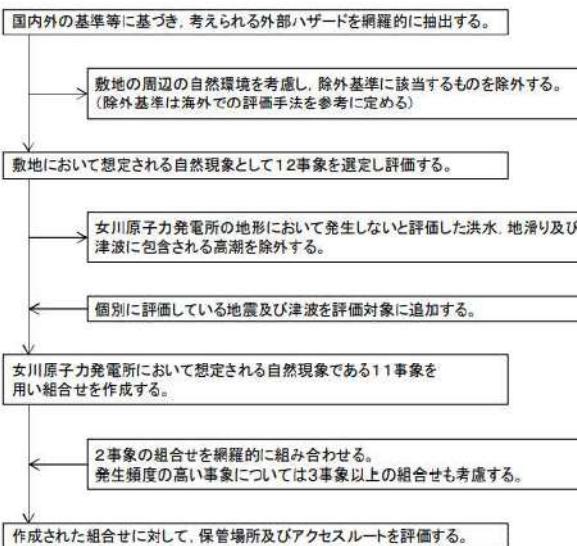
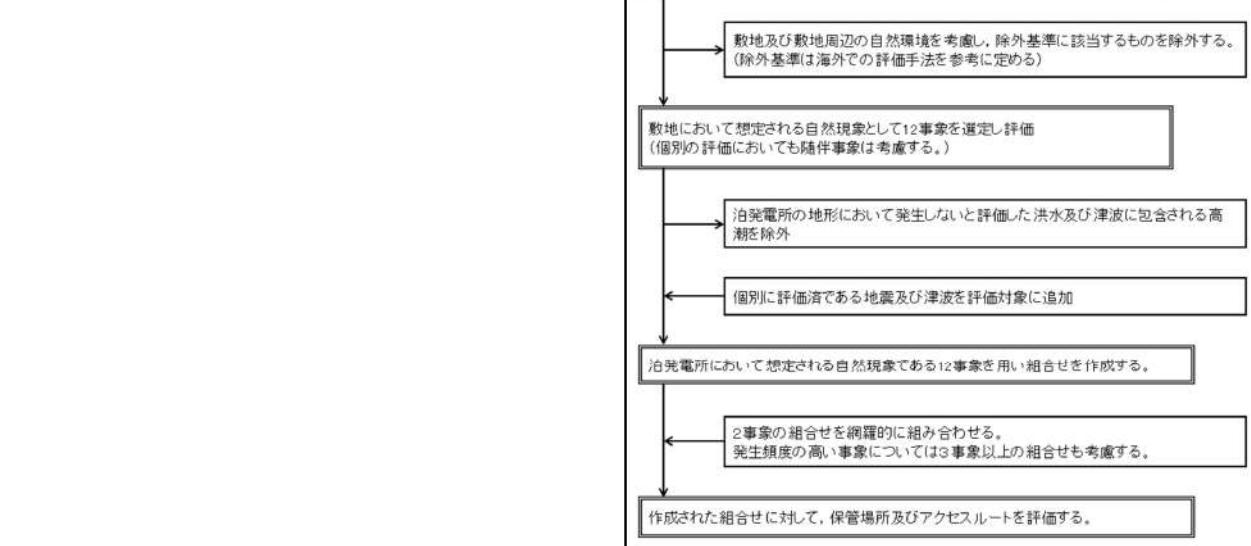


泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>女川原子力発電所2号炉</p> <p>別紙(4) 自然現象の重畠による影響について</p> <p>1. 自然現象の組合せ 可搬型設備保管場所及びアクセスルートにおいて考慮する自然現象の組合せ事象の評価フローを第1図に示す。</p>  <pre> graph TD     A[国内外の基準等に基づき、考えられる外部ハザードを網羅的に抽出する。] --&gt; B[敷地の周辺の自然環境を考慮し、除外基準に該当するものを除外する。 (除外基準は海外での評価手法を参考に定める)]     B --&gt; C[敷地において想定される自然現象として12事象を選定し評価する。]     C --&gt; D[女川原子力発電所の地形において発生しないと評価した洪水、地滑り及び津波に包含される高潮を除外する。]     D --&gt; E[個別に評価している地震及び津波を評価対象に追加する。]     E --&gt; F[女川原子力発電所において想定される自然現象である11事象を用い組合せを作成する。]     F --&gt; G[2事象の組合せを網羅的に組み合わせる。 発生頻度の高い事象については3事象以上の組合せも考慮する。]     G --&gt; H[作成された組合せに対して、保管場所及びアクセスルートを評価する。] </pre> <p>第1図 自然現象の組合せの評価フロー</p>	<p>島根原子力発電所2号炉</p> <p>別紙(1) 保管場所、屋外及び屋内のアクセスルートへの自然現象の重畠による影響について</p> <p>1. 自然現象の組合せ 可搬型設備保管場所及びアクセスルートにおいて考慮する自然現象の組合せ事象の評価フローを第1図に示す。</p>  <pre> graph TD     A[国内外の基準等に基づき、考えられる外部ハザードを網羅的に抽出する。] --&gt; B[敷地及び敷地周辺の自然環境を考慮し、除外基準に該当するものを除外する。 (除外基準は海外での評価手法を参考に定める)]     B --&gt; C[敷地において想定される自然現象として12事象を選定し評価 (個別の評価においても随伴事象は考慮する。)]     C --&gt; D[泊発電所の地形において発生しないと評価した洪水及び津波に包含される高潮を除外]     D --&gt; E[個別に評価済である地震及び津波を評価対象に追加]     E --&gt; F[泊発電所において想定される自然現象である12事象を用い組合せを作成する。]     F --&gt; G[2事象の組合せを網羅的に組み合わせる。 発生頻度の高い事象については3事象以上の組合せも考慮する。]     G --&gt; H[作成された組合せに対して、保管場所及びアクセスルートを評価する。] </pre> <p>第1図 自然現象の組合せの評価フロー</p>	<p>泊発電所3号炉</p> <p>別紙(4) 保管場所、屋外及び屋内のアクセスルートへの自然現象の重畠による影響について</p> <p>1. 自然現象の組合せ 可搬型設備保管場所及びアクセスルートにおいて考慮する自然現象の組合せ事象の評価フローを第1図に示す。</p>	<p>【島根】記載内容の相違 ・外部事象の選定結果 及び資料構成の相違。 【女川】記載表現の相違</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(1) 組合せを検討する自然現象</p> <p>自然現象の組合せについては、発電所敷地で想定される自然現象（地震、津波を除く。）として抽出された12事象から、洪水、地滑り及び高潮を除いた9事象に、地震及び津波を加えた11事象で網羅的に組合せの検討を実施する。</p> <p>組合せを検討する女川原子力発電所で想定される自然現象は以下に示すとおりである。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・風(台風)</li> <li>・竜巻</li> <li>・凍結</li> <li>・降水</li> <li>・積雪</li> <li>・落雷</li> <li>・火山の影響</li> <li>・生物学的事象</li> <li>・森林火災</li> <li>・地震</li> <li>・津波</li> </ul> <p>組合せに当たっては、発生頻度が比較的高いと考えられる風(台風)、凍結、降水又は積雪について、その他の自然現象と組み合せる前に同時に発生するものとして取り扱う。</p> <p>ただし、凍結と降水、降水と積雪の組合せは同時に発生することは考えられない、又は与える影響が自然現象を重ね合わせることで個々の自然現象が与える影響より緩和されることを考慮し、11事象のうち、風(台風)、凍結、降水、積雪以外の自然現象との組合せは、風(台風)+降水及び風(台風)+凍結+積雪の2つをあらかじめ想定する。</p> <p>以上を踏まえた自然現象の組合せを第1表に示す。</p>	<p>自然現象の重疊として、発電所敷地で想定される自然現象（地震、津波を除く。）として抽出した10事象（洪水、風(台風)、竜巻、凍結、降水、積雪、落雷、地滑り・土石流、火山の影響、生物学的事象）から、敷地に影響を及ぼすことがないと判断した、洪水を除いた9事象に、地震、津波及び人為事象として整理した森林火災を加えた12事象について影響を評価した。</p> <p>自然現象の組合せを第1表に示す。</p>	<p>(1) 組合せを検討する自然現象</p> <p>自然現象の組合せについては、発電所敷地で想定される自然現象（地震、津波を除く。）として抽出された12事象から、洪水及び津波に包絡される高潮を除いた10事象に、地震及び津波を加えた12事象で網羅的に組合せの検討を実施する。</p> <p>組合せを検討する泊発電所で想定される自然現象は以下に示すとおりである。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・風(台風)</li> <li>・竜巻</li> <li>・凍結</li> <li>・降水</li> <li>・積雪</li> <li>・落雷</li> <li>・地滑り</li> <li>・火山の影響</li> <li>・生物学的事象</li> <li>・森林火災</li> <li>・地震</li> <li>・津波</li> </ul> <p>組合せに当たっては、発生頻度が比較的高いと考えられる風(台風)、凍結、降水又は積雪について、その他の自然現象と組み合わせる前に同時に発生するものとして取り扱う。</p> <p>ただし、凍結と降水、降水と積雪の組合せは同時に発生することは考えられない、又は与える影響が自然現象を重ね合わせることで個々の自然現象が与える影響より緩和されることを考慮し、12事象のうち、風(台風)、凍結、降水、積雪以外の自然現象との組合せは、風(台風)+降水及び風(台風)+凍結+積雪の2つをあらかじめ想定する。</p> <p>以上を踏まえた自然現象の組合せを第1表に示す。</p>	<p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</li> </ul>

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉

	A	B	C	D	E	F	G	H	I
	※1	※2	竜巻	落雷	火山の影響	生物学的事象	森林火災	地震	津波
A	※1								
B	※2	1							
C	竜巻	2	9						
D	落雷	3	10	16					
E	火山の影響	4	11	17	22				
F	生物学的事象	5	12	18	23	27			
G	森林火災	6	13	19	24	28	31		
H	地震	7	14	20	25	29	32	34	
I	津波	8	15	21	26	30	33	35	36

※1：風(台風)+降水

※2：風(台風)+凍結+積雪

島根原子力発電所2号炉

		第1表 自然現象の組合せ									
		A	B	C	D	E	F	G	H	I	J
A	※1	※1	※2	竜巻	落雷	堆積り・土石流	火山の影響	生物学的事象	森林火災	地震	津波
B	※2	1									
C	竜巻	2	10								
D	落雷	3	11	18							
E	地滑り・土石流	4	12	19	25						
F	火山の影響	5	13	20	26	31					
G	生物学的事象	6	14	21	27	32	36				
H	森林火災	7	15	22	28	33	37	40			
I	地震	8	16	23	29	34	38	41	43		
J	津波	9	17	24	30	35	39	42	44	45	

※1：風(台風)+降水

※2：風(台風)+凍結+積雪

泊発電所3号炉

		第1表 自然現象の組合せ									
		A	B	C	D	E	F	G	H	I	J
A	※1	※1	※2	竜巻	落雷	地滑り	火山の影響	生物学的事象	森林火災	地震	津波
B	※2	1									
C	竜巻	2	10								
D	落雷	3	11	18							
E	地滑り	4	12	19	25						
F	火山の影響	5	13	20	26	31					
G	生物学的事象	6	14	21	27	32	36				
H	森林火災	7	15	22	28	33	37	40			
I	地震	8	16	23	29	34	38	41	43		
J	津波	9	17	24	30	35	39	42	44	45	

※1：風(台風)+降水

※2：風(台風)+凍結+積雪

【女川及び島根】  
記載内容の相違  
・外部事象の選定結果の相違。

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉										島根原子力発電所2号炉										泊発電所3号炉										相違理由	
(2) 影響モードの整理																															
各自然現象がもたらす影響モードを第2表に示す。また、可搬型設備、屋外アクセスルート及び屋内アクセスルートに影響を及ぼす影響モードについて第3表のとおり整理した。																															
第2表 想定される自然現象とプラントにもたらす影響モード										第2表 各自然現象がもたらす影響モード										第2表 想定される自然現象とプラントにもたらす影響モード											
風（台風）	○	—	—	—	—	—	—	—	○	—	風（台風）	○	—	—	—	—	—	—	○	—	風（台風）	○	—	—	—	—	—	—	—	○	—
	竜巻	○	—	—	—	—	—	—	○	—		○	—	—	—	—	—	—	○	—		○	—	—	—	—	—	—	—	○	—
	凍結	—	○	○	—	—	—	—	○	—		—	○	○	—	—	—	—	○	—		—	○	○	—	—	—	—	—	○	—
	降水	—	—	—	○	—	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	○	○		—	—	—	—	—	—	—	—	○	—
	積雪	○	—	—	—	—	—	—	—	○		○	—	—	—	—	—	—	○	○		—	—	—	—	—	—	—	—	○	○
	落雷	—	—	—	—	○	—	—	—	—		—	—	—	—	—	—	—	—	—		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	火山の影響	○	—	○	—	○	○	○	○	○		○	—	—	—	—	—	—	○	○		○	—	—	—	—	—	—	—	○	—
	生物学的事象	—	—	○	—	○	—	—	—	—		—	—	—	—	—	—	—	—	—		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	森林火災	—	○	○	—	○	—	○	○	○		—	—	—	—	—	—	—	—	—		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	地震	○	—	—	—	—	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	○	○		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	津波	○	—	—	—	○	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	第3表 可搬型設備、屋外アクセスルート及び屋内アクセスルートに影響を及ぼす影響モード										第3表 可搬型設備、屋外アクセスルート及び屋内アクセスルートに影響を及ぼす影響モード										第3表 可搬型設備、屋外アクセスルート及び屋内アクセスルートに影響を及ぼす影響モード										
可搬型設備	○	○	○	○	○	○	○	○	—	—	可搬型設備	○	○	○	○	○	○	○	○	—	可搬型設備	○	○	○	○	○	○	○	○	—	—
	屋外アクセスルート	—	—	—	—	—	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	屋内アクセスルート	○	—	—	○	—	—	—	—	—		—	—	—	—	—	—	—	—	—		○	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	津波	○	—	—	—	○	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	—	○		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
(3) 組合せの評価 第1表に示すA, B及び1から36までの自然現象の組合せについて、保管場所、屋外ルート、屋内ルートに対して第4表のとおり影響を評価した、自然現象を組み合わせたとしても重大事故への対応は可能であることを確認した。 なお、荷重の影響モードをもつ自然現象については、津波と地震、地震と積雪と風（台風）、津波と積雪と風（台風）及び火山の影響と風（台風）と積雪の組合せを考慮するが、これらについては、事象が重複したとしても荷重による影響の程度が変化するのみである。	自然現象の組合せについて、設備の耐性、作業環境、屋外のアクセスルート（以下「屋外ルート」という。）、屋内のアクセスルート（以下「屋内ルート」という。）に対して、以下に基づき評価を実施した。  1. 評価方針 第1表に示す自然現象の組合せに対し、第2表の影響モードを網羅的に組み合わせ確認する。確認の結果、影響モードが単独の自然現象に比べ増長する可能性が高まる場合、以下項目についてその内容を記載する。  2. 評価対象及び内容 (1) 設備の耐性 保管場所にある重大事故等対処設備が重疊荷重等により機能喪失する可能性について記載する。  (2) 作業環境 保管場所での各種作業や、除雪・除灰等の屋外作業を行う場合の環境について記載する。  (3) 屋外ルート 屋外ルートについて、がれき撤去、除雪・除灰等の屋外作業を行う場合の環境について記載する。  (4) 屋内ルート 屋内ルートへの荷重等による影響について記載する。  3. 評価結果 (A) 風（台風）×降水 設備の耐性：増長する影響モードなし。 作業環境：降水時に風（台風）による飛散物の撤去作業を行う必要があり作業効率が低下するものの、対応は可能である。 屋外ルート：降水時に風（台風）による飛散物の撤去作業を行う必要があるため作業効率が低下するものの、対応は可能である。ルートは複数あるため、飛散物の少ないルートを選択する。 屋内ルート：増長する影響モードなし。  (B) 風（台風）×凍結×積雪 設備の耐性：増長する影響モードなし。 作業環境：強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風（台風）による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。 (気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。)	(3) 組合せの評価 第1表に示すA, B及び1から45までの自然現象の組合せについて、保管場所、屋外ルート、屋内ルートに対して第4表のとおり影響を評価した、自然現象を組み合わせたとしても重大事故等への対応は可能であることを確認した。 なお、荷重の影響モードをもつ自然現象については、津波と地震、地震と積雪と風（台風）、津波と積雪と風（台風）及び火山の影響と風（台風）と積雪の組合せを考慮するが、これらについては、事象が重複したとしても荷重による影響の程度が変化するのみである。	【女川及び島根】 記載内容の相違 ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。
番号	評価	番号	評価
A 風（台風） +降水	保管場所 風（台風）及び降水の個別評価と変わらない。 降水時に風（台風）による飛散物の撤去作業を行う必要があるため、作業効率が低下するもの。全く作業ができないことは考えにくい。 また、風（台風）による飛散物により排水路が閉塞し、降水によって冠水する可能性があるが、排水路については、大雨や台風の接近が予想される場合は事前の点検を実施し、必要に応じて清掃を行い、排水機能を維持することから風（台風）及び降水がない。 屋外ルート 建屋内のため影響なし。	A 風（台風） +降水	追面【地震津波側審査の反映】 (火山灰の層厚、密度、降灰除去時間について、地震津波側審査結果を受けて反映のため)
B 風（台風） +凍結 +積雪	保管場所 荷重の観点からは、風（台風）及び積雪による荷重が考えられるが、除雪を行なうことにより対応が可能なため風（台風）及び積雪の個別評価と変わらない。 その他においては、凍結の個別評価と変わらない。 屋外ルート 除雪作業と風（台風）による飛散物の撤去作業を行う必要があるため、作業量が増加するが、風（台風）による飛散物はないと考えられるため、重機による除雪作業及びがれき撤去は可能である。また、凍結した場合でも、重機はキャビターラ駆動であることから除雪作業及びがれき撤去可能である。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。	B 風（台風） +凍結 +積雪	保管場所 荷重の観点からは、風（台風）及び積雪による荷重が考えられるが、除雪を行なうことにより対応が可能なため風（台風）及び積雪の個別評価と変わらない。 その他については、凍結の個別評価と変わらない。 屋外ルート 除雪作業と風（台風）による飛散物の撤去作業を行う必要があるため、作業量が増加するが、風（台風）による飛散物は少ないと考えられるため、重機による除雪作業及びがれき撤去は可能である。 また、凍結した場合でも、重機の個別評価と変わらない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。
I 風（台風） +降水 +凍結 +積雪	保管場所 降水と積雪は個々に影響より緩和されることから本事象の組合せは評価不要である。降水と積雪は同時に発生することは考えられない、又は個々の影響より緩和されることから本事象の組合せは評価不要である。 屋外ルート 同上 屋内ルート 同上	I 風（台風） +降水 +凍結 +積雪	保管場所 降水と積雪の個々の影響より緩和されることから本事象の組合せは評価不要である。降水と積雪は同時に発生することは考えられない、又は個々の影響より緩和されることから本事象の組合せは評価不要である。 屋外ルート 同上 屋内ルート 同上
2 風（台風） +降水 +竪巻	保管場所 荷重の観点からは、風（台風）及び竪巻による影響が考えられるが、竪巻の評価に包絡される。 降水の観点からは、Aの個別評価と変わらない。 風（台風）と飛散物の撤去作業が必要であり作業量が増加するが、風（台風）による飛散物は少ないと考えられること、竪巻による飛散物の影響範囲は限定的であると考えられることから、重機によるがれき撤去作業は可能である。 また、風（台風）及び竪巻による飛散物により排水路が閉塞し、降水によって冠水する可能性があるが、排水路については、大雨や台風の接近が予想される場合は事前の点検を実施し、必要に応じて清掃を行い、排水機能を維持することからA及び竪巻が重複しても影響はない。	2 風（台風） +降水 +竪巻	保管場所 荷重の観点からは、風（台風）及び竪巻による影響が考えられるが、竪巻の評価に包絡される。 降水の観点からは、Aの評価と変わらない。 風（台風）と飛散物の撤去作業が必要であり作業量が増加するが、風（台風）による飛散物は少ないと考えられること、竪巻による飛散物の影響範囲は限定的であると考えられることから、重機によるがれき撤去作業は可能である。 また、風（台風）及び竪巻による飛散物により排水路が閉塞し、降水によって冠水する可能性があるが、排水路については、大雨や台風の接近が予想される場合は事前の点検を実施し、必要に応じて清掃を行い、排水機能を維持することからA及び竪巻が重複しても影響はない。
3 風（台風） +降水 +落雷	保管場所 A及び降水の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷はアクセス性に影響を与えないことから、Aの重複評価と同様。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。	3 風（台風） +降水 +落雷	保管場所 A及び降水の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷はアクセスルートに影響を与えないことから、Aの評価と同様。
		4 風（台風） +降水 +地滑り	保管場所 A及び地滑りの個別評価と変わらない。 屋外ルート 屋外アセスルートは地滑りにより影響を受ける範囲にないため、影響を受けないことからAの評価と変わらない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉		島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
第4表 自然現象の組合せによる影響評価				
番号		評価		
(A) 風(台風) × 降水 × 地震				
4 風(台風) +降水 +火山の 影響	保管場所	<p>荷重の観点からは、風(台風)及び降下火砕物による荷重、また、降水による部分破裂による荷重増大が考えられるが、除雪を行うことにより対応が可能であるため影響がない。</p> <p>その他はA及び火山の影響の個別評価と変わらない。</p>	屋外ルート：強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風(台風)による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち、飛散物の影響が少ないルートを選択して除雪することにより対応は可能である。(気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。)	
	屋外ルート	<p>隙間作業と風(台風)による飛散物の撤去作業を行う必要があるため、作業量が増加するが、風(台風)による飛散物は少ないと考えられること、火山の影響による降下火砕物の堆積による時間的余裕があることから、重機による飛散作業は可能である。</p> <p>また、風(台風)飛散物により排水路が閉塞し、降水によって冠水する可能性があるが、排水路については、大雨や台風の接近が予想される場合は事前の点検を実施し、必要に応じて清掃を行い、排水機能を維持すること、及ぼす中の流路において一時損壊が生じても排水渠は防潮堤下部に設置する排水管を通じて海側へ排水されるため風(台風)、降水及び地盤が重要しても影響はない。</p>	屋内ルート：積雪荷重と風荷重が加わることによる荷重の増加が考えられるが、設計上考慮する荷重として積雪荷重と風荷重を考慮していることから、影響なし。	
	屋内ルート	建屋内のため影響なし。		
5 風(台風) +降水 +生物学 的事象	保管場所	A及び生物学的事象の個別評価と変わらない。	(1) 風(台風) × 降水 × 地震	追記【地質調査の反映】 (火山灰の崩壊、噴火、降灰除去時間について、地震津波被災者活動を受けて反映したため)
	屋外ルート	生物学的事象はアセス性に影響を与えないことから、Aの評価と同様。		
	屋内ルート	建屋内のため影響なし。		
6 風(台風) +降水 +森林火 災	保管場所	A及び森林火災の個別評価と変わらない。	(2) 風(台風) × 降水 × 竜巻	
	屋外ルート	風(台風)による飛散物の撤去作業を森林火災発生中に応応する必要があるが、アクセスルートは防火帯内に設定しており、森林火災発生時ににおいても作業可能なことは確認していることから、重機による飛散作業は可能である。	設備の耐性：増長する影響モードなし。	
	屋内ルート	防火帯内に位置する火災については、自衛消防隊がアクセスルート周辺の消火活動を行なうことにより対応が可能である。	作業環境：風(台風)と竜巻による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。	
		なお、降水を考慮した場合は森林火災を緩和する方向のため考慮しない。	また、降水中に飛散物の撤去作業を行う必要があるため作業効率が低下するもの、対応は可能である。	
		森林火災の個別評価と変わらない。	屋外ルート：風(台風)と竜巻による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。	
		荷重の観点からは地盤の加速度と風荷重が同時に作用した場合が考えられるが、ともに最大荷重の継続時間が短く、同時に発生する確率が低いため、重機は考慮しない。	また、降水中に飛散物の撤去作業を行う必要があるため作業効率が低下するもの、対応は可能である。	
		その他はA及び地盤の個別評価と変わらない。	屋内ルート：森林火災の個別評価と変わらない。	
7 風(台風) +降水 +地盤	保管場所	風(台風)による飛散物及び地盤によるがれきを撤去する必要があるが、風(台風)による飛散物はないと考えられること、地震によるがれき除去作業は確認済みであることを確認する。	風(台風)による飛散物の撤去作業を森林火災発生中に応応する必要があるが、アクセスルートは防火帯内に設定しており、森林火災発生時ににおいても作業可能なことは確認していることから、重機による飛散作業は可能である。	
	屋外ルート	また、風(台風)による飛散物により排水路が閉塞し、降水によって冠水する可能性があるが、排水路については、大雨や台風の接近が予想される場合は事前の点検を実施し、必要に応じて清掃を行い、排水機能を維持すること、及ぼす中の流路において一時損壊が生じても排水渠は防潮堤下部に設置する排水管を通じて海側へ排水されるため風(台風)、降水及び地盤が重要しても影響はない。	風(台風)による飛散物撤去作業は想定されないことから、風(台風)及び地盤の個別評価と変わらない。	
	屋内ルート	地盤の個別評価と変わらない。	また、風(台風)による飛散物により排水路が閉塞し、降水によって冠水する可能性があるが、排水路については、大雨や台風の接近が予想される場合は事前の点検を実施し、必要に応じて清掃を行い、排水機能を維持することから風(台風)、降水及び地盤が重要しても影響はない。	
8 風(台風) +降水 +津波	保管場所	荷重の観点からは風(台風)及び津波の影響が考えられるが、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから、風(台風)及び津波の個別評価と変わらない。	屋外ルート：風(台風)による飛散物の撤去作業を行なう必要があるため作業効率が低下し、落雷を避けて作業を実施する必要があるが、対応は可能である。	
	屋外ルート	浸水の観点からは津波及び降水の影響が考えられるが、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから、降水及び津波の個別評価と変わらない。	屋外ルート：降水時に風(台風)による飛散物の撤去作業を行なう必要があるため作業効率が低下し、落雷を避けて作業を実施する必要があるが、ルートは複数あるため、飛散物の影響が少ないルートを選択する。	
	屋内ルート	津波による降水が津波によって不可能となり、冠水する可能性があるが、津波の継続時間は短く、津波後に排水路により排水されることによりアセス性に影響は与えない。	屋内ルート：増長する影響モードなし。	
		Aに対しては建屋内にあるため影響なし。		
		津波に対する対応は、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達することはないとから影響なし。		
(B) 風(台風) × 降水 × 地滑り・土石流				
(C) 風(台風) × 降水 × 地震				
(D) 風(台風) × 降水 × 地震				
(E) 風(台風) × 降水 × 地震				
(F) 風(台風) × 降水 × 地震				
(G) 風(台風) × 降水 × 地震				
(H) 風(台風) × 降水 × 地震				
(I) 風(台風) × 降水 × 地震				
(J) 風(台風) × 降水 × 地震				
(K) 風(台風) × 降水 × 地震				
(L) 風(台風) × 降水 × 地震				
(M) 風(台風) × 降水 × 地震				
(N) 風(台風) × 降水 × 地震				
(O) 風(台風) × 降水 × 地震				
(P) 風(台風) × 降水 × 地震				
(Q) 風(台風) × 降水 × 地震				
(R) 風(台風) × 降水 × 地震				
(S) 風(台風) × 降水 × 地震				
(T) 風(台風) × 降水 × 地震				
(U) 風(台風) × 降水 × 地震				
(V) 風(台風) × 降水 × 地震				
(W) 風(台風) × 降水 × 地震				
(X) 風(台風) × 降水 × 地震				
(Y) 風(台風) × 降水 × 地震				
(Z) 風(台風) × 降水 × 地震				
(AA) 風(台風) × 降水 × 地震				
(BB) 風(台風) × 降水 × 地震				
(CC) 風(台風) × 降水 × 地震				
(DD) 風(台風) × 降水 × 地震				
(EE) 風(台風) × 降水 × 地震				
(FF) 風(台風) × 降水 × 地震				
(GG) 風(台風) × 降水 × 地震				
(HH) 風(台風) × 降水 × 地震				
(II) 風(台風) × 降水 × 地震				
(JJ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(KK) 風(台風) × 降水 × 地震				
(LL) 風(台風) × 降水 × 地震				
(MM) 風(台風) × 降水 × 地震				
(NN) 風(台風) × 降水 × 地震				
(OO) 風(台風) × 降水 × 地震				
(PP) 風(台風) × 降水 × 地震				
(QQ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(RR) 風(台風) × 降水 × 地震				
(SS) 風(台風) × 降水 × 地震				
(TT) 風(台風) × 降水 × 地震				
(UU) 風(台風) × 降水 × 地震				
(VV) 風(台風) × 降水 × 地震				
(WW) 風(台風) × 降水 × 地震				
(XX) 風(台風) × 降水 × 地震				
(YY) 風(台風) × 降水 × 地震				
(ZZ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(AA) 風(台風) × 降水 × 地震				
(BB) 風(台風) × 降水 × 地震				
(CC) 風(台風) × 降水 × 地震				
(DD) 風(台風) × 降水 × 地震				
(EE) 風(台風) × 降水 × 地震				
(FF) 風(台風) × 降水 × 地震				
(GG) 風(台風) × 降水 × 地震				
(HH) 風(台風) × 降水 × 地震				
(II) 風(台風) × 降水 × 地震				
(JJ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(KK) 風(台風) × 降水 × 地震				
(LL) 風(台風) × 降水 × 地震				
(MM) 風(台風) × 降水 × 地震				
(NN) 風(台風) × 降水 × 地震				
(OO) 風(台風) × 降水 × 地震				
(PP) 風(台風) × 降水 × 地震				
(QQ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(RR) 風(台風) × 降水 × 地震				
(SS) 風(台風) × 降水 × 地震				
(TT) 風(台風) × 降水 × 地震				
(UU) 風(台風) × 降水 × 地震				
(VV) 風(台風) × 降水 × 地震				
(WW) 風(台風) × 降水 × 地震				
(XX) 風(台風) × 降水 × 地震				
(YY) 風(台風) × 降水 × 地震				
(ZZ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(AA) 風(台風) × 降水 × 地震				
(BB) 風(台風) × 降水 × 地震				
(CC) 風(台風) × 降水 × 地震				
(DD) 風(台風) × 降水 × 地震				
(EE) 風(台風) × 降水 × 地震				
(FF) 風(台風) × 降水 × 地震				
(GG) 風(台風) × 降水 × 地震				
(HH) 風(台風) × 降水 × 地震				
(II) 風(台風) × 降水 × 地震				
(JJ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(KK) 風(台風) × 降水 × 地震				
(LL) 風(台風) × 降水 × 地震				
(MM) 風(台風) × 降水 × 地震				
(NN) 風(台風) × 降水 × 地震				
(OO) 風(台風) × 降水 × 地震				
(PP) 風(台風) × 降水 × 地震				
(QQ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(RR) 風(台風) × 降水 × 地震				
(SS) 風(台風) × 降水 × 地震				
(TT) 風(台風) × 降水 × 地震				
(UU) 風(台風) × 降水 × 地震				
(VV) 風(台風) × 降水 × 地震				
(WW) 風(台風) × 降水 × 地震				
(XX) 風(台風) × 降水 × 地震				
(YY) 風(台風) × 降水 × 地震				
(ZZ) 風(台風) × 降水 × 地震				
(AA) 風(台風) × 降水 × 地震				
(BB) 風(台風) × 降水 × 地震				
(CC) 風(台風) × 降水 × 地震				
(DD) 風(台風) × 降水 × 地震				

泊発電所 3号炉 技術的能力 比較表

**赤字**：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
**青字**：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
**緑字**：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価

番号		評価
9 風(台風) +津波 +積雪 +電撃	保管場所	荷重の観点からは、風(台風)、電撃及び積雪による荷重が考えられるが、電撃に於ける荷重の影響は含まれる。 その他のは、B及び津波の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	風(台風)と竜巻の兼用物置作業と除雪作業が必要であり作業量が増加するが、風(台風)による飛散物は少ないと考えられること、竜巻による飛散物の影響範囲が限定的であると考えられること、積雪は予測可能であり事前に対応可能であることから、重機によるされがれき撤去及み除雪作業は可能である。 また、凍結した場合でも、重機はキャビティー駆動であることから、がれき撤去作業及び除雪作業は可能である。
10 風(台風) +津波 +積雪 +落雷	屋内ルート	建屋内のため影響なし。
	保管場所	B及び落雷の個別評価と変わらない。 落雷はアクセス性に影響を与えないことから、Bの個別評価と変わらない。
11 風(台風) +津波 +積雪 +火山の 影響	保管場所	荷重の観点からは、風(台風)、積雪及び降下火山灰による荷重が考えられるが、積雪、除灰を行うことにより対応が可能なためB及び火山の影響の個別評価と変わらない。 その他のは、B及び火山の影響の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	陥灰作業、除雪作業及び風(台風)による飛散物の撤去作業を行う必要があるため作業量が増加するが、風(台風)による飛散物は少ないと考えられること、火山灰の影響による降下火山灰の堆積は時間的余裕があるが、積雪は予測可能であり事前に対応可能であることから、重機によるされがれき撤去、除灰作業及び除雪作業は可能である。 また、凍結した場合でも、重機はキャビティー駆動であることから、がれき撤去、除灰作業及び除雪作業は可能である。
12 風(台風) +津波 +積雪 +生物学 的事象	屋内ルート	建屋内のため影響なし。
	保管場所	B及び生物学的事象の個別評価と変わらない。 生物学的事象はアクセス性に影響を与えないことから、Bの個別評価と変わらない。
13 風(台風) +津波 +積雪 +森林火 災	保管場所	荷重の観点からは、風(台風)及び積雪による荷重が考えられるが、除雪を行うことにより対応が可能なため強(台風)及び積雪の個別評価と変わらない。 その他については、D及び生物学者の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	風(台風)による飛散物の兼用物置を森林火災発生時に対応する必要があるが、アセスメント一時的火炎内蔵に設定しており、森林火災発生時ににおいても作業可能なことは確認していることから、重機によるされがれき撤去作業は可能である。 防火柵内蔵による火災については、自衛消防隊がアセスメント周辺の消火活動を行なうことにより対応が可能である。 また、凍結及び積雪を考慮した場合は森林火災を緩和する方向にある。
14 風(台風) +津波 +積雪 +地震	屋内ルート	森林火災の個別評価と変わらない。
	保管場所	荷重の観点からは、地盤の加圧力と、風荷重重合同時に作用した場合が考えられるが、最もに最大荷重、維持時間が短く、同時に発生する確率が低いため、重機は考慮しない。また、積雪による荷重も考えられるが、除雪を行うことにより対応可能である。 その他のは、B及び地震の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	除雪作業及び地盤によるされがれきを撤去する必要があるが、積雪は予測可能であり事前に対応可能であること、地盤によるされがれき撤去が成立性は確認済みであることから機による除雪作業及びされがれき撤去は可能である。 また、凍結した場合でも、重機はキャビティー駆動であることから、がれき撤去、除雪復旧作業及び除雪作業は可能である。
	屋内ルート	地盤の個別評価と変わらない。

島根原子力発電所 2号炉

対応は可能である。ただし、降水の影響が強い場合は地滑り・土石流の危険性があるため、降水の状況を見極めて対応する。

**屋外ルート**：風（台風）による飛散物撤去作業と堆積土砂の撤去作業が輻輳するため作業量が増加し、降水時に作業を行う必要があるため作業効率が低下するものの、対応は可能である。ただし、降水の影響が強い場合は地滑り・土石流の危険性があるため、降水の状況を見極めて対応する。ルートは複数あるため、飛散物及び堆積土砂の少ないルートを選択する。

屋内ルート：増長する影響モードなし。

### (5) 風（台風）×降水×火山の影響

**設備の耐性**：降下火碎物が湿分を吸収することによる荷重増加が考えられるが、除灰することで影響を緩和可能。

作業環境	: 強風を避けて除灰を実施する必要があり、風（台風）による飛散物撤去作業と除灰作業が輻轉し、降下火碎物が湿分を吸収することによって、除灰の作業量が増加するものの、対応は可能である。降水時に作業を行う必要があるため作業効率が低下するものの、対応は可能である。また、降水により重大事故等対処設備上の降下火碎物の撤去等、重機を用いない除灰作業の負担が増加するものの、対応は可能である。
------	---

**屋外ルート**：強風を避けて除灰を実施する必要がある。風（台風）による飛散物撤去作業と除灰作業が輻輳し、降下火砕物が湿分を吸収することによって、除灰の作業量が増加する。降水時に作業を行う必要があるため作業効率が低下するものの、対応は可能である。ただし、降水の影響が強い場合は斜面で泥流のような状況になり得るため、降水の状況を見極めて対応する。ルートは複数あるため、飛散物の少ないルートの除灰作業を優先する。

**屋内ルート**：降下火砕物が湿分を吸収することによる荷重増加が考えられるが、設計上考慮する荷重として湿分を含んだ降下火砕物の堆積荷重を考慮していることから、影響なし。また、降下火砕物の堆積荷重に風荷重が加わることによる荷重の増加が考えられるが、設計上考慮する荷重として降下火砕物の荷重と風荷重を考慮していることから、影響なし。

#### (6) 風(台風) × 隆水 × 生物学的事象

風（台風）と生物学的事象、降水と生物学的事象は重疊により影響が増長することはないことから、上記「(A)風（台風）×降水」における評価に包含される。

泊発電所3号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価(3/7)

番号		評価
10 風(台風) +凍結 +積雪 +電巻	保管場所	荷重の観点からは、風(台風)、巻菓子及び除雪による荷重が考えられるが、巻菓子による荷重の影響に包まれる。 その他のB及び巻菓子の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	風(台風)による飛散物撒き作業及び除雪作業が必要であり作業量が増加するが、風(台風)による飛散物が少ないと考えられること、巻菓子による飛散物の影響範囲は既往的であると考えられること、積雪は予測可能であり事前に対応可能であることから、重機によるがれき撤去及び除雪作業は可能である。 また、凍結した場合でも、積雪の個別評価と変わらない。
	屋内ルート	建屋内のため影響なし。
11 風(台風) +凍結 +積雪 +落雷	保管場所	B及び落雷の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	落雷はアクセスルートに影響を与えないことから、Bの個別評価と変わらない。
	屋内ルート	建屋内のため影響なし。
12 風(台風) +凍結 +積雪 +地滑り	保管場所	通常【色々な被害状況の反映】 (地滑り影響評価について、当社空港で実験時、公判の地滑りに関する知見等を踏まえ、再評価を行うため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	
13 風(台風) +凍結 +積雪 +火山の影響	保管場所	通常【地盤津波被害者の反映】 (火山灰の層厚、密度、降灰除去時間について、地盤津波被害者結果を反映のため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	
14 風(台風) +凍結 +積雪 +火災の +生物学的 +生物的 +生物学的 +事象	保管場所	建屋内のため影響なし。 B及び生物学的事象の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	
	屋内ルート	
15 風(台風) +凍結 +積雪 +森林火災	保管場所	荷重の観点からは、風(台風)及び積雪による荷重が考えられるが、除雪を行うことにより燃焼が可能なため風(台風)及び積雪の個別評価と変わらない。 その他については、B及び森林火災の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	
	屋内ルート	
	屋内ルート	風(台風)による飛散物の撒き作業を森林火災発生中にに対する必要があるが、アクセスルートは防火帯に設定しており、森林火災発生時においても燃焼影響を受けない限りにより通行が可能なことを確認していることから、重機によるがれき撤去作業は可能である。 防火帶に対する火災については、消防要員がアクセスルート周辺の消防活動を行うことにより対応可能である。 また、凍結した場合は森林火災を緩和する方向にある。

相違理由
【女川及び島根】 記載内容の相違 ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価

番号	評価
35 風(台風) +津波 +積雪 +凍結	荷重の観点からは風(台風)、積雪及び津波の影響が考えられるが、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから、Bの個別評価と変わらない。 その他は、B及び津波の個別評価と変わらない。
屋外ルート	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、B及び津波の個別評価と変わらない。
屋内ルート	Bに対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことからの影響なし。
36 竜巻 +多雷	保管場所 帽巻及び落雷の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷はケクセス性に影響を与えないことから、竜巻個別評価と変わらない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。
37 竜巻 +火山の 影響	保管場所 帽巻及び降下火碎物による荷重が考えられるが、各事象が重疊する頻度は十分低いことから考慮しない。 その他については、竜巻及び火山の影響の個別評価と変わらない。 屋外ルート 竜巻の飛散物撤去作業及び除灰作業が必要であり作業量が増加するが、重疊による飛散物の影響範囲は既定的であると考えられること、火山の影響による降下火碎物の堆積は時間的余裕があることから、重疊によるがれき撤去及び除灰作業は可能である。
38 竜巻 +生物学 的事象	保管場所 帽巻及び生物的影響の個別評価と変わらない。 屋外ルート 生物的影響はアクリス性に影響を与えないことから、竜巻個別評価と変わらない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。
39 竜巻 +森林火 災	保管場所 帽巻及び森林火災の個別評価と変わらない。(風速が上昇するものの、影響は既定的と考へられる。) 屋外ルート 風速による飛散物の撤去作業を森林火災発生中に対応する必要があるが、アクセスルートは防火帯内に設定しており、森林火災発生時ににおいても作業可能なことは確認していることから、重疊によるがれき撤去作業は可能である。 防火帯内構成による火災については、消防消防隊がアクセスルート周辺の消防活動を行うことにより対応が可能である。 屋内ルート 森林火災の個別評価と変わらない。
40 竜巻 +地殻	保管場所 帽巻による荷重が考えられるが、両者は独立事象であるとともに、各事象が重疊する頻度は十分低いことから、組合せは考慮しない。 屋外ルート 風速による飛散物撤去作業、地震によるがれき撤去作業を実施する必要があることから、作業量が増加するが、風速による飛散物の影響範囲は既定的であると考えられること、地殻によるがれき撤去立候は確認済みであることから直撃によるがれき撤去は可能である。 屋内ルート 地殻の個別評価と変わらない。
41 竜巻 +津波	保管場所 帽巻と津波による荷重が考えられるが、両者は独立事象であるとともに、各事象が重疊する頻度は十分低いことから、組合せは考慮しない。 屋外ルート 津波による飛散物撤去作業、地震によるがれき撤去作業を実施する必要があることから、作業量が増加するが、風速による飛散物の影響範囲は既定的であると考えられること、地殻によるがれき撤去立候は確認済みであることから直撃によるがれき撤去は可能である。
42 落雷 +火山の 影響	保管場所 落雷及び火山の影響の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷はケクセス性に影響を与えないことから、火山の影響の個別評価と変わらない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。

島根原子力発電所2号炉

(7) 風(台風) × 降水 × 森林火災

降水と森林火災は与える影響が重疊することで個々の事象が与える影響より緩和されることから、風(台風)と森林火災による影響を想定する。風(台風)と降水の重疊による影響については、上記「(A) 風(台風) × 降水」を参照。

**設備の耐性：**火線強度が増長する。防火帶は一定の裕度を有しているが、防火帶を越えて延焼する可能性がある。防火帶の設計想定以上の強風でかつ、森林火災が発生した場合には、重大事故等対処設備を移動する。

**作業環境：**重大事故等対処設備への影響が想定される場合には、重大事故等対処設備を移動する。

**屋外ルート：**防火帶を越えて延焼してきた場合でも、消防活動を踏まえて対応。また、複数ルートのうち、森林火災の影響が少ないルートを選択して風(台風)による飛散物の撤去作業を実施することにより対応は可能である。

**屋内ルート：**建物まで林縁からの離隔があるため、影響なし。

(8) 風(台風) × 降水 × 地震

風(台風)と降水と地震は重疊により影響が増長することはないと想定する。風(台風)と地震、降水と地震の重疊を想定する。なお、風(台風)と降水の重疊による影響については、上記「(A) 風(台風) × 降水」を参照。

**設備の耐性：**地震の加振力と風圧が同時に作用した場合は横転の可能性があるが、重疊が発生するとしても瞬時の事象であり、作用する力のベクトルも考慮に入れると発生頻度は極めて低い。

**作業環境：**増長する影響モードなし。

**屋外ルート：**同上。

**屋内ルート：**地震荷重に風荷重が加わることによる荷重増加が考えられるが、設計上考慮する荷重として地震荷重と風荷重を考慮していることから、影響なし。排水設備が地震で損壊し、建物屋上に滞留水が生じてもすべての排水設備が詰まることは考えにくい。

(9) 風(台風) × 降水 × 津波

風(台風)と津波、降水と津波は重疊により影響が増長することはないことから、上記「(A) 風(台風) × 降水」における評価に包含される。

(10) 風(台風) × 凍結 × 積雪 × 竜巻

**設備の耐性：**増長する影響モードなし。

**作業環境：**強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。風(台風)と竜巻による飛散物撤去作業及び除雪作業が輻輳するため作業量が増加するもの、対応は可能である。(気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、

泊発電所3号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価(4/7)

番号	評価
16 風(台風) +凍結 +積雪 +地震	荷重の観点からは地震の加振力と風荷重が同時に作用した場合が考えられるが、ともに最大衝撃の継続時間が短く、同時に発生する確率が低いため、重疊は考慮しない。 その他は、B及び津波の個別評価と変わらない。
屋外ルート	除雪作業と風(台風)による飛散物の撤去作業を実施する必要があるが、地震による復旧作業は想定されないことから、B及び地震の個別評価と変わらない。 また、凍結した場合でも、凍結の個別評価と変わらない。
屋内ルート	地盤の個別評価と変わらない。
17 風(台風) +凍結 +積雪 +津波	荷重の観点からは風(台風)、積雪及び津波の影響が考えられるが、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから、Bの評価と変わらない。 その他は、B及び津波の個別評価と変わらない。
屋外ルート	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、B及び津波の個別評価と変わらない。
屋内ルート	日に対するは建屋内にあるため影響なし。 津波に対するは津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。
18 竜巻 +落雷	竜巻及び落雷の個別評価と変わらない。
屋外ルート	落雷はアクセスルートに影響を与えないことから、竜巻個別評価と変わらない。
屋内ルート	建屋内のため影響なし。
19 竜巻 +地殻	近用【竜巻の発生状況の反映】 (地殻による影響評価について、当社空守室真跡、沿行の地殻に対する知見等を踏まえ、再評価を行うため)
屋外ルート	建屋内のため影響なし。
屋内ルート	建屋内のため影響なし。
20 竜巻 +火山の 影響	近用【地震津波技術審査の反映】 (火山皮の削除、耐震、震災除去時間について、地震津波技術審査結果を受けて反映した)
屋外ルート	建屋内のため影響なし。
屋内ルート	建屋内のため影響なし。
21 竜巻 +生物学 的事象	竜巻及び生物学的事象の個別評価と変わらない。
屋外ルート	生物学的事象はアクセスルートに影響を与えないことから、竜巻の個別評価と変わらない。
屋内ルート	建屋内のため影響なし。
22 竜巻 +森林火災	竜巻及び森林火災の個別評価と変わらない。(風速が上昇するもの、影響は既定的と考えられる。) 竜巻による飛散物の撤去作業を森林火災発生中に対応する必要があるが、アクセスルートは防火帯内に設定しており、森林火災発生時ににおいても熱影響を受けないルートにより通行が可能である。 防火帯内構成による火災については、消防要員がアクセスルート周辺の消防活動を行うことにより対応が可能である。
屋内ルート	森林火災の個別評価と変わらない。

泊発電所3号炉

相違理由

【女川及び島根】

記載内容の相違

- 外部事象の選定結果及び資料構成の相違。

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価

番号	評価
23 落雷 +生物学的 的事象	保管場所 落雷及び生物学的の事象の個別評価と変わらない。 屋内ルート 落雷及び生物学的の事象はアクセス性に影響を与えないことから、アクセスルートが影響を受けることはない。
24 落雷 +森林火災	保管場所 建築物のため影響なし。 屋外ルート 落雷及び森林火災の個別評価と変わらない。 屋内ルート 落雷はアクセス性に影響を与えないことから、森林火災の個別評価と変わらない。
25 落雷 +地震	保管場所 地震により避雷針が損傷することにより、落雷の影響が考えられるが、保管場所は位置的分散を図っていることから影響はない。 屋外ルート 落雷はアクセス性に影響を与えないことから、地震の個別評価と変わらない。 屋内ルート 地震の個別評価と変わらない。
26 落雷 +津波	保管場所 落雷及び津波の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷に対しては建屋内にあらため影響なし。 屋内ルート 津波に対する津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。
27 火山の影 響 +生物学的 的事象	保管場所 火山の影響及び生物学的の事象の個別評価と変わらない。 屋外ルート 生物学的の事象はアクセス性に影響を与えないことから、火山の影響の個別評価と変わらない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。
28 火山の影 響 +森林火災	保管場所 火山の影響及び森林火災の個別評価と変わらない。 屋外ルート 防災防護施設を森林火災発生中に対する必要があるが、アクセスルートは防火帯内に設定しており、森林火災発生時においても作業可能なことは確認していることから、重機による除雪作業は可能である。 屋内ルート 森林火災の個別評価と変わらない。
29 火山の影 響 +地震	保管場所 荷重に罐元からは、地震及び降下火砕物に上の荷重が考慮されるが、両者は独立事象であるとともに、各事象が重複する頻度は十分低いことから、荷重の組合せは考慮しない。その他のは、火山の影響及び地震の個別評価と変わらない。 屋外ルート 防災防護施設及び津波に対する津波の個別評価と変わらない。 屋内ルート 地震の個別評価と変わらない。
30 火山の影 響 +津波	保管場所 所在の離島ばかりは、津波及び降下火砕物による荷重が考慮されないが、両者は独立事象であるとともに、各事象が重複する頻度は十分低いことから、荷重の組合せは考慮しない。その他のは、火山の影響及び津波の個別評価と変わらない。 屋外ルート 防災防護施設及び津波防止設備により敷地内に到達しないことから、火山の影響と津波を組み合わせたとしても、それがどの個別評価と変わらない。 屋内ルート 火山の影響に対しては建屋内にあらため影響なし。 津波に対しては建屋内にあらため影響なし。
31 生物学的 的事象 +森林火 災	保管場所 生物学的の事象及び森林火災の個別評価と変わらない。 屋外ルート 生物学的の事象はアクセス性に影響を与えないことから、生物学的の事象及び森林火災の個別評価と変わらない。 屋内ルート 森林火災の個別評価と変わらない。
32 生物学的 的事象 +地震	保管場所 生物学的の事象はアクセス性に影響を与えないことから、生物学的の事象及び地震の個別評価と変わらない。 屋外ルート 地震の個別評価と変わらない。

島根原子力発電所2号炉

重機等を暖機運転する。)

屋外ルート：強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。風（台風）と竜巻による飛散物撤去作業及び除雪作業が輻輳するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち、飛散物の影響が少ないルートを選択して除雪することにより対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。）

屋内ルート：増長する影響モードなし。

(11) 風（台風）×凍結×積雪×落雷

設備の耐性：増長する影響モードなし。

作業環境：強風及び落雷を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風（台風）による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、落雷警報等を踏まえて重大事故等対処設備を暖機運転する。）

屋外ルート：強風及び落雷を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風（台風）による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち、飛散物の影響が少ないルートを選択して除雪することにより対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、落雷警報等を踏まえて重大事故等対処設備を暖機運転する。）

屋内ルート：増長する影響モードなし。

(12) 風（台風）×凍結×積雪×地滑り・土石流

設備の耐性：増長する影響モードなし。

作業環境：強風を避けて除雪作業及び堆積土砂の撤去作業を実施する必要がある。風（台風）による飛散物撤去作業と堆積土砂の撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。）

屋外ルート：強風を避けて除雪作業及び堆積土砂の撤去作業を実施する必要がある。風（台風）による飛散物撤去作業と堆積土砂の撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち堆積土砂の影響が少ないルートを選択して飛散物撤去作業をすることにより対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。）

屋内ルート：増長する影響モードなし。

(13) 風（台風）×凍結×積雪×火山の影響

設備の耐性：積雪荷重に降下火砕物の堆積荷重が加わることによ

泊発電所3号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価(5/7)

番号	評価
23 竜巻 +地震	保管場所 竜巻と地震による荷重が考えられるが、両者は独立事象であるとともに、各事象が重複する頻度は十分低いことから、組合せは考慮しない。 屋外ルート 竜巻による飛散物撤去作業を実施する必要があるが、地震による復旧作業は想定されないことから、竜巻及び地震の個別評価と変わらない。 屋内ルート 地震の個別評価と変わらない。
24 竜巻 +津波	保管場所 竜巻と津波による荷重が考えられるが、両者は独立事象であるとともに、各事象が重複する頻度は十分低いことから、組合せは考慮しない。 屋外ルート 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、竜巻及び津波の個別評価と変わらない。 屋内ルート 竜巻に対しては建屋内にあらため影響なし。 津波に対しては津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。
25 落雷 +地滑り	保管場所 落雷及び地滑りの個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷及び地滑りの個別評価と変わらない。
26 落雷 +火山の影 響	保管場所 落雷及び津波の個別評価と変わらない。 屋外ルート 〈火山灰の層厚、密度、降灰除去時間について、地盤津波堆積蓄積量を受けて反映したため〉 屋内ルート 建屋内のため影響なし。
27 落雷 +生物学的 的事象	保管場所 落雷及び生物学的の事象の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷及び生物学的の事象はアクセスルートに影響を与えないことからアクセスルートが影響を受けることはない。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。
28 落雷 +森林火災	保管場所 落雷及び森林火災の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷はアクセスルートに影響を与えないことから森林火災の個別評価と変わらない。 屋内ルート 森林火災の個別評価と変わらない。
29 落雷 +地震	保管場所 地震により避雷針が損傷することにより、落雷の影響が考えられるが、保管場所は位置的分散を図っていることから影響なし。 屋外ルート 落雷はアクセスルートに影響を与えないことから、地震の個別評価と変わらない。 屋内ルート 地震の個別評価と変わらない。
30 落雷 +津波	保管場所 落雷はアクセスルートに影響を与えないことから、地盤の個別評価と変わらない。 屋外ルート 落雷及び津波の個別評価と変わらない。 屋内ルート 落雷はアクセスルートに影響を与えないことから、津波の個別評価と変わらない。
31 地滑り +火山の影 響	保管場所 〈地盤津波堆積蓄積量の反映〉 近用【地盤津波堆積蓄積量の反映】 近用【重きの新規底質の反映】 （地滑り影響評価について、地盤津波堆積蓄積量を受けて反映したため） 屋外ルート 地震の層厚、密度、降灰除去時間について、地盤津波堆積蓄積量を踏まえ、再評価を行ったため。 屋内ルート 建屋内のため影響なし。

相違理由

【女川及び島根】

記載内容の相違

・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。

## 泊発電所 3号炉 技術的能力 比較表

**赤字**：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
**青字**：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
**緑字**：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価

番号	評価	
33 生物学的 事象 +津波	屋外場所	生物学的事象及び津波の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	生物学的事象はアセスメントに影響を与えないことから、生物学的事象及び津波の個別評価と変わらない。
	屋内ルート	生物学的事象に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。
34 森林火災 +地震	保管場所	地震により防火薬が崩壊する可能性があるが、初期消火要員による消防活動を実施することにより抑え可能である。
	屋外ルート	地震により防火薬が崩壊する可能性があるが、森林火炎が発電所に到達するまでに十分な時間の猶予があることから影響なし。
	屋内ルート	地震の個別評価と変わらない。
35 森林火災 +津波	保管場所	森林火災及び津波の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、森林火災及び津波の個別評価と変わらない。
	屋内ルート	森林火災に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。
36 患者 +津波	保管場所	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。
	屋内ルート	地震の個別評価と変わらない。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。

島根原子力発電所 2号炉

る荷重増加が考えられるが、除雪及び除灰することで影響を緩和可能。除雪作業及び除灰作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。

強風を避けて除雪作業及び除灰作業を実施する必要がある。風（台風）による飛散物撤去作業、除雪作業及び除灰作業が轟轢するため作業量が増加するものの、対応は可能である。（気象予報を踏まえ、重大事故等対処設備を暖機運転する。）

強風を避けて除雪作業及び除灰作業を実施する必要がある。風（台風）による飛散物撤去作業、除雪作業及び除灰作業が輻轉するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち飛散物の影響が少ないルートを選択して除雪及び除灰をすることにより対応は可能である。（気象予報を踏まえ、重大事故等対応設備を暖機運転する。）

積雪荷重と降下火砕物の堆積荷重が加わることによる荷重増加が考えられるが、設計上考慮する荷重として積雪荷重と降下火砕物の堆積荷重を考慮することから、影響なし。

(14) 風(台風) ×凍結×積雪×生物学的事象

設備の耐性：増長する影響モードなし。

**作業環境** : 強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風(台風)による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。

屋外ルート：強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風（台風）による飛散物撤去作業が輻輳するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち、飛散物の影響が少ないルートを選択して除雪することにより対応は可能である。（気象子報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。）

### 屋内ルート：増長する影響カードなし

(15) 風(台風) ×凍結×積雪×森林火災

**設備の耐性**：火線強度が増長する。防火帯は一定の裕度を有しているが、防火帯を越えて延焼する可能性がある。防火帯の設計想定以上の強風でかつ、森林火災が発生した場合には、重大事故箇所外設備を移動する。

**作業環境** :重大事故等対処設備への影響が想定される場合には、重大事故等対処設備を移動する。強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業と風（台風）による飛散物撒去作業が輻轍するため作業量が増加するものの、対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。）

泊発電所3号炉

第4表 自然現象の組合せによる影響評価(6/7)

番号		評価
32 地滑り +生物学的影響	保管場所	地滑り及び生物学的影響の個別評価と変わらない。
	屋外ルート	生物学的学事象はアクセスルートに影響を与えないことから、地滑りの個別評価と変わらない。
	屋内ルート	建屋内のため影響なし。
33 地滑り +森林火災	保管場所	追加【地条文の審査状況の反映】 (地滑り影響評価について。当社空中写真判読、公判の地滑りに関する知見等を踏まえ、再評価を行うため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	
34 地滑り +地震	保管場所	追加【地条文の審査状況の反映】 (地滑り影響評価について。当社空中写真判読、公判の地滑りに関する知見等を踏まえ、再評価を行うため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	
35 地滑り +津波	保管場所	追加【地条文の審査状況の反映】 (地滑り影響評価について。当社空中写真判読、公判の地滑りに関する知見等を踏まえ、再評価を行うため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	
36 火山の影響 +生物学的 的事象	保管場所	追加【地震津波被災者への反映】 (火山灰の解説、密度、降灰除去時間について、地震津波被災者結果を受けて反映のため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	建屋内のため影響なし。
37 火山の影響 +森林火災	保管場所	追加【地震津波被災者への反映】 (火山灰の解説、密度、降灰除去時間について、地震津波被災者結果を受けて反映のため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	森林火災の個別評価と変わらない。
38 火山の影響 +地震	保管場所	追加【用廃津波被災者への反映】 (火山灰の解説、密度、降灰除去時間について、地震津波被災者結果を受けて反映のため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	地震の個別評価と変わらない。
39 火山の影響 +津波	保管場所	追加【地震津波被災者への反映】 (火山灰の解説、密度、降灰除去時間について、地震津波被災者結果を受けて反映のため)
	屋外ルート	
	屋内ルート	火山の影響に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことをからて影響なし。

相違理由
【女川及び島根】 記載内容の相違 ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由														
	<p><b>屋外ルート</b>：防火帯を越えて延焼してきた場合でも、消火活動を踏まえて対応。強風を避けて除雪作業を実施する必要がある。除雪作業、風（台風）による飛散物撤去作業及び消火活動が輻輳するため作業量が増加するものの、複数ルートのうち、森林火災の影響が少ないルートを選択して除雪作業及び風（台風）による飛散物の撤去作業を実施することにより対応は可能である。（気象予報を踏まえ、凍結が想定される場合は、重機等を暖機運転する。）</p> <p><b>屋内ルート</b>：建物まで林縁からの離隔があるため、影響なし。</p> <p><b>(16) 風（台風）×凍結×積雪×地震</b></p> <p>凍結と地震は重畠により影響が増長することはないことから、風（台風）と地震、積雪と地震の重畠を想定する。なお、風（台風）と凍結と積雪の重畠による影響については、上記「(B) 風（台風）×凍結×積雪」を参照。</p> <p><b>設備の耐性</b>：地震の加振力と風圧が同時に作用した場合は横転の可能性があるが、重畠が発生するとしても瞬時の事象であり、作用する力のベクトルも考慮に入れると発生頻度は極めて低い。積雪荷重に地震荷重が加わることによる荷重増加が考えられるが、除雪することで影響を緩和可能。</p> <p><b>作業環境</b>：増長する影響モードなし。</p> <p><b>屋外ルート</b>：同上。</p> <p><b>屋内ルート</b>：地震荷重に積雪荷重又は風荷重が加わることによる荷重増加が考えられるが、設計上考慮する荷重として地震荷重と積雪荷重又は風荷重の組合せを考慮していることから、影響なし。</p> <p><b>(17) 風（台風）×凍結×積雪×津波</b></p> <p>風（台風）と津波、凍結と津波、積雪と津波は重畠により影響が増長することはないことから、上記「(B) 風（台風）×凍結×積雪」における評価に包含される。</p> <p><b>(18) 竜巻×落雷</b></p> <p><b>設備の耐性</b>：増長する影響モードなし。</p> <p><b>作業環境</b>：竜巻による飛散物を撤去する場合は落雷を避けて作業を実施する必要があるが、対応は可能である。</p> <p><b>屋外ルート</b>：竜巻による飛散物を撤去する場合は落雷を避けて作業を実施する必要があるが、複数ルートのうち、飛散物の影響が少ないルートを選択して作業することにより対応は可能である。</p> <p><b>屋内ルート</b>：増長する影響モードなし。</p> <p><b>(19) 竜巻×地滑り・土石流</b></p> <p><b>設備の耐性</b>：増長する影響モードなし。</p>	<p><b>第4表 自然現象の組合せによる影響評価(7/7)</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>番号</th> <th>評価</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>40 生物学的 事象 +森林火災</td> <td>生物学的事象及び森林火災の個別評価と変わらない。</td> </tr> <tr> <td>41 生物学的 事象 +地震</td> <td>生物学的事象はアセスルートに影響を与えないことから、生物学的事象及び森林火災の個別評価と変わらない。 生物学的事象及び地震の個別評価と変わらない。</td> </tr> <tr> <td>42 生物学的 事象 +津波</td> <td>生物学的事象はアセスルートに影響を与えないことから、生物学的事象及び津波の個別評価と変わらない。 生物学的事象に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。</td> </tr> <tr> <td>43 森林火災 +地震</td> <td>地震により消防署が出動する可能性があるが、消防要員による消火活動を実施することにより対応可能である。 地震により消防署が出動する可能性があるが、森林火災が発電所に到達するまでに予防散水等の対応が可能である。 地震の個別評価と変わらない。</td> </tr> <tr> <td>44 森林火災 +津波</td> <td>森林火災及び津波の個別評価と変わらない。 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、森林火災及び津波の個別評価と変わらない。 森林火災に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。</td> </tr> <tr> <td>45 地震 +津波</td> <td>津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。 地震の個別評価と変わらない。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。</td> </tr> </tbody> </table>	番号	評価	40 生物学的 事象 +森林火災	生物学的事象及び森林火災の個別評価と変わらない。	41 生物学的 事象 +地震	生物学的事象はアセスルートに影響を与えないことから、生物学的事象及び森林火災の個別評価と変わらない。 生物学的事象及び地震の個別評価と変わらない。	42 生物学的 事象 +津波	生物学的事象はアセスルートに影響を与えないことから、生物学的事象及び津波の個別評価と変わらない。 生物学的事象に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。	43 森林火災 +地震	地震により消防署が出動する可能性があるが、消防要員による消火活動を実施することにより対応可能である。 地震により消防署が出動する可能性があるが、森林火災が発電所に到達するまでに予防散水等の対応が可能である。 地震の個別評価と変わらない。	44 森林火災 +津波	森林火災及び津波の個別評価と変わらない。 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、森林火災及び津波の個別評価と変わらない。 森林火災に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。	45 地震 +津波	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。 地震の個別評価と変わらない。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。	<p>【島根】記載内容の相違 ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</p>
番号	評価																
40 生物学的 事象 +森林火災	生物学的事象及び森林火災の個別評価と変わらない。																
41 生物学的 事象 +地震	生物学的事象はアセスルートに影響を与えないことから、生物学的事象及び森林火災の個別評価と変わらない。 生物学的事象及び地震の個別評価と変わらない。																
42 生物学的 事象 +津波	生物学的事象はアセスルートに影響を与えないことから、生物学的事象及び津波の個別評価と変わらない。 生物学的事象に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。																
43 森林火災 +地震	地震により消防署が出動する可能性があるが、消防要員による消火活動を実施することにより対応可能である。 地震により消防署が出動する可能性があるが、森林火災が発電所に到達するまでに予防散水等の対応が可能である。 地震の個別評価と変わらない。																
44 森林火災 +津波	森林火災及び津波の個別評価と変わらない。 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、森林火災及び津波の個別評価と変わらない。 森林火災に対しては建屋内にあるため影響なし。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。																
45 地震 +津波	津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。 津波防護施設及び浸水防止設備により敷地内に到達しないことから、地震及び津波の個別評価と変わらない。 地震の個別評価と変わらない。 津波に対しては、津波防護施設及び浸水防止設備により津波が敷地内に到達しないことから影響なし。																

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>作業環境 : 竜巻による飛散物の撤去作業と堆積土砂の撤去作業が輻輳するため作業量が増加するもの、対応は可能である。</p> <p>屋外ルート : 同上。</p> <p>屋内ルート : 増長する影響モードなし。</p> <p>(20) 竜巻×火山の影響</p> <p>設備の耐性 : 竜巻と火山の影響は独立事象であり、各々の発生頻度が小さく同時に発生する確率は極めて低いことから、重畳を考慮しない。</p> <p>作業環境 : 同上。</p> <p>屋外ルート : 同上。</p> <p>屋内ルート : 同上。</p> <p>(21) 竜巻×生物学的事象</p> <p>設備の耐性 : 増長する影響モードなし。</p> <p>作業環境 : 同上。</p> <p>屋外ルート : 同上。</p> <p>屋内ルート : 同上。</p> <p>(22) 竜巻×森林火災</p> <p>設備の耐性 : 竜巻により、森林火災の輻射熱が大きくなることが想定されるが、竜巻の継続時間は短く、風向は一定でないことから、輻射熱による影響は限定的である。また、予防散水を行うことで影響を緩和可能である。          (竜巻襲来が予測される場合は、予防散水を一時的に中止する。)</p> <p>作業環境 : 同上。</p> <p>屋外ルート : 竜巻により、森林火災の輻射熱が大きくなることが想定されるが、竜巻の継続時間は短く、風向は一定でないことから、輻射熱による影響は限定的である。また、予防散水を行うことで影響を緩和可能である。          (竜巻襲来が予測される場合は、予防散水を一時的に中止する。)森林火災の影響が少ないルートを選択して竜巻による飛散物の撤去作業を実施することにより対応は可能である。</p> <p>屋内ルート : 増長する影響モードなし。</p> <p>(23) 竜巻×地震</p> <p>設備の耐性 : 地震と竜巻は独立事象であり、各々の発生頻度が小さく同時に発生する確率は極めて低いことから、重畳を考慮しない。</p> <p>作業環境 : 同上。</p> <p>屋外ルート : 同上。</p> <p>屋内ルート : 同上。</p>		<p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</li> </ul>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(24) 竜巻×津波          設備の耐性：津波と竜巻は独立事象であり、各々の発生頻度が小さく同時に発生する確率は極めて低いことから、重複を考慮しない。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(25) 落雷×地滑り・土石流          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：落雷を避けて堆積土砂の撤去作業を実施する必要があるが、対応は可能である。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：増長する影響モードなし。</p> <p>(26) 落雷×火山の影響          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：落雷を避けて除灰作業を実施する必要があるが、対応は可能である。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：増長する影響モードなし。</p> <p>(27) 落雷×生物学的事象          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(28) 落雷×森林火災          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(29) 落雷×地震          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(30) 落雷×津波          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p>		<p>【島根】記載内容の相違          ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(31) 地滑り・土石流×火山の影響          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：堆積土砂の撤去作業と除灰が輻輳するため作業量が増加するものの、対応は可能である。          屋外ルート：堆積土砂の撤去作業と除灰が輻輳するため作業量が増加するものの、堆積土砂の影響が少ないルートを選択して除灰することにより対応は可能である。          屋内ルート：増長する影響モードなし。</p> <p>(32) 地滑り・土石流×生物学的事象          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(33) 地滑り・土石流×森林火災          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(34) 地滑り・土石流×地震          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(35) 地滑り・土石流×津波          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(36) 火山の影響×生物学的事象          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(37) 火山の影響×森林火災          設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p> <p>(38) 火山の影響×地震</p>		<p>【島根】記載内容の相違          ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>設備の耐性：地震と火山の影響は独立事象であり、各々の発生頻度が小さく同時に発生する確率は極めて低いことから、重畳を考慮しない。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(39) 火山の影響×津波</p> <p>設備の耐性：津波と火山の影響は独立事象であり、各々の発生頻度が小さく同時に発生する確率は極めて低いことから、重畳を考慮しない。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(40) 生物学的事象×森林火災</p> <p>設備の耐性：増長する影響モードなし。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(41) 生物学的事象×地震</p> <p>設備の耐性：増長する影響モードなし。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(42) 生物学的事象×津波</p> <p>設備の耐性：増長する影響モードなし。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(43) 森林火災×地震</p> <p>設備の耐性：増長する影響モードなし。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(44) 森林火災×津波</p> <p>設備の耐性：増長する影響モードなし。</p> <p>作業環境：同上。</p> <p>屋外ルート：同上。</p> <p>屋内ルート：同上。</p> <p>(45) 地震×津波</p>		<p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</li> </ul>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>設備の耐性：増長する影響モードなし。          作業環境：同上。          屋外ルート：同上。          屋内ルート：同上。</p>		<p>【島根】記載内容の相違          ・外部事象の選定結果及び資料構成の相違。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

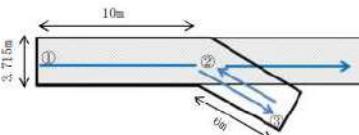
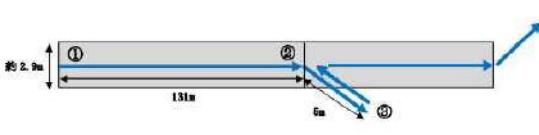
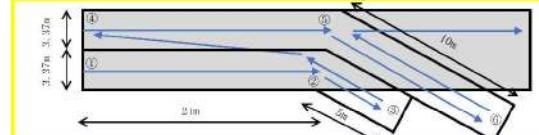
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉 別紙(5) アクセスルート降灰・降雪除去時間評価について	島根原子力発電所2号炉 別紙(23) 屋外のアクセスルート 除雪時間評価	泊発電所3号炉 別紙(5) 屋外のアクセスルート除雪・除灰時間評価について	相違理由
<p>1. ブルドーザの仕様  <input type="radio"/>ブレード幅：約 3.7m  <input type="radio"/>最大押し出し可能重量：9.12t          (土砂撤去実証実験より 9.12t 以上押し出せることを確認済)  <input type="radio"/>走行速度（1速）：前進 3.3km/h, 後進 4.4km/h  <input type="radio"/>移動速度（3速）：前進 10.0km/h</p>	<p>1. ホイールローダ仕様  <input type="radio"/>最大けん引力：16 t  <input type="radio"/>バケット全幅：292cm  <input type="radio"/>走行速度（1速）：前進 0～6.6km/h, 後進 0～7.1km/h</p>	<p>1. ホイールローダ仕様  <input type="radio"/>最大押し出し可能重量：4.5t          (がれき撤去試験より 4.5t 押し出せることを確認済み)  <input type="radio"/>バケット全幅：337cm  <input type="radio"/>走行速度（1速）：前進 10km/h, 後進 10km/h（補足資料(5)参照）</p>	<p>【女川及び島根】          記載表現の相違</p> <p>【女川及び島根】          記載内容の相違          ・復旧用重機の相違。</p> <p>【女川及び島根】          記載内容の相違          ・泊は、走行速度について検証を実施し、補足資料を作成。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>2. 降灰除去速度の算出 &lt;降灰条件&gt; ○厚さ：15cm（設計基準） ○単位体積重量：1.5t/m<sup>3</sup></p> <p>&lt;除去方法&gt; ・アクセスルートに降り積もった降灰をブルドーザで道路脇へ押土し除去する。 ・一回の押し出し可能量を 9.12t とし、9.12t の火山灰を集積し、道路脇へ押し出す作業を1サイクルとして繰り返す。 ・一回の集積で進める距離 X <math>= 9.12t \div (\text{火山灰厚さ } 0.15m \times \text{幅 } 3.715m \times 1.5t/m^3) = 10.9m \approx 10m</math> ・1サイクル当たりの作業時間は、1速の走行速度（前進3.3km/h、後進4.4km/h）で作業すると仮定して A：押し出し（①→②→③）：<math>(10m+6m) \div 3.3km/h = 0.30\text{ 分}</math> B：ギア切り替え：0.10分 C：後進（③→②）：<math>6m \div 4.4km/h = 0.09\text{ 分}</math></p> <p>1サイクル当たりの作業時間(A+B+C) = 0.30分 + 0.10分 + 0.09分 = 0.49分</p>  <p>&lt;降灰除去速度&gt; <math>1\text{サイクル当たりの除去延長} \div 1\text{サイクル当たりの除去時間} = 10m \div 0.49\text{ 分} = 20.40m/\text{分} = 1.22\text{km/h} = 1.2\text{km/h}</math></p>	<p>2. 除雪速度の算出 &lt;除雪条件&gt; ○積雪量：20cm (アクセスルート（車両）は10cmで除雪作業開始としていることから、保守的に20cmとして設定) ○単位体積重量：積雪量1cmあたり <math>20N/m^2</math> (<math>2.1kg/m^2</math>) 積雪密度：<math>2.1kg/m^2 \div 0.01m = 210kg/m^3</math> (<math>0.21t/m^3</math>) (松江市建築基準法施行細則)</p> <p>&lt;除雪方法&gt; ・アクセスルート上に降り積もった雪を、ホイールローダで道路脇へ5m押し出し除去する。 ・1回の押し出し可能量を 16t とし、16t の雪を集積し、道路脇へ押し出す作業を1サイクルとして繰り返す。 ・1回の集積で進める距離 X = <math>16t \div (\text{積雪厚さ } 0.2m \times \text{幅 } 2.9m \times 0.21t/m^3) = 131.3m \approx 131m</math> ・1サイクル当たりの作業時間は、1速の走行速度（前進0~6.6、後進0~7.1km/h）の平均 <math>3.3km/h</math>（前進）、<math>3.5km/h</math>（後進）で作業を実施すると仮定して A：押し出し（①→②→③）：<math>(131m+5m) \div 3.3km/h = 148.3\text{ 秒} \approx 149\text{ 秒}</math> B：ギア切替：3秒 C：後進（③→②）：<math>5m \div 3.5km/h = 5.1\text{ 秒} \approx 6\text{ 秒}</math> D：ギア切替：3秒</p> <p>1サイクル当たりの作業時間 (A+B+C+D) = 149秒 + 3秒 + 6秒 + 3秒 = 161秒</p>  <p>&lt;除雪速度&gt; <math>1\text{サイクル当たりの除雪延長} \div 1\text{サイクル当たりの除雪時間} = 131m \div 161\text{ 秒} = 2.92km/h \approx 2.9km/h</math></p>	<p>2. 除雪速度の算出 &lt;除雪条件&gt; ○積雪量：20cm (アクセスルート（車両）は10cmで除雪作業開始としていることから、保守的に20cmとして設定) ○単位体積重量：積雪量1cm当たり <math>30N/m^2</math> (<math>3.1kg/m^2</math>) 積雪密度：<math>3.1kg/m^2 \div 0.01m = 310kg/m^3</math> (<math>0.31t/m^3</math>) (北海道建築基準法施行細則)</p> <p>&lt;除雪方法&gt; ・アクセスルート上に降り積もった雪をホイールローダで道路脇へ5m押し出し除去する。 ・1回の押し出し可能量を 4.5t とし、4.5t の雪を集積し、道路脇へ押し出す作業を1サイクルとして繰り返す。 ・1回の集積で進める距離 X = <math>4.5t \div (\text{積雪厚さ } 0.2m \times \text{幅 } 3.37m \times 0.31t/m^3) = 21.5m \approx 21m</math> ・1サイクル当たりの作業時間は、1速の走行速度（前進10km/h、後進10km/h）の平均 <math>5.0km/h</math>（前進）、<math>5.0km/h</math>（後進）で作業を実施すると仮定して A：押し出し（①→②→③）：<math>(21m+5m) \div 5.0km/h = 18.7\text{ 秒} \approx 19\text{ 秒}</math> B：ギア切替：3秒 C：後進（③→②→④）：<math>(5m+21m) \div 5.0km/h = 18.7\text{ 秒} \approx 19\text{ 秒}</math> D：ギア切替：3秒</p> <p>E：押し出し（④→⑤→⑥）：<math>(21m+10m) \div 5.0km/h = 22.3\text{ 秒} \approx 23\text{ 秒}</math> F：ギア切替：3秒 G：後進（⑥→⑤）：<math>10m \div 5.0km/h = 7.2\text{ 秒} \approx 8\text{ 秒}</math> H：ギア切替：3秒</p> <p>1サイクル当たりの作業時間 (A+B+C+D+E+F+G+H) = 19秒 + 3秒 + 19秒 + 3秒 + 23秒 + 3秒 + 8秒 + 3秒 = 81秒</p>  <p>&lt;除雪速度&gt; <math>1\text{サイクル当たりの除雪延長} \div 1\text{サイクル当たりの除雪時間} = 21m \div 81\text{ 秒} = 0.933km/h \approx 0.93km/h</math></p>	<p>【女川】記載箇所の相違 ・泊は除灰速度の算出について、本項目内「4. 除灰速度の算出」に記載。</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・除雪条件の相違。</p> <p>【女川及び島根】 対応方針の相違 ・泊は、必要な道路幅（4.0m）に対し、バケット幅（3.37m）が短いため、1サイクルごとに重機が往復して除雪、除灰を行う。（伊方3号炉の除灰と同様。伊方3号炉の記載は次頁に記載）</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【伊方3号炉まとめ資料より転載】</p> <p>(3) 降灰除去速度の算出</p> <p>&lt;降灰条件&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>○厚さ：15cm（設計基準）</li> <li>○単位体積重量：1.5t/m<sup>3</sup></li> </ul> <p>&lt;除去方法&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・アクセスルート上に降り積もった火山灰を、ホイールローダで道路脇へ押し出し除去する。</li> <li>・1回の押し出し可能量を10tとし、10tの火山灰を集積し、道路脇へ押し出す作業を1サイクルとして繰り返す。</li> <li>・1回の集積で進める距離  <math>=10t \div (\text{火山灰厚さ } 0.15m \times \text{幅 } 2.685m \times 1.5t/m^3)</math>  <math>=16.6m \approx 16m</math></li> <li>・1サイクル当たりの作業時間（降灰除去幅約5m）は、以下のとおりとなる。          A : 押し出し (①→②→③) : <math>(16m + 5m) \div 2.5\text{km/h} = 30.2\text{秒} \approx 31\text{秒}</math>          B : ギア切り替え : 3秒          C : 後進 (③→②→④) : <math>(5m + 16m) \div 4\text{km/h} = 18.9\text{秒} \approx 19\text{秒}</math>          D : ギア切り替え : 3秒          E : 押し出し (④→⑤→⑥) : <math>(16m + 10m) \div 2.5\text{km/h} = 37.4\text{秒} \approx 38\text{秒}</math>          F : ギア切り替え : 3秒          G : 後進 (⑥→⑤) : <math>10m \div 4\text{km/h} = 9\text{秒}</math>          H : ギア切り替え : 3秒          1サイクル当たりの作業時間  <math>(A + B + C + D + E + F + G + H) = 109\text{秒}</math></li> <p>&lt;降灰除去速度&gt;</p> <p>1サイクル当たりの除去延長 ÷ 1サイクル当たりの除去時間  <math>= 16m \div 109\text{秒} = 0.15m/\text{秒} = 0.54\text{km/h} = 0.5\text{km/h}</math></p> </ul>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>3. 降雪除去速度の算出</p> <p>&lt;降雪条件&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>○厚さ：43cm（石巻 既往最大積雪量）</li> <li>○単位体積重量：0.35t/m<sup>3</sup>（道路橋示方書・同解説）</li> </ul> <p>&lt;除去方法&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・アクセスルートに降り積もった雪をブルドーザで道路脇へ押土し除去する。</li> <li>・一回の押し出し可能量を 9.12t とし、9.12t の雪を集積し、道路脇へ押し出す作業を 1 サイクルとして繰り返す。</li> <li>・一回の集積で進める距離 X  <math display="block">= 9.12t \div (\text{積雪厚さ } 0.43m \times \text{幅 } 3.715m \times 0.35t/m^3)</math> <math display="block">= 16.3m \approx 16m</math> </li> <li>・1 サイクル当たりの作業時間は、1 速の走行速度（前進 3.3km/h、後進 4.4km/h）で作業すると仮定して          A : 押し出し ((①→②→③) : (16m+6m)) ÷ 3.3km/h = 0.40 分          B : ギア切り替え : 0.10 分          C : 後進 (③→②) : 6m ÷ 4.4km/h = 0.09 分          1 サイクル当たりの作業時間 (A+B+C) = 0.40 分 + 0.10 分 + 0.09 分 = 0.59 分</li> </ul> <p>&lt;降雪除去速度&gt;</p> <p>1 サイクル当たりの除去延長 ÷ 1 サイクル当たりの除去時間  <math display="block">= 16m \div 0.59 \text{ 分} = 27.11m/\text{分} = 1.62km/h = 1.6km/h</math></p>			<p>【女川】記載箇所の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は除雪速度の算出について、本項目内「2. 除雪速度の算出」に記載。</li> </ul>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉		島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																																																																																																																																																																																																																																										
4. 降灰除去・降雪除去の時間評価 (1) 降灰除去時間評価（地震時のアクセスルートで時間評価）		3.まとめ 降雪の除雪速度について、2.9km/hとする。緊急時対策所及び保管場所から可搬型設備が通行する水源（輪谷貯水槽（西1／西2）、非常用取水設備）、接続先、送水先までのルートの除雪に要する時間評価を第1図～第3図及び第1表～第3表に示す。	3.除雪時間評価 降雪の除雪速度について、0.93km/hとする。除雪箇所は、可搬型設備が通行するアクセスルート全城とし、災害対策要員2名が別々のルートを並行して除雪する。除雪に要する時間評価を第1図、第1表及び第2表に示す。	【女川及び島根】 記載表現の相違 【島根】記載内容の相違 ・除雪速度の相違。 【女川】記載箇所の相違 ・泊は本項目内「5.除雪時間評価」に記載。 【女川及び島根】 対応方針の相違 ・泊は、可搬型設備が通行するアクセスルート全城の除雪時間を評価。 ・泊は、要員2名（重機2台）での復旧時間を評価。																																																																																																																																																																																																																																																																																										
<p>【ルート1】</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th> <th>距離(約m)</th> <th>時間評価項目</th> <th>所要時間(分)</th> <th>累積(分)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>—</td><td>—</td><td>状況確認・準備</td><td>15</td><td>15</td></tr> <tr><td>—</td><td>—</td><td>ルート確認・判断</td><td>40</td><td>55</td></tr> <tr><td>①→②</td><td>—</td><td>徒歩移動</td><td>15</td><td>70</td></tr> <tr><td>②→③</td><td>230</td><td>降灰除去</td><td>12</td><td>82</td></tr> <tr><td>③→②</td><td>230</td><td>重機移動</td><td>2</td><td>84</td></tr> <tr><td>②→④</td><td>1380</td><td>降灰除去</td><td>69</td><td>153</td></tr> <tr><td>④→⑤</td><td>160</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>154</td></tr> <tr><td>⑤→⑥</td><td>80</td><td>降灰除去</td><td>4</td><td>158</td></tr> <tr><td>⑥→⑤</td><td>80</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>159</td></tr> <tr><td>⑤→⑦</td><td>240</td><td>降灰除去</td><td>12</td><td>171</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離(約m)	時間評価項目	所要時間(分)	累積(分)	—	—	状況確認・準備	15	15	—	—	ルート確認・判断	40	55	①→②	—	徒歩移動	15	70	②→③	230	降灰除去	12	82	③→②	230	重機移動	2	84	②→④	1380	降灰除去	69	153	④→⑤	160	重機移動	1	154	⑤→⑥	80	降灰除去	4	158	⑥→⑤	80	重機移動	1	159	⑤→⑦	240	降灰除去	12	171	<p>(1) 第1保管エリアからのルート</p> <p>【凡例】 保管エリア :  ルートA(2) : </p> <p>※：図に記載のある除雪ルートは、仮復旧時間が最も長いルートを記載している。</p> <p>第1図 第1保管エリアからの除雪ルート（ルートA(2)）</p>	<p>第1表 第1保管エリアからの仮復旧時間（ルートA(2)）</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th> <th>距離(約m)</th> <th>時間評価項目</th> <th>速度(km/h)</th> <th>所要時間(分)</th> <th>累積(分)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>緊急時対策所→①</td><td>750</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>16</td><td>16</td></tr> <tr><td>①→②</td><td>600</td><td>移動</td><td>10</td><td>4</td><td>20</td></tr> <tr><td>②→③</td><td>1610</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>34</td><td>54</td></tr> <tr><td>③→④</td><td>240</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>5</td><td>59</td></tr> <tr><td>④→⑤</td><td>130</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>3</td><td>62</td></tr> <tr><td>⑤→⑥</td><td>120</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>3</td><td>65</td></tr> <tr><td>⑥→③</td><td>120</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>66</td></tr> <tr><td>⑤→④</td><td>130</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>67</td></tr> <tr><td>④→⑦</td><td>110</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>3</td><td>70</td></tr> <tr><td>⑦→④</td><td>110</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>71</td></tr> <tr><td>④→③</td><td>240</td><td>移動</td><td>10</td><td>2</td><td>73</td></tr> <tr><td>③→⑧</td><td>150</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>4</td><td>77</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)	緊急時対策所→①	750	除雪	2.9	16	16	①→②	600	移動	10	4	20	②→③	1610	除雪	2.9	34	54	③→④	240	除雪	2.9	5	59	④→⑤	130	除雪	2.9	3	62	⑤→⑥	120	除雪	2.9	3	65	⑥→③	120	移動	10	1	66	⑤→④	130	移動	10	1	67	④→⑦	110	除雪	2.9	3	70	⑦→④	110	移動	10	1	71	④→③	240	移動	10	2	73	③→⑧	150	除雪	2.9	4	77	<p>第1表 災害対策要員①による除雪時間評価</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th> <th>距離(約m)</th> <th>時間評価項目</th> <th>速度(km/h)</th> <th>所要時間(分)</th> <th>累積(分)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>①→②</td><td>360</td><td>待機移動</td><td>4.0</td><td>6</td><td>6</td></tr> <tr><td>②→③</td><td>260</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>18</td><td>24</td></tr> <tr><td>③→②</td><td>260</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>2</td><td>26</td></tr> <tr><td>②→④</td><td>420</td><td>直進移動</td><td>0.93</td><td>28</td><td>54</td></tr> <tr><td>④→⑤</td><td>90</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>1</td><td>55</td></tr> <tr><td>⑤→⑥</td><td>380</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>23</td><td>78</td></tr> <tr><td>⑥→⑦</td><td>490</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>3</td><td>81</td></tr> <tr><td>⑦→⑧</td><td>210</td><td>直進移動</td><td>0.93</td><td>14</td><td>95</td></tr> <tr><td>⑧→⑨</td><td>250</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>2</td><td>97</td></tr> <tr><td>⑨→⑩</td><td>560</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>38</td><td>135</td></tr> </tbody> </table> <p>第2表 災害対策要員②による除雪時間評価</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th> <th>距離(約m)</th> <th>時間評価項目</th> <th>速度(km/h)</th> <th>所要時間(分)</th> <th>累積(分)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>⑩→⑪</td><td>160</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>11</td><td>11</td></tr> <tr><td>⑪→⑫</td><td>160</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>1</td><td>12</td></tr> <tr><td>⑫→⑬</td><td>300</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>20</td><td>32</td></tr> <tr><td>⑬→⑭</td><td>70</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>1</td><td>33</td></tr> <tr><td>⑭→⑮</td><td>510</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>31</td><td>67</td></tr> <tr><td>⑮→⑯</td><td>40</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>1</td><td>68</td></tr> <tr><td>⑯→⑰</td><td>30</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>2</td><td>70</td></tr> <tr><td>⑰→⑱</td><td>210</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>2</td><td>72</td></tr> <tr><td>⑱→⑲</td><td>430</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>29</td><td>101</td></tr> <tr><td>⑲→⑳</td><td>50</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>1</td><td>102</td></tr> <tr><td>⑳→㉑</td><td>30</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>2</td><td>104</td></tr> <tr><td>㉑→㉒</td><td>50</td><td>直進移動</td><td>10.0</td><td>1</td><td>105</td></tr> <tr><td>㉒→㉓</td><td>270</td><td>待機移動</td><td>0.93</td><td>18</td><td>123</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)	①→②	360	待機移動	4.0	6	6	②→③	260	待機移動	0.93	18	24	③→②	260	直進移動	10.0	2	26	②→④	420	直進移動	0.93	28	54	④→⑤	90	直進移動	10.0	1	55	⑤→⑥	380	待機移動	0.93	23	78	⑥→⑦	490	直進移動	10.0	3	81	⑦→⑧	210	直進移動	0.93	14	95	⑧→⑨	250	直進移動	10.0	2	97	⑨→⑩	560	待機移動	0.93	38	135	区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)	⑩→⑪	160	待機移動	0.93	11	11	⑪→⑫	160	直進移動	10.0	1	12	⑫→⑬	300	待機移動	0.93	20	32	⑬→⑭	70	直進移動	10.0	1	33	⑭→⑮	510	待機移動	0.93	31	67	⑮→⑯	40	直進移動	10.0	1	68	⑯→⑰	30	待機移動	0.93	2	70	⑰→⑱	210	直進移動	10.0	2	72	⑱→⑲	430	待機移動	0.93	29	101	⑲→⑳	50	直進移動	10.0	1	102	⑳→㉑	30	待機移動	0.93	2	104	㉑→㉒	50	直進移動	10.0	1	105	㉒→㉓	270	待機移動	0.93	18	123
区間	距離(約m)	時間評価項目	所要時間(分)	累積(分)																																																																																																																																																																																																																																																																																										
—	—	状況確認・準備	15	15																																																																																																																																																																																																																																																																																										
—	—	ルート確認・判断	40	55																																																																																																																																																																																																																																																																																										
①→②	—	徒歩移動	15	70																																																																																																																																																																																																																																																																																										
②→③	230	降灰除去	12	82																																																																																																																																																																																																																																																																																										
③→②	230	重機移動	2	84																																																																																																																																																																																																																																																																																										
②→④	1380	降灰除去	69	153																																																																																																																																																																																																																																																																																										
④→⑤	160	重機移動	1	154																																																																																																																																																																																																																																																																																										
⑤→⑥	80	降灰除去	4	158																																																																																																																																																																																																																																																																																										
⑥→⑤	80	重機移動	1	159																																																																																																																																																																																																																																																																																										
⑤→⑦	240	降灰除去	12	171																																																																																																																																																																																																																																																																																										
区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)																																																																																																																																																																																																																																																																																									
緊急時対策所→①	750	除雪	2.9	16	16																																																																																																																																																																																																																																																																																									
①→②	600	移動	10	4	20																																																																																																																																																																																																																																																																																									
②→③	1610	除雪	2.9	34	54																																																																																																																																																																																																																																																																																									
③→④	240	除雪	2.9	5	59																																																																																																																																																																																																																																																																																									
④→⑤	130	除雪	2.9	3	62																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑤→⑥	120	除雪	2.9	3	65																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑥→③	120	移動	10	1	66																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑤→④	130	移動	10	1	67																																																																																																																																																																																																																																																																																									
④→⑦	110	除雪	2.9	3	70																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑦→④	110	移動	10	1	71																																																																																																																																																																																																																																																																																									
④→③	240	移動	10	2	73																																																																																																																																																																																																																																																																																									
③→⑧	150	除雪	2.9	4	77																																																																																																																																																																																																																																																																																									
区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)																																																																																																																																																																																																																																																																																									
①→②	360	待機移動	4.0	6	6																																																																																																																																																																																																																																																																																									
②→③	260	待機移動	0.93	18	24																																																																																																																																																																																																																																																																																									
③→②	260	直進移動	10.0	2	26																																																																																																																																																																																																																																																																																									
②→④	420	直進移動	0.93	28	54																																																																																																																																																																																																																																																																																									
④→⑤	90	直進移動	10.0	1	55																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑤→⑥	380	待機移動	0.93	23	78																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑥→⑦	490	直進移動	10.0	3	81																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑦→⑧	210	直進移動	0.93	14	95																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑧→⑨	250	直進移動	10.0	2	97																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑨→⑩	560	待機移動	0.93	38	135																																																																																																																																																																																																																																																																																									
区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑩→⑪	160	待機移動	0.93	11	11																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑪→⑫	160	直進移動	10.0	1	12																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑫→⑬	300	待機移動	0.93	20	32																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑬→⑭	70	直進移動	10.0	1	33																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑭→⑮	510	待機移動	0.93	31	67																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑮→⑯	40	直進移動	10.0	1	68																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑯→⑰	30	待機移動	0.93	2	70																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑰→⑱	210	直進移動	10.0	2	72																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑱→⑲	430	待機移動	0.93	29	101																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑲→⑳	50	直進移動	10.0	1	102																																																																																																																																																																																																																																																																																									
⑳→㉑	30	待機移動	0.93	2	104																																																																																																																																																																																																																																																																																									
㉑→㉒	50	直進移動	10.0	1	105																																																																																																																																																																																																																																																																																									
㉒→㉓	270	待機移動	0.93	18	123																																																																																																																																																																																																																																																																																									

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

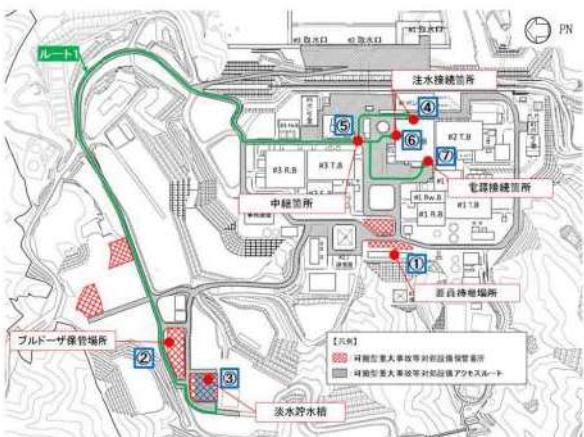
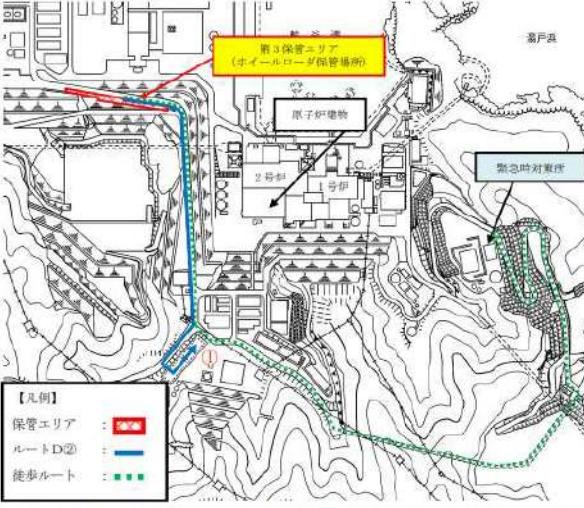
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																																																																														
<p>【ルート2】</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th><th>距離(約m)</th><th>時間評価項目</th><th>所要時間(分)</th><th>累積(分)</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>—</td><td>—</td><td>状況確認・準備</td><td>15</td><td>15</td></tr> <tr><td>—</td><td>—</td><td>ルート確認・判断</td><td>40</td><td>55</td></tr> <tr><td>①→②</td><td>—</td><td>徒歩移動</td><td>15</td><td>70</td></tr> <tr><td>②→④</td><td>230</td><td>降灰除去</td><td>12</td><td>82</td></tr> <tr><td>④→③</td><td>120</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>83</td></tr> <tr><td>③→⑤</td><td>870</td><td>降灰除去</td><td>44</td><td>127</td></tr> <tr><td>⑤→⑥</td><td>90</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>128</td></tr> <tr><td>⑥→⑦</td><td>210</td><td>降灰除去</td><td>11</td><td>139</td></tr> <tr><td>⑦→⑧</td><td>60</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>140</td></tr> <tr><td>⑧→①</td><td>160</td><td>降灰除去</td><td>8</td><td>148</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離(約m)	時間評価項目	所要時間(分)	累積(分)	—	—	状況確認・準備	15	15	—	—	ルート確認・判断	40	55	①→②	—	徒歩移動	15	70	②→④	230	降灰除去	12	82	④→③	120	重機移動	1	83	③→⑤	870	降灰除去	44	127	⑤→⑥	90	重機移動	1	128	⑥→⑦	210	降灰除去	11	139	⑦→⑧	60	重機移動	1	140	⑧→①	160	降灰除去	8	148	<p>(2) 第4保管エリアからのルート</p> <p>【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>保管エリア : ■</li> <li>ルートB② : —</li> <li>徒歩ルート : ■■■</li> </ul> <p>※ 図に記載のある除雪ルートは、復旧時間が最も長いルートを記載している。</p> <p>第2図 第4保管エリアからの除雪ルート（ルートB②）</p> <p>第2表 第4保管エリアからの復旧時間（ルートB②）</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th><th>距離(約m)</th><th>時間評価項目</th><th>速度(km/h)</th><th>所要時間(分)</th><th>累積(分)</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>緊急時対策所 → 第4保管エリア</td><td>2,710</td><td>要員移動</td><td>4.0</td><td>41</td><td>41</td></tr> <tr><td>第4保管エリア → ①</td><td>250</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>6</td><td>47</td></tr> <tr><td>①→②</td><td>240</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>5</td><td>52</td></tr> <tr><td>②→③</td><td>110</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>3</td><td>55</td></tr> <tr><td>③→②</td><td>110</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>56</td></tr> <tr><td>②→④</td><td>130</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>3</td><td>59</td></tr> <tr><td>④→⑤</td><td>120</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>3</td><td>62</td></tr> <tr><td>⑤→④</td><td>120</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>63</td></tr> <tr><td>④→②</td><td>130</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>64</td></tr> <tr><td>②→①</td><td>240</td><td>移動</td><td>10</td><td>2</td><td>66</td></tr> <tr><td>①→⑥</td><td>150</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>4</td><td>70</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)	緊急時対策所 → 第4保管エリア	2,710	要員移動	4.0	41	41	第4保管エリア → ①	250	除雪	2.9	6	47	①→②	240	除雪	2.9	5	52	②→③	110	除雪	2.9	3	55	③→②	110	移動	10	1	56	②→④	130	除雪	2.9	3	59	④→⑤	120	除雪	2.9	3	62	⑤→④	120	移動	10	1	63	④→②	130	移動	10	1	64	②→①	240	移動	10	2	66	①→⑥	150	除雪	2.9	4	70	<p>【女川】記載箇所の相違 ・泊は本項目内「5. 除灰時間評価」に記載。 【島根】記載内容の相違 ・評価条件の相違に伴う評価結果の相違。</p>
区間	距離(約m)	時間評価項目	所要時間(分)	累積(分)																																																																																																																													
—	—	状況確認・準備	15	15																																																																																																																													
—	—	ルート確認・判断	40	55																																																																																																																													
①→②	—	徒歩移動	15	70																																																																																																																													
②→④	230	降灰除去	12	82																																																																																																																													
④→③	120	重機移動	1	83																																																																																																																													
③→⑤	870	降灰除去	44	127																																																																																																																													
⑤→⑥	90	重機移動	1	128																																																																																																																													
⑥→⑦	210	降灰除去	11	139																																																																																																																													
⑦→⑧	60	重機移動	1	140																																																																																																																													
⑧→①	160	降灰除去	8	148																																																																																																																													
区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)																																																																																																																												
緊急時対策所 → 第4保管エリア	2,710	要員移動	4.0	41	41																																																																																																																												
第4保管エリア → ①	250	除雪	2.9	6	47																																																																																																																												
①→②	240	除雪	2.9	5	52																																																																																																																												
②→③	110	除雪	2.9	3	55																																																																																																																												
③→②	110	移動	10	1	56																																																																																																																												
②→④	130	除雪	2.9	3	59																																																																																																																												
④→⑤	120	除雪	2.9	3	62																																																																																																																												
⑤→④	120	移動	10	1	63																																																																																																																												
④→②	130	移動	10	1	64																																																																																																																												
②→①	240	移動	10	2	66																																																																																																																												
①→⑥	150	除雪	2.9	4	70																																																																																																																												

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

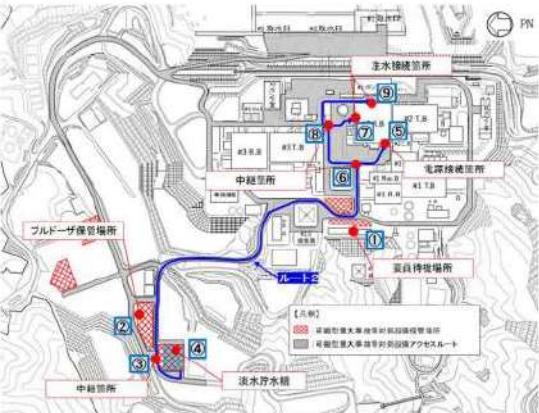
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																														
<p>(2) 降雪除去時間評価（地震時のアクセスルートで時間評価）  <b>【ルート1】</b></p>  <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th><th>距離（約m）</th><th>時間評価項目</th><th>所要時間（分）</th><th>累積（分）</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>—</td><td>—</td><td>状況確認・準備</td><td>15</td><td>15</td></tr> <tr><td>—</td><td>—</td><td>ルート確認・判断</td><td>40</td><td>55</td></tr> <tr><td>①→②</td><td>—</td><td>徒歩移動</td><td>15</td><td>70</td></tr> <tr><td>—</td><td>—</td><td>暖機運転</td><td>5</td><td>75</td></tr> <tr><td>②→③</td><td>230</td><td>降雪除去</td><td>9</td><td>84</td></tr> <tr><td>③→②</td><td>230</td><td>重機移動</td><td>2</td><td>86</td></tr> <tr><td>②→④</td><td>1380</td><td>降雪除去</td><td>52</td><td>138</td></tr> <tr><td>④→⑤</td><td>160</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>139</td></tr> <tr><td>⑤→⑥</td><td>80</td><td>降雪除去</td><td>3</td><td>142</td></tr> <tr><td>⑥→⑤</td><td>80</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>143</td></tr> <tr><td>⑤→⑦</td><td>240</td><td>降雪除去</td><td>9</td><td>152</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離（約m）	時間評価項目	所要時間（分）	累積（分）	—	—	状況確認・準備	15	15	—	—	ルート確認・判断	40	55	①→②	—	徒歩移動	15	70	—	—	暖機運転	5	75	②→③	230	降雪除去	9	84	③→②	230	重機移動	2	86	②→④	1380	降雪除去	52	138	④→⑤	160	重機移動	1	139	⑤→⑥	80	降雪除去	3	142	⑥→⑤	80	重機移動	1	143	⑤→⑦	240	降雪除去	9	152	<p>(3) 第3保管エリアからのルート</p>  <p>【例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>保管エリア : ■■■</li> <li>ルートD(2) : —</li> <li>徒歩ルート : ■■■</li> </ul> <p>※：図に記載のある除雪ルートは、仮復旧時間が最も長いルートを記載している。</p> <p><b>第3図 第3保管エリアからの除雪ルート（ルートD(2)）</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th><th>距離（約m）</th><th>時間評価項目</th><th>速度（km/h）</th><th>所要時間（分）</th><th>累積（分）</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>緊急対策所→第3保管エリア</td><td>2,310</td><td>要員移動</td><td>4.0</td><td>35</td><td>35</td></tr> <tr><td>第3保管エリア→①</td><td>620</td><td>除雪</td><td>2.9</td><td>17</td><td>52</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離（約m）	時間評価項目	速度（km/h）	所要時間（分）	累積（分）	緊急対策所→第3保管エリア	2,310	要員移動	4.0	35	35	第3保管エリア→①	620	除雪	2.9	17	52		<p>【女川及び島根】      記載内容の相違      •評価条件の相違に伴う      評価結果の相違。</p>
区間	距離（約m）	時間評価項目	所要時間（分）	累積（分）																																																																													
—	—	状況確認・準備	15	15																																																																													
—	—	ルート確認・判断	40	55																																																																													
①→②	—	徒歩移動	15	70																																																																													
—	—	暖機運転	5	75																																																																													
②→③	230	降雪除去	9	84																																																																													
③→②	230	重機移動	2	86																																																																													
②→④	1380	降雪除去	52	138																																																																													
④→⑤	160	重機移動	1	139																																																																													
⑤→⑥	80	降雪除去	3	142																																																																													
⑥→⑤	80	重機移動	1	143																																																																													
⑤→⑦	240	降雪除去	9	152																																																																													
区間	距離（約m）	時間評価項目	速度（km/h）	所要時間（分）	累積（分）																																																																												
緊急対策所→第3保管エリア	2,310	要員移動	4.0	35	35																																																																												
第3保管エリア→①	620	除雪	2.9	17	52																																																																												

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

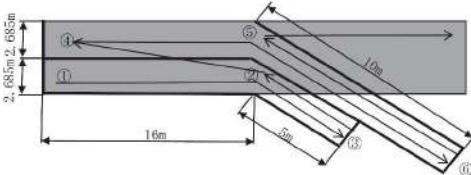
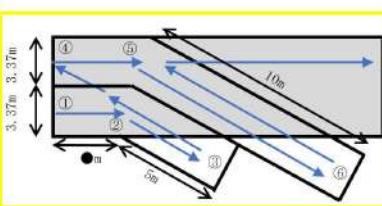
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																												
<p>【ルート2】</p>  <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th><th>距離（約m）</th><th>時間評価項目</th><th>所要時間（分）</th><th>累積（分）</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>—</td><td>—</td><td>状況確認・準備</td><td>15</td><td>15</td></tr> <tr> <td>—</td><td>—</td><td>ルート確認・判断</td><td>40</td><td>55</td></tr> <tr> <td>(1)→(2)</td><td>—</td><td>徒歩移動</td><td>15</td><td>70</td></tr> <tr> <td>—</td><td>—</td><td>暖機運転</td><td>5</td><td>75</td></tr> <tr> <td>(2)→(4)</td><td>230</td><td>降雪除去</td><td>9</td><td>84</td></tr> <tr> <td>(4)→(3)</td><td>120</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>85</td></tr> <tr> <td>(3)→(5)</td><td>870</td><td>降雪除去</td><td>33</td><td>118</td></tr> <tr> <td>(5)→(6)</td><td>90</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>119</td></tr> <tr> <td>(6)→(7)</td><td>210</td><td>降雪除去</td><td>8</td><td>127</td></tr> <tr> <td>(7)→(8)</td><td>60</td><td>重機移動</td><td>1</td><td>128</td></tr> <tr> <td>(8)→(9)</td><td>160</td><td>降雪除去</td><td>6</td><td>134</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離（約m）	時間評価項目	所要時間（分）	累積（分）	—	—	状況確認・準備	15	15	—	—	ルート確認・判断	40	55	(1)→(2)	—	徒歩移動	15	70	—	—	暖機運転	5	75	(2)→(4)	230	降雪除去	9	84	(4)→(3)	120	重機移動	1	85	(3)→(5)	870	降雪除去	33	118	(5)→(6)	90	重機移動	1	119	(6)→(7)	210	降雪除去	8	127	(7)→(8)	60	重機移動	1	128	(8)→(9)	160	降雪除去	6	134			<p>【女川】記載内容の相違      •評価条件の相違に伴う      評価結果の相違。</p>
区間	距離（約m）	時間評価項目	所要時間（分）	累積（分）																																																											
—	—	状況確認・準備	15	15																																																											
—	—	ルート確認・判断	40	55																																																											
(1)→(2)	—	徒歩移動	15	70																																																											
—	—	暖機運転	5	75																																																											
(2)→(4)	230	降雪除去	9	84																																																											
(4)→(3)	120	重機移動	1	85																																																											
(3)→(5)	870	降雪除去	33	118																																																											
(5)→(6)	90	重機移動	1	119																																																											
(6)→(7)	210	降雪除去	8	127																																																											
(7)→(8)	60	重機移動	1	128																																																											
(8)→(9)	160	降雪除去	6	134																																																											

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉 別紙(24) 屋外のアクセスルート 除灰時間評価	泊発電所3号炉	相違理由									
<p>【伊方3号炉まとめ資料より転載】</p> <p>(3) 降灰除去速度の算出</p> <p>&lt;降灰条件&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>○厚さ : 15cm (設計基準)</li> <li>○単位体積重量 : 1.5t/m<sup>3</sup></li> </ul> <p>&lt;除去方法&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・アクセスルート上に降り積もった火山灰を、ホイールローダで道路脇へ押し出し除去する。</li> <li>・1回の押し出し可能量を10tとし、10tの火山灰を集積し、道路脇へ押し出す作業を1サイクルとして繰り返す。</li> <li>・1回の集積で進める距離  <math>= 10t \div (\text{火山灰厚さ } 0.15m \times \text{幅 } 2.685m \times 1.5t/m^3)</math>  <math>= 16.6m \approx 16m</math></li> <li>・1サイクル当たりの作業時間 (降灰除去幅約5m) は、以下のとおりとなる。</li> </ul> <table border="0"> <tr> <td>A : 押し出し (①→②→③) : <math>(16m + 5m) \div 2.5km/h = 30.2\text{秒} \approx 31\text{秒}</math></td> </tr> <tr> <td>B : ギア切り替え : 3秒</td> </tr> <tr> <td>C : 後進 (③→②→④) : <math>(5m + 16m) \div 4km/h = 18.9\text{秒} \approx 19\text{秒}</math></td> </tr> <tr> <td>D : ギア切り替え : 3秒</td> </tr> <tr> <td>E : 押し出し (④→⑤→⑥) : <math>(16m + 10m) \div 2.5km/h = 37.4\text{秒} \approx 38\text{秒}</math></td> </tr> <tr> <td>F : ギア切り替え : 3秒</td> </tr> <tr> <td>G : 後進 (⑥→⑤) : <math>10m \div 4km/h = 9\text{秒}</math></td> </tr> <tr> <td>H : ギア切り替え : 3秒</td> </tr> </table> <p>1サイクル当たりの作業時間  <math>(A + B + C + D + E + F + G + H) = 109\text{秒}</math></p> <p>&lt;降灰除去速度&gt;</p> <p>1サイクル当たりの除去延長 ÷ 1サイクル当たりの除去時間  <math>= 16m \div 109\text{秒} = 0.15m/\text{秒} = 0.54km/h = 0.5km/h</math></p>  <p>1サイクル当たりの作業時間 (A+B+C+D) = 12秒 + 3秒 + 6秒 + 3秒 = 24秒</p> <p>&lt;除灰速度&gt;</p> <p>1サイクル当たりの除灰延長 ÷ 1サイクル当たりの除灰時間  <math>= 6m \div 24\text{秒} = 0.25m/\text{秒} = 0.9km/h</math></p> <p>4. 除灰速度の算出</p> <p>&lt;降灰条件&gt;</p> <p>追面【地震津波側審査の反映】  (火山灰の層厚、密度、降灰除去時間について、地震津波側審査結果を受けて反映のため)</p> <p>&lt;除灰方法&gt;</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・アクセスルート上に降り積もった火山灰をホイールローダで道路脇へ5m押し出し除去する。</li> <li>・1回の押し出し可能量を4.5tとし、4.5tの火山灰を集積し、道路脇へ押し出す作業を1サイクルとして繰り返す。</li> <li>・1回の集積で進める距離X = <math>4.5t \div (\text{火山灰厚さ } 0.56m \times \text{幅 } 2.9m \times 1.5t/m^3) = 6.56m \approx 6m</math></li> <li>・1サイクル当たりの作業時間は、1速の走行速度 (前進0~6.6km/h、後進0~7.1km/h) の平均3.3km/h (前進)、3.5km/h (後進) で作業を実施すると仮定して</li> </ul> <table border="0"> <tr> <td>A : 押し出し (①→②→③) : <math>(6m + 5m) \div 3.3km/h = 12\text{秒} \approx 12\text{秒}</math></td> </tr> <tr> <td>B : ギア切替 : 3秒</td> </tr> <tr> <td>C : 後進 (③→②→④) : <math>5m \div 3.5km/h = 5.1\text{秒} \approx 6\text{秒}</math></td> </tr> <tr> <td>D : ギア切替 : 3秒</td> </tr> </table> <p>1サイクル当たりの作業時間 (A+B+C+D) = 12秒 + 3秒 + 6秒 + 3秒 = 24秒</p>  <p>&lt;除灰速度&gt;</p> <p>1サイクル当たりの除灰延長 ÷ 1サイクル当たりの除灰時間  <math>= 6m \div 24\text{秒} = 0.25m/\text{秒} = 0.9km/h</math></p> <p>【島根】記載箇所の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・女川は本項目内1.及び2.に記載。</li> </ul> <p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・除灰条件の相違。</li> </ul> <p>【女川】記載箇所の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・女川は本項目内1.及び2.に記載。</li> </ul> <p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・除灰条件の相違。</li> </ul> <p>【女川及び島根】 対応方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は、必要な道路幅(4.0m)に対し、バケット幅(3.37m)が短いため、1サイクルごとに重機が往復して除雪、除灰を行なう。(伊方3号炉の除灰と同様。伊方3号炉の記載は本頁の女川欄に記載)</li> </ul>	A : 押し出し (①→②→③) : $(16m + 5m) \div 2.5km/h = 30.2\text{秒} \approx 31\text{秒}$	B : ギア切り替え : 3秒	C : 後進 (③→②→④) : $(5m + 16m) \div 4km/h = 18.9\text{秒} \approx 19\text{秒}$	D : ギア切り替え : 3秒	E : 押し出し (④→⑤→⑥) : $(16m + 10m) \div 2.5km/h = 37.4\text{秒} \approx 38\text{秒}$	F : ギア切り替え : 3秒	G : 後進 (⑥→⑤) : $10m \div 4km/h = 9\text{秒}$	H : ギア切り替え : 3秒	A : 押し出し (①→②→③) : $(6m + 5m) \div 3.3km/h = 12\text{秒} \approx 12\text{秒}$	B : ギア切替 : 3秒	C : 後進 (③→②→④) : $5m \div 3.5km/h = 5.1\text{秒} \approx 6\text{秒}$	D : ギア切替 : 3秒
A : 押し出し (①→②→③) : $(16m + 5m) \div 2.5km/h = 30.2\text{秒} \approx 31\text{秒}$												
B : ギア切り替え : 3秒												
C : 後進 (③→②→④) : $(5m + 16m) \div 4km/h = 18.9\text{秒} \approx 19\text{秒}$												
D : ギア切り替え : 3秒												
E : 押し出し (④→⑤→⑥) : $(16m + 10m) \div 2.5km/h = 37.4\text{秒} \approx 38\text{秒}$												
F : ギア切り替え : 3秒												
G : 後進 (⑥→⑤) : $10m \div 4km/h = 9\text{秒}$												
H : ギア切り替え : 3秒												
A : 押し出し (①→②→③) : $(6m + 5m) \div 3.3km/h = 12\text{秒} \approx 12\text{秒}$												
B : ギア切替 : 3秒												
C : 後進 (③→②→④) : $5m \div 3.5km/h = 5.1\text{秒} \approx 6\text{秒}$												
D : ギア切替 : 3秒												

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

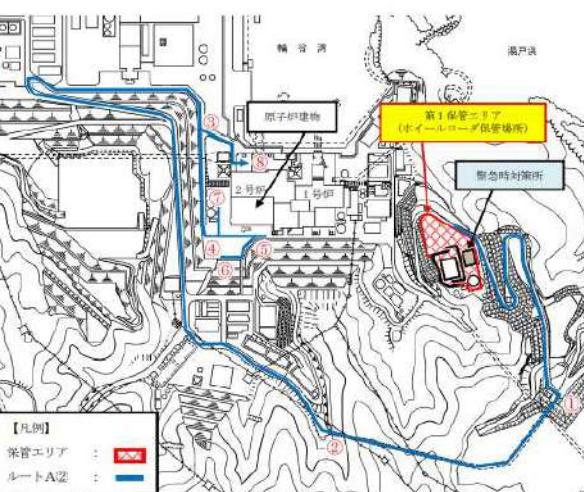
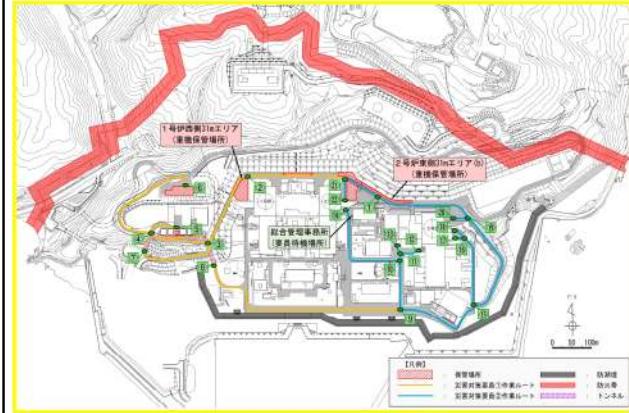
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>3.まとめ 火山灰の除灰速度について、<b>0.9km/h</b>とする。緊急時対策所及び保管場所から可搬型設備が通行する水源（輪谷貯水槽（西1／西2）、非常用取水設備）、接続先、送水先までのルートの除灰に要する時間評価を第1図～第3図及び第1表～第3表に示す。</p>	<p>5.除灰時間評価 火山灰の除灰速度について、<b>●km/h</b>とする。除灰箇所は、アクセスルート（車両）全体とし、災害対策要員2名が別々のルートを並行して除灰する。除灰に要する時間評価を第2図、第3表及び第4表に示す。</p> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-top: 10px;">                     追而【地震津波側審査の反映】                      (火山灰の層厚、密度、降灰除去時間について、地震津波側審査結果を受けて反映のため)                 </div>	<p>【島根】記載表現の相違          【島根】記載内容の相違          • 除雪速度の相違。          【女川】記載箇所の相違          • 女川は本項目内「4. 降灰除去・降雪除去の時間評価」に記載。          【女川及び島根】          対応方針の相違          • 泊は、可搬型設備が通行するアクセスルート全域の除雪時間を評価。          • 泊は、要員2名（重機2台）での復旧時間を評価。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																		
	<p>(1) 第1保管エリアからのルート</p>  <p>※：図に記載のある除灰ルートは、仮復旧時間が最も長いルートを記載している。</p> <p>第1図 第1保管エリアからの除灰ルート（ルートA②）</p> <p>第1表 第1保管エリアからの仮復旧時間（ルートA②）</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th> <th>距離（約m）</th> <th>時間評価項目</th> <th>速度（km/h）</th> <th>所要時間（分）</th> <th>累積（分）</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>緊急時対策所→①</td> <td>750</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>50</td> <td>50</td> </tr> <tr> <td>①→②</td> <td>600</td> <td>移動</td> <td>10</td> <td>4</td> <td>54</td> </tr> <tr> <td>②→③</td> <td>1610</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>108</td> <td>162</td> </tr> <tr> <td>③→④</td> <td>240</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>16</td> <td>178</td> </tr> <tr> <td>④→⑤</td> <td>130</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>9</td> <td>187</td> </tr> <tr> <td>⑤→⑥</td> <td>120</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>8</td> <td>195</td> </tr> <tr> <td>⑥→⑦</td> <td>120</td> <td>移動</td> <td>10</td> <td>1</td> <td>196</td> </tr> <tr> <td>⑦→④</td> <td>110</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>8</td> <td>205</td> </tr> <tr> <td>④→③</td> <td>240</td> <td>移動</td> <td>10</td> <td>2</td> <td>208</td> </tr> <tr> <td>③→⑧</td> <td>150</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>10</td> <td>218</td> </tr> </tbody> </table>	区間	距離（約m）	時間評価項目	速度（km/h）	所要時間（分）	累積（分）	緊急時対策所→①	750	除灰	0.9	50	50	①→②	600	移動	10	4	54	②→③	1610	除灰	0.9	108	162	③→④	240	除灰	0.9	16	178	④→⑤	130	除灰	0.9	9	187	⑤→⑥	120	除灰	0.9	8	195	⑥→⑦	120	移動	10	1	196	⑦→④	110	除灰	0.9	8	205	④→③	240	移動	10	2	208	③→⑧	150	除灰	0.9	10	218	 <p>第2図 除灰ルート</p> <p>第3表 災害対策要員①による除灰時間評価</p> <p>追而【地震津波側審査の反映】      (火山灰の層厚、密度、降灰除去時間について、地震津波側審査結果を受けて反映のため)</p>	<p>【島根】記載内容の相違      •評価条件の相違に伴う      評価結果の相違。</p>
区間	距離（約m）	時間評価項目	速度（km/h）	所要時間（分）	累積（分）																																																																
緊急時対策所→①	750	除灰	0.9	50	50																																																																
①→②	600	移動	10	4	54																																																																
②→③	1610	除灰	0.9	108	162																																																																
③→④	240	除灰	0.9	16	178																																																																
④→⑤	130	除灰	0.9	9	187																																																																
⑤→⑥	120	除灰	0.9	8	195																																																																
⑥→⑦	120	移動	10	1	196																																																																
⑦→④	110	除灰	0.9	8	205																																																																
④→③	240	移動	10	2	208																																																																
③→⑧	150	除灰	0.9	10	218																																																																

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																								
	<p>(2) 第4保管エリアからのルート</p> <p>【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>保管エリア : </li> <li>ルートB② : </li> <li>徒歩ルート : </li> </ul> <p>※: 図に記載のある除灰ルートは、仮復旧時間が最も長いルートを記載している。</p> <p>第2図 第4保管エリアからの仮復旧時間（ルートB②）</p> <p>第2表 第4保管エリアからの仮復旧時間（ルートB②）</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th><th>距離(約m)</th><th>時間評価項目</th><th>速度(km/h)</th><th>所要時間(分)</th><th>累積(分)</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>緊急時対策所 → 第4保管エリア</td><td>2,710</td><td>要員移動</td><td>4.0</td><td>41</td><td>41</td></tr> <tr> <td>第4保管エリア → ①</td><td>950</td><td>除灰</td><td>0.9</td><td>17</td><td>58</td></tr> <tr> <td>① → ②</td><td>240</td><td>除灰</td><td>0.9</td><td>16</td><td>74</td></tr> <tr> <td>② → ③</td><td>110</td><td>除灰</td><td>0.9</td><td>8</td><td>82</td></tr> <tr> <td>③ → ②</td><td>110</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>83</td></tr> <tr> <td>② → ④</td><td>130</td><td>除灰</td><td>0.9</td><td>9</td><td>92</td></tr> <tr> <td>④ → ⑤</td><td>120</td><td>除灰</td><td>0.9</td><td>8</td><td>100</td></tr> <tr> <td>⑤ → ④</td><td>120</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>101</td></tr> <tr> <td>④ → ②</td><td>130</td><td>移動</td><td>10</td><td>1</td><td>102</td></tr> <tr> <td>② → ①</td><td>240</td><td>移動</td><td>10</td><td>2</td><td>104</td></tr> <tr> <td>① → ⑥</td><td>160</td><td>除灰</td><td>0.9</td><td>10</td><td>114</td></tr> </tbody> </table>	区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)	緊急時対策所 → 第4保管エリア	2,710	要員移動	4.0	41	41	第4保管エリア → ①	950	除灰	0.9	17	58	① → ②	240	除灰	0.9	16	74	② → ③	110	除灰	0.9	8	82	③ → ②	110	移動	10	1	83	② → ④	130	除灰	0.9	9	92	④ → ⑤	120	除灰	0.9	8	100	⑤ → ④	120	移動	10	1	101	④ → ②	130	移動	10	1	102	② → ①	240	移動	10	2	104	① → ⑥	160	除灰	0.9	10	114		<p>【島根】記載内容の相違      •評価条件の相違に伴う      評価結果の相違。</p>
区間	距離(約m)	時間評価項目	速度(km/h)	所要時間(分)	累積(分)																																																																						
緊急時対策所 → 第4保管エリア	2,710	要員移動	4.0	41	41																																																																						
第4保管エリア → ①	950	除灰	0.9	17	58																																																																						
① → ②	240	除灰	0.9	16	74																																																																						
② → ③	110	除灰	0.9	8	82																																																																						
③ → ②	110	移動	10	1	83																																																																						
② → ④	130	除灰	0.9	9	92																																																																						
④ → ⑤	120	除灰	0.9	8	100																																																																						
⑤ → ④	120	移動	10	1	101																																																																						
④ → ②	130	移動	10	1	102																																																																						
② → ①	240	移動	10	2	104																																																																						
① → ⑥	160	除灰	0.9	10	114																																																																						

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																		
	<p>(3) 第3保管エリアからのルート</p> <p>【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>保管エリア</li> <li>ルートD②</li> <li>徒歩ルート</li> </ul> <p>※：図に記載のある除灰ルートは、仮復旧時間が最も長いルートを記載している。</p> <p>第3図 第3保管エリアからの除灰ルート（ルートD②）</p> <p>第3表 第3保管エリアからの仮復旧時間（ルートD②）</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>区間</th> <th>距離（約m）</th> <th>時間評価項目</th> <th>速度（km/h）</th> <th>所要時間（分）</th> <th>累積（分）</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>緊急時対策所 → 第3保管エリア</td> <td>2,310</td> <td>要員移動</td> <td>4.0</td> <td>35</td> <td>35</td> </tr> <tr> <td>第3保管エリア → ①</td> <td>820</td> <td>除灰</td> <td>0.9</td> <td>55</td> <td>90</td> </tr> </tbody> </table>	区間	距離（約m）	時間評価項目	速度（km/h）	所要時間（分）	累積（分）	緊急時対策所 → 第3保管エリア	2,310	要員移動	4.0	35	35	第3保管エリア → ①	820	除灰	0.9	55	90		<p>【島根】記載内容の相違      •評価条件の相違に伴う      評価結果の相違。</p>
区間	距離（約m）	時間評価項目	速度（km/h）	所要時間（分）	累積（分）																
緊急時対策所 → 第3保管エリア	2,310	要員移動	4.0	35	35																
第3保管エリア → ①	820	除灰	0.9	55	90																

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																			
<p>別紙(7) 可搬型設備の小動物対策について</p> <p>屋外保管場所に保管している可搬型設備については、小動物が開口部等から設備内部に侵入し、設備の機能に影響を及ぼす可能性があることから、可搬型設備に開口部がある場合には、侵入防止対策を実施する。</p> <p>以下に可搬型設備の開口部へ対策例を示す。</p>	<p>別紙 (27) 可搬型設備の小動物対策について</p> <p>屋外保管場所に保管している可搬型設備については、小動物が開口部から設備内部に侵入し、設備の機能に影響を及ぼす可能性があることから、可搬型設備に開口部がある場合には、侵入防止対策を実施する。</p> <p>以下に現状の可搬型設備の開口部有無と対策内容を示す。</p> <p>1. 可搬型設備の開口部確認結果例</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>可搬型設備名</th><th>開口部有無</th><th>対策内容</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>高圧発電機車</td><td>有</td><td>貫通部パッキン処理 貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>大量送水車</td><td>有</td><td>貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>移動式代替熱交換設備</td><td>有</td><td>閉止板設置</td></tr> <tr> <td>可搬式窒素供給装置</td><td>有</td><td>貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>大型送水ポンプ車</td><td>有</td><td>金網設置</td></tr> <tr> <td>第1ペントフィルタ 出口水素濃度</td><td>有</td><td>貫通部キャップ取付 貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>タンクローリー</td><td>無</td><td>—</td></tr> <tr> <td>ホイールローダ</td><td>無</td><td>—</td></tr> </tbody> </table>	可搬型設備名	開口部有無	対策内容	高圧発電機車	有	貫通部パッキン処理 貫通部シール処理	大量送水車	有	貫通部シール処理	移動式代替熱交換設備	有	閉止板設置	可搬式窒素供給装置	有	貫通部シール処理	大型送水ポンプ車	有	金網設置	第1ペントフィルタ 出口水素濃度	有	貫通部キャップ取付 貫通部シール処理	タンクローリー	無	—	ホイールローダ	無	—	<p>別紙(7) 可搬型設備の小動物対策について</p> <p>屋外保管場所に保管している可搬型設備については、小動物が開口部から設備内部に侵入し、設備の機能に影響を及ぼす可能性があることから、可搬型設備に開口部がある場合には、侵入防止対策を実施する。</p> <p>以下に現状の可搬型設備の開口部有無と対策内容を示す。</p> <p>1. 可搬型設備の開口部確認結果例</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>可搬型設備名</th><th>開口部有無</th><th>対策内容</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>可搬型大容量 海水送水ポンプ車</td><td>有</td><td>金網設置</td></tr> <tr> <td>可搬型大型送水ポンプ車</td><td>有</td><td>貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>ホース延長・回収車 (送水車用)</td><td>有</td><td>貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>可搬型代替電源車</td><td>有</td><td>貫通部シール処理</td></tr> <tr> <td>可搬型タンクローリー</td><td>無</td><td>—</td></tr> <tr> <td>ホイールローダ</td><td>無</td><td>—</td></tr> <tr> <td>バックホウ</td><td>無</td><td>—</td></tr> </tbody> </table>	可搬型設備名	開口部有無	対策内容	可搬型大容量 海水送水ポンプ車	有	金網設置	可搬型大型送水ポンプ車	有	貫通部シール処理	ホース延長・回収車 (送水車用)	有	貫通部シール処理	可搬型代替電源車	有	貫通部シール処理	可搬型タンクローリー	無	—	ホイールローダ	無	—	バックホウ	無	—	<p>【女川】記載表現の相違</p> <p>【女川】記載内容の相違 ・泊は開口部有無の明確化。</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・可搬型設備の相違による対策内容の相違。</p>
可搬型設備名	開口部有無	対策内容																																																				
高圧発電機車	有	貫通部パッキン処理 貫通部シール処理																																																				
大量送水車	有	貫通部シール処理																																																				
移動式代替熱交換設備	有	閉止板設置																																																				
可搬式窒素供給装置	有	貫通部シール処理																																																				
大型送水ポンプ車	有	金網設置																																																				
第1ペントフィルタ 出口水素濃度	有	貫通部キャップ取付 貫通部シール処理																																																				
タンクローリー	無	—																																																				
ホイールローダ	無	—																																																				
可搬型設備名	開口部有無	対策内容																																																				
可搬型大容量 海水送水ポンプ車	有	金網設置																																																				
可搬型大型送水ポンプ車	有	貫通部シール処理																																																				
ホース延長・回収車 (送水車用)	有	貫通部シール処理																																																				
可搬型代替電源車	有	貫通部シール処理																																																				
可搬型タンクローリー	無	—																																																				
ホイールローダ	無	—																																																				
バックホウ	無	—																																																				

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>①大容量送水ポンプ</p>   <p>開口部への金網設置</p> <p>②電源車</p>   <p>ケーブル貫通部へのシール処理</p>	<p>2. 可搬型設備の対策実施例</p> <p>(1) 大量送水車</p>  <p>ケーブル貫通部</p>  <p>シール処理</p> <p>(2) 可搬式窒素供給装置</p>  <p>ケーブル貫通部</p>  <p>シール処理</p>	<p>2. 可搬型設備の対策実施例</p> <p>(1) 可搬型大容量海水送水ポンプ車</p>   <p>開口部への金網設置</p> <p>(2) 可搬型大型送水ポンプ車</p>   <p>ケーブル貫通部へのシール処理</p> <p>(3) 可搬型代替電源車</p>   <p>ケーブル貫通部へのシール処理</p>	<p>【女川及び島根】 記載内容の相違 ・可搬型設備の相違による対策内容の相違。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

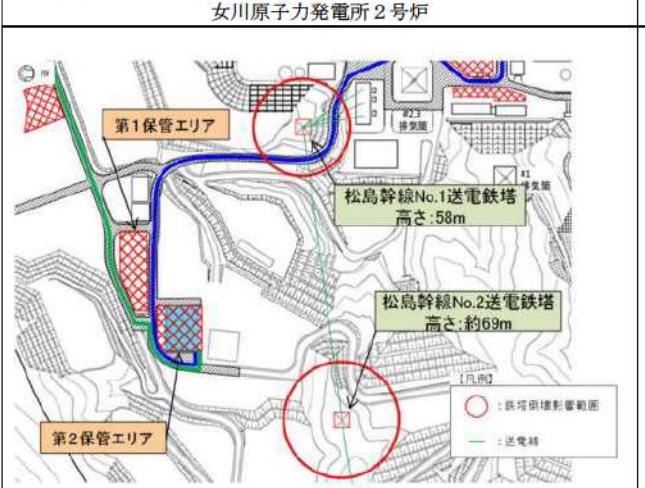
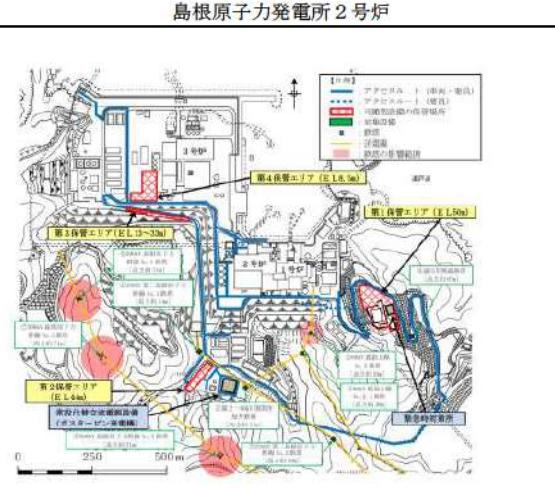
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>別紙(12) 送電鉄塔倒壊評価について</p> <p><b>1. 評価概要</b> 女川原子力発電所におけるアクセスルート及び可搬型設備保管場所に影響を与える可能性のある鉄塔として松島幹線 No.1 送電鉄塔が挙げられることから、松島幹線 No.1 送電鉄塔の倒壊評価を実施し、アクセスルートに影響がないことを確認する。 松島幹線 No.1 送電鉄塔は、松島幹線 No.2 送電鉄塔及び鉄構側の架渉線を引き留める引留型鉄塔であるため、最も保守的な条件※として全架渉線が架線された状態で No.1 送電鉄塔の倒壊評価した結果、松島幹線 No.1 送電鉄塔は倒壊には至らないと評価している。</p>	<p>別紙(40) 鉄塔の影響評価方針について</p> <p>島根原子力発電所構内の送電鉄塔、開閉所屋外鉄構及び通信用無線鉄塔（以下「鉄塔」という。）について、アクセスルートの周辺構造物として、倒壊時の影響評価方針を以下に示す。</p> <p><b>1. 影響評価</b> (1) 影響評価鉄塔 発電所構内のアクセスルート近傍に設置されている鉄塔を抽出する。設置位置を第1図に、設置状況を第1表に示す。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>① 66kV鹿島支線No.2-1鉄塔</li> <li>② 66kV鹿島支線No.3鉄塔</li> <li>③ 第2-66kV開閉所屋外鉄構</li> <li>④ 220kV第二島根原子力幹線No.1鉄塔</li> <li>⑤ 220kV第二島根原子力幹線No.2鉄塔</li> <li>⑥ 500kV島根原子力幹線No.1鉄塔</li> <li>⑦ 500kV島根原子力幹線No.2鉄塔</li> <li>⑧ 500kV島根原子力幹線No.3鉄塔</li> <li>⑨ 通信用無線鉄塔</li> </ul>	<p>別紙(11) 送電鉄塔の影響評価方針について</p> <p>泊発電所構内の送電鉄塔について、保管場所及びアクセスルートの周辺構造物として、倒壊時の影響評価方針を以下に示す。</p> <p><b>1. 影響評価</b> (1) 影響評価鉄塔 発電所構内の可搬型設備保管場所及びアクセスルートに影響を与える可能性がある鉄塔として以下の鉄塔が挙げられる。設置位置を第1図に、設置状況を第1表に示す。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>①66kV 泊支線 No. 6 鉄塔</li> <li>②66kV 泊支線 No. 7 鉄塔</li> </ul>	<p>【女川】記載方針の相違 ・泊は島根と同様に、詳細設計段階で鉄塔の耐震評価を説明するため、許可段階では耐震評価方針を記載する。</p> <p>【島根】記載表現の相違</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・プラントの相違による対象鉄塔の相違。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p>第1図 鉄塔位置関係図</p> <p>※ 何らかの原因により No.1送電鉄塔とNo.2送電鉄塔間の電線及び地線がすべて断線した場合、No.2送電鉄塔はNo.3送電鉄塔側に倒壊することが想定されるが、この場合、No.1送電鉄塔が引留める張力荷重は減少する。また、No.2送電鉄塔が側方又はNo.1送電鉄塔側に倒壊した場合、電線支持点の距離が短くなるため、No.1送電鉄塔が引留める張力荷重は減少する。以上より、電線及び地線の引留張力を考慮した評価条件が最も保守的である。</p>	 <p>第1図 鉄塔配置図</p>	 <p>第1図 鉄塔配置図</p>	<p>【女川】記載箇所の相違      ・泊は「(3) 影響評価方法」にて、連成系モデルの評価条件を記載している。</p>

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

第1表 鉄塔設置状況一覧表

鉄塔名稱	送電電圧	鉄塔種別	基礎構造 <sup>6)</sup>	支持地盤	設置場所
① 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔	66kV	山形鋼鉄塔	深基礎	岩盤 (N値 50以上)	標高 108.1m
② 66kV 鹿島 支線 No. 3 鉄塔	66kV	山形鋼鉄塔	逆T字型基礎	岩盤 (CL級岩盤)	標高 71.8m
③ 第2-66kV 開閉所屋外鉄橋	66kV	山形鋼鉄塔	マット型基礎	CL級岩盤	標高 47.2m
④ 220kV 第二鳥羽原子力発電所 1 鉄塔	220kV	山形鋼鉄塔	逆T字型基礎+杭	岩盤 (N値 44)	標高 45.2m
⑤ 220kV 第二鳥羽原子力発電所 2 鉄塔	220kV	山形鋼鉄塔	逆T字型基礎	岩盤 (N値 30)	標高 148.4m
⑥ 500kV 鳥羽原子力発電所 1 鉄塔	500kV	钢管鉄塔	深基礎	岩盤 (N値 50以上)	標高 123.9m
⑦ 500kV 鳥羽原子力発電所 2 鉄塔	500kV	钢管鉄塔	深基礎	岩盤 (N値 50以上)	標高 159.7m
⑧ 500kV 島根原子力発電所 3 鉄塔	500kV	钢管鉄塔	逆T字型基礎	岩盤 (N値 30以上)	標高 154.8m
⑨ 通信用無線鉄塔	—	钢管鉄塔	マット型基礎	岩盤 (CL級岩盤)	標高 64.0m

※ 鉄塔基礎構造図を第2 図1に示す。

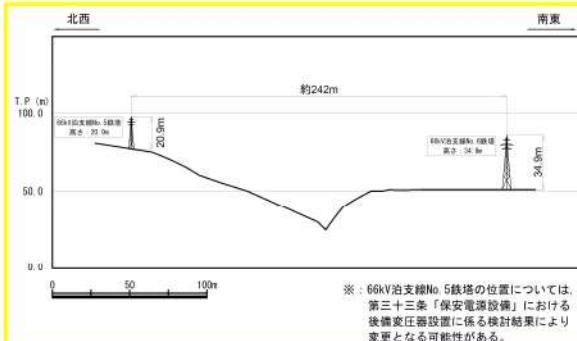
第1表 鉄塔設置状況一覧

鉄塔名稱	送電電圧	鉄塔種別	基礎構造	支持地盤	設置場所
66kV 泊支線 No. 6 鉄塔	66kV	山形鋼鉄塔	逆T字型基礎	C級岩盤	T.P. 51.0m
66kV 泊支線 No. 7 鉄塔	66kV	山形鋼鉄塔	逆T字型基礎	B級岩盤	T.P. 10.0m

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

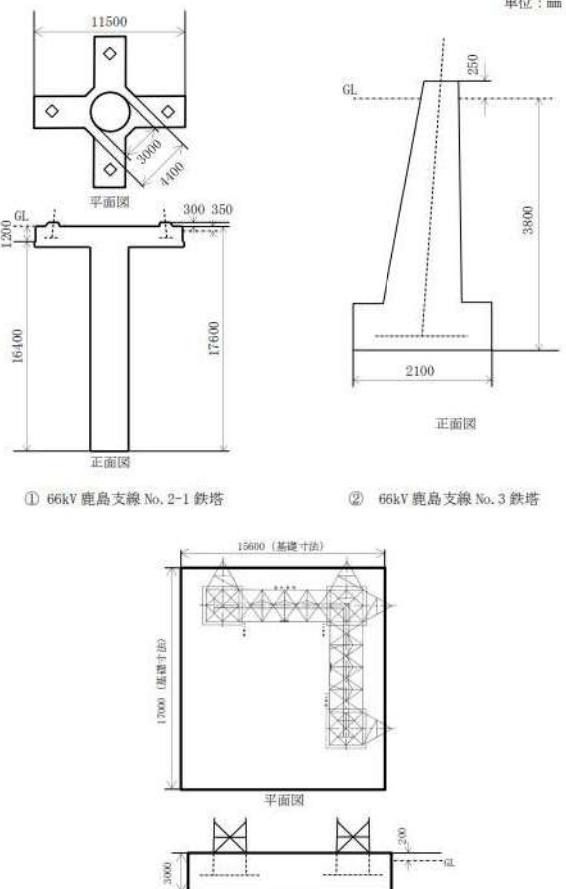
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>66kV 泊支線 No. 5 鉄塔、66kV 泊支線 No. 4-1 鉄塔及び 66kV 泊支線 No. 4-2 鉄塔については、根元からの倒壊を想定しても、鉄塔及び送電線が保管場所及びアクセスルートに影響を与えることはない。また、これらの鉄塔が 66kV 泊支線 No. 6 鉄塔側に滑落又は斜面崩壊した場合、66kV 泊支線 No. 5-No. 6 鉄塔間の谷に滑り落ちると想定される。（第2図）</p> <p>以上より、66kV 泊支線 No. 5 鉄塔、66kV 泊支線 No. 4-1 鉄塔及び 66kV 泊支線 No. 4-2 鉄塔は影響評価の対象外とする。</p>  <p>第2図 66kV泊支線No.5鉄塔及び66kV泊支線No.6鉄塔の地表断面図</p>	<p>【島根】設備の相違      • 泊は、地形の特徴から      66kV 泊支線 No. 5 鉄塔、66kV 泊支線 No. 4-1 鉄塔及び 66kV 泊支線 No. 4-2 鉄塔は保管場所及びアクセスルートに影響を与えることはないため評価対象外としている。</p>

泊発電所 3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

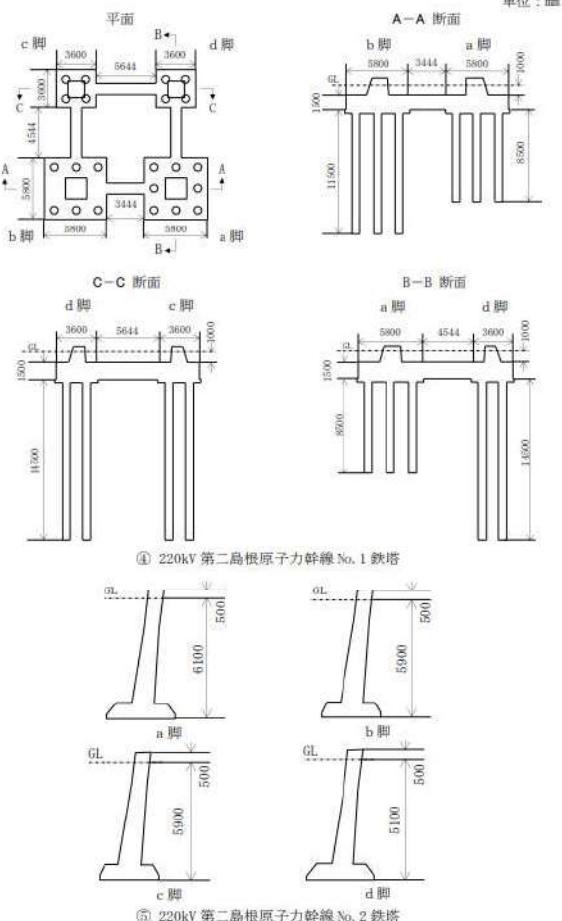
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉	島根原子力発電所 2号炉	泊発電所 3号炉	相違理由
	 <p>① 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔      ② 66kV 鹿島支線 No. 3 鉄塔      ③ 第 2-66kV 開閉所屋外鉄橋</p> <p>第 2 図 鉄塔基礎構造図 (1/3)</p>		<p>【島根】記載箇所の相違      • 泊は、第 12 図に鉄塔基礎の構造を記載している。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>④ 220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔</p> <p>⑤ 220kV 第二島根原子力幹線 No.2 鉄塔</p> <p>第2図 鉄塔基礎構造図(2/3)</p>		<p>【島根】記載箇所の相違      • 泊は、第12図に鉄塔基礎の構造を記載している。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>⑥ 500kV 島根原子力幹線 No. 1 鉄塔</p> <p>⑦ 500kV 島根原子力幹線 No. 2 鉄塔</p> <p>⑧ 500kV 島根原子力幹線 No. 3 鉄塔</p> <p>⑨ 通信用無線鉄塔</p>		<p>【島根】記載箇所の相違      ・泊は、第12図に鉄塔基礎の構造を記載している。</p>

第2図 鉄塔基礎構造図(3/3)

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(2) 影響評価手順</p> <p>a. 影響評価方法選定</p> <p>発電所構内の鉄塔を対象として、倒壊等による影響を想定する。アクセスルートへの影響想定としては、地震により、鉄塔が最下部から全姿倒壊したケース及び鉄塔自体が斜面を滑落したケースとして評価する。</p> <p>鉄塔の影響評価方法選定フロー(以下「フロー」という。)を第3図に示す。</p>	<p>(2) 影響評価手順</p> <p>発電所構内の鉄塔を対象として、倒壊等による影響を想定する。保管場所及びアクセスルートへの影響想定としては、地震により、鉄塔が最下部から全姿倒壊したケースとして評価する。</p> <p>第3図に鉄塔の影響評価方法選定フローを示し、第4図に66kV泊支線の鉄塔倒壊による保管場所及びアクセスルートへの影響を示す。</p> <p>66kV泊支線No.6鉄塔及び66kV泊支線No.7鉄塔は、鉄塔倒壊時の倒壊範囲は保管場所及びアクセスルート上にないが、鉄塔に架線している送電線が落下し、保管場所及びアクセスルートに影響することが考えられるため、基準地震動における耐震性評価を行い、倒壊に至らない設計とする。また、耐震評価の結果、強度不足等により、評価が満足しない結果となった場合は、補強等の影響防止対策を行い、保管場所及びアクセスルートの健全性を確保する設計とする。</p>	<p>【島根】設備の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は、地形の特徴から66kV泊支線No.5鉄塔、66kV泊支線No.4-1鉄塔及び66kV泊支線No.4-2鉄塔が滑落した場合を想定しても、保管場所及びアクセスルートに影響を与えることはなく、また、66kV泊支線No.6鉄塔及び66kV泊支線No.7鉄塔については、耐震性評価を実施することから、鉄塔自体が斜面を滑落したケースの評価は不要である。</li> </ul> <p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は、対象鉄塔すべてに対して、耐震性評価を実施する。</li> </ul>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>まずは、鉄塔を中心とした鉄塔高さを鉄塔倒壊時の倒壊範囲とし、鉄塔倒壊時の倒壊範囲がアクセスルート上にあるかを確認する。(フロー：I)</p> <p>(a) 鉄塔倒壊時の倒壊範囲がアクセスルート上にある場合 基準地震動 S s における耐震性評価を行い、必要に応じて補強等の影響防止対策を実施することで地震時においても鉄塔が倒壊しない設計とする。(フロー：耐震性評価) 次に、鉄塔倒壊時に倒壊範囲がアクセスルート上にない場合であっても、鉄塔に架線している送電線が落下し、アクセスルートに影響することが考えられるため、鉄塔倒壊により送電線がアクセスルートに影響があるかを確認する。(フロー：II) また、鉄塔倒壊により送電線がアクセスルートに影響がある場合、設備対策によりアクセスルートの健全性が確保できるかを確認する。(フロー：III)</p> <p>(b) 鉄塔倒壊により送電線がアクセスルートに影響がある場合(設備対策可) 設備対策によりアクセスルートの健全性が確保できる場合は、設備対策を実施する設計とする。 更に、鉄塔倒壊し、鉄塔自体が斜面を滑落した評価（以下「鉄塔滑落評価」という。）により滑落範囲を確認し、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。(フロー：設備対策)</p> <p>(c) 鉄塔倒壊により送電線がアクセスルートに影響がある場合(設備対策不可) 設備対策によりアクセスルートの健全性が確保できない場合は、基準地震動 S s における耐震性評価を行い、必要に応じて補強等の影響防止対策を実施することで地震時においても鉄塔が倒壊しない設計とする。(フロー：耐震性評価)</p> <p>(d) 鉄塔倒壊により送電線がアクセスルートに影響がない場合 鉄塔倒壊時の倒壊範囲及び送電線がアクセスルートに影響がない鉄塔についても、鉄塔滑落評価により滑落範囲を確認し、必要に応じて設備対策を行い、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。(フロー：鉄塔滑落評価)</p> <p>(e) 斜面上に設置されている耐震性評価対象鉄塔 耐震性評価対象鉄塔のうち斜面上に設置されている鉄塔については、斜面の基準地震動 S s による安定性を確認し、必要に応じて補強等の影響防止対策を行い、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。(フロー：斜面安定性評価)</p> <p>第4図に 66kV 鹿島支線、220kV 第二島根原子力幹線及び通信用無線鉄塔、第5図に 500kV 島根原子力幹線の鉄塔損壊によるアクセスルートへの影響を示す。</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <b>【島根】</b> 島根内構内の特徴 ■ 島根内構内に鉄塔がある場合 ① 鉄塔が倒壊する可能性がある場合 ② 鉄塔が倒壊する可能性がない場合 ③ 鉄塔が倒壊する可能性がある場合 ④ 鉄塔が倒壊する可能性がない場合 ⑤ 鉄塔が倒壊する可能性がある場合 ⑥ 鉄塔が倒壊する可能性がない場合 ⑦ 鉄塔が倒壊する可能性がある場合 ⑧ 鉄塔が倒壊する可能性がない場合 ⑨ 鉄塔が倒壊する可能性がある場合 ⑩ 鉄塔が倒壊する可能性がない場合  <b>【評価項目】</b> 基本地盤上における耐震評価を行い、地盤の影響範囲を考慮して、(1)～(3)の評価を行なう。 (1) 地盤の影響範囲内におけるアセスメント (2) 地盤の影響範囲外におけるアセスメント (3) 地盤の影響範囲外におけるアセスメント  <b>【留意事項】</b> 基本地盤上における耐震評価を行い、地盤の影響範囲を考慮して、(1)～(3)の評価を行なう。 (1) 地盤の影響範囲内におけるアセスメント (2) 地盤の影響範囲外におけるアセスメント (3) 地盤の影響範囲外におけるアセスメント  <b>【耐震性評価】</b> 基本地盤上における耐震性評価を行う。 (1) 地盤の影響範囲内における耐震性評価 (2) 地盤の影響範囲外における耐震性評価  <b>【耐震性評価対象鉄塔】</b> 基本地盤上における耐震性評価を行う。 (1) 地盤の影響範囲内における耐震性評価 (2) 地盤の影響範囲外における耐震性評価  <b>【耐震性評価結果】</b> 基本地盤上における耐震性評価の結果、地盤の影響範囲によって、評価が適切しない場合と判断される場合、複数の評価結果を実施し、地盤の影響範囲外における耐震性評価を行なう。 ① アセスメントの種別を複数とする場合  <small>複数個の構造の耐震性評価の結果、地盤の影響範囲によって、評価が適切しない場合と判断される場合、複数の評価結果を実施し、地盤の影響範囲外における耐震性評価を行なう。アセスメントの種別を複数とする場合は下記。</small>	 <b>【島根】</b> 島根内構内の特徴 ① 60kV 交流送電線 No.1 鉄塔 ② 60kV 交流送電線 No.2 鉄塔 ③ 60kV 交流送電線 No.3 鉄塔  <b>【評価項目】</b> 鉄塔倒壊による影響範囲が保管場所又はアクセスルート上にあるか ① 鉄塔倒壊により送電線が保管場所又はアクセスルートに影響を与えるか ② 鉄塔の滑落により保管場所又はアクセスルートに影響を与えるか  <b>【耐震性評価】</b> 耐震性評価対象鉄塔は斜面上又は敷地下斜面近傍に設置されているか ① 斜面安定性評価 ② 斜面安定性評価対象外  <b>【留意事項】</b> 基本地盤上における耐震性評価の結果、地盤の影響範囲によって、評価が適切しない場合と判断される場合、複数の評価結果を実施し、地盤の影響範囲外における耐震性評価を行なう。アセスメントの種別を複数とする場合は下記。	 <b>【泊】</b> 保管場所又はアクセスルートに影響を与える可能性がある鉄塔  <b>【評価項目】</b> 鉄塔倒壊により送電線が保管場所又はアクセスルートに影響を与えるか ① 鉄塔倒壊により送電線が保管場所又はアクセスルートに影響を与えるか ② 鉄塔の滑落により保管場所又はアクセスルートに影響を与えるか  <b>【耐震性評価】</b> 耐震性評価対象鉄塔は斜面上又は敷地下斜面近傍に設置されているか ① 斜面安定性評価 ② 斜面安定性評価対象外  <b>【留意事項】</b> 基本地盤上における耐震性評価の結果、地盤の影響範囲によって、評価が適切しない場合と判断される場合、複数の評価結果を実施し、地盤の影響範囲外における耐震性評価を行なう。アセスメントの種別を複数とする場合は下記。	<b>【島根】記載内容の相違</b> ・評価方法の相違による フロー内容の相違。

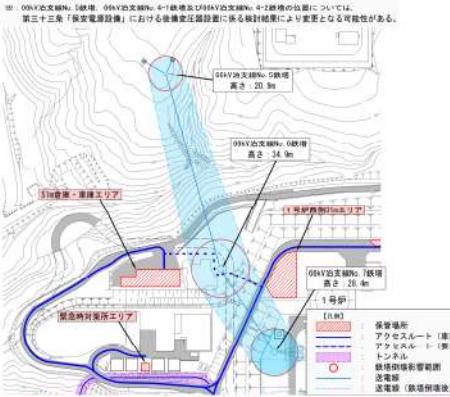
第3図 影響評価方法選定フロー

第3図 影響評価方法選定フロー

1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第4図 鉄塔倒壊によるアクセスルートへの影響想定 (66kV 鹿島支線, 220kV 第二島根原子力幹線, 通信用無線鉄塔)</p>  <p>第5図 鉄塔倒壊によるアクセスルートへの影響想定 (500kV島根原子力幹線)</p>	 <p>第4図 鉄塔倒壊による保管場所及びアクセスルートへの影響想定 【島根】記載表現の相違</p>	

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>b. 影響評価方法選定結果</p> <p>(a) 耐震性評価により鉄塔の耐震性を確認し、アクセスルート（車両・要員）の健全性を確保する設計とする。（第二輪谷トンネルを経由したルート）</p> <p>第二輪谷トンネルを経由したルートに影響を及ぼす可能性のある、66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔、第2-66kV 開閉所屋外鉄構、220kV 第二島根原子力幹線 No. 1 鉄塔、No. 2 鉄塔、通信用無線鉄塔の5基について、耐震性評価を行い、耐震性を確保する設計とする。そのうち斜面に設置している 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔、220kV 第二島根原子力幹線 No. 2 鉄塔、通信用無線鉄塔については、斜面の安定性評価を行い、斜面がすべらないことを確認する。</p> <p>耐震性や斜面の安定性評価の結果、強度不足等により、評価が満足しない結果となった場合は、補強等の影響防止対策を行い、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。</p> <p>(b) 設備対策を行い、アクセスルート（要員）の健全性を確保する設計とする。（1、2号炉原子炉建物南側を経由したルート）</p> <p>1、2号炉原子炉建物南側を経由したルートに影響を及ぼす可能性のある、66kV 鹿島支線 No. 3 鉄塔については、鉄塔滑落評価を行い送電線の落下範囲を想定したうえで、送電線下部に連絡通路（例：ボックスカルパート）を設置して、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。</p> <p>(c) 鉄塔滑落評価を行い、アクセスルート（車両・要員）の健全性を確保する設計とする。</p> <p>鉄塔倒壊、送電線落下によりアクセスルートまで距離がある 500kV 島根原子力幹線 No. 1 鉄塔、No. 2 鉄塔、No. 3 鉄塔の3基について、鉄塔滑落評価を行いアクセスルートの健全性を確認する。</p> <p>なお、評価が満足しない結果となった場合は、必要に応じて設備対策を行い、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。</p> <p>上記の鉄塔評価選定結果を第2表に示す。また、各鉄塔について耐震性評価、設備対策又は鉄塔滑落評価を行うことによる、アクセスルートの健全性を確保した状態について、第二輪谷トンネルを経由したアクセスルート及び1、2号炉原子炉建物南側を経由したアクセスルートを第6図及び第7図に示す。</p> <p>なお、参考に、鉄塔配置とアクセスルートまでの距離を第8図に示す。</p>	<p>各鉄塔について、耐震性評価を行うことによる、保管場所及びアクセスルートの健全性を確保した状態について、第5図に示す。</p> <p>なお、参考に、鉄塔配置を第6図、アクセスルートまでの距離を第7図に示す。</p>	<p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>泊は、対象鉄塔すべてに対して、耐震性評価を実施する。</li> </ul> <p>【島根】記載表現の相違</p>

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

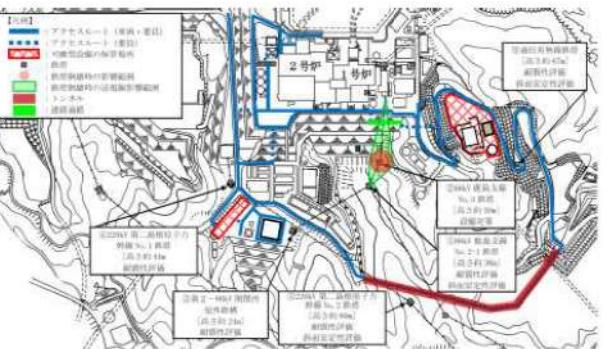
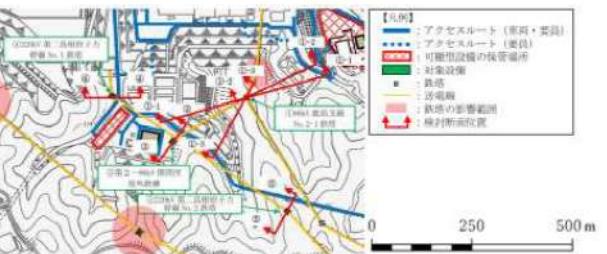
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉 技術的能力 比較表	泊発電所3号炉	相違理由																																																												
	<p>第2表 鉄塔評価選定結果一覧表</p> <p>(○:実施, -: 対象外)</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>送電鉄塔名</th> <th>耐震性評価</th> <th>耐候性評価</th> <th>耐候性評価</th> <th>参考</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>アクセスルート (東南・西側) 墓碑 (第二輪谷トンネルを 通由した4号トランク)</td> <td>有</td> <td>○</td> <td>○</td> <td>アクセスルート (東北) 墓碑 (1, 2号機原子炉建物 周囲を経由したルート)</td> </tr> <tr> <td>開削範囲 影響範囲</td> <td>無</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>開削範囲 影響範囲</td> </tr> <tr> <td>① 69kV 島根支線 No.2-1鉄塔</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>※新規清掃評価により 清掃範囲を覆 す。設備せざる限り、アクセスルート 上の健全化を適応する</td> </tr> <tr> <td>② 69kV 島根支線 No.3 鉄塔</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>③ 第2-69kV 開閉所</td> <td>有</td> <td>-</td> <td>○</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>④ 69kV 開閉所</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>⑤ 220kV 第二島根原子力 幹線 No.1 鉄塔</td> <td>有</td> <td>-</td> <td>○</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>⑥ 220kV 第二島根原子力 幹線 No.2 鉄塔</td> <td>無</td> <td>有</td> <td>○</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>⑦ 500kV 島根原子力幹線 No.1 鉄塔</td> <td>無</td> <td>無</td> <td>○*</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>⑧ 500kV 島根原子力幹線 No.2 鉄塔</td> <td>無</td> <td>無</td> <td>○*</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>⑨ 通航用無線鉄塔</td> <td>有</td> <td>-</td> <td>○</td> <td>-</td> </tr> </tbody> </table>	送電鉄塔名	耐震性評価	耐候性評価	耐候性評価	参考	アクセスルート (東南・西側) 墓碑 (第二輪谷トンネルを 通由した4号トランク)	有	○	○	アクセスルート (東北) 墓碑 (1, 2号機原子炉建物 周囲を経由したルート)	開削範囲 影響範囲	無	-	-	開削範囲 影響範囲	① 69kV 島根支線 No.2-1鉄塔	-	-	-	※新規清掃評価により 清掃範囲を覆 す。設備せざる限り、アクセスルート 上の健全化を適応する	② 69kV 島根支線 No.3 鉄塔	-	-	-	-	③ 第2-69kV 開閉所	有	-	○	-	④ 69kV 開閉所	-	-	-	-	⑤ 220kV 第二島根原子力 幹線 No.1 鉄塔	有	-	○	-	⑥ 220kV 第二島根原子力 幹線 No.2 鉄塔	無	有	○	-	⑦ 500kV 島根原子力幹線 No.1 鉄塔	無	無	○*	-	⑧ 500kV 島根原子力幹線 No.2 鉄塔	無	無	○*	-	⑨ 通航用無線鉄塔	有	-	○	-		<p>【島根】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は、耐震性評価のみを実施するため、一覧表を作成していない。</li> </ul>
送電鉄塔名	耐震性評価	耐候性評価	耐候性評価	参考																																																											
アクセスルート (東南・西側) 墓碑 (第二輪谷トンネルを 通由した4号トランク)	有	○	○	アクセスルート (東北) 墓碑 (1, 2号機原子炉建物 周囲を経由したルート)																																																											
開削範囲 影響範囲	無	-	-	開削範囲 影響範囲																																																											
① 69kV 島根支線 No.2-1鉄塔	-	-	-	※新規清掃評価により 清掃範囲を覆 す。設備せざる限り、アクセスルート 上の健全化を適応する																																																											
② 69kV 島根支線 No.3 鉄塔	-	-	-	-																																																											
③ 第2-69kV 開閉所	有	-	○	-																																																											
④ 69kV 開閉所	-	-	-	-																																																											
⑤ 220kV 第二島根原子力 幹線 No.1 鉄塔	有	-	○	-																																																											
⑥ 220kV 第二島根原子力 幹線 No.2 鉄塔	無	有	○	-																																																											
⑦ 500kV 島根原子力幹線 No.1 鉄塔	無	無	○*	-																																																											
⑧ 500kV 島根原子力幹線 No.2 鉄塔	無	無	○*	-																																																											
⑨ 通航用無線鉄塔	有	-	○	-																																																											

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

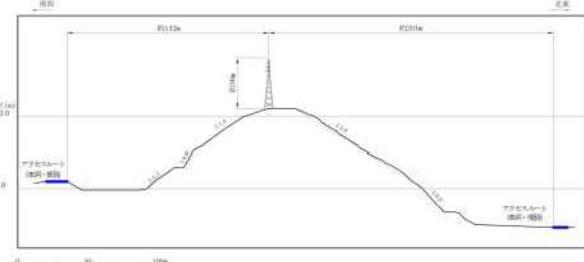
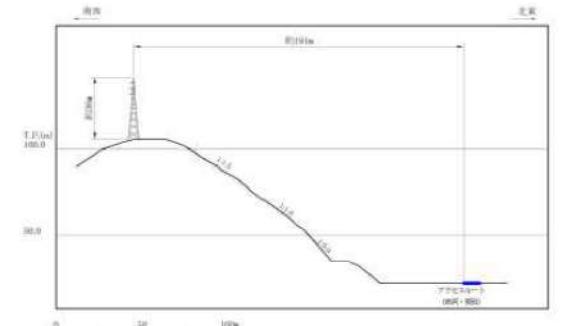
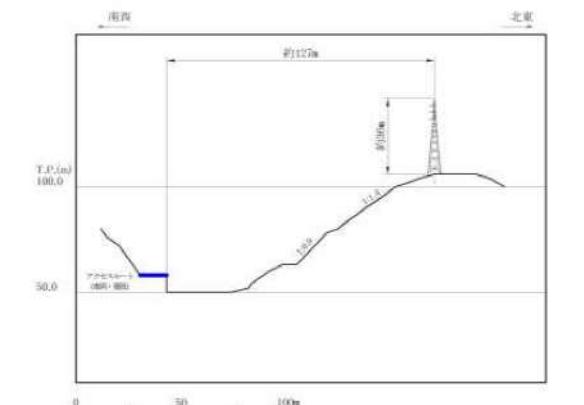
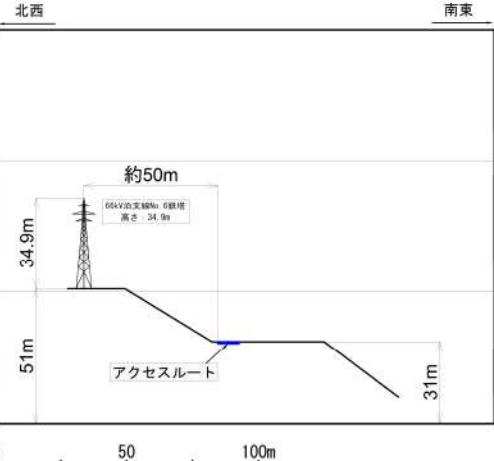
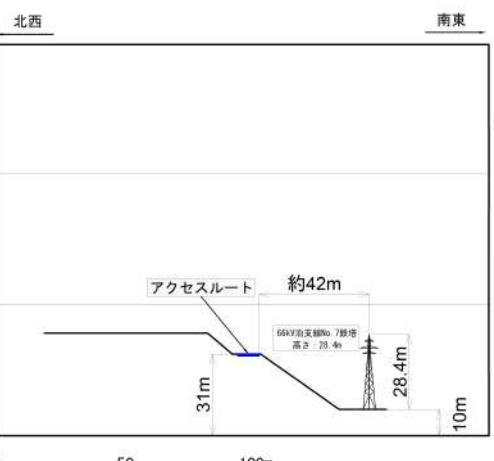
### 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
			<span style="color: green;">【島根】記載表現の相違</span>
			<span style="color: green;">【島根】記載表現の相違</span>
	<p>第6図 影響評価方法選定結果によるアクセスルート確保 (66kV鹿島支線, 220kV第二島根原子力幹線, 通信用無線鉄塔)</p>	<p>第5図 影響評価方法を考慮したアクセスルートの確保</p>	
	<p>第7図 影響評価方法選定結果によるアクセスルート確保 (500kV島根原子力幹線)</p>	<p>第6図 鉄塔配置断面位置図 (①, ②)</p>	
	<p>第8-1図 鉄塔配置断面位置図 (①, ③, ④, ⑤)</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

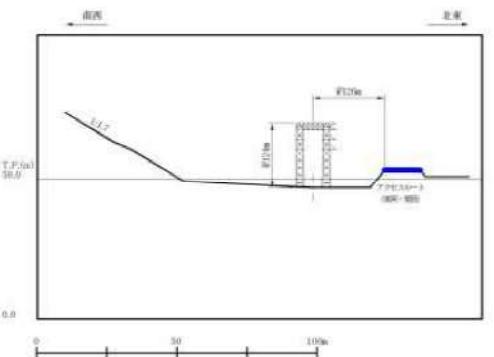
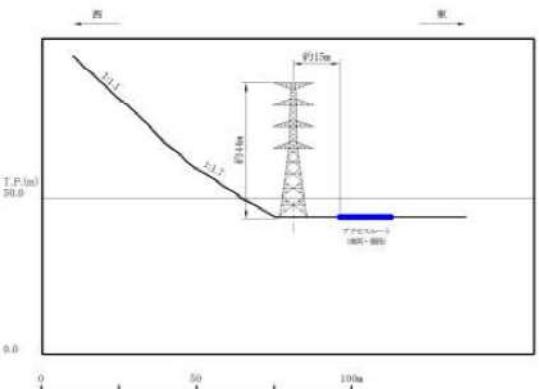
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>①-1 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔(急傾斜方向)</p>  <p>①-2 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔(アクセスルート最短(北東側))</p>  <p>①-3 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔(アクセスルート最短(南西側))</p>	 <p>約50m 34.9m 51m 31m</p> <p>①-① 66kV 泊支線No. 6鉄塔 (アクセスルート最短)</p>  <p>約42m 31m 28.4m 10m</p> <p>②-② 66kV 泊支線No. 7鉄塔 (アクセスルート最短)</p>	【島根】記載表現の相違
			第7図 鉄塔配置断面図

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

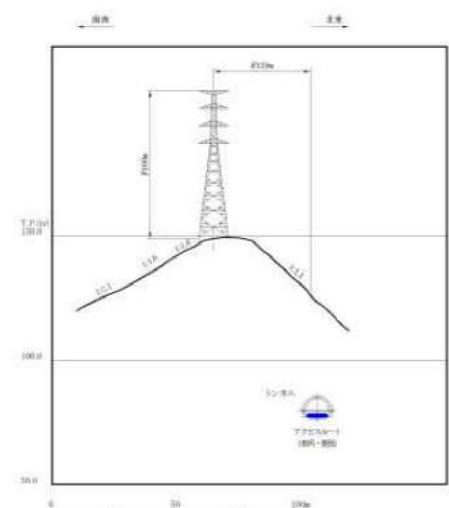
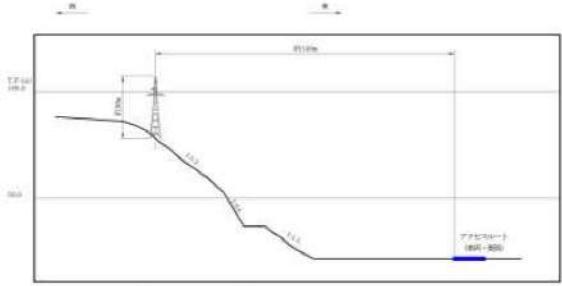
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>③ 第2-66kV開閉所屋外鉄構</p>		【島根】記載表現の相違
	 <p>④ 220kV第二島根原子力幹線No.1鉄塔</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>⑤ 220kV 第二島根原子力幹線 No. 2 鉄塔</p>  <p>第8-2図 鉄塔配置断面位置図 (②, ⑨)</p>		【島根】記載表現の相違
	 <p>②-1 66kV 鹿島支線 No. 3 鉄塔(急傾斜方向)</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>②-2 66kV 鹿島支線 No.3 鉄塔(アクセスルート最短(北東側))</p>		【島根】記載表現の相違
	<p>②-3 66kV 鹿島支線 No.3 鉄塔(アクセスルート最短(北側))</p>		
	<p>⑨ 通信用無線鉄塔</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

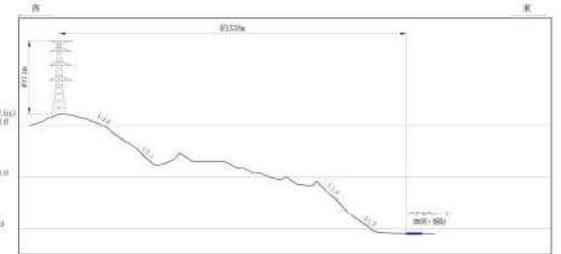
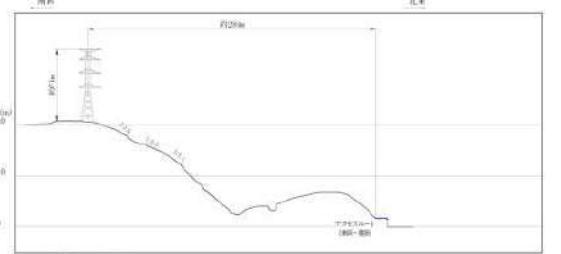
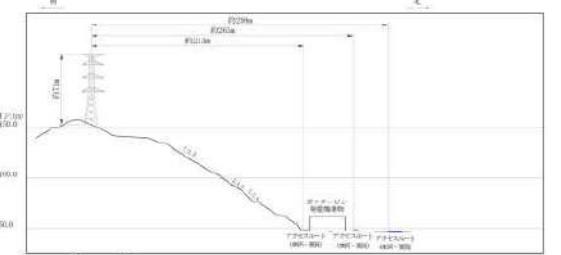
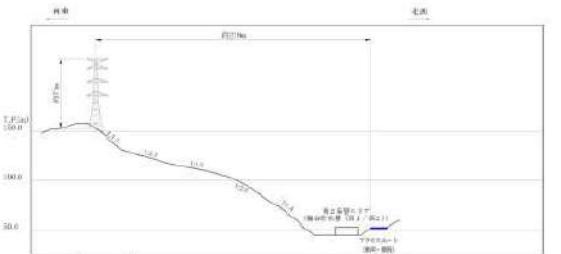
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第8-3図 鉄塔配置断面位置図 (⑥, ⑦, ⑧)</p> <p>(6) 500kV 島根原子力幹線 No.1 鉄塔(急傾斜方向)</p> <p>(7)-1 500kV 島根原子力幹線 No.2 鉄塔(急傾斜方向)</p> <p>(7)-2 500kV 島根原子力幹線 No.2 鉄塔(アクセスルート最短(南東側))</p>		【島根】記載表現の相違

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>⑦-3 500kV 島根原子力幹線 No. 2 鉄塔(アクセスルート最短(東側))</p>		【島根】記載表現の相違
	 <p>⑧-1 500kV 島根原子力幹線 No. 3 鉄塔(急傾斜方向)</p>		
	 <p>⑧-2 500kV 島根原子力幹線 No. 3 鉄塔(アクセスルート最短(北側))</p>		
	 <p>⑧-3 500kV 島根原子力幹線 No. 3 鉄塔(アクセスルート最短(北西側))</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

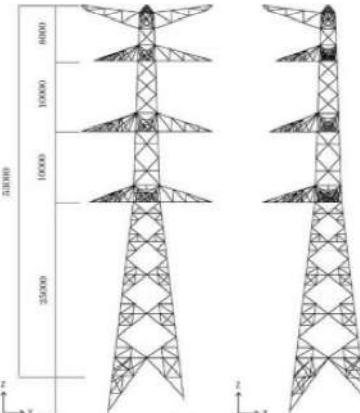
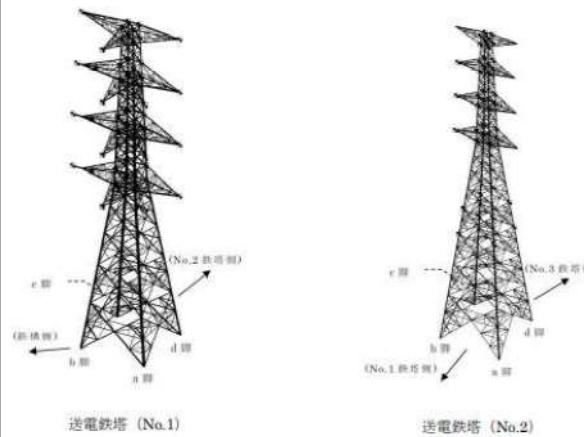
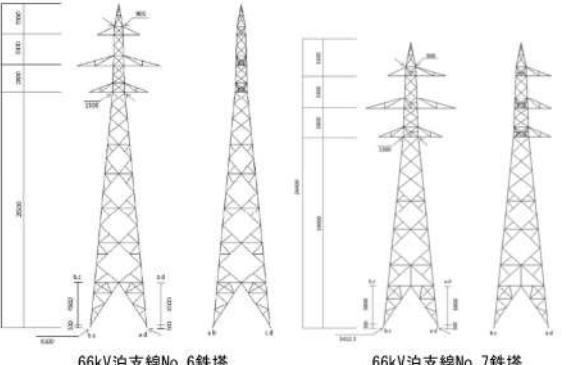
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p><b>2. 評価方法</b></p> <p>松島幹線 No.1 送電鉄塔を有限要素モデルで鉄塔単体のモデルを作成し、自重及び固有値解析を実施し、その後開閉所及び松島幹線 No.2 送電鉄塔の連成モデルを作成し、基準地震動 Ss による影響評価を実施した。</p> <p>第2図に評価フローを示す。</p> <p>第2図 松島幹線 No.1 送電鉄塔耐震性評価フロー</p>	<p>(3) 影響評価方法 220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔及び No.2 鉄塔を例に説明する。 a. 耐震性評価 鉄塔本体及び鉄塔基礎について、基準地震動 Ss による評価を行い、評価の結果、強度不足等により、評価が満足しない結果になった場合は、補強等の影響防止対策を実施することで、地震時においても鉄塔が倒壊しない設計とする。</p> <p>基準地震動 Ss 5波のうち一次固有周波数における加速度応答スペクトルが大きいものを用いる。具体的には Ss-D 及び Ss-N1 を用いる。</p> <p>(a) 鉄塔本体 鉄塔部材と送電線をモデル化し、応答解析を行い、部材に発生する応力が許容応力以下であることを確認する。</p> <p>(b) 鉄塔基礎 鉄塔本体の地盤応答解析結果を基礎の応力解析に用い、鉄塔基礎の強度及び地盤支持力を確認する。 第9図の耐震性評価フローに基づき確認を行う。</p> <p>第9図 220kV 第二島根原子力幹線鉄塔耐震性評価フロー</p>	<p>(3) 影響評価方法 66kV 泊支線 No.6 鉄塔及び 66kV 泊支線 No.7 鉄塔について説明する。 a. 耐震性評価 鉄塔本体及び鉄塔基礎について、基準地震動による評価を行い、評価の結果、強度不足等により、評価が満足しない結果になった場合は、補強等の影響防止対策を実施することで、地震時においても鉄塔が倒壊しない設計とする。</p> <p>すべての基準地震動に対し、評価を実施する。</p> <p>(a) 鉄塔本体 鉄塔部材と送電線をモデル化し、応答解析を行い、部材に発生する応力が許容応力以下であることを確認する。</p> <p>(b) 鉄塔基礎 鉄塔本体の地盤応答解析結果を基礎の応力解析に用い、鉄塔基礎の強度及び地盤支持力を確認する。 第8図の耐震性評価フローに基づき確認を行う。</p> <p>第8図 66kV 泊支線鉄塔耐震性評価フロー</p>	<p>【島根】記載内容の相違 ・プラントの相違による 対象鉄塔の相違。</p> <p>【女川】記載内容の相違 ・女川は設置許可の段階 で評価結果を示して いる。</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・泊は、送電鉄塔の耐震 評価にすべての基準地 震動を用いる。</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・泊は、評価対象となる 鉄塔がすべて平坦な 場所に位置している ため、安定性評価の対 象ならない。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由												
<p>(1) 解析モデルの作成</p> <p>耐震評価に用いる松島幹線 No.1 送電鉄塔の解析モデルについて第3図に示す。鉄塔のモデルについては、すべて梁要素でモデル化している。また、鉄塔本体に設定する材料物性について第1表に示す。</p>  <p>第3図 松島幹線 No.1 送電鉄塔の有限要素モデル</p> <p>第1表 物性の設定</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>使用鋼材</th> <th>降伏点 <math>\sigma_y</math> (N/mm<sup>2</sup>)</th> <th>ヤング率 [ボアソン比] (N/mm<sup>2</sup>)</th> <th>引張強さ (N/mm<sup>2</sup>)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>SS400</td> <td>245</td> <td>205800 [0.3]</td> <td>400</td> </tr> <tr> <td>SS540</td> <td>400</td> <td></td> <td>540</td> </tr> </tbody> </table>	使用鋼材	降伏点 $\sigma_y$ (N/mm <sup>2</sup> )	ヤング率 [ボアソン比] (N/mm <sup>2</sup> )	引張強さ (N/mm <sup>2</sup> )	SS400	245	205800 [0.3]	400	SS540	400		540	<p>[入力地震動作成]</p> <p>解放基盤面で定義された基準地震動 S s を解放基盤モデルの逆応答解析により解析モデル底面 (T.P. -215m) まで引き戻した後、この引き戻し波を用いて鉄塔位置の実地盤モデルにより順応答解析を行い、解析モデル底面境界まで引き上げた地震波を作成する。(1次元波動論に基づく地震応答解析を行う。)</p> <p>地震波にて 2 次元動的 FEM 時刻歴非線形解析を行い、鉄塔本体の解析に用いる入力地震動を作成する。</p> <p>[地盤応答解析]</p> <p>地震波を用いて 2 次元動的 FEM 時刻歴非線形解析を行い鉄塔基礎の応力解析に用いる地盤変位の算出を行う。</p> <p>[鉄塔本体解析モデル設定]</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・鉄塔モデル</li> </ul> <p>耐震性評価に用いる 220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔及び No.2 鉄塔の鉄塔モデルを第10図に示す。対象鉄塔はすべて梁要素でモデル化する。</p>  <p>送電鉄塔 (No.1) 送電鉄塔 (No.2)</p>	<p>[入力地震動作成]</p> <p>入力地震動は、解放基盤表面 (T.P. 2, 3m) で定義される基準地震動を 1 次元波動論によって基礎底面レベルまで引き上げ、基礎固定レベルに直接入力する。</p> <p>成層地盤モデルは弾性とし、基礎底面位置までをモデル化する。</p> <p>[地盤応答解析]</p> <p>地震波を用いて 2 次元動的 FEM 時刻歴非線形解析を行い鉄塔基礎の応力解析に用いる地盤変位の算出を行う。</p> <p>[鉄塔本体解析モデル設定]</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・鉄塔モデル</li> </ul> <p>耐震性評価に用いる 66kV 泊支線 No.6 鉄塔及び 66kV 泊支線 No.7 鉄塔の鉄塔モデルを第9図に示す。対象鉄塔はすべて梁要素でモデル化する。</p>  <p>66kV 泊支線 No.6 鉄塔 66kV 泊支線 No.7 鉄塔</p>	<p>【島根】記載内容の相違 ・入力地震動の作成方法の相違。</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・プラントの相違による対象鉄塔の相違。</p> <p>【女川及び島根】記載表現の相違</p>
使用鋼材	降伏点 $\sigma_y$ (N/mm <sup>2</sup> )	ヤング率 [ボアソン比] (N/mm <sup>2</sup> )	引張強さ (N/mm <sup>2</sup> )												
SS400	245	205800 [0.3]	400												
SS540	400		540												

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

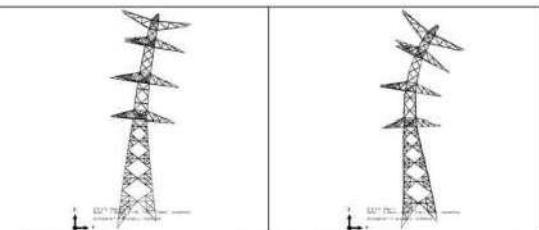
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉							島根原子力発電所2号炉		泊発電所3号炉		相違理由
(2) 解析モデルの確認											【女川】記載内容の相違 ・女川は設置許可の段階で評価結果を示しているため、解析モデルの確認を記載。
作成した松島幹線No.1送電鉄塔の有限要素モデルについて、自重及び固有値解析を実施し、モデル化の確認を行った。 自重解析では鉄塔パネルごとに密度を同定し、質量の設定を行つた。自重解析結果を第2表に示す。また、固有値解析結果を第4図に示す。											
第2表 自重解析結果											
番号	1脚	当たり	4脚		解析	プレート・ 部材率	解析 結果1		解析 結果2		
	累計	kg/毎	累計	kg/毎	(kg)	(%)	(kg)		(kg)		
1	1225		4900		2961	1.65	4900				
2	1425		200	5700	800	1.38	800				
3	2884		1459	11536	5836	1.59	5836				
4	3201		317	12804	1268	1.37	1268				
5	3523		322	14092	1288	1.37	1288				
6	3907		384	15628	1536	1.51	1536				
7	5753		1846	23012	7384	1.59	7384				
8	6494		741	25976	2964	1.46	2964				
9	7416		922	29664	3688	1.36	3688				
10	9385		1969	37540	7876	1.47	7876				
11	10248		863	40992	3452	1.39	3452				
12	11182		934	44728	3736	1.21	3736				
18	12504		1322	50016	5288	1.20	5288				
19	14118		1614	56472	6456	1.18	6456				
20			66126	9654	9018	1.07	9654				
合計				66126	49285		66127				
解析結果1：骨組解析モデルに対し、密度 7.8e-9t/mm <sup>3</sup> として重量を計算 プレート・部材率：バネ重量÷解析結果1 解析結果2：7.8e-9 t/mm <sup>3</sup> ×プレート・部材率											

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 線路直交1次 (1.6842 Hz : 0.5938 sec)  線路直交2次 (4.6458 Hz : 0.2152 sec)			<p>【女川】記載内容の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・女川は設置許可の段階で評価結果を示しているため、固有値解析結果を記載。</li> </ul>

第4図 固有値解析結果

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

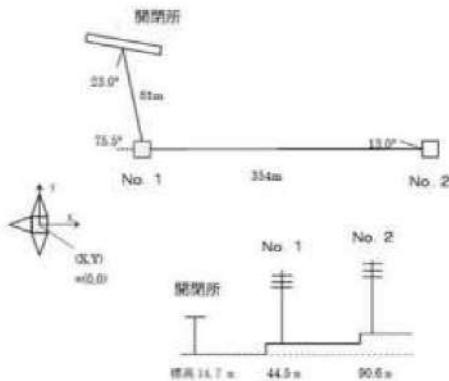
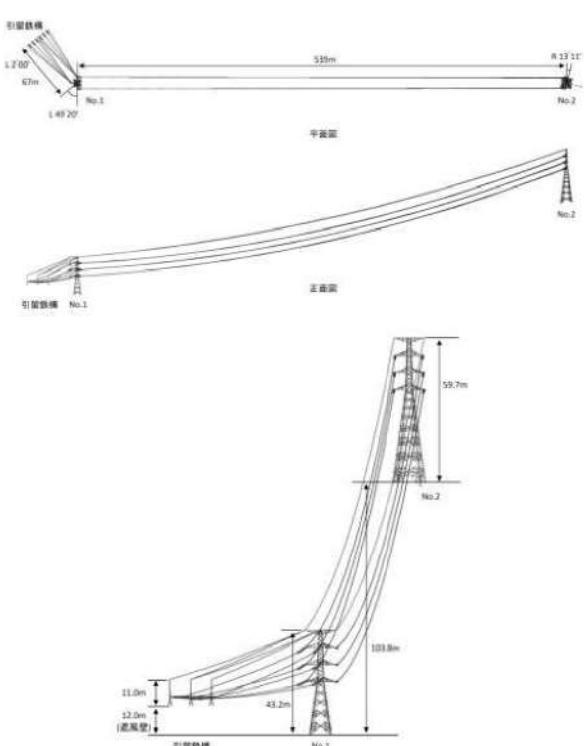
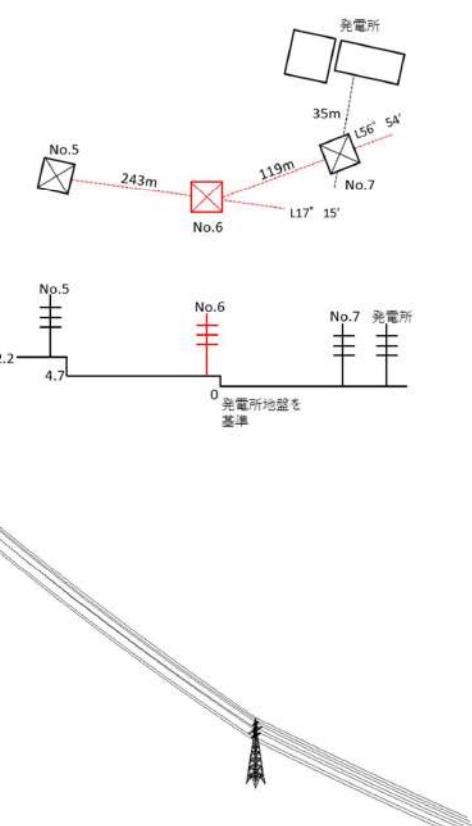
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

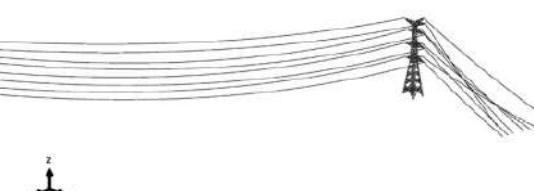
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由										
<p>(3) 連成モデルの作成 松島幹線 No. 1 送電鉄塔は引留鉄構及び松島幹線 No. 2 送電鉄塔に架線されているため、松島幹線 No. 1 送電鉄塔を解析対象とした連成モデルを作成した。線路条件を第3表及び第5図に、作成した連成モデル図を第6図に示す。</p> <p><b>第3表 線路条件</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>幹線・番号</th><th>型名</th><th>塔高</th><th>径間</th><th>水平角度</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>松島幹線 No. 1</td><td>D2 (275kV)</td><td>55m</td><td>81m (引留鉄構側) 354m (No. 2側)</td><td>0 引留 L75.5°</td></tr> </tbody> </table>	幹線・番号	型名	塔高	径間	水平角度	松島幹線 No. 1	D2 (275kV)	55m	81m (引留鉄構側) 354m (No. 2側)	0 引留 L75.5°	<ul style="list-style-type: none"> <li>架渉線モデル 架空地線と電力線の架渉線はそれぞれの径間及び碍子装置を分割し、棒要素（トラス要素）でモデル化する。</li> <li>連成系モデル 鉄塔と架渉線の連成系モデルを第11図及び第12図に示す。隣接鉄塔まで含めた連成系モデルとする。</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>架渉線モデル 架空地線と電力線の架渉線はそれぞれの径間及び碍子装置を分割し、棒要素（トラス要素）でモデル化する。</li> <li>連成系モデル 66kV 泊支線 No. 6 鉄塔及びNo. 7 鉄塔は2方向から架線されているため、それを解析対象とした連成モデル※を作成した。作成した連成モデルを第10図及び第11図に示す。</li> </ul> <p>※ : 66kV 泊支線 No. 7 鉄塔において、何らかの原因により 66kV 泊支線 No. 6 鉄塔と No. 7 鉄塔間の送電線及び地線がすべて断線した場合、No. 6 鉄塔は No. 5 鉄塔側に倒壊することが想定されるが、この場合、No. 7 鉄塔が引留める張力荷重は減少する。また、No. 6 鉄塔が側方又は No. 7 鉄塔側に倒壊した場合、送電線支持点の距離が短くなるため、No. 7 鉄塔が引留める張力荷重は減少する。以上より、送電線及び地線の引留張力を考慮した評価条件が最も保守的である。また、No. 6 鉄塔においても、No. 7 鉄塔と同様に送電線及び地線の引留張力を考慮した評価条件が最も保守的である。</p>	<p>【女川】記載表現の相違 【島根】設計方針の相違 ・泊は、女川における鉄塔及び架渉線の連成モデルと同様であり、連成モデルとする理由を記載。</p> <p>【女川】記載箇所の相違 ・第1図に鉄塔高さを記載。</p>
幹線・番号	型名	塔高	径間	水平角度									
松島幹線 No. 1	D2 (275kV)	55m	81m (引留鉄構側) 354m (No. 2側)	0 引留 L75.5°									

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p>第5図 連成モデル線路条件</p>	 <p>第11図 220kV第二島根原子力幹線No. 1鉄塔を主とした連成系モデル</p>	 <p>第10図 66kV泊支線No. 6鉄塔を主とした連成系モデル</p>	<p>【島根】設計方針の相違 ・泊は、女川における鉄塔及び架渉線の連成モデルと同様。</p>



第6図 連成モデル(全体図)

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 第12図 220kV第二島根原子力幹線No. 2鉄塔を中心とした連成系モデル	 第12図 220kV第二島根原子力幹線No. 2鉄塔を中心とした連成系モデル	 第11図 66kV泊支線No. 7鉄塔を中心とした連成系モデル	<p>【島根】設計方針の相違 ・泊は、女川における鉄塔及び架渉線の連成モデルと同様。</p> <p>【女川】記載箇所の相違 ・泊は、「(3) 影響評価方法」に、評価に用いる基準地震動を記載。</p>

(4) 入力地震動の作成

解析モデルに入力する地震動は検討用地震動から評価対象地点の地震動を求め、入力地震動を作成する。

a. 検討用地震動

検討用地震動は基準地震動 Ss7 波とする。

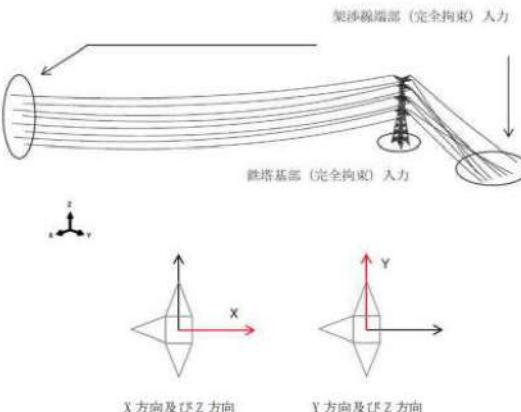
b. 入力地震動

入力地震動は検討用地震動を解放基盤面の地表面と仮定し、岩盤モデル O.P.-200m での上昇波 (E1) を求めた。次に求めた上昇波を鉄塔立地の対象地点岩盤モデルの O.P.-200m に入力し地表面波 (E2+F2) を求め、その応答波を鉄塔の入力地震動とした。(プログラム SHAKE (一次元重複反射理論) で検討)

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

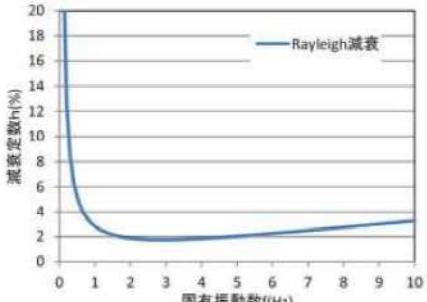
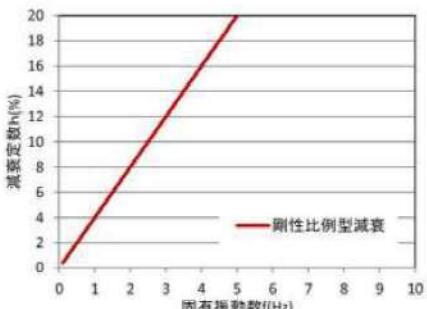
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																	
c. 地震動の入力位置及び方向 地震動の入力位置及び方向を第7図に示す。	[地震動の入力位置及び方向] 地震動は水平1方向と鉛直方向の同時入力とする。水平方向の入力方向は、第13図に示すとおり、架渉線の影響が強くなりやすい線路方向、腹材の分担応力が大きくなりやすい線路方向と線路直角方向及び主柱材の分担応力が大きくなりやすい対角方向の計8方向とする。 地震動の入力方向及び位置を第13図に示す。	[地震動の入力位置及び方向] 地震動は水平1方向と鉛直方向の同時入力とする。水平方向の入力方向は、第12図に示すとおり、架渉線の影響が強くなりやすい線路方向、腹材の分担応力が大きくなりやすい線路方向と線路直角方向の計2方向とする。	【島根】記載内容の相違 ・泊は、女川と同様に、地震動を腹部の分布応力が大きくなりやすい2方向に入力している。																																	
	 第13図 地震動の入力方向及び位置	 第12図 地震動の入力位置及び方向	【女川及び島根】 記載表現の相違																																	
d. 減衰の設定 鉄塔本体の減衰はRayleigh減衰2%とし、電線、地線及びがいしについては、剛性比例型0.4%を設定した。(第4表、第8図参照)	[減衰定数の設定] 減衰定数の設定として鋼管鉄塔の減衰定数を2%，山形鋼鉄塔の減衰定数を5%，架渉線の減衰定数を0.4%として用いる。(第3表参照)	[減衰定数の設定] 減衰定数は、鉄塔(山形鋼鉄塔)本体は減衰定数を5%，架渉線の減衰定数を0.4%として用いる。(第2表参照)	【島根】記載内容の相違 ・泊は、「平成7年兵庫県南部地震を踏まえた送配電設備の耐震性評価」(電力中央研究所)に記載の減衰定数を使用している。																																	
<b>第4表 減衰の設定</b> <table border="1"><thead><tr><th>対象</th><th>振動数 <math>f</math> (Hz)</th><th>減衰定数 <math>\xi</math></th></tr></thead><tbody><tr><td rowspan="2">鉄塔本体</td><td>1次</td><td>1.6842</td></tr><tr><td>2次</td><td>4.9305</td></tr><tr><td>電線、地線、がいし</td><td>1次</td><td>0.1</td></tr></tbody></table>	対象	振動数 $f$ (Hz)	減衰定数 $\xi$	鉄塔本体	1次	1.6842	2次	4.9305	電線、地線、がいし	1次	0.1	<b>第3表 減衰の設定</b> <table border="1"><thead><tr><th>対象</th><th>振動数 <math>f</math> (Hz)</th><th>減衰定数 <math>\xi</math></th></tr></thead><tbody><tr><td rowspan="2">鉄塔本体</td><td>鋼管鉄塔</td><td>鉄塔ごとに固有1次振動数を設定</td><td>2%</td></tr><tr><td>山形鉄塔</td><td>鉄塔ごとに固有1次振動数を設定</td><td>5%</td></tr><tr><td>架渉線</td><td>径間ごとに地線と電力線で固有1次振動数を設定</td><td>0.4%</td></tr></tbody></table>	対象	振動数 $f$ (Hz)	減衰定数 $\xi$	鉄塔本体	鋼管鉄塔	鉄塔ごとに固有1次振動数を設定	2%	山形鉄塔	鉄塔ごとに固有1次振動数を設定	5%	架渉線	径間ごとに地線と電力線で固有1次振動数を設定	0.4%	<b>第2表 減衰の設定</b> <table border="1"><thead><tr><th>対象</th><th>振動数 <math>f</math> (Hz)</th><th>減衰定数 <math>\xi</math></th></tr></thead><tbody><tr><td>鉄塔本体(山形鉄塔)</td><td>鉄塔ごとに固有1次振動数を設定</td><td>5%</td></tr><tr><td>架渉線</td><td>径間ごとに地線と電力線で固有1次振動数を設定</td><td>0.4%</td></tr></tbody></table> <p>※今回適用する基準地震動は兵庫県南部地震相当の大振幅応答になることから、「平成7年兵庫県南部地震を踏まえた送配電設備の耐震性評価」(電力中央研究所)の報告を参考とし、鋼管鉄塔を2%，山形鉄塔を5%とした。また、昭和57年に送電鉄塔の動的安定性の検討(UHV送電特別委員会の線路部会)の報告を参考とし、架渉線を0.4%とした。</p>	対象	振動数 $f$ (Hz)	減衰定数 $\xi$	鉄塔本体(山形鉄塔)	鉄塔ごとに固有1次振動数を設定	5%	架渉線	径間ごとに地線と電力線で固有1次振動数を設定	0.4%	
対象	振動数 $f$ (Hz)	減衰定数 $\xi$																																		
鉄塔本体	1次	1.6842																																		
	2次	4.9305																																		
電線、地線、がいし	1次	0.1																																		
対象	振動数 $f$ (Hz)	減衰定数 $\xi$																																		
鉄塔本体	鋼管鉄塔	鉄塔ごとに固有1次振動数を設定	2%																																	
	山形鉄塔	鉄塔ごとに固有1次振動数を設定	5%																																	
架渉線	径間ごとに地線と電力線で固有1次振動数を設定	0.4%																																		
対象	振動数 $f$ (Hz)	減衰定数 $\xi$																																		
鉄塔本体(山形鉄塔)	鉄塔ごとに固有1次振動数を設定	5%																																		
架渉線	径間ごとに地線と電力線で固有1次振動数を設定	0.4%																																		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

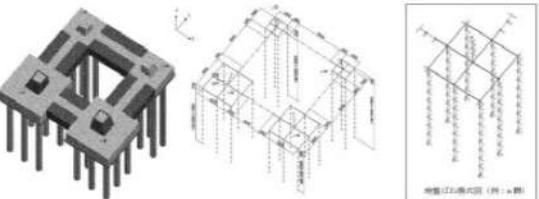
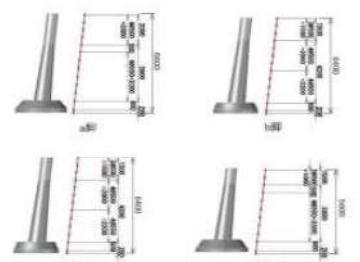
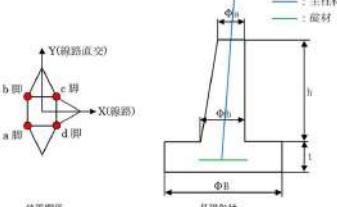
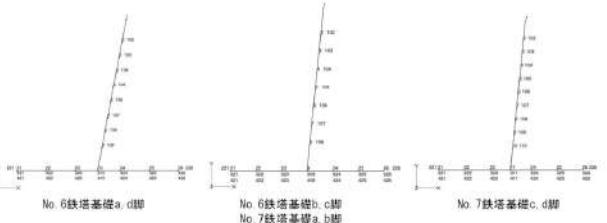
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
  <b>第8図 減衰定数の設定</b> (上段：鉄塔本体、下段：電線、地線及びがいし)	<p><b>[風の影響]</b>          地震発生時に作用する風速として「建築基準法」を適用し、平成12年5月31日建設省告示第1454号に定められた島根県松江市に該当する基準風速30m/sを考慮する。</p> <p><b>[鉄塔基礎解析モデル設定]</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔基礎モデル</li> <li>220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔基礎は、各床板に接続された鋼管杭 (<math>\phi 700\text{mm}</math>, <math>L=8.5\text{m}\sim14.5\text{m}</math>) で構成されており、鋼管杭を介して表層から最大約17m以深の岩盤で支持する構造形式である。</li> <li>なお、各脚間は不同変位の抑制を目的としたつなぎ梁が設けられている。</li> </ul> <p>220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔基礎の解析モデルを第14図に示す。鋼管杭、基礎床板及びつなぎ梁は、鋼材及びコンクリートの線形モデルとし、地盤はばね要素でモデル化する。</p>	<p><b>[風の影響]</b>          地震発生時に作用する風速として「建築基準法」を適用し、平成12年5月31日建設省告示第1454号に定められた北海道古宇郡に該当する基準風速36m/sを考慮する。</p> <p><b>[鉄塔基礎解析モデル設定]</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>66kV 泊支線 No.6 鉄塔基礎及び66kV 泊支線 No.7 鉄塔基礎は逆T字型基礎で構成されており、a, d脚及びb, c脚のそれぞれで基礎高さが異なる構造である。</li> <li>66kV 泊支線 No.6 鉄塔基礎及び66kV 泊支線 No.7 鉄塔基礎の構造図及び寸法を第13図及び第3表に示し、解析モデルを第14図に示す。基礎体はコンクリートの線形モデルとし、地盤はばね要素でモデル化する。</li> </ul>	<p><b>【島根】記載内容の相違</b>          ・プラントの相違による基準風速の相違。</p> <p><b>【島根】記載内容の相違</b>          ・泊は、評価対象鉄塔が逆T字型基礎であるため、鉄塔ごとにモデル設定を分けない。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第14図 220kV第二島根原子力幹線No. 1鉄塔基礎の解析モデル</p> <p>・ 220kV 第二島根原子力幹線 No. 2 鉄塔基礎モデル</p> <p>220kV 第二島根原子力幹線 No. 2 鉄塔基礎は、a, d 脚及び b, c 脚のそれぞれで基礎型が異なり、基礎高さも異なる（ポスト維高さが異なる）構造である。</p> <p>220kV 第二島根原子力幹線 No. 2 鉄塔基礎の解析モデルを第 15 図に示す。基礎体はコンクリートの線形モデルとし、地盤はばね要素でモデル化する。</p>  <p>第15図 220kV第二島根原子力幹線No. 2鉄塔基礎の解析モデル</p>	 <p>第13図 66kV泊支線No. 6鉄塔基礎及び66kV泊支線No. 7鉄塔基礎の構造図</p>  <p>No. 6鉄塔基礎a, d脚 No. 6鉄塔基礎b, c脚 No. 7鉄塔基礎a, b脚 No. 7鉄塔基礎c, d脚</p> <p>第14図 66kV泊支線No. 6鉄塔基礎及び66kV泊支線No. 7鉄塔基礎の解析モデル</p>	<p>【島根】記載内容の相違</p>

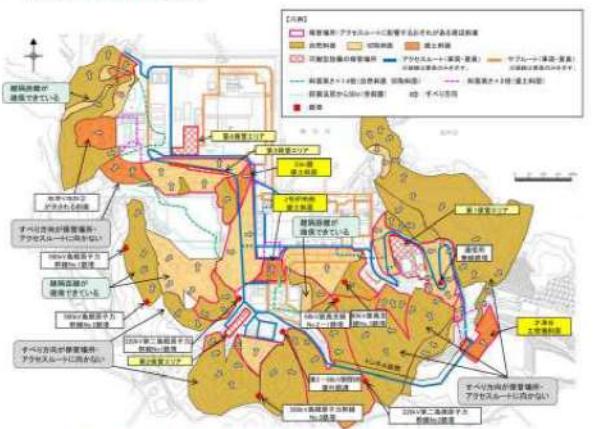
第3表 鉄塔基礎寸法一覧

脚	66kV 泊支線 No. 6 鉄塔		66kV 泊支線 No. 7 鉄塔	
	a, d 脚	b, c 脚	a, b 脚	c, d 脚
基礎型	逆T字型基礎	逆T字型基礎	逆T字型基礎	逆T字型基礎
柱体形状	円形	円形	円形	円形
床板形状	円形	円形	円形	円形
天端径 $\Phi_a$ (m)	0.630	0.615	0.615	0.600
天端径 $\Phi_b$ (m)	0.900	0.850	0.850	0.900
柱体高さ h (m)	2.700	2.350	2.350	3.000
床板厚さ t (m)	0.600	0.650	0.650	0.650
床板径 B (m)	3.200	2.500	2.500	3.200
主柱材	L-150×10	L-150×10	L-150×12	L-150×12

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>[鉄塔本体評価]</b> 鉄塔・架線連成系の有限要素モデルにて鉄塔本体地震応答解析を実施する。得られた解析結果に風速30m/sの風荷重を考慮し、部材発生応力の最大値を抽出した後、部材・ボルト強度に対する安全率にて耐震性評価を実施する。</p> <p><b>[鉄塔基礎評価]</b> 算出する発生応力が、钢管杭（220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔基礎）及び鉄筋コンクリート基礎部（220kV 第二島根原子力幹線 No.1 鉄塔基礎及び No.2 基礎）の許容限界値を下回ることを確認する。</p> <p><b>[支持地盤の評価]</b> No.1 鉄塔：钢管杭打設時の地盤が設計支持力以上の強度を有していることを確認する。 No.2 鉄塔：地層断面図より、基礎床板下面が岩盤に着底していることを確認する。また、岩盤の物性値が、設計に使用している地盤物性値以上であることを確認する。</p> <p><b>[補強案の検討]</b> 強度不足により、評価が満足しない結果となった場合は、補強等の影響防止対策を実施する。</p> <p>b. 斜面の安定性評価 耐震性評価を行う鉄塔のうち斜面上に位置する鉄塔について、設置されている斜面の基準地震動 Ssによる安定性を確認する。 対象斜面の安定性評価は「別紙(31)保管場所及び屋外のアクセスルートの斜面の地震時の安定性評価について」において説明する。（第16図参照）</p>  <p>第16図 鉄塔及び保管場所・アクセスルート周辺</p>	<p><b>[鉄塔本体評価]</b> 鉄塔・架線連成系の有限要素モデルにて鉄塔本体地震応答解析を実施する。得られた解析結果に風速36m/sの風荷重を考慮し、部材発生応力の最大値を抽出した後、部材・ボルト強度に対する安全率にて耐震性評価を実施する。</p> <p><b>[鉄塔基礎評価]</b> 算出する発生応力が、鉄筋コンクリート基礎部（66kV 泊支線 No.6 鉄塔基礎及び 66kV 泊支線 No.7 鉄塔基礎）の許容限界値を下回ることを確認する。</p> <p><b>[支持地盤の評価]</b> 地層断面図より、基礎床板下面が岩盤に着底していることを確認する。また、岩盤の物性値が、設計に使用している地盤物性値以上であることを確認する。</p> <p><b>[補強案の検討]</b> 強度不足により、評価が満足しない結果となった場合は、補強等の影響防止対策を実施する。</p> <p>b. 斜面の安定性評価 66kV 泊支線 No.6 鉄塔（T.P. 51m）が設置されている敷地下斜面については、斜面が崩壊することにより鉄塔及び送電線がアクセスルート（T.P. 31m）に影響を及ぼす可能性がある。そのため、66kV 泊支線 No.6 鉄塔が設置されている敷地下斜面の基準地震動による安定性を確認する。 対象斜面の安定性評価は「別紙(13)保管場所及び屋外のアクセスルートの斜面の地震時の安定性評価について」において説明する。</p>	<p><b>【島根】記載内容の相違</b> ・プラントの相違による基準風速の相違。</p> <p><b>【島根】記載内容の相違</b> ・プラントの相違による対象鉄塔の相違。</p> <p><b>【島根】記載内容の相違</b> ・プラントの相違による支持地盤の相違。</p> <p><b>【島根】設計方針の相違</b> ・泊は、評価対象となる鉄塔がすべて平坦な場所に位置しているが、敷地下斜面が近い鉄塔が存在するため、評価対象とした。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

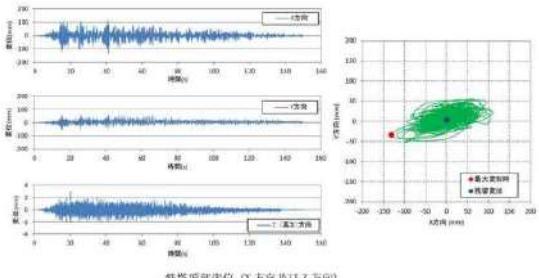
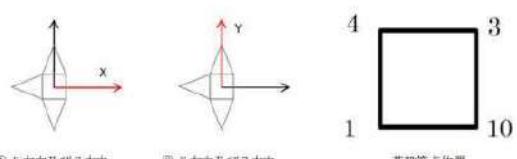
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>c. 鉄塔滑落評価</p> <p>(a) 66kV 鹿島支線 No. 3 鉄塔</p> <p>66kV 鹿島支線 No. 3 鉄塔の前後径間における送電線の実長、並びに送電線の張力を考慮し、鉄塔滑落時における送電線の落下によるアクセスルートへの影響範囲を確認する。</p> <p>アクセスルートの影響範囲については、送電線下部に連絡通路（例：ボックスカルパート）を設置する設計とする。</p> <p><b>[評価前提条件]</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・鉄塔倒壊前には送電線は断線しない。</li> <li>・鉄塔倒壊時に周辺の他物との接触の影響により、1相の送電線が断線する。</li> <li>・鉄塔最下部から全姿倒壊することとする。</li> <li>・地滑りとの重畳は考えない。（地震による倒壊）</li> </ul> <p><b>[評価方法]</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・66kV 鹿島支線 No. 3 鉄塔の前後径間の送電線張力を確認する。</li> <li>・送電線張力及びがいし・架線金具引張荷重が、鉄塔滑落時の許容応力を満足していることを確認する。</li> <li>・送電線張力差、鉄塔設置場所勾配及び送電線実長を考慮し、滑落距離及び滑落方向から影響範囲を確認する。</li> </ul> <p>第17図に66kV鹿島支線No. 3鉄塔の設置状況を示す。</p>  <p>第17図 66kV鹿島支線No. 3鉄塔設置状況</p>		<p>【島根】設計方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は、滑落評価の対象となる送電線鉄塔はない。</li> </ul>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>5. 地震応答解析結果</p> <p>解析モデルに対し、作成した地表面加速度波形を入力として弾塑性状態を考慮した地震応答解析を実施した。解析に当たっては、汎用構造解析コード「ABAQUS6.10-EF3」を用い、基準地震動 Ss7 波に対して、水平方向と鉛直方向の組合せについて 2 パターン（①線路方向 + 鉛直方向、②線路直交 + 鉛直方向）を考慮し、合計 14 ケースの解析を行った。</p> <p>解析の結果、一部の部材に塑性変形が認められたものの、解析終了後の鉄塔先端位置は第 9 図に示すとおり、ほぼ原点に戻っていることから、鉄塔全体での残留変位がほぼ発生していないことが分かる。この結果より、アクセスルートに影響を及ぼすような鉄塔の倒壊などの大規模な損傷は発生しない。</p> <p>また、鉄塔各脚基部における引揚力と基礎引揚支持力を第 10 図、第 5 表に示す。</p>  <p>第 9 図 Ss-D1 による評価結果例</p>  <p>第 10 図 基礎各脚評価点</p> <p>(b) 500kV 島根原子力幹線 No.1 鉄塔、No.2 鉄塔、No.3 鉄塔 500kV 島根原子力幹線 No.1 鉄塔、No.2 鉄塔、No.3 鉄塔の 3 基については、鉄塔滑落評価を行いアクセスルートの健全性を確認する。 評価前提条件及び評価方法については、66kV 鹿島支線 No.3 鉄塔と同様である。 なお、評価が満足しない結果となった場合は、必要に応じて設備対策を実施し、アクセスルートの健全性を確保する設計とする。</p> <p>【島根】設計方針の相違 ・泊は、滑落評価の対象となる送電線鉄塔はない。</p> <p>【女川】記載内容の相違 ・女川は設置許可の段階で評価結果を示しているため、地震応答解析結果を記載。</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉					島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<b>第5表 鉄塔各脚基部における引揚力と基礎引揚支持力の比較</b>							
入力		基盤節点番号: (引揚力: kN)					
地震動	方向	4	3	10	1		
Ss-D1	①	1,117	–	361	1,825		
	②	1,030	–	409	1,753		
Ss-D2	①	821	–	394	1,979		
	②	939	–	307	1,655		
Ss-D3	①	710	–	276	1,696		
	②	624	–	205	1,378		
Ss-F1	①	790	–	273	1,460		
	②	656	–	296	1,409		
Ss-F2	①	754	–	439	1,723		
	②	662	–	237	1,516		
Ss-F3	①	827	–	158	1,718		
	②	850	–	244	1,539		
Ss-N1	①	910	–	305	2,223		
	②	859	–	548	1,606		
基礎引揚支持力 (kN)		2,840	1,213	1,414	3,600		
最大引揚力 (kN) (SF: 安全率)		1,117	–	548 (SF=2.58)	2,223 (SF=1.61)		

※ 引揚力が生じない基盤節点は「–」で表示

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

● 女川原子力発電所2号炉 別紙(14)	島根原子力発電所2号炉 別紙(31)	泊発電所3号炉 別紙(13)	相違理由
保管場所及び屋外アクセスルートに関する斜面の安定性評価について  保管場所及び屋外アクセスルートに関する斜面の安定性評価を実施するに当たり、地質調査や建設に伴う敷地造成を踏まえた地質、盛土・旧表土厚等の分布形状を把握する。その上で、斜面からの離隔、斜面の勾配、すべり方向等を勘案して代表断面を選定し安定性評価を実施する。	保管場所及び屋外のアクセスルートの斜面の地震時の安定性評価について	保管場所及び屋外のアクセスルートの斜面の地震時の安定性評価について	【女川】 記載方針の相違 ・別紙(13)については、保管場所及びアクセスルートと斜面との位置関係が島根と類似していることから、資料構成及び記載内容は島根を参照する。 【島根】記載表現の相違

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

● 女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p style="text-align: center;">&lt;目次&gt;</p> <p>1. 評価概要</p> <p>2. 評価フロー</p> <p>3. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の網羅的な抽出</p> <p>3.1 離隔距離の考え方</p> <p>3.2 他の条文で評価を行う斜面との関連性</p> <p>4. 液状化範囲の検討</p> <p>4.1 液状化範囲の検討フロー</p> <p>4.2 2号炉南側盛土斜面</p> <p>4.3 33m盤盛土斜面</p> <p>4.4 才津谷土捨場盛土斜面</p> <p>5. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のグループ分け</p> <p>6. 評価対象断面の選定及びすべり安定性評価</p> <p>6.1 評価フロー（詳細）</p> <p>6.2 選定方法</p> <p>6.3 グループA（岩盤斜面、法尻標高 T.P.+15m 以下）</p> <p>6.4 グループB（盛土斜面、法尻標高 T.P.+15m 以下）</p> <p>6.5 グループC（岩盤斜面、法尻標高 T.P.+33～50m）</p> <p>6.6 グループD（盛土斜面、法尻標高 T.P.+88m）</p> <p>6.7 対策工（切取）を実施した斜面</p> <p>6.8 対策工（抑止杭）を実施した斜面</p>	<p style="text-align: center;">&lt;目次&gt;</p> <p>1. 評価概要</p> <p>2. 評価フロー</p> <p>3. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の網羅的な抽出</p> <p>3.1 離隔距離の考え方</p> <p>3.2 他の条文で評価を行う斜面との関連性</p> <p>4. 液状化範囲の検討</p> <p>5. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のグループ分け</p> <p>5.1 斜面のグループ分け</p> <p>5.2 敷地の地質</p> <p>6. 評価対象断面の選定及びすべり安定性評価</p> <p>6.1 評価フロー（詳細）</p> <p>6.2 評価方法</p> <p>6.3 評価結果（グループA（岩盤斜面））</p> <p>6.4 評価結果（グループB（盛土斜面））</p> <p>7. 51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートに対する影響評価</p> <p>7.1 周辺斜面の崩壊に対する影響評価</p> <p>7.2 敷地下斜面のすべりに対する影響評価</p>	<p>【島根】 記載方針の相違 ・対象となる盛土斜面における液状化範囲の設定方法の相違。</p> <p>【島根】記載表現の相違 【島根】記載箇所の相違 ・島根は、敷地の地質に関する検討を別紙(32)で記載している。</p> <p>【島根】記載表現の相違 【島根】記載方針の相違 ・泊は、対策工（抑止杭）を実施していない。</p> <p>【女川及び島根】 設計方針の相違 ・泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

● 女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>7. その他の検討</p> <p>7.1 鉄塔が設置されている斜面の安定性評価</p> <p>7.2 岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊検討</p> <p>7.3 応力状態を考慮した検討</p> <p>7.4 対策工（抑止杭）に関する詳細検討</p>	<p>8. その他の検討</p> <p>8.1 応力状態を考慮した検討</p> <p>8.2 茶津側盛土斜面のアクセスルートについて</p> <p>(参考-1) 評価対象斜面の選定理由（詳細）          (参考-2) すべり安定性評価の基準値の設定について</p> <p>(参考-3) 斜面安定性評価における液状化影響の考慮について</p> <p>[ ] : 地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	<p>【島根】記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・66kV 泊支線 No.6 鉄塔の敷地下斜面は、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面に含まれることから、当該斜面の評価結果については、3.に記載する。</li> <li>・泊は、同時崩壊が想定される盛土斜面及び対策工である抑止杭がない。</li> </ul> <p>【女川及び島根】</p> <p>設計方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・プラントの相違による対策内容及び評価方針の相違。泊は、茶津側盛土斜面のアクセスルートについて、アクセスルート直下の範囲をコンクリートに置き換えることにより地震による被害の影響を受けない設計とし、地震時における滑動、転倒及び支持力の評価を実施。</li> </ul> <p>【島根】記載表現の相違</p> <p>【島根】記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・泊は、斜面安定性評価における液状化影響の考慮の考え方を記載。</li> </ul>

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

### 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

● 女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>1. 評価概要</p> <p>可搬型重大事故等対処設備（以下、「可搬型設備」という。）の保管場所及び同設備の運搬道路（以下、「アクセスルート」という。）に関する要求事項と、その適合状況を第1-1表に示す。</p> <p>第1-1表 保管場所及びアクセスルートに関する要求事項とその適合状況</p> <p>設置許可基準規則第四十三条（重大事故等対処設備）</p> <p>新規基準の項目</p> <p>適合状況概要</p> <p>五、施設、建物その他の設備等による必要とする施設の配置、設計基準規則第四十三条の規定による施設の配置、設計基準規則第四十三条の規定による施設の配置及び重大事故等対処設備及び其の配備のための条件を満たした上で、設計基準規則対応設備及び其の配備のための条件を満たして、同時に必要な機能が失われないよう、100m以上の距離をとるととも、防波堤や大型船等対処設備による保管場所に保管すること。</p> <p>六、想定される重大事故等が発生した場合において可搬型重大事故等対処設備を運搬し、又は他の設備が搬送状況を把握するため、工場内外の道路及び通路が確保できるよう、適切な措置を講じたものである。</p> <p>七、重い構造物の運搬のための機械の場合は、共通基準によって、設計基準規則対応設備の安全運搬、使用済用料貯蔵槽の油槽機能又は次回設置重大事故等対処設備の油槽機能に対する大規模、並るそれに対する事項に対するために必要な機能にその機能が備わるるるそれがなければ、適切な措置を講じたものである。</p> <p>八、保管場所及びアクセスルートの周辺斜面については、基準的要件によって動的解析の結果に基づく時刻別約1.0を示すことを示す。地盤による被覆の影響を除くことを確認する。</p> <p>保管場所及びアクセスルートの周辺斜面のうち、液状化評価が最も高い位置で構成される盛土斜面について、地下水分布の状況を踏まえ、液状化影響を考慮する。</p> <p>九、施設、建物その他の設備等による必要とする施設の配置、設計基準規則第四十三条の規定による施設の配置及び重大事故等対処設備及び其の配備のための条件を満たした上で、設計基準規則対応設備及び其の配備のための条件を満たして、同時に必要な機能が失われないよう、100m以上の距離をとるととも、防波堤や大型船等対処設備による保管場所に保管すること。</p> <p>十、想定される重大事故等が発生した場合において可搬型重大事故等対処設備を運搬し、又は他の設備が搬送状況を把握するため、工場内外の道路及び通路が確保できるよう、適切な措置を講じたものである。</p> <p>十一、重い構造物の運搬のための機械の場合は、共通基準によって、設計基準規則対応設備の安全運搬、使用済用料貯蔵槽の油槽機能又は次回設置重大事故等対処設備の油槽機能に対する大規模、並るそれに対する事項に対するために必要な機能にその機能が備わるるるそれがなければ、適切な措置を講じたものである。</p> <p>十二、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の崩壊危険度（3段階）</p> <p>十三、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の液状化範囲の検討（4段階）</p> <p>十四、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の基準地震動による地震応答解析</p> <p>十五、評価フロー</p> <p>保管場所及びアクセスルート斜面の地震時の安定性評価のフローを第2-1図に示す。</p> <pre> graph TD     A[保管場所及びアクセスルート斜面の地震時の安定性評価] --&gt; B[保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の液状化範囲の検討]     B --&gt; C[保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の崩壊危険度]     C --&gt; D[評価対象斜面の選定]     D --&gt; E[評価対象斜面の評定]     E --&gt; F[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     F --&gt; G[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     G --&gt; H[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     H --&gt; I[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     I --&gt; J[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     J --&gt; K[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     K --&gt; L[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     L --&gt; M[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     M --&gt; N[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     N --&gt; O[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     O --&gt; P[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     P --&gt; Q[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     Q --&gt; R[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     R --&gt; S[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     S --&gt; T[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     T --&gt; U[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     U --&gt; V[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     V --&gt; W[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     W --&gt; X[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     X --&gt; Y[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     Y --&gt; Z[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     Z --&gt; AA[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     AA --&gt; BB[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     BB --&gt; CC[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     CC --&gt; DD[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     DD --&gt; EE[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     EE --&gt; FF[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     FF --&gt; GG[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     GG --&gt; HH[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     HH --&gt; II[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     II --&gt; JJ[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     JJ --&gt; KK[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     KK --&gt; LL[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     LL --&gt; MM[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     MM --&gt; NN[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     NN --&gt; OO[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     OO --&gt; PP[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     PP --&gt; QQ[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     QQ --&gt; RR[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     RR --&gt; SS[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     SS --&gt; TT[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     TT --&gt; UU[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     UU --&gt; VV[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     VV --&gt; WW[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     WW --&gt; XX[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     XX --&gt; YY[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     YY --&gt; ZZ[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     ZZ --&gt; AA[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]   </pre> <p>第2-1図 評価フロー（全体概要）</p>	<p>1. 評価概要</p> <p>可搬型重大事故等対処設備（以下「可搬型設備」という。）の保管場所及び同設備の運搬道路（以下「アクセスルート」という。）に関する要求事項と、その適合状況を第1-1表に示す。</p> <p>第1-1表 保管場所及びアクセスルートに関する要求事項とその適合状況</p> <p>設置許可基準規則第三十四条（重大事故等対処設備）</p> <p>適合状況概要</p> <p>五、施設、建物その他の設備等による必要とする施設の配置、設計基準規則第四十三条の規定による施設の配置及び重大事故等対処設備及び其の配備のための条件を満たした上で、設計基準規則対応設備及び其の配備のための条件を満たして、同時に必要な機能が失われないよう、100m以上の距離をとるととも、防波堤や大型船等対処設備による保管場所に保管すること。</p> <p>六、想定される重大事故等が発生した場合において可搬型重大事故等対処設備を運搬し、又は他の設備が搬送状況を把握するため、工場内外の道路及び通路が確保できるよう、適切な措置を講じたものである。</p> <p>七、重い構造物の運搬のための機械の場合は、共通基準によって、設計基準規則対応設備の安全運搬、使用済用料貯蔵槽の油槽機能に対する大規模、並るそれに対する事項に対するために必要な機能にその機能が備わるるるそれがなければ、適切な措置を講じたものである。</p> <p>八、保管場所及びアクセスルートの周辺斜面については、基準的要件によって動的解析の結果に基づく時刻別約1.0を示すことを示す。地盤による被覆の影響を除くことを確認する。</p> <p>保管場所及びアクセスルートの周辺斜面のうち、液状化評価が最も高い位置で構成される盛土斜面について、地下水分布の状況を踏まえ、液状化影響を考慮する。</p> <p>九、施設、建物その他の設備等による必要とする施設の配置、設計基準規則第四十三条の規定による施設の配置及び重大事故等対処設備及び其の配備のための条件を満たした上で、設計基準規則対応設備及び其の配備のための条件を満たして、同時に必要な機能が失われないよう、100m以上の距離をとるととも、防波堤や大型船等対処設備による保管場所に保管すること。</p> <p>十、想定される重大事故等が発生した場合において可搬型重大事故等対処設備を運搬し、又は他の設備が搬送状況を把握するため、工場内外の道路及び通路が確保できるよう、適切な措置を講じたものである。</p> <p>十一、重い構造物の運搬のための機械の場合は、共通基準によって、設計基準規則対応設備の安全運搬、使用済用料貯蔵槽の油槽機能に対する大規模、並るそれに対する事項に対するために必要な機能にその機能が備わるるるそれがなければ、適切な措置を講じたものである。</p> <p>十二、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の崩壊危険度（3段階）</p> <p>十三、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の液状化範囲の検討（4段階）</p> <p>十四、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の基準地震動による地震応答解析</p> <p>十五、評価フロー</p> <p>保管場所及びアクセスルート斜面の地震時の安定性評価のフローを第2-1図に示す。</p> <pre> graph TD     A[保管場所及びアクセスルート斜面の地震時の安定性評価] --&gt; B[保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の液状化範囲の検討]     B --&gt; C[保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の崩壊危険度]     C --&gt; D[評価対象斜面の選定]     D --&gt; E[評価対象斜面の評定]     E --&gt; F[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     F --&gt; G[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     G --&gt; H[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     H --&gt; I[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     I --&gt; J[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     J --&gt; K[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     K --&gt; L[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     L --&gt; M[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     M --&gt; N[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     N --&gt; O[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     O --&gt; P[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     P --&gt; Q[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     Q --&gt; R[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     R --&gt; S[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     S --&gt; T[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     T --&gt; U[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     U --&gt; V[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     V --&gt; W[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     W --&gt; X[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     X --&gt; Y[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     Y --&gt; Z[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     Z --&gt; AA[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     AA --&gt; BB[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     BB --&gt; CC[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     CC --&gt; DD[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     DD --&gt; EE[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     EE --&gt; FF[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     FF --&gt; GG[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     GG --&gt; HH[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     HH --&gt; II[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     II --&gt; JJ[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     JJ --&gt; KK[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     KK --&gt; LL[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     LL --&gt; MM[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     MM --&gt; NN[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     NN --&gt; OO[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     OO --&gt; PP[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     PP --&gt; QQ[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     QQ --&gt; RR[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     RR --&gt; SS[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     SS --&gt; TT[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     TT --&gt; UU[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     UU --&gt; VV[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     VV --&gt; WW[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     WW --&gt; XX[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     XX --&gt; YY[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     YY --&gt; ZZ[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]     ZZ --&gt; AA[評価対象斜面による地盤の変形性評価(評価強度)]   </pre> <p>第2-1図 評価フロー（全体概要）</p>		

【女川及び島根】  
 設計方針の相違  
 ・泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。

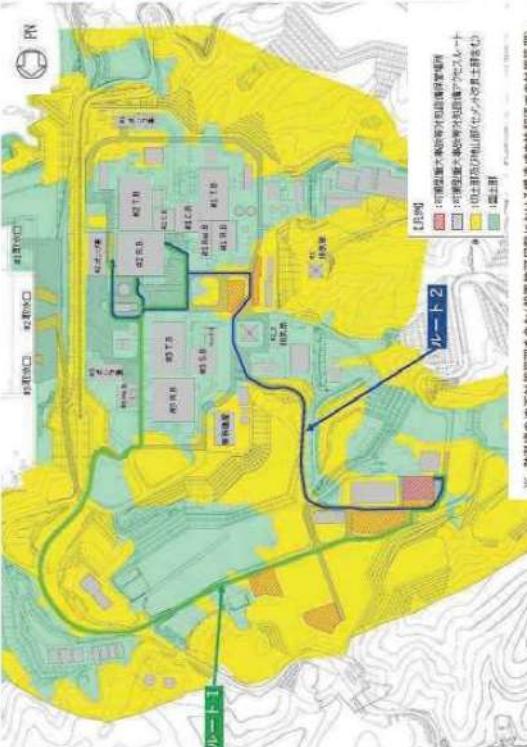
## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

● 女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>1. 敷地内斜面の抽出          (1) 地質調査位置          過去の地質調査位置を第1図に示す。</p> <p>第1図 地質調査位置図</p>			

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(2) 切土及び盛土の平面分布図 敷地内における切土部及び盛土部の平面的な分布を第2図に示す。</p>  <p>第2図 切土部及び盛土部の平面分布図 ※ 評議題の次下評議会議題を含む「設置許可届出に付ける構造立地評議会での評議範囲」。</p>			

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p><b>2. 周辺斜面の選定根拠</b></p> <p>保管場所と屋外アクセスルートの周辺斜面を網羅的に抽出する。 評価対象とする斜面の抽出から断面の選定までのフローを第3図に示す。</p> <pre> graph TD     A[保管場所及びアクセスルートの周辺斜面の抽出 (平面位置関係と切妻分布を踏まえ網羅的に抽出する)] --&gt; B{岩盤斜面：斜面法尻からの離隔が 鉄面高さの1.4倍未満か 盛土斜面：斜面法尻からの離隔が 鉄面高さの2倍未満か}     B -- No --&gt; C[評価対象外]     B -- Yes --&gt; D[影響範囲すべり方向を考慮し、保管場所及びアクセスルートに影響を及ぼす斜面をグレーピング]     D --&gt; E[斜面高さ、勾配、すべり方向を考慮し評価断面を選定 (すべり線を形成し得る断層、シームを合わせて確認)]     E --&gt; F[選定された断面について基準地震動5gによるすべり安全率評価を実施]   </pre> <p>※ 離隔距離の根拠については「5. 斜面からの離隔距離の考え方」に示す。</p> <p>第3図 評価対象とする周辺斜面の選定フロー</p> <p>第3.1-1図 保管場所等に影響を及ぼすおそれのある斜面の平面位置図</p> <p>【島根】記載表現の相違</p> <p>3. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の網羅的な抽出 保管場所及びアクセスルートの周辺斜面の中で、すべり方向が保管場所及びアクセスルート等に向いており、保管場所及びアクセスルートからの離隔距離がない斜面を尾根線・谷線で区切り、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面として抽出した。</p> <p>なお、斜面の抽出にあたっては、鉄塔が設置されている斜面を含め、網羅的な抽出を行っている。</p> <p>【島根】記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>泊は、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面において、鉄塔が設置されていない。</li> <li>66kV 泊支線 No.6 鉄塔の敷地下斜面は、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面に含まれることから、当該斜面の評価結果については、3.に記載する。</li> </ul> <p>第3.1-1図 保管場所及びアクセスルートに影響を及ぼすおそれのある斜面の平面位置図</p> <p>【島根】記載表現の相違</p>			

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(1) 周辺斜面の抽出 切土部及び盛土部の平面的な分布と斜面法尻からの離隔を踏まえ、保管場所及びアクセスルートに影響を及ぼす可能性のある斜面を抽出する。第4図に保管場所及びアクセスルートに係る斜面と斜面からの離隔を示す。</p>	<p>3.1 離隔距離の考え方 離隔距離については、『土木学会（2009）：原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術&lt;技術資料&gt;、土木学会原子力土木委員会、2009』、JEAG4601-2015、及び『宅地防災マニュアルの解説：宅地防災マニュアルの解説[第二次改訂版][II]、[編集]宅地防災研究会、2007』に基づき、岩盤斜面（自然斜面、切取斜面）は、法尻から「斜面高さ×1.4倍以内」若しくは「50m」、盛土斜面は、法尻から「斜面高さ×2.0倍以内」若しくは「50m」とした。 抽出結果を第3.1-1図に示す。なお、地滑り地形②が示される盛土斜面に関しては、離隔距離が確保できており、保管場所及びアクセスルートへ影響がない。</p>	<p>3.1 離隔距離の考え方 離隔距離については、『土木学会（2009）：原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術&lt;技術資料&gt;、土木学会原子力土木委員会、2009』、JEAG4601-2015、及び『宅地防災マニュアルの解説：宅地防災マニュアルの解説[第三次改訂版][II]、[編集]宅地防災研究会、2022』に基づき、岩盤斜面（自然斜面、切取斜面）は、法尻から「斜面高さ×1.4倍以内」若しくは「50m」、盛土斜面は、法尻から「斜面高さ×2.0倍以内」若しくは「50m」とした。 抽出結果を第3.1-1図に示す。</p>	<p>【島根】 引用文献の改訂に伴う相違 【島根】記載方針の相違 ・泊は、検討が必要となる地滑り地形が分布しない。</p>

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>3.2 他の条文で評価を行う斜面との関連性          保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面を第3.2-1図に示す。また、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面について、他の条文の斜面との関連、及び設置許可基準規則の該当項目を第3.2-2図に示す。</p>	<p>3.2 他の条文で評価を行う斜面との関連性          保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面を第3.2-1図に示す。また、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面について、他の条文の斜面との関連、及び設置許可基準規則の該当項目を第3.2-2図に示す。</p>	

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

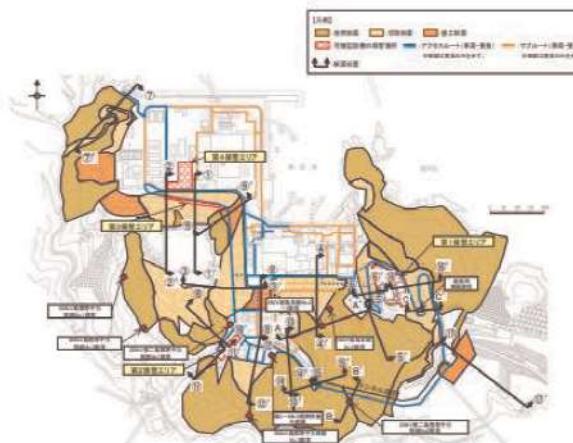
女川原子力発電所 2号炉



第4図 周辺斜面の抽出

第3.2-1図 斜面位置図（保管場所及びアクセスルート）

烏相原子力發電所 2 暫停



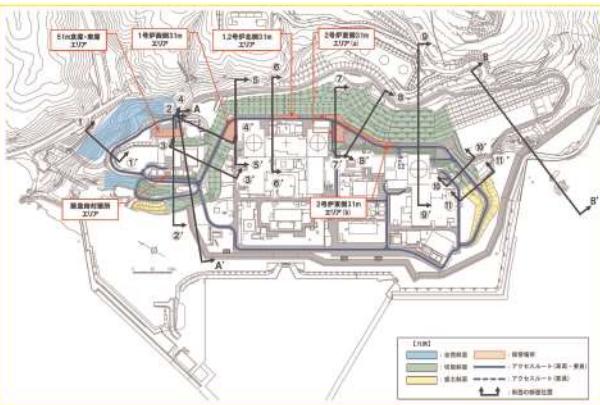
第3.2-1図 斜面位置図（保管場所及びアクセスルート）

避難経路		集合場所		避難場所	
番号	説明	番号	説明	番号	説明
①-①'	①-②	①	①-③	①	①-④
①-②'	①-③	②	②-③	②	②-④
①-③'	①-④	③	③-④	③	③-⑤
①-④'		④		④	④-⑤
②-①'	②-③	⑤	⑤-⑥	⑤	⑤-⑦
②-②'	②-④	⑥	⑥-⑦	⑥	⑥-⑧
②-③'	②-⑤	⑦	⑦-⑧	⑦	⑦-⑨
②-④'	②-⑥	⑧	⑧-⑨	⑧	⑧-⑩
③-①'	③-④	⑨	⑨-⑩	⑨	⑨-⑪
③-②'	③-⑤	⑩		⑩	⑩-⑫
③-③'	③-⑥	⑪		⑪	⑪-⑫
③-④'	③-⑦	⑫		⑫	⑫
④-①'					⑭
④-②'					⑮
④-③'					⑯
④-④'					⑰
⑤-①'					⑱
⑤-②'					⑲
⑤-③'					⑳
⑤-④'					㉑
⑥-①'					㉒
⑥-②'					㉓
⑥-③'					㉔
⑥-④'					㉕
⑦-①'					㉖
⑦-②'					㉗
⑦-③'					㉘
⑦-④'					㉙
⑧-①'					㉚
⑧-②'					㉛
⑧-③'					㉜
⑧-④'					㉝
⑨-①'					㉞
⑨-②'					㉟
⑨-③'					㉟
⑨-④'					㉟
⑩-①'					㉟
⑩-②'					㉟
⑩-③'					㉟
⑩-④'					㉟
⑪-①'					㉟
⑪-②'					㉟
⑪-③'					㉟
⑪-④'					㉟
⑫-①'					㉟
⑫-②'					㉟
⑫-③'					㉟
⑫-④'					㉟

第3.2-2図 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面と他の条文の斜面との関連

泊発電所 3号炉

相違理由



第3.2-1図 斜面位置図（保管場所及びアクセスルート）

〔参考〕設置許可基準規則 第4条第4項、第39条第2項				
規則	基準	規則	基準	規則
第4条第4項	第39条第2項	第4条第4項	第39条第2項	第4条第4項
第1項	○	○	○	○
第2項	○	—	—	—
第3項	○	—	—	—
第4項	○	—	—	—
第5項	○	—	—	—
第6項	○	○	○	○
第7項	○	○	○	○

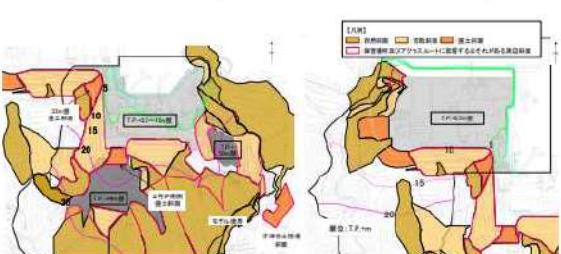
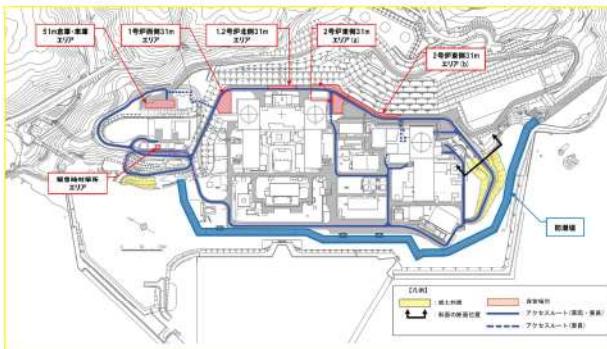
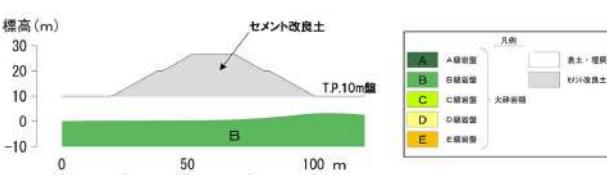
第3.2-2図 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面と他の条文の斜面との関連

枠用みの内容は機密情報に属しますので公開できません。

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

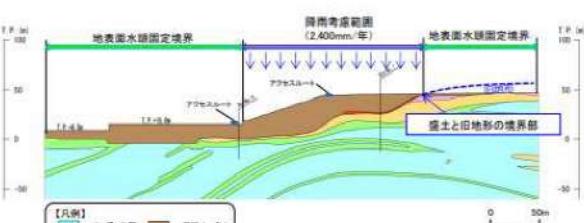
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>4. 液状化範囲の検討</p> <p>液状化範囲の検討に当たっては、3次元浸透流解析結果(第4-1図)の大局的な地下水位分布の傾向を参照し、保守的に地下水位を設定する。</p> <p>2号炉南側盛土斜面及び33m盤盛土斜面の地下水位は法尻付近までの上界に留まっているが、2次元浸透流解析により地下水位の分布をより詳細に検討し、液状化範囲を設定する。才津谷土捨場斜面は、近傍のモデル境界の地下水位がT.P.+28m程度であり、法尻標高(T.P.+88m)より十分低いが、念のため2次元浸透流解析により地下水位の分布をより詳細に検討し、液状化範囲を設定する。</p>  <p>第4-1図 3次元浸透流解析結果（定常解析）の等水位線図</p> <p>4.1 液状化範囲の検討フロー</p> <p>液状化範囲の検討フローを第4.1-1図に示す。</p> <p>盛土斜面の液状化範囲の設定方法は、「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価」において2号炉南側盛土斜面を対象に実施した方法と同様に設定した。</p> <p>なお、時刻歴非線形解析（有効応力解析、FLIP）による液状化発生の有無の確認を行わない場合は、保守的に検討用地下水位以深の埋戻土を全て液状化範囲として設定する。</p> <pre> graph TD     A["2号炉南側盛土斜面, 33m盤盛土斜面, 才津谷土捨場斜面"] --&gt; B["検討用地下水位の設定 2次元浸透流解析(定常解析)により、検討用地下水位を設定する。"]     B --&gt; C["液状化発生の有無の確認 時刻歴非線形解析（有効応力解析、FLIP）により、検討用地下水位以下の埋戻土（掘削ズリ）の液状化発生の有無を確認する。"]     C --&gt; D["液状化範囲の設定 過剰間隙水圧比が0.95を上回る埋戻土（掘削ズリ）について、繰り返し載荷による強度低下を考慮する液状化範囲として設定する。"] </pre> <p>第4.1-1図 液状化範囲の検討フロー</p>	<p>4. 液状化範囲の検討</p> <p>盛土斜面はセメント改良土で構築することから、液状化は発生しないものとし、T.P.10m盤以下埋戻土を液状化範囲の検討対象とする。</p> <div style="border: 1px dashed black; padding: 10px;"> <p>追而【地震津波側審査の反映】 （液状化範囲の検討結果については、 「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び 周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため）</p> </div> <div style="border: 1px dashed black; padding: 10px;"> <p>：地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p> </div>  <p>第4-1図 盛土斜面平面位置図</p>  <p>第4-2図 岩盤分類図（断面位置については、第4-1図を参照）</p>	<p>【島根】</p> <p>記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>泊は、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面として抽出された盛土斜面について、T.P.10m盤以下埋戻土を液状化範囲の検討対象として設定。</li> </ul>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>4.2 2号南側盛土斜面</b></p> <p>2号炉南側盛土斜面の液状化影響検討用地下水位を設定するため、2次元浸透流解析（定常解析）を実施する。</p> <p>解析モデル及び解析条件は、第4.2-1図、第4.2-2図のとおりとし、地下水位低下設備の機能に期待しない場合の地下水位（3次元浸透流解析結果）等を踏まえ、より保守的な条件となるよう、T.P.+8.5m盤、T.P.+15m盤及びT.P.+44m盤の盛土と旧地形の境界部において、地表面に水頭固定境界を設定する。</p> <p>地表面水頭固定境界に挟まれた検討用地下水位の計算領域は、降雨考慮範囲として、松江地方気象台における年間降水量にばらつきを考慮した値に、今後の気候変動予測による降水量の変化を加味した降雨条件2,400mm/年を考慮する。</p>  <p>第4.2-1図 2号南側盛土斜面の断面位置図</p>  <p>第4.2-2図 2次元浸透流解析（定常解析）の解析条件</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

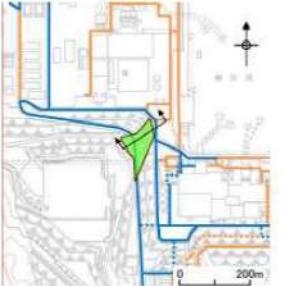
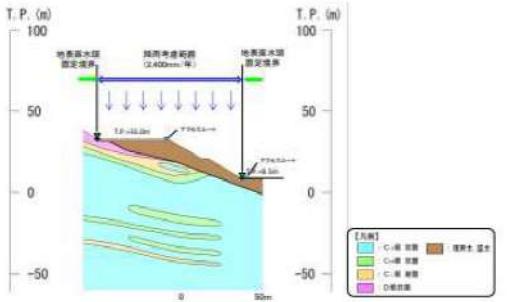
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>2次元浸透流解析による検討用地下水位を第4.2-3図に示す。2次元浸透流解析の結果を踏まえ、液状化発生の有無を確認するため実施する有効応力解析における検討用地下水位を設定した。</p> <p>第4.2-3図 2次元浸透流解析による検討用地下水位</p> <p>2号炉南側盛土斜面は、常設重大事故等対処施設の周辺斜面であることを踏まえ、有効応力解析による液状化発生の有無の確認を行っている。</p> <p>検討用地下水位を用いた有効応力解析結果を踏まえ、過剰間隙水圧比が0.95以上となる地盤要素を、繰り返し載荷による強度低下を考慮する液状化範囲として設定する。</p> <p>検討条件として、有効応力解析の結果、一度でも過剰間隙水圧比が0.95を超えた要素については、繰り返し載荷により強度低下が生じたものとみなし、2次元動的FEM解析においてすべり面上のせん断力及び抵抗力をゼロとする。</p> <p>なお、液状化影響を考慮する範囲については、基準地震動の反転を考慮して実施した有効応力解析結果それぞれにおいて、過剰間隙水圧が0.95を超えた全要素を包羅するように設定する。</p> <p>各地震動方向における最大過剰間隙水圧分布図を第4.2-4図、包絡するように設定した液状化範囲の分布図を第4.2-5図に示す。</p> <p>第4.2-4図 各地震動方向における最大過剰間隙水圧分布図</p> <p>第4.2-5図 液状化範囲の分布図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

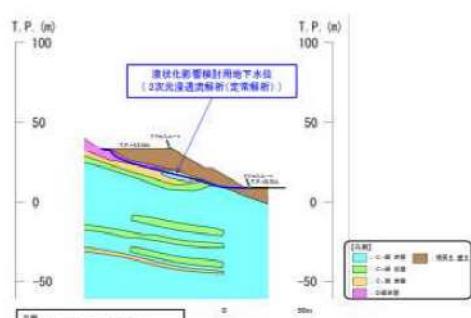
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>4.3 3 3 m盤盛土斜面</b></p> <p>3 3 m盤盛土斜面の液状化影響検討用地下水位を設定するため、2次元浸透流解析（定常解析）を実施する。</p> <p>解析モデル及び解析条件は、第4.3-1図、第4.3-2図のとおりとし、保守的な条件となるよう、T.P.+8.5m盤及び上流側の盛土と地山の境界部において、地表面に水頭固定境界を設定する。地表面水頭固定境界に挟まれた検討用地下水位の計算領域は、降雨考慮範囲として降雨条件2,400mm/年を考慮する。</p>  <p>第4.3-1図 3 3 m盤盛土斜面の断面位置図</p>  <p>第4.3-2図 2次元浸透流解析（定常解析）の解析条件</p> <p>2次元浸透流解析による検討用地下水位を第4.3-3図に示す。2次元浸透流解析の結果、盛土斜面内に地下水位が認められない。液状化範囲の設定に当たっては、地下水位以深の埋戻土を全て液状化範囲として設定する。</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

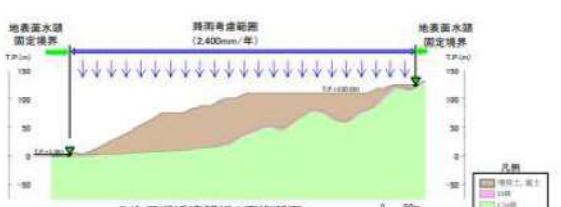
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第4.3-3図 2次元浸透流解析による検討用地下水位</p> <p>4.4 才津谷土捨場盛土斜面</p> <p>才津谷土捨場については、防波壁や地盤改良等、地下水位の流れを遮断する設備がないことから、地下水位が上昇する恐れはないと考えられるが、念のため、土捨場造成前の旧地形より地下水の流下方向を踏まえ、谷方向の断面を対象に2次元浸透流解析（定常解析）を実施し、⑭-⑭'断面における検討用地下水位を設定する。</p> <p>解析モデルは第4.4-1図～第4.4-3図に示すとおり、保守的な条件となるよう、下流側の法尻部及び上流側の盛土と地山の境界部において、地表面に水頭固定境界を設定する。地表面水頭固定境界に挟まれた検討用地下水面の計算領域は、降雨考慮範囲として降雨条件2,400mm/年を考慮する。</p>  <p>第4.4-1図 才津谷土捨場断面位置図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

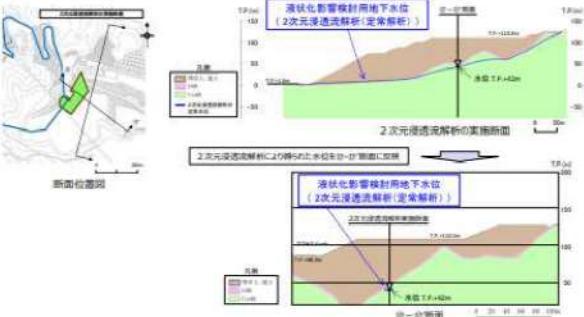
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第4.4-2図 土捨場造成前の地形立体図<sup>※</sup>  <sup>※</sup>航空レーザー測量で取得した2mメッシュのDEMデータに、空中写真により取得した旧地形のDEMデータを合成して作成したもの。</p>  <p>第4.4-3図 2次元浸透流解析（定常解析）の解析条件</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>2次元浸透流解析による検討用地下水位を第4.4-4図に示す。2次元浸透流解析の結果、すべり安定性評価対象断面位置における地下水位は、T.P.+42mとなり、法尻部の標高（T.P.+88m）よりも十分低いことを確認した。当該斜面の安定性評価においては、液状化によるせん断強度の低下は考慮しない。</p>  <p>第4.4-4図 2次元浸透流解析による検討用地下水位      (上図：2次元浸透流解析の実施断面、下図：⑪-⑪' 断面)</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(2) 評価対象とする周辺斜面の選定</p> <p>斜面法尻から所要の離隔距離を確保できる斜面は評価対象外とした上で、評価対象とする斜面を斜面のすべり方向や影響範囲を考慮し、第5図のとおりグループ分けする。各グループの抽出理由については以下のとおりである。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・斜面A 第1保管エリア、第2保管エリア及び周辺のアクセスルートに対して、岩盤斜面法尻から斜面高さの1.4倍の離隔を確保できないことから、すべり方向を考慮し一連の斜面を抽出する。</li> <li>・斜面B アクセスルートに対して、盛土斜面法尻から斜面高さの2倍の離隔を確保できないことから、一連の斜面を抽出する。なお、抽出した斜面中に盛土と岩盤の切り盛り境界が存在するが、上段盛土斜面の崩壊距離が下段岩盤斜面まで到達することから、一連の盛土斜面として離隔距離を設定した。</li> <li>・斜面C アクセスルートに対して、盛土斜面法尻から斜面高さの2倍の離隔を確保できないことから、すべり方向を考慮し一連の斜面を抽出する。</li> <li>・斜面D アクセスルートに対して、岩盤斜面法尻から斜面高さの1.4倍の離隔を確保できないことから、すべり方向を考慮し一連の斜面を抽出する。</li> <li>・斜面E アクセスルートに対して、岩盤斜面法尻から斜面高さの1.4倍の離隔を確保できないことから、すべり方向を考慮し一連の斜面を抽出する。</li> <li>・斜面F 第3保管エリア及びアクセスルートに対して、岩盤斜面法尻から斜面高さの1.4倍の離隔を確保できないことから、すべり方向を考慮し一連の斜面を抽出する。</li> <li>・斜面G アクセスルートに対して、岩盤斜面法尻から斜面高さの1.4倍の離隔を確保できないことから、すべり方向を考慮し一連の斜面を抽出する。</li> </ul> <p>また、離隔を確保することにより、評価対象外とした斜面の位置を第6図に、地質断面図を第7図～第8図に示す。</p> <p>これらの斜面は高さが10～20m程度で、いずれも①～④級岩盤が主体の斜面であり、断面②、断面③にわずかに⑤級岩盤が分布する。岩盤の分布を踏まえると、大規模な崩壊は想定されず、また斜面高さの1.4倍の離隔を確保していることから、保管場所及びアクセスルートへの影響はない。</p>	<p>5. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のグループ分け</p> <p>保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のグループ分けは、以下の観点から分類する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>①地盤の種類が異なることから、岩盤斜面と盛土斜面に区分する。</li> <li>②地質や地震增幅特性が異なることから、法尻標高T.P.+15m以下、T.P.+33～50m、T.P.+88mの3つに区分する。</li> </ul> <p>上記に従いグループ分けを行った結果、斜面の法尻標高毎及び種類毎にグループA（岩盤斜面、法尻標高T.P.+15m以下）、グループB（盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下）、グループC（岩盤斜面、法尻標高T.P.+33～50m）及びグループD（盛土斜面、法尻標高T.P.+88m）の4のグループに分類した。分類結果を第5-1図に示す。</p>	<p>5. 保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のグループ分け</p> <p>5.1 斜面のグループ分け</p> <p>保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のグループ分けは、地盤の種類が異なることから、岩盤斜面であるグループA及び盛土斜面であるグループBの2グループに分類する。分類結果を第5-1-1図に示す。</p> <p>なお、51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートの周辺斜面については、崩壊を想定した場合においても必要な道路幅が確保可能か評価する。敷地下斜面については、対策を実施した上で斜面の安定性を確保する斜面として、別途評価する。（7章参照）</p>	<p>【島根】記載表現の相違</p> <p>【島根】記載方針の相違 ・保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の分布による相違。</p> <p>【女川及び島根】 設計方針の相違 ・泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

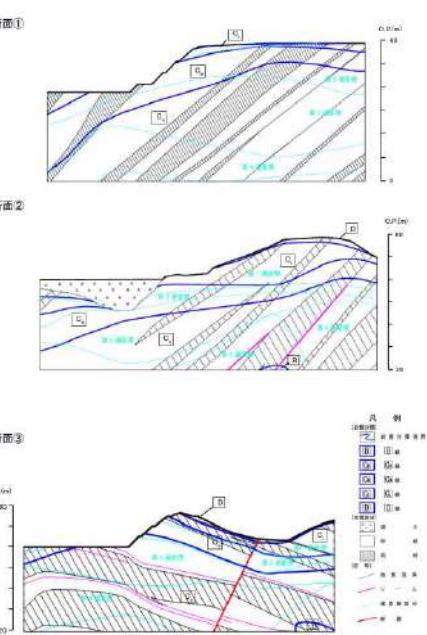
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>第5図 評価対象とする周辺斜面のグループ分け</p>	<p>第5-1図 グループA～Dの平面位置図</p>	<p>第5.1-1図 保管場所及びアクセスルートに影響を及ぼす おそれのある斜面の分類位置図</p>	<p>【島根】 記載表現の相違</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

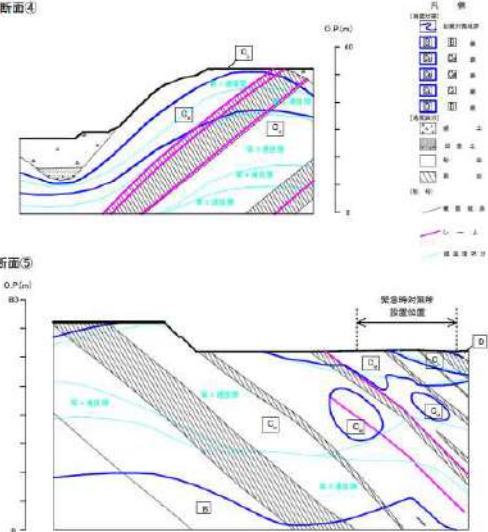
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p>第6図 評価対象外とした周辺斜面の位置図</p>  <p>第7図 地質断面図（断面①～③）</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 第8図 地質断面図（断面④, ⑤）			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

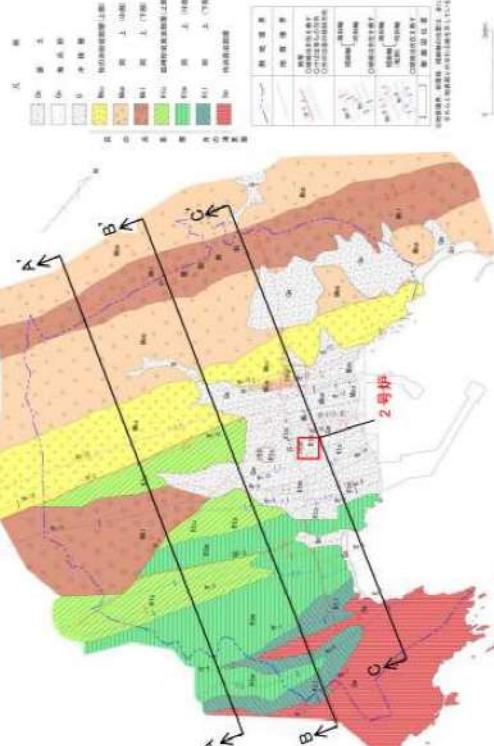
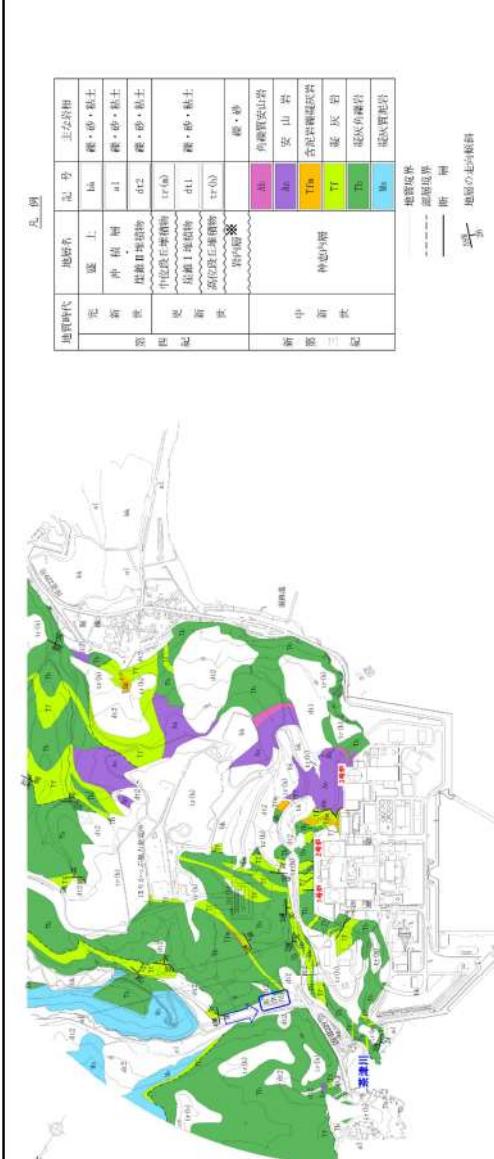
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(3) 敷地の地質</p> <p>a. 敷地の地質・地質構造</p> <p>敷地の地質は、中生界ジュラ系の牡鹿層群、萩の浜累層の砂岩、頁岩、砂岩頁岩互層が分布しており、顕著な褶曲構造 (NNE-SSW～NE-SW 方向) と断層で特徴づけられる。第 9 図に敷地の地質平面図を示す。</p>		<p>5.2 敷地の地質</p> <p>5.2.1 敷地の地質・地質構造</p> <p>第 5.2-1 図に敷地の地質平面図を示す。敷地の基盤をなす地層は、新第三系上部中新統神恵内層であり、神恵内層を覆って第四紀中期更新世以前の海成堆積物、後期更新世の段丘堆積物及び崖錐 I 堆積物、完新世の崖錐 II 堆積物及び沖積層が分布する。</p> <p>敷地の基盤をなす地層である神恵内層は、岩相の特徴から凝灰質泥岩と火碎岩層に大別される。神恵内層の凝灰質泥岩層は、敷地北部の茶津川付近に分布し、火碎岩層は敷地全域に広く分布しており、3号原子炉建屋設置位置付近には安山岩が認められる。</p>	<p>【島根】記載内容の相違          ・泊と島根では地質構造が異なっており、泊は「別紙(13)」のとおり、斜面評価において敷地の地質・地質構造の特徴を踏まえ評価断面を達定。</p> <p>記載箇所の相違          ・島根は、敷地の地質に関する検討を「別紙(32)」で記載。</p> <p>【女川】記載方針の相違          ・プラントの相違による敷地の地質・地質構造の相違。</p> <p>【島根】記載表現の相違</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

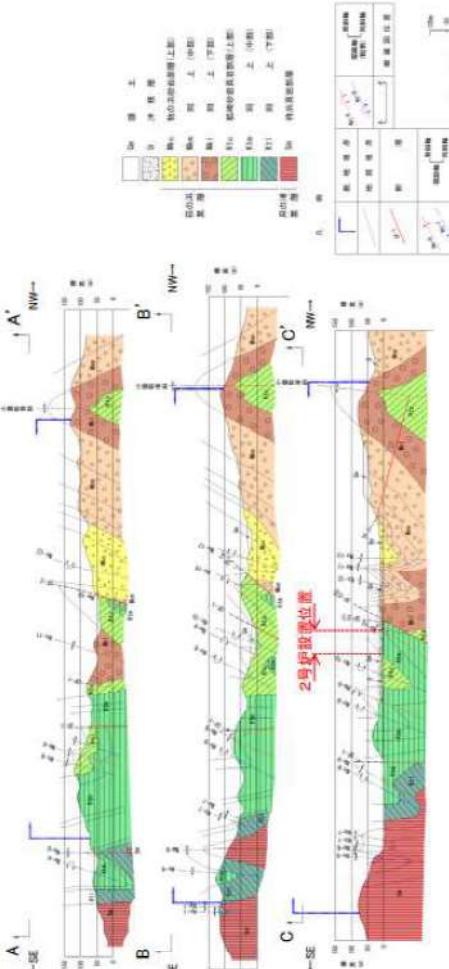
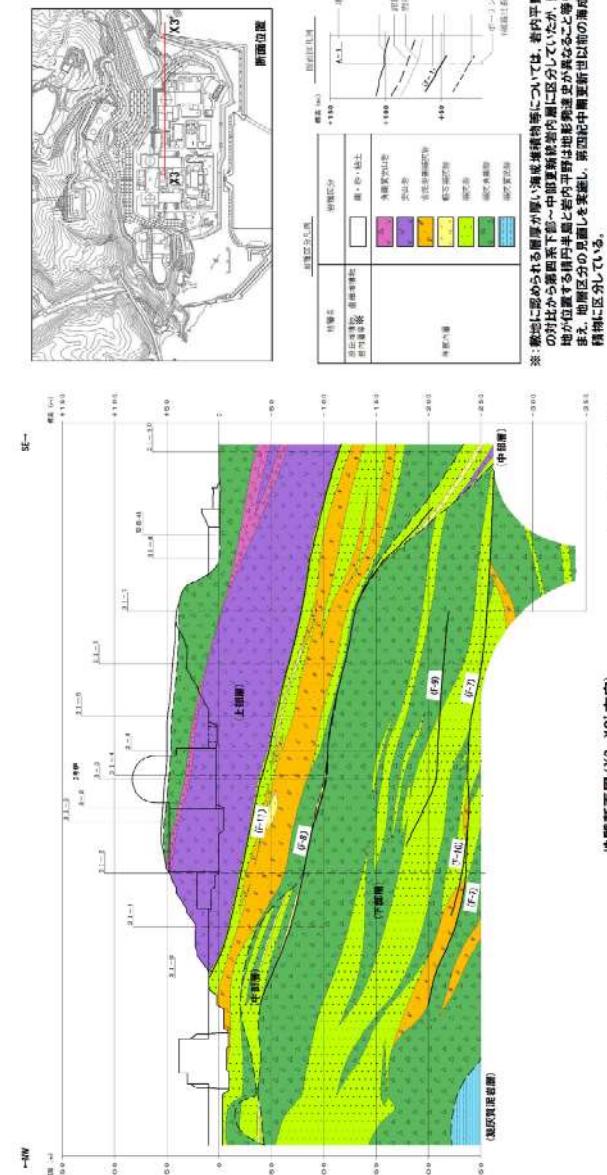
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <b>第9図 敷地の地質平面図</b>		 <b>第5.2-1図 敷地の地質平面図</b>	<p>※：敷地に認められる層厚が厚い海成堆積物等については、岩内平野と 糸井川から第四系下部～中部更新統岩内層に区分しているが、新 地方位とする糸井川半島と岩内平野は地形史が異なることが、新 地方位の見直しを実施し、第四系中間更新帯以前の海成堆 積物に区分している。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>第10図に地質断面図を示す。小屋取背斜に代表される顕著な複屈曲構造を形成している。</p>			
 <p>第10図 敷地の地質断面図</p>		 <p>第5.2-2図 敷地の地質断面図(1/4)</p> <p>※敷地に認められる層厚が厚く、泊発電所3号炉においては、若内平野との対比から層系下～中部並頭陥落内層に分しているが、該地が位置する階段より上層に若内平野は地盤変動が異なることを踏まえ、地盤区分の見直しを実施し、第四紀中更新世以降の地盤変動分類別に区分している。</p>	

泊発電所 3号炉 技術的能力 比較表

**赤字**：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
**青字**：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
**緑字**：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

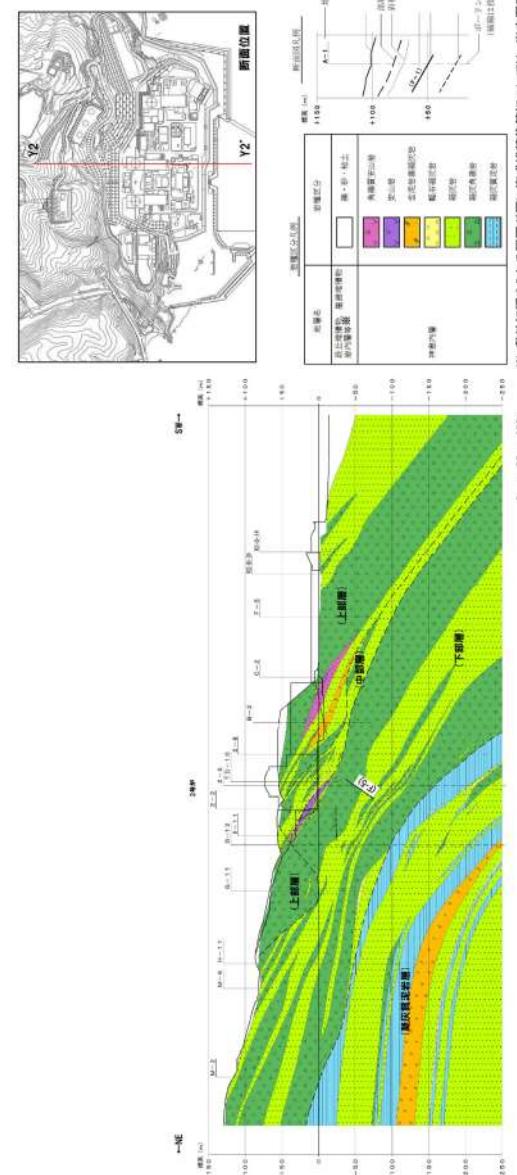
女川原子力発電所 2 号炉	島根原子力発電所 2 号炉	泊発電所 3 号炉	相違理由
		<p>地質断面図 (Y1-Y1' 方向)</p> <p>※敷地に認められる露頭が無い海底堆積岩内層については、岩内平野と の分界から第四系下部・中部更新統岩内層に区分しているが、敷 地が位置する請円半島と岩内平野は地形変遷が異なることを踏 まえ、地層区分の見直しを実施。第四紀中間更新世以前の海成 植物に区分している。</p>	

第5.2-2図 敷地の地質断面図(2/4)

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

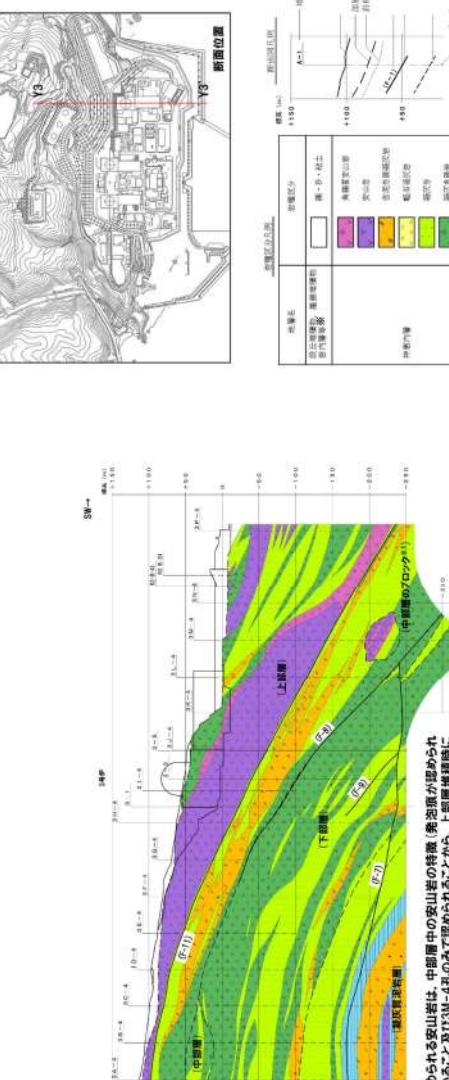
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>第5.2-2図 敷地の地質断面図(3/4)</p> <p>※敷地に認められる層厚が厚い海底堆積物等については、岩内平野との対比から第四系、山地～中部更新統岩内層に分類しているが、該地が位置する層は岩内層と岩内平野は地盤構成が異なること等を踏まえ、地層区分の見直しを実施し、第四紀中期更新世以前の海成堆積物に区分している。</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

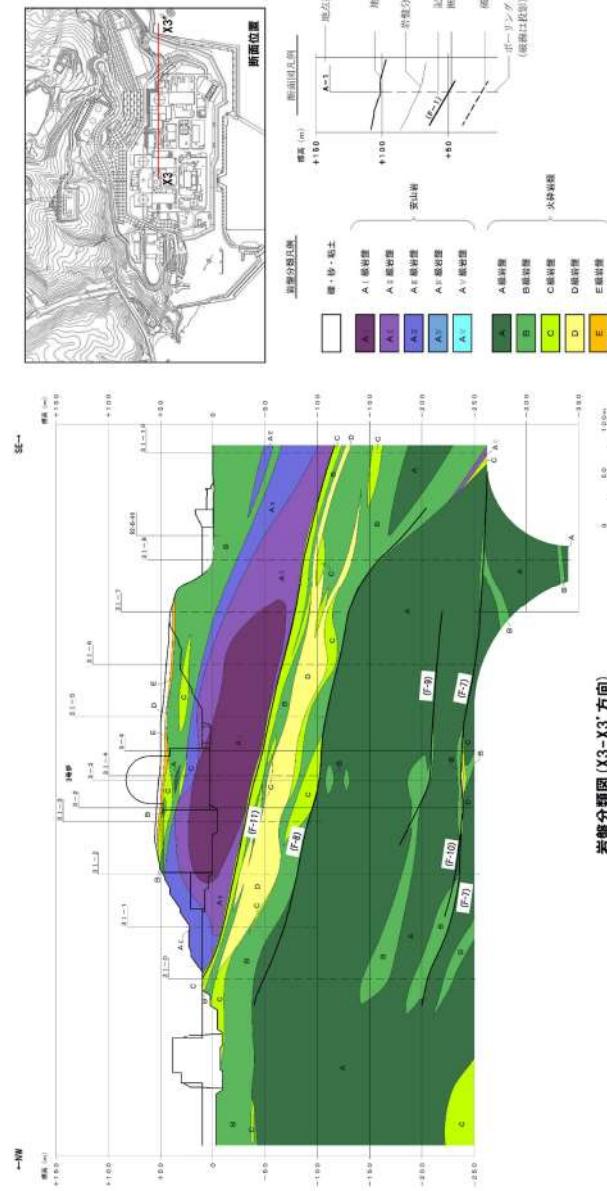
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>※1: 敷地に認められる層厚が大きい海成堆積物については、当分野野の对比から第四系下部・中部更新統内平野に区分しているため、地盤区分の見直しを実施し、地形変動が異なることを請まね。地盤区分の見直しを実施した。</p> <p>※2: 当該箇所で認められる岩質は、中部層の多山岩の特徴（第3層が認められること及び3m-4mのみで認められることが）から、上部層堆積物特にブロックの一部がブロック状に認定されたものと解釈した。</p> <p>※3: レンズ状の岩質については、レンズ状を基準これから、岩層の屢歴による侵食抵抗を考慮した。</p> <p>第5.2-2図 敷地の地質断面図(4/4)</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

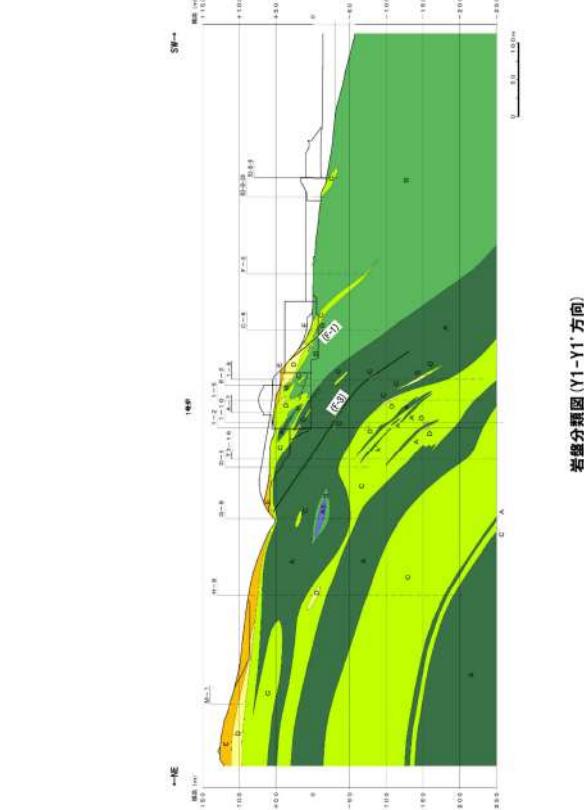
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>岩盤分類図 (X3-X'3 方向)</p> <p>この図は、泊発電所3号炉の敷地を南北方向に示す岩盤分類図である。南北方向の軸は「SE」、東西方向の軸は「NW」で示されている。縦軸は標高 (m) を示し、+1.00m から -25.0m まである。図面には複数の岩盤層が示され、各層は色分けされており、A, B, C, D, E の記号で示されている。A 層は主に緑色で示され、B 層は青色、C 層は黄色、D 層はオレンジ色、E 層は赤色である。また、各層内に岩盤の性質を示す記号 A, B, C, D, E が点線で示されている。右側には岩盤の分類とその説明が記載されており、緑色で示された岩盤は「火成岩板」である。</p>	

第5.2-3図 敷地の岩盤分類図(1/4)

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

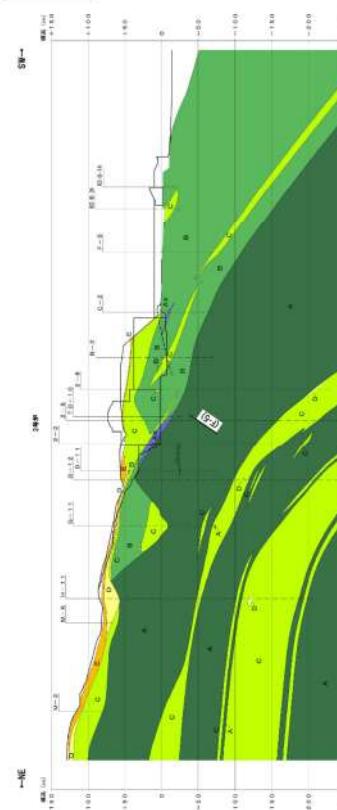
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>Y1-Y1' 方向 断面位置</p> <p>標高 (m) +150 地点番号 +100 +50 0 -50 -100 -150 -200 -250 -300 -350 -400 -450 -500</p> <p>地盤分類図 地盤・地盤土 A. 岩盤層 A. 岩溶層 A. 岩溶層 A. 岩溶層 A. 岩溶層 A. 岩溶層 B. 岩盤層 C. 岩盤層 D. 岩盤層 E. 岩盤層</p> <p>岩盤分類図 (Y1-Y1' 方向)</p>  <p>標高 (m) +150 +100 +50 0 -50 -100 -150 -200 -250 -300 -350 -400 -450 -500</p> <p>地盤分類図 (Y1-Y1' 方向) (2/4)</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

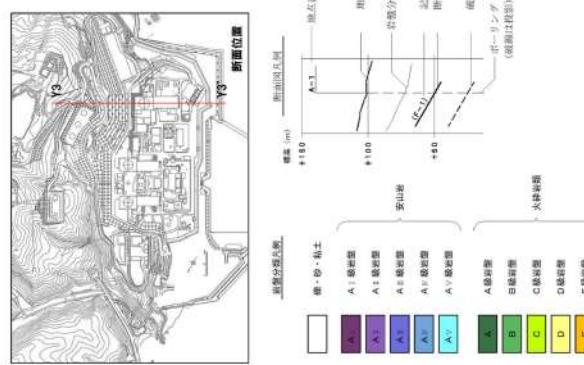
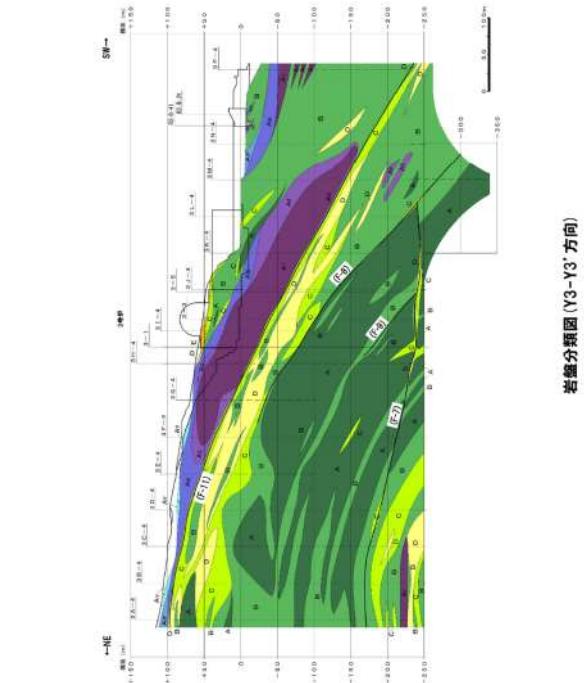
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		  <p>第5.2-3図 敷地の岩盤分類図(3/4)</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

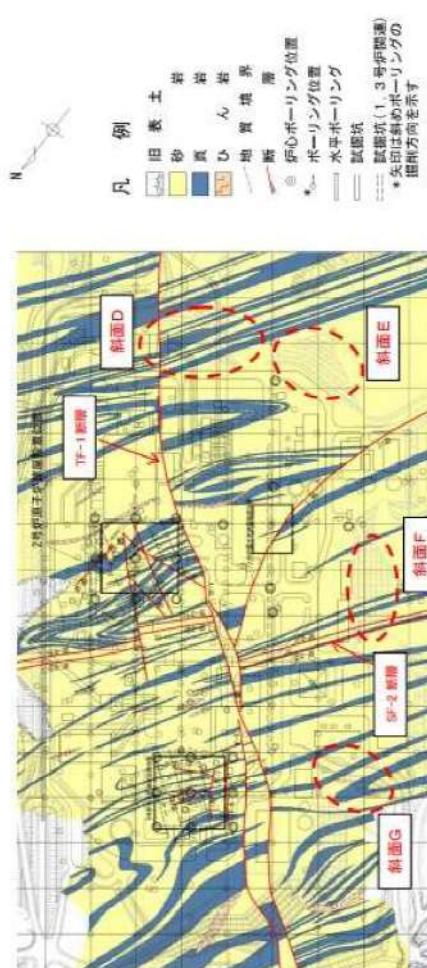
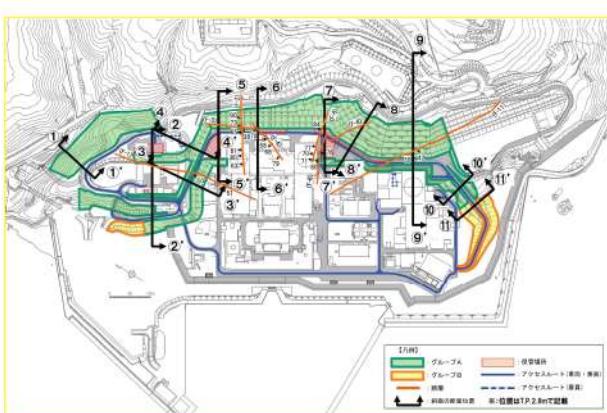
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		  <p>岩盤分類図 (Y3-Y3' 方向)</p>	

第5.2-3図 敷地の岩盤分類図(4/4)

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

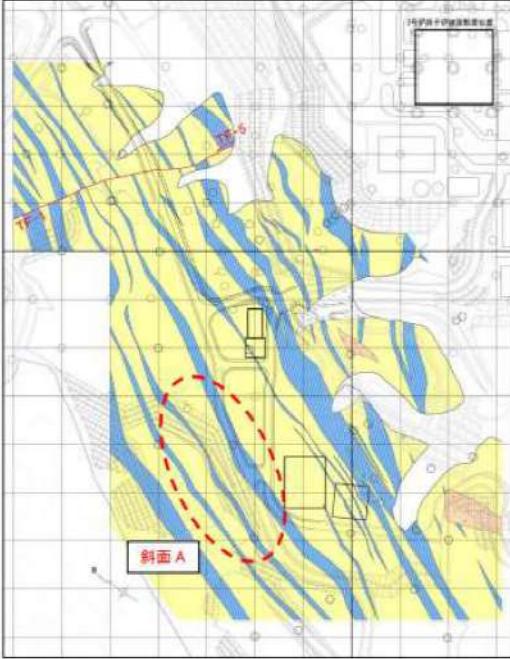
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																											
<p>b. 敷地の断層分布</p> <p>0.P.-14.1mにおける地質水平断面図と斜面の位置関係を第11図に示す。斜面E及び斜面Gに断層は分布しない。斜面DにかかるTF-1断層は、北北西の走向で40°~85°南西に傾斜する正断層であるため、斜面のすべり方向にすべり線を形成し得ない。また、斜面FにかかるSF-2断層は北東走向で23°~54°南東に傾斜する逆断層であることから、斜面のすべり方向にすべり線を形成し得ない。</p>  <p>第11図 地質水平断面図 (0.P.-14.1m)</p>		<p>5.2.2 敷地の断層分布</p> <p>敷地に認められる11条の断層(F-1断層~F-11断層)と斜面の位置関係を第5.2.4図に示す。</p>  <table border="1"> <thead> <tr> <th>区分</th> <th>断層名</th> <th>確認位置</th> <th>走向・傾斜</th> <th>破砕幅(cm)</th> <th>長さ(m)</th> <th>断層の性状</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="6">1号断層群</td> <td>F-1</td> <td>試掘坑及び開削箇所にて確認</td> <td>N6° E~20° N/43°~54° N</td> <td>0.1以下~40</td> <td>360</td> <td>粘土混じり角礫、角礫混じり粘土</td> </tr> <tr> <td>F-2</td> <td>試掘坑にて確認</td> <td>N52°~70° E/63°~90° N</td> <td>0.2~25</td> <td>200</td> <td>粘土混じり角礫、角礫混じり粘土</td> </tr> <tr> <td>F-3</td> <td>試掘坑にて確認</td> <td>N14° W/38° W</td> <td>5~15</td> <td>125</td> <td>凝灰岩に沿って破碎、角礫、一部粘土</td> </tr> <tr> <td>F-4</td> <td>試掘坑及び開削箇所にて確認</td> <td>N20°~35° E/58°~75° E</td> <td>0.1以下~15</td> <td>120</td> <td>粘土混じり角礫、角礫混じり粘土</td> </tr> <tr> <td>F-5</td> <td>試掘坑にて確認</td> <td>N75° E~85° W/70°~84° N</td> <td>0.2~15</td> <td>125</td> <td>角礫、一部粘土、角礫混じり粘土</td> </tr> <tr> <td>F-6</td> <td>試掘坑にて確認</td> <td>N77°~83° E/76° E~80° W</td> <td>0.5~14</td> <td>130</td> <td>角礫混じり粘土</td> </tr> <tr> <td rowspan="5">3号断層群</td> <td>F-7</td> <td>ボーリング調査にて確認</td> <td>N54° W/21° N</td> <td>0.1以下~110</td> <td>650以上</td> <td>角礫、粘土 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる</td> </tr> <tr> <td>F-8</td> <td>ボーリング調査にて確認</td> <td>N50° W/45° N</td> <td>0.1以下~40</td> <td>500以上</td> <td>角礫から砂礫を主体とし一部粘土を伴う 主に凝灰岩に沿って破碎</td> </tr> <tr> <td>F-9</td> <td>ボーリング調査にて確認</td> <td>N44°~54° W/27°~53° N</td> <td>10~40</td> <td>230</td> <td>角礫混じり粘土を主体 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる</td> </tr> <tr> <td>F-10</td> <td>ボーリング調査、試掘坑及び開削箇所にて確認</td> <td>N40°~54° W/40°~51° N</td> <td>4~7</td> <td>140</td> <td>粘土 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる</td> </tr> <tr> <td>F-11</td> <td>ボーリング調査、試掘坑及び開削箇所にて確認</td> <td>N44°~58° W/23°~42° N</td> <td>0.1以下~56</td> <td>1,000以上</td> <td>角礫から砂礫を主体とし一部粘土を伴う 主に基底岩に沿って破碎</td> </tr> </tbody> </table> <p>第5.2.4図 敷地に認められる断層と斜面の位置関係図</p>	区分	断層名	確認位置	走向・傾斜	破砕幅(cm)	長さ(m)	断層の性状	1号断層群	F-1	試掘坑及び開削箇所にて確認	N6° E~20° N/43°~54° N	0.1以下~40	360	粘土混じり角礫、角礫混じり粘土	F-2	試掘坑にて確認	N52°~70° E/63°~90° N	0.2~25	200	粘土混じり角礫、角礫混じり粘土	F-3	試掘坑にて確認	N14° W/38° W	5~15	125	凝灰岩に沿って破碎、角礫、一部粘土	F-4	試掘坑及び開削箇所にて確認	N20°~35° E/58°~75° E	0.1以下~15	120	粘土混じり角礫、角礫混じり粘土	F-5	試掘坑にて確認	N75° E~85° W/70°~84° N	0.2~15	125	角礫、一部粘土、角礫混じり粘土	F-6	試掘坑にて確認	N77°~83° E/76° E~80° W	0.5~14	130	角礫混じり粘土	3号断層群	F-7	ボーリング調査にて確認	N54° W/21° N	0.1以下~110	650以上	角礫、粘土 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる	F-8	ボーリング調査にて確認	N50° W/45° N	0.1以下~40	500以上	角礫から砂礫を主体とし一部粘土を伴う 主に凝灰岩に沿って破碎	F-9	ボーリング調査にて確認	N44°~54° W/27°~53° N	10~40	230	角礫混じり粘土を主体 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる	F-10	ボーリング調査、試掘坑及び開削箇所にて確認	N40°~54° W/40°~51° N	4~7	140	粘土 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる	F-11	ボーリング調査、試掘坑及び開削箇所にて確認	N44°~58° W/23°~42° N	0.1以下~56	1,000以上	角礫から砂礫を主体とし一部粘土を伴う 主に基底岩に沿って破碎	<p>【女川】記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・プラントの相違による 敷地の地質・地質構造の相違。</li> </ul>
区分	断層名	確認位置	走向・傾斜	破砕幅(cm)	長さ(m)	断層の性状																																																																								
1号断層群	F-1	試掘坑及び開削箇所にて確認	N6° E~20° N/43°~54° N	0.1以下~40	360	粘土混じり角礫、角礫混じり粘土																																																																								
	F-2	試掘坑にて確認	N52°~70° E/63°~90° N	0.2~25	200	粘土混じり角礫、角礫混じり粘土																																																																								
	F-3	試掘坑にて確認	N14° W/38° W	5~15	125	凝灰岩に沿って破碎、角礫、一部粘土																																																																								
	F-4	試掘坑及び開削箇所にて確認	N20°~35° E/58°~75° E	0.1以下~15	120	粘土混じり角礫、角礫混じり粘土																																																																								
	F-5	試掘坑にて確認	N75° E~85° W/70°~84° N	0.2~15	125	角礫、一部粘土、角礫混じり粘土																																																																								
	F-6	試掘坑にて確認	N77°~83° E/76° E~80° W	0.5~14	130	角礫混じり粘土																																																																								
3号断層群	F-7	ボーリング調査にて確認	N54° W/21° N	0.1以下~110	650以上	角礫、粘土 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる																																																																								
	F-8	ボーリング調査にて確認	N50° W/45° N	0.1以下~40	500以上	角礫から砂礫を主体とし一部粘土を伴う 主に凝灰岩に沿って破碎																																																																								
	F-9	ボーリング調査にて確認	N44°~54° W/27°~53° N	10~40	230	角礫混じり粘土を主体 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる																																																																								
	F-10	ボーリング調査、試掘坑及び開削箇所にて確認	N40°~54° W/40°~51° N	4~7	140	粘土 断層及び周辺の母岩は白色細脈が認められる																																																																								
	F-11	ボーリング調査、試掘坑及び開削箇所にて確認	N44°~58° W/23°~42° N	0.1以下~56	1,000以上	角礫から砂礫を主体とし一部粘土を伴う 主に基底岩に沿って破碎																																																																								

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>0.P.+45.5mにおける地質水平断面図と斜面の位置関係を第12図に示す。地質水平断面図に示すTF-1及びTF-5断層は、評価対象として抽出した斜面Aには分布しない。</p>  <p>第12図 地質水平断面図 (0.P.+45.5m)</p> <p>凡例</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>伊心ボーリング位置</li> <li>モニターボーリング位置</li> <li>*矢印は既存ボーリングの露頭方向を示す</li> <li>● 地 面</li> <li>○ 土</li> <li>■ 田 面</li> <li>■ 黄 土</li> <li>■ 砂 岩</li> <li>■ 色 岩</li> <li>■ 灰 岩</li> <li>■ 白 岩</li> <li>■ 黑 岩</li> <li>■ 灰 黑 岩</li> <li>— 断 層</li> </ul>			

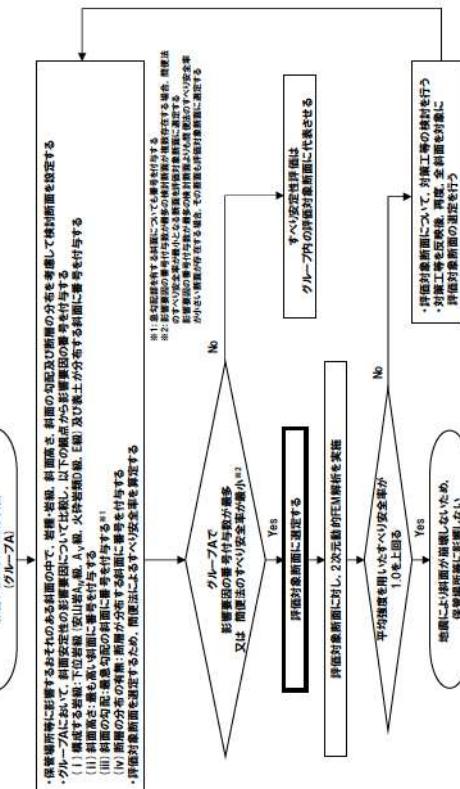
## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

### 1.0 重大事故等対策における共通事項

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
(4) 周辺斜面の安定性評価断面の選定	<p><b>6. 評価対象斜面の選定</b></p> <p><b>6.1 評価フロー（詳細）</b></p> <p>保管場所・アクセスルート周辺斜面の地震時安定性評価は、「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価」と同様に、第6.1-1図に示すフローに基づき行う。(断面位置は、第6.3-1図、第6.4-1図、第6.5-1図、第6.6-1図、第6.7-1図、第6.8-1図を参照)</p>	<p><b>6. 評価対象断面の選定及びすべり安定性評価</b></p> <p><b>6.1 評価フロー（詳細）</b></p> <p>岩盤斜面であるグループAのすべり安定性評価は、第6.1-1図に示すフローに基づき行う。また、盛土斜面であるグループBの堤側側壁盛土斜面については、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に設定した断面を評価対象断面として設定し、すべり安定性評価を行う。(断面位置は、第6.3-1図及び第6.4-1図を参照)</p> <p>グループBの茶津側盛土斜面に位置するアクセスルートについては、アクセスルート直下の範囲をコンクリートに置き換えることにより地震による被害の影響を受けない設計とする。(設計方針の詳細については、8.2章参照)</p>	<p>【女川】記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>別紙(13)については、保管場所及びアクセスルートと斜面との位置関係が島根と類似していることから、資料構成及び記載内容は島根を参照する。</li> </ul> <p>【島根】</p> <p>記載表現の相違</p> <p>【女川及び島根】</p> <p>設計方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>プラントの相違による対策内容及び評価方針の相違。泊は、茶津側盛土斜面のアクセスルートについて、アクセスルート直下の範囲をコンクリートに置き換えることにより地震による被害の影響を受けない設計とし、地震時における滑動、転倒及び支持力の評価を実施。</li> </ul>

第6.1-1図 保管場所等の評価対象斜面のすべりに対する安定性評価のフロー



第6.1-1図 グループAのすべり安定性評価のフロー

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由								
	<p><b>6.2 選定方針</b></p> <p>評価対象斜面については、5章で分類したグループ毎に、すべり安全率が厳しくなると考えられる「影響要因」(①構成する岩級、②斜面高さ、③斜面の勾配、④シームの分布の有無、⑤盛土厚)の観点から比較を行い、影響要因の番号を付与した。影響要因の番号付与数及び簡便法のすべり安全率により定量的に比較検討し、評価対象斜面を選定した。</p> <p>簡便法は、JEAG4601-2015に基づき、静的震度 KH=0.3, Kv=0.15 を用いた。</p> <p>選定結果を 6.3~6.8 章に示す。</p> <p>影響要因の検討においては、第 6.2-1 図に示す位置における既往の地質調査結果（『島根原子力発電所2号炉敷地の地質・地質構造』の審査で説明済）を踏まえて実施した。</p> <p><b>6.2.1 基準地震動 S s による 2 次元動的 FEM 解析</b></p> <p>評価対象斜面に選定された保管場所・アクセスルートの周辺斜面及び敷地下斜面について、基準地震動 S s によるすべり安定性評価を実施する。</p> <p><b>6.2.2 地震応答解析手法</b></p> <p>評価対象斜面の解析断面について、基準地震動 S s に対する地震応答解析を二次元動的有限要素法により行う。地震応答解析は周波数応答解析手法を用い、等価線形化法により土質材料のせん断弾性係数及び減衰定数のひずみ依存性を考慮する。</p> <p>地震時の応力は、静的解析による常時応力と地震応答解析による地震時増分応力を重ね合わせることにより算出する。常時応力は地盤の自重計算により求まる初期応力を考慮し、動的応力は水平地震動及び鉛直地震動による応答の同時性を考慮して求める。</p> <p>地震応答解析に用いたコードを第 6.2-1 表に示す。</p> <p style="text-align: center;">第6.2-1表 斜面の解析に用いたコード</p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th style="text-align: center;">静的解析</th> <th style="text-align: center;">地震応答解析</th> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">s-stan Ver. 20_SI</td> <td style="text-align: center;">ADVANF/Win Ver. 4.0</td> </tr> </table>	静的解析	地震応答解析	s-stan Ver. 20_SI	ADVANF/Win Ver. 4.0	<p><b>6.2 評価方法</b></p> <p><b>6.2.1 評価対象断面の選定</b></p> <p>評価対象断面については、5章で分類したグループ Aにおいて、すべり安全率が厳しくなると考えられる「影響要因」((i)構成する岩級、(ii)斜面高さ、(iii)斜面の勾配、(iv)断層の分布の有無)の観点から比較を行い、影響要因の番号を付与する。影響要因の番号付与数及び簡便法のすべり安全率による定量的な比較検討を行い、評価対象断面を選定する。</p> <p>簡便法は、JEAG4601-2015に基づき、静的震度 Kh=0.3, Kv=0.15 を用いた。</p> <p>影響要因の検討においては、第 6.2-1 図に示す位置における既往の地質調査結果を踏まえて実施した。</p> <p><b>6.2.2 基準地震動による 2 次元動的FEM解析</b></p> <p>評価対象断面に選定された保管場所・アクセスルートの周辺斜面及び敷地下斜面について、基準地震動によるすべり安定性評価を実施する。</p> <p><b>6.2.3 地震応答解析手法</b></p> <p>評価対象断面の解析断面について、基準地震動による地震応答解析を二次元動的有限要素法により行う。地震応答解析は周波数応答解析手法を用い、等価線形化法により土質材料のせん断弾性係数及び減衰定数のひずみ依存性を考慮する。</p> <p>地震時の応力は、静的解析による常時応力と地震応答解析による地震時増分応力を重ね合わせることにより算出する。常時応力は地盤の自重計算により求まる初期応力を考慮し、動的応力は水平地震動及び鉛直地震動による応答の同時性を考慮して求める。</p> <p>地震応答解析に用いたコードを第 6.2-1 表に示す。</p> <p style="text-align: center;">第6.2-1表 斜面の解析に用いたコード</p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th style="text-align: center;">静的解析</th> <th style="text-align: center;">地震応答解析</th> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">GEANAS-F2 ver.1.0</td> <td style="text-align: center;">FDAP III ver.3.03</td> </tr> </table>	静的解析	地震応答解析	GEANAS-F2 ver.1.0	FDAP III ver.3.03	<p>【島根】記載表現の相違</p> <p>【島根】記載方針の相違 ・プラントの相違による敷地の地質・地質構造の相違。</p> <p>【島根】記載方針の相違 ・プラントの相違による斜面の解析コードの相違。</p>
静的解析	地震応答解析										
s-stan Ver. 20_SI	ADVANF/Win Ver. 4.0										
静的解析	地震応答解析										
GEANAS-F2 ver.1.0	FDAP III ver.3.03										

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

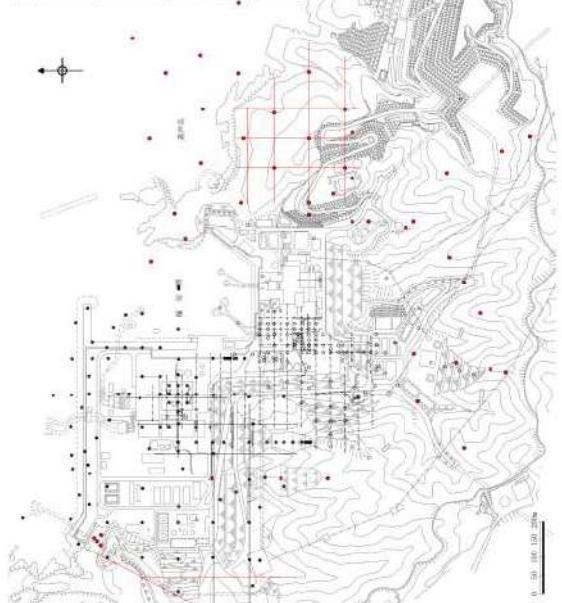
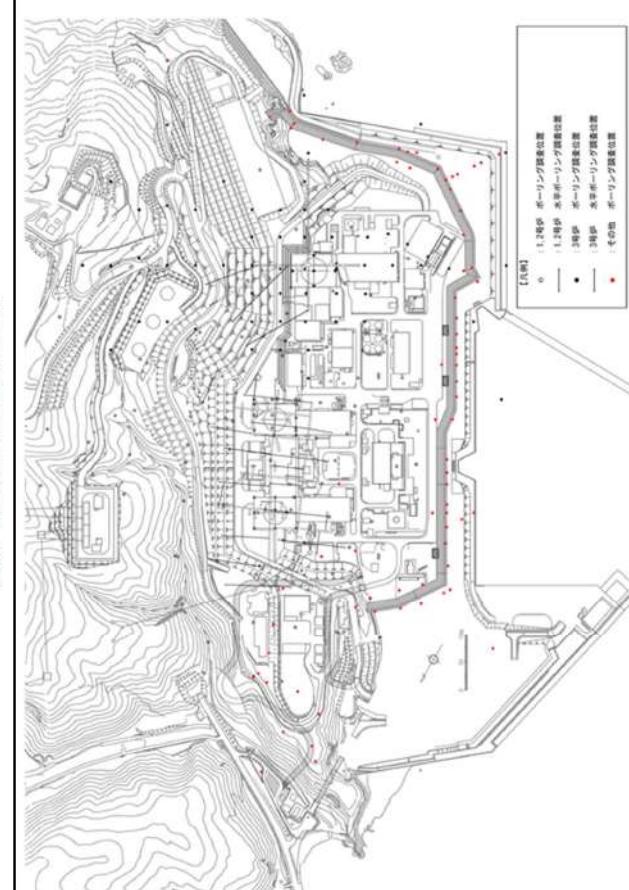
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>6.2.3 解析用物性値          解析用物性値は、「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」の物性値を用いる。</p> <p>6.2.4 解析モデルの設定          解析モデルは「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価」と同様、以下のとおり設定した。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>a. 地盤のモデル化              地盤は平面ひずみ要素でモデル化する。シームはジョイント要素でモデル化する。</li> <li>b. 地下水位              解析用地下水位は、保守的に地表面に設定する。</li> <li>c. 減衰特性              JEAG4601-2015に基づき、岩盤の減衰を3%に設定する。</li> </ul> <p>6.2.5 評価基準値の設定          すべり安定性評価では、水平動・鉛直動を同時に考慮した基準地震動 <math>S_s</math> に対する動的解析により、評価対象斜面の最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回ることを確認する。(評価基準値を1.0とした根拠は、本資料末尾の参考-2を参照)          すべり安全率は、想定したすべり面上の応力状態をもとに、すべり面上のせん断抵抗力の和をすべり面上のせん断力の和で除して求める。          引張応力が発生した要素については、すべり面に対して直応力が引張応力の場合には強度を0とし、圧縮応力の場合は残留強度を用いる。また、せん断強度に達した要素では残留強度を用いる。          想定すべり面は、「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」と同様の方法により設定する。</p> <p>6.2.6 入力地震動の策定          入力地震動の策定は、「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」と同様に行う。          なお、敷地毎に震源を特定して策定する地震動による基準地震動 <math>Ss-F1</math> 及び <math>Ss-F2</math> については、応答スペクトル手法による基準地震動 <math>Ss-D</math> に包絡されるため、検討対象外とする。</p>	<p>6.2.4 解析用物性値          追而【地震津波側審査の反映】          (解析用物性値については、          「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び          周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p>6.2.5 解析モデルの設定          追而【地震津波側審査の反映】          (解析モデルについては、          「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び          周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p>6.2.6 評価基準値の設定          すべり安定性評価では、水平動・鉛直動を同時に考慮した基準地震動による動的解析により、評価対象斜面の最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回ることを確認する。(評価基準値を1.0とした根拠は、本資料末尾の参考-2を参照)          すべり安全率は、想定したすべり面上の応力状態をもとに、すべり面上のせん断抵抗力の和をすべり面上のせん断力の和で除して求める。          引張応力が発生した要素については、すべり面に対して直応力が引張応力の場合には強度を0とし、圧縮応力の場合は残留強度を用いる。また、せん断強度に達した要素では残留強度を用いる。</p> <p>追而【地震津波側審査の反映】          (想定すべり面については、          「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び          周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p>6.2.7 入力地震動の策定          追而【地震津波側審査の反映】          (入力地震動については、基準地震動策定後に反映するため)</p> <p>【<span style="color: blue;">■</span>】: 地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	

1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

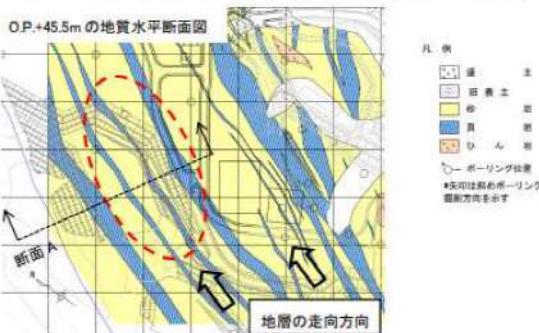
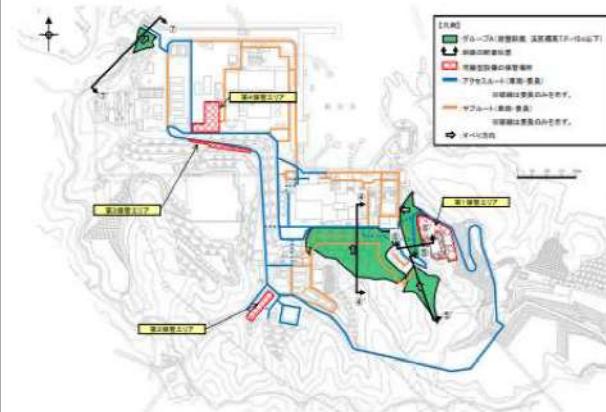
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由												
	<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="2">調査位置一覧表</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>測定 位置</td><td>1・2号炉 既往地 点</td></tr> <tr> <td>測定 位置</td><td>3号炉既往 地點 (1990-2000年 間)</td></tr> <tr> <td>測定 位置</td><td>2002-2005年 間既往地 点</td></tr> <tr> <td>測定 位置</td><td>2011-2012年 間既往地 点</td></tr> <tr> <td>測定 位置</td><td>合計</td></tr> </tbody> </table>  <p>第6.2-1図 既往の地質調査位置図</p>	調査位置一覧表		測定 位置	1・2号炉 既往地 点	測定 位置	3号炉既往 地點 (1990-2000年 間)	測定 位置	2002-2005年 間既往地 点	測定 位置	2011-2012年 間既往地 点	測定 位置	合計	 <p>第6.2-2図 既往の地質調査位置図</p>	
調査位置一覧表															
測定 位置	1・2号炉 既往地 点														
測定 位置	3号炉既往 地點 (1990-2000年 間)														
測定 位置	2002-2005年 間既往地 点														
測定 位置	2011-2012年 間既往地 点														
測定 位置	合計														

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>a. 斜面A</p> <p>斜面Aについて一連の斜面高さは20mで同じである。勾配については東側が1:1.2、西側が1:1.0であるため、急勾配である西側を評価対象に設定する。</p> <p>第13図より、斜面Aはおおむね地層の走向方向と平行なことから、直交する断面Aを安定性評価断面として設定する。</p>   <p>第13図 斜面Aの評価断面選定根拠</p>	<p>6.3 グループA（岩盤斜面、法尻標高T.P.+15m以下）</p> <p>第6.3-1図に示すとおり、各斜面の代表断面として④-④' 断面～⑦-⑦' 断面の4断面を作成し、この中から評価対象斜面を選定した。</p> <p>④-④' 断面～⑦-⑦' 断面は、各斜面において、最も斜面高さが高くなり、最急勾配方向となるように断面位置を設定した。なお、自然斜面の断面位置は、風化層が厚くなる尾根部を通るようにした。</p>  <p>第6.3-1図 グループA（岩盤斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の斜面の断面位置図</p>	<p>6.3 評価結果(グループA (岩盤斜面))</p> <p>第6.3-1図に示すとおり、グループAの検討断面として①-①' 断面～⑩-⑩' 断面の計10断面を設定し、この中から評価対象断面を選定する。</p> <p>①-①' 断面～⑩-⑩' 断面については、岩種・岩級、斜面高さ、斜面の勾配及び断層の分布を考慮し、断面位置を設定した。</p>  <p>第6.3-1図 グループA (岩盤斜面) の検討断面位置図</p>	<p>【島根】記載表現の相違 【島根】記載方針の相違 ・保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の分布による相違。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>第6.3-1表に示すとおり、第6.3-2図に示す岩盤で構成される斜面の④-④'断面～⑦-⑦'断面について比較検討した結果、⑤-⑤'断面の影響要因の番号付与数が多いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、当該斜面を評価対象斜面に選定した（各断面の比較検討結果及び評価対象斜面の選定根拠の詳細は参考-1を参照）。</p> <p>対策工を実施した①-①'断面～③-③'断面は、評価フローに基づき、安定解析により対策後のすべり安定性を確認する。</p> <p>また、④-④'断面は、評価対象斜面と比較し、該当する影響要因の付与数が同数であること、及び簡便法の最小すべり安全率が同程度であることから、耐震重要施設等の周辺斜面における評価結果を示す。</p> <p>基準地震動 S s による2次元動的FEM解析結果を第6.3-3図に示す。全ての評価対象斜面において、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p>	<p>第6.3-1表に示すとおり、第6.3-2図に示す岩盤で構成される断面の①-①'断面～⑩-⑩'断面について、斜面安定性の影響要因の観点に加え、定量的な評価として簡便法も含めた比較検討を実施した結果、影響要因の番号付与数が最多であること及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、⑨-⑨'断面を評価対象断面に選定した（各断面の比較検討結果及び評価対象断面の選定根拠の詳細は参考-1を参照）。</p> <p>なお、⑧-⑧'断面については、評価対象断面に選定した⑨-⑨'断面と異なり、簡便法において、表土を通すすべり面が最小すべり安全率を示すことから、地震応答解析による確認も実施する。</p> <p>基準地震動による2次元動的FEM解析結果を第6.3-3図に示す。</p> <p>追而【地震津波側審査の反映】      (地震応答解析結果については、      「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び      周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p>【】：地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	<p>【島根】記載方針の相違      ・泊は、対策工（抑止杭）を実施していない。</p>

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉

島根原子力発電所 2号炉

泊発電所 3号炉

相違理由

第6.3-1表 グループA（岩盤斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の評価対象斜面の選定結果

■：番号を付与する割合を高め、■：影響要因が複数付与されることが多い（技術的なアセスメントの実行率が小さい） ■：確定した

第6.3-1表 グループA（岩盤斜面）の評価対象断面の選定結果

実施時期	実施場所	実施内容	実施状況			担当者名	実施責任者名	実施責任者連絡先	実施責任者連絡先連絡先	実施責任者連絡先連絡先連絡先	実施責任者連絡先連絡先連絡先連絡先
			(1) 機構半別推進度	(2) 機構別の進捗度	(3) 機構別の改善度						
平成26年	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	（1）	7.23	—	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	（1）	7.23	—	—	—
平成26年 5月度定期評議会・東京アセキスト 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	7.24	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	7.24	—	—
平成26年 夏季定期評議会アリ 教育者会議及び アセキストネット教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	（1）	11.29	—	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	（1）	11.29	—	—	—
平成26年 年度定期評議会アリ 教育者会議及び アセキストネット教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	（3）	8.73	—	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	（3）	8.73	—	—	—
平成26年 年度定期評議会アリ 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1）	4.96	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1）	4.96	—	—
平成26年 1年間定期評議会アリ 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	（6）	11.03	—	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	（6）	11.03	—	—	—
平成26年 1年間定期評議会アリ 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（6）	3.24	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（6）	3.24	—	—
平成26年 1年間定期評議会アリ 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	（8）	10.07	—	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	（8）	10.07	—	—	—
平成26年 12月度定期評議会アリ 教育者会議及び アセキストネット教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議 F-2審議	（1），（2）	4.80	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議 F-2審議	（1），（2）	4.80	—	—
平成26年 3月度定期評議会アリ アセキストネット 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1）	6.00	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1）	6.00	—	—
平成26年 3月度定期評議会アリ アセキストネット教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1）	6.00	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1）	6.00	—	—
平成26年 3月度定期評議会アリ アセキストネット教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	5.51	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	5.51	—	—
平成26年 3月度定期評議会アリ アセキストネット教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	3.04	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	3.04	—	—
平成26年 4月度定期評議会アリ アセキストネット 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	1.59	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	1.59	—	—
平成26年 5月度定期評議会アリ アセキストネット 教育者会議	アセキストネット 教育者会議	実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	9.75	—	—
		実施	—	未実施	未実施	未実施	F-1審議	（1），（2）	9.75	—	—

■：登録料金を支払う影響要因 ■：割引率が低い登録料金を支払う影響要因 ■：運送した評価料金影響

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<b>第14図 断面Aの地質断面図</b>	<b>第6.3-2図 グループA（岩盤斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の斜面の地質断面図</b>	<b>第6.3-2図 グループA（岩盤斜面）の検討断面の岩盤分類図(1/2)</b>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由

第6.3-2図 グループA（岩盤斜面）の検討断面の岩盤分類図(2/2)

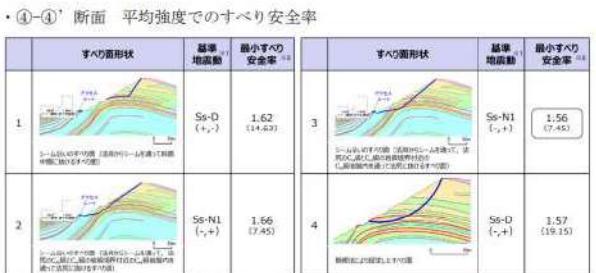
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉

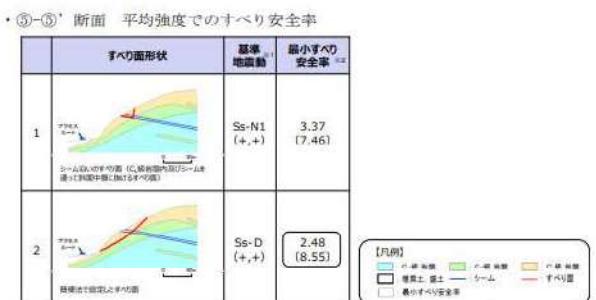
島根原子力発電所 2号炉

泊発電所 3号炉

### 相違理由



※1 基準地盤動(+,+/-)は反転なし、(-,+/-)は水平反転、(+,-/-)は船直反転。  
 (-,-/-)は水平反転かつ船直反転を示す。



※1 基準地震動 $(+, +)$ は反転なし、 $(-, +)$ は水平反転、 $(+, -)$ は鉛直反転、 $(-, -)$ は水平反転かつ鉛直反転を示す。  
※2 [ ]は、発生時刻(秒)を示す。

第6.3-3図 グループA（岩盤斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の  
すべり安定性評価結果

#### 追而【地震津波側審査の反映】

(地震応答解析結果については、

「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)

第6.3-3図 グループA（岩盤斜面）のすべり安定性評価結果

：地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

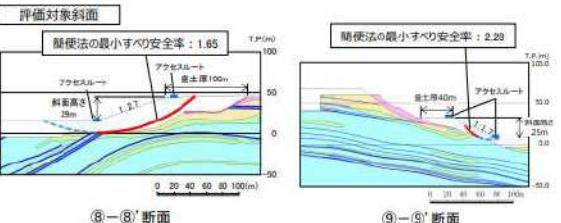
### 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p><b>b. 斜面B</b></p> <p>第15図のとおり、斜面Bは盛土斜面であるため、地層の走向方向は考慮しない。一連の盛土斜面は勾配が一定(1:1.5)であるため、斜面高さが最大となる位置の断面Bを評価対象として選定する。なお、斜面B西側の一部岩盤斜面との境界になるエリアについては、盛土斜面の評価にて代表させる。</p> <p>また、斜面Bにおいて、O.P.+62m盤でアクセスルートが盛土部を横断していくが、最も斜面高さの高い位置で安定性評価を実施することで、盛土部全体の代表性を考慮する。</p> <p>斜面B 地質断面図</p> <p>第15図 斜面Bの評価断面選定根拠</p> <p>第6.4-1図 グループB（盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の斜面の断面位置図</p> <p>第6.4-1図 グループB（盛土斜面）の検討断面位置図</p> <p>グループB（盛土斜面）の検討断面の岩盤分類図を第6.4-2図に示す。</p> <p>基準地震動による2次元動的FEM解析結果を第6.4-3図に示す。 追而【地震津波側審査の反映】 (地震応答解析結果について、 「耐震重要施設及び常設重大事故等対応施設の基礎地盤及び 周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p>【】: 地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	<p><b>6.4 グループB（盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下）</b></p> <p>第6.4-1図に示すとおり、各斜面の代表断面として⑧-⑧'断面、⑨-⑨'断面の2断面を作成し、この中から評価対象斜面を選定した。</p> <p>⑧-⑧'断面、⑨-⑨'断面は、各斜面において、最も斜面高さが高くなり、最急勾配方向となるように断面位置を設定した。</p> <p>【凡例】 ○グループB(盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下) ■科査の対象地盤 △可動型砂防の保有地盤 ■アクリルマーク(青色・黄緑色) △アクリルマーク(青色・黄緑色) ●サブルート(青色・黄緑色) △サブルート(青色・黄緑色) ▲基礎地盤は変換読みされます。 ◆斜面は変換読みされます。 → 南北方向</p> <p>第6.4-2図 グループB（盛土斜面）の検討断面位置図</p> <p>グループB（盛土斜面）の検討断面の岩盤分類図を第6.4-2図に示す。</p> <p>基準地震動による2次元動的FEM解析結果を第6.4-3図に示す。 追而【地震津波側審査の反映】 (地震応答解析結果について、 「耐震重要施設及び常設重大事故等対応施設の基礎地盤及び 周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p>【】: 地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	<p><b>6.4 評価結果(グループB (盛土斜面))</b></p> <p>第6.4-1図に示すとおり、グループBの堤体側盛土斜面において、斜面高さが最も高く、斜面のすべり方向が最急勾配方向の断面となる⑪-⑪'断面を評価対象断面として設定した。</p>	<p>【島根】記載表現の相違 【島根】記載方針の相違 ・保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の分布による相違。</p>

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

### 1.0 重大事故等対策における共通事項

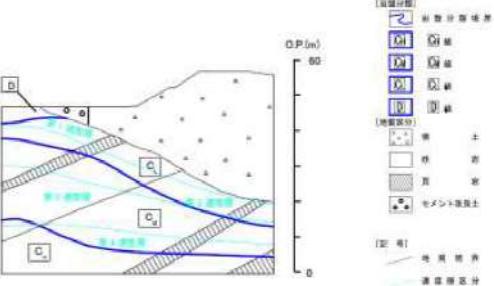
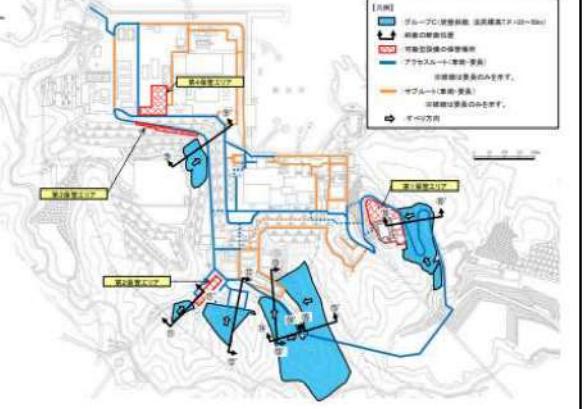
### 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																	
<p style="text-align: center;"><b>第6.4-1表 グループB（盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の評価対象斜面の選定結果</b></p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; text-align: center;"> <thead> <tr> <th colspan="2">評価対象斜面</th> <th>基準地盤動</th> <th>斜面の最小すべり安全率</th> <th>滑走距離</th> <th>斜面要検討範囲</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>⑧-⑧'</td> <td>断面</td> <td>[標準地盤動] 29m</td> <td>1:1.27</td> <td>100m</td> <td>③, ④</td> </tr> <tr> <td>⑨-⑨'</td> <td>断面</td> <td>[標準地盤動] 25m</td> <td>1:1.2</td> <td>40m</td> <td>③</td> </tr> <tr> <td colspan="6"> <small>■：基準地盤動に対する標準斜面 ■：評価対象の基準地盤動が多い（標準地盤動への安全率が小） ■：既定した評価対象斜面</small>  <small>○：「島根原子力発電所2号炉 評価対象斜面及び地震対応重大事故対応施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」</small> </td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: center;"><b>評価対象斜面</b></p>  <p style="text-align: center;">【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>C1: 基岩層</li> <li>C2: 基岩層</li> <li>C3: 基岩層</li> <li>C4: 基岩層</li> <li>MHI: 基盤土・底土</li> <li>MMI: 日本土</li> <li>シーム: シーム</li> <li>●: すべり安全率のすべり面</li> <li>---: すべり面(液状化を考慮する範囲)</li> </ul> <p style="text-align: center;"><b>第6.4-2図 グループB（盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下）の斜面の地質断面図</b></p> <p style="text-align: center;">・⑧-⑧' 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; text-align: center;"> <thead> <tr> <th></th> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動</th> <th>すべり安全率 [平均強度]</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>過剰間隙水圧比0.95以上の範囲 斜面法により設定したすべり面</td> <td>Ss-D (-,+)</td> <td>1.61 (13.15)</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>過剰間隙水圧比0.95以上の範囲 鉛管（旧表土）を通すすべり面</td> <td>Ss-N2 (NS) (+,+)</td> <td>1.94 (24.43)</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: center;">※1 基準地盤動(-,+)=水平反転を示す。      ※2 (+)は、発生時刻(秒)を示す。</p> <p style="text-align: center;">【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>C1: 基岩層</li> <li>C2: 基岩層</li> <li>C3: 基岩層</li> <li>C4: 基岩層</li> <li>底盤・底土: 底盤・底土</li> <li>シーム: シーム</li> <li>●: すべり面</li> </ul> <p style="text-align: center;"><b>第6.4-3図 グループB（盛土斜面、法尻標高T.P.+15m以下）のすべり安定性評価結果</b></p> <p style="text-align: right;">追而【地震津波側審査の反映】      (地震応答解析結果については、      「耐震重要施設及び常設重大事故等対応施設の基礎地盤及び      周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため)</p> <p style="text-align: right;">[ ]: 地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	評価対象斜面		基準地盤動	斜面の最小すべり安全率	滑走距離	斜面要検討範囲	⑧-⑧'	断面	[標準地盤動] 29m	1:1.27	100m	③, ④	⑨-⑨'	断面	[標準地盤動] 25m	1:1.2	40m	③	<small>■：基準地盤動に対する標準斜面 ■：評価対象の基準地盤動が多い（標準地盤動への安全率が小） ■：既定した評価対象斜面</small> <small>○：「島根原子力発電所2号炉 評価対象斜面及び地震対応重大事故対応施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」</small>							すべり面形状	基準地盤動	すべり安全率 [平均強度]	1	過剰間隙水圧比0.95以上の範囲 斜面法により設定したすべり面	Ss-D (-,+)	1.61 (13.15)	2	過剰間隙水圧比0.95以上の範囲 鉛管（旧表土）を通すすべり面	Ss-N2 (NS) (+,+)	1.94 (24.43)
評価対象斜面		基準地盤動	斜面の最小すべり安全率	滑走距離	斜面要検討範囲																															
⑧-⑧'	断面	[標準地盤動] 29m	1:1.27	100m	③, ④																															
⑨-⑨'	断面	[標準地盤動] 25m	1:1.2	40m	③																															
<small>■：基準地盤動に対する標準斜面 ■：評価対象の基準地盤動が多い（標準地盤動への安全率が小） ■：既定した評価対象斜面</small> <small>○：「島根原子力発電所2号炉 評価対象斜面及び地震対応重大事故対応施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」</small>																																				
	すべり面形状	基準地盤動	すべり安全率 [平均強度]																																	
1	過剰間隙水圧比0.95以上の範囲 斜面法により設定したすべり面	Ss-D (-,+)	1.61 (13.15)																																	
2	過剰間隙水圧比0.95以上の範囲 鉛管（旧表土）を通すすべり面	Ss-N2 (NS) (+,+)	1.94 (24.43)																																	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>c. 斜面C</p> <p>第16図のとおり、斜面Cは盛土斜面であるため、地層の走向方向は考慮しない。一連の盛土斜面のうち、斜面高さが最大となる断面Cを評価対象として選定する。</p>  <p>断面C 地質断面図</p>  <p>第16図 斜面Cの評価断面選定根拠</p>	<p>6.5 グループC（岩盤斜面、法尻標高T.P.+33～50m）</p> <p>第6.5-1図に示すとおり、各斜面の代表断面として⑨-⑨'断面、⑪-⑪'断面～⑯-⑯'断面の7断面を作成し、この中から評価対象斜面を選定した。⑨-⑨'断面、⑪-⑪'断面～⑯-⑯'断面は、各斜面において、最も斜面高さが高くなり、最急勾配方向となるように断面位置を設定した。なお、自然斜面の断面位置は、風化層が厚くなる尾根部を通るようにした。</p>  <p>第6.5-1図 グループC（岩盤斜面、法尻標高T.P.+33～50m）の 斜面の断面位置図</p> <p>第6.5-1表に示すとおり、第6.5-2図に示す⑨-⑨'断面、⑪-⑪'断面～⑯-⑯'断面について比較検討した結果、⑫-⑫'断面～⑯-⑯'断面の影響要因の番号付与数が多いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、当該斜面を評価対象斜面に選定した（各断面の比較検討結果及び評価対象斜面の選定根拠の詳細は参考-1を参照）。</p> <p>対策工を実施した⑩-⑩'断面は、評価フローに基づき、安定解析により対策後のすべり安定性を確認する。</p> <p>基準地震動Ssによる2次元動的FEM解析結果を第6.5-3図に示す。全ての評価対象斜面において、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p>		

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

### 1.0 重大事故等対策における共通事項

### 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																							
<p><b>第6.5-1表 グループC（岩盤斜面、法尻標高T.P.+33～50m）の評価対象斜面の選定結果</b></p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; text-align: center;"> <thead> <tr> <th rowspan="2">評価場所（P） セグメントに割り当てるための 各段階</th> <th rowspan="2">評価対象 地盤構成 （C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB）</th> <th rowspan="2">高さ (m)</th> <th colspan="2">評価対象</th> <th rowspan="2">適用する 評価法 （シーム分類）</th> <th rowspan="2">適用する 安全率</th> <th rowspan="2">選定理由</th> </tr> <tr> <th>【評価対象】 既存斜面</th> <th>【評価対象】 斜面の高さ</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>⑨-9'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB</td> <td>27m</td> <td>1:1.3, 1:1.8</td> <td>0.9:1.4m</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub></td> <td>1.70</td> <td>第一セグメントに於ける斜面の高さが最も高い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> <tr> <td>⑩-10'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub></td> <td>54m</td> <td>1:1.5 (=既存, C<sub>u</sub>破壊) 1:0.9, 1:1.5 (既存斜面の高さ)</td> <td>0.9:2.6m</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub></td> <td>3.01</td> <td>第一セグメントに於ける斜面の高さが最も高い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>の組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> <tr> <td colspan="8"><b>評価対象候補</b></td></tr> <tr> <td>⑪-11'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB</td> <td>94m</td> <td>1:1.2, 1:1.5</td> <td>0.9:3.6m</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub>, U<sub>r</sub>, U<sub>d</sub></td> <td>1.51</td> <td>既存斜面の高さが最も高い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> <tr> <td>⑫-12'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB</td> <td>78m</td> <td>1:1.2 (=既存, C<sub>u</sub>破壊) 1:0.7, 1:1.5 (既存斜面の高さ)</td> <td>0.9:4.4m</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub>, U<sub>r</sub>, U<sub>d</sub></td> <td>1.45</td> <td>既存斜面の高さが最も高い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> <tr> <td>⑬-13'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB</td> <td>66m</td> <td>1:1.3</td> <td>0.9:4.9m</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub></td> <td>1.32</td> <td>既存斜面の高さが最も高い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> <tr> <td>⑭-14'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB</td> <td>48m</td> <td>1:1.5</td> <td>0.9:2.8m</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub></td> <td>2.40</td> <td>既存斜面の高さが最も高い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> <tr> <td>⑮-15'</td> <td>C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DB</td> <td>25m</td> <td>1:1.5</td> <td>なし</td> <td>U<sub>u</sub>, U<sub>s</sub></td> <td>2.98</td> <td>既存斜面に於ける斜面の高さが最も低い（C<sub>u</sub>, C<sub>s</sub>, C<sub>r</sub>, DBの組合せで最も低い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。</td> </tr> </tbody> </table> <p>■：適用を行なう評価要因 ■：評価要因の箇所付与が多い（評価法のオーバー安全率が小さい） ■：適用しない評価対象の特徴      *「既存斜面」は、発電所2号炉 計画審査終了以降の既存斜面と既存斜面の高さが同一であることを意味する。</p> <p><b>第6.5-2図 グループC（岩盤斜面、法尻標高T.P.+33～50m）の斜面の地質断面図</b></p>	評価場所（P） セグメントに割り当てるための 各段階	評価対象 地盤構成 （C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB）	高さ (m)	評価対象		適用する 評価法 （シーム分類）	適用する 安全率	選定理由	【評価対象】 既存斜面	【評価対象】 斜面の高さ	⑨-9'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	27m	1:1.3, 1:1.8	0.9:1.4m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	1.70	第一セグメントに於ける斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。	⑩-10'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub>	54m	1:1.5 (=既存, C <sub>u</sub> 破壊) 1:0.9, 1:1.5 (既存斜面の高さ)	0.9:2.6m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	3.01	第一セグメントに於ける斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> の組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。	<b>評価対象候補</b>								⑪-11'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	94m	1:1.2, 1:1.5	0.9:3.6m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub> , U <sub>r</sub> , U <sub>d</sub>	1.51	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。	⑫-12'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	78m	1:1.2 (=既存, C <sub>u</sub> 破壊) 1:0.7, 1:1.5 (既存斜面の高さ)	0.9:4.4m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub> , U <sub>r</sub> , U <sub>d</sub>	1.45	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。	⑬-13'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	66m	1:1.3	0.9:4.9m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	1.32	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。	⑭-14'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	48m	1:1.5	0.9:2.8m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	2.40	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。	⑮-15'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	25m	1:1.5	なし	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	2.98	既存斜面に於ける斜面の高さが最も低い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も低い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。
評価場所（P） セグメントに割り当てるための 各段階				評価対象 地盤構成 （C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB）	高さ (m)				評価対象		適用する 評価法 （シーム分類）	適用する 安全率	選定理由																																																													
	【評価対象】 既存斜面	【評価対象】 斜面の高さ																																																																								
⑨-9'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	27m	1:1.3, 1:1.8	0.9:1.4m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	1.70	第一セグメントに於ける斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			
⑩-10'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub>	54m	1:1.5 (=既存, C <sub>u</sub> 破壊) 1:0.9, 1:1.5 (既存斜面の高さ)	0.9:2.6m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	3.01	第一セグメントに於ける斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> の組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			
<b>評価対象候補</b>																																																																										
⑪-11'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	94m	1:1.2, 1:1.5	0.9:3.6m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub> , U <sub>r</sub> , U <sub>d</sub>	1.51	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			
⑫-12'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	78m	1:1.2 (=既存, C <sub>u</sub> 破壊) 1:0.7, 1:1.5 (既存斜面の高さ)	0.9:4.4m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub> , U <sub>r</sub> , U <sub>d</sub>	1.45	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			
⑬-13'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	66m	1:1.3	0.9:4.9m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	1.32	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			
⑭-14'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	48m	1:1.5	0.9:2.8m	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	2.40	既存斜面の高さが最も高い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も高い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			
⑮-15'	C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DB	25m	1:1.5	なし	U <sub>u</sub> , U <sub>s</sub>	2.98	既存斜面に於ける斜面の高さが最も低い（C <sub>u</sub> , C <sub>s</sub> , C <sub>r</sub> , DBの組合せで最も低い）、且つ斜面の傾斜角が最も大きい。																																																																			

1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

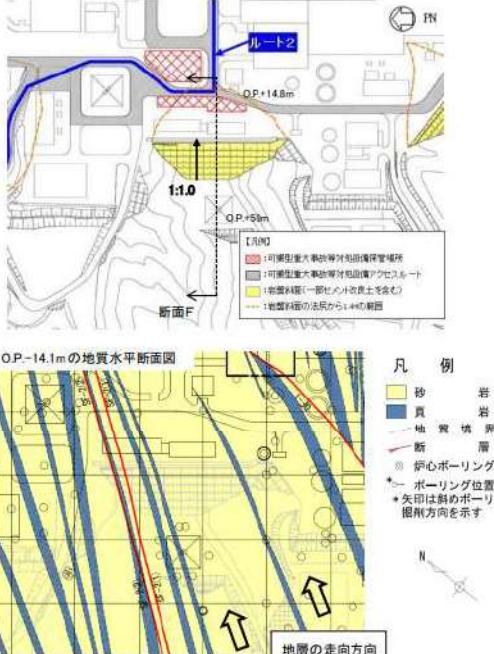
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																					
	<p>・⑫-⑫' 斜面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1 SG-N1 (x, +)</td> <td>2.07 (9.98)</td> </tr> <tr> <td>2 SG-N1' (+, +)</td> <td>2.25 (7.00)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+, +)は反転GL, (-, +)は水平反転, (+, +)は斜面反転, (-, -)は水平反転かつ斜面反転を示す。 ※2 (+)は発生時刻(+)を示す。</p> <p>・⑬-⑬' 斜面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1 SG-N1 (x, +)</td> <td>2.04 (7.80)</td> </tr> <tr> <td>2 SG-N1' (+, +)</td> <td>1.47 (7.00)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+, +)は反転GL, (-, +)は水平反転, (+, +)は斜面反転, (-, -)は水平反転かつ斜面反転を示す。 ※2 (+)は発生時刻(+)を示す。</p> <p>・⑭-⑭' 斜面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1 SG-D (x, -)</td> <td>2.19 (9.20)</td> </tr> <tr> <td>2 SG-D' (+, -)</td> <td>1.53 (9.20)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+, +)は反転GL, (-, +)は水平反転, (+, -)は斜面反転, (-, -)は水平反転かつ斜面反転を示す。 ※2 (-)は発生時刻(-)を示す。</p>	すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率	1 SG-N1 (x, +)	2.07 (9.98)	2 SG-N1' (+, +)	2.25 (7.00)	すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率	1 SG-N1 (x, +)	2.04 (7.80)	2 SG-N1' (+, +)	1.47 (7.00)	すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率	1 SG-D (x, -)	2.19 (9.20)	2 SG-D' (+, -)	1.53 (9.20)		
すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率																						
1 SG-N1 (x, +)	2.07 (9.98)																							
2 SG-N1' (+, +)	2.25 (7.00)																							
すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率																						
1 SG-N1 (x, +)	2.04 (7.80)																							
2 SG-N1' (+, +)	1.47 (7.00)																							
すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率																						
1 SG-D (x, -)	2.19 (9.20)																							
2 SG-D' (+, -)	1.53 (9.20)																							

第6.5-3図 グループC（岩盤斜面、法尻標高T.P.+33～50m）のすべり安定性評価結果

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

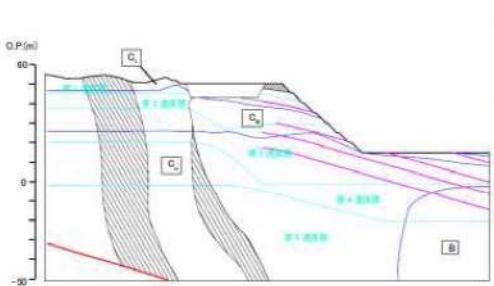
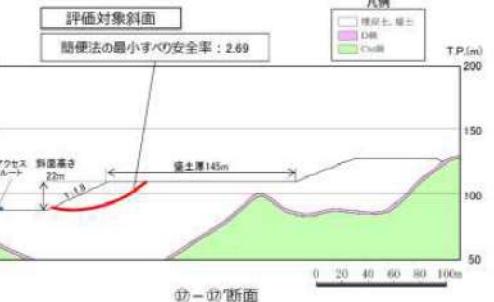
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>d. 斜面F</p> <p>屋外アクセスルートに対するすべり方向を考慮し、東側の斜面を評価する。東側斜面については、一定の勾配であることから、斜面高さが最大となり1号炉排気筒を含む断面を評価対象として選定した。</p>  <p>Figure 17 shows the evaluation cross-section selection basis for Slope F. The top part is a site map with Route 2 highlighted. The bottom part is a geological cross-section at O.P.-14.1m, showing various soil layers (sand, gravel, rock) and borehole locations. A legend indicates symbols for soil types, boreholes, and slope direction.</p> <p>第17図 斜面Fの評価断面選定根拠</p>	<p>6.6 グループD（盛土斜面、法尻標高T.P.+88m）</p> <p>グループDの斜面は、法尻標高 T.P.+88m 付近の盛土斜面が1箇所のみであるため、第6.6-1図に示すとおり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に⑩-⑩' 断面を作成し、評価対象斜面に選定した。地質断面図を第6.6-2図に示す。</p> <p>基準地震動 S s による2次元動的FEM解析結果を第6.6-3図に示す。全ての評価対象斜面において、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p>  <p>Figure 6.6-1 shows the site plan of the embankment slope D, specifically highlighting the location of the selected cross-section ⑩-⑩' at the top of the embankment height T.P.+88m.</p> <p>第6.6-1図 グループD（盛土斜面、法尻標高T.P.+88m）の斜面の断面位置図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

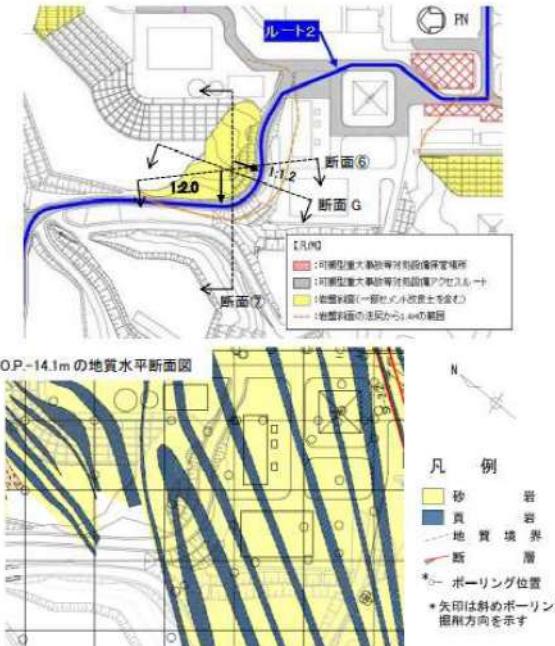
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由								
 <p>第18図 断面F 地質断面図</p>	 <p>第6.6-2図 グループD（盛土斜面、法尻標高T.P.+88m）の評価対象斜面の地質断面図</p>	<p>・⑯-⑯'断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>すべり面形状</th> <th>基準地震動</th> <th>最小すべり安全率<sup>2)</sup></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td></td> <td>Ss-N2 (EW) (+,+)</td> <td>2.17 (26.87)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地震動(+,+)(+)は反転なし、(-,+)(-)は水平反転、(+,-)(+)は船直反転、(-,-)(-)は水平反転かつ船直反転を示す。 ※2 [ ]は、発生時刻(秒)を示す。</p> <p>第6.6-3図 グループD（盛土斜面、法尻標高T.P.+88m）のすべり安定性評価結果</p>		すべり面形状	基準地震動	最小すべり安全率 <sup>2)</sup>	1		Ss-N2 (EW) (+,+)	2.17 (26.87)	
	すべり面形状	基準地震動	最小すべり安全率 <sup>2)</sup>								
1		Ss-N2 (EW) (+,+)	2.17 (26.87)								

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

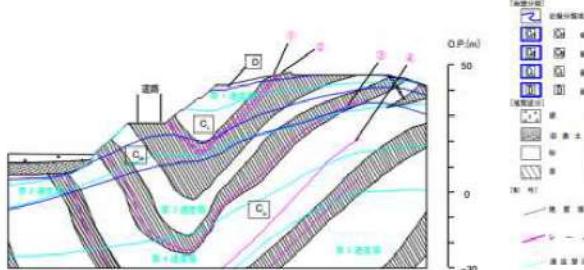
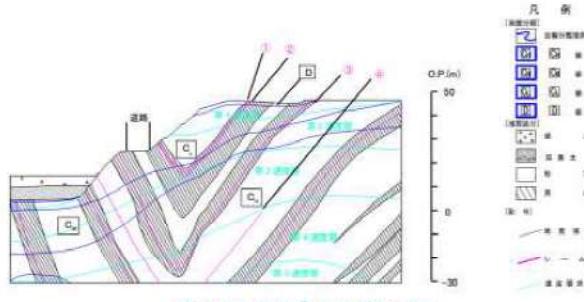
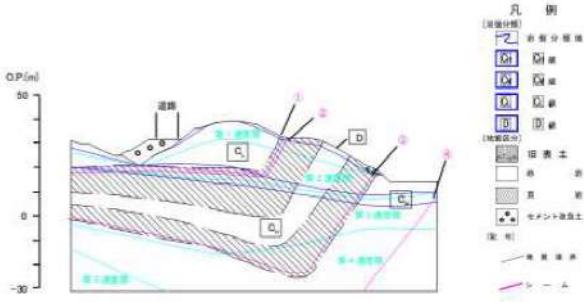
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>e. 斜面G</p> <p>アクセスルートに対するすべり方向を考慮し、おおむね地層の走向方向と直交し斜面高さ最大かつ最急勾配となる断面G、地層の走向方向に直交する断面⑥及びおおむね地層の走向方向と平行な断面⑦を第19図～第22図より検討する。</p> <p>断面⑥は断面Gと比較して、岩級の分布は同等である。断面⑦は断面Gと比較して、斜面高さは低く緩勾配である。また、全断面に共通して現れる①～④のシームは、断面⑦ではアクセスルートに係るすべり線を形成し得ず、断面Gと断面⑥では形成し得る。以上より、地質情報、斜面高さ、斜面勾配を考慮し、斜面Gの安定性評価断面として断面Gを選定する。</p>  <p>第19図 斜面Gの評価断面選定根拠</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

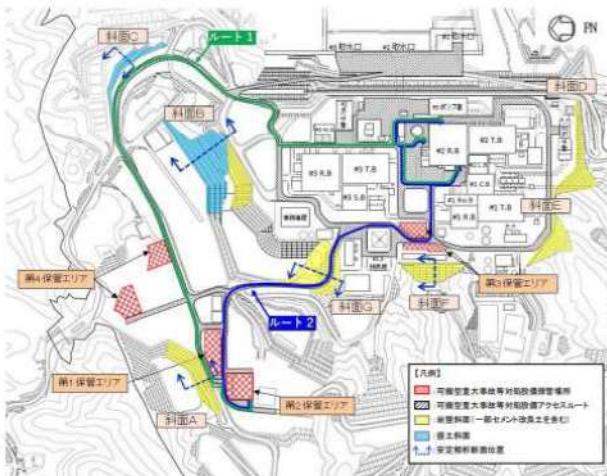
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 第20図 断面Gの地質断面図			
 第21図 断面⑥の地質断面図			
 第22図 断面⑦の地質断面図			
<p>f. 斜面D, 斜面E</p> <p>斜面Dと斜面Eについては、斜面崩壊を仮定した場合の影響範囲と復旧時間を考慮する。</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(5) 選定結果 保管場所及びアクセスルートの周辺斜面について、評価対象として選定した断面位置を第23図に示す。</p>  <p>第23図 評価対象断面位置図</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

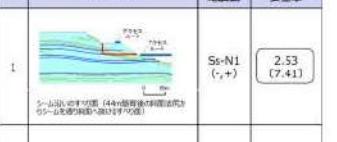
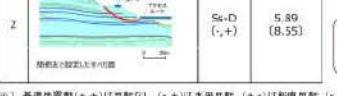
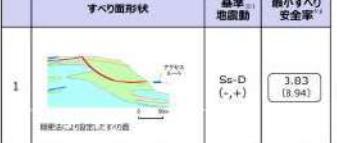
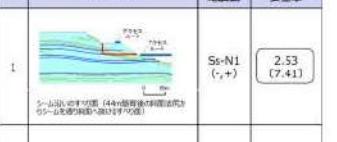
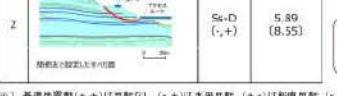
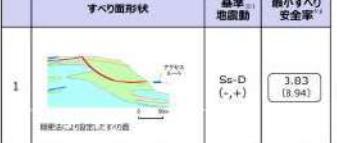
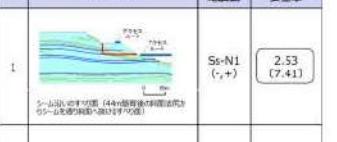
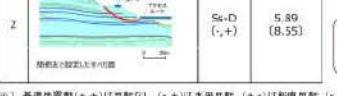
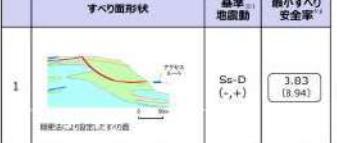
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>6.7 対策工（切取）を実施した斜面</b></p> <p>敷地造成工事に伴って頂部の切取を行った斜面について、切取後の斜面で安定性評価を実施した。対策工（切取）を実施した斜面の断面位置及び地質断面図を第6.7-1図及び第6.7-2図に示す。</p> <p>基準地震動 S sによる2次元動的FEM解析結果を第6.7-3図に示す。全ての評価対象斜面において、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>第6.7-1図 対策工（切取）を実施した斜面の断面位置図</p> <p>第6.7-2図 対策工（切取）を実施した斜面の地質断面図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																				
	<p>・③-③' 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td></td> <td>Sg-N1 (+,+)</td> <td>2.53 (7.41)</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td></td> <td>Sg-D (-,+)</td> <td>5.89 (8.55)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+,+)は反転なし。(-,+)(+,-)は水平反転。(+,-)は垂直反転。(-,-)は水平反転かつ垂直反転を示す。      ※2 ( )は、発生時間(秒)を示す。</p> <p>・⑩-⑩' 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td></td> <td>Sg-D (-,+)</td> <td>3.03 (8.94)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+,+)は反転なし。(-,+)(+,-)は水平反転。(+,-)は垂直反転。(-,-)は水平反転かつ垂直反転を示す。      ※2 ( )は、発生時間(秒)を示す。</p>		すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率	1		Sg-N1 (+,+)	2.53 (7.41)	2		Sg-D (-,+)	5.89 (8.55)		すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率	1		Sg-D (-,+)	3.03 (8.94)		
	すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率																				
1		Sg-N1 (+,+)	2.53 (7.41)																				
2		Sg-D (-,+)	5.89 (8.55)																				
	すべり面形状	基準地盤動	最小すべり安全率																				
1		Sg-D (-,+)	3.03 (8.94)																				

第6.7-3図 対策工（切取）を実施した斜面の  
すべり安定性評価結果

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>6.8 対策工（抑止杭）を実施した斜面</p> <p>対策工（抑止杭）を実施した斜面の断面位置及び地質断面図を第6.8-1図及び第6.8-2図に示す。敷地造成工事に伴って頂部の切取を行ったこと及び抑止杭設置を行ったことから、対策工後の斜面で安定性評価を実施した。</p> <p>基準地震動Ssによる2次元動的FEM解析結果を第6.8-3図に示す。全ての評価対象斜面において、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>第6.8-1図 対策工（抑止杭）を実施した斜面の断面位置図</p> <p>第6.8-2図 対策工（抑止杭）を実施した斜面の地質断面図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

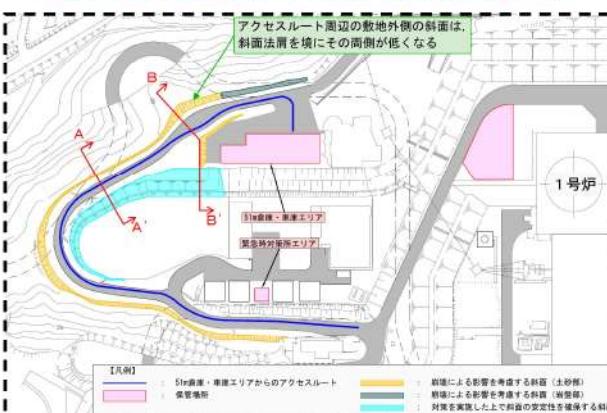
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由															
	<p>・①-①' 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動<sup>±1</sup></th> <th>最小すべり安全率<sup>±2</sup></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1 </td> <td>Ss-D (+,-)</td> <td>1.37 (8.96)</td> </tr> <tr> <td>2 </td> <td>Ss-D (+,-)</td> <td>1.71 (8.99)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+,-)は反転なし、(-,+/-)は水平反転、(-,-)は鉛直反転、(-,+/-)は水平反転かつ鉛直反転を示す。      ※2 「」は、発生時間(秒)を示す。</p> <p>・②-②' 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり面形状</th> <th>基準地盤動<sup>±1</sup></th> <th>最小すべり安全率<sup>±2</sup></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1 </td> <td>Ss-D (+,-/+)</td> <td>1.67 (8.59)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地盤動(+,-/+/-)は反転なし、(-,+/-)は水平反転、(-,-)は鉛直反転、(-,+/-)は水平反転かつ鉛直反転を示す。      ※2 「」は、発生時間(秒)を示す。</p>	すべり面形状	基準地盤動 <sup>±1</sup>	最小すべり安全率 <sup>±2</sup>	1 	Ss-D (+,-)	1.37 (8.96)	2 	Ss-D (+,-)	1.71 (8.99)	すべり面形状	基準地盤動 <sup>±1</sup>	最小すべり安全率 <sup>±2</sup>	1 	Ss-D (+,-/+)	1.67 (8.59)		
すべり面形状	基準地盤動 <sup>±1</sup>	最小すべり安全率 <sup>±2</sup>																
1 	Ss-D (+,-)	1.37 (8.96)																
2 	Ss-D (+,-)	1.71 (8.99)																
すべり面形状	基準地盤動 <sup>±1</sup>	最小すべり安全率 <sup>±2</sup>																
1 	Ss-D (+,-/+)	1.67 (8.59)																

第6.8-3図 対策工（抑止杭）を実施した斜面の  
すべり安定性評価結果

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>7. 51m倉庫・車庫エリアからのアセスルートに対する影響評価          51m倉庫・車庫エリアからのアセスルートの周辺地形を第7-1図及び第7-2図に示す。</p> <p>51m倉庫・車庫エリアからのアセスルートの周辺斜面及び敷地下斜面は切土斜面であり、そのうちアセスルート周辺の敷地外側の斜面は、斜面の法肩を境にその両側が低くなる形状である。</p>  <p>第7-1図 51m倉庫・車庫エリアからのアセスルートの周辺地形</p> <div style="border: 1px solid black; padding: 10px; margin-top: 10px;"> <p><b>【追面】【斜面对策後の地形及び敷地下斜面の評価結果の反映】</b>          (51m倉庫・車庫エリアからのアセスルートの斜面对策後の地形及び敷地下斜面の評価結果については、基準地震動確定後に反映するため)</p> </div>	<p>【女川及び島根】          設計方針の相違          ・泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</p>

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>追面【斜面対策後の地形及び敷地下斜面の評価結果の反映】          (51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートの斜面対策後の地形及び敷地下斜面の評価結果については、基準地震動確定後に反映するため)</p>	<p>【女川及び島根】          設計方針の相違          ・泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</p>

第7-2図 51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートの断面模式図

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p><b>7.1 周辺斜面の崩壊に対する影響評価</b></p> <p>51m倉庫・車庫エリアからのアカスルートにおける周辺斜面については、ルートが通行不能となった場合に迂回することができないことから、被害の不確定性を考慮し、道路拡幅対策を実施した上で、崩壊を想定した場合においても、必要な道路幅（4.0m）が確保可能か評価する。</p> <p>(1) 評価方法</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>周辺斜面の崩壊による土砂到達範囲については、3.1離隔距離の考え方から、文献の最大到達範囲を採用し、岩盤部は斜面高さの1.4倍、土砂部は斜面高さの2.0倍とする。</li> <li>崩壊した土砂の堆積形状については、7.に示す斜面の形状を踏まえると、崩壊後の斜面形状の法肩は崩壊前の法肩位置より低くなると想定されるものの、被害の不確定性を考慮して堆積土量が保守的な設定となるように、崩壊前の斜面形状の法肩位置を起点として、土砂到達範囲まで土砂が堆積する形状とする。</li> <li>周辺斜面の崩壊による土砂到達範囲については、基準地震動による地震応答解析を用いて、妥当性を確認する。</li> </ul> <p>第7.1-1図 周辺斜面崩壊による土砂の到達範囲      •以上のとおり崩壊を想定した場合において、必要な道路幅（4.0m）が確保されるか確認する。</p> <p>第7.1-2図 周辺斜面に対する道路拡幅対策</p>	<p>【女川及び島根】      設計方針の相違      • 泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>(2) 評価結果          周辺斜面の崩壊に対する影響評価の結果を第7.1-3図に示す。周辺斜面崩壊による土砂の到達範囲を評価した結果、道路拡幅対策を実施することにより、周辺斜面の崩壊を想定した場合においても、可搬型設備の通行に必要な道路幅(4.0m)を確保できることを確認した。</p> <p>第7.1-3図 51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートにおける周辺斜面の影響評価結果</p> <p>【追加】【斜面対策後の地形及び敷地下斜面の評価結果の反映】          (51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートの斜面対策後の地形及び敷地下斜面の評価結果については、基準地震動確定後に反映するため)</p>	<p>【女川及び島根】          設計方針の相違          ・泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

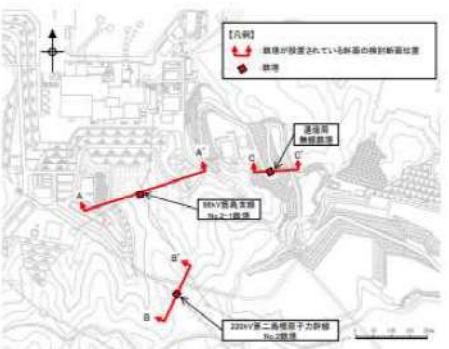
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>7.2 敷地下斜面のすべりに対する影響評価</p> <p>51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートにおける敷地下斜面については、アクセスルートと斜面法肩の離隔距離が小さく、十分な余裕がないこと及び仮に斜面のすべり範囲が可搬型設備の通行に必要な道路幅以上の範囲まで及ぶ場合、速やかに復旧することが困難であることから、土砂を掘削する等の対策を実施した上で、基準地震動による地震応答解析により、敷地下斜面が崩壊しないことを確認する。</p> <p>(1) 評価方法</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートの敷地下斜面のすべりについては、土砂を掘削する等の対策を実施する。</li> <li>対策実施後の斜面形状を基に、評価対象断面を選定し、基準地震動による地震応答解析を二次元動的有限要素法により行う。</li> </ul> <p>第7.2-1図 敷地下斜面に対する土砂掘削等の対策</p> <p>(2) 評価結果</p> <div style="border: 1px solid black; padding: 10px;"> <p>追而【斜面对策後の地形及び敷地下斜面の評価結果の反映】          (51m倉庫・車庫エリアからのアクセスルートの斜面对策後の地形及び敷地下斜面の評価結果については、基準地震動確定後に反映するため)</p> </div>	<p>【女川及び島根】</p> <p>設計方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>泊は、迂回できないルートについて、周辺斜面の崩壊を想定した評価及び敷地下斜面の基準地震動による地震応答解析を実施。</li> </ul>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

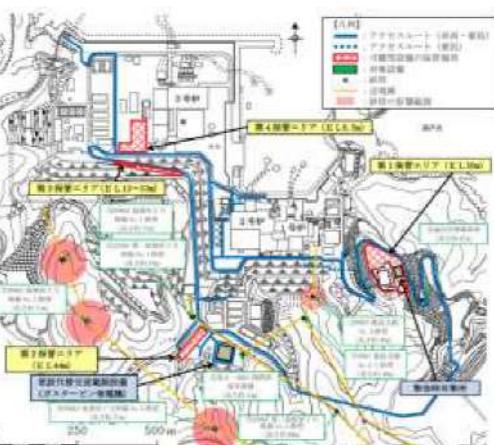
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>7. その他の検討</p> <p>7.1 鉄塔が設置されている斜面の安定性評価</p> <p>7.1.1 鉄塔の設置位置及び検討断面の選定</p> <p>(1) 概要</p> <p>「別紙(40)鉄塔の影響評価方針について」で選定した、島根原子力発電所構内の送電鉄塔、開閉所屋外鉄構及び通信用無線鉄塔（以下「鉄塔」という。）が設置されている斜面について、基準地盤動 S<sub>s</sub>による安定性評価を実施する。</p> <p>(2) 影響評価鉄塔</p> <p>「別紙(40)鉄塔の影響評価方針について」で選定した、斜面の安定性評価を行う鉄塔は以下のとおり。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>• 66kV 鹿島支線 No. 2-1 鉄塔</li> <li>• 220kV 第二島根原子力幹線 No. 2 鉄塔</li> <li>• 通信用無線鉄塔</li> </ul> <p>(3) 検討断面の選定</p> <p>鉄塔が設置されている斜面の検討断面として、以下のとおり3断面を設定した。各鉄塔の検討断面位置図を第7.1-1図に示す。</p> <p>A-A' 断面は自然斜面であり、鉄塔付近を通る断面のうち、斜面高さが高くなり、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。</p> <p>B-B' 断面は自然斜面であるが、風化帯の厚い尾根部は概ね同等の標高で傾斜が緩いため、鉄塔付近を通る断面のうち、斜面高さが高くなり、最急勾配となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>C-C' 断面は切取斜面であり、鉄塔付近を通る断面のうち、斜面高さが高くなり、勾配が急となるすべり方向に断面を設定した。</p>  <p>第7.1-1図 各鉄塔の検討断面位置図</p>	<p>8. その他の検討</p>	<p>【島根】記載方針の相違 ・泊は、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面において、鉄塔が設置されていない。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【参考：影響評価方法選定フロー】</p> <p>「別紙(40)鉄塔の影響評価方針について」で実施した選定フロー及び鉄塔の配置図を第7.1-2図及び第7.1-3図に示す。なお、保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面に関しては網羅的な抽出を行い、安定性評価を実施している。(3章参照)</p>  <p>第7.1-2図 鉄塔配置図</p> <p>第7.1-3図 影響評価方法選定フロー</p> <pre> graph TD     Start([初期評価手順]) --&gt; Q1{評価対象に付帯施設がアクセスルートに接するか}     Q1 --&gt; N1[なし]     N1 --&gt; End([終了)]     Q1 --&gt; Y1[あり]     Y1 --&gt; Q2{評価対象に付帯施設がテラスストートに接するか}     Q2 --&gt; N2[なし]     N2 --&gt; End     Q2 --&gt; Y2[あり]     Y2 --&gt; Q3{評価対象に付帯施設が斜面に接するか}     Q3 --&gt; N3[なし]     N3 --&gt; End     Q3 --&gt; Y3[あり]     Y3 --&gt; Q4{評価対象に付帯施設が路線に接するか}     Q4 --&gt; N4[なし]     N4 --&gt; End     Q4 --&gt; Y4[あり]     Y4 --&gt; Q5{評価対象に付帯施設が斜面・保管施設に接するか}     Q5 --&gt; N5[なし]     N5 --&gt; End     Q5 --&gt; Y5[あり]     Y5 --&gt; Q6{斜面・保管施設に接する付帯施設の評価手順}     Q6 --&gt; S1[斜面・保管施設の評価手順]     S1 --&gt; End     </pre> <p>評価対象の特徴</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>①付帯施設なし</li> <li>②付帯施設アクセスルートなし</li> <li>③付帯施設テラスストートなし</li> <li>④付帯施設斜面なし</li> <li>⑤付帯施設路線なし</li> <li>⑥付帯施設斜面・保管施設なし</li> <li>⑦付帯施設アクセスルートあり</li> <li>⑧付帯施設テラスストートあり</li> <li>⑨付帯施設斜面あり</li> <li>⑩付帯施設路線あり</li> <li>⑪付帯施設斜面・保管施設あり</li> </ul> <p>斜面・保管施設の評価手順</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>⑫斜面・保管施設なし</li> <li>⑬付帯施設アクセスルートあり</li> <li>⑭付帯施設テラスストートあり</li> <li>⑮付帯施設斜面あり</li> <li>⑯付帯施設路線あり</li> <li>⑰付帯施設斜面・保管施設あり</li> </ul>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																				
	<p><b>7.1.2 評価対象斜面の選定結果</b></p> <p>鉄塔が設置されている斜面であるA-A'断面～C-C'断面について、影響要因の番号付与数及び簡便法の安全率により比較を行った。</p> <p>比較検討の結果、第7.1-1表及び第7.1-4図に示す通り、A-A'断面及びB-B'断面を2次元動的FEM解析の評価対象斜面に選定した。</p> <p><b>第7.1-1表 評価対象断面の選定結果</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">斜面</th> <th colspan="4">影響要因</th> <th rowspan="2">採用する 影響要因</th> <th rowspan="2">簡便法の 基準の 安全率</th> <th rowspan="2">選定理由</th> </tr> <tr> <th>【影響要因】 番号付与数</th> <th>【影響要因】 回復率</th> <th>【影響要因】 時間の初期</th> <th>【影響要因】 シームの分布 の有無</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>評価対象斜面に選定 69kV 直角支柱 No.2-1 鉄塔斜面 (A-A' 斜面)</td> <td>C<sub>w</sub> C<sub>g</sub> D 緑</td> <td>89m</td> <td>1.1.6 「一既、C級で 1.2の急勾配部 あり」</td> <td>あり 2箇</td> <td>①, ②, ③, ④</td> <td>1.82</td> <td>D級直角及びC級直角が存在すること と斜面高さが最も高いこと、斜面の急 勾配部が最も長いこと、シームが分かれ て存在すること、また斜面の傾きが大き いことから、評価対象斜面に選定する。</td> </tr> <tr> <td>220kV 第二最高限子 力鉄塔 No.2-2 斜面 (B-B' 斜面)</td> <td>C<sub>w</sub> C<sub>g</sub> C<sub>l</sub> D 緑</td> <td>76m</td> <td>1.1.2</td> <td>なし</td> <td>①, ③</td> <td>1.72</td> <td>D級直角及びC級直角が存在すること と1.2の急勾配部であること、及(A-A' 斜 面)に比べて簡便法の基準すべく安全率が 大きいことから、評価対象斜面に選定す る。</td> </tr> <tr> <td>連接用脚柱斜面 (C-C' 斜面)</td> <td>C<sub>w</sub> C<sub>g</sub> D 緑</td> <td>82m</td> <td>1.1.5</td> <td>なし</td> <td>①</td> <td>1.64</td> <td>A-A' 斜面に比べ、斜面高さが最も低く 且つ直角が無いこと、シームが分かれな いこと、及び簡便法の基準すべく安全率 が大きいことから、A-A' 斜面の評価に代 替される。</td> </tr> </tbody> </table> <p>■ 單号を付与する影響要因 ■ 影響要因の番号付与数が多い(簡便法のすべく安全率が小さい) ■ 選定した評価対象斜面</p> <p><b>第7.1-4図 評価対象断面の選定結果</b></p>	斜面	影響要因				採用する 影響要因	簡便法の 基準の 安全率	選定理由	【影響要因】 番号付与数	【影響要因】 回復率	【影響要因】 時間の初期	【影響要因】 シームの分布 の有無	評価対象斜面に選定 69kV 直角支柱 No.2-1 鉄塔斜面 (A-A' 斜面)	C <sub>w</sub> C <sub>g</sub> D 緑	89m	1.1.6 「一既、C級で 1.2の急勾配部 あり」	あり 2箇	①, ②, ③, ④	1.82	D級直角及びC級直角が存在すること と斜面高さが最も高いこと、斜面の急 勾配部が最も長いこと、シームが分かれ て存在すること、また斜面の傾きが大き いことから、評価対象斜面に選定する。	220kV 第二最高限子 力鉄塔 No.2-2 斜面 (B-B' 斜面)	C <sub>w</sub> C <sub>g</sub> C <sub>l</sub> D 緑	76m	1.1.2	なし	①, ③	1.72	D級直角及びC級直角が存在すること と1.2の急勾配部であること、及(A-A' 斜 面)に比べて簡便法の基準すべく安全率が 大きいことから、評価対象斜面に選定す る。	連接用脚柱斜面 (C-C' 斜面)	C <sub>w</sub> C <sub>g</sub> D 緑	82m	1.1.5	なし	①	1.64	A-A' 斜面に比べ、斜面高さが最も低く 且つ直角が無いこと、シームが分かれな いこと、及び簡便法の基準すべく安全率 が大きいことから、A-A' 斜面の評価に代 替される。		
斜面	影響要因				採用する 影響要因	簡便法の 基準の 安全率				選定理由																													
	【影響要因】 番号付与数	【影響要因】 回復率	【影響要因】 時間の初期	【影響要因】 シームの分布 の有無																																			
評価対象斜面に選定 69kV 直角支柱 No.2-1 鉄塔斜面 (A-A' 斜面)	C <sub>w</sub> C <sub>g</sub> D 緑	89m	1.1.6 「一既、C級で 1.2の急勾配部 あり」	あり 2箇	①, ②, ③, ④	1.82	D級直角及びC級直角が存在すること と斜面高さが最も高いこと、斜面の急 勾配部が最も長いこと、シームが分かれ て存在すること、また斜面の傾きが大き いことから、評価対象斜面に選定する。																																
220kV 第二最高限子 力鉄塔 No.2-2 斜面 (B-B' 斜面)	C <sub>w</sub> C <sub>g</sub> C <sub>l</sub> D 緑	76m	1.1.2	なし	①, ③	1.72	D級直角及びC級直角が存在すること と1.2の急勾配部であること、及(A-A' 斜 面)に比べて簡便法の基準すべく安全率が 大きいことから、評価対象斜面に選定す る。																																
連接用脚柱斜面 (C-C' 斜面)	C <sub>w</sub> C <sub>g</sub> D 緑	82m	1.1.5	なし	①	1.64	A-A' 斜面に比べ、斜面高さが最も低く 且つ直角が無いこと、シームが分かれな いこと、及び簡便法の基準すべく安全率 が大きいことから、A-A' 斜面の評価に代 替される。																																

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

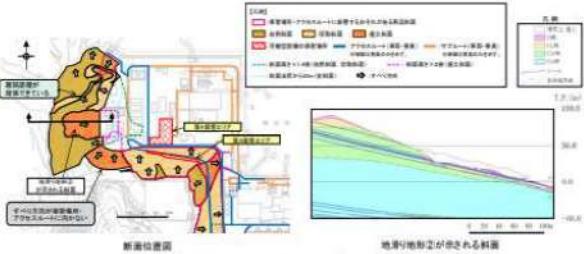
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>7.1.3 評価結果</p> <p>鉄塔斜面の評価対象斜面について、基準地震動 S s による2次元動的FEM解析を実施した結果、第7.1-5図のとおり、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>・A-A'断面 平均強度でのすべり安全率</p>  <p>○評価基準値 (Ss-D) (+) (+) は実験なし。(-,+) は水平基盤、(+,-) は斜面基盤、(-,-) は水平基盤かつ斜面基盤を示す。      ○( )は、発生時間(秒)を示す。</p> <p>・B-B'断面 平均強度でのすべり安全率</p>  <p>○評価基準値 (Ss-D) (+,-) (+) (+) は実験なし。(-,+) は水平基盤、(+,-) は斜面基盤、(-,-) は水平基盤かつ斜面基盤を示す。      ○( )は、発生時間(秒)を示す。</p>		

第7.1-5図 すべり安定性評価結果

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

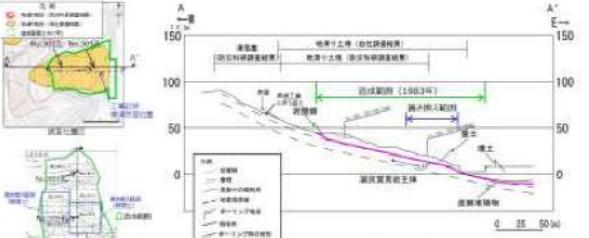
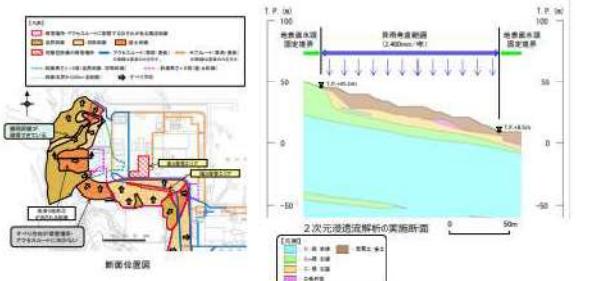
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>7.2 岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊検討      7.2.1 地滑り地形②が示される斜面      (1) 評価概要</p> <p>地滑り地形②が示される斜面に関しては、「島根原子力発電所2号炉外部事象の考慮について地滑り・土石流影響評価」(第863回審査会合資料2-2-1, 2020年5月26日) (次頁参照)において、アクセスルートへの影響を別途説明するとしていた。</p> <p>地滑り地形②が示される斜面は、土地造成工事時に地滑り土塊に相当する土砂は撤去したうえで、盛土を施工している。検討方針として、第7.2-1図に示す断面図を対象に、岩盤部を通るすべり面のすべり安定性が確保されていることを確認することで、岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊が生じないことを確認する。</p> <p>なお、盛土斜面部のみの斜面崩壊を想定した場合、保管場所及びアクセスルートまでの離隔距離は、確保できている。</p>  <p>第7.2-1図 評価対象断面図</p>		<p>【島根】記載方針の相違      ・泊は、岩盤斜面との同時崩壊の考えられる盛土斜面が分布していない。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【参考：地滑り調査結果】</p> <p>地滑り地形②について、第7.2-2図に模式断面図を示す。EL45mより上方では、堅硬な岩盤が露出しており、地滑り土塊は認められない。EL45mより下方では、土地造成工事時に地滑り土塊に相当する土砂は撤去したうえで、盛土を施している。造成工事後に実施したボーリング（No.301孔及びNo.305孔）によると、盛土と岩盤の境界は造成工事の掘削面に概ね一致することから、地滑り土塊は全て撤去されていると考えられる。</p> <p>以上のことから、発電所建設前の旧地形から判読されたような地滑り地形②に相当する地滑りは想定されない。</p>  <p>第7.2-2図 地滑り地形②の模式断面図</p> <p>(2) 2次元浸透流解析モデルの解析条件</p> <p>液状化影響検討用地下水位を設定するため、2次元浸透流解析（定常解析）を実施する。</p> <p>解析モデルは第7.2-3図のとおりとし、保守的な条件となるよう、T.P.+8.5m盤及び上流側の盛土と地山の境界部において、地表面に水頭固定境界を設定する。</p> <p>地表面水頭固定境界に挟まれた検討用地下水位の計算領域は、降雨考慮範囲として降雨条件2,400mm/年を考慮する。</p>  <p>第7.2-3図 2次元浸透流解析の解析条件</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

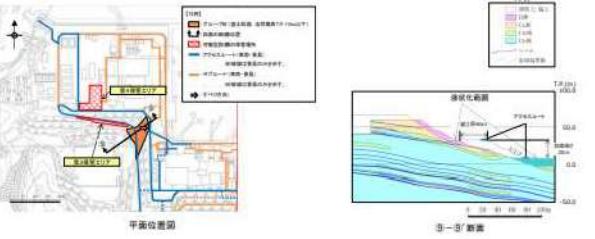
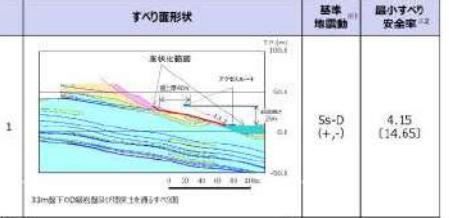
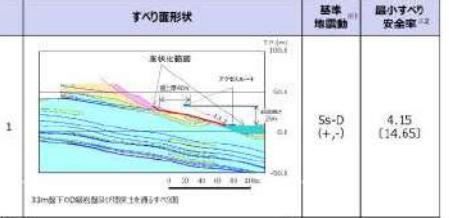
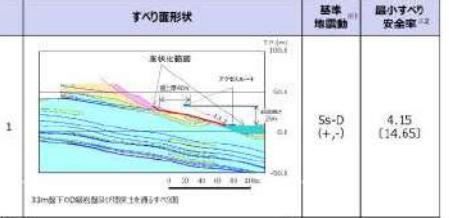
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																
	<p>(3) 検討用地下水位の条件</p> <p>2次元浸透流解析の結果を第7.2-4図に示す。2次元浸透流解析の結果、盛土斜面内に地下水位が認められない。液状化範囲の設定に当たっては、地下水位以深の埋戻土を全て液状化範囲として設定する。</p> <p>第7.2-4図 2次元浸透流解析結果</p> <p>(4) すべり安定性評価結果</p> <p>地滑り地形②の評価対象斜面について、基準地震動S.sによる2次元動的FEM解析により岩盤部を通るすべり面のすべり安定性評価を実施した結果、第7.2-5図に示す通り、最小すべり安全率(平均強度)が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>以上のことから、岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊は生じないと評価する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>地滑り地形②が示される斜面 平均強度でのすべり安全率</li> </ul> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>すべり面形状</th> <th>基準地震動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約23mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成</td> <td>S6-D (-,+)</td> <td>1.63 (9.98)</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約15mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成</td> <td>S6-D (-,+)</td> <td>1.57 (9.01)</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約23mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成</td> <td>S6-D (-,+)</td> <td>1.65 (9.02)</td> </tr> </tbody> </table> <p>*1 基準地震動 (+,-) は反転軸、(-,+ ) は水平転、(+,-) は細密反転、(-,-) は水平転かつ細密反転を示す。 *2 「山」、「発生時間 (秒)」を示す。 *3 破線は液状化影響を考慮する範囲 (T4 - 液状化範囲の時刻) を示す。</p> <p>第7.2-5図 すべり安定性評価結果</p>		すべり面形状	基準地震動	最小すべり安全率	1	滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約23mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成	S6-D (-,+)	1.63 (9.98)	3	滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約15mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成	S6-D (-,+)	1.57 (9.01)	2	滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約23mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成	S6-D (-,+)	1.65 (9.02)		
	すべり面形状	基準地震動	最小すべり安全率																
1	滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約23mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成	S6-D (-,+)	1.63 (9.98)																
3	滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約15mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成	S6-D (-,+)	1.57 (9.01)																
2	滑体と斜面 シーモードの不規則 (立高が約23mのシーモード) 斜面地盤の地盤構成	S6-D (-,+)	1.65 (9.02)																

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

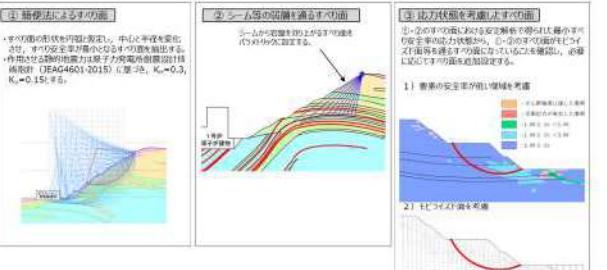
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由						
	<p>7.2.2 33m盤盛土斜面上部の岩盤斜面</p> <p>(1) 評価概要</p> <p>33m盤盛土斜面部については、地震時のすべり安定性は確保されているが、地滑り地形②と同様に、岩盤斜面上に盛土が構築されていることから、岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊の可能性の有無について検討を行った。</p> <p>検討方針として、岩盤部を通るすべり面のすべり安定性が確保されていることを確認することで、岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊が生じないことを確認する。</p> <p>なお、液状化範囲の設定にあたっては、2次元浸透流解析により求めた地下水位以深の埋戻土を全て液状化範囲として設定する。(4.3章参照)</p>  <p>第7.2-6図 評価対象断面図</p> <p>(2) すべり安定性評価結果</p> <p>33m盤の盛土斜面上部の岩盤斜面について、基準地震動S.sによる2次元動的FEM解析により岩盤部を通るすべり面のすべり安定性評価を実施した結果、最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>以上のことから、岩盤斜面と盛土斜面の同時崩壊は生じないと評価する。</p> <p>・33m盤盛土斜面上部の岩盤斜面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり面形状</th> <th>基準地震動</th> <th>最小すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>   33m盤下の岩盤斜面上部の液状化範囲         </td> <td>Ss-D (+,+)</td> <td>4.15 [14.65]</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基準地震動 (+,+) は反転なし、(-,+) は水平反転、(+,-) は鉛直反転、(-,-) は水平反転かつ鉛直反転を示す。      ※2 () は、発生時間 (秒) を示す。      ※3 地盤の液状化範囲を考慮する範囲 (F4: 液状化範囲の検討) を参照</p> <p>第7.2-7図 すべり安定性評価結果</p>	すべり面形状	基準地震動	最小すべり安全率	 33m盤下の岩盤斜面上部の液状化範囲	Ss-D (+,+)	4.15 [14.65]		
すべり面形状	基準地震動	最小すべり安全率							
 33m盤下の岩盤斜面上部の液状化範囲	Ss-D (+,+)	4.15 [14.65]							

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

### 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

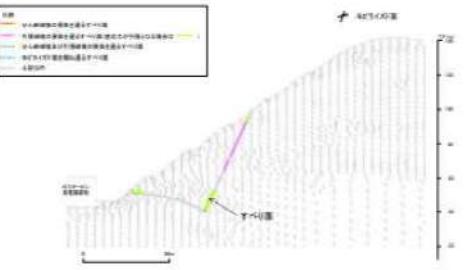
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>7.3 応力状態を考慮した検討</b></p> <p><b>7.3.1 すべり面の設定の考え方（第7.3-1図）</b></p> <p>すべり安全率を算定するすべり面について、簡便法によるすべり面及びシーム等の弱層を通るすべり面を設定し、応力状態を踏まえて必要に応じてすべり面を追加設定する。</p> <p>シーム等の弱層を通るすべり面は、基礎地盤で設定したものと同様に角度をパラメトリックに設定する。</p> <p>⑫-⑫'断面、⑬-⑬'断面、⑭-⑭'断面に関しては、斜面上部にD級岩盤が分布することから、応力状態を踏まえ、①・②のすべり面がモビライズド面等を通るすべり面になっていることを確認し、すべり面が妥当であることを示す。</p>  <p>第7.3-1図 すべり面の設定の考え方</p> <p><b>7.3.2 ⑫-⑫'断面</b></p> <p>動的解析の結果、第7.3-2図に示すとおり、平均強度を用いたすべり安全率は1.0を上回ることを確認した。</p> <p>・⑫-⑫'断面 平均強度でのすべり安全率</p>  <p>第7.3-2図 すべり安定性評価結果</p> <p><b>8.1 応力状態を考慮した検討</b></p> <p>追而【地震津波側審査の反映】</p> <p>（すべり面の設定の考え方については、      「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び      周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため）</p> <p>【島根】記載表現の相違</p> <p>：地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	<p><b>8.1 応力状態を考慮した検討</b></p> <p>追而【地震津波側審査の反映】</p> <p>（すべり面の設定の考え方については、      「耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び      周辺斜面の安定性評価」の審査結果を反映するため）</p> <p>【島根】記載表現の相違</p> <p>：地震による影響評価結果に係る部分は別途ご説明する</p>	

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

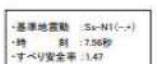
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>第7.3-3図に示す要素毎の局所安全係数を確認した結果、引張応力が発生した要素が斜面に連続しており、これを通るすべり面になっている。また、せん断強度に達した要素が斜面浅部に分布するが、局所的である。なお、斜面浅部のせん断強度に達した要素を通るすべり面については、当該応力状態における最小すべり安全率が2.92（平均強度）であり、強度の低い破壊領域を通るすべり面の最小すべり安全率2.07（平均強度）に含まれる。</p> <p>第7.3-4図に示す主応力分布図を確認した結果、法尻付近では、直応力が引張となる範囲は概ね65～110°になり、これに沿うすべり面になっている。また、第7.3-5図に示すモビライズド面を確認した結果、モビライズド面を通っていないが、強度の低いシームや破壊領域を通るすべり面になっている。</p> <p>以上のことから、設定したすべり面は、既にすべり安全率の厳しいすべり面になっているため、追加のすべり面は設定していない。</p>  <p>Figure 7.3-3 shows the distribution of local safety factors across a slope. A legend indicates failure modes: tension (orange), shear (green), mobilized surface (red), and mobilized surface (blue). A note specifies: 基準地震動: Sa-N1 (+,+), 時刻: 7.59秒, すべり安全率: 2.07.</p> <p>Figure 7.3-4: Main stress distribution map showing stress contours and mobilized surfaces.</p> <p>Figure 7.3-5: Mobilized surface map showing the location of mobilized surfaces relative to the slope profile.</p>		

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由									
	 <p>第7.3-5図 モビライズド面</p> <p>7.3.3 ⑪-⑬ ‘断面’</p> <p>動的解析の結果、第7.3-6図に示すとおり、平均強度を用いたすべり安全率は1.0を上回ることを確認した。</p> <p>・⑪-⑬ 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり图形状</th> <th>基準 強度</th> <th>最小すべり 安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>Sg-Nf (+,+)</td> <td>3.64 (7.80)</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>Sg-Nf (-,+)</td> <td>1.47 (7.56)</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1 基本地盤物 (+,+): 負軸なし。(+,-): 水平反転。(-,+): 指揮反転。(-,-): 水平反転かつ指揮反転を含む。      ※2 (-)は発生時間(的)を含む。</p> <p>第7.3-6図 すべり安定性評価結果</p> <p>第7.3-7図に示す要素毎の局所安全係数を確認した結果、引張応力が発生した要素が斜面に連続しており、これを通るすべり面になっている。また、せん断強度に達した要素が斜面内部に分布するが、局所的である。</p> <p>第7.3-8図に示す主応力分布図を確認した結果、法尻付近では、直応力が引張となる範囲は概ね55°になり、これに沿うすべり面になっている。また、第7.3-9図に示すモビライズド面を確認した結果、すべり面はモビライズド面を概ね通るすべり面になっている。</p> <p>以上のことから、設定したすべり面は、既にすべり安全率の厳しいすべり面になっているため、追加のすべり面は設定していない。</p>	すべり图形状	基準 強度	最小すべり 安全率	1	Sg-Nf (+,+)	3.64 (7.80)	2	Sg-Nf (-,+)	1.47 (7.56)		
すべり图形状	基準 強度	最小すべり 安全率										
1	Sg-Nf (+,+)	3.64 (7.80)										
2	Sg-Nf (-,+)	1.47 (7.56)										

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	   <p>第7.3-7図 局所安全係数分布図</p> <p>第7.3-8図 主応力分布図</p> <p>第7.3-9図 モビライズド面</p>		

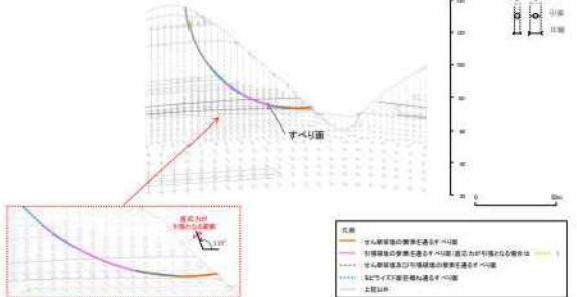
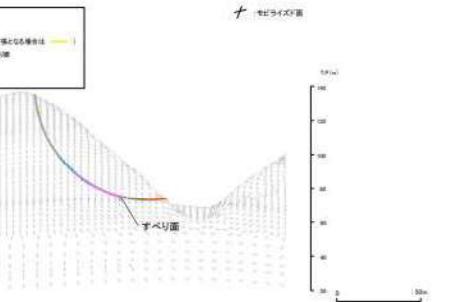
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉	島根原子力発電所 2号炉	泊発電所 3号炉	相違理由
	<p>7.3.4 ⑭-⑭ ‘断面’ 動的解析の結果、第 7.3-10 図に示すとおり、平均強度を用いたすべり安全率は 1.0 を上回ることを確認した。</p> <p>・⑭-⑭’ 断面 平均強度でのすべり安全率</p> <p>※1 基準地震動 (+,+/-) は反配ひし、(+,-) は水平反転、(-,-) は鉛直反転、(-,+/-) は水平反転か鉛直反転を示す。 ※2 (-) は、発生時間(秒)を示す。</p>		
	<p>第7.3-10図 すべり安定性評価結果</p> <p>第 7.3-11 図に示す要素毎の局所安全係数を確認した結果、法尻付近に引張応力が発生した要素が連続しており、これを通るすべり面になっている。また、せん断強度に達した要素は局所的である。なお、斜面浅部のせん断強度に達した要素を通るすべり面については、当該応力状態における最小すべり安全率が 2.76（平均強度）であり、法尻付近の破壊領域を通るすべり面の最小すべり安全率 1.53（平均強度）に含まれる。</p> <p>第 7.3-12 図に示す主応力分布図を確認した結果、法尻付近では、直応力が引張となる範囲は概ね <math>110^\circ</math> になり、これに沿うすべり面になっている。また、第 7.3-13 図に示すモビライズド面を確認した結果、すべり面はモビライズド面を概ね通るすべり面になっている。</p> <p>以上のことから、設定したすべり面は、既にすべり安全率の厳しいすべり面になっているため、追加のすべり面は設定していない。</p> <p>・基準地震動 : Ss-D (-,-) ・持別 : 9.20s ・すべり安全率 : 1.53</p> <p>○すべり強度に達した要素 ■有効応力低下した要素 ■土質区分 : 1 地下水 : 1.30 ■土質区分 : 2 地下水 : 1.20 ■土質区分 : 3 地下水 : 1.10</p> <p>すべり面</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第7.3-12図 主応力分布図</p>  <p>第7.3-13図 モビライズ面</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由													
	<p>7.4 対策工（抑止杭）に関する詳細検討</p> <p>7.4.1 基本方針</p> <p>対象斜面は、基準地震動 <math>S_s</math> による地震力に対して、敷地内土木構造物である抑止杭を設置することで、斜面の崩壊を防止できる設計とする。</p> <p>敷地内土木構造物である抑止杭について、設置許可段階においては、先行炉及び一般産業施設における適用事例を調査するとともに、代表断面における抑止杭の耐震評価及び斜面の安定性評価を実施することで、構造が成立する見通しを確認する。</p> <p>詳細設計段階においては、以下のとおり設計の妥当性に係る検討を行い、評価基準値を下回る場合には、抑止杭を追加配置する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・抑止杭の平面配置の妥当性確認</li> <li>・基準地震動 <math>S_s</math> による杭間が岩盤の場合の中抜け現象を想定した解析的検討</li> <li>・杭前面における岩盤の肌分かれを想定したすべり安定性評価</li> </ul> <p>抑止杭を施工する対象斜面（第 7.4.1-2 図参照）は、敷地造成工事に伴って頂部の切り取りを行っており、第 7.4.1-1 表に示すとおり、平均強度によりすべり安全率 1.0 を上回ることを確認している。①-①' 断面において、地盤物性のばらつき（平均強度 <math>-1.0 \times</math> 標準偏差 (<math>\sigma</math>)）を考慮したすべり安全率が 0.90 と評価基準値を下回ること、及び②-②' 断面において、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率が 1.06 と裕度が小さいことから、地震による斜面崩壊の防止措置を講ずるための敷地内土木構造物として、抑止杭を設置することとした。</p> <p>第7.4.1-1表 抑止杭を施工する対象斜面のすべり安全率 (抑止杭なし)</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">基準地震動 <math>S_s</math></th> <th colspan="2">すべり安全率（平均強度） ( ) 内はばらつきを考慮した強度のすべり安全率</th> </tr> <tr> <th>①-①' 断面</th> <th>②-②' 断面</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td><math>S_s-D</math></td> <td>1.08 (0.90)</td> <td>1.24 (1.06)</td> </tr> <tr> <td><math>S_s-N_1</math></td> <td>1.25</td> <td>1.57</td> </tr> <tr> <td><math>S_s-N_2</math></td> <td>1.32</td> <td>1.58</td> </tr> </tbody> </table> <p>抑止杭の設計については 7.4.2 章で説明する。</p> <p>また、抑止杭の耐震評価については 7.4.3 章で説明し、抑止杭を反映した地震時の斜面の安定性評価については 7.4.4 章で説明する。</p> <p>対策工（抑止杭）を実施した斜面の安定性評価フローを第 7.4.1-1 図に示す。</p>	基準地震動 $S_s$	すべり安全率（平均強度） ( ) 内はばらつきを考慮した強度のすべり安全率		①-①' 断面	②-②' 断面	$S_s-D$	1.08 (0.90)	1.24 (1.06)	$S_s-N_1$	1.25	1.57	$S_s-N_2$	1.32	1.58	
基準地震動 $S_s$	すべり安全率（平均強度） ( ) 内はばらつきを考慮した強度のすべり安全率															
	①-①' 断面	②-②' 断面														
$S_s-D$	1.08 (0.90)	1.24 (1.06)														
$S_s-N_1$	1.25	1.57														
$S_s-N_2$	1.32	1.58														

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>抑止杭を設置した斜面の位置図を第7.4.1-2図に示す。</p> <p>抑止杭は、深基礎杭の中にH鋼を建込んでおり、シームのすべりを抑止するため、シームのすべり方向（シームの最急勾配方向は北傾斜のため北方向となる）に対して直交するように縦列に配置している。（シームの分布は第7.4.2-2図参照）</p> <p>抑止杭の構造概要図を第7.4.1-3図に示す。</p> <pre>     graph TD         START([START]) --&gt; Input[目標安全率の設定]         Input --&gt; FEM[FEM解析の2次元動的FEM解析 ・下式により、目標安全率に達すために必要な抑止杭の算定 ● 目標安全率 = (1 - 地盤の初期抵抗力 + のぞき出し) / (2 * 地盤の初期抵抗力 + 地盤の初期抵抗力の増加)]         FEM --&gt; SoilProperties[地盤の物理的性質 ・粒度配列、粒度範囲、埋入深度 ・主として横せん断抵抗をもつ。特に導入するH鋼の本数を決定 ・杭のせん断抵抗能力の算定]         SoilProperties -- NO --&gt; Design[抑止杭の設計 ・杭の配列、杭の間隔、埋入深度 ・主として横せん断抵抗をもつ。特に導入するH鋼の本数を決定 ・杭のせん断抵抗能力の算定]         Design -- YES --&gt; Check[必要鮮止力 &lt; 杭のせん断抵抗力]         Check -- NO --&gt; Design         Check -- YES --&gt; Input         Input --&gt; Analysis[静的解析 ・地盤の地盤特性 ・地盤の初期抵抗力の算定]         Analysis --&gt; Factor[応力の重ね合わせ（地震時の応力）]         Factor --&gt; Material[構造材料の荷重の算定 ・地盤の初期抵抗力の算定]         Material --&gt; SafetyFactor[安全率の算定 ・すべり安全率 1.0以上]         SafetyFactor -- NO --&gt; Check         SafetyFactor -- YES --&gt; Detailed[詳細検討 ・詳細検討]         Detailed -- NO --&gt; Check         Detailed -- YES --&gt; Input         Input --&gt; Conclusion[結論：地盤の初期抵抗力が十分である場合 ※ 検討内容に応じて、必要な杭を追加する]     </pre> <p>第7.4.1-1図 対策工（抑止杭）を実施した斜面の安定性評価フロー</p> <p>第7.4.1-2図 対策工（抑止杭）を実施した対象斜面位置図</p>		

泊発電所 3号炉 技術的能力 比較表

**赤字**：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
**青字**：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
**緑字**：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

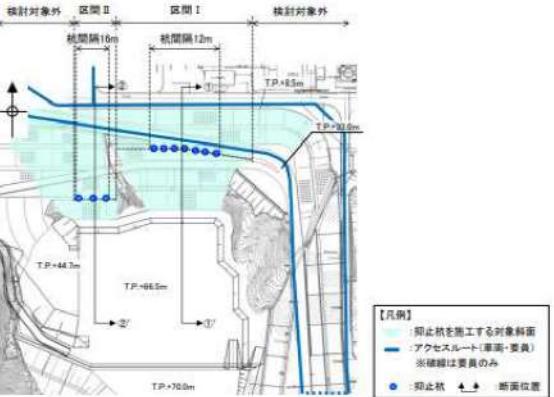
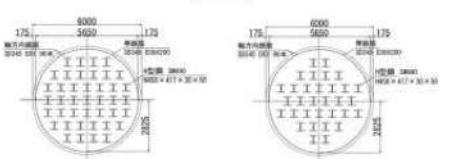
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉	島根原子力発電所 2号炉	泊発電所 3号炉	相違理由
	<p>第7.4.1-3図 抑止杭概要図</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>7.4.2 抑止杭の設計</b></p> <p>(1) 評価対象斜面の選定</p> <p><b>【評価対象斜面の選定】</b></p> <p>評価対象斜面について、構造物の配置、地形及び地質・地質構造を考慮し、構造物の耐震評価上、最も厳しくなると考えられる位置を選定する。</p> <p>まず、構造物の配置の観点から、第7.4.2-1図に示すとおり、対象斜面は以下の2つの区間に分けられる。それぞれの区間は、抑止杭の効果を期待する範囲とし、それ以外は斜面高さが低いことから除外している。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>区間I：抑止杭の構造Iが12m間隔で7本配置されている山体</li> <li>区間II：抑止杭の構造IIが16m間隔で3本配置されている山体</li> </ul>  <p>【凡例】      ●：抑止杭を施工する対象斜面      ■：アクセスルート（車両・要員）      ※緑線は要員のみ      ●：抑止杭 ▲： 斜面位置</p> <p>平面図</p>  <p>抑止杭構造図（構造I）      抑止杭構造図（構造II）</p> <p>第7.4.2-1図 抑止杭の配置パターン図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

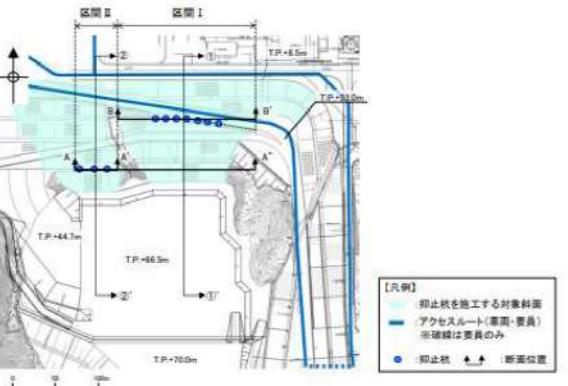
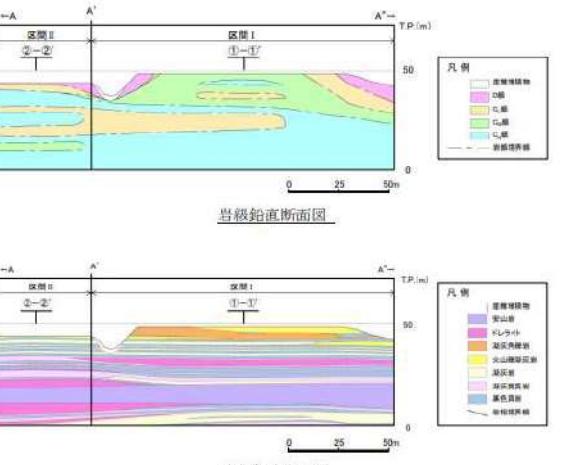
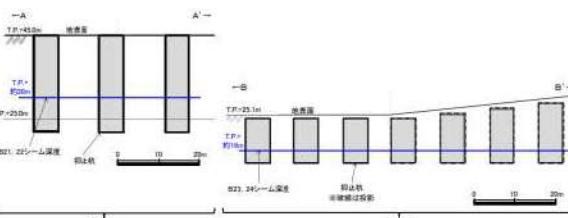
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																			
	<p>次に、地形及び地質・地質構造の観点から、区間I及び区間IIにおける岩級・シーム鉛直断面図を第7.4.2-2図に、当該断面図を用いてそれぞれの地形及び地質・地質構造を比較した結果を第7.4.2-1表に示す。</p> <p>比較検討の結果、各区間において地形及び地質・地質構造が異なるため、両者を評価対象斜面に選定した。</p> <p>第7.4.2-2図 区間I及び区間IIにおける岩級・シーム鉛直断面図</p> <p>第7.4.2-1表 各区間における地形及び地質・地質構造の比較結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">区間</th><th colspan="2">地形</th><th colspan="2">地質・地質構造</th></tr> <tr> <th>斜面高さ (m)</th><th>切欠勾配</th><th>岩級</th><th>シームの分布</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>区間I (①-①' 断面)</td><td>58</td><td>1:1.5</td><td>C<sub>u</sub>～C<sub>m</sub>級主体</td><td>B23・24シーム等が連続して分布。</td></tr> <tr> <td>区間II (②-②' 断面)</td><td>58</td><td>1:1.5 下部は1:1.8</td><td>C<sub>u</sub>～C<sub>m</sub>級主体、頂部にD級が分布</td><td>B21・22シーム等が連続して分布。</td></tr> </tbody> </table> <p>【評価断面の設定】</p> <p>評価対象斜面に選定した区間I及び区間IIにおいて、地形及び地質・地質構造を考慮し、構造物の耐震評価上、最も厳しくなると考えられる断面位置を評価断面に設定する。</p> <p>区間I及び区間IIの断面位置平面図を第7.4.2-3図に、地質鉛直断面図を第7.4.2-4図に、シーム分布図を第7.4.2-5図に示す。</p> <p>抑止杭の評価断面については、各区間において地質が東西方向に概ね一様であることを踏まえ、斜面高さが高くなる各区間の中央位置において、最急勾配となる方向に①-①' 断面及び②-②' 断面を設定した。</p>	区間	地形		地質・地質構造		斜面高さ (m)	切欠勾配	岩級	シームの分布	区間I (①-①' 断面)	58	1:1.5	C <sub>u</sub> ～C <sub>m</sub> 級主体	B23・24シーム等が連続して分布。	区間II (②-②' 断面)	58	1:1.5 下部は1:1.8	C <sub>u</sub> ～C <sub>m</sub> 級主体、頂部にD級が分布	B21・22シーム等が連続して分布。		
区間	地形		地質・地質構造																			
	斜面高さ (m)	切欠勾配	岩級	シームの分布																		
区間I (①-①' 断面)	58	1:1.5	C <sub>u</sub> ～C <sub>m</sub> 級主体	B23・24シーム等が連続して分布。																		
区間II (②-②' 断面)	58	1:1.5 下部は1:1.8	C <sub>u</sub> ～C <sub>m</sub> 級主体、頂部にD級が分布	B21・22シーム等が連続して分布。																		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

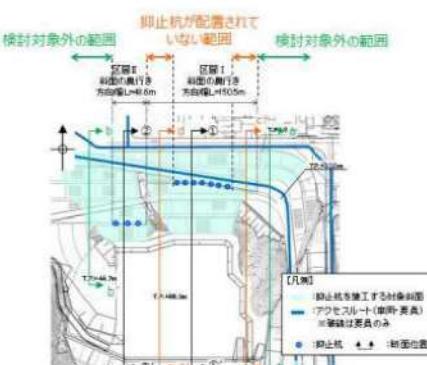
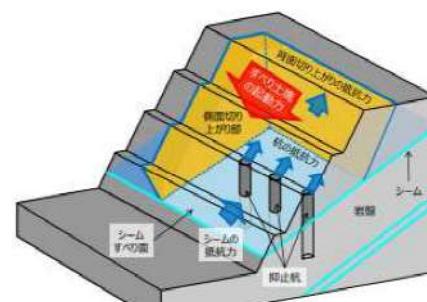
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第7.4.2-3図 区間I及び区間IIの断面位置平面図</p>  <p>第7.4.2-4図 区間I及び区間IIの地質鉛直断面図</p>  <p>第7.4.2-5図 区間I及び区間IIのシーム分布図</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

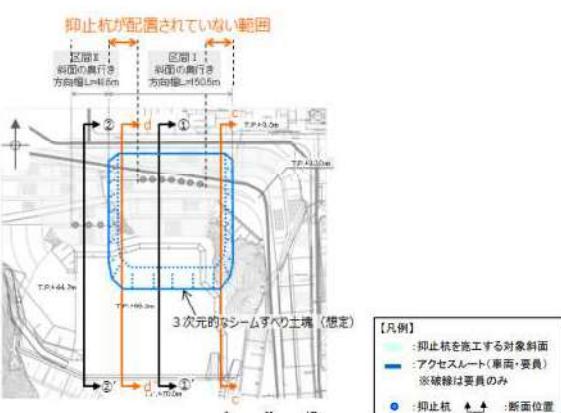
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(2) 抑止杭の平面配置の考え方</p> <p>抑止杭の平面配置の考え方とは、移動層が <math>C_u \sim C_{II}</math> 級の堅硬な岩盤であることから、シームすべりを3次元的な剛体のすべり土塊の移動と捉え、安定性が確保されない範囲を検討対象のすべり土塊に設定し、すべり土塊全体を必要本数の杭で抑止するというものであり、すべり方向に対し直交方向に単列配置する。</p> <p>区間I及び区間IIは、対象シームが異なることから、それぞれすべり土塊として設定している。</p> <p>区間Iは、すべり安定性に影響する斜面高さが東西方向に変化するため、斜面高さが相対的に高い（安定性が低い）範囲に集中的に抑止杭を配置する。</p>  <p>第7.4.2-6図 抑止杭配置平面図</p>  <p>第7.4.2-7図 シームすべり土塊全体を杭で抑止するイメージ図</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

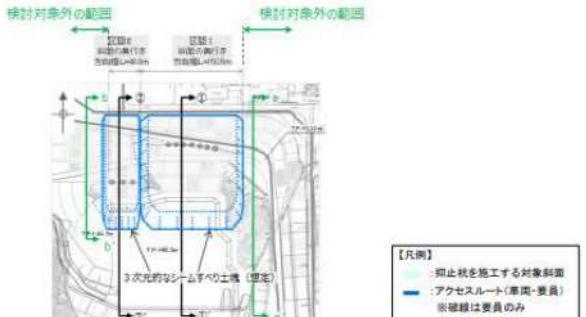
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>「抑止杭が配置されていない範囲」は、区間Iの中でも斜面高さが相対的に低く、シームすべりの土塊量が小さい。（第7.4.2-8図及び第7.4.2-9図参照）</p> <p>そのため、確実にシームすべりを抑止するために斜面高さが相対的に高い範囲において抑止杭を集中的に配置し、区間Iの3次元的なシームすべり土塊全体を7本の杭で抑止している。</p> <p>詳細設計段階では、当該範囲において安定性評価を行い、評価基準値を下回る場合は抑止杭を追加配置する。</p> <p>「検討対象外の範囲」は、斜面高さが区間I及びIIに比べて相対的に低く、シームすべりの土塊量が有意に小さいことから、安定性が高いことから、抑止杭は不要とした。（第7.4.2-10図及び第7.4.2-11図参照）</p> <p>詳細設計段階では、当該範囲において安定性評価を行い、評価基準値を下回る場合は抑止杭を追加配置する。</p>  <p>第7.4.2-8図 断面位置図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>第7.4.2-9図 「抑制杭が配置されていない範囲」の地質断面図</p>		



泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由								
	<p>第7.4.2-11図 「検討対象外の範囲」の地質断面図</p> <p>(3) 抑止杭の断面配置の考え方</p> <p>杭の断面配置は、第7.4.2-2表に示す文献を参考に設定した。第7.4.4(10)章に、杭の断面配置の妥当性確認結果を示す。</p> <p>第7.4.2-2表 抑止杭の断面配置の考え方に関する文献調査結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>調査項目</th> <th>参考文献 記載内容</th> <th>文献</th> <th>参考文献が記載内容を踏まえた 抑止杭の断面配置考え方</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>杭の断面配置</td> <td>杭の配置位置は、岸側としてすべり土塊の初期移動層やかなごとく、杭より下流の移動層の荷重抵抗力が十分期待できる位置し、かつ、荷重抵抗層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりにくいとする。</td> <td>最新鋭 土質地盤技術研究会 荷重抵抗層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりやすいとする。 (最新鋭・土質地盤技術研究会編集委員会、1991年)</td> <td>→杭の断面配置は、以下を満足する位置にする。 ①すべり土塊の初期移動層やかなごとく位置 ②杭より下流の移動層の荷重抵抗層の厚さが発生しない位置 →動的解析により確認する。 ③移動層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりやすい位置 →動的解析により確認する。</td> </tr> </tbody> </table> <p>受動破壊のイメージ (1-1'断面)</p> <p>杭より下流の移動層のすべりのイメージ (1-1'断面)</p> <p>第7.4.2-12図 受動破壊及び杭より下流の移動層のすべりのイメージ</p>	調査項目	参考文献 記載内容	文献	参考文献が記載内容を踏まえた 抑止杭の断面配置考え方	杭の断面配置	杭の配置位置は、岸側としてすべり土塊の初期移動層やかなごとく、杭より下流の移動層の荷重抵抗力が十分期待できる位置し、かつ、荷重抵抗層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりにくいとする。	最新鋭 土質地盤技術研究会 荷重抵抗層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりやすいとする。 (最新鋭・土質地盤技術研究会編集委員会、1991年)	→杭の断面配置は、以下を満足する位置にする。 ①すべり土塊の初期移動層やかなごとく位置 ②杭より下流の移動層の荷重抵抗層の厚さが発生しない位置 →動的解析により確認する。 ③移動層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりやすい位置 →動的解析により確認する。		
調査項目	参考文献 記載内容	文献	参考文献が記載内容を踏まえた 抑止杭の断面配置考え方								
杭の断面配置	杭の配置位置は、岸側としてすべり土塊の初期移動層やかなごとく、杭より下流の移動層の荷重抵抗力が十分期待できる位置し、かつ、荷重抵抗層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりにくいとする。	最新鋭 土質地盤技術研究会 荷重抵抗層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりやすいとする。 (最新鋭・土質地盤技術研究会編集委員会、1991年)	→杭の断面配置は、以下を満足する位置にする。 ①すべり土塊の初期移動層やかなごとく位置 ②杭より下流の移動層の荷重抵抗層の厚さが発生しない位置 →動的解析により確認する。 ③移動層の厚さが比較的薄く、变形破壊が起こりやすい位置 →動的解析により確認する。								

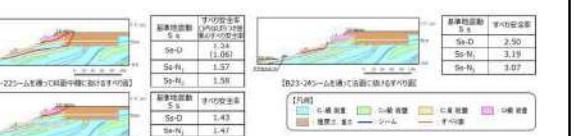
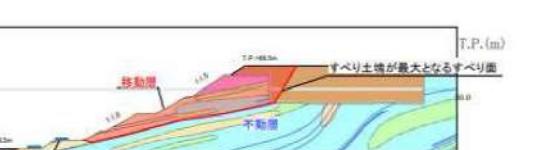
泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																													
	<p>(4) 根入れ深さの考え方</p> <p>杭の根入れを検討するにあたり、抑止杭設置前の斜面において、すべり安定性評価を実施し、移動層・不動層を特定する。</p> <p>すべり安定性評価の結果を踏まえ、評価基準値であるすべり安全率1.0を下回るすべり面が形成するすべり土塊のうち、最大となる土塊を移動層とし、それより下層を不動層とする。</p> <p>①-①'断面における各すべり面のすべり安全率を第7.4.2-13図に示す。</p> <p>抑止杭設置前の斜面において、①-①'断面のすべり安定性評価を実施した結果、すべり安全率1.0を下回るすべり面は以下のとおり。</p> <p>(a) B23・24シームを通って法尻に抜けるすべり面 (b) B21・22シームを通って法尻近傍のCL級岩盤内でB23・B24シームに飛び移り法尻に抜けるすべり面</p> <p>上記の(a)及び(b)のすべり面のうち、すべり土塊が最大となる土塊を移動層、それより下層を不動層とした。(第7.4.2-14図参照)</p> <table border="1"> <caption>Table 1: Safety factor for B23-24 seam (Top Left)</caption> <tr><th>すべり面</th><th>すべり安全率</th></tr> <tr><td>So-D</td><td>2.56</td></tr> <tr><td>So-N<sub>1</sub></td><td>3.00</td></tr> <tr><td>So-N<sub>2</sub></td><td>2.93</td></tr> </table> <table border="1"> <caption>Table 2: Safety factor for B23-24 seam (Top Right)</caption> <tr><th>すべり面</th><th>すべり安全率</th></tr> <tr><td>So-D</td><td>1.30</td></tr> <tr><td>So-N<sub>1</sub></td><td>1.55</td></tr> <tr><td>So-N<sub>2</sub></td><td>1.59</td></tr> </table> <table border="1"> <caption>Table 3: Safety factor for B21-22 seam (Bottom Left)</caption> <tr><th>すべり面</th><th>すべり安全率</th></tr> <tr><td>So-D</td><td>1.00</td></tr> <tr><td>So-N<sub>1</sub></td><td>1.00</td></tr> <tr><td>So-N<sub>2</sub></td><td>1.25</td></tr> <tr><td>So-N<sub>3</sub></td><td>1.32</td></tr> </table> <table border="1"> <caption>Table 4: Safety factor for B21-22 seam (Bottom Right)</caption> <tr><th>すべり面</th><th>すべり安全率</th></tr> <tr><td>So-D</td><td>1.62</td></tr> <tr><td>So-N<sub>1</sub></td><td>1.78</td></tr> <tr><td>So-N<sub>2</sub></td><td>1.95</td></tr> </table> <table border="1"> <caption>Table 5: Summary of safety factors for section ①-①'</caption> <tr><th>層</th><th>So-D</th><th>So-N<sub>1</sub></th><th>So-N<sub>2</sub></th></tr> <tr><td>不動層</td><td>2.56</td><td>3.00</td><td>2.93</td></tr> <tr><td>移動層</td><td>1.30</td><td>1.55</td><td>1.59</td></tr> </table> <p>Figure 7.4.2-14: Movement layer and non-movement layer diagram. It shows two cross-sections: one for B23-24 seam (top) and one for B21-22 seam (bottom). The B23-24 seam section shows a large red-shaded area labeled 'すべり土塊が最大となるすべり面' (Movement surface where the sliding mass is largest). The B21-22 seam section shows a blue-shaded area labeled '不動層' (Non-movement layer). A legend indicates colors for C-sieve, D-sieve, N1-sieve, N2-sieve, and the movement/non-movement boundary.</p>	すべり面	すべり安全率	So-D	2.56	So-N <sub>1</sub>	3.00	So-N <sub>2</sub>	2.93	すべり面	すべり安全率	So-D	1.30	So-N <sub>1</sub>	1.55	So-N <sub>2</sub>	1.59	すべり面	すべり安全率	So-D	1.00	So-N <sub>1</sub>	1.00	So-N <sub>2</sub>	1.25	So-N <sub>3</sub>	1.32	すべり面	すべり安全率	So-D	1.62	So-N <sub>1</sub>	1.78	So-N <sub>2</sub>	1.95	層	So-D	So-N <sub>1</sub>	So-N <sub>2</sub>	不動層	2.56	3.00	2.93	移動層	1.30	1.55	1.59	
すべり面	すべり安全率																																															
So-D	2.56																																															
So-N <sub>1</sub>	3.00																																															
So-N <sub>2</sub>	2.93																																															
すべり面	すべり安全率																																															
So-D	1.30																																															
So-N <sub>1</sub>	1.55																																															
So-N <sub>2</sub>	1.59																																															
すべり面	すべり安全率																																															
So-D	1.00																																															
So-N <sub>1</sub>	1.00																																															
So-N <sub>2</sub>	1.25																																															
So-N <sub>3</sub>	1.32																																															
すべり面	すべり安全率																																															
So-D	1.62																																															
So-N <sub>1</sub>	1.78																																															
So-N <sub>2</sub>	1.95																																															
層	So-D	So-N <sub>1</sub>	So-N <sub>2</sub>																																													
不動層	2.56	3.00	2.93																																													
移動層	1.30	1.55	1.59																																													

#### 1.9 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所 2号炉	島根原子力発電所 2号炉	泊発電所 3号炉	相違理由									
	<p>②-②' 断面における各すべり面のすべり安全率を第7.4.2-15図に示す。</p> <p>抑止杭設置前の斜面において、②-②' 断面のすべり安定性評価を実施した結果、いずれのすべり面も評価基準値であるすべり安全率1.0を上回ることを確認したものの、「B21・22シームを通って斜面中腹に抜けるすべり面」は裕度が小さいことから、当該すべり面が形成するすべり土塊を移動層、それより下層を不動層とした。(第7.4.2-16図参照)</p>  <p>第7.4.2-15図 ②-②' 断面の評価結果</p>											
	 <p>第7.4.2-16図 ②-②' 断面の移動層・不動層</p>											
	<p>杭の根入れ深さは、特定された不動層に十分根入れされるように、第7.4.2-3表に示す文献を参考に設定した。</p>											
	<p>第7.4.2-3表 杭の根入れ深さの考え方による文献調査結果</p> <table border="1" data-bbox="754 986 1356 1102"> <thead> <tr> <th rowspan="2">調査項目</th> <th colspan="2">参考文献</th> <th rowspan="2">参考文献の記載内容</th> </tr> <tr> <th>記載内容</th> <th>文献</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>杭の根入れ深さ</td> <td>根入れ深度が地盤特性、地質、岩質、安山岩の浸透性等で複数の合意の1/4程度。第二紀の花崗岩や凝灰岩の場合は柱状花崗岩の1/3程度。根入れ深度が地盤の全長の1/3程度。根入れ深度が地盤の全長が50m以上では地盤全長の1/3以上とする。</td> <td>新潟県地質調査所編「新潟県地質図」(1991年)</td> <td>根入れ深度が地盤の全長の花崗岩・凝灰岩等の岩質で異なる。全長の1/3以上。根入れ深度。二つの方法が広く採用されている。不動層における杭頭部の荷重が安全であることを確認する。(P113, 114参照)</td> </tr> </tbody> </table>  <p>第7.4.2-17図 根入れ深さの考え方</p>	調査項目	参考文献		参考文献の記載内容	記載内容	文献	杭の根入れ深さ	根入れ深度が地盤特性、地質、岩質、安山岩の浸透性等で複数の合意の1/4程度。第二紀の花崗岩や凝灰岩の場合は柱状花崗岩の1/3程度。根入れ深度が地盤の全長の1/3程度。根入れ深度が地盤の全長が50m以上では地盤全長の1/3以上とする。	新潟県地質調査所編「新潟県地質図」(1991年)	根入れ深度が地盤の全長の花崗岩・凝灰岩等の岩質で異なる。全長の1/3以上。根入れ深度。二つの方法が広く採用されている。不動層における杭頭部の荷重が安全であることを確認する。(P113, 114参照)	
調査項目	参考文献		参考文献の記載内容									
	記載内容	文献										
杭の根入れ深さ	根入れ深度が地盤特性、地質、岩質、安山岩の浸透性等で複数の合意の1/4程度。第二紀の花崗岩や凝灰岩の場合は柱状花崗岩の1/3程度。根入れ深度が地盤の全長の1/3程度。根入れ深度が地盤の全長が50m以上では地盤全長の1/3以上とする。	新潟県地質調査所編「新潟県地質図」(1991年)	根入れ深度が地盤の全長の花崗岩・凝灰岩等の岩質で異なる。全長の1/3以上。根入れ深度。二つの方法が広く採用されている。不動層における杭頭部の荷重が安全であることを確認する。(P113, 114参照)									

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																						
	<p>(5) 杭間隔の考え方</p> <p>杭の間隔については、第7.4.2-4表に示す文献調査を踏まえ、杭間が岩盤であることから、文献①及び岩盤中の深礫杭に係る一般産業施設の施工事例を参考に、必要抑止力を満足するよう設定した。</p> <p>抑止杭周辺地盤は <math>C_u \sim C_{u0}</math> 級主体の堅硬な岩盤であるため、シームすべりの側面抵抗が十分に期待できることから、杭間を抜けるすべりは発生しないと考えられるが、掘削による緩みに起因する杭間を抜けるすべりを防止するため、杭間の岩盤を緩ませないよう対策を行っている。(次頁参照)</p> <p>詳細設計段階では、以下の検討を行い、必要に応じて抑止杭を追加配置する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>一般産業施設の施工事例について、杭間隔及び <math>S_s</math> 規模の地震による被災事例に着目して整理し、杭間隔の妥当性を確認する。</li> <li>文献①～③を踏まえ、杭間の岩盤の中抜けを想定した3次元FEM解析を行い、中抜け現象が起こらないことを説明する。</li> </ul> <p style="text-align: center;"><b>第7.4.2-4表 杭間隔の考え方に関する文献調査結果</b></p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th rowspan="2">設計項目</th> <th colspan="3">参考文献</th> <th rowspan="2">参考文献の記載内容を踏まえた 杭間隔の考え方</th> </tr> <tr> <th>記載内容</th> <th>対象</th> <th>文献</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>杭の間隔 (1/3)</td> <td>・杭間隔が基礎深さの2倍程度未満となると、支持地盤が剥離時に影響により直接基礎の荷重を規定、地盤抵抗の減少や剥離の不安定化がおそれられため、最小中心間隔は基礎深さの2倍程度とするのがよいとしている。</td> <td>岩盤（支持層）の深礫基礎 設計方便観 （公益社団法人日本道路協会、2012年）</td> <td>文献①：斜面上の深礫基礎 設計方便観 （公益社団法人日本道路協会、2012年）</td> <td>杭間隔を杭直径の2倍程度とする。</td> </tr> <tr> <td>杭の間隔 (2/3)</td> <td>・標準杭間隔として、移動層の厚さ20m以上では杭の間隔は4m以下を目安とする。 ・上記の数値の他に杭の直径の8倍以内で杭間隔の一辺の目安となることができる。</td> <td>土質もしくは岩石で構成される 移動層中の人工 土質もしくは岩石で構成される 移動層中の人工 土質</td> <td>文献②：最新版面：土留め技術実験 （農林省地・土留め技術実験監査委員会、1991年）</td> <td></td> </tr> <tr> <td>杭の間隔 (3/3)</td> <td>・複数本の土槽構造の抑止杭を対象とし、大型一筋張り断面による模型実験により、杭間隔と小枝杭（復数本）及び杭の初期荷重の相関性について考察した。</td> <td>土質で構成される 移動層中の杭</td> <td>文献③：複数本の土槽構造抑止 杭に対する模型実験 [技術研究所報 No.19, 施工工業(社), 1993年]</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>  <p style="text-align: center;"><b>第7.4.2-18図 ①-①' 断面の杭間隔等（イメージ図）</b></p>	設計項目	参考文献			参考文献の記載内容を踏まえた 杭間隔の考え方	記載内容	対象	文献	杭の間隔 (1/3)	・杭間隔が基礎深さの2倍程度未満となると、支持地盤が剥離時に影響により直接基礎の荷重を規定、地盤抵抗の減少や剥離の不安定化がおそれられため、最小中心間隔は基礎深さの2倍程度とするのがよいとしている。	岩盤（支持層）の深礫基礎 設計方便観 （公益社団法人日本道路協会、2012年）	文献①：斜面上の深礫基礎 設計方便観 （公益社団法人日本道路協会、2012年）	杭間隔を杭直径の2倍程度とする。	杭の間隔 (2/3)	・標準杭間隔として、移動層の厚さ20m以上では杭の間隔は4m以下を目安とする。 ・上記の数値の他に杭の直径の8倍以内で杭間隔の一辺の目安となることができる。	土質もしくは岩石で構成される 移動層中の人工 土質もしくは岩石で構成される 移動層中の人工 土質	文献②：最新版面：土留め技術実験 （農林省地・土留め技術実験監査委員会、1991年）		杭の間隔 (3/3)	・複数本の土槽構造の抑止杭を対象とし、大型一筋張り断面による模型実験により、杭間隔と小枝杭（復数本）及び杭の初期荷重の相関性について考察した。	土質で構成される 移動層中の杭	文献③：複数本の土槽構造抑止 杭に対する模型実験 [技術研究所報 No.19, 施工工業(社), 1993年]		
設計項目	参考文献			参考文献の記載内容を踏まえた 杭間隔の考え方																					
	記載内容	対象	文献																						
杭の間隔 (1/3)	・杭間隔が基礎深さの2倍程度未満となると、支持地盤が剥離時に影響により直接基礎の荷重を規定、地盤抵抗の減少や剥離の不安定化がおそれられため、最小中心間隔は基礎深さの2倍程度とするのがよいとしている。	岩盤（支持層）の深礫基礎 設計方便観 （公益社団法人日本道路協会、2012年）	文献①：斜面上の深礫基礎 設計方便観 （公益社団法人日本道路協会、2012年）	杭間隔を杭直径の2倍程度とする。																					
杭の間隔 (2/3)	・標準杭間隔として、移動層の厚さ20m以上では杭の間隔は4m以下を目安とする。 ・上記の数値の他に杭の直径の8倍以内で杭間隔の一辺の目安となることができる。	土質もしくは岩石で構成される 移動層中の人工 土質もしくは岩石で構成される 移動層中の人工 土質	文献②：最新版面：土留め技術実験 （農林省地・土留め技術実験監査委員会、1991年）																						
杭の間隔 (3/3)	・複数本の土槽構造の抑止杭を対象とし、大型一筋張り断面による模型実験により、杭間隔と小枝杭（復数本）及び杭の初期荷重の相関性について考察した。	土質で構成される 移動層中の杭	文献③：複数本の土槽構造抑止 杭に対する模型実験 [技術研究所報 No.19, 施工工業(社), 1993年]																						

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由								
	<p><b>6.2.17 橋脚杭間隔</b>          経験的知識として次の基準を設定する。</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>導動機の軸寸 (m)</th> <th>杭の間隔 (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>~ 1.0</td> <td>2. 12T</td> </tr> <tr> <td>1.1 ~ 2.0</td> <td>3. 12T</td> </tr> <tr> <td>2.0以上</td> <td>4. 14T</td> </tr> </tbody> </table> <p>なお、既に施工した杭間隔の距離は約1.2m以上を確保する必要がある上で杭間隔の設定があたってはこの点を考慮する必要がある。設計計算より杭間隔の距離が約1.6m未満となる場合には前記表を千鳥配列とする。</p> <p>文部省技術規則 第3編  <b>第7.4.2-19図 文献③の概要</b></p> <p>文部省技術規則 第3編  <b>第7.4.2-20図 文献③の概要</b></p> <p><b>【杭間の岩盤の緩みに対する施工時の配慮】</b></p> <p>「道路橋示方書(I 共通編・IV 下部構造編) ((社)日本道路協会, 2002年3月)」及び「斜面上の深基礎基礎設計施工便覧((社)日本道路協会, 2012年3月)」によると、深基礎基礎の施工時には、発破作業を原則として避けることとされている。</p> <p>また、「斜面上の深基礎基礎設計施工便覧((社)日本道路協会, 2012年3月)」によると、発破掘削は岩盤を効率よく掘削することができる反面、地山を緩めやすく、機械掘削は地山の緩みが小さいとされている。</p> <p>これらを踏まえ、島根サイトの深基礎杭の掘削では、CM～CH級の堅硬な岩盤に対し、地山を緩めやすい発破掘削を避け、緩みの小さい『機械掘削』を採用している。</p>	導動機の軸寸 (m)	杭の間隔 (m)	~ 1.0	2. 12T	1.1 ~ 2.0	3. 12T	2.0以上	4. 14T		
導動機の軸寸 (m)	杭の間隔 (m)										
~ 1.0	2. 12T										
1.1 ~ 2.0	3. 12T										
2.0以上	4. 14T										

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 第7.4.2-21図 島根サイトの深廻杭 挖削面の写真（南側）  第7.4.2-22図 挖削状況写真  第7.4.2-23図 挖削面の近接写真		

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由										
	<p>7.4.3 敷地内土木構造物（抑止杭）の耐震評価</p> <p>(1) 評価方針</p> <p>敷地内土木構造物である抑止杭について、基準地震動 <math>S_s</math> が作用した場合に、敷地内土木構造物の機能が維持されていることを確認するため、耐震評価を実施する。耐震評価においては、地震応答解析結果における照査用応答値が許容限界値を下回ることを確認する。</p> <p>(2) 適用規格</p> <p>適用する規格、基準等を以下に示す。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・最新斜面・土留め技術総覧(最新斜面・土留め技術総覧編集委員会、1991年)</li> <li>・斜面上の深基礎設計施工便覧((社)日本道路協会、2012年3月)</li> <li>・コンクリート標準示方書【構造性能照査編】((社)土木学会、2002年3月)</li> <li>・道路橋示方書・同解説(Ⅰ共通編・Ⅱ鋼橋編)((社)日本道路協会、2002年3月)</li> <li>・道路橋示方書・同解説(Ⅰ共通編・Ⅳ下部構造編)((社)日本道路協会、2002年3月)</li> </ul> <p>(3) 解析用物性値（地盤）</p> <p>地盤の解析用物性値については、「島根原子力発電所2号炉耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価について」の物性値を用いる。</p> <p>(4) 解析用物性値（抑止杭、物理特性・変形特性）</p> <p>耐震評価に用いる材料定数は、設計図書及び文献等を基に設定する。抑止杭の使用材料を第7.4.3-1表に示す。</p> <p style="text-align: center;">第7.4.3-1表 抑止杭の使用材料</p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; text-align: center;"> <thead> <tr> <th colspan="2">材 料</th> <th>諸 元</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="3">抑止杭</td> <td>コンクリート</td> <td>設計基準強度 <math>F_c=24N/mm^2</math></td> </tr> <tr> <td>鉄筋</td> <td>SD345 D38, D51</td> </tr> <tr> <td>H鋼</td> <td>SM490 H458×417×30×50</td> </tr> </tbody> </table> <p>抑止杭の解析用物性値の設定概要図を第7.4.3-1図に示す。</p> <p>抑止杭の杭間に岩盤が存在することから、抑止杭の単位奥行当たりの解析用物性値については、抑止杭と岩盤を合成した物性値を設定する。合成する物性値は、単位体積重量、静弾性係数及び動せん断弾性係数とし、ポアソン比及び減衰定数については、抑止杭の構造主体である鉄筋コンクリートの一般値を用いる。合成方法は、各区間において抑止杭及び岩盤の断面積を算定して両者の断面積比に物性値を乗じて足し合わせる。</p>	材 料		諸 元	抑止杭	コンクリート	設計基準強度 $F_c=24N/mm^2$	鉄筋	SD345 D38, D51	H鋼	SM490 H458×417×30×50		
材 料		諸 元											
抑止杭	コンクリート	設計基準強度 $F_c=24N/mm^2$											
	鉄筋	SD345 D38, D51											
	H鋼	SM490 H458×417×30×50											

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

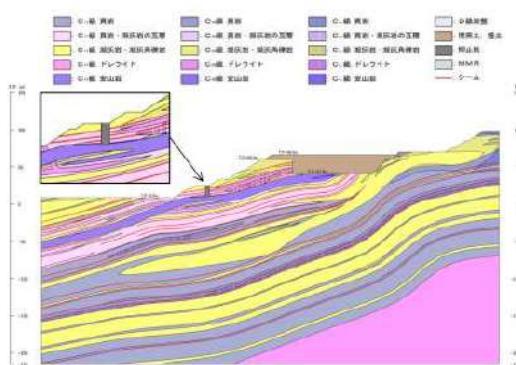
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																												
	<p>第7.4.3-1図 抑止杭の解析用物性値の設定概要図</p> <p>抑止杭及び岩盤の物性値を第7.4.3-2表に、算定に用いた抑止杭及び岩盤の断面積比を第7.4.3-3表に、合成した抑止杭の単位奥行き当たりの解析用物性値を第7.4.3-4表に示す。</p> <p>第7.4.3-2表 抑止杭及び岩盤の物性値</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>材料</th> <th>単位体積重量 (kN/m<sup>3</sup>)</th> <th>静弾性係数E (×10<sup>5</sup> N/mm<sup>2</sup>)</th> <th>動せん断弾性係数G (×10<sup>5</sup> N/mm<sup>2</sup>)</th> <th>ボアン比</th> <th>減衰定数 (%)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">抑止杭</td> <td>鉄筋コンクリート 24.5<sup>①</sup></td> <td>25.00<sup>②</sup></td> <td>10.42<sup>③</sup></td> <td>0.20<sup>④</sup></td> <td>5<sup>⑤</sup></td> </tr> <tr> <td>H鋼 77.0<sup>①</sup></td> <td>200.00<sup>②</sup></td> <td>77.00<sup>③</sup></td> <td>0.30<sup>④</sup></td> <td>2<sup>⑤</sup></td> </tr> <tr> <td rowspan="2">岩盤</td> <td>①-①' 25.1<sup>⑥</sup></td> <td>3.74<sup>⑦</sup></td> <td>6.55<sup>⑧</sup> 2.07<sup>⑨</sup></td> <td>0.19<sup>⑩</sup></td> <td>3<sup>⑪</sup></td> </tr> <tr> <td>②-②' C<sub>11</sub>級頁岩・凝灰岩の互層 C<sub>12</sub>級頁岩・凝灰岩の互層</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>※1: コンクリート標準示方書[構造性能照査編] ((社) 土木学会, 2002年)に基づき設定。 断面奥行き方向の抗側に岩盤が存在することから、岩盤の減衰定数である3%とした場合の影響検討を7.4.4(12)算に示す。 ※2: G = E/2 (1 + v)により算定。 ※3: JEA4601-1987に基づき設定。 ※4: 道路構示方書・同解説 I 共通編 ((社) 日本道路協会, 2002年)に基づき設定。 ※5: 断面の抑止杭近傍岩盤の物性値として、以下の物性値を用いる。 ①-①': C<sub>11</sub>級頁岩・凝灰岩の互層、第③速度層 ②-②': C<sub>12</sub>級頁岩・凝灰岩の互層、第②速度層</p>	材料	単位体積重量 (kN/m <sup>3</sup> )	静弾性係数E (×10 <sup>5</sup> N/mm <sup>2</sup> )	動せん断弾性係数G (×10 <sup>5</sup> N/mm <sup>2</sup> )	ボアン比	減衰定数 (%)	抑止杭	鉄筋コンクリート 24.5 <sup>①</sup>	25.00 <sup>②</sup>	10.42 <sup>③</sup>	0.20 <sup>④</sup>	5 <sup>⑤</sup>	H鋼 77.0 <sup>①</sup>	200.00 <sup>②</sup>	77.00 <sup>③</sup>	0.30 <sup>④</sup>	2 <sup>⑤</sup>	岩盤	①-①' 25.1 <sup>⑥</sup>	3.74 <sup>⑦</sup>	6.55 <sup>⑧</sup> 2.07 <sup>⑨</sup>	0.19 <sup>⑩</sup>	3 <sup>⑪</sup>	②-②' C <sub>11</sub> 級頁岩・凝灰岩の互層 C <sub>12</sub> 級頁岩・凝灰岩の互層						
材料	単位体積重量 (kN/m <sup>3</sup> )	静弾性係数E (×10 <sup>5</sup> N/mm <sup>2</sup> )	動せん断弾性係数G (×10 <sup>5</sup> N/mm <sup>2</sup> )	ボアン比	減衰定数 (%)																										
抑止杭	鉄筋コンクリート 24.5 <sup>①</sup>	25.00 <sup>②</sup>	10.42 <sup>③</sup>	0.20 <sup>④</sup>	5 <sup>⑤</sup>																										
	H鋼 77.0 <sup>①</sup>	200.00 <sup>②</sup>	77.00 <sup>③</sup>	0.30 <sup>④</sup>	2 <sup>⑤</sup>																										
岩盤	①-①' 25.1 <sup>⑥</sup>	3.74 <sup>⑦</sup>	6.55 <sup>⑧</sup> 2.07 <sup>⑨</sup>	0.19 <sup>⑩</sup>	3 <sup>⑪</sup>																										
	②-②' C <sub>11</sub> 級頁岩・凝灰岩の互層 C <sub>12</sub> 級頁岩・凝灰岩の互層																														

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

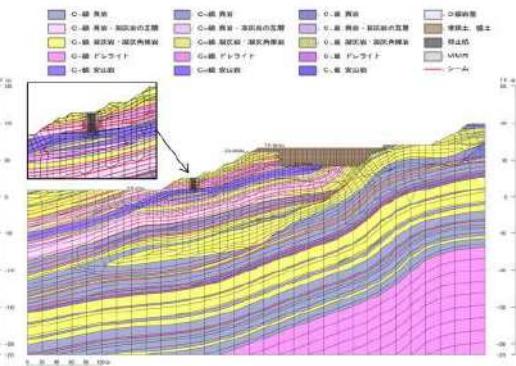
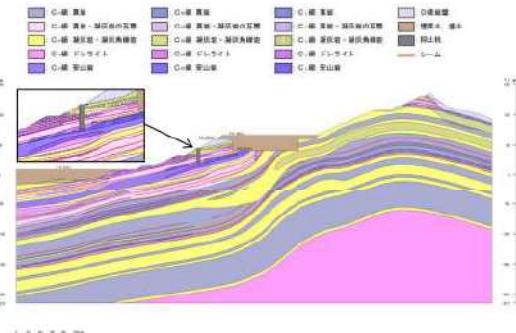
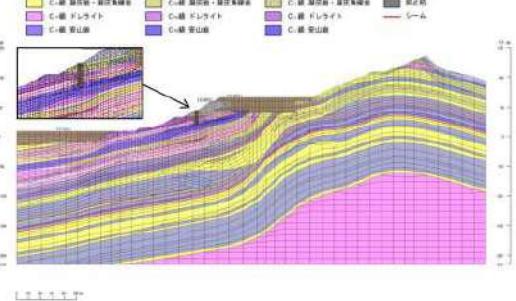
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																				
	<p>第7.4.3-3表 算定に用いた抑止杭及び岩盤の断面積比</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">材料</th> <th colspan="2">断面積 (m<sup>2</sup>)</th> <th colspan="2">断面積比</th> </tr> <tr> <th>①-①'</th> <th>②-②'</th> <th>①-①'</th> <th>②-②'</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>鉄筋コンクリート</td> <td>26.11</td> <td>26.58</td> <td>0.20</td> <td>0.27</td> </tr> <tr> <td>H鋼</td> <td>2.17</td> <td>1.69</td> <td>0.02</td> <td>0.02</td> </tr> <tr> <td>岩盤</td> <td>100.75</td> <td>68.96</td> <td>0.78</td> <td>0.71</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td>129.02</td> <td>97.24</td> <td>1.00</td> <td>1.00</td> </tr> </tbody> </table> <p>第7.4.3-4表 合成した抑止杭の単位奥行当たりの解析用物性値</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">対象斜面</th> <th colspan="3">断面積比により合成して設定</th> <th colspan="2">鉄筋コンクリートの物性値を設定</th> </tr> <tr> <th>単位体積重量 (kN/m<sup>3</sup>)</th> <th>静弾性係数 (×10<sup>9</sup> N/mm<sup>2</sup>)</th> <th>動せん断弾性係数 (×10<sup>9</sup> N/mm<sup>2</sup>)</th> <th>ボアソン比</th> <th>減衰 (%)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>①-①'</td> <td>25.9</td> <td>11.34</td> <td>8.52</td> <td>0.20</td> <td>5</td> </tr> <tr> <td>②-②'</td> <td>25.8</td> <td>12.97</td> <td>5.66</td> <td>0.20</td> <td>5</td> </tr> </tbody> </table> <p>(5) 地震応答解析手法</p> <p>解析手法は6.2.2章と同じものを用いる。</p> <p>地震時の応力は、静的解析による常時応力と、地震応答解析による地震時増分応力を重ね合わせることにより求める。</p> <p>常時応力は、建設過程を考慮し、第7.4.3-2図に示すとおり、3ステップに分けて解析を実施する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・ステップ1：地盤の自重計算により初期応力を求める。</li> <li>・ステップ2：敷地造成工事による切取に伴う開放力を反映する。</li> <li>・ステップ3：抑止杭の掘削に伴う開放力及び建込みに伴う荷重を反映する。敷地造成工事による埋戻土の荷重を反映する。</li> </ul> <p>第7.4.3-2図 常時応力解析ステップ図（例：①-①'断面）</p>	材料	断面積 (m <sup>2</sup> )		断面積比		①-①'	②-②'	①-①'	②-②'	鉄筋コンクリート	26.11	26.58	0.20	0.27	H鋼	2.17	1.69	0.02	0.02	岩盤	100.75	68.96	0.78	0.71	合計	129.02	97.24	1.00	1.00	対象斜面	断面積比により合成して設定			鉄筋コンクリートの物性値を設定		単位体積重量 (kN/m <sup>3</sup> )	静弾性係数 (×10 <sup>9</sup> N/mm <sup>2</sup> )	動せん断弾性係数 (×10 <sup>9</sup> N/mm <sup>2</sup> )	ボアソン比	減衰 (%)	①-①'	25.9	11.34	8.52	0.20	5	②-②'	25.8	12.97	5.66	0.20	5		
材料	断面積 (m <sup>2</sup> )		断面積比																																																				
	①-①'	②-②'	①-①'	②-②'																																																			
鉄筋コンクリート	26.11	26.58	0.20	0.27																																																			
H鋼	2.17	1.69	0.02	0.02																																																			
岩盤	100.75	68.96	0.78	0.71																																																			
合計	129.02	97.24	1.00	1.00																																																			
対象斜面	断面積比により合成して設定			鉄筋コンクリートの物性値を設定																																																			
	単位体積重量 (kN/m <sup>3</sup> )	静弾性係数 (×10 <sup>9</sup> N/mm <sup>2</sup> )	動せん断弾性係数 (×10 <sup>9</sup> N/mm <sup>2</sup> )	ボアソン比	減衰 (%)																																																		
①-①'	25.9	11.34	8.52	0.20	5																																																		
②-②'	25.8	12.97	5.66	0.20	5																																																		

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(6) 解析モデルの設定          ①-①' 断面及び②-②' 断面の解析モデル図を第7.4.3-3図及び第7.4.3-4図に示す。解析モデルには、地盤及び敷地内土木構造物として設定されている抑止杭をモデル化した。</p> <p>【解析領域】          側面境界及び底面境界は、斜面頂部や法尻からの距離が十分確保できる位置に設定した。</p> <p>【境界条件】          エネルギーの逸散効果を評価するため、側面はエネルギー伝達境界、底面は粘性境界とした。</p> <p>【地盤のモデル化】          平面ひずみ要素でモデル化する。シームはジョイント要素でモデル化する。</p> <p>【抑止杭のモデル化】          平面ひずみ要素でモデル化する。</p> <p>【地下水位の設定】          保守的に地表面に設定する。</p> <p>【減衰特性】          JEAG4601-2015に基づき、岩盤の減衰を3%に設定する。抑止杭の減衰は、コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕(土木学会, 2002年)に基づき、5%に設定する。</p>  <p>第7.4.3-3(1)図 ①-①' 断面解析用岩盤分類図</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
			
	<p>第7.4.3-3(2)図 ①-①' 断面解析用要素分割図</p>		
			
	<p>第7.4.3-4(1)図 ②-②' 断面解析用岩盤分類図</p>		
			
	<p>第7.4.3-4(2)図 ②-②' 断面解析用要素分割図</p>		

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

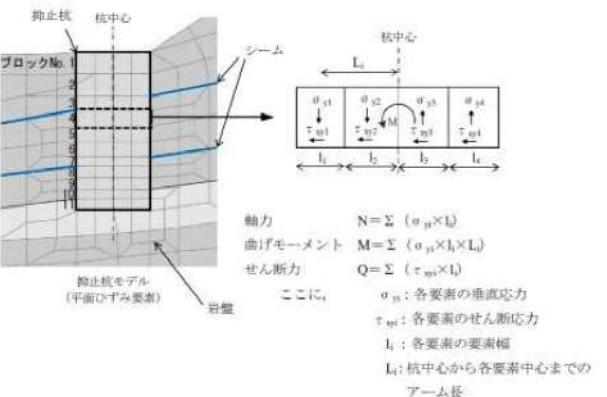
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(7) 荷重の組合せ</p> <p>【考慮する荷重について】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・常時荷重 常時作用している荷重として、自重及び積載荷重を考慮する。</li> <li>・地震荷重（S<sub>s</sub>） 基準地震動 S<sub>s</sub>による地震力を考慮する。</li> <li>・風荷重 「第6条外部からの衝撃による損傷の防止」において規定する設計基準風速に伴う荷重を考慮する。</li> <li>・積雪荷重 「第6条外部からの衝撃による損傷の防止」において規定する松江市建築基準法施行細則に基づく垂直積雪量に平均的な積雪荷重を与えるための係数 0.35 を考慮した荷重と組合せる。</li> </ul> <p>【荷重の組合せ】</p> <p>荷重の組合せの設定に当っては、抑止杭の設置状況等を考慮し、各荷重の組合せの要否を整理した。</p> <p>「積雪荷重」については、常時荷重に対して極めて小さいため、考慮しないこととする。</p> <p>「風荷重」については、大部分が地中に埋設された構造物であり、地上部分が少なく風の影響をほとんど受けないため、考慮しない。</p> <p>以上のことから、以下の荷重の組合せに対して構造設計を行う。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・常時荷重 + 地震荷重</li> </ul>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(8) 許容限界  <b>【断面力の算定】</b>          抑止杭に発生する断面力は、地震時応答解析から求まる抑止杭の各要素に生じる応力から、抑止杭に作用する断面力（軸力、曲げモーメント及びせん断力）を算定する。断面力算定の概念図を第7.4.3-5図に示す。</p>  <p>第7.4.3-5図 断面力算定の概念図</p> <p><b>【照査方法】</b>          斜面上の深基礎設計施工便覧((社)日本道路協会、2012年3月)に基づき、せん断破壊に対する照査及び曲げ破壊に対する照査を実施する。          せん断破壊に対する照査は、発生する最大せん断力が抑止杭の許容せん断抵抗力（短期）を下回ることを確認する。          曲げ破壊に対する照査は、最大曲げモーメント発生時の軸力及び曲げモーメントから算定されるコンクリートの曲げ圧縮応力度及び鉄筋の引張応力度が、コンクリート及び鉄筋の許容応力度（短期）を下回ることを確認する。</p> <p><b>【抑止杭に作用するせん断力の算定】</b>          抑止杭に作用するせん断力は第7.4.3-5図により算定する。</p> <p><b>【曲げ応力度の算定】</b>          曲げ応力度の算定式は以下のとおり。</p>		

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

### 1.0 重大事故等対策における共通事項

### 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由												
	$\sigma_c = \frac{M + N \times r}{r^3} C$ $C = -\frac{1 - \cos\phi}{\frac{2\sin\phi}{3} \times \phi \times \cos\phi + \sin\phi \times \cos^2\phi + \frac{\phi}{4} - \frac{\sin\phi\cos\phi}{4} - \frac{\sin^3\phi\cos\phi}{6} + \pi np \left[ \frac{\alpha^2}{2} - \cos\phi \right]}$ $np = n \times \frac{As}{\pi r^3}$ <p> <math>\sigma_c</math> : コンクリートの曲げ圧縮応力度  <math>M</math> : 曲げモーメント  <math>N</math> : 軸力  <math>r</math> : 抑止杭半径  <math>\phi</math> : 中立軸の位置を示す中心角  <math>\alpha</math> : 軸方向鉄筋中心までの半径<math>r_s</math>/抑止杭半径<math>r</math>  <math>n</math> : 鉄筋とコンクリートのヤング係数比  <math>As</math> : 軸方向鉄筋の断面積         </p> $\sigma_s = \frac{M + N \times r}{r^3} S_n$ $S = C \times \frac{\alpha + \cos\phi}{1 - \cos\phi}$ $\sigma_s$ : 鉄筋の引張応力度 <p><b>【抑止杭に期待する効果等】</b> 島根原子力発電所の抑止杭に期待する効果及び効果を発揮するためのメカニズムを第7.4.3-5表に示す。</p> <p><b>第7.4.3-5表 抑止杭に期待する効果等</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>期待する効果</th> <th>効果を発揮するためのメカニズム</th> <th>部位（材質）</th> <th>イメージ図</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>シームを通らずすべりによる発生せん断力に抵抗する。</td> <td>・シームを通らずすべりが発生した際に生じるせん断力に対して、主にH鋼が負担する。</td> <td>H鋼、コンクリート、帶鉄筋</td> <td></td> </tr> <tr> <td>シームを通らずすべりによる発生曲げモーメントに抵抗する。</td> <td>・シームを通らずすべりが発生した際に生じる曲げモーメントに対して、コンクリートが抵抗力を負担する。 ・シームを通らずすべりが発生した際に生じる曲げモーメントに対して、軸方向鉄筋が引張力を負担する。</td> <td>コンクリート（圧縮） 軸方向鉄筋（引張）</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	期待する効果	効果を発揮するためのメカニズム	部位（材質）	イメージ図	シームを通らずすべりによる発生せん断力に抵抗する。	・シームを通らずすべりが発生した際に生じるせん断力に対して、主にH鋼が負担する。	H鋼、コンクリート、帶鉄筋		シームを通らずすべりによる発生曲げモーメントに抵抗する。	・シームを通らずすべりが発生した際に生じる曲げモーメントに対して、コンクリートが抵抗力を負担する。 ・シームを通らずすべりが発生した際に生じる曲げモーメントに対して、軸方向鉄筋が引張力を負担する。	コンクリート（圧縮） 軸方向鉄筋（引張）			
期待する効果	効果を発揮するためのメカニズム	部位（材質）	イメージ図												
シームを通らずすべりによる発生せん断力に抵抗する。	・シームを通らずすべりが発生した際に生じるせん断力に対して、主にH鋼が負担する。	H鋼、コンクリート、帶鉄筋													
シームを通らずすべりによる発生曲げモーメントに抵抗する。	・シームを通らずすべりが発生した際に生じる曲げモーメントに対して、コンクリートが抵抗力を負担する。 ・シームを通らずすべりが発生した際に生じる曲げモーメントに対して、軸方向鉄筋が引張力を負担する。	コンクリート（圧縮） 軸方向鉄筋（引張）													

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【許容値の設定】</p> <p>・抑止杭の許容せん断抵抗力</p> <p>杭の1本当たりの許容せん断抵抗力は、最新斜面・土留め技術総覧(最新斜面・土留め技術総覧編集委員会、1991年)に基づき、下式により算定した。</p> $S_a = \gamma_p \cdot A_p / \alpha + \gamma_H \cdot A_H$ <p><math>S_a</math> : 杭材の許容せん断力 (N/mm<sup>2</sup>)  <math>\gamma_p</math> : 杭材の許容せん断応力度 (N/mm<sup>2</sup>) , <math>A_p</math> : 杭材の断面積 (mm<sup>2</sup>)  <math>\gamma_H</math> : せん断補強材の許容せん断応力度 (N/mm<sup>2</sup>) , <math>A_H</math> : せん断補強材の断面積 (mm<sup>2</sup>)  <math>\alpha</math> : 最大応力度／平均応力度</p> <p>抑止杭（鉄筋コンクリート+H鋼）の許容せん断抵抗力のうち、鉄筋コンクリート部については、コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕（土木学会、2002年）の許容応力度法に基づいて設定する。</p> <p>また、H鋼部については、道路橋示方書・同解説（I共通編・II鋼橋編）（日本道路協会、2002年）に基づいて設定する。</p> <p>なお、杭のせん断抵抗力の算定では、H鋼がコンクリートに拘束されていることを考慮し、H鋼の全断面を考慮して算定を行う。</p> <p>抑止杭の許容せん断抵抗力は、第7.4.3-6表の杭の1本当たりの許容せん断抵抗力を各区間の杭本数（区間Iなら7本）で乗じ、各区間の抑止杭の効果を期待する範囲の幅（斜面の奥行方向幅）で除して単位奥行当たりのせん断抵抗力として算出する。</p> <p>算出した抑止杭の単位奥行当たりの許容せん断抵抗力について、第7.4.3-7表に示す。</p> $R_K = \frac{n \times S_K + S_G}{\cos \theta} \times \frac{1}{L}$ <p>ここで、</p> <p><math>R_K</math> : 抑止杭の単位奥行当たりの許容せん断抵抗力  <math>n</math> : 杭本数（区間I : 7本、区間II : 3本）  <math>S_K</math> : 杭1本の許容せん断抵抗力  <math>S_G</math> : 杭間及び周辺岩盤のせん断抵抗力  <math>(\text{照査位置に間わらず。シームであるとして保守的にゼロとする})</math>  <math>\theta</math> : すべり面角度（保守的に<math>\cos \theta = 1</math>とする）  <math>L</math> : 各区間の抑止杭の効果を期待する範囲の幅  <math>(\text{斜面の奥行方向幅、区間I : 150.5m、区間II : 48.6m})</math></p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

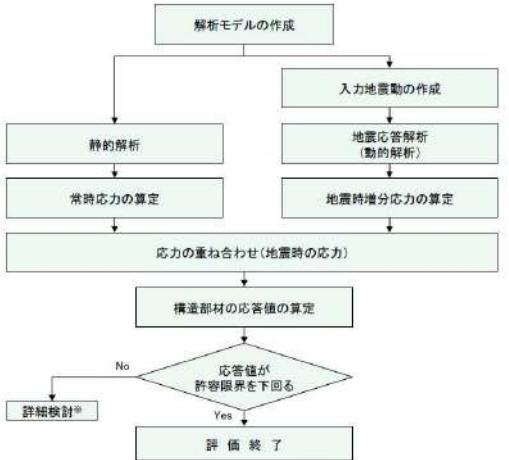
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																		
	<p><b>第7.4.3-6表 抑止杭1本当たりの許容せん断抵抗力<math>S_k</math></b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">材料</th> <th rowspan="2">許容せん断応力度 (N/mm<sup>2</sup>)</th> <th colspan="2">断面積 A (mm<sup>2</sup>)</th> <th colspan="2">許容せん断抵抗力 (kN)</th> </tr> <tr> <th>①-①' 断面</th> <th>②-②' 断面</th> <th>①-①' 断面</th> <th>②-②' 断面</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>コンクリート</td> <td>0.90<sup>**</sup></td> <td>2.51×10<sup>5</sup></td> <td>2.56×10<sup>5</sup></td> <td>14,256<sup>**</sup></td> <td>14,527<sup>**</sup></td> </tr> <tr> <td>鋼鉄筋</td> <td>323<sup>**</sup></td> <td>1.14×10<sup>5</sup></td> <td></td> <td>16,585<sup>**</sup></td> <td>16,585<sup>**</sup></td> </tr> <tr> <td>H鋼</td> <td>150<sup>**</sup></td> <td>2.167×10<sup>5</sup> (41本)</td> <td>1.862×10<sup>5</sup> (32本)</td> <td>325,089</td> <td>253,728</td> </tr> <tr> <td>抑止杭 (合計)</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>355,930</td> <td>284,839</td> </tr> </tbody> </table> <p>抑止杭1本当たりの許容せん断抵抗力<math>S_k</math>。</p> <p>※1: コンクリート標準示方書「構造性能照査編」(土木学会, 2002年)に基づき、コンクリート (モルタル強度: 40 kg/cm<sup>2</sup>) の許容せん断応力度: 0.45 N/mm<sup>2</sup> の2倍の係数を乗じ、(一時的荷重又は総めて大きな荷重)を行なう。</p> <p>※2: コンクリート標準示方書「構造性能照査編」(土木学会, 2002年)に基づき、鉄筋 (S235JG5) の許容せん断応力度: 323 N/mm<sup>2</sup> の1.15倍の係数を乗じ、(一時的荷重又は総めて大きな荷重)を行なう。</p> <p>※3: 鋼鉄筋示方書・同解説 I・II・III編・II鋼鉄筋 (日本建築協会, 2002年)に基づき、H鋼の許容せん断応力度: 150 N/mm<sup>2</sup> の1.5倍の係数を乗じ、(地震荷重)を行う。</p> <p>※4: 道路構造示方書・同解説 I・II・III編・IV下部構造編 (日本道路協会, 2002年)に基づき下式に上り設定。  <math display="block">S_k = \tau_{ue} \times 0.6 \times 1.05 \times A</math>     ここで、<math>\tau_{ue}</math>: コンクリートの許容せん断応力度、<math>A</math>: コンクリートの許容せん断応力度。      又1: コンクリートの軸引張強度</p> <p>※5: 道路構造示方書・同解説 I・II・III編・IV下部構造編 (日本道路協会, 2002年)に基づき下式に上り設定。  <math display="block">S_k = A_f \times \tau_{ue} \times 4 \cdot (\sin 90^\circ + \cos 90^\circ) / (1.15 \times d)</math>     ここで、<math>S_k</math>: 鋼鉄筋の許容せん断抵抗力、<math>\tau_{ue}</math>: 鉄筋の許容引張応力度、<math>d</math>: 鋼鉄筋の直径 (<math>&gt;200</math> mm)。</p>	材料	許容せん断応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	断面積 A (mm <sup>2</sup> )		許容せん断抵抗力 (kN)		①-①' 断面	②-②' 断面	①-①' 断面	②-②' 断面	コンクリート	0.90 <sup>**</sup>	2.51×10 <sup>5</sup>	2.56×10 <sup>5</sup>	14,256 <sup>**</sup>	14,527 <sup>**</sup>	鋼鉄筋	323 <sup>**</sup>	1.14×10 <sup>5</sup>		16,585 <sup>**</sup>	16,585 <sup>**</sup>	H鋼	150 <sup>**</sup>	2.167×10 <sup>5</sup> (41本)	1.862×10 <sup>5</sup> (32本)	325,089	253,728	抑止杭 (合計)				355,930	284,839		
材料	許容せん断応力度 (N/mm <sup>2</sup> )			断面積 A (mm <sup>2</sup> )		許容せん断抵抗力 (kN)																															
		①-①' 断面	②-②' 断面	①-①' 断面	②-②' 断面																																
コンクリート	0.90 <sup>**</sup>	2.51×10 <sup>5</sup>	2.56×10 <sup>5</sup>	14,256 <sup>**</sup>	14,527 <sup>**</sup>																																
鋼鉄筋	323 <sup>**</sup>	1.14×10 <sup>5</sup>		16,585 <sup>**</sup>	16,585 <sup>**</sup>																																
H鋼	150 <sup>**</sup>	2.167×10 <sup>5</sup> (41本)	1.862×10 <sup>5</sup> (32本)	325,089	253,728																																
抑止杭 (合計)				355,930	284,839																																
	<p><b>第7.4.3-7表 抑止杭の単位奥行当たりの許容せん断抵抗力<math>R_k</math></b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>断面</th> <th>I本当たりの許容せん断抵抗力 <math>S_k</math> (kN)</th> <th>杭本数 n (本)</th> <th>斜面の奥行方向幅 L (m)</th> <th>単位奥行当たりの許容せん断抵抗力 (kN/m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>①-①' 断面</td> <td>355,930</td> <td>7</td> <td>150.52</td> <td>16,553</td> </tr> <tr> <td>②-②' 断面</td> <td>284,839</td> <td>3</td> <td>48.62</td> <td>17,576</td> </tr> </tbody> </table> <p>・コンクリートの許容曲げ圧縮応力度及び鉄筋の許容引張応力度      コンクリートの許容曲げ圧縮応力度及び鉄筋の許容引張応力度は、コンクリート標準示方書「構造性能照査編」(土木学会, 2002年)の許容応力度法に基づいて設定する。      コンクリートの許容曲げ圧縮応力度及び鉄筋の許容引張応力度について、第7.4.3-8表のとおり設定する。</p>	断面	I本当たりの許容せん断抵抗力 $S_k$ (kN)	杭本数 n (本)	斜面の奥行方向幅 L (m)	単位奥行当たりの許容せん断抵抗力 (kN/m)	①-①' 断面	355,930	7	150.52	16,553	②-②' 断面	284,839	3	48.62	17,576																					
断面	I本当たりの許容せん断抵抗力 $S_k$ (kN)	杭本数 n (本)	斜面の奥行方向幅 L (m)	単位奥行当たりの許容せん断抵抗力 (kN/m)																																	
①-①' 断面	355,930	7	150.52	16,553																																	
②-②' 断面	284,839	3	48.62	17,576																																	
	<p><b>第7.4.3-8表 コンクリートの許容曲げ圧縮応力度・鉄筋の許容引張応力度</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>項目</th> <th>許容値 (N/mm<sup>2</sup>)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>コンクリートの許容曲げ圧縮応力度<sup>**</sup></td> <td>18</td> </tr> <tr> <td>軸方向鉄筋の許容引張応力度<sup>**</sup></td> <td>323</td> </tr> </tbody> </table> <p>※1: コンクリート標準示方書「構造性能照査編」(土木学会, 2002年)に基づき、コンクリート (モルタル強度: 40 kg/cm<sup>2</sup>) の許容曲げ圧縮応力度: 9 N/mm<sup>2</sup> の2倍の係数を乗じ、(一時的荷重又は総めて大きな荷重)を行なう。</p> <p>※2: コンクリート標準示方書「構造性能照査編」(土木学会, 2002年)に基づき、鉄筋 (S235JG5) の許容引張応力度: 150 N/mm<sup>2</sup> の1.15倍の係数を乗じ、(一時的荷重又は総めて大きな荷重)を行なう。</p>	項目	許容値 (N/mm <sup>2</sup> )	コンクリートの許容曲げ圧縮応力度 <sup>**</sup>	18	軸方向鉄筋の許容引張応力度 <sup>**</sup>	323																														
項目	許容値 (N/mm <sup>2</sup> )																																				
コンクリートの許容曲げ圧縮応力度 <sup>**</sup>	18																																				
軸方向鉄筋の許容引張応力度 <sup>**</sup>	323																																				

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(9) 評価手順 抑止杭の耐震評価フローを第7.4.3-6図に示す。</p>  <p>※ 検討内容に応じて、必要なプロセスへ進む</p> <p>第7.4.3-6図 抑止杭の耐震評価フロー</p> <p>(10) 入力地震動の策定 入力地震動は、解放基盤面で定義される基準地震動 <math>S_s</math> を一次元波動論によって、地震応答解析モデルの入力位置で評価したもの用いる。入力地震動は水平地震動及び鉛直地震動を同時に作用させるものとする。 応答スペクトル手法による基準地震動については、水平地震動及び鉛直地震動の位相反転を考慮する。また、震源を特定せず策定する地震動による基準地震動については、水平地震動の位相反転を考慮する。 なお、敷地ごとに震源を特定して策定する地震動による基準地震動 <math>S_{s-F1}</math> 及び <math>S_{s-F2}</math> については、応答スペクトル手法による基準地震動 <math>S_{s-D}</math> に包絡されるため、検討対象外とする。 第7.4.3-9表に入力地震動の一覧を示す。 入力地震動策定の概念図を第7.4.3-7図に、基準地震動 <math>S_s</math> の加速度応答スペクトルと時刻歴波形を第7.4.3-8図～第7.4.3-11図に示す。 なお、入力地震動の策定には、解析コード「SHAKEVer.2」を使用する。</p>		

1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

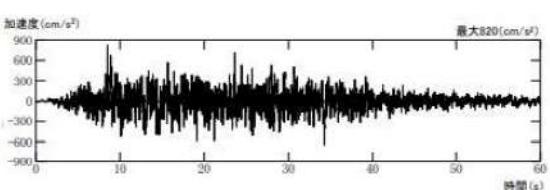
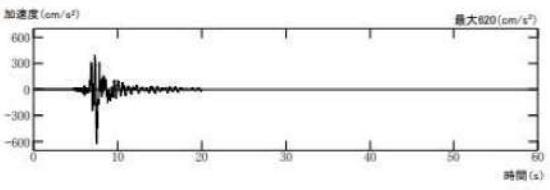
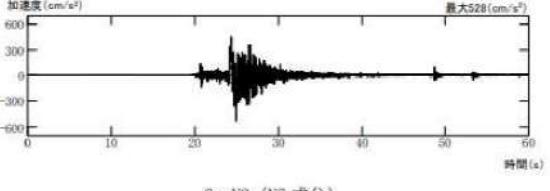
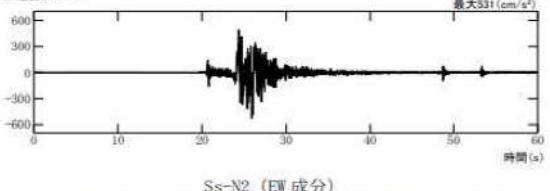
赤字	：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）
青字	：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）
緑字	：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																								
	<p style="text-align: center;"><b>第7.4.3-9表 入力地震動の一覧</b></p> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; text-align: center;"> <thead> <tr> <th>基準地震動</th> <th>地震動の策定方法</th> <th>検討ケース<sup>a</sup></th> <th>備考</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>応答スペクトル法による地震動</td> <td>(+, +), (-, +) (+, -), (-, -)</td> <td>水平地震動及び船底地震動の位相反転を考慮する。</td> </tr> <tr> <td>Ss-NI</td> <td>震源を特定せず策定する地震動 (2004年 北海道留萌支笏南部地震)</td> <td>(+, +), (-, +)</td> <td>水平地震動の位相反転を考慮する。</td> </tr> <tr> <td>Ss-N7</td> <td>震源を特定せず策定する地震動 (2000年 鳥取県西部地震)</td> <td>(+, +), (-, +)</td> <td>水平地震動の位相反転を考慮する。</td> </tr> <tr> <td>Ss-F1</td> <td>敷地ごとに震源を特定して 策定する地震動 (災害削弱)</td> <td>-</td> <td>応答スペクトル法による基準地震動 Ss-D に包括されるため、検討対象外とする。</td> </tr> <tr> <td>Ss-F2</td> <td>敷地ごとに震源を特定して 策定する地震動 (災害削弱)</td> <td>-</td> <td>応答スペクトル法による基準地震動 Ss-D に包括されるため、検討対象外とする。</td> </tr> </tbody> </table> <p style="font-size: small;">※ 基準地震動の (+, -) は位相反転なし、(-, +) は水平反転、(+, -) は鉛直反転、(-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。</p> <p style="text-align: center;"><b>第7.4.3-7図 入力地震動策定の概念図</b></p> <p style="text-align: center;"><b>第7.4.3-8図 基準地震動 Ss の加速度応答スペクトル (水平方向)</b></p>	基準地震動	地震動の策定方法	検討ケース <sup>a</sup>	備考	Ss-D	応答スペクトル法による地震動	(+, +), (-, +) (+, -), (-, -)	水平地震動及び船底地震動の位相反転を考慮する。	Ss-NI	震源を特定せず策定する地震動 (2004年 北海道留萌支笏南部地震)	(+, +), (-, +)	水平地震動の位相反転を考慮する。	Ss-N7	震源を特定せず策定する地震動 (2000年 鳥取県西部地震)	(+, +), (-, +)	水平地震動の位相反転を考慮する。	Ss-F1	敷地ごとに震源を特定して 策定する地震動 (災害削弱)	-	応答スペクトル法による基準地震動 Ss-D に包括されるため、検討対象外とする。	Ss-F2	敷地ごとに震源を特定して 策定する地震動 (災害削弱)	-	応答スペクトル法による基準地震動 Ss-D に包括されるため、検討対象外とする。		
基準地震動	地震動の策定方法	検討ケース <sup>a</sup>	備考																								
Ss-D	応答スペクトル法による地震動	(+, +), (-, +) (+, -), (-, -)	水平地震動及び船底地震動の位相反転を考慮する。																								
Ss-NI	震源を特定せず策定する地震動 (2004年 北海道留萌支笏南部地震)	(+, +), (-, +)	水平地震動の位相反転を考慮する。																								
Ss-N7	震源を特定せず策定する地震動 (2000年 鳥取県西部地震)	(+, +), (-, +)	水平地震動の位相反転を考慮する。																								
Ss-F1	敷地ごとに震源を特定して 策定する地震動 (災害削弱)	-	応答スペクトル法による基準地震動 Ss-D に包括されるため、検討対象外とする。																								
Ss-F2	敷地ごとに震源を特定して 策定する地震動 (災害削弱)	-	応答スペクトル法による基準地震動 Ss-D に包括されるため、検討対象外とする。																								

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <u>Ss-D</u>  <u>Ss-N1</u>  <u>Ss-N2 (NS成分)</u>  <u>Ss-N2 (EW成分)</u>		

第7.4.3-9図 基準地震動S sの加速度時刻歴波形  
 (水平方向)

1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

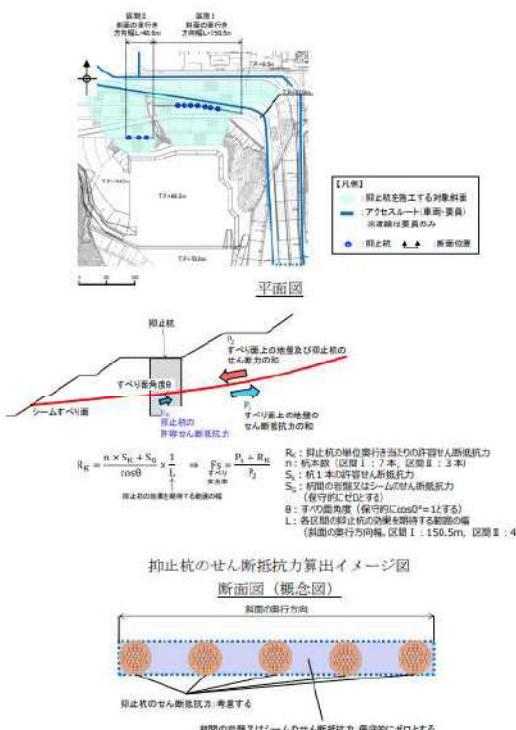
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>第7.4.3-10図 基準地震動 <math>S_s</math> の加速度応答スペクトル (鉛直方向)</p> <p>Figure 7.4.3-10: Acceleration response spectrum (<math>S_s</math>) for vertical direction. The graph shows five curves representing different seismic motion standards: <math>S_s=10V</math> (black), <math>S_s=15V</math> (pink), <math>S_s=20V</math> (red), <math>S_s=30V</math> (green), and <math>S_s=50V</math> (blue). The x-axis is frequency (<math>\omega</math>) from 0.01 to 10 rad/s, and the y-axis is acceleration (<math>\text{cm/s}^2</math>) from 0 to 2000. A black curve is also shown for reference.</p> <p><u>Ss-D</u></p> <p>Figure 7.4.3-11: Acceleration time history (<math>S_s</math>) for vertical direction. The graph shows a waveform with a maximum value of 547 <math>\text{cm/s}^2</math> over 60 seconds.</p> <p><u>Ss-N1</u></p> <p>Figure 7.4.3-11: Acceleration time history (<math>S_s</math>) for vertical direction. The graph shows a waveform with a maximum value of 320 <math>\text{cm/s}^2</math> over 60 seconds.</p> <p><u>Ss-N2</u></p> <p>Figure 7.4.3-11: Acceleration time history (<math>S_s</math>) for vertical direction. The graph shows a waveform with a maximum value of 485 <math>\text{cm/s}^2</math> over 60 seconds.</p> <p>第7.4.3-11図 基準地震動 <math>S_s</math> の加速度時刻歴波形 (鉛直方向)</p>		

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																						
	<p>(11) 評価結果          第7.4.3-10表～第7.4.3-12表に、コンクリートの曲げ圧縮応力度、鉄筋の引張応力度及び抑止杭のせん断力に対する照査結果を示す。コンクリートの発生曲げ応力度、鉄筋の引張応力度、抑止杭のせん断力はいずれも許容値を下回っていることを確認した。</p> <p>第7.4.3-10表 コンクリートの曲げ圧縮応力度の照査結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>対象斜面</th><th>基準地震動</th><th>最大曲げモーメント発生時のコンクリートの曲げ圧縮応力度 (N/mm<sup>2</sup>)</th><th>許容値 (N/mm<sup>2</sup>)</th><th>照査値</th><th>判定</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>①-①'</td><td>Ss-D (+, -)</td><td>1.7</td><td>18</td><td>0.096</td><td>OK</td></tr> <tr> <td>②-②'</td><td>Ss-D (-, +)</td><td>2.8</td><td>18</td><td>0.154</td><td>OK</td></tr> </tbody> </table> <p>第7.4.3-11表 鉄筋の引張応力度の照査結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>対象斜面</th><th>基準地震動</th><th>最大曲げモーメント発生時の鉄筋の最大引張応力度 (N/mm<sup>2</sup>)</th><th>許容値 (N/mm<sup>2</sup>)</th><th>照査値</th><th>判定</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>①-①'</td><td>Ss-D (+, -)</td><td>0.0 (全圧縮)</td><td>323</td><td>0.000</td><td>OK</td></tr> <tr> <td>②-②'</td><td>Ss-D (-, +)</td><td>77</td><td>323</td><td>0.238</td><td>OK</td></tr> </tbody> </table> <p>第7.4.3-12表 抑止杭のせん断力の照査結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>対象斜面</th><th>基準地震動</th><th>発生最大せん断力 (kN/m)</th><th>許容値 (kN/m)</th><th>照査値</th><th>判定</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>①-①'</td><td>Ss-D (+, -)</td><td>2,794</td><td>16,553</td><td>0.169</td><td>OK</td></tr> <tr> <td>②-②'</td><td>Ss-D (+, -)</td><td>3,015</td><td>17,576</td><td>0.172</td><td>OK</td></tr> </tbody> </table> <p>7.4.4 抑止杭を設置した斜面の安定性評価</p> <p>(1) 基本方針          抑止杭を設置した斜面について、基準地震動Ssによるすべり安定性評価を実施する。          すべり安定性評価については、想定すべり面上の応力状態をもとに、すべり面上のせん断抵抗力の和をすべり面上のせん断力の和で除して求めたすべり安全率が評価基準値を上回ることを確認する。          なお、適用規格は7.4.3章と同じである。</p> <p>(2) 評価対象斜面の選定          評価対象斜面は、7.4.3章と同じ断面とする。</p> <p>(3) 解析用物性値、地震応答解析手法等          7.4.3章の地震応答解析結果の応力状態からすべり安全率を計算するため、地震応答解析手法、解析用物性値、解析モデル及び入力地震動は7.4.3章と同様である。</p> <p>(4) 評価基準値の設定          すべり安定性評価では、評価対象斜面の最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回ることを確認する。（設定根拠は末尾の参考-2を）</p>	対象斜面	基準地震動	最大曲げモーメント発生時のコンクリートの曲げ圧縮応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	許容値 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値	判定	①-①'	Ss-D (+, -)	1.7	18	0.096	OK	②-②'	Ss-D (-, +)	2.8	18	0.154	OK	対象斜面	基準地震動	最大曲げモーメント発生時の鉄筋の最大引張応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	許容値 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値	判定	①-①'	Ss-D (+, -)	0.0 (全圧縮)	323	0.000	OK	②-②'	Ss-D (-, +)	77	323	0.238	OK	対象斜面	基準地震動	発生最大せん断力 (kN/m)	許容値 (kN/m)	照査値	判定	①-①'	Ss-D (+, -)	2,794	16,553	0.169	OK	②-②'	Ss-D (+, -)	3,015	17,576	0.172	OK		
対象斜面	基準地震動	最大曲げモーメント発生時のコンクリートの曲げ圧縮応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	許容値 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値	判定																																																				
①-①'	Ss-D (+, -)	1.7	18	0.096	OK																																																				
②-②'	Ss-D (-, +)	2.8	18	0.154	OK																																																				
対象斜面	基準地震動	最大曲げモーメント発生時の鉄筋の最大引張応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	許容値 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値	判定																																																				
①-①'	Ss-D (+, -)	0.0 (全圧縮)	323	0.000	OK																																																				
②-②'	Ss-D (-, +)	77	323	0.238	OK																																																				
対象斜面	基準地震動	発生最大せん断力 (kN/m)	許容値 (kN/m)	照査値	判定																																																				
①-①'	Ss-D (+, -)	2,794	16,553	0.169	OK																																																				
②-②'	Ss-D (+, -)	3,015	17,576	0.172	OK																																																				

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

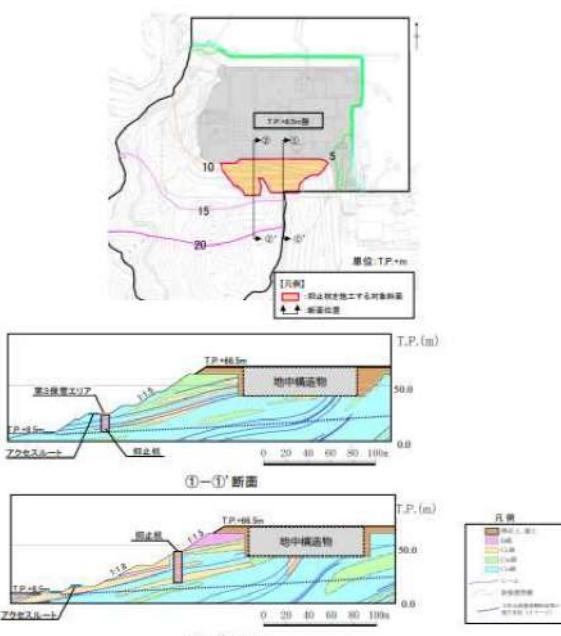
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉 参照)	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(5) すべり安全率の算定方法</p> <p>すべり安全率の算定は、6.2.5章と同様の手法によりすべり安全率を算定し、その際に抑止杭のせん断抵抗力も見込む。</p> <p>抑止杭のせん断抵抗力も見込んだシームすべりに対するすべり安全率算定の概念図を第7.4.4-1図に示す。</p>  <p>The figure shows a plan view of the foundation area with dimensions: 150.5m (Zone I), 48.5m (Zone II), and 150.5m (Zone III). It highlights the areas where piles are installed (black dots) and the areas where soil resistance is required (blue shaded area). A cross-sectional view illustrates the calculation of the safety factor of sliding (<math>\mu_s</math>) based on the friction resistance of the piles (<math>R_p</math>) and the shear force of the seam (<math>F_s</math>). The formula is given as:</p> $\mu_s = \frac{n \times S_R + S_0}{0.05\theta} \times \frac{1}{L} \Rightarrow \frac{P_s + R_p}{F_s}$ <p>where:  <math>R_p</math>: Pile friction resistance (Number of piles: Zone I: 2 piles, Zone II: 3 piles)  <math>S_R</math>: Initial friction resistance or seam friction resistance  <math>S_0</math>: Friction resistance of the ground (angle of 15°)  <math>\theta</math>: Safety factor (value of 1.2 is adopted)  <math>L</math>: Length of the pile (length of the pile to be considered, Zone I: 150.5m, Zone II: 48.5m)</p> <p>Conceptual diagram of pile friction resistance calculation (Cross-section view (Conceptual diagram))</p> <p>The cross-section shows the pile friction resistance (<math>R_p</math>) and the seam friction resistance (<math>S_R</math>) being considered as zero.</p> <p>第7.4.4-1図 シームすべりに対する抑止杭のせん断抵抗率算出概要図</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>抑止杭による抵抗力を考慮したすべり安全率の算定式を以下に示す。すべり安全率算出時には、抑止杭（鉄筋コンクリート+H鋼）のせん断抵抗力を見込む。</p> $F_S = \frac{P_1 + R_K}{P_2}$ <p>ここで、</p> <p><math>P_1</math> : すべり面上の地盤のせん断抵抗力の和  <math>P_2</math> : すべり面上（地盤、抑止杭）のせん断力の和  <math>R_K</math> : 抑止杭の許容せん断抵抗力</p> <p>抑止杭の単位奥行当たりの許容せん断抵抗力は、照査の際に用いた第7.4.3-6表の杭の1本当たりの許容せん断抵抗力を各区間の杭本数（区間Iなら7本）で乗じ、各区間の抑止杭の効果を期待する範囲の幅（斜面の奥行方向幅、詳細は第7.4.4-1図を参照）で除して単位奥行当たりのせん断抵抗力として算出する。</p> $R_K = \frac{n \times S_K + S_G}{\cos \theta} \times \frac{1}{L}$ <p>ここで、</p> <p><math>R_K</math> : 抑止杭の単位奥行き当たりの許容せん断抵抗力  <math>n</math> : 杭本数（区間I : 7本、区間II : 3本）  <math>S_K</math> : 杭1本の許容せん断抵抗力  <math>S_G</math> : 杭間及び周辺岩盤のせん断抵抗力          (シームの場合は保守的に見込まない)  <math>\theta</math> : すべり面角度  <math>L</math> : 抑止杭の効果を期待する範囲の幅          (斜面の奥行方向幅、区間I : 150.5m、区間II : 48.6m、詳細は第7.4.4-1図を参照)</p>		

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(6) 液状化範囲の検討</p> <p>抑止杭を設置する斜面上部に埋戻土が存在することから、3次元浸透流解析結果の大局的な地下水位分布の傾向を参照し、液状化の可能性を検討する。</p> <p>3次元浸透流解析の結果、抑止杭を設置する斜面の①-①'断面及び②-②'断面の埋戻土部の地下水位は、T.P.+15~20mであり、埋戻土層下端（T.P.+44m盤）より十分に低いことから、液状化影響を考慮しない。</p> <p>なお、T.P.+44m盤には構造物を設置して周辺を埋め戻す予定であるため、すべり安定性評価においては、構造物等がある場合とない場合をそれぞれ検討する。構造物がある場合の評価においては、当該構造物は地中構造物になることから、重量の観点から保守的になるよう埋戻土としてモデル化する。</p>  <p>第7.4.4-2図 3次元浸透流解析結果（定常解析）の等水位線図※      ※「島根原子力発電所2号炉地震による損傷の防止（コメント回答）【地下水位の設定】」      （第872回審査会合、2020年7月7日）において説明済</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

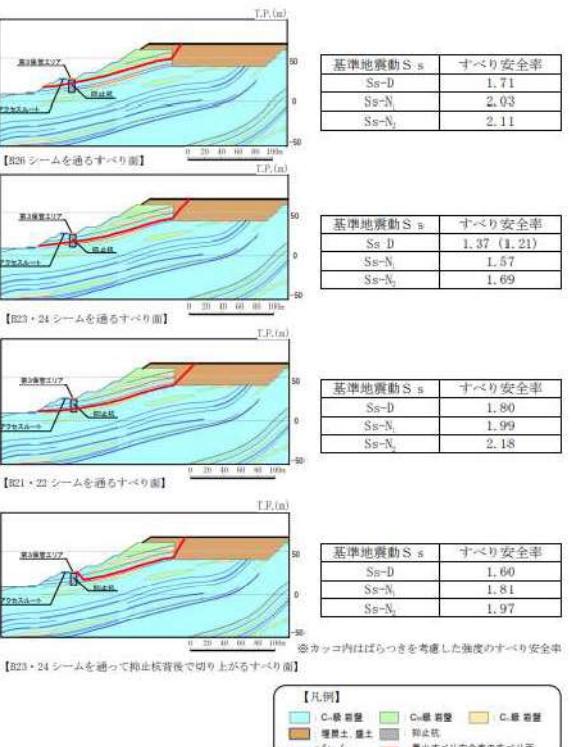
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(7) 評価内容</p> <p>斜面安定性評価フローを第7.4.4-3図に示す。</p> <pre> graph TD     A[解析モデルの作成] --&gt; B[入力地震動の作成]     B --&gt; C[静的解析]     B --&gt; D[地震応答解析(動的解析)]     C --&gt; E[常時応力の算定]     D --&gt; F[地震時増分応力の算定]     E --&gt; G[応力の重ね合わせ(地震時の応力)]     F --&gt; G     G --&gt; H[すべり安全率の算定]     H --&gt; I{すべり安全率1.0を上回る}     I -- No --&gt; J[詳細検討]     I -- Yes --&gt; K[評価終了]     </pre> <p>※ 検討内容に応じて、必要なプロセスへ戻る</p> <p>第7.4.4-3図 斜面安定性評価フロー</p> <p>(8) 入力地震動の策定 入力地震動は、7.4.3章と同様。</p> <p>(9) 評価結果 【①-①' 断面（構造物等がある場合）】 すべり安定性評価結果を第7.4.4-4図に示す。最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。 また、上記の結果が最小となったケースに対して、地盤物性のばらつき（平均強度-1.0×標準偏差（σ））を考慮した場合でも、最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																
	 <table border="1"> <caption>【R2H シームを通るすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地盤動 S<sub>s</sub></th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.71</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>u</sub></td> <td>2.03</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>l</sub></td> <td>2.11</td> </tr> </tbody> </table> <table border="1"> <caption>【R23+24 シームを通るすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地盤動 S<sub>s</sub></th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.37 (1.21)</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>u</sub></td> <td>1.57</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>l</sub></td> <td>1.69</td> </tr> </tbody> </table> <table border="1"> <caption>【R21+22 シームを通るすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地盤動 S<sub>s</sub></th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.80</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>u</sub></td> <td>1.99</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>l</sub></td> <td>2.18</td> </tr> </tbody> </table> <table border="1"> <caption>【R23+24 シームを通って抑止核荷後で切り上がるすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地盤動 S<sub>s</sub></th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.60</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>u</sub></td> <td>1.81</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>l</sub></td> <td>1.97</td> </tr> </tbody> </table> <p>※カッコ内はばらつきを考慮した強度のすべり安全率</p> <p>【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>C級 岩盤</li> <li>C<sub>u</sub>級 岩盤</li> <li>C<sub>l</sub>級 岩盤</li> <li>埋戻土・堆土</li> <li>砂</li> <li>シーム</li> <li>最小すべり安全率のすべり面</li> </ul>	基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率	Ss-D	1.71	Ss-N <sub>u</sub>	2.03	Ss-N <sub>l</sub>	2.11	基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率	Ss-D	1.37 (1.21)	Ss-N <sub>u</sub>	1.57	Ss-N <sub>l</sub>	1.69	基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率	Ss-D	1.80	Ss-N <sub>u</sub>	1.99	Ss-N <sub>l</sub>	2.18	基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率	Ss-D	1.60	Ss-N <sub>u</sub>	1.81	Ss-N <sub>l</sub>	1.97	<p>第7.4.4-4図 ①-①' 断面の評価結果（構造物等がある場合）</p> <p>【①-①' 断面（構造物等がない場合）】</p> <p>すべり安定性評価結果を第7.4.4-5図に示す。最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>また、上記の結果が最小となったケースに対して、地盤物性のばらつき（平均強度-1.0×標準偏差（σ））を考慮した場合でも、最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。詳細設計段階においては、基本設計の妥当性に係る種々の検討を行うとともに、検討に際しては余裕を持った設計となるよう留意する。</p>	
基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率																																		
Ss-D	1.71																																		
Ss-N <sub>u</sub>	2.03																																		
Ss-N <sub>l</sub>	2.11																																		
基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率																																		
Ss-D	1.37 (1.21)																																		
Ss-N <sub>u</sub>	1.57																																		
Ss-N <sub>l</sub>	1.69																																		
基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率																																		
Ss-D	1.80																																		
Ss-N <sub>u</sub>	1.99																																		
Ss-N <sub>l</sub>	2.18																																		
基準地盤動 S <sub>s</sub>	すべり安全率																																		
Ss-D	1.60																																		
Ss-N <sub>u</sub>	1.81																																		
Ss-N <sub>l</sub>	1.97																																		

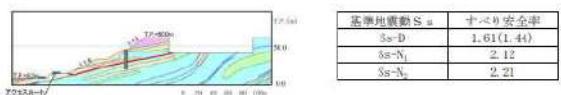
泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																								
	<table border="1"> <caption>【B23・24シームを通るすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地震動 S s</th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-B</td> <td>1.28 (1.11)</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>1.54</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>1.65</td> </tr> </tbody> </table> <table border="1"> <caption>【B21・22シーム、法尻近傍のC<sub>1</sub>級岩盤及びB23・24シームを通って法尻に接するすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地震動 S s</th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-B</td> <td>1.31</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>1.55</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>1.64</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: center;">※カッコ内はばらつきを考慮した強度のすべり安全率 【凡例】 C-sand 岩盤 C<sub>1</sub>-級 岩盤 C<sub>1</sub>-級 基盤 シーム 最小すべり安全率すべり面</p>	基準地震動 S s	すべり安全率	Ss-B	1.28 (1.11)	Ss-N <sub>1</sub>	1.54	Ss-N <sub>2</sub>	1.65	基準地震動 S s	すべり安全率	Ss-B	1.31	Ss-N <sub>1</sub>	1.55	Ss-N <sub>2</sub>	1.64										
基準地震動 S s	すべり安全率																										
Ss-B	1.28 (1.11)																										
Ss-N <sub>1</sub>	1.54																										
Ss-N <sub>2</sub>	1.65																										
基準地震動 S s	すべり安全率																										
Ss-B	1.31																										
Ss-N <sub>1</sub>	1.55																										
Ss-N <sub>2</sub>	1.64																										
	<p>第7.4.4-5図 ①ー①' 断面の評価結果（構造物等がない場合）</p> <p>【②ー②' 断面（構造物等がある場合）】</p> <p>すべり安定性評価結果を第7.4.4-6図に示す。最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>また、上記の結果が最小となったケースに対して、地盤物性のばらつき（平均強度-1.0×標準偏差（σ））を考慮した場合でも、最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <table border="1"> <caption>【B21・22シームを通るすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地震動 S s</th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-B</td> <td>1.67 (1.49)</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>2.10</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>2.10</td> </tr> </tbody> </table> <table border="1"> <caption>【B21・22シームを通って抑止杭背後で切り上がるすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地震動 S s</th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-B</td> <td>2.39</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>2.50</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>3.21</td> </tr> </tbody> </table> <table border="1"> <caption>【B21・22シームを通って法面に接するすべり面】</caption> <thead> <tr> <th>基準地震動 S s</th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-B</td> <td>2.25</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>2.58</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>2.95</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: center;">※カッコ内はばらつきを考慮した強度のすべり安全率 【凡例】 C-sand 岩盤 C<sub>1</sub>-級 岩盤 C<sub>1</sub>-級 基盤 堤防・盛土 布張杭 埋立杭 シーム 最小すべり安全率すべり面</p>	基準地震動 S s	すべり安全率	Ss-B	1.67 (1.49)	Ss-N <sub>1</sub>	2.10	Ss-N <sub>2</sub>	2.10	基準地震動 S s	すべり安全率	Ss-B	2.39	Ss-N <sub>1</sub>	2.50	Ss-N <sub>2</sub>	3.21	基準地震動 S s	すべり安全率	Ss-B	2.25	Ss-N <sub>1</sub>	2.58	Ss-N <sub>2</sub>	2.95		
基準地震動 S s	すべり安全率																										
Ss-B	1.67 (1.49)																										
Ss-N <sub>1</sub>	2.10																										
Ss-N <sub>2</sub>	2.10																										
基準地震動 S s	すべり安全率																										
Ss-B	2.39																										
Ss-N <sub>1</sub>	2.50																										
Ss-N <sub>2</sub>	3.21																										
基準地震動 S s	すべり安全率																										
Ss-B	2.25																										
Ss-N <sub>1</sub>	2.58																										
Ss-N <sub>2</sub>	2.95																										

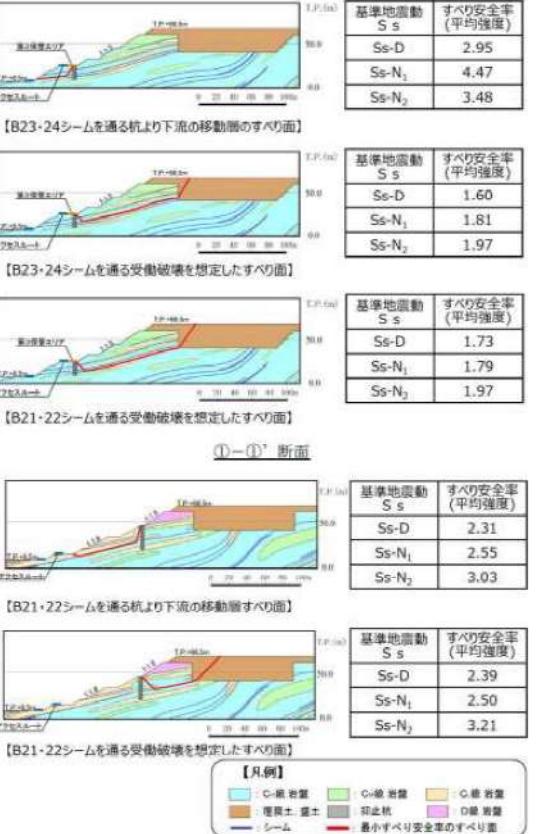
第7.4.4-6図 ②ー②' 断面の評価結果（構造物等がある場合）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由								
	<p><b>【②-②' 断面（構造物等がない場合）】</b></p> <p>すべり安定性評価結果を第7.4.4-7図に示す。最小すべり安全率（平均強度）が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p> <p>また、上記の結果が最小となったケースに対して、地盤物性のばらつき（平均強度-1.0×標準偏差（σ））を考慮した場合でも、最小すべり安全率が評価基準値1.0を上回っており、安定性を有することを確認した。</p>  <table border="1"> <thead> <tr> <th>基準地震動 S u</th> <th>すべり安全率</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>3s-D</td> <td>1.61(1.44)</td> </tr> <tr> <td>3s-N<sub>1</sub></td> <td>2.12</td> </tr> <tr> <td>3s-N<sub>2</sub></td> <td>2.21</td> </tr> </tbody> </table> <p>※カッコ内にはばらつきを考慮した強度のすべり安全率</p> <p><b>[R-69]</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>C: 岩盤</li> <li>C: 岩盤</li> <li>C: 岩盤</li> <li>D: 岩盤</li> <li>D: 岩盤</li> <li>シーム</li> <li>最小すべり安全率のすべり面</li> </ul> <p>第7.4.4-7図 ②-②' 断面の評価結果（構造物等がない場合）</p> <p><b>(10) 杭の断面配置の妥当性確認結果</b></p> <p>①-①' 断面及び②-②' 断面において、抑止杭をモデル化し、杭より下流の移動層のすべり及び受働破壊を想定したすべりを設定して動的解析を実施した結果、すべり安全率1.0を上回ることを確認したことから、杭の断面配置が妥当であることを確認した。（第7.4.4-8図参照）</p> <p>詳細設計段階において、杭より下流の移動層のすべりについて、以下の検討を行い、評価基準値を下回る場合は、杭を追加配置する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・杭前面における岩盤の肌分かれを想定したすべり安定性評価を実施し、杭の断面配置の妥当性を説明する。</li> <li>・その際には、杭間に堅硬かつ健全な岩盤が分布すること（第7.4.4-9図及び(11)参照）、及び杭間の岩盤の中抜け現象が起こらないこと（7.4.2(5)章に方針を記載）を踏まえ、杭間の岩盤のせん断抵抗力をのみを考慮した安定性評価を行う。</li> </ul>	基準地震動 S u	すべり安全率	3s-D	1.61(1.44)	3s-N <sub>1</sub>	2.12	3s-N <sub>2</sub>	2.21		
基準地震動 S u	すべり安全率										
3s-D	1.61(1.44)										
3s-N <sub>1</sub>	2.12										
3s-N <sub>2</sub>	2.21										

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																													
	 <table border="1" data-bbox="1123 182 1313 293"> <tr><th colspan="2">基準地盤動 Ss</th><th>すべり安全率(平均強度)</th></tr> <tr><td>Ss-D</td><td>Ss-N1</td><td>Ss-N2</td></tr> <tr><td>2.95</td><td>4.47</td><td>3.48</td></tr> </table> <p>【B23-24シームを通る杭より下流の移動層のすべり面】</p> <table border="1" data-bbox="1123 333 1313 444"> <tr><th colspan="2">基準地盤動 Ss</th><th>すべり安全率(平均強度)</th></tr> <tr><td>Ss-D</td><td>Ss-N1</td><td>Ss-N2</td></tr> <tr><td>1.60</td><td>1.81</td><td>1.97</td></tr> </table> <p>【B23-24シームを通る受傷破壊を想定したすべり面】</p> <table border="1" data-bbox="1123 476 1313 587"> <tr><th colspan="2">基準地盤動 Ss</th><th>すべり安全率(平均強度)</th></tr> <tr><td>Ss-D</td><td>Ss-N1</td><td>Ss-N2</td></tr> <tr><td>1.73</td><td>1.79</td><td>1.97</td></tr> </table> <p>【B21-22シームを通る受傷破壊を想定したすべり面】</p> <table border="1" data-bbox="1123 603 1313 714"> <tr><th colspan="2">基準地盤動 Ss</th><th>すべり安全率(平均強度)</th></tr> <tr><td>Ss-D</td><td>Ss-N1</td><td>Ss-N2</td></tr> <tr><td>2.31</td><td>2.55</td><td>3.03</td></tr> </table> <p>【B21-22シームを通る杭より下流の移動層のすべり面】</p> <table border="1" data-bbox="1123 794 1313 905"> <tr><th colspan="2">基準地盤動 Ss</th><th>すべり安全率(平均強度)</th></tr> <tr><td>Ss-D</td><td>Ss-N1</td><td>Ss-N2</td></tr> <tr><td>2.39</td><td>2.50</td><td>3.21</td></tr> </table> <p>【凡例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>C-杭 岩盤</li> <li>C-杭 岩盤</li> <li>C-杭 岩盤</li> <li>便道土・盛土</li> <li>止杭</li> <li>シーム</li> <li>最小すべり安全率のすべり面</li> </ul> <p>①-①' 断面</p> <p>②-②' 断面</p>	基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)	Ss-D	Ss-N1	Ss-N2	2.95	4.47	3.48	基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)	Ss-D	Ss-N1	Ss-N2	1.60	1.81	1.97	基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)	Ss-D	Ss-N1	Ss-N2	1.73	1.79	1.97	基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)	Ss-D	Ss-N1	Ss-N2	2.31	2.55	3.03	基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)	Ss-D	Ss-N1	Ss-N2	2.39	2.50	3.21		
基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)																																														
Ss-D	Ss-N1	Ss-N2																																														
2.95	4.47	3.48																																														
基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)																																														
Ss-D	Ss-N1	Ss-N2																																														
1.60	1.81	1.97																																														
基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)																																														
Ss-D	Ss-N1	Ss-N2																																														
1.73	1.79	1.97																																														
基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)																																														
Ss-D	Ss-N1	Ss-N2																																														
2.31	2.55	3.03																																														
基準地盤動 Ss		すべり安全率(平均強度)																																														
Ss-D	Ss-N1	Ss-N2																																														
2.39	2.50	3.21																																														

第7.4.4-8図 杭の断面配置の妥当性確認結果

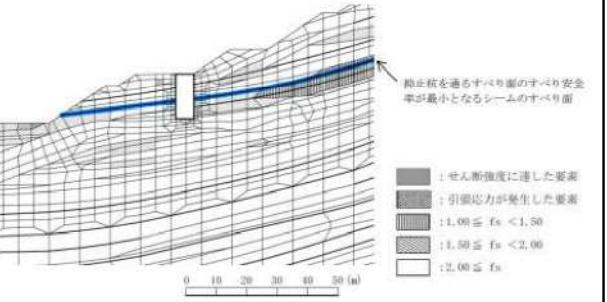
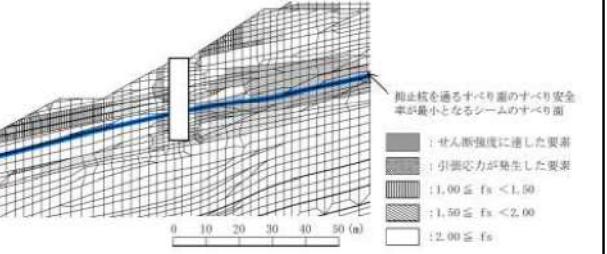


第7.4.4-9図 ①-①' 断面の杭間隔等（イメージ図）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

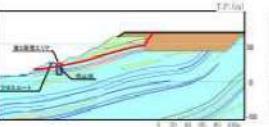
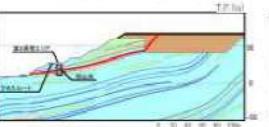
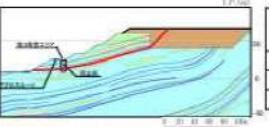
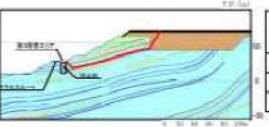
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

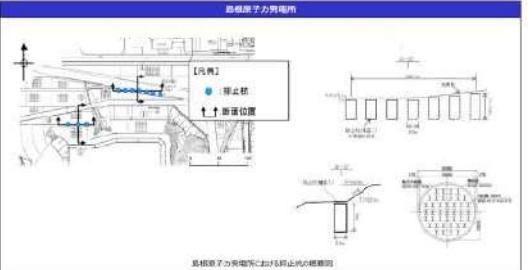
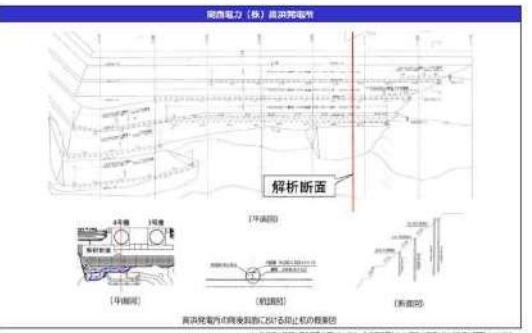
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(11) 抑止杭周辺地盤の健全性照査結果          抑止杭周辺の地盤の局所安全係数分布図を第7.4.4-10図及び第7.4.4-11図に示す。不動層における抑止杭周辺の地盤には、せん断破壊が生じておらず、健全性を確保している。</p>  <p>第7.4.4-10図 抑止杭周辺地盤の健全性照査結果（①-①' 断面）  <math>S_{s-D} = 8.96\text{秒}</math>, 抑止杭を通るすべり面のすべり安全率が最小となる地震動及び時刻</p>  <p>第7.4.4-11図 抑止杭周辺地盤の健全性照査結果（②-②' 断面）  <math>S_{s-D} = 8.59\text{秒}</math>, 抑止杭を通るすべり面のすべり安全率が最小となる地震動及び時刻</p> <p>(12) 抑止杭の減衰定数の検討          減衰特性の設定に当たっては、岩盤の減衰定数をJEAG4601-2015に基づき3%，抑止杭の減衰定数をコンクリート標準示方書[構造性能照査編]（土木学会, 2002年）に基づき5%（鉄筋コンクリート）と設定している。          抑止杭については、断面奥行き方向の杭間に岩盤が存在することから、抑止杭の減衰定数を岩盤の減衰定数である3%とした場合の①-①'断面を対象に影響検討を実施する。          抑止杭の減衰定数を3%とした場合の①-①'断面における各すべり面の最小すべり安全率（平均強度）を下図に示す。          抑止杭の減衰定数を3%とした場合のすべり安全率は、減衰定数5%の結果と同値であり、抑止杭の減衰特性がすべり安定性に与える影響は軽微であることを確認した。</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																														
	 <table border="1" data-bbox="1044 182 1313 293"> <thead> <tr> <th colspan="3">すべり安全率</th> </tr> <tr> <th>基準拘束動 S.s</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 5%</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 3%</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.71</td> <td>1.71</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>2.03</td> <td>2.03</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>2.11</td> <td>2.11</td> </tr> </tbody> </table> <p>【B26シームを通るすべり面】</p>  <table border="1" data-bbox="1044 341 1313 452"> <thead> <tr> <th colspan="3">すべり安全率</th> </tr> <tr> <th>基準拘束動 S.s</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 5%</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 3%</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.37</td> <td>1.37</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>1.57</td> <td>1.57</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>1.69</td> <td>1.69</td> </tr> </tbody> </table> <p>【B23・24シームを通るすべり面】</p>	すべり安全率			基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%	Ss-D	1.71	1.71	Ss-N <sub>1</sub>	2.03	2.03	Ss-N <sub>2</sub>	2.11	2.11	すべり安全率			基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%	Ss-D	1.37	1.37	Ss-N <sub>1</sub>	1.57	1.57	Ss-N <sub>2</sub>	1.69	1.69		
すべり安全率																																	
基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%																															
Ss-D	1.71	1.71																															
Ss-N <sub>1</sub>	2.03	2.03																															
Ss-N <sub>2</sub>	2.11	2.11																															
すべり安全率																																	
基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%																															
Ss-D	1.37	1.37																															
Ss-N <sub>1</sub>	1.57	1.57																															
Ss-N <sub>2</sub>	1.69	1.69																															
	<p style="color: blue;">第7.4.4-12図 ①-①' 断面の評価結果</p>  <table border="1" data-bbox="1044 595 1313 706"> <thead> <tr> <th colspan="3">すべり安全率</th> </tr> <tr> <th>基準拘束動 S.s</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 5%</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 3%</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.80</td> <td>1.80</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>1.99</td> <td>1.99</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>2.18</td> <td>2.18</td> </tr> </tbody> </table> <p>【B21・22シームを通るすべり面】</p>  <table border="1" data-bbox="1044 754 1313 865"> <thead> <tr> <th colspan="3">すべり安全率</th> </tr> <tr> <th>基準拘束動 S.s</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 5%</th> <th>抑止杭の減衰定数 : 3%</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D</td> <td>1.60</td> <td>1.60</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>1</sub></td> <td>1.81</td> <td>1.81</td> </tr> <tr> <td>Ss-N<sub>2</sub></td> <td>1.97</td> <td>1.94</td> </tr> </tbody> </table> <p>【B23・24シームを通って抑止杭背後で切り上がるすべり面】</p>	すべり安全率			基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%	Ss-D	1.80	1.80	Ss-N <sub>1</sub>	1.99	1.99	Ss-N <sub>2</sub>	2.18	2.18	すべり安全率			基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%	Ss-D	1.60	1.60	Ss-N <sub>1</sub>	1.81	1.81	Ss-N <sub>2</sub>	1.97	1.94	<p style="color: blue;">第7.4.4-13図 ②-②' 断面の評価結果</p>	
すべり安全率																																	
基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%																															
Ss-D	1.80	1.80																															
Ss-N <sub>1</sub>	1.99	1.99																															
Ss-N <sub>2</sub>	2.18	2.18																															
すべり安全率																																	
基準拘束動 S.s	抑止杭の減衰定数 : 5%	抑止杭の減衰定数 : 3%																															
Ss-D	1.60	1.60																															
Ss-N <sub>1</sub>	1.81	1.81																															
Ss-N <sub>2</sub>	1.97	1.94																															

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>7.4.5 構造等に関する先行炉との比較</b></p> <p>(1) 比較の観点 島根原子力発電所の抑止杭の設計において留意すべき事項を整理するため、島根原子力発電所と先行炉（関西電力(株)高浜発電所）の抑止杭との構造等を比較する。 また、先行炉との比較を踏まえ、先行炉実績との類似点を踏まえた設計方針の適用性及び先行炉実績との相違点を踏まえた設計への反映事項を示す。</p> <p>(2) 先行炉との比較 島根原子力発電所の抑止杭は、深基礎杭にH鋼でせん断補強を行っていることから、類似の先行炉における抑止杭として、関西電力(株)高浜発電所における钢管杭を選定する。それぞれの構造概要を第7.4.5-1図に示す。 島根原子力発電所の抑止杭の構造等に関する特徴及び参照している基準類を示すとともに、高浜発電所の抑止杭との比較を行い、類似点及び相違点を抽出した。類似点についてはその適用性を、相違点についてはそれを踏まえた設計への反映事項を整理した。構造等に関する比較結果を第7.4.5-1表に、参照している基準類に関する比較結果を第7.4.5-2表に示す。</p>   <p>第7.4.5-1図 構造図の比較</p>		

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

### 1.0 重大事故等対策における共通事項

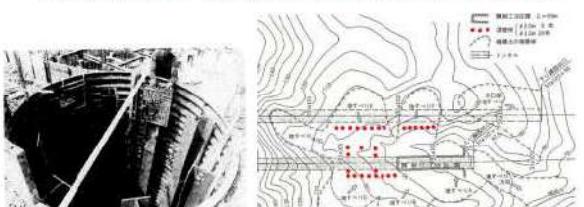
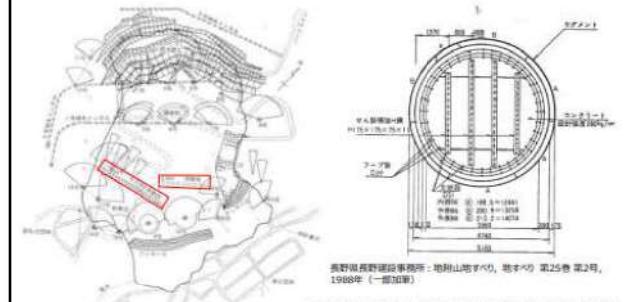
### 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																						
第7.4.5-1表 抑止杭の構造等に関する先行炉との比較																									
	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">評価項目</th> <th rowspan="2">島根原子力発電所 抑止杭の構造等</th> <th colspan="2">先行炉の構造等*</th> <th rowspan="2">島根原子力発電所と先行炉との比較</th> <th rowspan="2">先行炉実績との相違点を踏まえた運用性</th> <th rowspan="2">先行炉実績との相違点を踏まえた運用性</th> </tr> <tr> <th>規制強度</th> <th>規制強度</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">抑止杭の構造</td> <td>・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・シーモードや水平方向の入力に対する高さと寸法を、深埋設を採用する。</td> <td>・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。</td> <td>-</td> <td>・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。</td> <td>-</td> <td>・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">設計方法</td> <td>・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。</td> <td>・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。</td> <td>-</td> <td>・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。</td> <td>-</td> <td>・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。</td> </tr> </tbody> </table> <p>* 行先炉の構造に該当範囲内につけた、各自の構造を同じくする場合において該当に該当します。</p>	評価項目	島根原子力発電所 抑止杭の構造等	先行炉の構造等*		島根原子力発電所と先行炉との比較	先行炉実績との相違点を踏まえた運用性	先行炉実績との相違点を踏まえた運用性	規制強度	規制強度	抑止杭の構造	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・シーモードや水平方向の入力に対する高さと寸法を、深埋設を採用する。	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。	-	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。	-	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。	設計方法	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	-	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	-	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	
評価項目	島根原子力発電所 抑止杭の構造等			先行炉の構造等*					島根原子力発電所と先行炉との比較	先行炉実績との相違点を踏まえた運用性		先行炉実績との相違点を踏まえた運用性													
		規制強度	規制強度																						
抑止杭の構造	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・シーモードや水平方向の入力に対する高さと寸法を、深埋設を採用する。	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。	-	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。	-	・規制強度によって抑止杭を打ち込むため、鉛直に設置する。 ・規制強度を適用する。																			
	設計方法	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	-	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。	-	・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。 ・規制強度を考慮して、せん断接着剤を行なう。																		
第7.4.5-2表 抑止杭の参照している基準類に関する先行炉との比較																									
	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">評価項目</th> <th colspan="2">参考している基準類</th> <th rowspan="2">先行炉との相違点を踏まえた運用性／相違点を踏まえた設計への反映事項</th> </tr> <tr> <th>(□) 内は適用範囲、工法ガイド等に記載されている基準類に下線</th> <th>島根原子力発電所</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>算計方法</td> <td>最新鋭国・土確り技術編纂【1991年】 〔秋工〕</td> <td>最新鋭国・土確り技術編纂【1991年】 〔秋工〕</td> <td>-深埋設は秋工であるため、適用可能。</td> </tr> <tr> <td rowspan="3">抑止杭のせん断接着剤力</td> <td>H鋼</td> <td>道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕</td> <td>道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕</td> <td>-許容応力法により算定しており、適用可能。</td> </tr> <tr> <td>コンクリート</td> <td>コンクリート標準示方書【構造性能編】 〔2002年〕 〔許容応力版〕</td> <td>-</td> <td>-工法ガイド等に記載の基準類を参照し、許容応力法により算定する。</td> </tr> <tr> <td>鋼管</td> <td>-</td> <td>道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕</td> <td>-</td> </tr> </tbody> </table> <p>* 行先炉の構造に該当範囲内につけた、各自の構造を同じくする場合において該当に該当します。</p>	評価項目	参考している基準類		先行炉との相違点を踏まえた運用性／相違点を踏まえた設計への反映事項	(□) 内は適用範囲、工法ガイド等に記載されている基準類に下線	島根原子力発電所	算計方法	最新鋭国・土確り技術編纂【1991年】 〔秋工〕	最新鋭国・土確り技術編纂【1991年】 〔秋工〕	-深埋設は秋工であるため、適用可能。	抑止杭のせん断接着剤力	H鋼	道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕	道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕	-許容応力法により算定しており、適用可能。	コンクリート	コンクリート標準示方書【構造性能編】 〔2002年〕 〔許容応力版〕	-	-工法ガイド等に記載の基準類を参照し、許容応力法により算定する。	鋼管	-	道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕	-	
評価項目	参考している基準類		先行炉との相違点を踏まえた運用性／相違点を踏まえた設計への反映事項																						
	(□) 内は適用範囲、工法ガイド等に記載されている基準類に下線	島根原子力発電所																							
算計方法	最新鋭国・土確り技術編纂【1991年】 〔秋工〕	最新鋭国・土確り技術編纂【1991年】 〔秋工〕	-深埋設は秋工であるため、適用可能。																						
抑止杭のせん断接着剤力	H鋼	道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕	道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕	-許容応力法により算定しており、適用可能。																					
	コンクリート	コンクリート標準示方書【構造性能編】 〔2002年〕 〔許容応力版〕	-	-工法ガイド等に記載の基準類を参照し、許容応力法により算定する。																					
	鋼管	-	道路機示方書Ⅱ鋼橋編【2002年】 〔許容応力版〕	-																					
<p>(3) 施工実績（一般産業施設における類似構造の設計・施工事例）</p> <p>島根原子力発電所の抑止杭の特徴は「岩盤内に設置された深埋設」であることから、この特徴に類似する一般産業施設の設計・施工例を調査した。調査結果を第7.4.5-3表に示す。</p> <p>また、各事例の概要を（a）～（d）に示す。</p>																									
第7.4.5-3表 類似する一般産業施設の設計・施工例																									
	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">特徴</th> <th colspan="3">設計・施工例</th> </tr> <tr> <th>施設・工事名</th> <th>施設の概要</th> <th>概要目</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="3">深埋設</td> <td>北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径2.5mの深埋設を7.5mの間隔で24本、径2.0mの深埋設を6.0mの間隔で12本施工している。 ・丸太断面材として、深埋設孔内に鋼管を環状に挿入している。</td> <td>-北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径2.5mの深埋設を7.5mの間隔で24本、径2.0mの深埋設を6.0mの間隔で12本施工している。 ・丸太断面材として、深埋設孔内に鋼管を環状に挿入している。</td> <td>事例①</td> </tr> <tr> <td>地附山地すべり対策工事</td> <td>・松野地附山地すべりの安定性を確保するため、径1.5m、長さ33～61mの大口径鋼管コンクリート打入柱を1.0m、1.5mの間隔で29本施工している。 ・軸方向鉄筋及び横鉄筋半周状4層に配筋し、最大曲げモーメント発生位置付近に、DS1のせん断補強筋を複数本挿入している。</td> <td>事例②</td> </tr> <tr> <td>山附地区すべり対策工事</td> <td>・大分県山地区地すべりの幅約45m、奥行き約300m、推定すべり面厚70m前後の尾根型地盤でありの安定性を確保するため、径5.5m、長さ230～97mの深埋設を16本施工している。 ・軸方向鉄筋及び横鉄筋半周状4層に配筋し、最大曲げモーメント発生位置付近に、DS1のせん断補強筋を複数本挿入している。</td> <td>事例③</td> </tr> <tr> <td>北神縁建設工事及び有馬谷上崩落修復工事のうち 谷上第1工区土木工事</td> <td>・六甲山南側地域で地すべりの安定性を確保するため、径3.5m、長さ33～35mの深埋設を17本施工している。 ・主にD51×2φ配筋している。</td> <td>事例④</td> </tr> </tbody> </table> <p>* 各工事の特徴に該当範囲内につけた、各自の構造を同じくする場合において該当に該当します。</p>	特徴	設計・施工例			施設・工事名	施設の概要	概要目	深埋設	北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径2.5mの深埋設を7.5mの間隔で24本、径2.0mの深埋設を6.0mの間隔で12本施工している。 ・丸太断面材として、深埋設孔内に鋼管を環状に挿入している。	-北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径2.5mの深埋設を7.5mの間隔で24本、径2.0mの深埋設を6.0mの間隔で12本施工している。 ・丸太断面材として、深埋設孔内に鋼管を環状に挿入している。	事例①	地附山地すべり対策工事	・松野地附山地すべりの安定性を確保するため、径1.5m、長さ33～61mの大口径鋼管コンクリート打入柱を1.0m、1.5mの間隔で29本施工している。 ・軸方向鉄筋及び横鉄筋半周状4層に配筋し、最大曲げモーメント発生位置付近に、DS1のせん断補強筋を複数本挿入している。	事例②	山附地区すべり対策工事	・大分県山地区地すべりの幅約45m、奥行き約300m、推定すべり面厚70m前後の尾根型地盤でありの安定性を確保するため、径5.5m、長さ230～97mの深埋設を16本施工している。 ・軸方向鉄筋及び横鉄筋半周状4層に配筋し、最大曲げモーメント発生位置付近に、DS1のせん断補強筋を複数本挿入している。	事例③	北神縁建設工事及び有馬谷上崩落修復工事のうち 谷上第1工区土木工事	・六甲山南側地域で地すべりの安定性を確保するため、径3.5m、長さ33～35mの深埋設を17本施工している。 ・主にD51×2φ配筋している。	事例④				
特徴	設計・施工例																								
	施設・工事名	施設の概要	概要目																						
深埋設	北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径2.5mの深埋設を7.5mの間隔で24本、径2.0mの深埋設を6.0mの間隔で12本施工している。 ・丸太断面材として、深埋設孔内に鋼管を環状に挿入している。	-北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径2.5mの深埋設を7.5mの間隔で24本、径2.0mの深埋設を6.0mの間隔で12本施工している。 ・丸太断面材として、深埋設孔内に鋼管を環状に挿入している。	事例①																						
	地附山地すべり対策工事	・松野地附山地すべりの安定性を確保するため、径1.5m、長さ33～61mの大口径鋼管コンクリート打入柱を1.0m、1.5mの間隔で29本施工している。 ・軸方向鉄筋及び横鉄筋半周状4層に配筋し、最大曲げモーメント発生位置付近に、DS1のせん断補強筋を複数本挿入している。	事例②																						
	山附地区すべり対策工事	・大分県山地区地すべりの幅約45m、奥行き約300m、推定すべり面厚70m前後の尾根型地盤でありの安定性を確保するため、径5.5m、長さ230～97mの深埋設を16本施工している。 ・軸方向鉄筋及び横鉄筋半周状4層に配筋し、最大曲げモーメント発生位置付近に、DS1のせん断補強筋を複数本挿入している。	事例③																						
北神縁建設工事及び有馬谷上崩落修復工事のうち 谷上第1工区土木工事	・六甲山南側地域で地すべりの安定性を確保するため、径3.5m、長さ33～35mの深埋設を17本施工している。 ・主にD51×2φ配筋している。	事例④																							

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

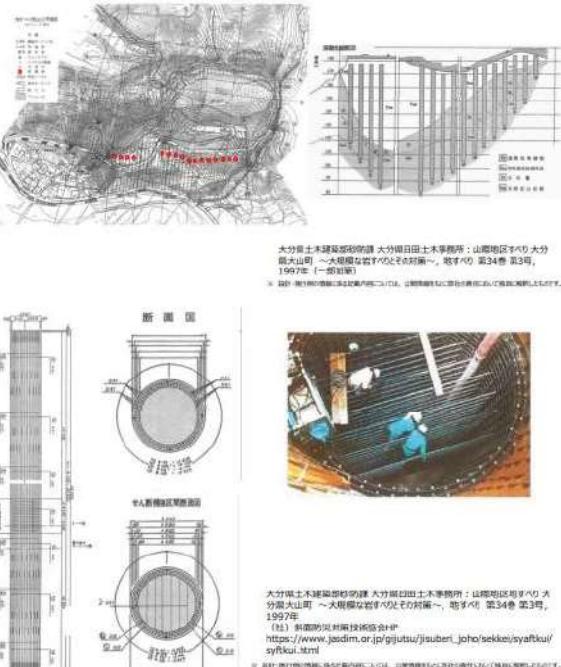
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(a) 事例①北陸自動車道地蔵トンネル地すべり対策工事</p> <p>北陸自動車道地蔵トンネル西坑口付近に広く分布する地すべりの安定性を確保するため、径 2.5m の深礎杭を 7.5m の間隔で 24 本、径 2.0m の深礎を 6.0m の間隔で 5 本施工している。</p> <p>せん断抵抗材として深礎杭内に H 鋼を環状に挿入している。</p>  <p>高松信一・内藤裕美・鶴南潤：地すべり地帯の坑口施工 北陸自動車道地蔵トンネル、1979年</p> <p>竹林重夫・上野将司：地すべり地におけるトンネル掘削時の課題に関する地質工学的考察、2004年（一部加筆）</p> <p>註：同じ地帯地盤には既存杭が存在しており、新規打設によって既存杭と競合するものであります。</p> <p>第7.4.5-2図 北陸自動車道地蔵トンネル地すべり対策工事の施工事例</p> <p>(b) 事例②地附山地すべり対策工事</p> <p>長野県地附山地すべり（幅約 500m、奥行き約 700m、推定すべり面層厚 60m 前後）の安定性を確保するため、径 5.1m、長さ 33～61m の大口径鉄筋コンクリート杭を 10m、15m の間隔で 29 本施工している。</p> <p>効率的な配筋とするため、主筋に 51mm の太鉄筋を用い、せん断補強として H 鋼を複数本挿入している。</p>  <p>長野県地附山地すべり対策工事：地附山地すべり、基すべり 第25巻 第2号、1988年（一部加筆）</p> <p>註：斜行杭の構造は2種類あります。斜行杭の構造について詳しく説明しております。</p> <p>第7.4.5-3図 地附山地すべり対策工事の施工事例</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

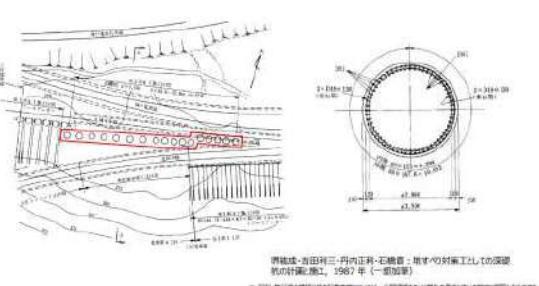
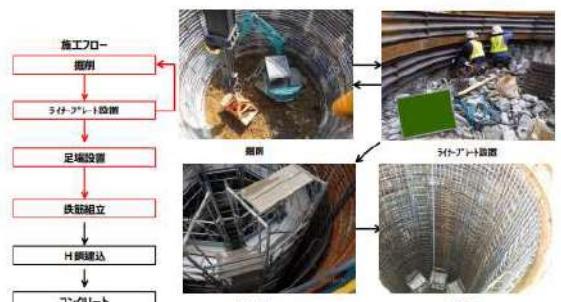
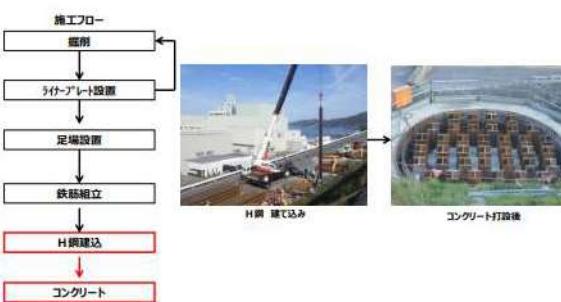
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(c) 事例③山際地区地すべり対策工事</p> <p>大分県山際地区地すべり（幅約450m、奥行き約300m、推定すべり面層厚70m前後の尾根型岩盤すべり）の安定性を確保するため、径5.5m、長さ30～97mの深基礎杭を16本施工している。</p> <p>軸方向鉄筋及び帯鉄筋を円周状に4重に配置し、最大曲げモーメント発生位置付近に、D51のせん断補強筋を複数本挿入している。</p>  <p>第7.4.5-4図 山際地区地すべり対策工事の施工事例</p> <p>(d) 事例④北神線建設工事及び有馬線谷上駅移設工事のうち谷上第1工区土木工事</p> <p>六甲山周辺地域にて地すべりの安定性を確保するため、径3.5m、長さ33～35mの深基礎杭を17本施工している。主筋はD51を2段配筋としている。</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

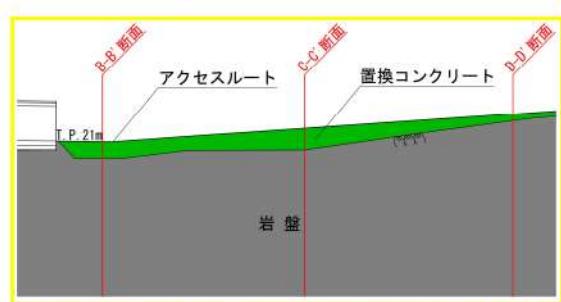
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	 <p>第7.4.5-5図 北神線建設工事及び有馬線谷上駅移設工事のうち 谷上第1工区土木工事の施工事例</p> <p>(4) 島根サイトの深基礎杭の工事概要</p> <p>島根サイトの①-①'断面及び②-②'断面における深基礎杭は、第7.4.5-6図及び第7.4.5-7図のフローで施工している。</p>  <p>第7.4.5-6図 施工フロー図 (1/2)</p>  <p>第7.4.5-7図 施工フロー図 (2/2)</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

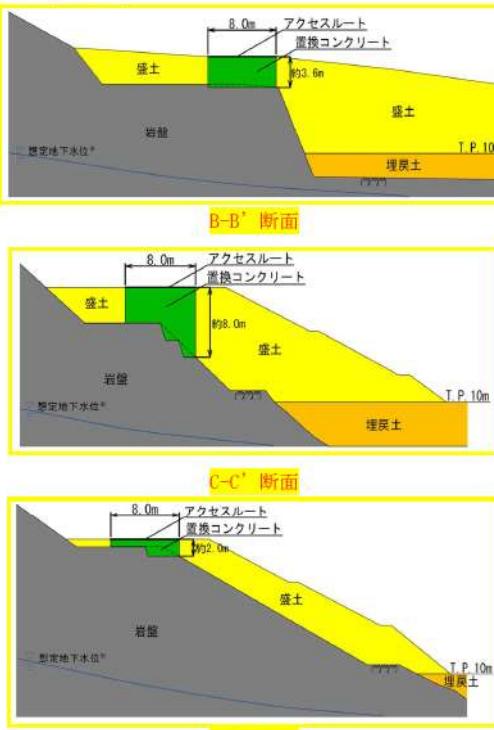
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>8.2 茶津側盛土斜面のアクセスルートについて          屋外のアクセスルートのうち茶津側盛土斜面のアクセスルートについては、アクセスルート直下の範囲をコンクリートに置き換えることにより地震による被害の影響を受けない設計とする。          置換コンクリートの範囲図を第8.2-1図、置換コンクリート箇所の縦断図（A-A'断面）を第8.2-2図に示す。当該箇所について地震時における置換コンクリートの安定性評価を実施する。</p>  <p>【凡例】          ブルーライン：アクセスルート（車両・歩道）          ピンク：保有場所          ブラック：トンネル          イエロー：盛土斜面          グリーン：置換コンクリート          ブラック：アクセスルート（歩道）</p> <p>第8.2-1図 置換コンクリート範囲図</p>  <p>第8.2-2図 置換コンクリート箇所縦断図（A-A'断面）</p>	<p>【女川及び島根】          設計方針の相違          • プラントの相違による対策内容及び評価方針の相違。泊は、茶津側盛土斜面のアクセスルートについて、アクセスルート直下の範囲をコンクリートに置き換えることにより地震による被害の影響を受けない設計とし、地震時における滑動、転倒及び支持力の評価を実施。</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p><b>8.2.1 評価方法</b></p> <p>アクセスルート直下の置換コンクリート（幅：8.0m）について、地震時における滑動、転倒及び支持地盤の支持力の評価を実施する。</p> <p>滑動、転倒及び支持力の評価は、地震応答解析から応答加速度を抽出し、安定性評価を実施する。滑動に対する評価は、地震時の全水平力（滑動力）に対する抵抗力の比が許容限界を上回ることを確認する。転倒に対する評価は、地震時の転倒モーメントに対する抵抗モーメントの比が許容限界を上回ることを確認する。支持地盤の支持力に対する評価は、置換コンクリートの接地圧（最大地盤反力）が支持地盤の極限支持力度を超えないことを確認する。</p> <p>置換コンクリート箇所の概略断面図を第8.2-3図に示す。評価断面は、置換コンクリート箇所の地盤状況を踏まえ、地震時慣性力や置換コンクリート背面の側圧が最大となる置換コンクリートの高さが最大の断面（C-C'断面）を選定する。評価においては、置換コンクリート前面（海側）の盛土が崩壊する可能性を考慮し、海側の盛土の抵抗はないものとして評価する。当該範囲の地下水位は、詳細設計段階で決定するため、評価における地下水位は詳細設計段階で設定した水位とする。</p>  <p>※：設置許可段階で実施した三次元浸透流解析の結果に基づいた地下水位。</p> <p>第8.2-3図 置換コンクリート箇所概略断面図</p>	

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>8.2.2 評価結果  <span style="color: red;">地震時における置換コンクリートの滑動、転倒及び支持力の評価結果については、詳細設計段階で示す。</span></p>	

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(参考-1) 評価対象斜面の選定理由（詳細）</p> <p>1. グループAにおける評価対象斜面の選定理由（詳細）          ・岩盤で構成される斜面          グループAの岩盤斜面である④-④' 断面～⑦-⑦' 断面の比較検討結果及び評価対象斜面の選定根拠の詳細を断面毎に示す。</p>	<p>(参考-1) グループAにおける評価対象断面の選定理由（詳細）</p> <p>保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面のうち、グループA(岩盤斜面)については、敷地に広く分布することから、斜面のすべり方向並びに保管場所及びアクセスルートとの位置関係を踏まえて、グループAの斜面を斜面A～斜面Hの8つに区分した(第1図参照)。</p> <p>検討断面については、区分した斜面ごとに、岩種・岩級、斜面高さ、斜面の勾配及び断層の分布を考慮し、設定した(第2図～第8図、第10図、第12図及び第13図 参照)。</p>	<p>【島根】記載表現の相違</p> <p>【島根】記載方針の相違          ・保管場所及びアクセスルートに影響するおそれのある斜面の分布による相違。</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>【斜面E】 傾面のすべり方向が南西向き ・傾面のすべり方向が南西向き ・1号炉西側31mエア ・傾面のすべり方向が北西向き ・1号炉西側31mエア ・1号炉西側31mエアの傾斜面 ・アクセスルートの傾斜面</p> <p>【斜面F】 傾面のすべり方向が西向き ・傾面のすべり方向が西向き ・2号炉東側31mエア (b) の傾斜面 及び地下斜面 ・アクセスルートの傾斜面及び地下斜面</p> <p>【斜面G】 傾面のすべり方向が南西向き ・傾面のすべり方向が南西向き ・アクセスルートの傾斜面及び地下斜面</p> <p>【斜面H】 傾面のすべり方向が南西向き ・傾面のすべり方向が南西向き ・アクセスルートの傾斜面及び地下斜面</p> <p>【斜面I】 傾面のすべり方向が北西向き ・傾面のすべり方向が北西向き ・エマージェンシーリートの傾斜面</p> <p>【斜面J】 傾面のすべり方向が南西向き ・傾面のすべり方向が南西向き ・1号炉東側31mエア ・1号炉東側31mエアの傾斜面 ・アクセスルートの傾斜面</p> <p>【斜面A】 傾面のすべり方向が北～北東向き ・アクセスルートの傾斜面</p> <p>【斜面B】 傾面のすべり方向が南西向き ・傾面のすべり方向が南西向き ・51m高さ・壁面エア及び緊急遮断所エアの傾斜面 ・アクセスルートの傾斜面及び地下斜面</p> <p>【斜面C】 傾面のすべり方向が南向き ・傾面のすべり方向が南向き ・アクセスルートの傾斜面及び地下斜面</p>	

第1図 グループAの斜面区分

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【④-④' 断面】</p> <p>④-④' 断面の斜面は切取斜面であり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、⑤-⑤' 断面に比べ、斜面高さが高いが、勾配が緩いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑤-⑤' 断面の評価に代表させる。</p> <p>第1図 ④-④' 断面の比較結果</p>	<p>【斜面Aにおける検討断面】</p> <p>斜面Aにおいては、火碎岩層が概ね一様に分布しており、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層が分布しないことから、斜面高さ及び斜面の勾配に着目し、検討断面(①-①' 断面)を設定した。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・斜面高さ：敷地の形状を考慮し、斜面高さが高くなる北西側とする。</li> <li>・斜面の勾配：斜面の勾配が最急となる位置とする。</li> </ul> <p>当該断面は、⑩-⑩' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、斜面勾配が緩いこと、断層が分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑩-⑩' 断面の評価に代表させる。</p> <p>第2図 ①-①' 断面の比較結果</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

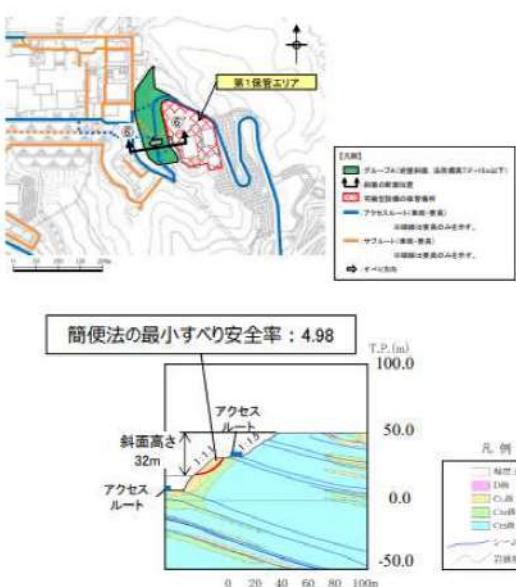
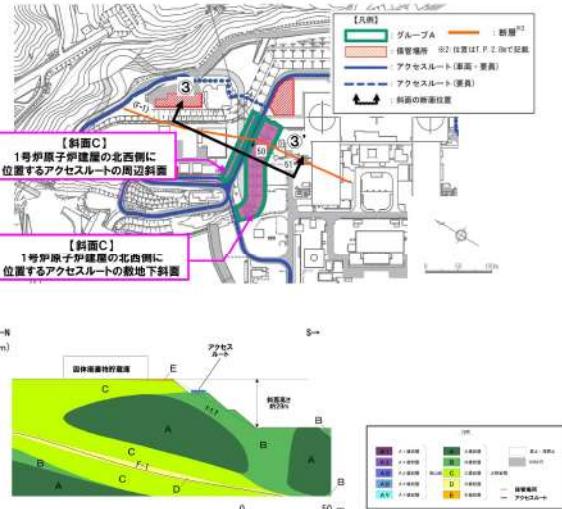
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【⑤-⑤' 断面（評価対象斜面）】</b>  <b>⑤-⑤'</b> 断面の斜面は自然斜面であり、斜面高さが最も高く、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、CL級岩盤が分布すること、平均勾配が1:2.1と緩いが、局所的な急勾配部（1:0.6、CL級岩盤）があること、シームが分布すること、及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p> <p><b>評価対象斜面</b>      簡便法の最小すべり安全率：2.21      T.P.(m)      150.0      100.0      50.0      0.0      斜面高さ 82m      アクセスルート      先例      地質上、地土      C帯      C帯      C帯      フィル      岩盤地帯      0 20 40 60 80 100m</p> <p>第2図 ⑤-⑤' 断面の比較結果</p>	<p><b>【斜面Bにおける検討断面】</b>      斜面Bにおいては、火碎岩層が概ね一様に分布しており、位置にかかわらず斜面の勾配が同程度であることから、斜面高さ及び断層の分布に着目し、検討断面(②-②' 断面)を設定した。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>斜面高さ：アクセスルートの周辺斜面及び敷地下斜面の斜面高さが最大となる位置とする。</li> <li>断層の分布：斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層であるF-1断層を通る位置とする。</li> </ul> <p>当該断面は、⑨-⑨' 断面に比べ、斜面高さが低いこと及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑨-⑨' 断面の評価に代表させる。</p> <p>斜面Bにおいて、アクセスルートの周辺斜面及び敷地下斜面の斜面高さが最大</p> <p>第3図 ②-②' 断面の比較結果</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

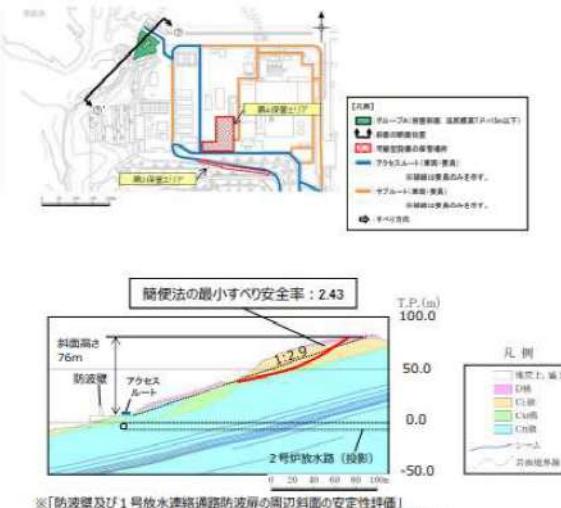
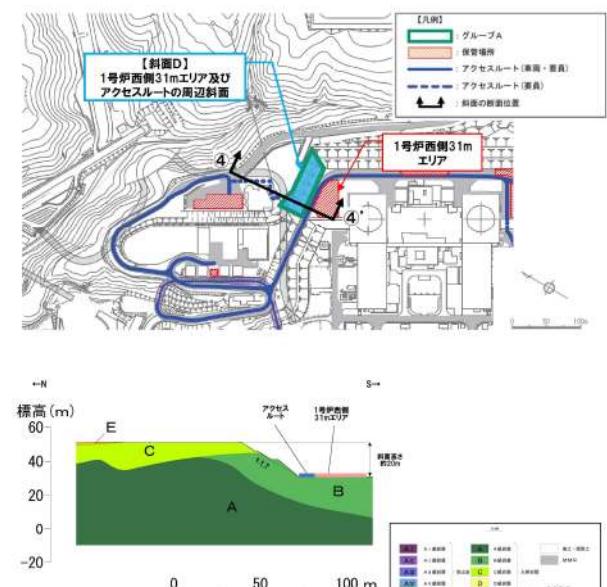
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【⑥-⑥' 断面】</p> <p>⑥-⑥' 断面の斜面は切取斜面であり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、⑤-⑤' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑤-⑤' 断面の評価に代表させる。</p>  <p>簡便法の最小すべり安全率：4.98</p> <p>T.P.(m)</p> <p>斜面高さ 32m</p> <p>アクセス ルート</p> <p>凡例</p> <p>100.0 50.0 0.0 -50.0</p> <p>0 20 40 60 80 100m</p> <p>第3図 ⑥-⑥' 断面の比較結果</p>	<p>【斜面Cにおける検討断面】</p> <p>斜面Cにおいては、火砕岩層が概ね一様に分布しており、位置にかかわらず斜面高さが概ね一様であり、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層が分布しないことから、岩級の差異及び斜面の勾配に着目し、検討断面(③-③' 断面)を設定した。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・岩級：斜面表層のC級岩級が厚く分布する位置とする。</li> <li>・斜面の勾配：斜面の勾配が最急となる位置とする。</li> </ul> <p>当該断面は、⑨-⑨' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、斜面勾配が緩いこと、すべりブロックを形成する断層が分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑨-⑨' 断面の評価に代表させる。</p> <p>※1:F-1 断層の走向・傾斜は「N8° E~20° W/43° ~54° W」であり、当該斜面のすべり方向にすべり面を形成しない。</p>  <p>【斜面C】 1号炉原子炉建屋の北西側に位置するアクセスルートの周辺斜面</p> <p>【斜面C】 1号炉原子炉建屋の北西側に位置するアクセスルートの敷地下斜面</p> <p>第4図 ③-③' 断面の比較結果</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【⑦-⑦' 断面】</b></p> <p>⑦-⑦' 断面の斜面は自然斜面であり、斜面高さが最も高く、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、⑤-⑤' 断面に比べ、D級岩盤が分布するが、斜面高さが低いこと、平均勾配が緩いこと、シームが分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑤-⑤' 断面の評価に代表させる。</p>  <p>第4図 ⑦-⑦' 断面の比較結果</p>	<p><b>【斜面Dにおける検討断面】</b></p> <p>斜面Dにおいては、火碎岩層が概ね一様に分布しており、位置にかかわらず斜面高さが概ね一様であり、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層が分布しないことから、岩級の差異及び斜面の勾配に着目し、検討断面(④-④' 断面)を設定した。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・岩級：斜面表層のC級岩級が厚く分布する位置とする。</li> <li>・斜面の勾配：斜面の勾配が最急となる位置とする。</li> </ul> <p>当該断面は、⑩-⑩' 断面に比べ、下位岩級等が分布しないこと、斜面高さが低いこと、斜面勾配が緩いこと、断層が分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑩-⑩' 断面の評価に代表させる。</p>  <p>第5図 ④-④' 断面の比較結果</p>	

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

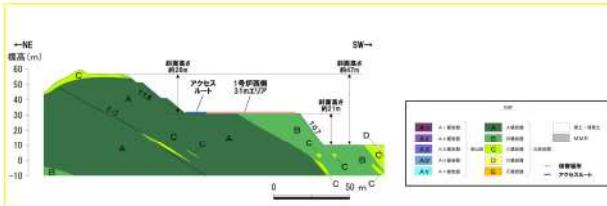
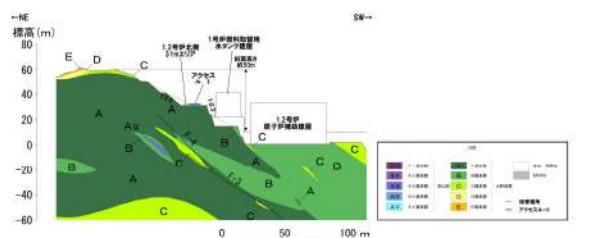
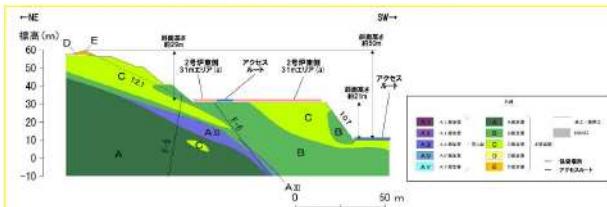
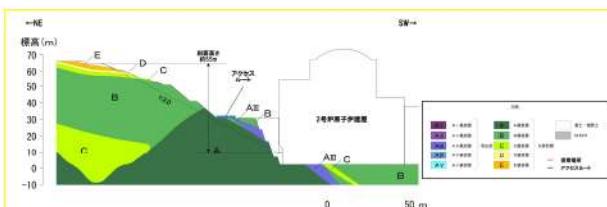
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>【斜面Eにおける検討断面】</p> <p>斜面Eにおいては、概ね火砕岩層が分布しており、位置にかかわらず斜面高さが同程度であることから、断層の分布及び岩級の差異に着目し、検討断面(⑤-⑤' 断面～⑦-⑦' 断面)を設定した。<b>断面位置の選定理由を以下に示す。</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・⑤-⑤' 断面については、斜面Eの北西側において、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層<sup>※1</sup>であるF-3断層を通る位置とした。</li> <li>・⑥-⑥' 断面については、斜面Eの中央付近において、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層であるF-3断層及びF-4断層<sup>※2</sup>を通る位置とした。</li> <li>・⑦-⑦' 断面については、岩級の差異に着目し、斜面Eの南東側において、斜面表層のC級岩級が厚く分布する位置とした。なお、当該断面の斜面高さ(約50m)は、斜面Eにおいて斜面高さが概ね最大となるA-A' 断面の斜面高さ(約55m)と比較して、大きな差はない。</li> </ul> <p>⑤-⑤' 断面～⑦-⑦' 断面は、⑨-⑨' 断面に比べ、斜面高さが低いこと及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑨-⑨' 断面の評価に代表させる。</p> <p>※1:斜面Eに分布するF-2断層、F-5断層及びF-6断層は、斜面のすべり方向にすべり面を形成しない。F-2断層、F-5断層及びF-6断層の走向・傾斜は以下のとおり。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・F-2断層 : N52° ~70° E/63° ~90° W</li> <li>・F-5断層 : N75° E~85° W/70° ~84° W</li> <li>・F-6断層 : N77° ~83° E/76° E~80° W</li> </ul> <p>※2:西傾斜の高角逆断層であるF-4断層は、敷地の形状により、斜面Eの南東側では分布しない。</p> 	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>第6図 ⑤-⑤' 断面の比較結果</p>  <p>第7図 ⑥-⑥' 断面の比較結果</p>  <p>第8図 ⑦-⑦' 断面の比較結果</p>  <p>第9図 A-A' 断面</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

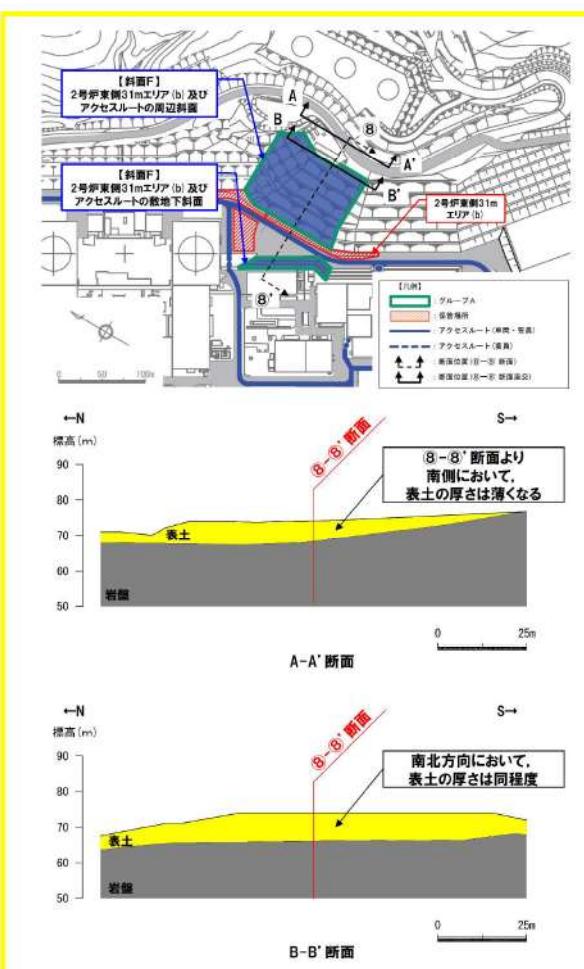
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>【斜面Fにおける検討断面】</p> <p>斜面Fにおいては、火碎岩層が概ね一様に分布しており、位置にかかわらず斜面高さ及び斜面の勾配が同程度であることから、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層であるF-8断層通り、当該斜面の中央付近に検討断面(⑧-⑧' 断面)を設定した。なお、第11図に示すとおり、⑧-⑧' 断面は、斜面Fにおける表土が厚く分布する位置であることを確認している。</p> <p>当該断面は、⑨-⑨' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑨-⑨' 断面の評価に代表させる。</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

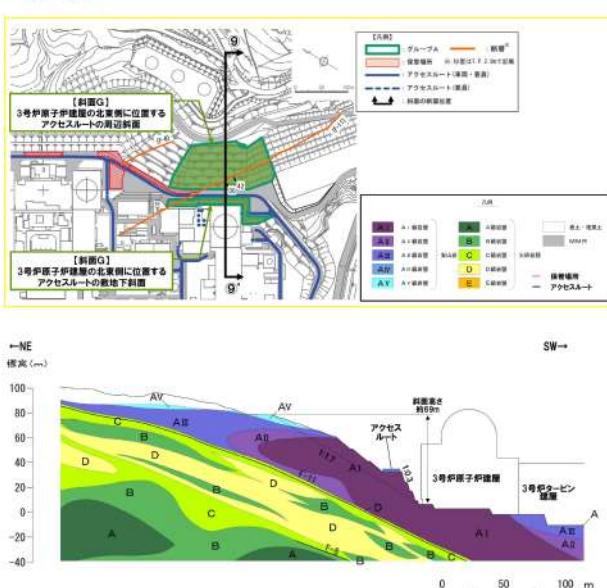
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>【斜面F】 2号炉東側31mエリア(b) 及び アクセスルートの周辺斜面</p> <p>【斜面F】 2号炉東側31mエリア(b) 及び アクセスルートの敷地下斜面</p> <p>【八時】 グループA 保管場所 アクセスルート(新規・変更) アクセスルート(現状) 新規立入(ヨード新規) 新規立入(ヨード既存)</p> <p>←N S→ 標高(m) 90 80 70 60 50</p> <p>表土 岩盤</p> <p>8-8' 断面より 南側において、 表土の厚さは薄くなる</p> <p>A-A' 断面 0 25m</p> <p>←N S→ 標高(m) 90 80 70 60 50</p> <p>表土 岩盤</p> <p>南北方向において、 表土の厚さは同程度</p> <p>B-B' 断面 0 25m</p>	

第11図 斜面Fにおける表土の分布状況

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>【斜面Gにおける検討断面(評価対象断面)】</p> <p>斜面Gにおいては、安山岩が概ね一様に分布しており、位置にかかわらず斜面高さ及び斜面の勾配が同程度であることから、斜面のすべり方向にすぺり面を形成し得る断層であるF-11断層及び3号炉原子炉建屋の中心を通り、当該斜面の中央付近に検討断面(⑨-⑨')断面を設定した。</p> <p>当該断面は、Av級及びD級岩盤が分布すること、斜面高さが高いこと、一部1:0.3の急勾配部があること、F-11断層が分布すること並びに簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象断面に選定する。</p>  <p>第12図 ⑨-⑨' 断面の比較結果</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p><b>【斜面Hにおける検討断面】</b></p> <p>斜面Hにおいては、火碎岩層が概ね一様に分布しており、位置にかかわらず斜面高さが同程度であり、斜面のすべり方向にすべり面を形成し得る断層が分布しないことから、斜面の勾配に着目し、検討断面(⑩-⑩' 断面)を設定した。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・斜面の勾配：斜面勾配が最急となる位置とする。</li> </ul> <p>当該断面は、⑨-⑨' 断面に比べ、下位岩級等が分布しないこと、斜面高さが低いこと、断層が分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑨-⑨' 断面の評価に代表させる。</p>	

第13図 ⑩-⑩' 断面の比較結果

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

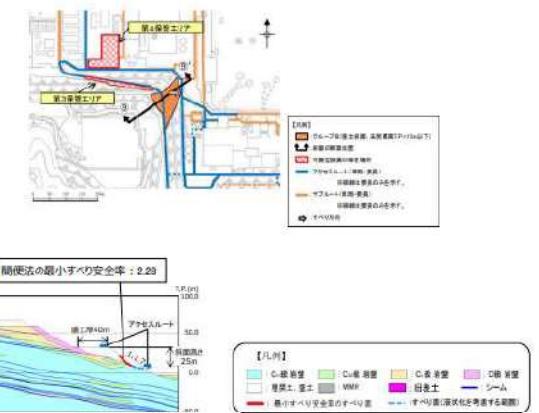
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>2. グループBにおける評価対象斜面の選定理由（詳細）      • 盛土で構成される斜面      グループBの盛土斜面である⑧-⑧' 断面及び⑨-⑨' 断面の比較検討結果及び評価対象斜面の選定根拠の詳細を断面毎に示す。</p> <p>【⑧-⑧' 断面（評価対象斜面）】      ⑧-⑧' 断面の斜面は盛土斜面であり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に断面を設定した。      当該斜面は、⑨-⑨' 断面に比べて、盛土厚が100mと厚いこと、斜面高さが高いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p>  <p>第5図 ⑧-⑧' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

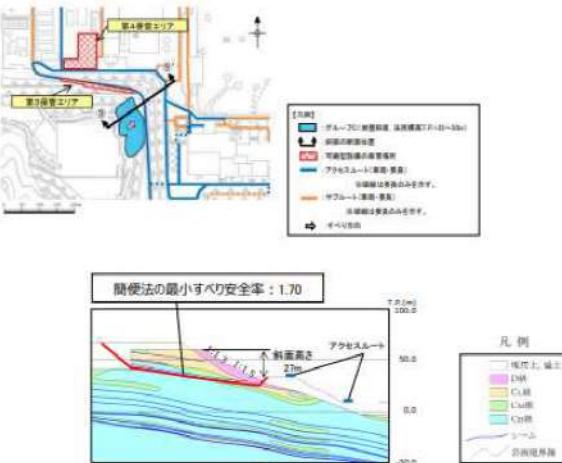
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【⑨-⑨' 断面】</p> <p>⑨-⑨' 断面の斜面は盛土斜面であり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、⑧-⑧' 断面に比べ、勾配が急ではあるが、盛土厚が40mと薄いこと、斜面高さが低いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑧-⑧' 断面の評価に代表させる。</p>  <p>【例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>△ ハーフコットンセイド、基盤表面(Friable surface)</li> <li>□ 基盤表面地盤</li> <li>■ 地盤表面地盤の地盤構成</li> <li>● ハーフコットンセイド、表面</li> <li>○ セルマーー直角-表面</li> <li>◆ セルマーー直角-裏面</li> <li>◆◆ オベリウス面</li> </ul> <p>簡便法の最小すべり安全率 : 2.23</p> <p>【例】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>Cg: 褐色</li> <li>Cu: 黄色</li> <li>Cb: 黄褐色</li> <li>VMM: 青色</li> <li>Gs: 灰色</li> <li>Sh: 紫色</li> <li>●: 基底土・盛土</li> <li>—: VMF</li> <li>—+: 最小すべり安全率のすべり面</li> <li>—++: すべり面(液状化を考慮する範囲)</li> </ul> <p>第6図 ⑨-⑨' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

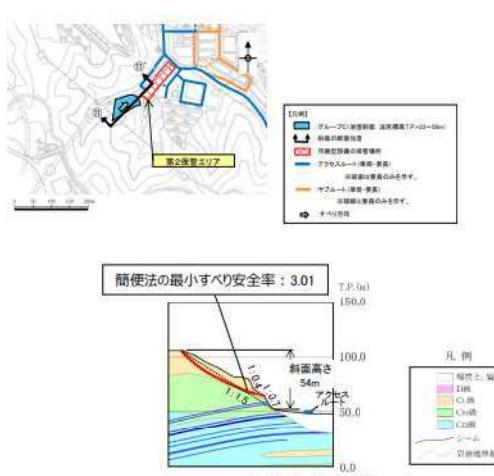
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>3. グループCにおける評価対象斜面の選定理由（詳細）          グループCの岩盤斜面である⑨-⑨'断面、⑪-⑪'断面～⑯-⑯'断面の比較検討結果及び評価対象斜面の選定根拠の詳細を断面毎に示す。</p> <p><b>【⑨-⑨'断面】</b>          ⑨-⑨'断面の斜面は自然斜面であり、斜面高さが最も高く、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。          当該斜面は、⑫-⑫'断面に比べ、斜面高さが低いこと、斜面の勾配が緩いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑫-⑫'断面の評価に代表させる。</p>  <p>第7図 ⑨-⑨' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

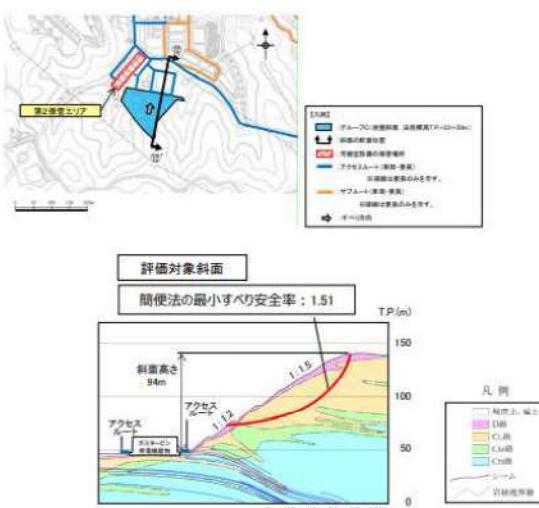
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>【⑪-⑪' 断面】</p> <p>⑪-⑪' 断面の斜面は自然斜面であり、斜面高さが最も高く、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、⑫-⑫' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑫-⑫' 断面の評価に代表させる。</p>  <p>第8図 ⑪-⑪' 断面の比較結果</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

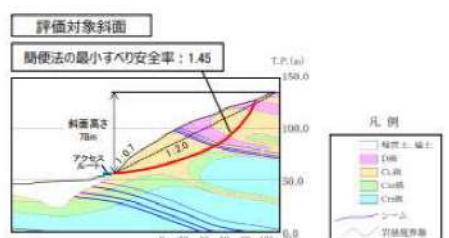
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【⑫-⑫' 断面（評価対象斜面）】</b></p> <p>⑫-⑫' 断面の斜面は切取斜面であり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、D級岩盤及びC<sub>1</sub>級岩盤が分布すること、斜面高さが94mとグループC（T.P.+33m～50m）の斜面で最も高いこと、1:1.2の急勾配部があること、シームが分布すること、及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p>  <p>第9図 ⑫-⑫' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

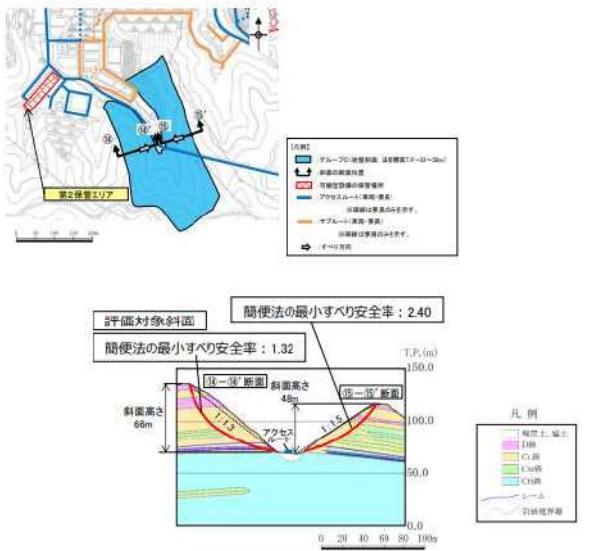
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【⑪-⑫' 断面（評価対象斜面）】</b></p> <p>⑪-⑫' 断面の斜面は自然斜面であり、斜面高さが最も高く、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。当該斜面は、D級岩盤及びC<sub>1</sub>級岩盤が分布すること、局所的な急勾配部（1:0.7、CL級岩盤）があること、シームが分布すること、及び⑪-⑫' 断面に比べ簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p>   <p>第10図 ⑪-⑫' 断面の比較結果</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

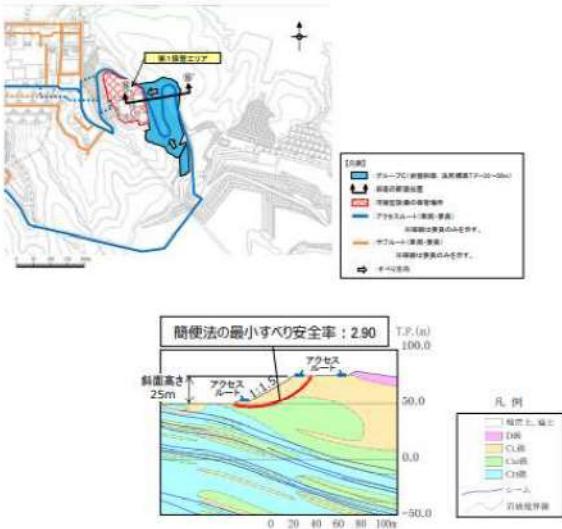
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【⑪-⑪' 断面（評価対象斜面）及び⑫-⑫' 断面】</b></p> <p>⑪-⑪' 断面及び⑫-⑫' 断面の斜面は自然斜面であり、斜面高さが最も高く、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。</p> <p>⑪-⑪' 断面の斜面は、D級岩盤及びC<sub>1</sub>級岩盤が分布すること、シームが分布すること、及び⑫-⑫' 断面に比べ簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p> <p>また、⑫-⑫' 断面の斜面は、⑪-⑪' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、平均勾配が緩いこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑪-⑪' 断面の評価に代表させる。</p>  <p>The figure consists of two parts. The top part is a map of the area around the power plant with various geological features and slopes labeled. A specific slope is highlighted in blue and labeled '評価対象斜面' (Evaluation Target Slope). The bottom part is a detailed cross-section diagram comparing two slopes: '⑪-⑪' 断面' and '⑫-⑫' 断面'. The diagram shows the height of each slope, the location of joints ('J'), and the calculated safety factors: '簡便法の最小すべり安全率: 2.40' for the ⑪-⑪' slope and '簡便法の最小すべり安全率: 1.32' for the ⑫-⑫' slope. It also includes a legend for rock types and soil layers.</p> <p>第11図 ⑪-⑪' 断面及び⑫-⑫' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

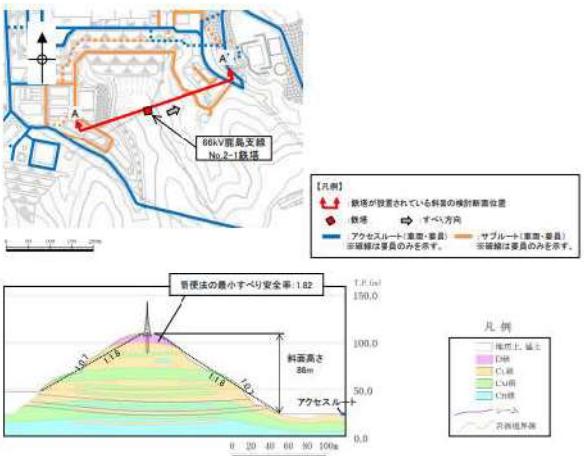
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【⑩-⑩' 断面】</b></p> <p>⑩-⑩' 断面の斜面は切取斜面であり、斜面高さが最も高く、最急勾配方向となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、⑫-⑫' 断面に比べ、斜面高さが低いこと、平均勾配が1:1.5と緩いこと、シームが分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、⑩-⑩' 断面の評価に代表される。</p>  <p>第12図 ⑩-⑩' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>4. 鉄塔が設置されている斜面の断面比較結果（詳細）          鉄塔が設置されている斜面の検討断面であるA-A'断面～C-C'断面の比較検討結果の詳細を断面毎に示す。</p> <p><b>【A-A'断面（評価対象斜面）】</b>          A-A'断面の斜面は自然斜面であり、鉄塔付近を通る断面のうち、斜面高さが高くなり、風化帯が最も厚くなる尾根部を通るすべり方向に断面を設定した。          当該斜面は、D級岩盤及びC<sub>1</sub>級岩盤が存在すること、斜面高さが最も高いこと、一部1:0.7の急勾配部があること、シームが分布すること、及び簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p>  <p>第13図 A-A' 断面の比較結果</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

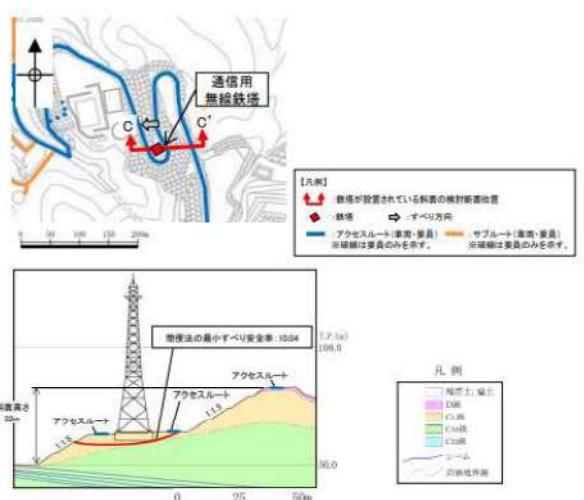
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【B-B' 断面（評価対象斜面）】</b></p> <p>B-B' 断面の斜面は自然斜面であり、通常であれば尾根部を通すが、尾根部が概ね同等の標高になっており、傾斜が緩いため、鉄塔付近を通る断面のうち、斜面高さが高くなり、最急勾配となるすべり方向に断面を設定した。</p> <p>当該斜面は、D級岩盤及びC<sub>L</sub>級岩盤が存在すること、1:1.2の急勾配であること、及びA-A' 断面に比べ簡便法の最小すべり安全率が小さいことから、評価対象斜面に選定する。</p> <p>第14図 B-B' 断面の比較結果</p>		

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p><b>【C-C'断面】</b></p> <p>C-C'断面の斜面は切取斜面であり、鉄塔付近を通る断面のうち、斜面高さが高くなり、勾配が急となるすべり方向に断面を設定した。当該斜面は、A-A'断面に比べて斜面高さが低いこと、平均勾配が緩いこと、シームが分布しないこと、及び簡便法の最小すべり安全率が大きいことから、A-A'断面の評価に代表させる。</p>  <p>第15図 C-C'断面の比較結果</p>		

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

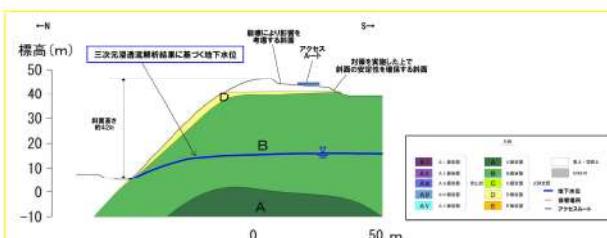
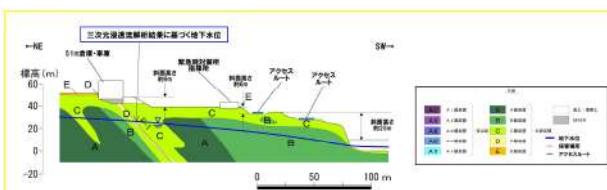
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
	<p>(参考-2) すべり安定性評価の基準値の設定について</p> <p>斜面のすべり安定性評価における評価基準値を1.0としたことについて、以下の理由から、二次元動的有限要素法解析におけるすべり安全率が1.0を上回れば、斜面の安定性は確保できると考えている。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・「斜面安定解析入門（社団法人地盤工学会）」<sup>*1</sup>において、「有限要素法を用いた動的解析ですべり安全率が1以上であれば、局所安全率が1を下回る所があつても、全体的なすべり破壊は生じないものと考えられる。さらに、このすべり安全率が1を下回っても、それが時間的に短い区間であれば、やはり必ずしも全体的すべりに至らないであろう。」と示されている。</li> <li>・「大規模地震に対するダム耐震性能照査指針（案）・同解説（国土交通省河川局）に係る参考資料」<sup>*2</sup>において、等価線形化法による動的解析を用いたすべり安定性の検討において、すべり安全率が1を下回る場合にはすべり破壊が発生する可能性があるとされている。</li> <li>・「道路土工盛土工指針（社団法人日本道路協会）」<sup>*3</sup>において、「レベル2地震動に対する設計水平震度に対して、円弧すべり面を仮定した安定解析法によって算出した地震時安全率の値が1.0以上であれば、盛土の変形量は限定的なものにとどまると考えられるため、レベル2地震動の作用に対して性能2を満足するとみなしてよい。」と示されている。</li> </ul> <p>注) レベル2地震動：供用期間中に発生する確率は低いが大きな強度を持つ地震動。</p> <p>注) 性能2：想定する作用による損傷が限定的なものにとどまり、盛土としての機能の回復がすみやかに行い得る性能。</p> <p>また、解析に当たっては、以下に示す保守的な評価を行っているため、すべり安全率1.0は評価基準値として妥当であると考えている。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・2次元断面による評価であり、現実のすべりブロック（3次元形状）が持つ側方抵抗を考慮していないため、保守的な評価となっている。</li> <li>・各要素の応力状態より、「引張応力が発生した要素」、「せん断強度に達した要素」については、せん断抵抗力の算定に用いる強度に残留強度を採用し、健全強度より低下させることで安全側の評価を実施している。</li> </ul> <p>※1：社団法人地盤工学会、P81      ※2：国土交通省国土技術政策総合研究所、平成17年3月、P132      ※3：社団法人日本道路協会、平成22年4月、P123</p>	<p>(参考-2) すべり安定性評価の基準値の設定について</p> <p>斜面のすべり安定性評価における評価基準値を1.0としたことについて、以下の理由から、二次元動的有限要素法解析におけるすべり安全率が1.0を上回れば、斜面の安定性は確保できると考えている。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・「斜面安定解析入門（社団法人地盤工学会）」<sup>*1</sup>において、「有限要素法を用いた動的解析ですべり安全率が1以上であれば、局所安全率が1を下回る所があつても、全体的なすべり破壊は生じないものと考えられる。さらに、このすべり安全率が1を下回っても、それが時間的に短い区間であれば、やはり必ずしも全体的すべりに至らないであろう。」と示されている。</li> <li>・「大規模地震に対するダム耐震性能照査指針（案）・同解説（国土交通省河川局）に係る参考資料」<sup>*2</sup>において、等価線形化法による動的解析を用いたすべり安定性の検討において、すべり安全率が1を下回る場合にはすべり破壊が発生する可能性があるとされている。</li> <li>・「道路土工盛土工指針（社団法人日本道路協会）」<sup>*3</sup>において、「レベル2地震動に対する設計水平震度に対して、円弧すべり面を仮定した安定解析法によって算出した地震時安全率の値が1.0以上であれば、盛土の変形量は限定的なものにとどまると考えられるため、レベル2地震動の作用に対して性能2を満足するとみなしてよい。」と示されている。</li> </ul> <p>注) レベル2地震動：供用期間中に発生する確率は低いが大きな強度を持つ地震動。</p> <p>注) 性能2：想定する作用による損傷が限定的なものにとどまり、盛土としての機能の回復がすみやかに行い得る性能。</p> <p>また、解析に当たっては、以下に示す保守的な評価を行っているため、すべり安全率1.0は評価基準値として妥当であると考えている。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・2次元断面による評価であり、現実のすべりブロック（3次元形状）が持つ側方抵抗を考慮していないため、保守的な評価となっている。</li> <li>・各要素の応力状態より、「引張応力が発生した要素」、「せん断強度に達した要素」については、せん断抵抗力の算定に用いる強度に残留強度を採用し、健全強度より低下させることで安全側の評価を実施している。</li> </ul> <p>※1：社団法人地盤工学会、P81      ※2：国土交通省国土技術政策総合研究所、平成17年3月、P132      ※3：社団法人日本道路協会、平成22年4月、P123</p>	

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

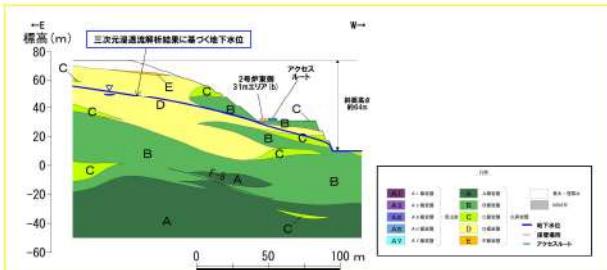
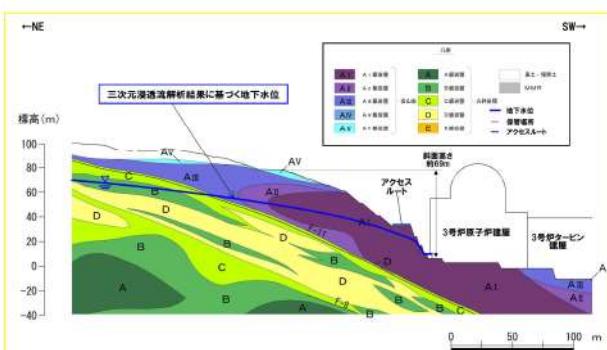
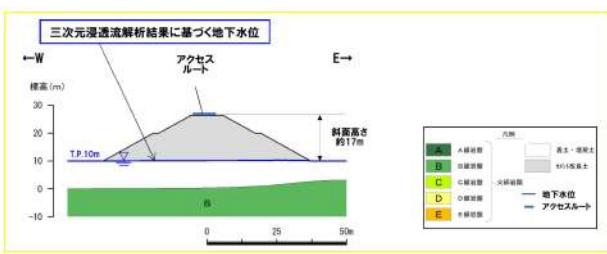
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		<p>(参考-3) 斜面安定性評価における液状化影響の考慮について</p> <p>地盤の液状化を考慮する際、地表面が傾斜している場合には、側方流動による影響があると考えられることから、地下水位分布の状況を踏まえ、液状化の影響を考慮する。</p> <p>解析により斜面の安定性評価を実施する斜面において、検討断面位置における自然水位※を参照し、自然水位以深に埋戻土等が分布する場合は、液状化の影響を考慮した斜面の安定性評価を実施する。</p> <p>表土・埋戻土が分布する①-①'断面、②-②'断面、⑧-⑧'断面、⑨-⑨'断面及び⑪-⑪'断面位置における自然水位を第1図～第5図に示す。</p> <p>液状化範囲の検討に用いる検討用地下水位については、自然水位を踏まえて設定する。</p> <p>※：地下水排水設備に期待しない場合の三次元浸透流解析の予測解析結果</p>  <p>第1図 ①-①' 断面における自然水位</p>  <p>第2図 ②-②' 断面における自然水位</p>	<p>【島根】</p> <p>記載方針の相違</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>泊は、斜面安定性評価における液状化影響の考慮の考え方を記載。</li> </ul>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		 <p>第3図 ⑧-⑧' 断面における自然水位</p>  <p>第4図 ⑨-⑨' 断面における自然水位</p>  <p>第5図 ⑪-⑪' 断面における自然水位</p>	

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

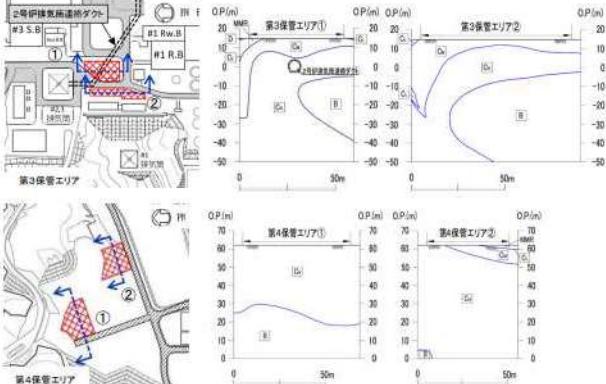
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>3. 敷地下斜面の選定根拠          (1) 保管場所及び屋外アクセスルートの支持地盤          第24図、第25図に示すとおり各保管場所は岩盤等に支持されている。          また、第26図に示すとおりO.P.+62m盤からO.P.+14.8m盤に至るまでのアクセスルートの大部分は岩盤上に設置されており、一部盛土上を通過する。</p> <p>第24図 第1、第2保管エリアの支持地盤</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p>第25図 第3, 第4保管エリアの支持地盤</p>	 <p>第26図 アクセスルートの支持地盤</p>		

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

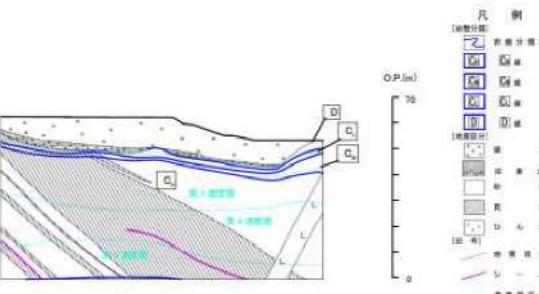
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(2) 地下斜面の抽出 保管場所及びアクセスルートの支持地盤の状況を踏まえ、敷地下斜面を第27図のとおり網羅的に抽出する。</p> <p>第27図 保管場所及びアクセスルート敷地下斜面の抽出</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

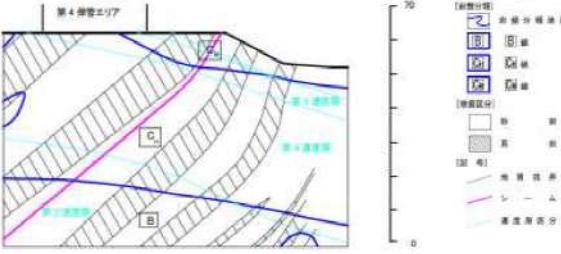
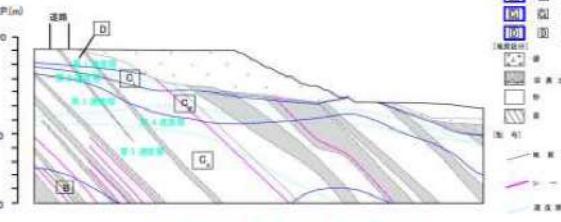
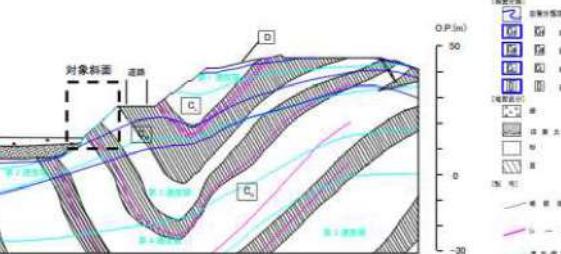
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(3) 敷地下斜面の安定性評価断面</p> <p>0.P.+62m 盤にある第1, 第2, 第4保管エリアは、いずれも岩盤上に設置されており、法肩から斜面高さ以上の離隔を確保していることから、敷地下斜面のすべりによる影響は想定されない。また、第3保管エリアには敷地下斜面は存在しない。0.P.+62m 盤の敷地下斜面の影響について、強度の小さい盛土で構成され、斜面高さが最大となる斜面Bの安定性を確認し、保管場所における敷地下斜面の評価を補完する。</p> <p>アクセスルートの敷地下斜面について、第27図で抽出した斜面のすべり方向を考慮し、各一連の斜面の地質断面図を第28図～第31図に示す。</p> <p>評価断面の選定に当たっては、斜面高さや地盤の種類（岩盤、盛土）を勘案し、斜面崩壊のおそれが大きいと考えられる斜面を選定する。</p> <p>断面⑧は、第28図に示すとおり、盛土からなる高さ9mの斜面である。</p> <p>断面Bは、第30図に示すとおり、盛土からなる高さが32mの斜面であり、地震時の加速度等の応答が大きいと想定されることから、盛土斜面の評価は断面Bで代表する。</p> <p>断面⑨は、第29図に示すとおり、C<sub>u</sub>級が分布する岩盤からなる、高さ10mの斜面である。</p> <p>断面Gは、第31図に示すとおり、C<sub>u</sub>級及びC<sub>v</sub>級が分布する岩盤からなる、高さ12mの斜面である。</p> <p>断面⑩及び断面Gは盛土からなる断面Bと比較して斜面高さが低く、盛土より優位にせん断強度が大きいC<sub>u</sub>級以上の岩盤からなる斜面であることから、これら岩盤斜面の評価は断面Bで代表する。</p>  <p>第28図 断面⑧の地質断面図</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 第29図 断面⑨の地質断面図			
 第30図 断面Bの地質断面図			
 第31図 断面Gの地質断面図			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(4) 選定結果 保管場所及びアクセスルートの敷地下斜面について、評価対象として選定した斜面Bの断面位置を第32図に示す。</p> <p>第32図 評価対象とする敷地下斜面</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p><b>4. 安定性評価の方法</b></p> <p>(1) 斜面の評価フロー</p> <p>評価対象として選定した斜面について、第33図のフローにより評価を実施する。</p> <p>※1 アクセスルートのみの周辺斜面・敷地下斜面の場合      ※2 傾度が小さい場合（「すべり安全率1.5未満を目標」）は、より精緻な二次元有限要素法解析を実施する。      ※3 傾度が大きい（すべり安全率F=1.00）ことから、地盤物性のばらつきや斜面崩壊を仮定した評価を実施する。</p> <p>第33図 保管場所及びアクセスルートに対する斜面の評価フロー</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

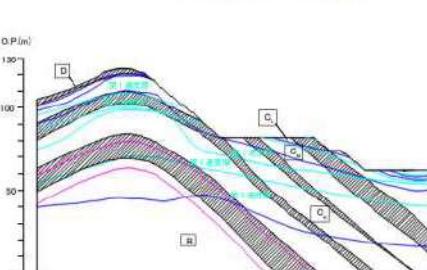
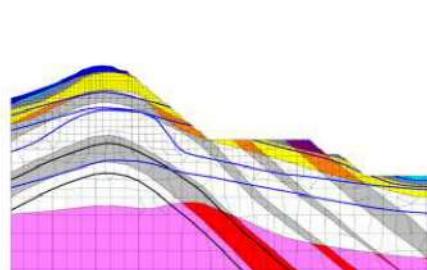
1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																					
<p>(2) 斜面の安定性評価フロー</p> <p>斜面の安定性評価は、第34図のフローにより行う。 地下水位の設定については別紙(37)に示す。</p> <pre> graph TD     A["①: 評価対象とする一連の斜面から、斜面高さ、斜面勾配等を勘定し、断面を選定"] --&gt; B{すべり線を形成し得るシーム、断層が斜面に存在する}     B -- No --&gt; C["②: 地盤、岩塊区分等に着目して円弧すべり線を設定し、基準地震動 Ss に対するすべり安全率を算定"]     B -- Yes --&gt; D["③: すべり線を形成し得るシーム、断層を通るすべり線を設定し、基準地震動 Ss に対するすべり安全率を算定"]     C --&gt; E["④: すべり線の妥当性を確認した上で、必要に応じてすべり線を追加し、基準地震動 Ss に対するすべり安全率を算定"]     D --&gt; E     E --&gt; F["⑤: ②、③、④の最小すべり安全率が評価基準値以上であることを確認"]   </pre> <p>第34図 斜面の安定性評価フロー</p> <p>(3) 解析コード</p> <p>斜面の解析に用いたコードは以下のとおり。なお、各解析コードの妥当性については、理論解との比較等により検証している。</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>静的解析</th> <th>地震応答解析</th> <th>すべり計算</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>斜面A</td> <td>STRESS-NLAP Ver. 2.91</td> <td>Super FLUSH Ver. 6.0</td> <td>suberi_sf ver. 2</td> </tr> <tr> <td>斜面B</td> <td>SAC2D Ver. 2.10</td> <td>Super FLUSH Ver. 6.0</td> <td>suberi_Type6789_SAC2D-HD1 ver. 0</td> </tr> <tr> <td>斜面C</td> <td>—</td> <td>LIQUEUR ver. 16.1B</td> <td>COSTANA ver. 18.1F</td> </tr> <tr> <td>斜面F</td> <td>BG0195HDW1 ver. 5.06</td> <td>Ves1-dyn ver. 2.03</td> <td>SLIPO2HDW1 ver. 4.07</td> </tr> <tr> <td>斜面G</td> <td>—</td> <td>LIQUEUR ver. 15.1H</td> <td>COSTANA ver. 17.1E/18.1F</td> </tr> </tbody> </table>		静的解析	地震応答解析	すべり計算	斜面A	STRESS-NLAP Ver. 2.91	Super FLUSH Ver. 6.0	suberi_sf ver. 2	斜面B	SAC2D Ver. 2.10	Super FLUSH Ver. 6.0	suberi_Type6789_SAC2D-HD1 ver. 0	斜面C	—	LIQUEUR ver. 16.1B	COSTANA ver. 18.1F	斜面F	BG0195HDW1 ver. 5.06	Ves1-dyn ver. 2.03	SLIPO2HDW1 ver. 4.07	斜面G	—	LIQUEUR ver. 15.1H	COSTANA ver. 17.1E/18.1F
	静的解析	地震応答解析	すべり計算																					
斜面A	STRESS-NLAP Ver. 2.91	Super FLUSH Ver. 6.0	suberi_sf ver. 2																					
斜面B	SAC2D Ver. 2.10	Super FLUSH Ver. 6.0	suberi_Type6789_SAC2D-HD1 ver. 0																					
斜面C	—	LIQUEUR ver. 16.1B	COSTANA ver. 18.1F																					
斜面F	BG0195HDW1 ver. 5.06	Ves1-dyn ver. 2.03	SLIPO2HDW1 ver. 4.07																					
斜面G	—	LIQUEUR ver. 15.1H	COSTANA ver. 17.1E/18.1F																					

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

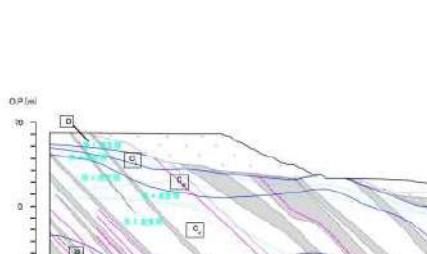
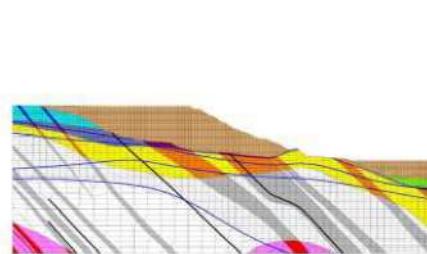
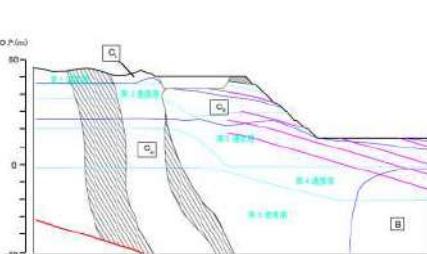
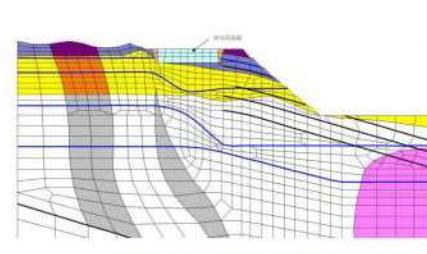
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(4) 斜面の地質断面図と解析メッシュ図</p> <p>二次元有限要素法解析により斜面の安定性を評価する斜面A, B, Fについて、斜面の位置を第35図に、地質断面図及び解析モデル図を第36図～第41図に示す。</p>  <p>第35図 斜面位置図</p>  <p>第36図 斜面Aの地質断面図</p>  <p>第37図 斜面Aの解析メッシュ図</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
		お	
第38図 斜面Bの地質断面図			
			
第39図 斜面Bの解析メッシュ図			
			
第40図 斜面Fの地質断面図			
			
第41図 斜面Fの解析メッシュ図			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																
<p><b>5. 斜面からの離隔距離の考え方</b></p> <p>保管場所及びアクセスルートの周辺斜面については、斜面から離隔を確保することを基本とし、離隔が確保できない場合は所要のすべり安全率を確保することにより崩壊土砂の影響を受けないことを確認している。</p> <p>斜面からの離隔については、各種文献及び解析により岩盤斜面は斜面高さの1.4倍、盛土斜面は斜面高さの2倍と設定している。</p> <p>(1) 各種文献の調査結果  <b>土砂の到達距離についての各種文献の記載は以下のとおり。</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>文献名</th><th>記載内容</th><th>根拠</th><th>到達距離</th><th>対象斜面</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>① 原子力発電所耐震設計技術指針 (JEAG4601-1987)</td><td>原子炉建屋周辺斜面として安定性評価の対象とすべき斜面は、一般的に斜面のり尻と原子炉建屋の離隔距離が約50m以内あるいは斜面高さの約1.4倍以内の斜面と考えられる。</td><td>実績</td><td>約50m以内 or 約1.4H以内</td><td></td></tr> <tr> <td>② 原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術&lt;技術資料&gt;</td><td>2004年新潟県中越地震による斜面崩壊事例からの分析結果</td><td></td><td>1.4H (斜面高×1.4倍)</td><td></td></tr> <tr> <td>③ 土質工学ハンドブック</td><td>昭和44~49年の崩壊れの事例収集</td><td></td><td>1.4H (斜面高×1.4倍)</td><td>自然斜面</td></tr> <tr> <td>④ 土木工学ハンドブック</td><td>1972~1982年に発生した急傾斜地3500地区的調査結果</td><td></td><td>0.55~0.79H (崩壊高×0.55~0.79倍)</td><td></td></tr> <tr> <td>⑤ 土砂災害防止法</td><td>土砂災害警戒区域</td><td>警戒</td><td>2.0H (斜面高×2.0倍)</td><td></td></tr> <tr> <td>⑥ 宅地防災マニュアルの解説</td><td>危険斜面崩壊危険箇所の考え方</td><td>区域<sup>⑦</sup></td><td>2.0H (斜面高×2.0倍)</td><td></td></tr> </tbody> </table> <p>※ 警戒区域：被災物に損傷が生じ、住民等の生命又は身体に著しい危害が生じるおそれがある区域。危険の周囲、警戒避難体制の整備等が図られる。</p> <p>【実績に基づいて整理された文献等：①～④】</p> <p>①原子力発電所耐震設計技術指針 (JEAG4601-1987)</p> <p>当文献では、「原子炉建屋周辺斜面として安定性評価の対象とすべき斜面は、一般的に斜面のり尻と原子炉建屋の離隔距離が約50m以内あるいは斜面高さの約1.4倍以内の斜面と考えられる。」としている。</p> <p>4.1.3 安定性評価の基本的な考え方</p> <p>原子炉建屋基礎地盤、原子炉建屋周辺斜面の安定性評価に当たっては、地盤調査・試験結果をもとに適切な地盤モデルを定め、必要に応じてすべり面法等の慣用法による解析、有限要素法等による静的解析、動的解析を実施する。</p> <p>原子炉建屋基礎地盤は、原則として十分に支持力のある安定した地盤に求められるため、一般には安定性が問題となることは少ないが、特に卓越した異方性あるいは顕著な不均質性が認められる場合には、応力的な不均衡が生じる可能性があるため、例えば弱層等に沿った地盤のすべり、支持力、沈下等を詳細に検討することが必要となろう。</p> <p>一方、周辺斜面の場合には、原子炉建屋との離隔距離、斜面の規模等を考慮して安定性評価の対象とすべき範囲を決めることが、まず必要となってくる。この点については「3.2.3 敷地内調査」で述べたように、既往の斜面崩壊事例の調査結果から、<u>対象とすべき斜面は、一般に斜面のり尻と原子炉建屋の離隔距離が約50m以内あるいは斜面高さの約1.4倍以内の斜面と考えられる</u>。斜面には岩盤斜面、土質斜面、盛土斜面等があり、安定性評価に際しては、これら構成材料の特性をよく把握して、適切な解析方法を用いることが重要である。</p>	文献名	記載内容	根拠	到達距離	対象斜面	① 原子力発電所耐震設計技術指針 (JEAG4601-1987)	原子炉建屋周辺斜面として安定性評価の対象とすべき斜面は、一般的に斜面のり尻と原子炉建屋の離隔距離が約50m以内あるいは斜面高さの約1.4倍以内の斜面と考えられる。	実績	約50m以内 or 約1.4H以内		② 原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術<技術資料>	2004年新潟県中越地震による斜面崩壊事例からの分析結果		1.4H (斜面高×1.4倍)		③ 土質工学ハンドブック	昭和44~49年の崩壊れの事例収集		1.4H (斜面高×1.4倍)	自然斜面	④ 土木工学ハンドブック	1972~1982年に発生した急傾斜地3500地区的調査結果		0.55~0.79H (崩壊高×0.55~0.79倍)		⑤ 土砂災害防止法	土砂災害警戒区域	警戒	2.0H (斜面高×2.0倍)		⑥ 宅地防災マニュアルの解説	危険斜面崩壊危険箇所の考え方	区域 <sup>⑦</sup>	2.0H (斜面高×2.0倍)	
文献名	記載内容	根拠	到達距離	対象斜面																															
① 原子力発電所耐震設計技術指針 (JEAG4601-1987)	原子炉建屋周辺斜面として安定性評価の対象とすべき斜面は、一般的に斜面のり尻と原子炉建屋の離隔距離が約50m以内あるいは斜面高さの約1.4倍以内の斜面と考えられる。	実績	約50m以内 or 約1.4H以内																																
② 原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術<技術資料>	2004年新潟県中越地震による斜面崩壊事例からの分析結果		1.4H (斜面高×1.4倍)																																
③ 土質工学ハンドブック	昭和44~49年の崩壊れの事例収集		1.4H (斜面高×1.4倍)	自然斜面																															
④ 土木工学ハンドブック	1972~1982年に発生した急傾斜地3500地区的調査結果		0.55~0.79H (崩壊高×0.55~0.79倍)																																
⑤ 土砂災害防止法	土砂災害警戒区域	警戒	2.0H (斜面高×2.0倍)																																
⑥ 宅地防災マニュアルの解説	危険斜面崩壊危険箇所の考え方	区域 <sup>⑦</sup>	2.0H (斜面高×2.0倍)																																

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

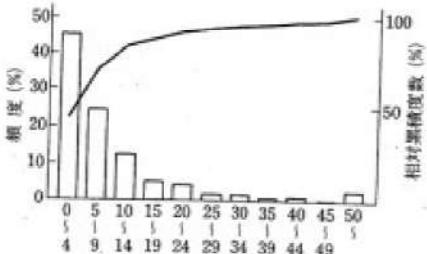
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>②原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術&lt;技術資料&gt;</p> <p>当文献では、全135件の崩壊事例をもとに斜面高さと堆積長の関係を整理した上で、「JEAG4601-1987に定められる周辺斜面の離隔距離に関する目安値（約50m以内あるいは斜面高さの約1.4倍以内）は、崩壊土塊が水の影響を顕著に受ける場合を除いて、十分に保守的なものとなっている。」としている。</p> <p>島根事例135件における崩壊土砂の堆積長（=到達距離）は、50m以内及び斜面高さの1.4倍以内となっている。</p> <p>※図中のID860、ID554、ID770は、斜面の上部で発生した崩壊による土塊が谷に沿って流動している事例である。</p> <p>③土質工学ハンドブック</p> <p>当文献は、昭和44～49年の崖崩れの事例を収集し、（崩土の到達距離） / （斜面の高さ）を分析したもので、斜面の高さの1.4倍までに、全体の94.2%が含まれるとしている。</p> <p>（崩土の到達距離）/（斜面の高さ）</p> <p>ただし、崩土の到達距離 崩土の高さ</p> <p>④（崩土の到達距離）/（斜面の高さ）は、被災の範囲の実態を示す指標として重要なものであるが、図-29-79に示すように、0.2～0.3が最頻値で、0.6以下で全体の72.5%を占める。更に斜面の高さの1.4倍まで考えれば、全体の94.2%が含まれる。実際問題では、斜面</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																																								
<p>④土木工学ハンドブック</p> <p>当文献は、1972～1982年に発生した急傾斜地3500地区の調査結果を分析したもので、(崩土の到達距離) / (崩壊の高さ) は土質により異なり、表土及び崩積土で0.57～0.79であるとしている。</p> <p>表-5.3 斜面構成土質ごとの崩壊指標（平均値）(1978～1982年)<sup>30</sup>      Magnitude of failures versus material (average : 1978 to 1982)</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>崩壊の高さ h(m)</th> <th>崩壊の幅 W(m)</th> <th>崩壊の深さ d(m)</th> <th>崩壊土量 V(m<sup>3</sup>)</th> <th>倒壊距離 L(m)</th> <th><math>h/L</math></th> <th><math>L/h</math></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>表土</td> <td>14.3</td> <td>15.5</td> <td>1.2</td> <td>287.0</td> <td>8.1</td> <td>0.69</td> <td>0.57</td> </tr> <tr> <td>崩積土</td> <td>16.2</td> <td>21.2</td> <td>1.5</td> <td>667.5</td> <td>11.3</td> <td>0.80</td> <td>0.79</td> </tr> <tr> <td>火山碎屑物</td> <td>14.3</td> <td>17.6</td> <td>3.1</td> <td>321.6</td> <td>13.8</td> <td>0.85</td> <td>0.96</td> </tr> <tr> <td>段丘堆積物</td> <td>13.9</td> <td>23.8</td> <td>2.1</td> <td>333.1</td> <td>12.2</td> <td>0.91</td> <td>0.84</td> </tr> <tr> <td>強風化岩</td> <td>13.9</td> <td>15.2</td> <td>1.6</td> <td>172.0</td> <td>7.0</td> <td>0.73</td> <td>0.55</td> </tr> <tr> <td>岩(I)</td> <td>13.7</td> <td>13.9</td> <td>1.4</td> <td>249.8</td> <td>6.0</td> <td>0.60</td> <td>0.43</td> </tr> <tr> <td>岩(II)</td> <td>13.5</td> <td>15.1</td> <td>1.3</td> <td>220.1</td> <td>5.8</td> <td>0.56</td> <td>0.57</td> </tr> <tr> <td>全体</td> <td>14.6</td> <td>17.0</td> <td>1.4</td> <td>361.2</td> <td>8.8</td> <td>0.71</td> <td>0.63</td> </tr> </tbody> </table>  <p>図-5.4 崩土の到達距離 (m) (1972～1982年)<sup>30</sup>      (Travel distance of failed materials)</p> <p>【警戒区域を示した文献等 : ⑤, ⑥】</p> <p>⑤土砂災害防止法</p> <p>当法令では、急傾斜地の土砂災害警戒区域指定の基準として、急傾斜地の高さの2倍以内という指標が用いられている。</p> <p>また、急斜面地の下端から水平距離が当該急斜面地の高さに相当する距離の2倍以内の範囲を土砂災害警戒区域としながらも、「50mを超える場合は50m」と記載されており、上限は50mとなっている。</p>		崩壊の高さ h(m)	崩壊の幅 W(m)	崩壊の深さ d(m)	崩壊土量 V(m <sup>3</sup> )	倒壊距離 L(m)	$h/L$	$L/h$	表土	14.3	15.5	1.2	287.0	8.1	0.69	0.57	崩積土	16.2	21.2	1.5	667.5	11.3	0.80	0.79	火山碎屑物	14.3	17.6	3.1	321.6	13.8	0.85	0.96	段丘堆積物	13.9	23.8	2.1	333.1	12.2	0.91	0.84	強風化岩	13.9	15.2	1.6	172.0	7.0	0.73	0.55	岩(I)	13.7	13.9	1.4	249.8	6.0	0.60	0.43	岩(II)	13.5	15.1	1.3	220.1	5.8	0.56	0.57	全体	14.6	17.0	1.4	361.2	8.8	0.71	0.63			
	崩壊の高さ h(m)	崩壊の幅 W(m)	崩壊の深さ d(m)	崩壊土量 V(m <sup>3</sup> )	倒壊距離 L(m)	$h/L$	$L/h$																																																																				
表土	14.3	15.5	1.2	287.0	8.1	0.69	0.57																																																																				
崩積土	16.2	21.2	1.5	667.5	11.3	0.80	0.79																																																																				
火山碎屑物	14.3	17.6	3.1	321.6	13.8	0.85	0.96																																																																				
段丘堆積物	13.9	23.8	2.1	333.1	12.2	0.91	0.84																																																																				
強風化岩	13.9	15.2	1.6	172.0	7.0	0.73	0.55																																																																				
岩(I)	13.7	13.9	1.4	249.8	6.0	0.60	0.43																																																																				
岩(II)	13.5	15.1	1.3	220.1	5.8	0.56	0.57																																																																				
全体	14.6	17.0	1.4	361.2	8.8	0.71	0.63																																																																				

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p><b>土砂災害警戒区域・特別警戒区域</b></p> <p><b>土砂災害警戒区域</b> 急傾斜地の崩壊等が発生した場合に、住民等の生命又は身体に危害が生じるおそれがあると認められる区域であり、危険の周知、警戒避難体制の整備が行われます。</p> <p><b>土砂災害特別警戒区域</b> 急傾斜地の崩壊等が発生した場合に、建物等に崩壊が生じ住民等の生命又は身体に著しい危害が生ずるおそれがあると認められる区域で、特定の開発行為に対する許可制、建物の構造規制等が行われます。</p> <p><b>警戒区域では</b> <b>特別警戒区域では</b></p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>⑥宅地防災マニュアルの解説</p> <p>当文献では、土砂災害に係る危険箇所のうち、宅地造成に伴う災害に最も関連の深い急傾斜地崩壊危険箇所の考え方方が示されており、急傾斜地崩壊危険箇所としての要件を整理する中で設定する「斜面下部」の定義がなされている。</p> <p>急傾斜地の下端から当該急傾斜地の高さの2倍程度の範囲を斜面下部としながらも、「概ね50mを限度とする。」と記載されており、上限は50mとなっている。</p> <p>土砂災害に係る危険箇所のうち、宅地造成に伴う災害に最も関連の深い急傾斜地崩壊危険箇所の考え方を以下に示す。</p> <p>【危険箇所としての要件】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>① 水平面とのなす角度が30度以上であること。</li> <li>② 斜面の高さが5 m以上であること。</li> <li>③ 斜面上部又は下部に人家が5戸以上あること（官公署、学校、病院、旅館等がある場合は5戸免査でも可）。</li> </ul> <p>斜面上部又は下部とは、下図に示すように急傾斜地（傾斜30度以上のかけ）の下端及び上端から当該急傾斜地の高さの、それぞれ2倍及び1倍程度の範囲（概ね50mを限度とする）をいう。</p> <p>図X.1 急傾斜地崩壊危険箇所の要件</p> <p>【考え方】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・⑤、⑥の文献で示された到達距離 2.OH については、土砂災害の警戒範囲を示したものである。盛土斜面については、土砂を対象とした⑤、⑥の文献を踏まえ、斜面法尻からの離隔として斜面高さの2倍を適用する。</li> <li>・①～④の文献では、岩盤斜面及び盛土斜面のいずれも含んだ崩壊の考え方や実績が整理されており、対象斜面の大部分で到達距離は斜面高さの1.4倍に含まれるとされている。よって、岩盤斜面については、斜面法尻からの離隔として斜面高さの1.4倍を適用する。</li> </ul>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

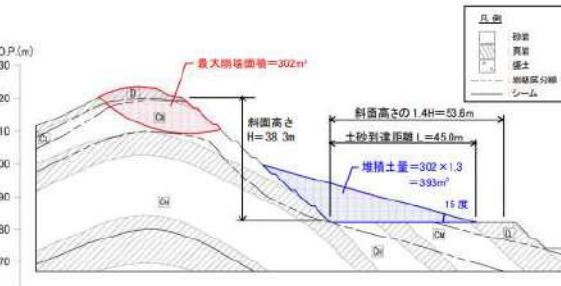
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(2) 解析による検討結果</p> <p>保管場所及びアクセスルートの周辺斜面については、斜面から離隔を確保、又は離隔が確保できない場合、所要のすべり安全率を確保することにより、斜面崩壊の影響を受けないことを確認している。</p> <p>岩盤斜面からの離隔については、崩壊の影響が及ぶ範囲を斜面高さの1.4倍としている。ここでは、所要の安全率を確保しない可能性のある斜面として、斜面Aの背後斜面を対象に、斜面崩壊時の到達距離を確認する。検討斜面位置を第42図に、検討断面を第43図に示す。</p>  <p>第42図 斜面Aおよび背後斜面 位置図</p>  <p>第43図 斜面Aおよび背後斜面 断面図</p>			

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字	：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）
青字	：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）
緑字	：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>到達距離は、二次元有限要素法解析によりすべり安全率を算定し、すべり安全率が1.0を下回るすべり線のうち、土量が最大となるすべり線を対象に確認する。</p> <p>到達距離の算定条件及び算定結果を以下に示す。</p> <p><b>【考慮した条件】</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・堆積時の角度は15度とする。 (安息角と内部摩擦角の関係及び土砂移動時の内部摩擦角の下限値※1.2より設定)</li> <li>・すべり土塊の土量に対して土量変化率1.3を考慮する。</li> </ul> <p>※1 砂防設計公式集（マニュアル）：（社）全国治水砂防協会、S59.11</p> <p>※2 土砂災害防止に関する基礎調査の手引き：（財）砂防フロンティア整備推進機構、H13.6</p>  <p>第44図 斜面崩壊時の最大到達距離</p> <p>第44図より、岩盤斜面で崩壊土量が最大となるケースにおいても、到達距離は1.4H未満であることを確認した。</p> <p>(3) 斜面からの離隔距離の設定</p> <p>(1) の文献調査では、実績に基づいた到達距離は1.4H以内であることを確認した。その上で、斜面法尻からの離隔は、岩盤斜面で斜面高さの1.4倍を、盛土斜面で保守的に斜面高さの2倍を考慮することとした。</p> <p>さらに、(2)の解析では、岩盤斜面で崩壊土量が最大となり堆積距離も最長となる場合の評価を実施し、到達距離が1.4H未満であることを確認した。</p> <p>以上より、斜面法尻からの離隔の設定は妥当であると考える。</p>			

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

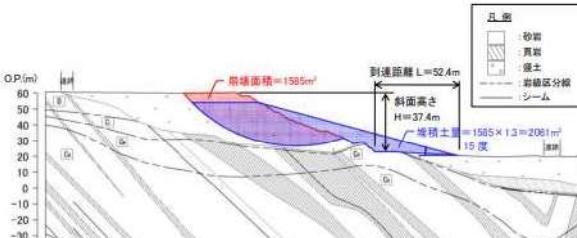
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																								
<p><b>6. 斜面評価に係る補足説明</b></p> <p>(1) 斜面Bの評価に係る補足説明</p> <p>a. 地盤物性のばらつきを考慮した評価</p> <p>斜面Bについては、二次元有限要素法解析による評価の結果、すべり安全率は1.0以上を確保しているものの裕度が小さいこと(<math>F_s=1.09</math>)から、地盤物性のばらつきを考慮した評価を実施する。すべり安全率に対しては、地盤物性のうち強度特性のばらつきが大きく影響することから、強度特性に関するばらつきを考慮する。評価結果を以下に示す。地盤物性のばらつきを考慮しても、すべり安全率は1.0以上であり、斜面Bの安定性を確認している。</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>基準地震動 Ss</th><th>すべり安全率 (平均強度)</th><th>地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Ss-D1</td><td>1.09</td><td>1.03</td></tr> <tr> <td>Ss-D2</td><td>1.20</td><td>1.13</td></tr> <tr> <td>Ss-D3</td><td>1.29</td><td>1.22</td></tr> <tr> <td>Ss-F1</td><td>1.22</td><td>1.15</td></tr> <tr> <td>Ss-F2</td><td>1.20</td><td>1.13</td></tr> <tr> <td>Ss-F3</td><td>1.53</td><td>1.44</td></tr> <tr> <td>Ss-N1</td><td>1.12</td><td>1.05</td></tr> </tbody> </table>	基準地震動 Ss	すべり安全率 (平均強度)	地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率	Ss-D1	1.09	1.03	Ss-D2	1.20	1.13	Ss-D3	1.29	1.22	Ss-F1	1.22	1.15	Ss-F2	1.20	1.13	Ss-F3	1.53	1.44	Ss-N1	1.12	1.05			
基準地震動 Ss	すべり安全率 (平均強度)	地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率																									
Ss-D1	1.09	1.03																									
Ss-D2	1.20	1.13																									
Ss-D3	1.29	1.22																									
Ss-F1	1.22	1.15																									
Ss-F2	1.20	1.13																									
Ss-F3	1.53	1.44																									
Ss-N1	1.12	1.05																									

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>b. 斜面崩壊を仮定した場合の評価</p> <p>斜面Bはすべり安全率の裕度が小さいため、万一斜面が崩壊した場合の土砂到達距離を評価することにより、アクセスルートへの影響を確認する。</p> <p>(a) 土砂到達距離の算定方法</p> <p>斜面Bはすべり安全率が1.0以上であることが確認されていることから、崩壊を想定するすべり線は安定性評価において示したすべり安全率が最も小さいすべり線とする。</p> <p>また、土砂到達距離の算定に当たっては、以下の条件を考慮する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>堆積時の角度は15度とする。</li> <li>(安息角と内部摩擦角の関係及び土砂移動時の内部摩擦角の下限値<sup>※1,2</sup>より設定)</li> <li>すべり土塊の土量に対して土量変化率1.3を考慮する。</li> </ul> <p>※1 砂防設計公式集（マニュアル）：（社）全国治水砂防協会、S59.11      ※2 土砂災害防止に関する基礎調査の手引き：（財）砂防フロンティア整備推進機構、H13.6</p> <p>(b) 評価結果</p> <p>評価断面における崩壊土砂の到達距離を第45図に示す。評価断面において、崩壊土砂はアクセスルートに到達しないことが確認できる。</p> <p>また、第45図で算定した到達距離52.4mを用いて、斜面Bにおける崩壊土砂の影響範囲を第46図にて検討した。その結果、ルート1に対して土砂は到達せず、他のアクセスルートに一部土砂が到達するが、必要な道路幅3.7mは確保できることを確認した。</p> <p>以上より、仮に斜面Bの崩壊を仮定した場合でも、崩壊土砂はアクセスルートに対して影響を与えないことを確認した。</p>  <p>第45図 斜面Bの崩壊土砂到達距離</p>			

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

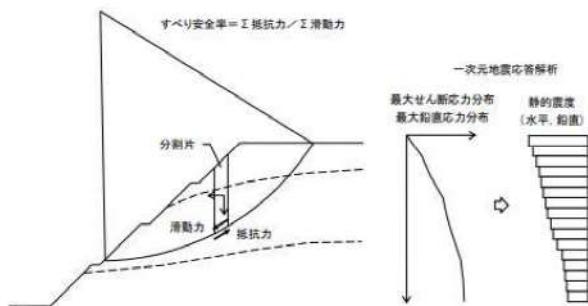
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 第46図 崩壊土砂の影響範囲			

## (2) 静的震度を用いた分割法による評価

## a. 評価方法

道路土工（切土工・斜面安定工指針）に基づき、分割法による安定計算を行い、すべり安全率を算定する（第47図）。

各分割片におけるすべり面の抵抗力は、岩級及び岩種の分布状況をもとに各岩種・岩級に応じた強度により算定し、滑動力は土塊重量及び地震時慣性力を考慮して算定する。地震時慣性力は原子力発電所耐震設計技術指針（JEAG4601-1987）に基づき、斜面位置での基準地震動  $S_s$  に対する一次元地震応答解析により得られたせん断応力分布と鉛直応力分布をもとに静的震度として考慮する。なお、水平震度と鉛直震度については、保守的に全時刻を通しての最大値を組み合わせる。

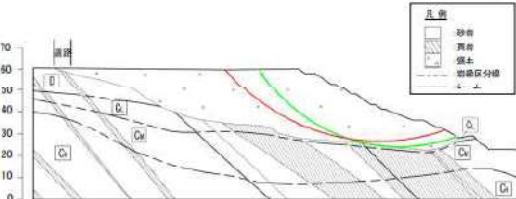


第47図 静的震度を用いた分割法による安定計算の概要

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

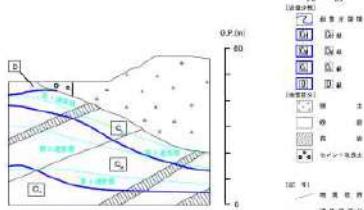
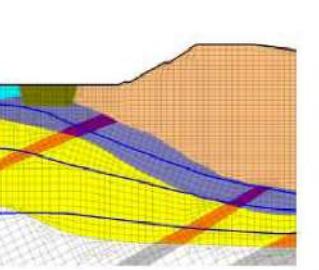
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由												
<p>b. 解析手法の妥当性</p> <p>周辺斜面の安定性評価については、第33図のフローのとおり静的震度を用いた分割法と二次元有限要素法解析とを使い分ける。</p> <p>ここでは、静的震度を用いた分割法による安定性評価の妥当性を、斜面Bにおける安全率の比較により確認する。</p> <p>c. 評価結果</p> <p>評価結果を第48図に示す。それぞれの評価方法における最小すべり安全率を比較した結果、静的震度を用いた分割法の方が保守的である。以上より、アクセスルートの周辺斜面に対して用いる、静的震度を用いた分割法による評価は、妥当な結果であると考える。</p> <p>なお、斜面Bについては二次元有限要素法による評価により、評価基準値であるすべり安全率1.0以上を満足していることから、安定性を確認している。</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>すべり線</th> <th>評価方法</th> <th>最小すべり安全率</th> <th>基準地震動 Ss</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>緑線</td> <td>静的震度を用いた分割法</td> <td>0.98</td> <td>Ss-B1</td> </tr> <tr> <td>赤線</td> <td>二次元有限要素法</td> <td>1.09</td> <td>Ss-B1</td> </tr> </tbody> </table>  <p>第48図 最小すべり安全率の比較結果</p>	すべり線	評価方法	最小すべり安全率	基準地震動 Ss	緑線	静的震度を用いた分割法	0.98	Ss-B1	赤線	二次元有限要素法	1.09	Ss-B1			
すべり線	評価方法	最小すべり安全率	基準地震動 Ss												
緑線	静的震度を用いた分割法	0.98	Ss-B1												
赤線	二次元有限要素法	1.09	Ss-B1												
<p>(3) 斜面Cの二次元有限要素法解析による評価</p> <p>斜面Cは静的震度を用いた分割法による評価により、すべり安全率1.0以上を確保しているものの、裕度が小さい (<math>F_s=1.09</math>) ことから、より精緻な二次元有限要素法解析による安定性評価を実施する。</p> <p>a. 評価方法</p> <p>基準地震動 Ssに基づく二次元有限要素法解析を実施し、算定されるすべり安全率が1.0を上回っていることを確認する。地質断面図を第49図に、解析メッシュ図を第50図に示す。</p> <p>なお、静的解析には解析コード「SOILPLUSSTATICVer. 10.002」を、地震応答解析には解析コード「SuperFLUSHVer. 6.1」を、すべり計算には解析コード「SFCALCver. 5.2」を使用する。</p>															

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

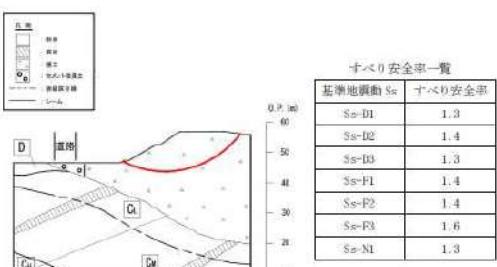
赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）
青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）
緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p>第49図 斜面Cの地質断面図</p>			
 <p>第50図 斜面Cの解析メッシュ図</p>			

b. 評価結果

斜面Cのすべり安定性評価結果を第51図に示す。すべり安全率は1.0以上であり、斜面の安定性を確認している。

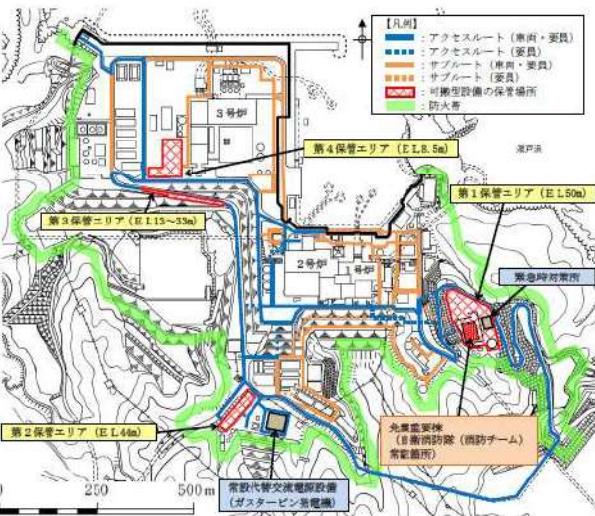


第51図 すべり安定性評価結果

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字: 設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
青字: 記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
緑字: 記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
別紙(18) 消火活動及び事故拡大防止対策等について  1. 化学消防自動車の出動の可否について 発電所内の初期消火活動のため、発電所構内に初期消火要員（10名）が24時間常駐しているが、地震発生後の火災に対して、消火活動が可能であることを以下のとおり確認した。  (1) 化学消防自動車の健全性 耐震性が確保された第3保管エリア及び第4保管エリアに化学消防自動車を1台ずつ配備する。 なお、 <b>消防自動車</b> は地震で転倒しないが、竜巻対策として固縛し、凍結対策として消防自動車内蔵凍結防止ヒータを用いる。  消火用の水源としては、 <b>防火水槽</b> 、耐震性防火水槽、屋外消火栓等を使用する。（第1図参照）	別紙(7) 自衛消防隊（消防チーム）による消火活動等について  1. <b>自衛消防隊（消防チーム）</b> の出動の可否について 発電所内の初期消火活動のため、発電所内の <b>免震重要棟</b> に <b>自衛消防隊（消防チーム）</b> が常駐しているが、地震発生後の火災に対して、消火活動が可能であることを以下のとおり確認した。  (1) <b>自衛消防隊（消防チーム）</b> のアクセスルートについて 火災が発生した場合のアクセスルートについては、第1図に示すとおり、免震重要棟、第1保管エリア及び第4保管エリアから消防活動実施場所へのアクセスルートを確保している。 なお、車両でのアクセスルートの通行に影響がある場合には、緊急時対策要員によるアクセスルートの復旧を行うとともに、自衛消防隊（消防チーム）は徒歩でのアクセスにより現場付近まで到着後、対応可能な手段により消火活動を行う。	別紙(17) 消火活動及び事故拡大防止対策等について  1. <b>化学消防自動車等</b> の出動の可否について 発電所内の初期消火活動のため、発電所構内に初期消火要員（11名）が24時間常駐しているが、地震発生後の火災に対して、消火活動が可能であることを以下のとおり確認した。  (1) <b>化学消防自動車等</b> の健全性 耐震性が確保された51m倉庫・車庫エリアに化学消防自動車及び水槽付消防ポンプ自動車を各1台配備する。 なお、化学消防自動車及び水槽付消防ポンプ自動車は地震で転倒しないが、竜巻対策として固縛し、凍結対策として消防自動車内蔵凍結防止ヒータを用いる。 消火用の水源としては、原水槽、防火水槽及び屋外消火栓を使用する。（第1図参照）	【女川及び島根】記載表現の相違 ・島根は消防隊のアクセスルートについて記載。泊は女川と同様、消防自動車の健全性について記載。 【女川】記載表現、設備名称の相違
 第1図 防火水槽等の配置	 第1図 自衛消防隊（消防チーム）のアクセスルート	 第1図 防火水槽等の配置	【島根】記載内容の相違 ・島根は消防車両について記載。泊は女川同様、要員の出動について記載。 【女川】記載表現の相違
(2) 初期消火要員の出動性 初期消火要員のうち化学消防自動車による初期消火活動を実施する6名は耐震性が確認されている <b>事務本館及び事務建屋</b> （別紙(11)参照）に常駐していることから地震時においても出動することが可能である。		(2) 初期消火要員の出動性 初期消火要員のうち化学消防自動車等による初期消火活動を実施する専属消防隊員5名は耐震性が確認されている51m倉庫・車庫及び総合管理事務所（別紙(10)参照）に常駐していることから地震時においても出動することが可能である。	【島根】記載内容の相違 ・島根は消防車両について記載。泊は女川同様、要員の出動について記載。 【女川】記載表現の相違

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

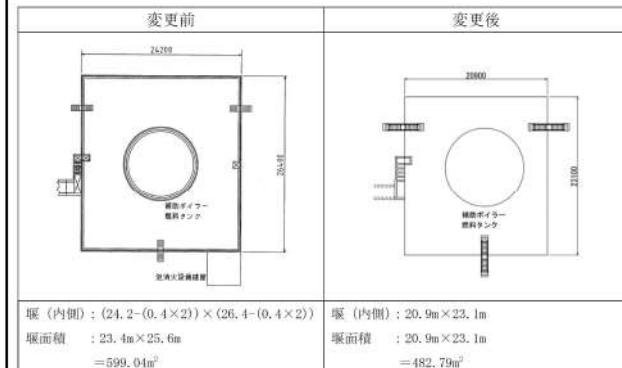
女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																											
	<p>(2) 自衛消防隊（消防チーム）による消火活動について 火災が発生した場合の初期消火活動用として、第1表に示すとおり、免震重要棟近傍の第1保管エリア及び第4保管エリアに消防車両と泡消火薬剤を配備し保有している。</p> <p>また、初期消火活動において消火が困難な場合は、継続して周辺施設への延焼防止に努め、被害の拡大防止を図る。</p> <p style="text-align: center;"><b>第1表 消防車両等の保管場所・数量</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>第1保管エリア</th> <th>第4保管エリア</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>・化学消防自動車 : 1台</td> <td>・化学消防自動車 : 1台</td> </tr> <tr> <td>・小型動力ポンプ付水槽車 : 1台</td> <td>・小型動力ポンプ付水槽車 : 1台</td> </tr> <tr> <td>・小型放水砲 : 1台</td> <td>・小型放水砲 : 1台</td> </tr> <tr> <td>・泡消火薬剤(3%) : 1,500L</td> <td>・泡消火薬剤(3%) : 1,500L</td> </tr> <tr> <td>・泡消火薬剤(1%) : 2,000L</td> <td>・泡消火薬剤(1%) : 2,000L</td> </tr> <tr> <td>・泡消火薬剤運搬車 : 1台</td> <td>・泡消火薬剤運搬車 : 1台</td> </tr> </tbody> </table> <p>2. タンクローリによる燃料給油時の火災防止 タンクローリによる燃料給油時の火災防止策として、以下のとおり対応する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>静電気放電による火災防止策として、タンクローリは接地を取る。</li> <li>万一油が漏えいした場合に備えて、油吸着シート及び消火器を周囲に配備する。</li> <li>タンクローリから軽油タンクへの接続は接合金具及び電気的導通性のある耐油ホースを用いる。</li> </ul>	第1保管エリア	第4保管エリア	・化学消防自動車 : 1台	・化学消防自動車 : 1台	・小型動力ポンプ付水槽車 : 1台	・小型動力ポンプ付水槽車 : 1台	・小型放水砲 : 1台	・小型放水砲 : 1台	・泡消火薬剤(3%) : 1,500L	・泡消火薬剤(3%) : 1,500L	・泡消火薬剤(1%) : 2,000L	・泡消火薬剤(1%) : 2,000L	・泡消火薬剤運搬車 : 1台	・泡消火薬剤運搬車 : 1台	<p>(3) 火災発生時の消火活動について 火災が発生した場合の初期消火要員による初期消火活動用として、第1表に示すとおり消防車両と泡消火薬剤を配備し保有している。 また、災害対策要員による初期消火活動用として、第2表に示すとおり小型放水砲、可搬型大型送水ポンプ車及び泡消火薬剤を配備し保有している。 初期消火活動において消火が困難な場合は、継続して周辺施設への延焼防止に努め、被害の拡大防止を図る。</p> <p style="text-align: center;"><b>第1表 消防車両等の保管場所・数量</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>設備名</th> <th>配備数</th> <th>保管場所</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>・化学消防自動車</td> <td>1台</td> <td rowspan="5">51m倉庫・車庫エリア</td> </tr> <tr> <td>・水槽付消防ポンプ自動車</td> <td>1台</td> </tr> <tr> <td>・大規模火災用消防自動車</td> <td>1台</td> </tr> <tr> <td>・泡消火薬剤(3%)</td> <td>7,200L</td> </tr> <tr> <td>・資機材運搬車</td> <td>1台</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: center;"><b>第2表 小型放水砲等の保管場所・数量</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>設備名</th> <th>配備数</th> <th>保管場所</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>・可搬型大型送水ポンプ車</td> <td>6台</td> <td rowspan="3">51m倉庫・車庫エリア 2号東側31mエリア(a), (b) 展望台行管理道路脇西側60mエリア</td> </tr> <tr> <td>・ホース延長・回収車(送水車用)</td> <td>6台</td> </tr> <tr> <td>・小型放水砲</td> <td>2台</td> </tr> <tr> <td>・泡消火薬剤(1%)</td> <td>6,000L</td> <td rowspan="2">構内保管場所</td> </tr> <tr> <td>・泡消火薬剤コンテナ式運搬車</td> <td>1台</td> </tr> </tbody> </table>	設備名	配備数	保管場所	・化学消防自動車	1台	51m倉庫・車庫エリア	・水槽付消防ポンプ自動車	1台	・大規模火災用消防自動車	1台	・泡消火薬剤(3%)	7,200L	・資機材運搬車	1台	設備名	配備数	保管場所	・可搬型大型送水ポンプ車	6台	51m倉庫・車庫エリア 2号東側31mエリア(a), (b) 展望台行管理道路脇西側60mエリア	・ホース延長・回収車(送水車用)	6台	・小型放水砲	2台	・泡消火薬剤(1%)	6,000L	構内保管場所	・泡消火薬剤コンテナ式運搬車	1台	<p>【島根】記載箇所の相違 ・泊は「4. 可搬型タンクローリによる燃料給油時の火災防止」に記載。</p>
第1保管エリア	第4保管エリア																																													
・化学消防自動車 : 1台	・化学消防自動車 : 1台																																													
・小型動力ポンプ付水槽車 : 1台	・小型動力ポンプ付水槽車 : 1台																																													
・小型放水砲 : 1台	・小型放水砲 : 1台																																													
・泡消火薬剤(3%) : 1,500L	・泡消火薬剤(3%) : 1,500L																																													
・泡消火薬剤(1%) : 2,000L	・泡消火薬剤(1%) : 2,000L																																													
・泡消火薬剤運搬車 : 1台	・泡消火薬剤運搬車 : 1台																																													
設備名	配備数	保管場所																																												
・化学消防自動車	1台	51m倉庫・車庫エリア																																												
・水槽付消防ポンプ自動車	1台																																													
・大規模火災用消防自動車	1台																																													
・泡消火薬剤(3%)	7,200L																																													
・資機材運搬車	1台																																													
設備名	配備数	保管場所																																												
・可搬型大型送水ポンプ車	6台	51m倉庫・車庫エリア 2号東側31mエリア(a), (b) 展望台行管理道路脇西側60mエリア																																												
・ホース延長・回収車(送水車用)	6台																																													
・小型放水砲	2台																																													
・泡消火薬剤(1%)	6,000L	構内保管場所																																												
・泡消火薬剤コンテナ式運搬車	1台																																													

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>2. 軽油タンクの消火方法について</p> <p>第3表のとおり、アクセスルートまで離隔距離が確保されており、万一初期消火活動にて消火が完了しなかった場合でも、アクセスルートは放射熱強度が「長時間さらされても苦痛を感じない強度※」である <math>1.6\text{kW/m}^2</math> 以下まで低減されることから、通行は可能と考える。</p> <p>軽油タンクが地震により損傷し、防油堤内で火災が発生した場合は化学消防自動車による初期消火活動を実施するが、初期消火活動にて消火が困難な場合には、継続して周辺施設への延焼防止に努め、被害の拡大防止を図るとともに、<b>大量送水ポンプ</b>、<b>泡消火薬剤混合装置及び放水砲</b>による消火活動を実施する。</p> <p>※1：出典「石油コンビナートの防災アセスメント指針」</p>		<p>2. 3号炉補助ボイラー燃料タンクの消火方法について</p> <p>第2図のとおり、漏えいした重油が防油堤内に全量貯蔵されている状態において火災が発生した場合において、アクセスルートからの離隔距離を確保できるよう、防油堤の縮小を予定している。</p> <p>第6表のとおり、アクセスルートまで離隔距離が確保することが可能であり、万一初期消火活動にて消火が完了しなかった場合でも、アクセスルートは放射熱強度が「長時間さらされても苦痛を感じない強度※」である <math>1.6\text{kW/m}^2</math> 以下まで低減されることから、通行は可能と考える。</p> <p>3号炉補助ボイラー燃料タンクが地震により損傷し、防油堤内で火災が発生した場合は化学消防自動車等による初期消火活動を実施するが、初期消火活動にて消火が困難な場合には、継続して周辺施設への延焼防止に努め、被害の拡大防止を図るとともに、<b>大規模火災用消防自動車</b>、<b>可搬型大型送水ポンプ車</b>及び<b>小型放水砲</b>、<b>泡消火薬剤</b>による消火活動を実施する。</p> <p>※1：出典「石油コンビナートの防災アセスメント指針」</p>	<p>【女川】記載内容の相違 ・火災想定施設の相違</p> <p>【女川】設計方針の相違 ・3号補助ボイラー燃料タンク防油堤は、防油堤の縮小によりアクセスルートからの離隔距離を確保する予定。</p> <p>【女川】記載表現の相違</p> <p>【女川】記載内容の相違 ・火災想定施設及び消火活動用の設備の相違。</p>



第2図 3号炉補助ボイラー燃料タンク防油堤外形図

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉 別紙(6) 可燃物施設の火災について	泊発電所3号炉	相違理由																																																																
<p>3. 主要変圧器の火災について</p> <p>地震により主要変圧器が損傷、変圧器内の絶縁油が漏えいし火災が発生した場合でも、第3表のとおり、アクセスルートまで離隔距離が確保されており、万一初期消火活動にて消火が完了しなかった場合でも、アクセスルートは放射熱強度が「長時間さらされても苦痛を感じない強度※」である <math>1.6\text{kW/m}^2</math> 以下まで低減されることから、通行は可能と考える。</p> <p>防油堤内に漏えいした絶縁油は防油堤内の集油マスに流入した後地下の漏油受槽に流下するため、万一火災が発生した場合でもアクセスルートへの影響は考えにくい。（別添-1参照）</p> <p>各排油貯槽は当該変圧器の保有油量の全量を貯留するだけの容量を確保している。</p> <p>※1 出典「石油コンビナートの防災アセスメント指針」</p> <p><b>第1表 主要変圧器保有油量及び漏油受槽受入量</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>変圧器</th><th>本体油量 [kL]</th><th>貯槽</th><th>受入量 [kL]</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1号主変圧器</td><td>100</td><td>防油槽</td><td>176.8</td></tr> <tr> <td>1号起動変圧器</td><td>48</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>2号主変圧器</td><td>138</td><td>排油貯槽</td><td>294</td></tr> <tr> <td>2号起動変圧器</td><td>66</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>3号主変圧器</td><td>138</td><td>排油貯槽</td><td>257.4</td></tr> <tr> <td>3号起動変圧器A/B</td><td>80</td><td>排油貯槽</td><td>124.4</td></tr> </tbody> </table> <p>なお、主要な変圧器にはそれぞれ水噴霧消火設備が設置されているが、水源タンクや消火ポンプの損傷により消火ができない場合は、初期消火要員による消火活動を実施し、被害の拡大を防止する。また、同時発災した場合は、アクセスルートへの影響の大きい箇所から消火活動を実施する。また、各主要変圧器は別添-2に示すとおり、保護継電器にて保護されており、電気回路故障時の事故拡大防止対策を実施している。</p>	変圧器	本体油量 [kL]	貯槽	受入量 [kL]	1号主変圧器	100	防油槽	176.8	1号起動変圧器	48			2号主変圧器	138	排油貯槽	294	2号起動変圧器	66			3号主変圧器	138	排油貯槽	257.4	3号起動変圧器A/B	80	排油貯槽	124.4	<p>1. 変圧器の火災について</p> <p>(1) 変圧器の絶縁油の漏えいについて</p> <p>地震により2、3号炉の変圧器が損傷、変圧器内の絶縁油が漏えいし火災が発生した場合、第1図に示すとおり、防油堤内に漏えいした絶縁油は防油堤内の排油溜めに流入する。また、各排油溜めは、各変圧器の保有油量の全量を貯留するだけの容量を有している。</p> <p>よって、地震により2、3号炉の変圧器が損傷した場合においても火災が発生する可能性は少ない。</p>	<p>3. 主要変圧器の火災について</p> <p>地震により主要変圧器が損傷、変圧器内の絶縁油が漏えいし火災が発生した場合でも、第6表のとおり、アクセスルートに必要な道路幅が確保されており、万一初期消火活動にて消火が完了しなかった場合でも、アクセスルートは放射熱強度が「長時間さらされても苦痛を感じない強度※」である <math>1.6\text{kW/m}^2</math> 以下まで低減されることから、通行は可能と考える。</p> <p>防油堤内に漏えいした絶縁油は防油堤内の排油水槽に流下するため、万一火災が発生した場合でもアクセスルートへの影響は考えにくい。（別添-1参照）</p> <p>各排油水槽は当該変圧器の保有油量の全量を貯留するだけの容量を確保している。</p> <p>※1：出典「石油コンビナートの防災アセスメント指針」</p> <p><b>第3表 主要変圧器保有油量及び排油水槽受入量</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>変圧器</th><th>本体油量 [kL]</th><th>水槽</th><th>受入量 [kL]</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1号炉主変圧器</td><td>86.0</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>1号炉内変圧器</td><td>30.3</td><td>排油水槽</td><td>282.0</td></tr> <tr> <td>1号炉起動変圧器</td><td>22.0</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>2号炉主変圧器</td><td>77.0</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>2号炉内変圧器</td><td>30.3</td><td>排油水槽</td><td>282.0</td></tr> <tr> <td>2号炉起動変圧器</td><td>22.0</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>1、2号炉予備変圧器</td><td>15.9</td><td>排油水槽</td><td>128.0</td></tr> <tr> <td>3号炉主/内変圧器</td><td>107.8</td><td>排油水槽</td><td>252.0</td></tr> </tbody> </table> <p>なお、主要な変圧器にはそれぞれ水噴霧消火設備が設置されているが、水源タンクや消火ポンプの損傷により消火ができない場合は、初期消火要員による消火活動を実施し、被害の拡大を防止する。また、同時発災した場合は、アクセスルートへの影響の大きい箇所から消火活動を実施する。また、各主要変圧器は別添-2に示すとおり、保護継電器にて保護されており、電気回路故障時の事故拡大防止対策を実施している。</p>	変圧器	本体油量 [kL]	水槽	受入量 [kL]	1号炉主変圧器	86.0			1号炉内変圧器	30.3	排油水槽	282.0	1号炉起動変圧器	22.0			2号炉主変圧器	77.0			2号炉内変圧器	30.3	排油水槽	282.0	2号炉起動変圧器	22.0			1、2号炉予備変圧器	15.9	排油水槽	128.0	3号炉主/内変圧器	107.8	排油水槽	252.0	<p>【島根】記載箇所の相違 ・泊は女川ベースの資料構成で作成。</p> <p>【島根】記載内容の相違 ・島根は変圧器火災が発生する可能性が少ないと記載。泊は女川同様、火災が発生してもアクセスルートへ影響がないことを記載。</p> <p>【女川】記載表現の相違</p> <p>【女川】記載内容の相違 ・プラントの相違に伴う表の内容の相違。</p>
変圧器	本体油量 [kL]	貯槽	受入量 [kL]																																																																
1号主変圧器	100	防油槽	176.8																																																																
1号起動変圧器	48																																																																		
2号主変圧器	138	排油貯槽	294																																																																
2号起動変圧器	66																																																																		
3号主変圧器	138	排油貯槽	257.4																																																																
3号起動変圧器A/B	80	排油貯槽	124.4																																																																
変圧器	本体油量 [kL]	水槽	受入量 [kL]																																																																
1号炉主変圧器	86.0																																																																		
1号炉内変圧器	30.3	排油水槽	282.0																																																																
1号炉起動変圧器	22.0																																																																		
2号炉主変圧器	77.0																																																																		
2号炉内変圧器	30.3	排油水槽	282.0																																																																
2号炉起動変圧器	22.0																																																																		
1、2号炉予備変圧器	15.9	排油水槽	128.0																																																																
3号炉主/内変圧器	107.8	排油水槽	252.0																																																																

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

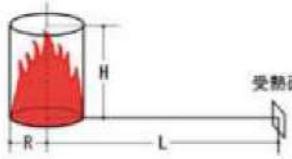
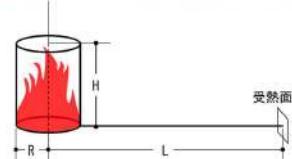
## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>4. タンクローリによる燃料給油時の火災防止</p> <p>タンクローリによる燃料給油時の火災防止として、以下のとおり対応する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・タンクローリは接地を取り、作業に伴う静電気の発生を防止する。</li> <li>・万一軽油が漏えいした場合を想定し、油拭き取り用ウェス及び消火器を周囲に配備する。</li> <li>・タンクローリから軽油タンク及び大容量電源装置用燃料タンクへの接続はねじ式であり、油の漏えいを予防している。</li> </ul>		<p>4. 可搬型タンクローリによる燃料給油時の火災防止</p> <p>可搬型タンクローリによる燃料給油時の火災防止策として、以下のとおり対応する。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・静電気放電による火災防止策として、可搬型タンクローリは接地を取る。</li> <li>・万一油が漏えいした場合に備えて、油吸着シート及び消火器を周囲に配備する。</li> <li>・可搬型タンクローリから代替非常用発電機及び可搬型代替電源車への接続はカプラ式であり、油の漏えいを予防している。</li> </ul>	<p>【島根】記載箇所の相違</p> <p>【女川】記載表現の相違</p>

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字	設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）
青字	記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）
緑字	記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>5. 火災源からの放射熱強度の算出</p> <p>軽油タンク及び各主要変圧器等にて、火災が発生した場合の迂回路の有効性を確認するため「石油コンビナートの防災アセスメント指針」を元に火災の影響範囲を算定した。</p> <p>算出方法及び算定結果は以下のとおり。</p> <p>(1) 形態係数の算出</p> <p>火災源を円筒火炎モデル<sup>*</sup>として設定し、火災源からの受熱側が受け取る放射熱量の割合に関連する形態係数 <math>\phi</math> を算出する。</p> $\phi = \frac{1}{\pi n} \tan^{-1} \left( \frac{m}{\sqrt{n^2 - 1}} \right) + \frac{m}{\pi} \left\{ \frac{(A - 2n)}{n\sqrt{AB}} \tan^{-1} \left[ \sqrt{\frac{A(n-1)}{B(n+1)}} \right] - \frac{1}{n} \tan^{-1} \left[ \sqrt{\frac{(n-1)}{(n+1)}} \right] \right\}$ <p>ただし、<math>m = \frac{H}{R} \approx 3</math>, <math>n = \frac{L}{R}</math>, <math>A = (1+n)^2 + m^2</math>, <math>B = (1-n)^2 + m^2</math></p> <p>※油火災において任意の位置における放射熱（強度）を計算により求めるには、半径が 1.5m 以上の場合は火炎の高さを燃焼半径の 3 倍とした円筒火炎モデルを採用する。 なお、燃焼半径 R は次の式から算出する。</p> $R = \sqrt{S/\pi} \quad [\text{m}]$ <p>R : 燃焼半径 [m], S : 防油堤面積又は変圧器投影面積 [<math>\text{m}^2</math>]</p>  <p>第2図 円筒火炎モデルと受熱面</p>		<p>5. 火災源からの放射熱強度の算出</p> <p>3号炉補助ボイラー燃料タンク及び各主要変圧器等にて、火災が発生した場合のアクセスルートへの影響を確認するため「石油コンビナートの防災アセスメント指針」を元に火災の影響範囲を算定した。</p> <p>算出方法及び算定結果は以下のとおり。</p> <p>(1) 形態係数の算出</p> <p>火災源を円筒火炎モデル<sup>*</sup>として設定し、火災源からの受熱側が受け取る放射熱量の割合に関連する形態係数 <math>\phi</math> を算出する。</p> $\phi = \frac{1}{\pi n} \tan^{-1} \left( \frac{m}{\sqrt{n^2 - 1}} \right) + \frac{m}{\pi} \left\{ \frac{(A - 2n)}{n\sqrt{AB}} \tan^{-1} \left[ \sqrt{\frac{A(n-1)}{B(n+1)}} \right] - \frac{1}{n} \tan^{-1} \left[ \sqrt{\frac{(n-1)}{(n+1)}} \right] \right\}$ <p>ただし、<math>m = \frac{H}{R} \approx 3</math>, <math>n = \frac{L}{R}</math>, <math>A = (1+n)^2 + m^2</math>, <math>B = (1-n)^2 + m^2</math></p> <p>※：油火災において任意の位置における放射熱（強度）を計算により求めるには、半径が 1.5m 以上の場合は火炎の高さを燃焼半径の 3 倍とした円筒火炎モデルを採用する。 なお、燃焼半径 R は次の式から算出する。</p> $R = \sqrt{\frac{S}{\pi}} \quad [\text{m}]$ <p>R : 燃焼半径 (m), S : 防油堤面積又は燃焼面積 (<math>\text{m}^2</math>)</p>  <p>第3図 円筒火炎モデルと受熱面</p>	<p>【女川】記載表現の相違</p>

## 泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

## 1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
<p>(2) 放射熱強度の算出          火災源の放射発散度 <math>R_f</math> と形態係数 <math>\phi</math> より受熱側の放射熱強度 <math>E</math> を算出する。</p> $E = R_f \times \phi$ <p><math>E</math> : 放射熱強度 (<math>\text{W}/\text{m}^2</math>), <math>R_f</math> : 放射発散度 (<math>\text{W}/\text{m}^2</math>), <math>\phi</math> : 形態係数</p> <p>液面火災では、火炎面積の直径が 10m を越えると空気供給不足により大量の黒煙が発生し放射発散度は低減する。          放射発散度の低減率 <math>r</math> と燃焼容器直径 <math>D</math> の関係は次式で算出する。</p> $r = \exp(-0.06D)$ <p>ただし、<math>r=0.3</math> 程度を下限とする。</p>		<p>(2) 放射熱強度の算出          火災源の放射発散度 <math>R_f</math> と形態係数 <math>\phi</math> より受熱側の放射熱強度 <math>E</math> を算出する。</p> $E = R_f \times \phi$ <p><math>E</math> : 放射熱強度 [<math>\text{W}/\text{m}^2</math>], <math>R_f</math> : 輻射発散度 [<math>\text{W}/\text{m}^2</math>], <math>\Phi</math> : 形態係数</p> <p>液面火災では、火炎面積の直径が 10m を超えると空気供給不足により大量の黒煙が発生し放射発散度は低減する。          放射発散度の低減率 <math>r</math> と燃焼容器直径 <math>D</math> の関係は次式で算出する。</p> $r = \exp(-0.06D)$ <p>ただし、<math>r=0.3</math> 程度を下限とする。</p>	【女川】記載表現の相違

第2表 主な可燃物の放射発散度

カフジ原油	$41 \times 10^3$ ( $35 \times 10^3$ )	メタノール	$9.8 \times 10^3$ ( $8.4 \times 10^3$ )
ガソリン・ナフサ	$58 \times 10^3$ ( $50 \times 10^3$ )	エタノール	$12 \times 10^3$ ( $10 \times 10^3$ )
灯油	$50 \times 10^3$ ( $43 \times 10^3$ )	LNG (メタン)	$76 \times 10^3$ ( $65 \times 10^3$ )
軽油	$42 \times 10^3$ ( $36 \times 10^3$ )	エチレン	$134 \times 10^3$ ( $115 \times 10^3$ )
重油	$23 \times 10^3$ ( $20 \times 10^3$ )	プロパン	$74 \times 10^3$ ( $64 \times 10^3$ )
ベンゼン	$62 \times 10^3$ ( $53 \times 10^3$ )	プロビレン	$73 \times 10^3$ ( $53 \times 10^3$ )
n-へキサン	$85 \times 10^3$ ( $73 \times 10^3$ )	n-ブタン	$83 \times 10^3$ ( $71 \times 10^3$ )

(単位は  $\text{W}/\text{m}^2$ , 括弧内は  $\text{kcal}/\text{m}^2 \cdot \text{h}$ )

第4表 主な可燃物の放射発散度

可燃性液体	放射発散度 ( $\text{kW}/\text{m}^2$ )	可燃性液体	放射発散度 ( $\text{kW}/\text{m}^2$ )
カフジ原油	41	メタノール	9.8
ガソリン・ナフサ	58	エタノール	12
灯油	50	LNG (メタン)	76
軽油	42	エチレン	134
重油	23	プロパン	74
ベンゼン	62	プロビレン	73
n-へキサン	85	n-ブタン	83

出典：「石油コンビナートの防災アセスメント指針」

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字	設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）
青字	記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）
緑字	記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由																																																						
<p>(3) 離隔距離と放射熱強度の関係</p> <p>各可燃物施設からアクセスルートまでの離隔距離と放射熱強度が「長時間さらされても苦痛を感じない強度」である <math>1.6\text{ kW/m}^2</math> 以下となる距離を第3表及び第3図に示す。</p>		<p>(3) 離隔距離と放射熱強度の関係</p> <p>可燃物施設火災時の影響評価は、石油コンビナートの防災アセメント指針を元に「長時間さらされても苦痛を感じない強度」である <math>1.6\text{ kW/m}^2</math> を採用する。各可燃物施設火災時の影響評価方法を第5表、各可燃物施設からアクセスルートまでの離隔距離と放射熱強度を第6表及び第4図に示す。</p> <p><b>第5表 可燃物施設火災時の影響評価方法</b></p> <p>The diagram shows a fire source (flame icon) at the top left. A horizontal line labeled '火炎の中心からアクセスルートまでの距離 A (m)' extends from the fire source to a vertical line labeled '火炎の中心からアクセスルートまでの距離 B (m)'. From the end of distance B, another horizontal line labeled 'アクセスルート幅 C (m)' extends to the right. An arrow points from the text '放射熱強度 1.6 kW/m² の範囲' to the area between the fire source and the end of distance A. Two cases are shown: 'B+C-Aが4.0m以上の場合' (left) and 'B+C-Aが4.0m未満の場合' (right). In both cases, the distance between the fire source and the end of distance A is labeled '4.0m以上' or '4.0m未満'. Below each case, a note states: '放射熱強度 1.6 kW/m² の範囲がアクセスルートに干渉しない、又は道路幅4.0mが確保可能なため、通行性に影響なし' or '放射熱強度 1.6 kW/m² の範囲がアクセスルートに干渉する、道路幅4.0mが確保困難ため、迂回路を通行する'.</p> <p><b>第3表 可燃物施設の火災による影響範囲とアクセスルートとの離隔距離</b></p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>評価対象</th> <th>火炎中心からの距離</th> <th>ルート1又はルート2までの離隔距離<sup>※1</sup></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1号軽油貯蔵タンク</td><td>約35m</td><td>約241m</td></tr> <tr><td>大容量電源装置</td><td>約24m</td><td>約64m</td></tr> <tr><td>1号主変圧器</td><td>約18m<sup>※2</sup></td><td>約151m</td></tr> <tr><td>1号起動変圧器</td><td>約16m<sup>※2</sup></td><td>約163m</td></tr> <tr><td>1号循内変圧器</td><td>約12m<sup>※2</sup></td><td>約140m</td></tr> <tr><td>2号主変圧器</td><td>約19m<sup>※2</sup></td><td>約140m</td></tr> <tr><td>2号起動変圧器</td><td>約17m<sup>※2</sup></td><td>約123m</td></tr> <tr><td>2号循内変圧器</td><td>約12m<sup>※2</sup></td><td>約127m</td></tr> <tr><td>2号助動電源変圧器</td><td>約10m<sup>※2</sup></td><td>約128m</td></tr> <tr><td>2号補助ボイラー用変圧器</td><td>約13m<sup>※2</sup></td><td>約74m</td></tr> <tr><td>2号PLF-VVF入力変圧器</td><td>約9m<sup>※2</sup></td><td>約21m</td></tr> <tr><td>3号主変圧器</td><td>約19m<sup>※2</sup></td><td>約28m</td></tr> <tr><td>3号起動変圧器</td><td>約15m<sup>※2</sup></td><td>約37m</td></tr> <tr><td>3号循内変圧器</td><td>約12m<sup>※2</sup></td><td>約33m</td></tr> <tr><td>3号助動電源変圧器</td><td>約10m<sup>※2</sup></td><td>約19m</td></tr> <tr><td>3号補助ボイラー用変圧器</td><td>約10m<sup>※2</sup></td><td>約60m</td></tr> <tr><td>3号PLF-VVF入力変圧器</td><td>約9m<sup>※2</sup></td><td>約18m</td></tr> </tbody> </table> <p>※1 火炎中心からの距離 ※2 純緑油の放射発散度は重油の値を使用して算出</p>	評価対象	火炎中心からの距離	ルート1又はルート2までの離隔距離 <sup>※1</sup>	1号軽油貯蔵タンク	約35m	約241m	大容量電源装置	約24m	約64m	1号主変圧器	約18m <sup>※2</sup>	約151m	1号起動変圧器	約16m <sup>※2</sup>	約163m	1号循内変圧器	約12m <sup>※2</sup>	約140m	2号主変圧器	約19m <sup>※2</sup>	約140m	2号起動変圧器	約17m <sup>※2</sup>	約123m	2号循内変圧器	約12m <sup>※2</sup>	約127m	2号助動電源変圧器	約10m <sup>※2</sup>	約128m	2号補助ボイラー用変圧器	約13m <sup>※2</sup>	約74m	2号PLF-VVF入力変圧器	約9m <sup>※2</sup>	約21m	3号主変圧器	約19m <sup>※2</sup>	約28m	3号起動変圧器	約15m <sup>※2</sup>	約37m	3号循内変圧器	約12m <sup>※2</sup>	約33m	3号助動電源変圧器	約10m <sup>※2</sup>	約19m	3号補助ボイラー用変圧器	約10m <sup>※2</sup>	約60m	3号PLF-VVF入力変圧器	約9m <sup>※2</sup>	約18m	
評価対象	火炎中心からの距離	ルート1又はルート2までの離隔距離 <sup>※1</sup>																																																							
1号軽油貯蔵タンク	約35m	約241m																																																							
大容量電源装置	約24m	約64m																																																							
1号主変圧器	約18m <sup>※2</sup>	約151m																																																							
1号起動変圧器	約16m <sup>※2</sup>	約163m																																																							
1号循内変圧器	約12m <sup>※2</sup>	約140m																																																							
2号主変圧器	約19m <sup>※2</sup>	約140m																																																							
2号起動変圧器	約17m <sup>※2</sup>	約123m																																																							
2号循内変圧器	約12m <sup>※2</sup>	約127m																																																							
2号助動電源変圧器	約10m <sup>※2</sup>	約128m																																																							
2号補助ボイラー用変圧器	約13m <sup>※2</sup>	約74m																																																							
2号PLF-VVF入力変圧器	約9m <sup>※2</sup>	約21m																																																							
3号主変圧器	約19m <sup>※2</sup>	約28m																																																							
3号起動変圧器	約15m <sup>※2</sup>	約37m																																																							
3号循内変圧器	約12m <sup>※2</sup>	約33m																																																							
3号助動電源変圧器	約10m <sup>※2</sup>	約19m																																																							
3号補助ボイラー用変圧器	約10m <sup>※2</sup>	約60m																																																							
3号PLF-VVF入力変圧器	約9m <sup>※2</sup>	約18m																																																							

泊発電所3号炉 技術的能力 比較表

赤字：設備、運用又は体制の相違（設計方針の相違）  
 青字：記載箇所又は記載内容の相違（記載方針の相違）  
 緑字：記載表現、設備名称の相違（実質的な相違なし）

1.0 重大事故等対策における共通事項

女川原子力発電所2号炉	島根原子力発電所2号炉	泊発電所3号炉	相違理由
 <p>第3図 火災想定施設及び火災発生時における放射熱強度</p>	<p>島根原子力発電所2号炉</p>	<p>泊発電所3号炉</p> <p>第4図 火災想定施設及び火災発生時における放射熱強度</p> <p>枠囲みの内容は機密情報に属しますので公開できません。</p>	<p>【女川】記載表現の相違          ・プラントの相違による火災想定施設の相違。</p>