $V_m$ : 炉内デブリ体積 36[m<sup>3</sup>]  
 $\Phi_{ent}$ : 粒子化割合 0.227[-]  
 $V_m$ : 炉外デブリ体積 4[m<sup>3</sup>]  
 $V_{Blcn}$ : 連続層の円錐部分の下側の体積 [m<sup>3</sup>]  
 $V_{Tlcn}$ : 連続層の円錐部分の上側の体積 [m<sup>3</sup>]

③ 連続層の円柱部分の高さの計算

- -

②で求めた連続層の円柱部分の体積及びコリウムシールド内底面積より,連続層の円柱部分の高さは式(6)により計算できる。

$$H_{lcy} = \frac{V_{lcy}}{A_{P}} \tag{6}$$

H<sub>lcy</sub>:連続層の円柱部分の高さ [m]
 V<sub>lcy</sub>:連続層の円柱部分の体積 [m<sup>3</sup>]
 A<sub>P</sub>:コリウムシールド内底面積 約 27.08[m<sup>2</sup>]

以上, (1)から(3)で求めた各部分の高さ( $H_p$ ,  $H_{lcn}$ ,  $H_{lcy}$ )を合計することで, デブリ全体の堆積高さが計算される。

3. 評価の保守性について

本評価は、下記の点で保守性を有している。

- ・RPV破損及びデブリ落下位置が中心軸から外れた場合,RPVの曲率を考慮すると,偏心位置でのデブリ落下量は減少すると考えられるが,本評価では保守的に偏心位置から全量が落下したものとしている。
- ・デブリがコリウムシールド高さを超えた部分(図 1 青部分の右側)については、
   コリウムシールドの厚さの分、デブリが拡がることで高さが低くなるが、本評価



図1 デブリ堆積状態の例

# 円錐状の堆積や偏心位置での堆積の想定について

円錐状の堆積や偏心位置での堆積の想定として, PUL i MSの知見に基づく保守的 な設定として 1:16 を採用している。堆積の想定に対する保守性を以下に示す。

- ・ P U L i M S は溶融物の拡がりを確認したものであり、実機より厳しい条件\*\*でもアスペクト比が 1:16 程度
- ・粒子化層はより均一に拡がりやすく、実機で最も考え得る状態は、アスペクト比 1:16 より緩やかな凹凸のある連続層(溶融物)に粒子化層が被さった状態と考えられる
  - ※ 実機条件に比べて、PUL i MS実験条件は溶融物過熱度及び比熱が低くPU L i MS実験条件の方がデブリが固化しやすいこと、PUL i MS実験では崩壊 熱を模擬していないこと、実機では落下時の溶融物量が多く固化しにくいこと等





図1 堆積の想定



# 表 各ケースにおけるデブリ堆積高さ

別紙3


# (参考) 表 感度条件①~③における堆積高さ

別紙 4

コリウムシールド高さを超えた粒子状デブリによる影響について

1. はじめに

デブリ堆積高さの評価条件(デブリ体積,デブリの粒子化割合,粒子化層のポロシ ティ)を全て保守的にした場合や,デブリが偏心位置に落下し円錐状に堆積した場合 を想定すると,粒子状デブリがコリウムシールドの高さを超過する可能性が考えられ る。

しかしながら、粒子状デブリは水により急速に冷却されるため、その温度は速やか に低下し、ペデスタル側壁コンクリートとの接触や床ドレン配管への流入が生じた場 合でも、コンクリートや配管への影響はほとんど生じないと考えられる。

これに対して、粒子状デブリ上面からの除熱によってデブリが冷却されることを定 量的に評価するとともに、万が一粒子状デブリの温度が高い状態でペデスタル側壁コ ンクリートと接触すること等を想定しても、側壁コンクリートや床ドレン配管等に与 える影響が小さいことを評価する。

2. 粒子状デブリ上面からの除熱による冷却性評価

水プールによる上面からの除熱量を評価し、粒子状デブリの崩壊熱と比較する。

- デブリ条件
  - ・デブリの堆積モデル:図1

デブリが中心軸から偏心した位置に落下し円錐状に堆積した場合に,粒子状 デブリがコリウムシールド高さを超えて堆積するモデルを想定する

・評価シーケンス:大破断LOCA+注水機能喪失

RPV破損時の崩壊熱を高めに評価する設定

R P V 破損時の崩壊熱: 22.4 MW

MAAP結果に基づくRPV破損時のデブリ全量(連続層を含む)の崩壊熱 であるが,保守的に粒子化層の崩壊熱として設定

② 除熱量評価

粒子状デブリがコリウムシールド高さを超えて堆積するのは以下の 4 ケースで あり、ドライアウト熱流束を厳しく設定する観点から、このうち最もポロシティ の小さい「ベースケース、偏心位置で円錐状に堆積」のポロシティ:0.35 を想定 する。

- ▶ ベースケース, 偏心位置で円錐状に堆積
- > コリウムシールド高さ、厚さ設定条件(感度条件①+③)、偏心位置で円 錐状に堆積
- ▶ 感度条件①+②+③,均一化して堆積

▶ 感度条件①+②+③, 偏心位置で円錐状に堆積

粒子状デブリ上面に水プールが存在する体系であることから,Lipinski-ODモデル(図 2)におけるポロシティ 0.35 での熱流束 1.4 MW/m<sup>2</sup>を設定し,除熱量を計算する。

粒子状デブリと水プールとの接触面積はコリウムシールドを設置していない場合の床面積約 30 m<sup>2</sup>と等しいため,

除熱量=1.4 MW/m<sup>2</sup>×約 30 m<sup>2</sup>=約 42 MW となる。

よって, 粒子化層の崩壊熱を十分上回ることから, 粒子状デブリは適切に冷却 される。



図1 冷却性評価モデル



図 2 Lipinski-OD モデル

3. 粒子状デブリによる側壁コンクリートへの影響

粒子状デブリは水により急速に冷却されるため、ペデスタル側壁のコンクリートに 接触した場合でも、コンクリートの有意な侵食は生じないと考えられるが、デブリ堆 積高さの影響評価として、側壁コンクリートの侵食量を解析コードMAAPにて評価 する。

- ① 解析条件
  - ・デブリの堆積モデル:図3

粒子状デブリがコリウムシールド高さを超えて堆積する上記4ケースのうち, コリウムシールド高さを超えて堆積する粒子状デブリの体積が最も大きいのは 感度条件①+②+③の偏心位置で円錐状に堆積したケースとなる。このケース においても,コリウムシールド高さを超えて堆積する粒子状デブリがペデスタ ル内に均一化して堆積した場合の堆積高さは 10 cm 未満となることから,以下 の4ケースを包絡する条件として,保守的にペデスタル内に粒子状デブリが 10 cm 均一化して堆積するモデルとする

・崩壊熱:10 cm 堆積した粒子状デブリ(ポロシティ 0.35)による崩壊熱

粒子状デブリの 10 cm 均一化した堆積を想定する場合, ポロシティの小さい 方がデブリの量は多くなるため, 4 ケースのうち最もポロシティの小さい「ベー スケース, 偏心位置で円錐状に堆積」のポロシティ:0.35を想定し, 残りの 65 % のデブリによる崩壊熱を考慮する

・粒子状デブリから上面の水プールへの熱流束:1.4 MW/m<sup>2</sup>

Lipinski-OD モデル (図 2) におけるポロシティ 0.35 での熱流束 1.4 MW/m<sup>2</sup> を設定

・評価シーケンス:大破断LOCA+注水機能喪失

RPV破損時の崩壊熱を高めに評価する設定

- ・粒子状デブリの初期温度:約 ℃
  粒子状デブリは冷却固化していることから,固相線温度以下であるが,保守
  的に固相線温度(MAAP解析結果)を設定
- ・粒子状デブリと水プールの接触面積:約30 m<sup>2</sup> コリウムシールド高さより上部のペデスタルの断面積を設定
- ② 解析結果

崩壊熱に対して粒子状デブリから上面の水プールへの除熱量が大きいことから, 側壁コンクリートの温度が融点に到達するまでにデブリ温度が低下することで, 側壁コンクリートの侵食量は0 mm となった。



図3 側壁コンクリートへの影響評価モデル

4. 粒子状デブリによる床ドレン配管等への影響

粒子状デブリがコリウムシールド高さを超えて堆積し,床ドレン配管上端高さを超 過した場合でも,以下のとおり,床ドレン配管内への粒子状デブリの流入は少ないと 考えられる。

- ・RPVが破損し、デブリがペデスタルに落下し堆積していく際には、密度の関係 からデブリの上に冷却水が移行した状態でデブリの堆積高さが増える(=水位が 上昇する)
- ・床ドレン配管はほぼ水平(約1度の傾斜)であることから、床ドレン配管内はペ デスタル水位の上昇に伴い、冷却水によりほぼ満たされた状態になると考えられ る
- ・その後、粒子化層の堆積高さが床ドレン配管高さを超過した場合でも、粒子状デブリが床ドレン配管内の奥まで拡がるための駆動力は小さい\*1ため、配管内への流入は少ないと考えられる
  - ※1 セルフレベリングによる均一化は、連続層からの発生蒸気による駆動力が 大きく、配管内では粒子状デブリの崩壊熱による発生蒸気のみが駆動力とな ることから、セルフレベリングによる配管内への侵入の効果は低減されると 考えられる

また,粒子状デブリの配管内への流入を想定した場合でも,3.において粒子状デブ リによるコンクリートの侵食は生じない結果となっていることから,コンクリートよ りも融点の高い床ドレン配管及び床ドレン制限弁等の有意な侵食も生じないと考えら れるが,3.の側壁コンクリートの侵食量評価の結果をもとに,床ドレン配管の侵食評 価を行った。以下にその内容を示す。

(1) 評価条件

評価モデルは図 4 に示すとおり, 粒子状デブリがコリウムシールド高さを超えて 堆積している場合を想定し, 床ドレン配管の中心高さまで粒子状デブリが一様に堆 積したことを仮定する(実際は, 上記のとおり床ドレン配管内への粒子状デブリの 流入は少ないと考えられるが, 参考 1 のとおり保守的に想定)。3.の側壁コンクリ ートの侵食量評価で得られた粒子状デブリの温度変化をもとに, 粒子状デブリの温 度が床ドレン配管の融点を下回るまでの配管への入熱量を計算し, 配管の影響評価 を実施する。

- 1) 配管条件
  - ・床ドレン配管内径: 73.9 mm
  - ・床ドレン配管厚さ:7.6 mm
  - ・床ドレン配管初期温度(T<sub>1</sub>):117 ℃

(MAAP結果におけるコンクリート壁面温度を設定)

- ・床ドレン配管融点:1,427 ℃(SUSの融点を設定)
- ・床ドレン配管熱伝導率(λ<sub>1</sub>):16.5 W/mK(SUSの熱伝導率を設定)
- ・床ドレン配管密度(ρ<sub>1</sub>):7,890 kg/m<sup>3</sup> (SUSの密度を設定)
- ・床ドレン配管比熱(c<sub>1</sub>):511 J/kgK(SUSの比熱を設定)
- ② デブリ条件
  - ・デブリ初期温度(T<sub>2</sub>): ℃ (固相線温度(MAAP解析結果))
  - ・デブリ熱伝導率(λ<sub>2</sub>):
    W/mK (MAAP解析結果)
  - ・デブリ密度(ρ<sub>2</sub>): kg/m<sup>3</sup>(MAAP解析結果)
  - ・デブリ比熱(c<sub>2</sub>):
    J/kgK (MAAP解析結果)
- ③ デブリと配管の境界温度条件

デブリと配管の境界温度は、半無限固体の非定常熱伝導に係る表面熱流束の式 (1)<sup>[1]</sup>を用いて計算する。

$$q = \frac{\lambda \times (T_s - T_0)}{\sqrt{\pi \times \frac{\lambda}{\rho \times c} \times t}}$$
(1)

q:表面熱流束, T<sub>s</sub>:境界温度, T<sub>0</sub>:床ドレン配管又はデブリの初期温度,

 $\lambda$ : 熱伝導率,  $\rho$ : 密度, c: 比熱, t: 経過時間

ここで,デブリが配管に与える表面熱流束と配管がデブリから受ける表面熱流 束は同じのため,式(2)が成立する。

$$q = \frac{\lambda_1 \times (T_s - T_1)}{\sqrt{\pi \times \frac{\lambda_1}{\rho_1 \times c_1} \times t}} = \frac{\lambda_2 \times (T_2 - T_s)}{\sqrt{\pi \times \frac{\lambda_2}{\rho_2 \times c_2} \times t}}$$
(2)

Ts について式を整理すると式(3)のとおりとなり,境界温度 Ts は約 890 ℃となる。

$$T_{s} = \frac{\sqrt{\lambda_{1} \times \rho_{1} \times c_{1}} \times T_{1} + \sqrt{\lambda_{2} \times \rho_{2} \times c_{2}} \times T_{2}}{\sqrt{\lambda_{1} \times \rho_{1} \times c_{1}} + \sqrt{\lambda_{2} \times \rho_{2} \times c_{2}}}$$
(3)

④ 伝熱条件

デブリから配管への熱流束 q は式(2)により計算され,配管に与えられる熱量は 式(4)により求められる。

 $Q = A \times q \times \Delta t \tag{4}$ 

Q: 配管への伝熱量, A: 伝熱面積(粒子状デブリの堆積を想定する床ドレン配管の中心高さまでの床ドレン配管内側の表面積), Δt: 時間

熱流束 q については,配管への入熱量を保守的に評価するため,デブリ温度の低下及び床ドレン配管の温度上昇を考慮せず,デブリ初期温度(T<sub>2</sub>)及び床ドレン配管初期温度(T<sub>1</sub>)時の熱流束一定とし(実際は,デブリ温度の低下及び床ドレン配管温度の上昇により,熱流束は低下する),配管に与えられる熱量を計算する際の

時間Δtについては、ペデスタル内の粒子状デブリの温度が床ドレン配管融点まで 低下するまでの時間とする。具体的には、図 5 に、3.にて側壁コンクリートの侵 食量を解析コードMAAPで評価した場合のデブリ温度の時間変化を示すが、こ のグラフにおいて床ドレン配管融点:1,427 ℃まで低下するまでの時間は40秒と なる。

なお、ペデスタル内に存在する粒子状デブリと床ドレン配管内に流入した粒子 状デブリはつながっており、ペデスタル内に存在する粒子状デブリが冷却されれ ば床ドレン配管内に流入した粒子状デブリも冷却されることで両粒子状デブリの 温度は同一と考えられることから、床ドレン配管の侵食評価においては、図 5 の デブリ温度の時間変化を床ドレン配管内に流入した粒子状デブリとして適用して いる。ただし、床ドレン配管内に流入した粒子状デブリはコンクリートと接触し ないことから、図 5 で考慮している側壁コンクリートへの伝熱を考慮しない場合 を仮定すると、床ドレン配管融点:1,427 ℃まで低下するまでの時間は約 42 秒以 下\*2となる。

※2 図 5 の評価における側壁コンクリートへの熱流束は、初期は全熱流束(水 プール及び側壁コンクリート)の約 5 %であり、その後 20 秒程度で約 1 % まで低下する。側壁コンクリートの熱流束を保守的に約 5 %とし、これを考 慮しない場合、図 5 のデブリ温度の低下率は約 5 %遅くなる

(2) 評価結果

評価の結果,40秒間及び42秒間での配管への伝熱量は,それぞれ配管長さ1m当たり約4.6 MJ及び約4.8 MJとなる。

一方,デブリと接触している部分の配管が,床ドレン配管融点である 1,427 ℃まで温度上昇するために必要な熱量は,配管長さ1 m 当たり約 5.1 MJ となるため,配管の温度は融点に至らず,侵食は生じない結果となった。

以上より,コリウムシールド高さを超える粒子状デブリがペデスタルの構造健全 性に影響を与えることはないことを確認した。

5. まとめ

以上のとおり、コリウムシールド高さを超えた粒子状デブリにより、側壁コンクリ ート及び床ドレン配管の侵食は生じないことを確認した。したがって、コリウムシー ルド高さを超える粒子状デブリがペデスタルの構造健全性に影響を与えることはない。

参考文献

[1] 日本機械学会, "伝熱工学資料 改訂第4版", (1986).





参考1

## 配管内に堆積する粒子状デブリ量について

粒子状デブリが、駆動源がない状態で傾斜をもって堆積するとき、その安息角は小さいものでも 20 度程度であることが報告されている<sup>[1]</sup>。床ドレン配管内に流入するデブリに対して、傾斜角度を上記より小さめに見積もった 15 度で堆積することを考えると、その流入距離は約 0.28 mとなり、床ドレン配管の長さを大きく下回る(図 1)。

これより,床ドレン配管内に一様に,配管の半分の高さまで粒子状デブリが堆積する ことを想定した場合,配管内に流入する粒子状デブリ量を実際よりも多く評価すること となり,配管に与えられる熱量の観点で保守的な条件となると考えられる。



図1 配管内への粒子状デブリの流入イメージ

## 参考文献

[1] S.Basso, PARTICULATE DEBRIS SPREADING AND COOLABILITY, KTH, 2017.

別紙5

床ドレン制限弁の損傷を仮想した場合のペデスタル内水位について

1. はじめに

床ドレン配管内への粒子状デブリの流入はほとんどなく,流入しても床ドレン配管 入口付近のみに堆積すると考えられる。また,仮に床ドレン配管入口付近のみだけで なく,床ドレン配管の奥に粒子状デブリが流入した場合でも,東海第二発電所では, シビアアクシデント時においてRPV破損までに代替循環冷却系により格納容器スプ レイを実施するため,ダイヤフラムフロアにスプレイ水が溜まり\*,ドライウェルに近 い配管及び制限弁は冷却される。したがって,ドライウェルに近い配管及び制限弁の 侵食量は更に軽減されるため,これら設備が貫通することはないと考えられる。

※ 事象発生 90 分後から代替循環冷却系によるドライウェルスプレイ (250 m<sup>3</sup>/h) を開始することとしているため、RPV破損(最も早い大破断LOCA起因の場 合,事象発生から約 3.3 時間後)までにベント管上端高さ相当の水位が形成され る。

また,粒子状デブリが床ドレン配管の奥まで流入し,制限弁を損傷させることを仮 想した場合にも,粒子化層の堆積高さはダイヤフラムフロアの床ドレンが集積する溝 の高さの範囲内にとどまると考えられる。さらに,ダイヤフラムフロア上には,ベン ト管上端高さ(コリウムシールド上端から約 0.41 m)までスプレイ水等が存在するた め,流出した粒子状デブリの冷却は維持される。

ただし、床ドレン制限弁が損傷した場合、ペデスタル内の冷却水が床ドレン配管及 び制限弁を介してダイヤフラムフロア上に流出し、ベント管よりサプレッション・チ ェンバに流入することで、ペデスタル内の水位が低下する可能性がある。ここでは、 代替循環冷却系によりペデスタル内に冷却水が供給される状態において、床ドレン制 限弁2個が損傷したと仮想し、ペデスタル内の水位挙動について評価する。

2. 評価方法

ペデスタル水位は,床ドレン配管での圧力損失H分だけドライウェル側よりも高く なるため,圧力損失Hを評価する。

- (1) 水位条件
  - ・ドライウェル側水位:コリウムシールド床面から 2.14m
    (流出水はベント管上端からサプレッション・プールへ移行)
    ・ペデスタル側最大水位:床から (人通用開口部高さ)

(2) 圧力損失評価方法

評価体系を図1,評価条件を表1に示す。以下の圧力損失計算式を用いて評価する。 ・圧力損失計算式(出典:日本機械学会編,機械工学便覧)

 $H = \lambda \cdot (L/D) \cdot (v^2/2g) + \Sigma \lambda \cdot (L'/D) \cdot (v^2/2g)$ 

H:配管圧損 [m],L:配管長さ [m],D:配管内径 [m],

L':エルボや弁等に相当する長さ [m], v:流速 [m/s],

g:重力加速度 [m/s<sup>2</sup>], λ:管摩擦係数

配管傾斜は,上り勾配を考慮せず水平を仮定する。また,床ドレン制限弁は保守 的に全開状態を想定する。

3. 評価結果

配管1本破損の場合H=約5m,配管2本破損の場合H=約1.2mとなり,どちらも ペデスタル水位は人通用開口部を超える結果となる。

以上から,制限弁の破損を仮想し,ドライウェル側への流出を仮想した場合においても,代替循環冷却系による原子炉注水によって,ペデスタル水位は維持される結果 となった。

なお、機器ドレン制限弁の損傷を想定し得るのは、機器ドレン配管付近でデブリが 円錐状に堆積した場合であり、この場合、近くの床ドレン配管にもデブリの流入を想 定し得るが、180度反対方向の床ドレン配管付近及び機器ドレン配管付近は円錐状の裾 野となるためデブリは流入せず、円錐状の頂上付近の床ドレン制限弁1個及び機器ド レン制限弁1個の損傷のみが想定し得る。このような場合においても、機器ドレン配 管(50A)は床ドレン配管(80A)よりも細いことから、ドライウェルへの流出流量は 床ドレン配管2個の場合に包絡され、代替循環冷却系による原子炉注水によって、ペ デスタル水位は維持される。

	単位	配管1本	配管2本		
配管内径:D	m	0.0739	0.0739		
流量	m³/h	100 50			
流速	m/s	6.48	3.24		
管摩擦係数:λ	_				
配管長	m		-		
配管 L/D	_				
弁 <sup>*1</sup> (L'∕D=□)	個	1	1		
管入口 <sup>*1</sup> (λ · (L'/D)=	個	1	1		
開放端 <sup>*1</sup> (λ・(L'/D)=	個	1	1		

表 1 圧力損失計算要素

\*1 CRANE 社「FLOW OF FLUIDS THROUGH VALVES, FITTINGS, AND PIPE Technical Paper No. 410, 1988」



- 8. 原子炉圧力容器破損時の溶融炉心の冠水評価について
- 8.1 はじめに

RPV破損により落下したデブリは、事前に水張りされていたペデスタルの水中 に落下し、冠水する。その後、RPV破損から7分後に格納容器下部注水系(常設) によるペデスタル注水を実施することとしているが、7分の間に水が蒸発することか ら、デブリの冠水状態の評価を実施する。

また、ポロシティが冠水状態に与える影響についても評価した。

8.2 評価対象事故シーケンス

RPV破損する有効性評価の評価事故シーケンスとして,過渡事象時に注水機能 が喪失する事象(以下「過渡事象」という。)を選定している。ここでは,有効性 評価のベースケースとなる過渡事象について,デブリの冠水状態の評価を実施する。 また,起因事象をLOCAとした場合には事象進展が異なることから, RPV破

損時間が早くなる大破断LOCA時に注水機能が喪失する事象(以下「LOCA事 象」という。)についても、同様にデブリの冠水状態の評価を実施する。

8.3 デブリ冠水評価

デブリの堆積形状を図 8-1 に示す。ポロシティを考慮したデブリ堆積高さ H<sub>debri</sub> は式(1)で評価する。

 $H_{debri} = (V_{m} \times (1 - \Phi_{ent}) + V_{s} + V_{m} \times \Phi_{ent} \div (1 - P)) \div S_{fz}$ (1)

V<sub>m</sub>:溶融物体積[約 36 m<sup>3</sup>]

V<sub>s</sub>:ペデスタル内構造物体積[約4m<sup>3</sup>](添付 8-1 参照)

Φ<sub>ent</sub>: R i c o u - S p a l d i n g 相関式に基づく粒子化割合[0.173]
 (添付 8-2 参照)

P:ポロシティ[0.5] 既往実験の知見から保守的に設定(添付 8-3 参照)

Sfz:コリウムシールドの設置を考慮した床面積[約 27.08 m<sup>2</sup>]

また,粒子化したデブリの間隙に冷却水が浸入するため,デブリの冠水維持評価 の観点から粒子化したデブリの範囲を除いた水プール水深 Hpool-ent について式(2)で 評価する。ここで,デブリ堆積範囲より上の領域にはコリウムシールドが敷設され ていないものとする。

 $H_{pool-ent} = (H_{pool} - (V_m \times \Phi_{ent} \div (1-P) \times P \div S_{fz})) \times (S_{fz} / S_f)$ (2)  $H_{pool} : 水プール初期水深[1 m]$ 

S<sub>f</sub>: コリウムシールドが設置されていない範囲の断面積「約 29.92 m<sup>2</sup>]

式(1)からデブリ堆積高さ H<sub>debri</sub> は約 1.71 m となる。また,式(2)から粒子化した

デブリの範囲を除いた水プール水深 Hpool-ent は約 0.69 mとなる。

解析コードMAAPを用いた有効性評価の結果(デブリから水プールへの限界熱 流束を800 kW/m<sup>2</sup>(圧力依存性あり)と設定)から,RPV破損によるデブリ落下か らペデスタル注水開始までの7分間におけるペデスタル水位低下量は,過渡事象の 場合は約0.34 m,LOCA事象の場合は約0.44 m であり,デブリの冠水は維持され る。なお,RPV破損時点からデブリ露出までの時間は,過渡事象の場合で約21分 間,LOCA事象の場合で約15分間であることから,ペデスタル注水の開始が遅れ た場合でも一定時間冠水維持することが可能である。

8.4 ポロシティが冠水評価に与える影響

水位低下量評価にポロシティの効果を考慮していないことから,その影響を評価 した。

粒子状デブリベッドのドライアウト熱流束に関する相関式であるLipinsk i-0Dモデルでは、ポロシティの増加によってドライアウト熱流束が上昇する結 果が得られており,図8-2においてポロシティ0.48の場合、ドライアウト熱流束は、 約3,300 kW/m<sup>2</sup>となる。これは、水位低下量評価で、デブリから水プールへの熱流束 として設定している800 kW/m<sup>2</sup>と比較して大きな値となるが、ポロシティを形成する デブリの粒子化割合は約17%と小さく、粒子化したデブリはクエンチしていること から、ポロシティによるドライアウト熱流束増加の影響は小さい。

よって、ポロシティを考慮しても水位低下量評価への影響は小さく、冠水評価に 影響はない。

8.5 デブリ堆積形状の不確かさ評価(添付 8-4 参照)

水プール水位に対してデブリ落下量が多く粒子化割合が小さいことから,落下し たデブリは均一に堆積すると考えられる。ここでは,デブリが均一に堆積しない場 合にデブリ冠水維持に与える影響について評価する(図 8-3)。

PUL i MS実験において確認されたデブリ堆積高さと拡がり距離のアスペクト 比を適用してデブリ堆積形状を山状と想定し、均一化した場合と比較して堆積高さ が高くなり、露出までの水深が低くなる場合の評価を実施した結果、水プール水位 は約 0.56 mとなった。水プールとの接触面積増加の影響を考慮した場合における水 位低下量は、過渡事象の場合は約 0.32 m、LOCA事象の場合は約 0.41 m であり、 デブリの冠水が維持されることを確認した。

8.6 機器ドレンサンプが溶融しない場合の不確かさ評価(添付 8-5 参照)

ペデスタル内に設置された機器ドレンサンプは,デブリ落下時には溶融しデブリ に取り込まれることで溶融デブリとして堆積すると考えられる。ここでは,機器ド レンサンプが溶融しないと仮定した場合にデブリ冠水維持に与える影響について評 価する。

新設する機器ドレンサンプの体積を既設と同等として評価した結果,水プール水 位は約0.58mとなった。水位低下量は,過渡事象の場合は約0.34m,LOCA事象 の場合は約0.44mであり,デブリの冠水が維持されることを確認した。

8.7 まとめ

以上の評価から,過渡事象及びLOCA事象いずれにおいても,RPV破損から7 分の間において,デブリの冠水状態が維持されることを確認した。



図 8-1 デブリ堆積形状



図 8-2 粒子状ベッド高さとドライアウト熱流束の関係



図 8-3 デブリ堆積形状(不確かさ考慮)

デブリ堆積高さの計算においては,表1及び表2に示すペデスタル内構造物の総体積 を保守的に4 m<sup>3</sup>として考慮した。

構造物	体積[m <sup>3</sup> ]	外観図
ターンテーブル (溶融炉心の落下部及び その周囲のみが溶融しデ ブリに加わると考えられ るため,評価においては一 辺1 mの正方形の範囲が溶 融すると想定)		
制御棒駆動機構 ハウジング(9本) <sup>※1</sup>		
制御棒駆動機構(9本) <sup>※1</sup>		
制御棒駆動機構ハウジン グサポート (ターンテーブ ルと同様に,一辺1 mの正 方形の範囲が溶融すると 想定)		
その他 (ケーブル,サポート,配 管等の構造物)		
合計		

表1 デブリとして考慮したペデスタル内構造物(既設)

※1 MAAP解析におけるRPVの最大の破損口径を包絡する本数を設定。ただし、 制御棒駆動機構ハウジングは、ペデスタル内でサポートにより支持することで逸出 を防止する設計となっている。

構造物	体積[m <sup>3</sup> ]
格納容器下部水位計	
格納容器下部水温計	
格納容器下部雰囲気温度計	
機器ドレンサンプ(配管等含む)	
床ドレンサンプ配管等	
コリウムシールド支持構造物 (ライナ含む)	
승카	

表2 デブリとして考慮したペデスタル内構造物(新設)

※2 表1に記載の既設分との合計値は約 であるが,新設分の設計の進捗による 物量増加等を考慮し,本評価上は合計4m<sup>3</sup>とする。

### 粒子化割合の算出

粒子化割合は以下のRicou-Spalding相関式により求めた。

$$\Phi_{ent} = \frac{d_{dj,0}^2 - d_{dj}^2}{d_{dj,0}^2}$$

$$d_{dj} = d_{dj,0} - 2E_0 \left(\frac{\rho_w}{\rho_{dj}}\right)^{1/2} \Delta H_{pool}$$

- Φ<sub>ent</sub> : 粒子化割合 [-]
- E<sub>0</sub> :エントレインメント係数 [-]
- ΔH<sub>pool</sub>: プール水深 [m]
- d<sub>dj</sub> : プール底部におけるデブリジェット径 [m]
- d<sub>dj,0</sub> :気相部落下を考慮した水面におけるデブリジェット径<sup>\*1</sup>[m]
- ρ<sub>dj</sub> :デブリジェット密度 [kg/m<sup>3</sup>]
- ρ<sub>w</sub> :水密度 [kg/m<sup>3</sup>]
- ※1 解析コードMAAPによる破損口径の拡大(アブレーション)を考慮

評価条件は以下のとおり。

- ・プール水深:1m(ペデスタル水位)
- ・デブリジェット密度: (MAAP計算結果<sup>\*2</sup>)
- 初期デブリジェット径:0.15 m(CRD案内管径)
- ※2 粒子化割合を大きく見積もる観点から,デブリ密度が小さい過渡事象シーケン スの値を使用
- 以上により評価した結果, 粒子化割合は以下のとおり。
- ・エントレインメント係数の場合:約17.3%
  (MAAP推奨範囲の最確値<sup>\*3</sup>)
- ・エントレインメント係数
  の場合:約22.7%
  (MAAP推奨範囲の最大値<sup>\*3</sup>)
- ※3 MAAPコードにおけるエントレインメント係数は、FARO実験のベンチマ ーク解析の不確かさの範囲から、からである。また、不確かさの範囲 のうち、およそ中間となるを推奨範囲の最確値としており、ALPHA-MJB実験の検証解析において、最確値を用いることで実験結果とよく一致する 結果が得られている。

添付 8-3

#### ポロシティの設定について

ポロシティは、ドライアウト熱流束に係る実験<sup>[1]</sup>,粒子状デブリの冷却挙動に係る実験 <sup>[2]</sup>及びPUL i MS実験を踏まえ、平均的な値として 0.35 を最確条件に設定している。

粒子状デブリの冷却挙動に係る実験では、PREMIX実験<sup>[3]</sup>で得られた粒子状デブリ に誘導加熱用の鋼球を加えた、表1に示すデブリ組成での実験を実施しており、ポロシ ティとして0.38を測定している。ドライアウト熱流束に係る実験では、表2に示すとお り、スチールで模擬された粒子状デブリ組成を考慮した実験を実施しており、ポロシテ ィは0.327から0.368に設定している。また、PUL i MS実験の知見よりポロシティ は0.29から0.37が得られている。これらの実験より、0.3から0.4程度のポロシティが 観測されていることから、平均的なポロシティの値として0.35を最確条件として設定す る。

これに対して、本評価においては、立方格子の堆積形状(図1)を踏まえたポロシティの範囲として、0.26(面心立方格子)から0.48(単純立方格子)を包絡する値として0.5を想定する。

Particles	Wt.(g)	Wt. (%)	
6mm steel spheres	11,371.6	43.74	
3mm steel spheres	6442.5	24.78	
5-10mm A1 <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	5410.9	20.81	
2-5mm Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	2775.0	10.67	
Total	26,000.0	100.00	
Bed weight		26.000kg	
Bed volume		8.47 $ imes$ 10 $^{-3}$ m $^{3}$	
Avg.bed density	3069kg∕m³		
Bed porosity(measured)		0.38	

表1 デブリ組成

	1 mm	2 mm	3 mm	$d_{eq}$ (mm) $*$	3
А	66.7 (%)	33.3 (%)		1.2	0.364
В	33.3	66.7		1.5	0.360
С	11.1	88.9		1.8	0.368
D	50	_	50	1.5	0.337
Е	25		75	2.0	0.327
F	10	_	90	2.5	0.357

表 2 試験における粒子組成

 $\overset{}{\times} \quad d_{eq} = (\Sigma m_i/d_i)^{-1}$ 





単純立方格子:0.48

体心立方格子:0.32

面心立方格子:0.26



- [1] Miyazaki, K. et al., "Dryout heat flux for core debris bed. (II) Effects of particle size mixing and coolant flow", Journal of NUCLEAR SCIENCE and TECHNOLOGY, 23[9], pp. 769-778, (September 1986).
- [2] P. P. Kulkarni, M. Rashid, R. Kulenovic, A. K. Nayak, "Experimental investigation of coolability behaviour of irregularly shaped particulate debris bed", Nuclear Engineering and Design 240, pp. 3067-3077, (October 2010).
- [3] A. Kaiser, W. Schutz, H. Will, "PREMIX Experiments PM12-PM18 to Investigate the Mixing of a Hot Melt with Water", Forschungszentrum Karlsruhe GmbH, Karlsruhe, (2001).

添付 8-4

デブリの拡がりに関する不確かさについて

1. はじめに

事前水張りされたペデスタルのプール水中に落下するデブリは、一部が粒子化した 後に固化し、残りが溶融状態のまま床面に到達して床面上を拡がり、固化したデブリ 粒子が床上の連続層の上に堆積して粒子状ベッドを形成するものと想定される(図1)。 このようなデブリの拡がりにおいて、溶融物の拡がり距離と粒子状ベッドの堆積形状 に不確かさが想定される。



図1 ペデスタルにおけるデブリ挙動の概念

- 2. デブリの拡がりに関する知見
  - (1) 溶融物

PUL i MS実験では、水中での溶融物の拡がり挙動が観察されるとともに、 水中での溶融物の拡がり距離を求めるスケーリング則が提案されている。PUL i MS実験結果を元に妥当性が確認されているスケーリング則に、BWRの溶融 炉心落下条件を適用して、水中での溶融物の拡がり距離を評価すると、約18 mと なる。コリウムシールドを設置した場合のペデスタル半径が 2.936 m であること を考慮すると、溶融炉心は床全面に拡がる可能性が高いと考えられる。これは、 溶融物の拡がりに影響する因子のうち、主に溶融炉心落下流量が大きいことによ るものと考えられる。PUL i MS実験条件と実機条件を比較した場合、以下の 観点から実機条件の方が拡がりは促進されると考えられる(表 1)。

- ・溶融物重量のPUL i MS/実機値に対して冷却材重量のPUL i MS/実機 値は大きく,実機条件では相対的に溶融物量が多くなる
- 溶融物過熱度及び比熱は実機条件の方が高く、実機条件の方がデブリは固化し
  にくいと考えられる
- ・実機において溶融物は崩壊熱によって継続的な加熱がある
- ・サブクール度については実機条件の方が高いが、溶融物落下後にはサブクール
  度がすぐに低下することから、拡がりに対する影響は小さいと考えられる
- ・水深/ブレイクアップ長さについては、実機において水中でより細粒化しにくい傾向であり、溶融物の床面到達時の温度は高い傾向となることから、床面上での拡がりにおいても拡がり易い傾向となる
- ・溶融物密度は実機条件の方が大きく、慣性による拡がり効果が大きい
- ・粘性係数については、実験と同程度か小さいものと考えられ、実機条件ではより拡がり易いと考えられる
- ・表面張力については不確かさが大きいパラメータであるが、表面張力が大きい ほど床面上を拡がりにくくなる一方で、床面到達までの細粒化に伴う冷却・固 化が生じにくいため、床面での溶融物温度が高めになり拡がり易くなることか ら、両者の相殺により表面張力が拡がりに与える影響は小さいと考えられる
- ・輻射率については、特に実験データの不確かさ幅が大きく実験条件と実機条件の大小関係が明確ではないが、溶融物から冷却材への伝熱量と比較すると輻射の影響は相対的に小さいと考えられることから、拡がり挙動に与える影響は小さいと考えられる
- ・床面熱伝達については、実機では床スラブの形状変更に合わせてペデスタル床表面にSUS製ライナを設置することで実験と同じ材質となるため床面熱伝達量は同等であり、また、実機解析から溶融物除熱は冷却材伝熱が支配的であることから、床面熱伝達が拡がり挙動に与える影響はない。なお、表面のSUS製ライナが溶融した場合にはZrO2上での拡がりとなるが、溶融物拡がりに関わる実験では、床の材質の差異(種々のセラミック、コンクリート)によらず同様な拡がり挙動になることが確認されており、ZrO2の場合でも拡がり挙動に差異はないものと考えられる(別紙1参照)

したがって,溶融物の拡がり距離については,溶融物の拡がりに影響する因子 のうち,主に溶融炉心落下流量が大きいことにより,不確かさを考慮しても実機 条件ではより拡がり易く,床全面に拡がるものと想定される。

分類	項目	実機条件	PULiMS(E4)	PULiMS/実機
	溶融物	UO <sub>2</sub> -ZrO <sub>2</sub> -SUS 等	Bi <sub>2</sub> O <sub>3</sub> -WO <sub>3</sub>	—
	溶融物重量[kg]	約 300×10 <sup>3</sup>	約 47	約 0.16×10 <sup>-3</sup>
	液相線温度[K]		約 1,143	—
初期	固相線温度[K]		約 1,143	—
	溶融物過熱度[K]		70	
件	比熱[J/kgK]		$250 \sim 310$	
	崩壊熱	あり	なし	_
	冷却材重量[kg]	約 27×10 <sup>3</sup>	40	約 1.5×10 <sup>-3</sup>
	サブクール度[K]		23	
溶融物冷却材中挙動	L/L <sub>br</sub> (水深/ブレイクア ップ長さ <sup>※</sup> ) ※Taylor 相関式	約 0.08~約 0.23	約 0.35	約 1.5~4.4
溶	溶融物密度[kg/m <sup>3</sup> ]		約 7,811	
融物	粘性係数[Pa・s]	0.004	0.003~0.03	約 0.75~7.5
床五	表面張力[N/m]		0.2~0.6	
	輻射率[-]		0.4~1.0	
) 争 動	床面熱伝達	ZrO2 (SUS 製ライナ)	SUS 材	_

表1 PULiMS実験条件と実機条件の比較

(2) 粒子状ベッド

ANLで実施されたセルフレベリング実験では、粒子状ベッド内の沸騰による 粒子の吹き上げと再堆積によるセルフレベリング効果により、2分~3分程度で堆 積厚さが均一化されている。

PDS実験では、沸騰等の冷却水の流動による粒子状ベッドの拡散挙動の観察 を行っている(別紙2参照)。均一化に係る時間は、デブリ密度、ポロシティ、 拡がり面積に加え、粒子状ベッドを流れる空気又は蒸気の気相流体速度に依存す ることが示されており、気相流体速度が相対的に小さいPDS-E実験では粒子 状ベッドの均一化に要する時間が数分~数十分であるが、気相流体速度がより大 きいPDS-C実験では数秒~数十秒と早く均一化が進むことが確認されている。 実機においては、デブリが落下した直後は高温のデブリから急激に伝熱が進むこ とから発生蒸気速度は十分速いものと考えられるため、落下直後に十分な均一化 が進むと考えられる。

したがって、粒子状デブリベッドの堆積形状については、崩壊熱を発生するデ ブリ粒子では、粒子状ベッド内の継続的沸騰による粒子の攪拌によるセルフレベ リング効果により、時間と共に堆積厚さが均一化することが想定される。

3. デブリの拡がりに関する不確かさ評価

これまでの知見によれば、溶融物は床全面に拡がると想定され、粒子状ベッドについても短期間で均一化される。よって、デブリの拡がりに関する不確かさはなく、コリウムシールド高さ等の設計は、均一化されていることを前提としたもので問題ないと考えているが、デブリの堆積高さに対して厳しい評価を実施し影響を確認する観点から、PULiMS実験において確認されたデブリ堆積高さと拡がり距離のアスペクト比を適用し、均一化した場合と比較して堆積高さが高くなる場合の評価を行う。PULiMS実験は溶融物を水中に落下した実験であり、溶融物と粒子状デブリベッドを含めたデブリ全体としての堆積高さに関する知見として適用できるものである。

(1) アスペクト比

PUL i MS実験のうち,溶融物量が比較的大きい E4 実験において,平均堆積 高さ 41 mm に対して,拡がり距離は 740 mm×560 mm となっている(図 2,表 2)。 アスペクト比としては 1:18~1:14 程度となっており,おおよそ 1:16 程度の拡が り挙動を示している。デブリ堆積高さの評価としては,ポロシティやペデスタル 内構造物量等の保守的な設定をしているため,不確かさ評価として考慮するアス ペクト比としては,実験結果に基づく平均的な値として 1:16 を適用し評価を行う。

# 表2 PUL i MS実験条件と結果

Davamatan	PULINIS tests				
Parameter	E1	E2	E3	E4	E5
Melt material	Bi <sub>2</sub> O <sub>3</sub> -WO <sub>3</sub>	B <sub>2</sub> O <sub>3</sub> -CaO	Bi <sub>2</sub> O <sub>3</sub> -WO <sub>3</sub>	Bi <sub>2</sub> O <sub>3</sub> -WO <sub>3</sub>	ZrO <sub>2</sub> -WO <sub>3</sub>
Melt mass composition, %	42.64-57.36 eutectic	30-70 non-eutectic	42.64-57.36 eutectic	42.64-57.36 eutectic	15.74-84.26 eutectic
Melt jet diameter, mm	20	20	20	20	20
Jet free fall height, mm	400	400	400	400	400
Initial melt volume, L	3	3	10	6	6
Initial melt mass, kg	23.4	7.5	78.1	46.9	41.2
T <sub>sol</sub> , °C	870	1027	870	870	1231
T <sub>liq</sub> , °C	870	1027	870	870	1231
Melt temperature in the funnel upon pouring, °C	1006	1350	1076	940	1531
Water pool depth, mm	200	200	200	200	200
Water temperature, °C	79	78	75	77	72

Table 1. PULiMS-E	test matrix with	initial conditions.
-------------------	------------------	---------------------

## Table 2. Measured and estimated properties of the debris beds in PULiMS-E tests.

Bayamatay	Exploratory PULiMS tests				
Parameter	E1	E3	E4	E5	
Melt release time, (sec)	10	15	12	~8.7	
Total size $x \times y$ , mm	460x440	~750x750	740x560	- 1	
Cake size $x \times y$ , mm	~430x320	~750x750	711x471	~400x420	
Max debris height, mm	93	unknown	106	50	
Area averaged debris bed height, mm	31	~30	30	22	
Volume averaged debris bed height, mm	50	unknown	41	28	
Debris height under injection point, mm	48	unknown	50	39	
Total area occupied by cake, m <sup>2</sup>	0.14	~0.44	0.30	0.14	
Measured particulate debris mass, kg	~4	unknown	2.9	-	
Measured particulate debris mass fraction, %	~20%	unknown	~6.8%	- 1	
Solidified cake mass, kg	~20	unknown	39.5	13.6	
Measured debris bed volume, L	~4.2	unknown	8.9	~3.1	
Estimated total cake porosity	0.29	-	0.36	0.37	
Symmetry of the spread	non-sym.	unknown	non-sym.	symmetric	
Steam explosion	no	yes	no	yes	
Cake formation	cake	no cake	cake	cake	
Measured melt superheat, °C	136	206	70	300	
Measured melt superheat in the pool, °C	121	77	48	90	
Estimated loss of melt superheat due to jet interaction with coolant, °C	15	129	22	210	



図2 PUL i MS実験結果(E4)

560mm

(2) 堆積高さ評価

デブリ堆積高さの評価でのベースケース<sup>\*\*</sup>の堆積高さに対してアスペクト比を 考慮した場合のデブリの堆積形状として,図 3 のように連続層については円柱上 に円錐が堆積した形状とし,その上に粒子化層が一様に堆積する形状を仮定する。

連続層の円錐部分については、堆積高さが最大となるのは床全面に拡がった場合であることから、コリウムシールド厚さを考慮したペデスタル直径 5.872 m に アスペクト比を考慮すると、頂点部分の堆積高さは約 0.37 m となる。円柱部分に ついては、連続層デブリのうち円錐部分の体積を除いたものとなるため、堆積高 さは約 1.09 m となる。

粒子化層については,連続層の上に一様に堆積すると仮定するため,堆積高さ は約 0.36 mとなる。

以上から、デブリの堆積高さは、連続層と粒子化層の体積高さの合計となることから、約1.81 mとなる。



※ 炉外溶融物体積:3 m<sup>3</sup>, ポロシティ:0.35 を設定

図3 デブリ堆積形状(アスペクト比考慮)

(3) デブリの冠水維持に対する評価

粒子化割合 0.173 のデブリ量に対してポロシティ 0.35 で全ての間隙に浸水して いると仮定した場合,円錐部分の頂部から水面までの水深は約 0.56 m である。ま た,円錐状に堆積することで水プールとの接触面積が増え,蒸発量が増加するが, 一様に堆積した場合の水プールとの接触面積からの増加割合は 1 %未満であり, 蒸発量に対して有意な影響を与えない。有効性評価のMAAP結果に基づく, R P V破損によるデブリ落下から格納容器下部注水までの期間における水位低下量 は,過渡事象の場合は約 0.31 m, LOCA事象の場合は約 0.40 m であり,蒸発量 の増加として保守的に 1 %を見込んだ場合でも,水位低下量は,過渡事象の場合 は約 0.32 m, LOCA事象の場合は約 0.41 m となるため,デブリの冠水は維持さ れる。

#### 溶融物拡がりに関わる実験

CEA/DRN/DTPで行われたCORINE実験<sup>[1]</sup>では,低融点物質(グリセロー ル他)を模擬物質として使用して,水中での拡がり挙動を調べる実験が実施され,拡が り先端の移動速度や底部に形成されるクラストの影響が調べられた。

独カールスルーエ研究センター(FZK)で実施されたKATS実験<sup>[2][3][4]</sup>では,溶融物としてテルミット(A1<sub>2</sub>O<sub>3</sub>約150 kg, Fe約150 kg)が使用され,溶融物の放出速度や温度,拡がり形状(1D,2D),床の材質(コンクリート,セラミック,コーティング),水の有無をパラメータに溶融物の拡がり実験が行われている。実験装置を図1及び図2に示す。A1<sub>2</sub>O<sub>3</sub>とFeでは密度が異なり成層化するため,溶融物の出口を2箇所設け,最初にA1<sub>2</sub>O<sub>3</sub>が放出し,最後にFeを放出することにより酸化物溶融物の拡がりと金属溶融物の拡がりを分けて実験が可能となっている。実験条件を表1に示す。KATS - 10とKATS - 11の実験条件はほぼ同様であるが,KATS - 10の方は1mmの水張りをしてあり,KATS - 11の方はドライ条件となっている。両者の拡がり結果を図3に示すが,両ケースのように溶融物の放出速度が比較的高い場合は,冷却材の有無によらず同様な拡がり挙動になる結果となっている。また,KATS - 12とKATS - 13の実験条件はほぼ同様であるが,KATS - 12の方が床の材質がセラミックであり,KATS - 13の方はコンクリートである。両者の拡がり結果を図4に示すが,両ケースのように溶融物の放出速度が比較的高い場合は,床の材質の差異によらず同様な拡がり挙動になる結果となっている。

CEAで実施されたVULCANO<sup>[5][6]</sup>実験では,溶融物として酸化物溶融物が使用さ れ,溶融物の組成,放出速度や温度,床の材質(コンクリート,セラミック)をパラメ ータに溶融物の拡がり実験が行われている。VE-U7実験では,酸化物溶融物(UO<sub>2</sub> 56 wt%,ZrO<sub>2</sub> 32 wt%,FeO 5 wt%,CaSiO<sub>3</sub> 2 wt%,SiO<sub>2</sub> 2 wt%,Fe 1 wt%,CaO 1 wt%,Al<sub>2</sub>O<sub>3</sub> 1 wt%)を用いて,コンクリート床とセラミック(高 密度ジルコニア)床での拡がりを実験している。実験装置を図 5 に示す。装置の中央に マグネシア煉瓦の分離板を設置し,コンクリート床とセラミック床に 40.8 kgの酸化物 溶融物を 4.3 kg/sの速度で同時に放出する条件となっている。両者の拡がり結果を図 6 に示す。7.7 秒間はほぼ同じ拡がり挙動を示しており,その後はセラミック床で若干拡が りが継続する結果となっている。





(2D)

図 2 KATS実験の 1D と 2D の拡がり形状の写真<sup>[3]</sup>

Test #	Substratum	Mass in channel (kg)	Tempera- ture Melt (°C)	Pouring rate (I/s) / Length in Time(s)	Spreading length (m)
KATS-12	Ceramics*)	186	2027	12.7 - 0 l/s in 10 s	11.7
KATS-14	Ceramics*)	176	1967	2→ 1.2 l/s in 37 s	7.2
KATS-10	Concrete 1mm Water (Epoxy)	179	2037	12.4 $\rightarrow$ 0 l/s in 10s	>12 first front 6.5 m main front
KATS-11	Concrete Dry (Epoxy)	183	2062	12.7 $\rightarrow$ 0 l/s in 10s	9.5 m first Front 6.8 m main front
KATS-13	Concrete Dry	185	2052	12.7 $\rightarrow$ 0 l/s in 10s	7.5

表1 KATS実験条件と拡がり距離(酸化物溶融物,1D拡がり)<sup>[2]</sup>

\*) Cordierite (Al<sub>2</sub>O<sub>3</sub> 37 wt%, SiO<sub>2</sub> 52 wt%, MgO 6,5 wt%)



図3 KATS実験の水の有無の影響(酸化物溶融物,1D拡がり)<sup>[2]</sup>



図4 KATS実験の床の材質の影響(酸化物溶融物,1D 拡がり)<sup>[2]</sup>





図 5 VULCANO実験装置の概要図<sup>[6]</sup>



図6 VULCANO実験の床の材質の影響[6]

参考文献

- [1] J. M. Veteau and R. Wittmaack., "CORINE Experiments and Theoretical Modeling," Proceedings of FISA-95, Luxemburg EUR 16896 EN, pp. 271-285 (1996).
- [2]Proceedings of the Second OECD(NEA) CSNI Specialist Meeting on Molten Core Debris-Concrete Interactions, NEA/CSNI/R(92)10, Karlsruhe, Germany (1992).
- [3]B. Eppinger, et al., "KATS Experiments to Simulate Corium Spreading in the EPR Core Catcher Concept," FZK, Karlsruhe, Germany.
- [4]B. Eppinger, et al., "Simulationsexperimente zum Ausbreitungsverhalten von Kernschmelzen: KATS-8 bis KATS-17," FZKA 6589 (2001).
- [5]C. Journeau, et al., "Ex-Vessel corium spreading: result from the VULCANO spreading tests," Nucl. Eng. Design, 223 75-102 (2003).
- [6]C. Journeau, et al., "The VULCANO VE-U7 Corium spreading benchmark," Progress in Nuclear Energy, Vol. 48, p215-234, 2006.
別紙 2

### PDS実験について

1. はじめに

スウェーデン王立工科大学(KTH)で実施されたPDS実験は,沸騰等の冷却水 の流動による細粒状デブリベッドの拡散挙動について観察を行っている。

2. 実験条件

実験装置概要図を図 1 に示す。水槽の壁面に沿って粒子状デブリを堆積させ、下部 に設置した注入用チャンバーから水蒸気又は空気を注入し、粒子状デブリベッドの拡 散挙動を観察する。



a)装置概要

b) P D S - C 試験
 c) P D S - E 7 ~ 2 3 試験
 図 1 実験装置概要図

また、PDS実験では種々のパラメータを感度として複数の実験が実施されている。 各実験において感度として設定したパラメータを表1に示す。

	Group	Tests	Effect studied
	A.	E2-E3; E7-E8;	Injected gas (air) flow rate influence
	В.	E2-E4	Particle density and size
	C.	E5-E6; E7-E9	Leading edge gas injection (turned on/off) influence
	D.	E10-E12	Roughness of the spreading surface with help of friction net
	E.	E12-E14	Influence of the water presence
	F.	E12-E15	Mixture of particles with dissimilar morphology
G. E18-E23 Influence o H. E10-E11 Reproducib		E18-E23	Influence of inclined spreading surface (0°-15°)
		E10-E11	Reproducibility tests
	I.	C1-C12	Tests on PDS-C facility at high superficial velocities (up to 1.2 m/s)

表1 PDS実験におけるパラメータ設定

- 3. 実験結果
  - PDS-E実験

実験マトリックスを表 2,実験結果を図 2 及び図 3 に示す。PDS-E実験にお ける気相流体速度は最大でも 0.122 m/s 程度であり,粒子状デブリベッドの拡が りに数分~数十分の時間を要している。



図 2 PDS-E実験結果



図 3 PDS-E7実験結果

Test	Facility	Particulate debris		is	Total air	Study	D	Relative bed front propagation, (mm)	
No.		Material <sup>†</sup>	Mass (kg)	Volume (dm <sup>3</sup> )	(L/s)	group	Kemarks*	After 1h	Final
E2	PDS-1	Gravel	~13	10	2.8	A, B, F	0	130	170
E3	PDS-1	Gravel	~13	10	5.7	A, B, F	0	270	300
E4	PDS-1	SS cylinders	30.4	6	2.8	В	0	70	135
E5	PDS-1	SS cylinders	30.4	6	2.8	С	0	43	120
E6	PDS-1	SS cylinders	30.4	6	2.8	C		12	25
E7	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	20	A, C	0	270	315
E8	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	12	A, C	0	165	205
E9	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	12	С		32	38
E10	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	18	D, H	N	65	72
E11	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	18	D, H	N	67	71
E12	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	18	D, E, F		99	99
E13	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	9	E, F		43	44
E14	PDS-2	SS cylinders	200	38.5	18	E, F	no water	0	0
E15	DDC 2	SS cylinders	160	27	19	F		100	100
EIJ	FD3-2	SS spheres	40	~31	10	Г		100	
E18	PDS-2	SS cylinders	181	34.6	20	D, G	N, i0	32	44
E19	PDS-2	SS cylinders	181	34.6	20	D, G	N, i10	89	89
E20	PDS-2	SS cylinders	93	17.9	20	D, G	N, i15	71	71
E21	PDS-2	SS cylinders	176	33.5	22	D, G	N, i0	33	41
E22	PDS-2	SS cyl.	122	23.3	22	D, G	N, i10	30	40
E23	PDS-2	SS cyl.	93	17.7	22	D, G	N, i15	44	57

表2 PDS-E実験マトリックス

\*O=open leading edge chamber; N=friction net is used; i=inclination angle in degrees. \*SS=stainless steel.

(2) PDS-C実験

実験マトリックスを表3に示す。PDS-C実験の気相流体速度は0.34 m/s~2.09 m/s と大きく、粒子状デブリベッドの拡がりに要する時間は数秒~数百秒オーダであり、極めて短時間で均一化される結果となっている。

Test	Test Initial debris Air injection			Water	Debris bed	Initial air	
No.	bed triangle	Flow rate,	Superficial	Ratio	level	settling time	injection
	type	$Q_g$ (liter/s)	velocity, $v_{air}$	$\frac{v_{air}}{u_{air}^{air}}$	(cm)	(sec)	method
L			(m/s)	my			
C1	right	10	0.34	0.13	55	~480	Instant
C1B	right	10	0.34	0.13	45.5	~480	Gradual
C2	right	20	0.69	0.26	45.5	~390	Gradual
C3	right	30	1.04	0.39	45.5	~240	Gradual
C4	right	40	1.39	0.53	45.5	~60	Gradual
C5	right	50	1.74	0.66	45.5	~10	Gradual
C6	right	60	2.09	0.80	45.5	~2	Gradual
C7	isosceles	20	0.69	0.26	45.5	~60	Gradual
C8	isosceles	10	0.34	0.13	45.5	~130	Gradual
C9	isosceles	30	1.04	0.39	45.5	~40	Gradual
C10	isosceles	40	1.39	0.53	45.5	~6	Gradual
C11	isosceles	40	1.39	0.53	45.5	~3	Gradual
C12	isosceles	30	1.04	0.39	45.5	~4	Gradual

表3 PDS-C実験マトリックス

(3) 結論

気相流体速度が相対的に小さいPDS-E実験では、粒子状デブリベッドの均 一化に要する時間が数分~数十分に及ぶが、気相流体速度が大きいPDS-C実 験では数秒~数百秒と早く均一化が進む頃が確認されている。

実機においては,溶融炉心が落下した直後は,高温の溶融炉心から冷却材に急 激に伝熱が進むことから発生蒸気速度は十分に大きいものと考えられるため,落 下直後に十分な均一化が進むと期待できる。

参考文献

- [1] A. Konovalenko et al., Experimental and Analytical Study of Particulate Debris Bed Self-Leveling, NUTHOS-9, Kaohsiung, Taiwan, September 9-13, 2012.
- [2] P.Kudinov et al., Investigation of Debris Bed Formation, Spreading and Coolability, NKS-287, Royal Institute of Technology, KTH, Sweden, August 2013.

	項目	主要解析条件	条件設定の考え方		
解析コード		МААР	_		
	原子炉停止後の崩壊熱	ANSI/ANS-5.1-1979 燃焼度 33GWd/t	1サイクルの運転期間(13ヶ月)に調整運転期間(約1ヶ月)を考慮し た運転期間に対応する燃焼度を設定		
	格納容器圧力	5kPa[gage]	通常運転時の格納容器圧力を包含する値		
初期	格納容器雰囲気温度	57℃	通常運転時の格納容器雰囲気温度(ドライウェル内ガス冷却装置の設計 温度)として設定		
条件	外部水源の温度	35℃	年間の気象条件変化を包含する高めの水温を設定		
	サプレッション・プール水温度 32℃		通常運転時のサプレッション・プール水温度の上限値として設定		
	デブリからプール水への 熱流束	800kW/m <sup>2</sup> 相当(圧力依存性あり)	過去の知見に基づき水張りの効果を考慮して設定		
事故条件	起因事象	給水流量の全喪失	原子炉水位の低下の観点で厳しい事象を設定		
機器条件	格納容器下部注水系 (常設)	80m <sup>3</sup> /h にてペデスタルへ注水開 始 (RPV 破損から 7 分後)	溶融炉心の冠水が継続可能な流量として設定		

主要解析条件(RPV破損後のデブリ冠水維持に関連するもの)

添付 8-5

デブリ落下時に機器ドレンサンプが健全な場合の影響について

1. はじめに

ペデスタル内にはSUS製の機器ドレンサンプを設置する(図1)。RPV破損時の デブリ温度が2,000 ℃以上であるのに対し,SUS材の融点は1,400 ℃前後であるた め,デブリ落下時には機器ドレンサンプは溶融して溶融デブリに取り込まれ,ペデス タル内に均一に拡がると考えられる。ここで,デブリ落下時に機器ドレンサンプが溶 融せず健全であると仮定した場合に,プール水深及び溶融炉心・コンクリート相互作 用による侵食量に与える影響を評価する。

なお,設計の進捗により機器ドレンサンプの形状が変更となる可能性を考慮し,こ こでは,機器ドレンサンプの体積を既設のサンプと同等の\_\_\_\_\_とし,コリウムシー ルド内周全体に沿って設置した条件で評価を行う。



図1 機器ドレンサンプ設置イメージ

2. プール水深に与える影響

機器ドレンサンプが健全な場合のデブリ堆積高さは約0.12 m上昇する。また,機器 ドレン水は機器ドレンサンプ内に維持されることから,デブリ上の水プールの水深は 約0.11 m低下し,粒子化したデブリの範囲を除いた水プール水深は約0.58 mとなる (図2)。有効性評価の結果から,RPV破損によるデブリ落下からペデスタル注水開 始までのペデスタル水位低下量は,過渡事象の場合は約0.34 m,LOCA事象の場合 は約0.44 mであり,デブリの冠水は維持される。



図2 機器ドレンサンプが健全な場合のデブリ堆積形状

3. 溶融炉心・コンクリート相互作用による侵食量に与える影響

機器ドレンサンプが溶融した場合と健全な場合において,デブリ上のプール水,ペ デスタル側面及び床面コンクリート並びに機器ドレンサンプが,それぞれデブリと接 触する面積は表1のとおりである。

	デブリとの接触面積			
	①機器ドレンサンプが	②機器ドレンサンプが		
	溶融した場合	健全な場合		
デブリ上のプール水	約 27 m <sup>2</sup>	約 27 m <sup>2</sup>		
ペデスタル側面及び				
床面				
機器ドレンサンプ				
合計	約 86 m²	約 87 m <sup>2</sup>		

表1 デブリとの接触面積の比較

機器ドレンサンプが健全な場合(②)の接触面積の合計は,機器ドレンサンプが溶融した場合(①)と同等であり,また,機器ドレンサンプとの接触面においてはサン プ内の冷却水による除熱効果も加わることから,②は①に比べてデブリの冷却がより 進むと考えられる。

なお、②は一時的な期間であり、機器ドレンサンプはデブリにより溶融するため、 長期的な物理挙動である溶融炉心・コンクリート相互作用による侵食量への影響はほ とんどないと考えられる。

# 4. まとめ

機器ドレンサンプが健全な場合,デブリ上のプール水深は低下するもののデブリの 冠水は維持されるとともに,溶融炉心・コンクリート相互作用による侵食量は低減す ると考えられる。以上から,機器ドレンサンプが溶融せず健全な場合においても,デ ブリ露出や侵食量増加の観点での悪影響はないと考えられる。 9. コリウムシールドを考慮した溶融炉心・コンクリート相互作用による侵食量評価に ついて

格納容器破損モード「溶融炉心・コンクリート相互作用」に対する重大事故等対処 設備であるコリウムシールドについて,解析コードにおける取扱いを示すとともに, 解析コード及び解析条件の不確かさの影響について整理する。

9.1 解析コードにおけるコリウムシールドの取扱いについて

解析コードMAAPにおける,溶融炉心・コンクリート相互作用(以下「MCC I」という。)伝熱モデルでは,溶融炉心-コンクリート間の伝熱,クラストの伝 熱と厚さ,上部クラストー水プール間熱伝達が考慮されている。ここでは,コリウ ムシールド模擬に伴う設定の変更点及び評価モデルの適用性について示す。

(1) コリウムシールドの模擬について

解析コードMAAPにおけるMCCI伝熱モデルの概念図を図 9-1 に示す。解 析コードMAAPによる侵食量評価では、本モデルのうちコンクリートの物性値 として設定されている以下のパラメータについてZrO<sub>2</sub>の物性値を固定値で設 定し、コリウムシールドを模擬している。なお、通常のコンクリート評価モデル ではコンクリート表面に存在するライナを考慮しているが、コリウムシールドの 模擬に当たってはライナの物性値についてもコリウムシールド耐熱材のものを設 定し、ライナを考慮しないモデルとしている。

- · 侵食開始温度
- ・密度
- ・比熱
- · 熱伝導率
- ・溶融潜熱

侵食開始温度については、化学反応等による侵食開始温度低下を考慮した保守 的な設定としている(添付 9-1)。また、落下した溶融炉心とコリウムシールド間 の接触面温度は侵食開始温度未満であることから、コリウムシールドの侵食は発 生しない。なお、解析上はコリウムシールドの厚さを考慮し、コリウムシールド 裏面にはコンクリートが配置されたモデル<sup>\*1</sup>として評価を実施しているが、コン クリート-コリウムシールド間の伝熱において接触熱抵抗は考慮していない。

以上のとおり,解析コードMAAPにおいてコリウムシールドを適切に模擬している。

※1 ペデスタル(ドライウェル部)壁面,床のコンクリートとドライウェル, サプレッション・チェンバ雰囲気との伝熱についても考慮している。 (2) 溶融炉心-コリウムシールド間の伝熱

溶融炉心-コリウムシールド間の伝熱は,溶融炉心-コンクリート間の伝熱と 同様のモデルを用いている。溶融プールからクラスト,クラストから構造材への 伝熱は以下の式で評価され,(1)で示した構造材の物性値等による影響を受けずに クラスト内の熱量が全て構造材に移行する扱いとなっており,壁面及び床の材質 に依存しないモデルとなっている。なお,伝熱を受けた構造材の温度上昇は,構 造材の熱伝導率等の物性に基づき計算され,種々の実験により得られたコリウム シールド耐熱材の物性値を適切に入力することで,適切に計算される。

床方向の熱流束  $q_d = h_d \left(T_f - T_{F,m}\right) + q_v \cdot X_{cd}$  $h_d = h_{d0}(1 - f_s)^n$ 壁方向の熱流束  $q_s = h_s \left(T_f - T_{F,m}\right) + q_v \cdot X_{cs}$  $h_s = h_{s0}(1 - f_s)^n$ 

ここで,

 $q_d$ ,  $q_s$ : 床方向及び側面方向の熱流束 [W/m<sup>2</sup>]

  $h_d$ ,  $h_s$ : 溶融プールからクラスト層への対流熱伝達係数 [W/m<sup>2</sup>K]

  $h_{d0}$ ,  $h_{s0}$ :溶融プールが完全な液相の場合の対流熱伝達係数 [W/m<sup>2</sup>K]

  $f_s$ : 固化割合 [-]

 n: 固化効果項の指数 [-]

  $T_f$ : 溶融プールの温度 [K]

  $T_{F,m}$ : デブリ融点 [K]

  $q_v$ : 体積発熱率 [W/m<sup>3</sup>]

  $X_{cd}$ ,  $X_{cs}$ : 床面及び壁面のクラスト厚さ [m]

## (3) クラストの厚さ

床面及び壁面のクラスト厚さ評価モデルでは,溶融プールからの伝熱及び構造 材への伝熱によりクラスト厚さの変化率を計算しており,壁面及び床の材質に依 存しないモデルとなっているため,コリウムシールドにも適用可能である。なお, クラストーコリウムシールド接触面温度は,(1)に記載のとおりZrO2の物性値 を基に計算されることから,クラストの厚さを評価するにあたりZrO2の物性値 が考慮されている。

$$q = 2k_F(T_{F,m} - T_i)/x_c$$

ここで,

q: 床方向又は側面方向の熱流束 [W/m<sup>2</sup>]

- *k<sub>F</sub>*: デブリ熱伝導率 [W/mK]
- *T<sub>F.m</sub>*: デブリ融点 [K]
- $T_i$ : クラストーコリウムシールド接触面温度<sup>\*2</sup> [K]

*x<sub>c</sub>*: 床面又は壁面のクラスト厚さ [m]

- ※2 コリウムシールドの表面温度と同値であり、クラストからの伝熱量及び入 力したコリウムシールドの物性値に基づいて適切に計算されている。
- 9.2 解析コードにおける不確かさの影響
  - (1) 不確かさの整理

解析コードにおける、コリウムシールドを考慮したMCCI過程毎の不確かさ 要因を整理する。BWRプラント安全審査資料「重大事故等対策の有効性評価に 係るシビアアクシデント解析コードについて」において、MCCIは以下の過程 で段階的に推移することが示されているが、コリウムシールドを考慮してもこの 過程に変わりはない。

- ・原子炉圧力容器下部ヘッド破損過程
- ・溶融物の落下・堆積過程
- ・MCCI進行と注水によるデブリ冷却過程

ただし、「MCCI進行と注水によるデブリ冷却過程」においては、MCCI 現象の影響因子として溶融炉心からのコリウムシールドを介したコンクリートへ の伝熱を考慮する必要がある。ここで、MCCI伝熱モデルでは固定値の物性を 設定することから、コリウムシールドを介した伝熱の感度解析パラメータとして、 コリウムシールドの伝熱物性値の温度依存性が想定される。図 9-2 にMCCIに おける不確かさに関する流れ図を示す。

MCCI現象の影響因子より抽出された感度解析パラメータに対して,感度解 析の要否を整理する。MCCI評価の不確かさに関する評価結果を表 9-1 に示す。

エントレインメント係数について,感度解析より溶融炉心の細粒化割合がコン クリート侵食に与える感度は小さいことを確認している。また,このことは,エ ントレインメント係数の不確かさにより溶融炉心の細粒化割合が変化した場合で も溶融炉心の温度に対する感度は小さいことを示しており,コリウムシールド侵 食に与える感度についても同様に小さいと考えられることから,評価項目となる パラメータに与える影響は小さく,コリウムシールドを考慮した感度解析は不要 である。

溶融炉心の拡がりについて,溶融炉心の拡がりが抑制されると想定した場合は, 種々の不均一な堆積形状を考慮しても,拡がりが抑制されないペデスタル(ドラ イウェル部)への均一堆積形状の方が溶融炉心と水の伝熱面積が大きくなり,溶 融炉心が冷却される傾向となる。拡がりが抑制されない均一堆積形状の場合,溶 融炉心落下時点における溶融炉心とコリウムシールドの接触面温度はコリウムシ ールドの侵食開始温度を下回っており,また,溶融炉心への注水によって溶融炉 心は継続的に冷却されることから,溶融炉心の拡がりが抑制されると想定した場 合においても、コリウムシールド及びコンクリートの侵食への影響はなく、評価 項目となるパラメータに与える影響はないことから、コリウムシールドを考慮し た感度解析は不要である。

上面熱流束係数及び溶融プールークラスト間の熱伝達係数について,溶融炉 心・コンクリート相互作用への影響を確認する観点で実施したエントレインメン ト係数,上面熱流束及び溶融プールからクラストへの熱伝達係数をパラメータと した感度解析を踏まえ,解析コードMAAPによりコリウムシールド及びコンク リート侵食量について支配的な溶融炉心からプールへの熱流束を対象に感度解析 を行い,影響を確認する。【感度解析①】

また,侵食の異方性について,コンクリート侵食の異方性については溶融炉心 からプール水への熱流束の感度に比べて影響が小さいことが確認されており,コ リウムシールドは侵食開始温度に到達していないことより同様に影響が小さいと 考えられるため,上記の溶融炉心からプールへの熱流束を対象にした感度解析に より,影響を確認する。【感度解析①】

コリウムシールドの伝熱物性値の温度依存性について,解析コードMAAPに おけるMCCI伝熱モデルでは,固定値の物性を設定することから,不確かさが 想定される。このため,感度解析により伝熱物性値(熱伝導率,比熱)の温度依 存性の影響を確認する。【感度解析②】

- (2) 感度解析
  - a. 溶融炉心上面熱流束の感度解析【感度解析①】
    - (a) 解析条件

解析条件を表 9-2 に示す。溶融炉心から水プールへの熱流束ついては、上面熱流束の不確かさを考慮した 800 kW/m<sup>2</sup>(一定)とする。また、対象シーケンスは、事象進展が早く、崩壊熱が大きくなり、侵食を厳しくする観点で「大破断LOCA時に損傷炉心冷却に失敗し、原子炉圧力容器が破損するシーケンス」とする。

(b) 解析結果

評価結果を表 9-3 に示す。ペデスタルのプール水中に落下した溶融炉心と コリウムシールドの接触面温度は 2,100 ℃未満であり、コリウムシールドを 設置することにより、溶融炉心・コンクリート相互作用によるコンクリート の侵食が生じない。このため、原子炉圧力容器の支持機能を維持できる。

b. 伝熱物性値温度依存性の感度解析【感度解析②】

コリウムシールドの伝熱物性値の温度依存性の影響については、「6.4 コリ ウムシールドの侵食を考慮した感度解析」において、コリウムシールドの侵食 が生じた場合の影響と併せて確認する。なお、伝熱物性値の温度依存性の取扱 いが可能な汎用有限解析コードにて評価した場合においても、ペデスタル(ド ライウェル部)のコンクリートが侵食されないことを確認している(添付 9-2)。

9.3 解析条件における不確かさの影響

解析コードMAAPにおけるMCCI評価では、コリウムシールドを考慮した機器条件として、以下の条件を設定している。

- ・コリウムシールド耐熱材の種類
- ・コリウムシールド耐熱材の侵食開始温度
- ・ペデスタル(ドライウェル部)床面積

これらは全て最確条件と同様の設定であることから,不確かさの影響はない。解 析コードMAAPの解析条件を表 9-4 に示す。

9.4 コリウムシールドの侵食及び伝熱物性値の温度依存性を考慮した感度解析

溶融炉心中の金属酸化物によるジルコニア耐熱材の溶出により、コリウムシール ドが侵食される可能性があるが、既往の実験にて確認された侵食速度を仮定した場 合、コリウムシールドの侵食量は約33mmとなる(添付9-3)。コリウムシールドの 厚みが減少した場合、コリウムシールド外表面のペデスタル(ドライウェル部)の コンクリートへの伝熱量が大きくなることから、この影響を感度解析により確認す る。また、前述のとおり、解析コードMAAPではZrO<sub>2</sub>の物性値を固定値で設定 するモデルであることから、伝熱物性値の温度依存性の不確かさの影響についても 併せて確認する。

(1) 解析条件

解析条件を表 9-5 に示す。コリウムシールドの厚さは、コリウムシールドの設計値に対して、既往実験に基づく侵食量の約 33 mm を考慮し、保守性を見込んだ値として 110 mm を設定する。なお、コリウムシールドの侵食によるペデスタル(ドライウェル部) 床面積の拡大は保守的に考慮しない。

また,解析コードMAAPにおけるコリウムシールドの伝熱物性値の温度依存 性の不確かさを考慮し,ペデスタル(ドライウェル部)のコンクリートの温度を 厳しく評価する観点で,常温時のZrO<sub>2</sub>の伝熱物性値を設定する。

対象シーケンスは,事象進展が早く,崩壊熱が大きくなり,ペデスタル(ドラ イウェル部)のコンクリート侵食を厳しく評価する観点で「大破断LOCA時に 損傷炉心冷却に失敗し,原子炉圧力容器が破損するシーケンス」とする。 (2) 解析結果

解析結果を表 9-6 に示す。また、ベースケース及び感度解析ケースのコリウム シールド温度の推移及びコンクリート温度の推移を図 9-3 から図 9-6, クラスト厚 さの推移(上下方向)を図 9-7 に示す。コリウムシールド内表面温度の最高値は 約 1,860 ℃にとどまり、コリウムシールドの侵食開始温度である 2,100 ℃を下回 ることから、コリウムシールドの侵食は溶融炉心中の金属酸化物によるジルコニ ア耐熱材の溶出で生じた状態から進行しない。また、コリウムシールド外表面と 接するペデスタル(ドライウェル部)コンクリートの温度の最高値は約 728 ℃に とどまり、コンクリートの侵食開始温度である約 1,230 ℃を下回ることから、コ ンクリートは侵食されない。このため、コリウムシールドが溶融炉心中の金属酸 化物により侵食された場合においても、コリウムシールドを介した伝熱の不確か さが、評価項目となるパラメータに与える影響は小さい。

なお、本評価においては、コンクリートの表面温度を厳しく評価する観点から、 コンクリート-コリウムシールド間の接触熱抵抗は考慮していない。接触熱抵抗 を考慮した場合には、溶融炉心からペデスタル(ドライウェル部)コンクリート への熱通過率が小さくなり、溶融炉心及びコリウムシールドの温度挙動に影響を 与えることが考えられるが、溶融炉心はペデスタル(ドライウェル部)のプール 水に落下した直後に 2,100 ℃未満となること、また、溶融炉心から上面水へは崩 壊熱以上の除熱がされ溶融炉心の温度は 2,100 ℃未満を維持することから、コリ ウムシールドの侵食は生じず、温度挙動への影響は軽微であると考えられる。

9.5 まとめ

解析コードMAAPではコリウムシールドを適切に模擬しており,溶融炉心-コ リウムシールド間の伝熱モデルはコリウムシールドに適用可能である。

コリウムシールドを考慮した解析コードの不確かさを踏まえた感度解析により, 原子炉圧力容器の支持機能を維持でき,不確かさの影響は小さいことを確認した。 また,コリウムシールドを考慮した解析条件は最確条件と同様であり,不確かさは ない。

さらに、コリウムシールドが溶融炉心中の金属酸化物により侵食される可能性を 考慮した感度解析により、コリウムシールド外表面と接するコンクリートは侵食さ れないことを確認した。

表 9-1	コリウムシール	ドを考慮した場合の	MCCI	評価の不確か	さに関する整理結果
-------	---------	-----------	------	--------	-----------

MCCI現象への 影響因子	不確かさ要因	有効性評価の取扱い	解析コード安全審査資料** における感度解析の要否	東海第二発電所における コリウムシールドを考慮した取扱い
下部ヘッド破損モード	破損部位 破損口侵食拡大	下部ヘッド貫通部の中で最も大口径 の制御棒駆動機構ハウジングの瞬時 破損を想定し,破損口径の拡大を考 慮	下部ヘッド貫通部の中で最も大 口径の貫通部の破損を想定し,破 損口径の拡大も考慮しているた め,感度解析不要	同左
溶融炉心落下量	原子炉圧力容器内 溶融進展	全炉心相当を想定	全炉心相当の最も厳しい落下量 を想定しているため,感度解析不 要	同左
	プール水深	ペデスタルの注水開始条件及び注水 流量について,手順書規定に準じた 操作を想定	解析モデルパラメータではない ため,感度解析不要	同左
溶融炉心の粒子化	エントレインメント 係数	実験解析を元に、粒子化割合を少な い側に評価する値を使用	エントレインメント係数に不確 かさがあるため,解析コードMA APの不確かさ範囲内(FARO 実験解析に基づく)で感度解析を 実施	左記の感度解析により,溶融炉心の細粒化割合がコンクリート侵食に与え る感度が小さいことを確認しており,溶融炉心の細粒化割合が溶融炉心温 度に対する感度は小さいと考えられることから感度解析不要
	溶融炉心ジェット径	破損口径に対応した径を考慮	最も大きい径を想定して,粒子化 割合を小さくし,水に落下した際 のデブリクエンチ量を小さくし て厳しい側の扱いをしているた め,感度解析不要	同左
溶融炉心の拡がり	水による拡がり抑制	拡がりの知見から,全面に拡がるこ とを想定し,均一堆積モデルを使用	溶融炉心の拡がりを抑制した場 合を想定し,水張深さ等の個別プ ラントの状況を踏まえた感度解 析等の取扱いを行うことが必要	溶融炉心の拡がりが抑制される場合は、溶融炉心と水の伝熱面積が大きく なり、溶融炉心が冷却される傾向となる。拡がりが抑制されない場合、溶 融炉心落下時点における溶融炉心とコリウムシールド接触面温度はコリ ウムシールドの侵食開始温度を下回っており、また、注水により溶融炉心 は継続的に冷却されることから、侵食への影響はなく、感度解析不要
デブリから水への熱伝達	デブリ上面の性状	粒子状ベッドの熱流束として,現実 的な範囲内で保守側の想定をして, 大気圧状態で800 k₩/m <sup>2</sup> として圧力依 存性を考慮	粒径やポロシティの不確かさを 考慮して,下限の熱流束に対して 感度解析を実施	【感度解析①】(コンクリートの種類と同じ) 溶融炉心・コンクリート相互作用への影響の観点で,エントレインメント 係数,上面熱流束及び溶融プールからクラストへの熱伝達係数をパラメー タとした感度解析を踏まえ,コリウムシールド及びコンクリート侵食量に ついて支配的な溶融炉心からプール水への熱流束についての感度解析を 実施
コリウムシールドを 介した熱伝達	伝熱物性値の 温度依存性	コリウムシールド侵食開始温度にお ける物性値を考慮	_	【感度解析②】 コリウムシールドの伝熱物性値には温度依存性があることを踏まえ、コリ ウムシールド及びコンクリート侵食量への影響を確認する観点で、伝熱物 性値についての感度解析を実施
コンクリート種類 (玄武岩系コンクリートの侵食) の異方性	壁方向と床方向の 熱分配	<ul> <li>溶融プールが完全な液相の場合の対</li> <li>流熱伝達係数として、床方向クラス</li> <li>トへは</li> <li>歩方向クラス</li> <li>トへは</li> <li>を使用</li> </ul>	床方向と壁方向の侵食の異方性 の影響を見るため, CCI-3 実験で 確認された熱分配比率を想定し た感度解析を実施	【感度解析①】 (デブリから水への熱伝達と同じ) コンクリート侵食の異方性については溶融炉心からプール水への熱流束 の感度に比べて影響が小さいことが確認されており、コリウムシールドに おいても侵食開始温度に到達していないことなどから同様に影響が小さ いと考えられるため、溶融炉心からプールへの熱流束についての感度解析 を実施

※ BWRプラント安全審査資料「重大事故等対策の有効性評価に係るシビアアクシデント解析コードについて」

項目	ベースケース	感度ケース		
対象シーケンス	過渡事象時に損傷炉心冷却 に失敗し,原子炉圧力容器 が破損するシーケンス	大破断LOCA時に損傷炉 心冷却に失敗し,原子炉圧 力容器が破損するシーケン ス		
溶融炉心から水プー ルへの限界熱流束	800 kW/m <sup>2</sup> (圧力依存性あり)	800 kW/m <sup>2</sup> (一定 <sup>※1</sup> )		
ペデスタル初期水位	1 m			
ペデスタル注水	R P V 破損 7 分	後から 80 m <sup>3</sup> /h		
コリウムシールド厚 さ	15 cm			
コリウムシールド侵 食開始温度	2, 100 ℃ <sup>× 2</sup>			
RPV破損時の 溶融炉心温度	MAAP解析結果に基づく			

表 9-2 解析条件(溶融炉心上面熱流束)【感度解析①】

※1 侵食の不均一性等の影響を考慮して設定

※2 ZrO<sub>2</sub>耐熱材の100 mo1%Zrによる侵食試験結果に基づき設定(添付9-1)

項目	ベースケース	感度ケース
コリウムシールド侵食量 (壁面及び床面)	侵食なし	侵食なし
ペデスタル (ドライウェル 部) コンクリート侵食量 (壁面及び床面)	侵食なし	侵食なし

表 9-3 解析結果(溶融炉心上面熱流束)【感度解析①】

	項目	解析条件	最確条件			
	コリウムシールド耐熱材 の種類	ジルコニア耐火材	ジルコニア耐火材			
機器条件	コリウムシールド耐熱材 の侵食開始温度	2,100 °C	2,100 °C			
	ペデスタル(ドライウェル部) 床面積	コリウムシールド を考慮	コリウムシールド を考慮			

表 9-4 解析コードMAAP解析条件

表 9-5 解析条件(伝熱物性値及びコリウムシールド侵食)【感度解析②】

項目	ベースケース	感度ケース	
対象シーケンス	過渡事象時に損傷炉心冷却 に失敗し,原子炉圧力容器 が破損するシーケンス	大破断LOCA時に損傷炉 心冷却に失敗し,原子炉圧 力容器が破損するシーケン ス	
コリウムシールド厚 さ	15 cm	11 cm <sup>ж1</sup>	
コリウムシールド 熱伝導率	× 2	× 3	
コリウムシールド 比 熱	× 2	* 3	
コリウムシールド 侵食開始温度	2,100	°C <sup>** 4</sup>	
ペデスタル(ドライウ ェル部)床面積	27.0	08 m <sup>2</sup>	
ペデスタル初期水位	1	m	

※1 溶融炉心中の金属酸化物による侵食を仮定した厚さとして設定(添付 9-3)

※2 ZrO2耐熱材の侵食開始温度における伝熱物性として設定

※3 ZrO2耐熱材の常温における伝熱物性として設定

※4 ZrO<sub>2</sub>耐熱材の100 mo1%Zrによる侵食試験結果に基づき設定(添付 9-1)

表 9-6 解析結果(伝熱物性値及びコリウムシールド侵食)【感度解析②】

項目	ベースケース	感度ケース
コリウムシールド侵食量 (壁面及び床面)	侵食なし	侵食なし
ペデスタル(ドライウェル部) コンクリート侵食量 (壁面及び床面)	侵食なし	侵食なし



図 9-1 解析コードMAAPにおけるMCCI伝熱モデル



図 9-2 コリウムシールドを考慮した場合のMCCIにおける不確かさに関する流れ図



図 9-3 コリウムシールド内表面温度の推移(ベースケース)



図 9-4 コリウムシールド内表面温度の推移(感度解析ケース)



図 9-5 ペデスタル (ドライウェル部) コンクリート表面温度の推移 (ベースケース)



図 9-6 ペデスタル (ドライウェル部) コンクリート表面温度の推移 (感度解析ケース)



図 9-7 クラスト厚さの推移(上面及び下面\*1)

※1 側面クラストはコリウムシールドと接しており下面クラストと同等の挙動を示す と考えられることから、代表として上面及び下面クラスト厚さを示す。

添付 9-1

#### ZrO2耐熱材の侵食開始温度の設定について

Z r O 2 耐熱材の侵食量評価においては, 耐熱材の侵食開始温度として 2,100 ℃を設定 している。その設定の考え方を以下に示す。

Z r O 2 単体での融点は約 2,700 ℃であるが,溶融炉心に含まれる Z r 等の金属との化 学反応により, Z r O 2 耐熱材の侵食開始温度は 2,700 ℃より低下する。

これに対して,化学反応による耐熱材の侵食影響を確認するため,ZrO2試験片の各 種溶融金属への浸透試験が実施されており,溶融金属中のZrの割合が大きいほど耐熱 材の侵食量が大きくなる傾向が確認されている。

図 1\*に、極めて耐熱材の侵食が大きくなる 100 mo1% Z r の条件で実施された侵食試 験後のZ r O 2 耐熱材試験片の断面写真を示す。試験結果より、2,150 ℃以上の条件では 数分で耐熱材試験片が大きく侵食されているのに対し、2,100 ℃では 30 分保持した場合 でもほとんど侵食されていない。

なお、本試験は 100 mol% Z r という極めて厳しい条件で実施されているが、実機にお ける溶融炉心では、UO<sub>2</sub>、SUS及び金属-水反応で生成された Z r O<sub>2</sub>等が含まれる ため、100 mol% Z r という条件は考え難く、Z r O<sub>2</sub>耐熱材は試験条件より侵食されに くくなると考えられる。

以上より、 $Z r O_2$ 耐熱材の侵食量評価においては、極めて厳しい試験条件でも侵食量 が僅かであった 2,100 Cを侵食開始温度として設定した。

#### 図1 試験後の断面写真

※ 本図は、中部電力(株)、東北電力(株)、東京電力ホールディングス(株)、北陸電力(株)、 中国電力(株)、日本原子力発電(株)、電源開発(株)、(一財)エネルギー総合工学研究所、 (株)東芝、日立GEニュークリア・エナジー(株)が実施した共同研究の成果の一部である。

# 汎用有限解析コードによるコリウムシールド伝熱物性値温度依存性の 影響評価について

解析コードMAAPにおけるMCCI伝熱モデルでは、固定値の物性を設定すること から、不確かさが想定される。このため、伝熱物性値の温度依存性の取扱いが可能な汎 用有限解析コードABAQUSを用いた熱伝導解析により影響を確認する。

- 1. 伝熱物性値温度依存性の感度解析
  - (1) 解析条件

解析条件を表 1 に示す。コリウムシールドの伝熱物性は既往の共同研究において 確認された値を設定する。また,MAAP解析に基づくコリウムシールド-溶融炉 心接触面温度,ペデスタル雰囲気温度等を境界条件とする。なお,これらの境界条 件は,RPVが破損し溶融炉心がペデスタルへ落下する事故シーケンスの解析結果 を包絡する保守的な温度条件を適用する。

(2) 解析結果

解析結果を表 2 及び図 1 に示す。解析結果が最も厳しいペデスタル (ドライウェ ル部)壁面の温度は約 900 ℃であり,コンクリートの侵食開始温度である約 1,230 ℃ を下回ることから,ペデスタル (ドライウェル部)のコンクリートは侵食されない。

なお、ABAQUSを用いた熱伝導解析結果は、「9.4 コリウムシールドの侵食 及び伝熱物性値の温度依存性を考慮した感度解析」において示した解析コードMA APによる解析結果(壁面温度約728℃)を上回っているが、これは大破断LOC Aシナリオとして溶融炉心から水プールへの限界熱流束800 kW/m<sup>2</sup>(一定)を考慮し たMAAP解析を包絡する温度境界条件を与えたためである。

項目	設定	備考	
解析コード	汎用有限解析コードABAQUS	-	
温度境界条件	過渡事象及び大破断LOCAシナリオ ※のMAAP解析結果を包絡する条件	「10. 溶融炉心によ - る熱影響評価につい て」添付 10-1 参照	
コリウムシールド 伝熱物性値	既往の共同研究において確認された値		
※ 大破断LOCAシナリオとして溶融炉心から水プールへの限界熱流束 800 kW/m <sup>2</sup>			

表1 解析条件(伝熱物性值温度依存性)

 ※ 大破断LOCAシナリオとして溶融炉心から水プールへの限界熱流束 800 kW/m<sup>2</sup> (圧力依存性あり)及び 800 kW/m<sup>2</sup>(一定)の2ケースを考慮

表 2 解析結果(伝熱物性値温度依存性)

項目	解析結果	備考
ペデスタル 壁面温度	約 900 ℃	コンクリート侵食開始温度 約 1,230 ℃



図1 ペデスタル壁面の温度変化

添付 9-3

既往実験の知見を考慮したコリウムシールドの侵食量評価について

解析コードMAAPによる侵食量評価では,溶融炉心中のZrによるZrO<sub>2</sub>耐熱材の 還元反応を考慮し,耐熱材侵食試験結果に基づき侵食開始温度を保守的に 2,100 ℃と設 定した上で,溶融炉心によるコリウムシールドの侵食が生じないことを確認している。 しかし,溶融炉心中には少量ながらその他の金属酸化物も含まれており,これらの影響 によってZrO<sub>2</sub>耐熱材が侵食される可能性も考えられるため,関連する既往実験の知見 を考慮した場合のコリウムシールドの侵食量について検討する。

1. CIT実験について

模擬溶融炉心による  $Z r O_2$  耐熱材の侵食挙動に係る実験として,欧州委員会のプロ ジェクトとして実施された  $C I T 実験^{[1][2]}$ がある。

CIT実験では、図1に示すような試験装置によって、模擬溶融炉心とZrO2耐熱 材を最長10時間程度接触させ、模擬溶融炉心の表面温度(ZrO2耐熱材との界面温 度)と侵食深さの推移が測定された。そのうち、CIT-9及びCIT-11では実機の条件に 近い組成のZrO2耐熱材が用いられている。

CIT-9における入力エネルギ及び模擬溶融炉心表面温度とZrO₂耐熱材の侵食深さの推移を図2及び図3に示す。耐熱材の最終的な侵食深さは22.5mm,最大の侵食速度は 0.18 mm/min と報告されている。実験において、模擬溶融炉心は誘導加熱により 2,080 ℃から 2,474 ℃まで段階的に昇温されたが、出力を一定に維持し模擬溶融炉心の昇温を停止すると、耐熱材の侵食は一定の深さまで進んだ後に停止する挙動が確認 されている。

また, CIT-11 における模擬溶融炉心表面温度とZrO2耐熱材の侵食深さの推移を 図4に示す。最終的な侵食深さは39.5mm,最大の侵食速度は0.28mm/minと報告され ており,CIT-9と同様に出力を一定に維持すると侵食が停止する挙動が確認されている。



Figure 7.4 Test device and details of the interaction zone. 1 - thermocouples; 2 - water collector of the crucible; 3 - inductor; 4 - corium melt; 5 - ceramic shield; 6 - ceramic shaft of pyrometer; 7 - steel water-cooled lid of the fumace; 8 - crucible sections and cooling system; 9 - quartz shell; 10 - bottom ceramic specimen. H – distance between the ceramic shield and corium melt surface.

図1 CIT実験装置



図 2 CIT-9 における入力エネルギ



図3 CIT-9における模擬溶融炉心表面温度と耐熱材侵食深さの推移



図 4 CIT-11 における模擬溶融炉心表面温度と耐熱材侵食深さの推移

#### 2. 実験条件と実機条件の比較

CIT-9 及び CIT-11 実験にて用いられた Z r O<sub>2</sub>耐熱材の組成を表 1 に示す。主成分 である Z r O<sub>2</sub>の純度は 94.7 wt% であり,東海第二発電所においてコリウムシールド として用いる Z r O<sub>2</sub>耐熱材と同等であることから,耐熱材の特性は実験条件と実機条 件で大きな差はないと考えられる。

次に、CIT-9及びCIT-11実験における模擬溶融炉心の組成を表2に示す。実験で用いられた模擬溶融炉心は、酸化鉄(FeOやFe<sub>3</sub>O<sub>4</sub>)の割合が大きく、CIT実験においては、酸化鉄成分を多く含んだ模擬溶融炉心中へZrO<sub>2</sub>が溶出することにより、耐熱材が侵食されたものと考えられる。

一方,実機での溶融炉心中に含まれる酸化鉄の割合は3%程度\*1と想定され,溶融 炉心に混入し得るペデスタル内構造物4m<sup>3</sup>を全量酸化鉄\*2として加えた場合でも酸化 鉄割合は約13%となることから,CIT実験の条件は,ともに実機条件に比べて溶融 炉心中の酸化鉄成分による耐熱材侵食が生じやすい条件と考えられる。

- ※1 原子炉圧力容器破損時点での溶融炉心中の酸化鉄割合 (MAAP解析結果より)
- ※2 ペデスタル内構造物は主にSUS材であり鉄以外の物質も含まれる。また, 含有する鉄が全て酸化することは考え難いが,ここでは保守的に全量を酸 化鉄として計算

成分	割合 wt%
S i O 2	1.4
СаО	0.2
МgО	2.5
F e 2 O 3	0.2
A 1 2 O 3	0.8
T i O 2	0.2
ZrO <sub>2</sub>	94.7

表1 CIT-9 及び CIT-11 実験における Z r O<sub>2</sub> 耐熱材組成

表 2 CIT-9 及び CIT-11 実験における模擬溶融炉心組成

	CIT-9	CIT-11
組成 wt%	49.1 UO <sub>2</sub> 20.4 Z r O <sub>2</sub> 30.5 F e O	19.0 ZrO <sub>2</sub> 81.0 Fe <sub>3</sub> O <sub>4</sub> (共晶組成)

3. 実機における溶融炉心中の金属酸化物によるZrO2耐熱材の侵食

CIT-9 及び CIT-11 実験は、ともに実機の酸化鉄の割合を大きく上回っているが、ここでは実機の酸化鉄の割合により近い CIT-9 実験に基づき、溶融炉心中の金属酸化物による  $Z r O_2$  耐熱材の侵食量について考察する。

実機のMAAP解析結果によれば,溶融炉心とコリウムシールドの接触面の最高温 度は約2,000 ℃となっている。CIT-9 実験では,これを上回る2,080 ℃において約4mm の侵食が見られているが,その侵食量は時間とともに増加する傾向にはない結果とな っている。ただし,この挙動は実験容器が外部から冷却されていたことに起因するこ とが示唆されており,外部冷却がない場合には侵食が継続的に生じる可能性がある。

仮に実機において溶融炉心中の金属酸化物による侵食が継続的に生じる可能性を考慮し, R P V 破損時点から溶融炉心とコリウムシールドの接触面温度が 1,800 ℃\*3を 下回るまでの約 3 時間, CIT-9 実験で確認された最大侵食速度である 0.18 mm/min で侵 食が進んだと仮定した場合でも,侵食量は約 33 mm となる。  ※3 溶融炉心中の酸化鉄による侵食がより生じやすい条件と考えられる CIT-11 実験にて、ZrO2耐熱材の侵食が開始している温度(図4)

したがって、万一溶融炉心中の酸化鉄が局所的に存在し耐熱材が侵食されたとして も、侵食量はコリウムシールド厚さ15 cmを十分下回る。

なお、コリウムシールドのZrO<sub>2</sub>耐熱材ブロック間やアンカボルト周囲の隙間には、 耐熱材ブロックと同成分の不定形耐火物とモルタルバインダ(主成分:ケイ酸ナトリ ウム)を混錬したモルタルを目地材として用いる(図5)。このモルタルは、耐熱材ブ ロックと同等のZrO<sub>2</sub>含有率を有するものを用いるとともに、常温で固化し、固化後 は周囲のZrO<sub>2</sub>耐熱材と結合して耐熱材ブロックと同等の性能を発揮するため、溶融 炉心による選択的な侵食は生じない。また、仮にモルタルの溶融を想定する場合にお いても、モルタルの大半を占めるZrO<sub>2</sub>は溶融せず、モルタルバインダのみが溶融す ると考えられるため、耐火材ブロックに生じる間隙は極めて僅かであること、及びコ リウムシールドへの伝熱によって溶融炉心は表面がクラスト化し流動性が低下するこ とから、耐火材ブロックに生じる間隙へ選択的に侵入するとは考え難く、コリウムシ ールドの健全性に影響を与えることはないと考える。

また,MAAP解析結果における原子炉圧力容器破損時の溶融炉心温度は 2,100 ℃ から 2,200 ℃程度となっているが,ドライ条件にて 2,450 ℃以上の模擬溶融炉心を落下させた試験でも,耐熱材の顕著な侵食や割れは確認されておらず,また,ZrO2の 融点は約 2,700 ℃\*4と十分高いことから,溶融炉心落下時の熱衝撃やジェットインピンジメントによりコリウムシールドの健全性が失われることはない。

※4 ZrO2耐熱材の侵食開始温度 2,100 ℃は,溶融炉心と耐熱材が接触し続けた際の化学反応を考慮し設定している(添付 9-1)。一方,ジェットインピンジメントは,化学反応ではなく溶融炉心落下時の短時間での熱移送に付随し生じるものであるため,ZrO2の融点との比較を行っており,水プール中に溶融炉心が落下することから影響はないと考える。



参考文献

- [1] D. Lopukh et al., "New Experimental Results On The Interaction Of Molten Corium With Core Catcher Material", ICONE-8179, (2000).
- [2] J. M. Seiler, K. Froment, "Material Effects On Multiphase Phenomena In Late Phases Of Severe Accidents Of Nuclear Reactors", Multiphase Science and technology, Vol. 12, No. 2, pp. 117-257, (2000).

- 10. 溶融炉心による熱影響評価について
- 10.1 評価目的

東海第二発電所におけるペデスタル構造の特徴を踏まえた対策として, MCCI によるペデスタルへの影響抑制のためのコリウムシールドを設置するとともに, R PVから落下したデブリの冠水及び水蒸気爆発による影響抑制の観点からRPV破 損時のペデスタル内水位を1mに維持する対策, さらに, 床スラブ内の排水流路を スリット形状としてデブリを凝固させる対策を講じることとしている。

これら東海第二発電所の特徴を踏まえた対策を考慮した上で, RPV破損時にペ デスタルへ落下したデブリからの熱影響によってペデスタルに要求されるRPV支 持機能及びデブリ保持機能が損なわれないことを評価する。

10.2 評価方針

R P V 破損後にデブリからの伝熱によって高温となる鉄筋コンクリートの物性変 化を考慮した上で, R P V 支持機能及びデブリ保持機能の維持に必要な構造強度が 保持されることを評価する。

- 10.3 評価方法
  - (1) 荷重条件

構造強度の評価に当たり, R P V 支持機能の評価では R P V, 遮へい壁等の自 重(以下「R P V 等の自重」という。)を考慮する。また, デブリ保持機能の評 価では, デブリ, コリウムシールド, 床スラブ躯体等の自重(以下「デブリ等の 自重」という。)を考慮する。

- (2) 評価部位及び項目
- a. 側壁(RPV支持機能)

RPV等の自重により,側壁コンクリートには圧縮軸力が作用し,側壁基部コンクリートには面外方向のせん断力が作用する。

このため、高温によるコンクリート圧縮強度の低下を考慮した等価壁厚を評価 し、RPV等の自重による圧縮軸力及び面外せん断に対して必要な壁厚と比較す る。

b. 床スラブ (デブリ保持機能)

デブリ等の自重により,床スラブのコンクリートには面外せん断力が作用し, 鉄筋には曲げ応力が作用する。

このため、高温によるコンクリートの圧縮強度の低下を考慮した等価板厚を評価し、デブリ等の自重によるせん断力に対して必要な板厚と比較する。また、高 温による鉄筋の強度低下を考慮した等価鉄筋量を評価し、デブリ等の自重による 曲げ応力に対して必要な鉄筋量と比較する。

(3) 温度条件

添付 10-1 にペデスタルの温度評価を示す。デブリからの伝熱によるペデスタル の側壁及び床スラブの温度は、MAAPコードによる解析結果に基づき、汎用有 限解析コードABAQUSによる熱伝導解析にて評価する。

(4) 判断基準

炉心損傷防止に失敗し、重大事故時を想定する防護レベルにおいて、格納容器 の健全性維持に必要な安全機能が維持されることを確認する観点より、判断基準 は終局限界状態に至らないこととする。具体的には、側壁コンクリートの必要壁 厚、床スラブコンクリートの必要板厚、床スラブの必要鉄筋量の算定において、 終局強度又は短期許容応力度を適用する。添付 10-2 にRPV支持に必要な側壁 コンクリート厚さ評価を、添付 10-3 にデブリ保持に必要な床スラブコンクリー ト厚さ評価を、添付 10-4 にデブリ保持に必要な床スラブ鉄筋量評価を示す。

10.4 評価結果

以下にRPV支持機能及びデブリ保持機能に対する評価結果を示す。評価結果は いずれも判断基準を満足し、デブリからの熱影響によってもペデスタルに要求され る機能は損なわれることはない。

- (1) 側壁(RPV支持機能)
- a. コンクリートに対する圧縮軸力
   添付 10-5 に熱影響を考慮した側壁コンクリートの構造評価を示す。側壁コンク
   リートの等価壁厚は約 1,229 mm であり, R P V 等の自重によってコンクリートに
   作用する圧縮軸力に対して必要な壁厚 133 mm (添付 10-2) を上回る。
- b. 基部コンクリートに対する面外せん断力
   添付 10-5 に示したとおり, 側壁コンクリートの等価壁厚は約 1,276 mm であり,
   R P V 等の自重によって基部コンクリートに作用する面外せん断力に対して必要

な壁厚 192 mm (添付 10-2) を上回る。

(2) 床スラブ(デブリ保持機能)

a. コンクリートに対する面外せん断力
 添付 10-6 に熱影響を考慮した床スラブのコンクリート及び鉄筋の評価を示す。
 床スラブコンクリートの等価板厚は約 629 mm であり,デブリ等の自重によってコンクリートに作用する面外せん断力に対して必要な板厚 (添付 10-3)を上

回る。

b. 鉄筋に対する曲げ応力

添付 10-6 に示したとおり,床スラブの鉄筋コンクリート部の幅 1 m 当たりの等 価鉄筋量はであり,デブリ等の自重によって鉄筋に作用する曲げ応力 に対して必要な鉄筋量(添付 10-4)を上回る。

10.5 まとめ

東海第二発電所におけるペデスタル構造の特徴を踏まえた対策による影響を考慮 し、デブリからの熱影響に対するペデスタルの構造健全性を評価した。

その結果,高温による鉄筋コンクリートの物性変化を考慮しても、ペデスタルに 要求されるRPV支持機能及びデブリ保持機能が損なわれないことを確認した。

添付 10-1

デブリからの伝熱によるペデスタルの温度評価

1. 概要

MAAPコードによる解析結果に基づき,汎用有限解析コードABAQUSを用いた熱伝導解析により,デブリからの伝熱によるペデスタルの側壁及び床スラブの温度を評価する。

- 2. 汎用有限解析コードABAQUSによるペデスタル熱伝導解析
  - (1) 評価モデル

図1 に熱伝導解析モデルを示す。デブリからの熱影響による側壁及び床スラブの 温度は、2次元体系有限要素法解析により評価する。本評価では、解析体系を縦横 のメッシュで区切り、以下に示す2次元体系での非定常熱伝導の支配方程式に基づ き、各部の温度変化を計算している。

# $\rho c \frac{\partial T}{\partial t} = \frac{\partial}{\partial x} \left( k_x \frac{\partial T}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial y} \left( k_y \frac{\partial T}{\partial y} \right) + Q$

ここで,T:温度, $\rho$ :密度,c:比熱, $k_x$ , $k_y$ :x方向及びy方向の熱伝導率,Q:物体の内部発熱量である。

(2) 評価条件

表1にABAQUSコードによる熱伝導解析の解析条件を示す。解析条件は,R PVが破損しデブリがペデスタルへ落下する事故シーケンスに対するMAAPコー ドの解析結果を参照\*し、これを包絡する条件を設定している。

- ※ 参照するMAAP解析結果は,有効性評価上のベースケースを含む以下を 考慮
  - ・起因事象:過渡事象,デブリから水プールへの限界熱流束:
     800 kW/m<sup>2</sup> (圧力依存性あり) (ベースケース)
  - ・起因事象:LOCA,デブリから水プールへの限界熱流束:
     800 kW/m<sup>2</sup> (圧力依存性あり)
  - ・起因事象:LOCA,デブリから水プールへの限界熱流束:
     800 kW/m<sup>2</sup> (一定)
- (3) 評価結果

図7にペデスタル温度の評価点の位置を示す。また、図8に横スリット部の温度 変化を示す。横スリット部の最高温度は約798℃であり、スリット内で凝固したデ ブリは再溶融する温度に至らない。 また,図9に側壁の温度変化を,図10に床スラブ鉄筋コンクリート部の温度変化 をそれぞれ示す。ペデスタル側壁の最高温度は内表面で約900 ℃,床スラブ鉄筋コ ンクリート部の最高温度は上端部で約475 ℃となっている。

項目	条件	備考
デブリ密度 (kg/m <sup>3</sup> )		
デブリ熱伝導率 (W/mK)		MAAP計算結果(RPV破損時の
デブリ比熱 (J/kgK)	l	値)を包絡する値
デブリ溶融潜熱 (J/kg)		
デブリ内部発熱密度(W/m <sup>3</sup> )	(図 2)	<ul> <li>MAAP計算結果</li> <li>(保守的にスクラム後3時間からの</li> <li>崩壊熱を使用。希ガス・揮発性FP</li> <li>による減衰(30%)を考慮)</li> </ul>
SUS密度(kg/m <sup>3</sup> )		
SUS熱伝導率 (W/mK)	(表 2)	伝熱工学資料改訂第5版より
SUS比熱(J/kgK)		
コンクリート密度 (kg/m <sup>3</sup> )	2,345	鉄筋コンクリート構造計算規準・同 解説(2010)より
コンクリート熱伝導率 (W/mK)	(表 3)	Eurocodeより
コンクリート比熱 (J/kgK)		
ジルコニア耐火材密度(kg/m <sup>3</sup> )	(表 4)	試験結果*に基づき設定
ジルコニア耐火材熱伝導率 (W/mK)		
ジルコニア耐火材比熱 (J/kgK)		
スリット内デブリ初期温度(℃)		MAAP計算結果におけるRPV破 損時のデブリ平均温度に 対し,保守的に液相線温度を設定
構造材初期温度(℃)	117	MAAP解析結果におけるRPV破 損時点でのペデスタル構造部の最高 温度
ペデスタル雰囲気温度(℃)	(図3)	
ドライウェル雰囲気温度(℃)	(図 4)	
サプレッション・チェンバ雰囲気温 度 (℃)	(図 5)	<ul> <li>▲ MAAP計算結果を包絡する温度変</li> <li>化を設定</li> </ul>
デブリージルコニア耐火材接触面 温度(℃)	(図 6)	

表1 ABAQUSコードによる熱伝導解析条件

※ 本試験は、中部電力(株)、東北電力(株)、東京電力ホールディングス(株)、北陸電力(株)、 中国電力(株)、日本原子力発電(株)、電源開発(株)、(一財)エネルギー総合工学研究所、 (株)東芝、日立 GE ニュークリア・エナジー(株)が実施した共同研究の成果の一部である。
温度 (K)	密度(kg/m <sup>3</sup> )	熱伝導率(₩/mK)	比熱 (J/kgK)
300	7,920	16.0	499
400	7,890	16.5	511
600	7,810	19.0	556
800	7,730	22.5	620
1,000	7,640	25.7	644

表 2 SUS材物性值

表 3 コンクリート物性値

温度	熱伝導率	比熱	温度	熱伝導率	比熱
(°C)	(W/mK)	(J/kgK)	(°C)	(W/mK)	(J/kgK)
20	1.951	901.1	650	0.859	1,111.7
50	1.880	917.3	675	0.833	1,114.4
75	1.822	930.2	700	0.809	1,116.8
100	1.766	942.8	725	0.785	1,118.7
125	1.710	954.9	750	0.764	1,120.3
150	1.656	966.7	775	0.743	1,121.3
175	1.604	977.9	800	0.724	1,122.0
200	1.553	988.8	825	0.706	1,122.2
225	1.503	999.2	850	0.690	1,122.1
250	1.454	1,009.3	875	0.675	1,121.4
275	1.407	1,018.8	900	0.661	1,120.4
300	1.361	1,028.0	925	0.648	1,118.9
325	1.316	1,036.7	950	0.637	1,117.1
350	1.273	1,045.1	975	0.627	1,114.7
375	1.231	1,052.9	1,000	0.619	1,112.0
400	1.191	1,060.4	1,025	0.612	1,108.8
425	1.152	1,067.4	1,050	0.606	1,105.3
450	1.114	1,074.1	1,075	0.602	1,101.2
475	1.077	1,080.2	1,100	0.599	1,096.8
500	1.042	1,086.0	1,125	0.597	1,091.9
525	1.008	1,091.3	1,150	0.596	1,086.7
550	0.976	1,096.3	1,175	0.597	1,080.9
575	0.944	1,100.7	1,200	0.600	1,074.8
600	0.915	1,104.8	1,225	0.600	1,068.2
625	0.886	1, 108. 4	1,250	0.600	1,061.3

温度(℃)	密度(kg/m <sup>3</sup> )	熱伝導率(W/mK)	比熱(J/kgK)

表 4 ジルコニア耐火材の物性値

※ 本数値は,中部電力(株),東北電力(株),東京電力ホールディングス(株),北陸電力(株), 中国電力(株),日本原子力発電(株),電源開発(株),(一財)エネルギー総合工学研究所, (株)東芝,日立 GE ニュークリア・エナジー(株)が実施した共同研究の成果の一部である。





図2 デブリ内部発熱密度条件



図4 ドライウェル雰囲気温度条件



図5 サプレッション・チェンバ雰囲気温度条件



図6 デブリージルコニア耐火材接触面温度条件



図7 ペデスタル温度評価位置











図 10 床スラブ鉄筋コンクリート部の温度変化

添付 10-2

R P V 支持に必要な側壁コンクリート厚さ評価

1. 概要

格納容器内のペデスタル等配置図を図 1 に示す。ペデスタルは,原子炉圧力容器, 遮へい壁等を支持する構造物である。RPVが破損しデブリがペデスタルに落下した 場合でも、コンクリートの侵食は生じない評価結果となっているが、ペデスタル側壁 部のコンクリートが侵食する可能性を考慮し、これら構造物を支持するために必要と なるペデスタル側壁部の壁厚(以下「必要壁厚」という。)を算定する。



図1 格納容器内ペデスタル等配置図

2. ペデスタル側壁部に生じる荷重算定

2.1 荷重の算定方針

必要壁厚の算定のために必要となるペデスタル側壁部の荷重は,今回工認におけ るペデスタルの構造健全性評価に用いる解析モデルを適用し,ペデスタルにて支持 される構造物の重量を考慮した解析により算定する。

2.2 解析方法

解析モデル図を図2に,解析条件等の概要について表1に示す。解析モデルは, ペデスタル構造をシェル要素にて3次元的にモデル化したものを用いる。

ペデスタルは, RPV及び遮へい壁等を支持する構造物であるため, 解析におけ る各構造物の重量の模擬については, ペデスタル上面に等分布荷重として負荷させ る。また, MCCIに至る過程を踏まえれば, RPV内の燃料集合体等はデブリ化 し、ペデスタル床面上に落下していることになるが、ペデスタル側壁コンクリート の必要壁厚を保守的に算定するために、RPV内に燃料集合体が残存することを前 提に評価した。



図2 ペデスタル3次元FEMモデル図

項目	内容
解析モデル	・3次元FEMモデル
	・シェル要素
解析コード	• N A S T R A N
重量模擬	・原子炉圧力容器 955×10 <sup>3</sup> kg
	(圧力容器内構造物を含む)
	・遮へい壁 656×10 <sup>3</sup> kg
コンクリートの材	·設計基準強度 22 N/mm <sup>2</sup>
料物性等	・ヤング係数 $2.2 \times 10^4$ N/mm <sup>2</sup>
	・せん断弾性係数 0.918×10 <sup>4</sup> N/mm <sup>2</sup>
	・単位体積重量 23 kN/m <sup>3</sup>

表1 解析条件等の概要

## 3 必要壁厚の算定

3.1 解析結果

必要壁厚の算定に用いる荷重は,構造物の重量によるペデスタル鉛直方向に発生 する荷重(圧縮軸力)に加えて,側壁コンクリートの壁厚変化に伴う構造不連続形 状部に発生する面外せん断力についても考慮する。

構造物の重量を付加させた解析結果として, MCCIによる侵食が想定されるペ

デスタル側壁部における圧縮軸力及び面外せん断力を表2に示す。

部 位	圧縮軸力 (kN/m)	面外せん断力 (kN/m)
M C C I による 侵食想定部位	1,940	178

表2 ペデスタル側壁部に生じる荷重

3.2 コンクリートの応力度

必要壁厚の算定に当たっては,鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説((社) 日本建築学会,1999)(以下「RC規準」という。)に規定されているコンクリー トの短期許容応力度を用いた。なお,水蒸気爆発に対する構造健全性評価において は終局状態に至らないことを判断基準としているが,短期許容応力度を用いること は保守的な取扱いとなる。表3に必要壁厚算定に用いた許容応力度を示す。

表3 必要壁厚算定に用いた許容応力度(短期)

圧縮(N/mm²)	せん断 (N/mm²)
14.6	1.06

※ RC規準許容応力度(短期)

・ 圧縮: 2/3F c

・せん断:1/30F c かつ(0.49+1/100×F c)以下の1.5倍

3.3 必要壁厚の算定結果

側壁コンクリートに生じる荷重, 短期許容応力度から必要壁厚を圧縮軸力及び面 外せん断力に対して算定した。

(1) 圧縮軸力による評価

側壁コンクリートに生じる圧縮軸力と短期許容応力度が等しくなるときの壁厚 を必要壁厚として算定する。必要壁厚は下式のとおり算定され,圧縮軸力による 評価においては,必要壁厚は133 mmとなる。

 $1.940 \times 10^{3} (\text{N/mm}) \div 14.6 (\text{N/mm}^{2}) = 133 \text{ mm}$ 

(2) 面外せん断力による評価

面外せん断力を用いた必要壁厚の算定については、RC規準の断面算定に用いる評価式を適用する。

Q=b・j・fs ここで, Q:発生荷重(N) b:部材の有効幅(mm) j:柱の中心間距離(mm) j=d×7/8 d:有効せい(必要壁厚)(mm) fs:短期許容応力度(N/mm<sup>2</sup>)

必要壁厚は,解析により生じる面外せん断力,短期許容応力から下式のとおり 算定され,面外せん断力による評価としての必要壁厚は192 mmとなる。

d = 8  $/ 7 \times (Q \div b) \div f$  s = 8  $/ 7 \times 178 (N/mm) \div 1.06 (N/mm<sup>2</sup>) = 192 mm$ 

4. まとめ

E縮軸力による評価及び面外せん断力による評価から算定した必要壁厚を表 4 に整理する。熱影響を考慮しない場合の健全な側壁コンクリート厚さ に対し、必要壁厚は、 E縮軸力に対しては 133 mm, 面外せん断力に対しては 192 mmとなる。

	圧縮軸力による評価	面外せん断力 による評価
必要壁厚	133 mm	192 mm

表4 必要壁厚の算定結果

添付 10-3

### デブリ保持に必要な床スラブ厚さ評価

床スラブに係る荷重を評価し、コンクリートのせん断耐力から必要床スラブ厚さを算 定する。なお、本評価におけるコンクリートのせん断耐力は、終局強度に対して保守的 な短期許容応力度を用いる。

1. 床スラブ荷重

床スラブ荷重として,床スラブ自重及びデブリ等の床スラブ積載荷重を評価する。

- (1) 床スラブ自重
   床スラブ自重は、
   ・床スラブのコンクリート体積:約 53.85 m<sup>3</sup>
   ・鉄筋コンクリートの単位体積重量:24 kN/m<sup>3</sup>
   より、床スラブ自重による荷重は約 1.30×10<sup>3</sup> kN となる。
- (2) 床スラブ積載荷重

床スラブ積載荷重は、デブリ、冷却水、コリウムシールド及びペデスタル内構造 物等の総重量を保守的に切り上げた値として 500 ton を使用し、約 4.90×10<sup>3</sup> kN となる。

以上から, 床スラブ荷重として約 6.20×10<sup>3</sup> kN を用いる。

2. せん断応力による必要床スラブ厚さ

床スラブ端部の必要厚さは次のとおり算定される(図1)。

必要せん断面積=床スラブ荷重/短期許容せん断応力度

必要床スラブ厚さ=必要せん断面積/床スラブ円周長

R C 規準に規定されている短期許容せん断応力度に基づき 1.06 N/mm<sup>2</sup>を使用すると, 熱影響を考慮しない場合の健全な床スラブ厚さ に対し,必要厚さは と算定される。



図1 床スラブのせん断荷重

		長 期			<u>Ŧ</u>	期	
	压縮	引張	せん断	圧縮	引張	せ	ん断
普通コン クリート			$\frac{1}{30}F_c$ かつ $\left(0.49+\frac{1}{100}F_c\right)$ 以下				
軽量コン クリート	$\frac{1}{3}F_{\epsilon}$	-	普通コンクリートに対する値の	長期に対す る値の2倍	-	<b>長期</b> 値の	c対する 1.5 倍
1種およ び2種			0.9 倍				

Fc: コンクリートの設計基準強度 約 22.1 (N/mm<sup>2</sup>)

図2 コンクリートの許容応力度

添付 10-4

床スラブに係る荷重を評価し,鉄筋の終局曲げ強度から曲げ応力に対する必要鉄筋量 を算定する。

- 床スラブ荷重 床スラブ荷重は添付 10-3 と同様に約 6.20×10<sup>3</sup> kNを用いる。
   分布荷重は床スラブ荷重を床面積で除した値であり となる。
- 2. 曲げ応力による必要鉄筋量

「機械工学便覧 基礎編 a3 材料力学」(図 1)に基づき,等分布荷重を受ける周辺単純支持の円板に作用するモーメントMを算定する。

M=(3+v)・p・a<sup>2</sup>/16=
 ここで、
 v:ポアソン比 0.2
 p:分布荷重
 a:床スラブ半径

算定したモーメント及び建築物の構造関係技術規準解説書(国土交通省ほか,2015) に示される終局曲げ強度算定式より,床スラブ本体部の幅 1 m 当たりの必要鉄筋量を 算定する。

必要鉄筋量=M/ (σ<sub>y</sub>・d) =

ここで,

σ<sub>y</sub>:鉄筋の降伏強度(345N/mm<sup>2</sup>)の1.1倍<sup>\*\*1</sup>=379.5 N/mm<sup>2</sup>

- d :床スラブの有効せい\*2=
- ※1 建築物の構造関係技術規準解説書では、終局強度算定に当たりJIS規格品の鉄筋の基準強度を1.1倍以下の数値とすることができるとされている。
- ※2 圧縮縁から引張側鉄筋の重心までの距離(図2)



高温による影響を考慮した場合でも,床スラブの周辺固定が完全に失われることはないが,保守的に周辺単純支持条件での評価を実施



図2 床スラブの有効せい

図1 等分布荷重を受ける円板の応力計算式

#### 熱影響を考慮した側壁コンクリートの構造評価

- 1. 側壁コンクリートの圧縮軸力に対する評価
- (1) 評価方法
  - ・RPV等の重量は、側壁コンクリートに圧縮軸力として作用することから、コン クリートを対象に評価し、鉄筋については考慮しない。
  - ・ABAQUSコードによる熱伝導解析結果における側壁での径方向各厚さの温度 (図1)に対して、図2に示すとおり包絡温度を設定する。
  - ・各厚さ部分の包絡温度に対して、図3に示す構造材料の耐火性ガイドブック((社) 日本建築学会、2017)(以下「耐火性ガイドブック」という。)に示される加熱 冷却後の圧縮強度残存比を参照し、コンクリート侵食後の残存壁厚に対し健全な コンクリートとしてみなせる等価壁厚を算定する。
  - ・上記手順により算定した等価壁厚と添付 10-2 に示す R P V を支持するために必要 な壁厚である 133 mm とを比較し,等価壁厚が必要壁厚を上回ることを確認する。
- (2) 評価結果

等価壁厚は約 1,229 mm となり, R P V 支持に必要な壁厚 133 mm を上回ることか ら, 側壁コンクリートの圧縮軸力に対してR P V 支持機能は維持される。

- 2. 側壁基部コンクリートの面外せん断に対する評価
- (1) 評価方法
  - ・図4に示すコンクリート面外せん断の短期許容応力度に、1.の圧縮軸力に対する 評価にておいて設定した側壁部各厚さにおける包絡温度(図2)を考慮した圧縮強 度残存比(図3)を乗じて、高温影響を考慮したコンクリート強度を求める。
  - ・RC規準の断面算定評価式に基づいて,面外せん断に対する等価壁厚を算定する。

```
Q=b・j・fs
ここで,
Q:発生荷重(N)
b:部材の有効幅(mm)
j:柱の中心間距離(mm)
j=d×7/8
d:有効せい(必要壁厚)(mm)
fs:短期許容応力度(N/mm<sup>2</sup>)
```

・上記手順により算定した等価壁厚と添付 10-2 に示す R P V を支持するために必要 な壁厚である 192 mm とを比較し,等価壁厚が必要壁厚を上回ることを確認する。

# (2) 評価結果

等価壁厚は約1,276 mm となり, R P V 支持に必要な壁厚192 mm を上回ることから, 側壁基部コンクリートの面外せん断に対して R P V 支持機能は維持される。







図2 ペデスタル側壁における包絡温度の設定

表2414	圧縮強度確存比の提案値
致 2. 4. 1. 4	<b>江和3%及33行比</b> 以迎来望

	高	温時	加熱冷却後		
加熱温度 T,T,(°C)	Eurocode <sup>69)</sup> (normal weight concrete)	提案值 $\kappa_c(T)$	Eurocode <sup>69)</sup> (normal weight concrete)	提案値 <i>ĸ<sub>cr</sub>(T,</i> )	
20	1.00 [1.00]*	1.00	1.00	1.00	
100	1 00 [0.95]*	0.09×W/B + 0.74	0.95	0.97	
200	0.95 [0.90]*	0.27×W/B + 0.78	0.86	0.93	
300	0.85 [0.85]*	0.21×W/B + 0.80	0.77	0.77	
400	0.75 [0.75]*	0.32×W/B + 0.64	0.68	0.61	
500	0.60 [0.60]*	0.31×W/B + 0.48	0.54	0.45	
600	0.45 [0.45]*	0.41×W/B + 0.24	0.41	0.35	
700	0.30 [0.30]*	0.40×W/B + 0.14	0.27	0.25	
800	0.15 [0.15]*	0.15	0.14	0.15	

\*: 表中の[]は、本ガイドブック 2009 年版の記載値である。
 2005 年の Eurocode<sup>69)</sup> 修正に伴い、修正した。

図3 コンクリートの圧縮強度残存比

		長 期			短 期			
	圧縮	引張	せん断	圧縮	引張	せ	h	断
普通コン クリート・			$\frac{1}{30}F_c$ かつ $\left(0.49+\frac{1}{100}F_c\right)$ 以下					
軽量コン クリート	$\frac{1}{3}F_{\epsilon}$	-	普通コンクリートに対する値の	長期に対す る値の2倍	-	長期 値の	に対 1.5	<b>する</b> 倍
1 種およ び2 種			0.9倍					

図4 コンクリートの許容応力度

熱影響を考慮した床スラブのコンクリート及び鉄筋の構造評価

- 1. 床スラブコンクリートの面外せん断に対する評価
- (1) 評価方法
  - - ・ABAQUSコードによる熱伝導解析結果における床スラブ鉄筋コンクリート部の縦方向各厚さの温度(図1)に対して、図2に示すとおり包絡温度を設定する。
    - ・各厚さ部分の包絡温度に対して、耐火性ガイドブックに示される加熱冷却後の圧縮強度残存比を参照し、健全なコンクリートとしてみなせる等価板厚を算定する。
    - ・上記手順により算定した等価板厚と添付 10-3 に示すデブリ保持に必要な板厚である とを比較し、等価板厚が必要板厚を上回ることを確認する。
- (2) 評価結果

等価板厚は約 618 mm となり,デブリ保持に必要な板厚である を上回るため,床スラブコンクリートの面外せん断に対してデブリ保持機能は維持される。

- 2. 床スラブ鉄筋の曲げ応力に対する評価
- (1) 評価方法

以下に熱影響を考慮した床スラブ鉄筋の構造評価の方法を示す。

- ・デブリ等の重量による曲げ応力は床スラブの鉄筋コンクリート部に引張荷重として掛かることから、図3に示す鉄筋を対象に曲げ応力を評価し、コンクリートについては考慮しない。
- ・ABAQUSコードによる熱伝導解析結果より、下端筋位置では最高 220 ℃程度 まで温度上昇するため、図 4 に示す耐火性ガイドブックの高温時の鉄筋強度を参 考に、強度低下割合として4割を設定する。
- ・実機の床スラブ本体部の幅1m当たりの鉄筋量 に対し,上記の鉄筋強度 劣化度合いを考慮し,健全な状態とみなせる鉄筋量を評価する。
- ・上記手順により算定した強度低下を考慮した鉄筋量と添付 10-3 に示すデブリ等の 重量保持に必要な鉄筋量である幅 1 m 当たり とを比較し、健全な状態と みなせる鉄筋量が必要鉄筋量を上回ることを確認する。

(2) 評価結果

強度低下を考慮した鉄筋量は となる。デブリ等の重量保持に必要な鉄 筋量は幅1m当たり であり、必要な鉄筋量を上回ることから、曲げ応力に 対してデブリ保持機能は確保される。



図1 ペデスタル温度評価結果



図2 床スラブ鉄筋コンクリート部における包絡温度の設定



図3 床スラブの鉄筋コンクリート範囲



図4 鉄筋強度の低下割合

添付 10-7

鉄筋コンクリート内に発生する熱応力の取扱いについて

1. はじめに

東海第二発電所のMCCI及び水蒸気爆発を考慮した対策を踏まえ, RPV破損時 にペデスタルへ落下したデブリからの熱影響による鉄筋コンクリートの材料強度低下 を考慮した構造健全性評価を行い,ペデスタルに要求されるRPV支持機能及びデブ リ保持機能が損なわれないことを確認している。

一方,本事象に対する構造健全性評価では終局状態における機能維持確認の観点より,デブリからの伝熱によって鉄筋コンクリートに発生する熱応力は考慮しないこと としており,この取扱いの考え方について説明する。

2. 発生する熱応力(自己拘束的な応力)の解放について

図1に鉄筋コンクリート構造物に発生する熱応力の解放原理について示す。RPV の破損後にデブリが落下・堆積し、その非常に高温な熱により、ペデスタル内側が高 温状態となり膨張するが、周囲の拘束によって膨張は抑えられるため、ペデスタル内 側には圧縮力が生ずる。一方、ペデスタル外側は、内側よりも温度が低いため熱膨張 に対する反作用として引張力が生ずる。次に、躯体の温度上昇に伴って熱膨張が進む と高温側(内側)には圧縮力が加算され、低温側(外側)には引張力が加算される。 このように、定常状態からの温度上昇により、躯体内で熱応力(自己拘束的な応力) が発生する。更に温度が上昇し、熱応力がコンクリートの許容引張力を上回るとコン クリートにひび割れが発生する。熱応力は自己拘束的な応力であるため、ひび割れを 生ずると、その部位の熱応力は解放される。終局状態は、ひび割れが複数発生した状 態となり、熱応力のほとんどが解放されると考えられる。

3. CCV規格における熱応力の取扱いについて

ペデスタルと同様の円筒形状構築物の設計規格である発電用原子力設備規格コンク リート製原子炉格納容器規格((社)日本機械学会,2003)(以下「CCV規格」と いう。)では、各荷重状態における熱応力の取扱いについて示されており、終局状態 に相当する荷重状態IVでは熱応力は無視してよいこととされている。また、荷重状態 I~IIでは、コンクリート部材の剛性、ひび割れ等を考慮して適切に評価することに より算定することとされている。図2にCCV規格における熱力応力の扱いに関する 記載を示す。

なお、CCV規格では熱応力を算定する際の手法も示されており、荷重状態Ⅰ、Ⅱ では弾性剛性を 1/2 に、荷重状態Ⅲでは 1/3 に一律に低減して算定する方法(一律 低減法)が示されている。これはひび割れ等による部材剛性の低下により、鉄筋コン クリート部材の熱応力が低減するという性質を考慮したものであり、熱応力実験結果 に基づいている。また、外力や熱応力に対する部材の塑性剛性(ひび割れ後のコンク リートの剛性等)を考慮した部材断面の釣合いを評価して応力を算定する方法(ひび 割れ断面法)も示されている。

4. ペデスタルにおける熱的影響を考慮した解析的検討(参考)

前述のとおり,終局状態において躯体に生じる熱応力は解放されるが,ここでは, 熱的影響による躯体材料の強度劣化を考慮した上で,外力や熱応力に対する部材の塑 性剛性を考慮した部材断面の釣合いを算定し,応力と変形について評価することで, 終局限界に対する健全性を検討する。

(1) 評価方法

図3に原子力施設鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説((社)日本建築学会, 2005)(以下「RC-N規準」という。)に記載されているひび割れ断面法による 設計フローを,図4に評価対象部位を示す。本検討では,図3に示す評価フローに 準じて,デブリからの伝熱による熱応力として曲げモーメントが発生する上部側壁 を対象に評価する。

温度荷重に対しては、NASTRANコードを用いて弾性剛性での温度応力解析 にて曲げモーメントを評価し、断面の曲率について曲げ剛性(EI)を用いて求め る。なお、NASTRANコードに入力した温度条件はコリウムシールド(15 cm) 設置を仮定したMAAP解析に基づき設定する。温度以外の荷重(固定荷重積載荷 重)についても同様にNASTRANコードにより応力を評価する。次に両者で得 られた曲率を加算し、温度を含む応力組合せ時の断面の釣合い状態を評価(中立軸 位置の算定)し応力度を算定する。なお、このときに断面に作用する軸力は積載さ れるRPV自重を含む通常運転時の軸力とし、曲げモーメントが終局状態に達する まで漸次増加させていく。また、仮定する断面の釣合い計算においては、最も温度 勾配が高い時点での断面内の温度分布に対応した材料強度低減を考慮し復元力特性 (M-o関係)を算定する。

(2) 評価結果

図4にペデスタル上部側壁の曲げモーメントが最大になる断面におけるM- φ関係図を示す。発生する熱応力に対する曲率は終局限界に対して十分に小さく、ペデ スタルが十分な塑性変形能力を有していることを確認した。したがって、ペデスタ ル機能維持確認の観点では、デブリからの熱影響により発生する熱応力は考慮しな くとも支障はないことを確認した。



図1 熱応力が解放する原理



図2 CCV規格における熱応力の扱いに関する記載



図3 ひび割れ断面法による設計フロー(RC-N規準)



図 4 評価対象部位

別添 2-200



図5 曲げモーメントー曲率関係 (M- φ 関係)

11. ペデスタル排水系の排水機能確認試験について

11.1 概要

原子炉圧力容器(以下「RPV」という。)から落下した溶融炉心の冠水及び水 蒸気爆発による影響抑制の観点から,RPV破損時のペデスタル内水位を1mに維 持することとしている。

このため、ペデスタル排水系に設置する格納容器床ドレンサンプ導入管(以下 「導入管」という。)及びスリット形状の排水ラインを設けることにより、ペデス タル内に流入する流入水(余剰水)を排水することとしており、モックアップ試験 により流入水が確実に排水できることを確認する。

11.2 目的

SA時にペデスタル内への流入水が増加した場合に、余剰水が規定時間内にサ プレッション・チェンバへ排水できることを確認する。具体的には、下記の確認 を実施する。

・余剰水が排出時間の制限約2.7時間内に排水できること。また、その流動状況を確認する。

排出時間の制限としては、ペデスタル内水位が高くなり得るボトムドレンLO CA時の、RPVからペデスタル内への流入が停止する事象発生0.3時間から、 RPV破損が早くなる大破断LOCA時におけるRPV破損時間を保守的に短く した3時間を組合せて2.7時間とする。

11.3 試験条件

試験方法を表11−1,設備条件を表11−2,確認項目及び判定基準を表1 1−3に示す。また,試験装置を図11−1に示す。

表 ]	l 1	-1	試験方法
		-	

試験水	排水配管状態	排水先	試験方法
水道水	配管内満水。	排水口をスリットと同	排水弁を閉の状態にて導入管より
(常温)	(DB時に常時	程度の高さに設定。	高く水を張り、弁を開とすること
	排水があるため)	(SA時にベント管へ	で,静水圧にて排水。
		の排水となるため)	

表11-2 設備条件

排水配管経路	試験計画		
導入管~	アクリル製 80A		
スリット入口	(ペデスタル床面から高さ 1m)		
スリット入口~	アクリル製		
スリット出口	(流路断面寸法:		
スリット出口~	塩化ビニル製 80A		
ベント管			

<sup>・</sup>圧損係数を算出し,設置許可で評価した排出時間約2.3時間(圧損係数 と比較し,別添2の1章参考1における評価の妥当性を確認する。

表11-3 確認項目/判定基準

確認項目	判定基準		
排水流路全体での排水時間 (圧損係数)	2.7 時間以下(目標值:		
流動状況	_		



11.4 モックアップ装置と実機の相違点について

今回使用するモックアップ装置と実機の相違点を表11-4に示す。

	モックアップ装置	実機	評価に与える影響
配管	導入管~スリット出口:	導入管~ベント管:	材質の違いによる表面粗さの
材質	アクリル製	ステンレス製	違いによって、圧損係数への
			影響はあるが、試験で得られ
	スリット出口からベント管:		た係数に対しては、裕度を考
	塩化ビニル製		慮して今後の設計を行うため
			問題ないと考える。
水温	常温(約 10~20℃)	高温水	水温が低い方が圧損係数は高
		(約 167℃ (2Pd で	くなるため、常温水での試験
		の飽和温度に相	を実施しておけば、SA時の
		当))	高温水の排水性については包
			絡できる。
流路			装置のたわみ等を考慮し、保
勾配			守的に設定。
水位	1.000m		圧損H=圧損係数K×流量Q <sup>2</sup>
差	(最高水位 2m から最低水位		より水位差による圧損係数算
	1m までの差)		出への影響は無いが、信頼性
			のあるデータ取得のため十分
		lI	な試験時間及び流量確保の観
			点から設定。

表11-4 モックアップ装置と実機の相違点

11.5 モックアップ試験で想定する異物の種類について

事故時にペデスタル内の計装用・照明用ケーブル,照明が破損し、スワンネックに到達する可能性があるが、床に沈降すること及びスワンネックカバー(※2)を設置することから、スワンネックに直接接触することはない。

また,上記に加え,想定したその他の異物の種類を表11-5に示す。表5の 保温材,塵土,塗料片,錆片,スラッジ及びその他異物は,ECCSストレーナに関 する『平成20・02・12原院第5号』の内規記載項目から抽出した。

表5に示すように、スワンネックに到達、通過する異物としてスラッジが想定 されるため、モックアップ試験で想定する異物はスラッジを想定する。

想定異物		ペデスタル内への流入		スワンネック・スリットへの流入	
ケーブル	0	ペデスタル内での落下	×	床に沈降(※2)	
照明	0	ペデスタル内での落下	×	床に沈降(※2)	
保温材	×	ペデスタル内には無い。(※ 1)	_	(評価不要)	
塵土	×	ペデスタル内には無い。(※ 1)	_	(評価不要)	
塗装片	0		×	床に沈降(※2)	
錆片	0	流入, 或いは, ペデスタル内   に存在	×	床に沈降(※2)	
スラッジ	0			大部分は床に沈降(※2)	

表11-5 モックアップで想定する異物の種類

○ : 流入すると想定したもの。

× : 流入しないと想定したもの。

- ※1:外部からの通常時流入については、作業後清掃等を実施することでほとん ど無いと想定。 また事故後早期に流入経路の弁を閉とすることで流入を制限することから 事故時の流入は無いものと想定。
- ※ 2:スワンネック(80A)の周りにはスワンネックカバー(の穴ダブル構造)を設置していることから、大きな異物は近接・流入できない構造となっている。

スワンネックの排水口を水位 1m の中間位置に設置するため床(水面)の異物が排水口に流入するとは考え難い。

11.6 モックアップ試験での異物量について

・異物(スラッジ)の模擬材として Fe<sub>3</sub>04(四酸化三鉄)を使用する。 ・濃度は、東海第二発電所の調査結果から最大値を考慮し保守的に で設定す

- る。
- ・異物(スラッジ)は、保守的に全量がスリットを通過するよう投入する。
- 11.7 試験結果

試験結果の一例を図11-2に示す。図11-2は床ドレン排水系経路のみを 考慮した場合であるが、RPVからペデスタルへの流入停止(事象発生後約0.3 時間)からRPV破損(事象発生後約3時間)までの2.7時間以内に水位1mま で排水できないことを確認した。

このため、排水経路全体で支配的な圧損発生部位を特定し、特定部位を改善



し、全体圧損を低減することとした。

図11-2 実機排水時間評価結果

11.8 試験結果を踏まえた改善

流動性の向上を図るため導入管とスリット接続部の形状をレデューサ形状に変 更し、導水管のベント穴形状や位置を見直すことで流速及び抵抗の低減を図るこ ととした。(図11-3)



図11-3 導入管(スワンネック)の接続部及びベント穴の改善

11.9 実機排水評価

実施した試験結果を踏まえ、流路等の改善を反映した試験を実施し、試験結果 を基にした実機体系における排水時間を評価した。

評価結果を図11-4に示すが、床ドレン流路からの排水により、ボトムドレンLOCA時、RPV破損までの間(約2.7時間)にペデスタル水位1mまでの 排水が可能なことを確認した。

また,床ドレンに加え機器ドレンも考慮した場合,排水時間は約1.5時間となる。

排出時間の制限には、事象の保守的な組合せ及び水蒸気爆発の現象の不確かさ を考慮した保守的な条件での評価を行って設定していることから2.7時間以内に 排水出来れば余裕が含まれている。



(a) 床ドレン流路のみを考慮した場合





## 11.10 スラッジ模擬試験

6項で検討した想定する異物であるスラッジ模擬材(Fe<sub>3</sub>0<sub>4</sub>)を投入した試験 を実施した。

スラッジ模擬試験の結果を図11-5に示す。

区間①及び区間②から排出した場合共にスラッジ有無で排出時間の相違はな

く, 圧損への影響がないことを確認した。

スラッジ模擬試験におけるスラッジの流動状況を表11-6及び表11-7 に示す。



(a) 区間①の試験結果



(b)区間②から排出時の試験結果図11-5 スラッジ模擬試験結果

排水前排水中排水後導合<br/>管部レー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジ扱へ<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>><br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>シー・アッジス<br/>><br/>シー・アッジス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>シー・アッシス<br/>

表11-6 スラッジ模擬試験のスラッジ流動状況



表11-7 スラッジ模擬試験のスラッジ流動状況(水平スリットを真上から見た状態)

11.11 導入管カバー影響試験

落下物に対する導入管保護,導入管への異物混入防止として設置する導入管 カバーの圧損への影響を確認するため,導入管カバーを設置した試験を実施し た。

試験用の導入管カバーは、流動状況を確認可能なようにスリットと同じアク リル製(図11-8)とし、図11-9に示す位置に設置した。



図11-8 試験用導入管カバー

別添 2-210



図11-9 導入管カバー設置入位置

導入管カバーを設置した場合及び設置しない場合の試験結果を図11-10に 示す。

図11-10に示すように導入管カバーの有無で排出時間の相違はなく,圧損 への影響がないことを確認した。



11.12 まとめ

採用実績,圧損評価実績のないスリット部の流動状況,圧損係数を把握し, 実機排水評価のため,スリットモックアップ試験を実施した。

試験の結果,ボトムドレンLOCA時において,ペデスタル内が満水(人通 ロ開口部下端まで)になった際,RPV破損までの間(約2.7時間)に床ドレ
ン流路からの排水によりペデスタル水位1mまでの排水が可能なことを確認した。

事故が発生し炉心が損傷した場合,格納容器下部注水配管から水位 1m を超過 する(1.05m)まで注水を実施し、その後排水することにより、RPV破損時に 確実に水位 1m を確保する運用としている。その際に 5cm 分の排水に要する時間 を約5分としていたが、試験結果を踏まえ約6分と設定した。当運用に要する 時間は約30分(注水開始操作に要する時間約17分,水位10cm分の注水に要す る時間約3分,注水停止作業に要する時間約3分,注水停止操作に要する時間 約4分及び5cm分の排水に要する時間約6分)と想定され、炉心損傷後のペデ スタル注水開始からRPV破損までの約1.8時間(事象進展の早い大破断LO CA時の例)の間に余裕をもって実施可能であることを確認した。

また,スラッジ及び導入管カバーによる圧損への影響を確認する試験を実施 し,スラッジ及び導入管カバーは圧損への影響が無いことを確認した。

以 上

- 12 コリウムシールドの施工
  - 12.1 概 要

コリウムシールドの施工は、国内プラントでは初めてとなることから、構造・ 手順・環境の面で施工に係る実現性を確認する必要があることから、コリウムシ ールドの施工性について説明するものである。

12.2 施工前後

溶融炉心の冷却に係る設備の施工前,施工後を図12-1及び図12-2に示 す。



図12-2 施工後

別添 **2-**214

#### 12.3 施工手順

コリウムシールド及びペデスタル排水系配管の施工手順を確認する。

① 既設サンプの撤去

### 【作業概要】

- ・既設の床ドレンサンプ及び機器ドレンサンプ、オイルドレンサンプの除染
- ・既設の床ドレンサンプ及び機器ドレンサンプ、オイルドレンサンプの撤去

### 【作業内容】

- ・作業環境を改善するため、ペデスタル内の床ドレンサンプ及び機器ドレンサンプ、オイルドレンサンプ、ペデスタル内の除染を行う。除染は線量による今後の作業時間と除染による線量の低減を踏まえて作業が実施可能な範囲で行う。
- ・既設の床ドレンサンプ及び機器ドレンサンプ、オイルドレンサンプのライナ (SUS)を撤去し、サンプ設置深さ(約 1m)までコンクリート部をはつる。
   深さ 1m までのコンクリート内にある鉄筋は計算に使用されていないものなので切断・撤去する。



図12-3 既設サンプの撤去範囲

② 既設サンプの撤去

# 【作業概要】

- ・排水用スリットの設置
- ・モルタル打設

### 【作業内容】

- ・アンカーボルト用の穿孔(ハンマードリル等使用),無機系接着材の充填後, アンカーボルト(スリット用,ライナ用)を設置する。
- ・スリット用のサポート及びライナの下地材をアンカーボルトに溶接する。
- ・スリットをサポート部材の上に設置し,既設の排水配管と接続(溶接)する。
- ・規定の高さまでモルタルを打設する。

### 【管理項目】

- ・スリット設置位置,勾配(1/100)
- ・モルタル打設高さ



図12-4 スリット設置・モルタル打設

③ アンカーボルト,下地材設置

### 【作業概要】

・ペデスタルライナ,アンカーボルト及び下地材の設置

【作業内容】

・ペデスタルライナ及びコリウムシールド用のアンカーボルト等を設置する。
・コリウムシールド用サポート部材(水平方向)を設置する。

## 【管理項目】

・アンカーボルトの埋め込み長さを管理



図12-5 ペデスタルライナ,アンカーボルト,下地材の設置

- ④ コリウムシールド設置
  - 【作業概要】
    - ・コリウムシールドの設置
  - 【作業内容】
  - ・コリウムシールド用サポート部材(鉛直方向)を設置する。
  - ・コリウムシールド用のサポート部材(鉛直方向)に沿って、コリウムシール
     ドブロックを積む。

### 【管理項目】

・コリウムシールド高さ、厚さ、内径を管理



図12-6 コリウムシールドサポート,コリウムシールドの設置



図12-7 コリウムシールドサポート,コリウムシールド設置概念図

- ⑤ 床ドレンサンプ,機器ドレンサンプ,スワンネック(導入管)設置
  - 【作業概要】
  - ・新設の床ドレンサンプ,機器ドレンサンプ,導入管の設置
  - 【作業内容】
  - ・下地材にステンレスライナ(新設の床ドレンサンプ)を溶接により取付ける。
  - ・新設の機器ドレンサンプ及びスワンネック(導水管)等を設置する。

### 【管理項目】

- ・床ドレンサンプの内径が、規定の寸法であることを管理
- ・スワンネック(導水管)の内面の高さが規定寸法であること(床面から1m) を管理



図12-8 床ドレンサンプ (ライナ),機器ドレンサンプ,スワンネック(導入管)設

置

- ⑥ 計測機器,スワンネック(導入管)カバー,機器ドレン配管設置
  - 【作業概要】
  - ・計測機器用(サポート含む),スワンネック(導入管)カバー(サポート含む), 機器ドレン配管設置
  - 【作業内容】
  - ・計装機器用サポート,スワンネック(導入管)カバーサポート設置,機器ドレン接続配管の接続。
  - ・スワンネック(導水管)カバー、水位計・水温計を設置し完成。
  - 【作業内容】
  - ・格納容器下部水位計・水温計設置位置の確認
  - ・漏えい試験
  - 排水性確認試験



図12-9 計測機器,スワンネック(導入管)カバー,機器ドレン配管の設置

- 13. 溶融デブリによる選択的浸食について
- 13.1 概要

コリウムシールドは、重大事故等時、溶融デブリ落下時のペデスタル・中間スラブの侵食防 止機能が求められる。一方で、コリウムシールドは、重大事故等対処設備として、基準地震動 Ssにより定まる地震力に対して機能維持が求められ、耐震補強部材として、鋼製のサポート 材が内部に設置される。また、重大事故等時、溶融デブリの冠水及び水蒸気爆発抑制の観点か ら、ペデスタルの水位を1mに維持するために、水密性を担保する必要があり、コリウムシー ルド上面に床ドレンサンプを兼ねるライナを設置する。ライナ同士を溶接するため、ライナの 下に鋼製の下地材を設ける。

しかし、原子炉圧力容器から落下した溶融デブリの大部分は、ライナを溶融、貫通して融点 の高い耐熱煉瓦と接触するが、ごく一部の溶融デブリはコリウムシールド内部に設けられる、 サポート材やライナの下地材といった鋼材と接触する。

ここで、耐熱煉瓦と鋼材との融点の違いによって、鋼材の溶融の方が先行し、コリウムシー ルドを貫通するリークパスとなり得ることが想定される。(本書では「選択的侵食」と称する。) 本項は、溶融デブリに対する選択的侵食の有無を確認した結果を示すものである。

13.2 評価の概要

コリウムシールド内部の構造物である水平サポート材を図 13-1 に示し,下地材を図 13-2 に 示す。



図 13-1 水平サポート材



図 13-1 及び図 13-2 に示す構造から,原子炉圧力容器から落下した溶融デブリの大部分は, ライナを溶融,貫通して融点の高い耐熱煉瓦と接触するが,ごく一部の溶融デブリはコリウム シールド内部に設けられる,水平サポート材(アンカーボルト)やライナの下地材(T字型の 鋼材)といった鋼材と接触し,溶融デブリによる選択的侵食が想定される。

ここで,選択的侵食の有無を確認するため,耐熱煉瓦,溶融デブリ,鋼材をモデル化した温 度分布解析を実施し,当該部の温度分布挙動を評価する。

なお、溶融デブリはペデスタル底面に張られた水により上面から冷却されること、及び自重 の影響により下方向への侵食が想定される。また、床部の下地材は壁面の水平サポート(アン カーボルト)に比べ、伝熱面積が大きいことから、床部の下地材の方が壁面のサポートよりも 選択的侵食が生じやすいと想定されるため、温度分布解析の評価対象の代表部位は床部ライナ の下地材とする。

- 13.3 温度分布計算
  - (1) 計算方法

温度分布計算は,解析コードABAQUSを用いる。なお,評価に用いるABAQUS の検証及び妥当性確認等の概要については,別紙「計算機プログラム(解析コード)の概要」 に示す。

(2) 計算モデル

モデル化範囲は、コリウムシールド内を貫通するライナの下地材(鋼材)及び下地材周 囲の耐熱材(Zr02)とする。耐熱材のモデル化範囲は下地材のピッチを考慮して設定する。 また、コリウムシールドの上のライナ(4t)及びライナ直下の下地材(幅50,3t)は溶融デ ブリにより、直ちに溶融した場合を想定し、保守的にモデル化する。 解析モデル及び境界条件を図13-3に示す。

図 13-3 計算モデル (左:実機構造 右:解析モデル)

図 13-3 の計算モデルにおいて溶融デブリ接触面温度及び床スラブ上面温度は,MAA P解析に基づき保守的に設定した図4及び図5を用いる。また,耐熱材及び下地材の初期 温度はMAAP解析でのRPV破損直前の床面,壁面ヒートシンクの最高温度である 117℃とする。



図 13-4 溶融デブリ接触面温度



図 13-5 床スラブ上面温度

# 13.4 評価結果

温度分布解析の解析モデル及び結果を図13-6~図13-8に示す。

図 13-6 は解析モデル及び評価点,図 13-7 は温度分布の時刻履歴,図 13-8 は各時刻における温度分布のコンター図を示す。



図 13-6 解析モデル及び評価点





図 13-8 各時刻における温度分布のコンター図

図 13-7 に示す各評価点における温度の時刻歴より、1hr (3600s)後の溶融デブリ接触面 N201 と隣接する下地材評価点 N181 の温度は鋼材の融点 1500℃を超えるが、床スラブ上面 N1 と隣接 する下地材評価点 N21 の温度は約 200℃となり、下地材が全溶融しないことが確認できる。

更に,図 13-7 の各評価点での温度の時刻歴及び図 13-8 の温度分布のコンター図より, 3hr (10800s)後の下地材の最大温度は約 740℃となり,鋼材の融点を下回る。更に, 20hr (72000s) 後には約 160℃に下がることが確認できる。

以上より、溶融デブリの熱に対し、鋼材の下地材は全溶融しないことを確認した。

溶融デブリが選択的にライナ下地材を侵食したとしても、ライナ下地材が全て溶融しないた め、溶融デブリはペデスタルスラブコンクリートまで到達せず、ライナ溶接部の下地材が溶融 デブリ落下時のリークパスとなることはない。また、水平サポート材についても、先に侵食さ れることが想定されるライナ溶接部の下地材が溶融しないため、同様に溶融せず、溶融デブリ によるコリウムシールド内部の鋼材の選択的侵食は生じない。