

## 令和4年7月1日 北海道電力株式会社

## (補足説明資料)

## (令和4年5月27日審査会合における指摘事項に対するコメント回答)

## 泊発電所3号炉

基準津波に関する検討方針について

資料3-2

無断複製·転載等禁止

1

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
1. 2 平成27年5月15日審査会合 ······	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合 ······	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合 ••••••	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ••••••	76
4.2 平成27年8月21日審査会合 ••••••	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130

目 次

## 1. 既往津波の検討

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ····································	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ····································	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合 ••••••	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4.2 平成27年8月21日審査会合	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130



○その津波高(痕跡高)は泊村及び岩内町において、それぞれ、 3.04m及び3.56mである。



(羽鳥(1995)より引用)

### 1. 既往津波の検討

## 1.1 平成26年12月5日審査会合

既往津波の文献調査(2/2) 既往津波高の記録 -敷地周辺-

再揭(H26/12/5審査会合)





津波堆積物評価(1/5) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(1/3)

再揭(H26/12/5審査会合)

#### 【北海道(2013)】

7

- ○東北地方太平洋沖地震の発生を踏まえて北海道沿岸における 津波想定の点検・見直しを行うため、日本海沿岸南部から津 波堆積物調査を実施している。
- ○調査は、奥尻島等223地点で行っており、敷地周辺の岩内平 野においても実施されているが、明瞭な津波堆積物のデータは 得られていない。
- ○津波堆積物調査の結果を踏まえても、北海道(2010)による 津波の数値シミュレーション結果の見直しに繋がる津波堆積物 データは得られていないとされている。



## 1. 既往津波の検討 1.1 平成26年12月5日審査会合

津波堆積物評価(2/5) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(2/3) 奥尻島

再揭(H26/12/5審査会合)

【北海道(2013)】 ○奥尻島では、1741年(渡島西岸)津波の津波堆積 物、12~16世紀の津波堆積物、BC/AD~3世紀 を含む5層のイベント堆積物を確認している。 ○また、その一部は松前半島でも確認されている。







(北海道(2013)より引用)

泥質砂

細粒砂

中粒砂

粗粒砂

▶ 木片

○ 貝酸片

\* 約1.500年前の砂層

★ 約4.000年前の砂層

からは津波堆積物

とは確認できず

氾濫原

河川の

- 7 -

河道の砂

E

Martin .

イベント10層(高泉1) 八水田(二切県、世界を当む

約7.000年前の砂層

(高潮もしくは津波)

内湾

海洋性のプランクトン化石を確認

## 1. 既往津波の検討 1.1 平成26年12月5日審査会合

津波堆積物評価(4/5) 当社による津波堆積物調査結果(1/2)

再揭(H26/12/5審査会合)

#### 【地表地質踏査結果】

○神威岬から尻別川河口の沿岸部において、黒土や崖錐堆積物中に狭在する海成層の有無に着目した踏査を実施した。
 ○調査結果より、黒土や崖錐堆積物中に海成層が狭在するような、津波堆積物の可能性を示唆する露頭は確認できなかった。
 ○なお、北海道(2013)の調査においても当該地点沿岸部では、津波堆積物が未発見とされている。



地表地質踏査範囲



### 1. 既往津波の検討 **1.1 平成26年12月5日審査会合**

津波堆積物評価(5/5) 当社による津波堆積物調査結果(2/2) 岩内平野

一部修正(H26/12/5審査会合)

#### 【ボーリング調査結果】

○岩内平野内で北海道(2013)が実施した地層 引き抜き調査(KY-01地点~KY-05地点)結 果では、一部の地点でイベント砂層が確認され ているが、珪藻分析及び化学分析の結果から 河川の洪水起源のものと考えられている。

- 〇当社において宮丘地区及び下梨野舞納地区で 実施したボーリング調査では、3地点でイベント 堆積物の可能性のある堆積物が推定される区 間が抽出されたが、珪藻分析結果より、河川性 堆積物または氾濫原堆積物と推定された。
- ○北海道 (2013) が実施したボーリング調査 (KY-07地点)では,標高-3.2m付近に約 7,000年前のイベント砂層が確認されており, 津波または高潮起源によるものの可能性があ ると評価している。
- ○当社の調査では、北海道(2013)の調査で確認できていなかった約1,600年前以降の地層について、一部確認することができた。
- ○北海道(2013)及び当社の調査結果では、岩 内平野周辺において、KY-07地点以外に津波 堆積物の可能性を示唆する堆積物は確認され ておらず、少なくとも、約7,000年前以降につい て、明瞭な津波堆積物は、確認できていない。



調査地点位置図 (●北海道(2013), ●当社)



Ο

Ο

### 1. 既往津波の検討 1.1 平成26年12月5日審査会合

既往津波の再現計算(1/3) 検討対象										
既往津波に関する文献調査及び簡易予測式による津 波高の検討結果から,敷地における推定津波高が最も	5 10 15	<sup>20</sup> 断層長さ し	<u>また。 </u> 断層幅 W	<sup>1550</sup> <sup>55</sup> すべり量 D、	<sup>60</sup> 65 70 傾斜角 る	- <sup>75</sup> <sup>80</sup> <sup>85</sup> 走向 。	<sup>P0</sup> P5 100 すべり角 入	」)5 上縁深さ (		
大きい1993年北海道南西沖地震津波を数値シミュレーションの検証の対象として選定した。	北側	(km) 90	(km) 25	(m) 5.71	(°) 35	(°) 188	(°) 80	(km) 10		
1993年北海道南西沖地震津波の痕跡高を説明できる 高橋ほか (1995) によるDCBC-26モデルを検証の対象	中央 南側	26 30.5	25 15	4.00 12.00	60 60	175 150	105 105	5 5		
とする。	5m	断層上盤	のすべり	ベクトル					ſ	
9 18 19				1727		[		ير ور الم		
11 12	5						<u>, P i</u>	白発電所		
15 16 16		-	0.2 -0.2	2.0		_v [			·····	
15						L L	``	L		
ו נו דו	8 8 9 9 7 8 7 8 7 8 7 8 8 7 8 8 8 8 8 8			<b>KAN</b> ES		ل کی ک				
	s 0	5 0	1 (	00 km		_ ``			) [ [	
29						ļ	l	لمريح	1	

鉛直変位分布, 単位:m

\_\_\_\_\_ 高橋ほか (1995) によるDCRC-26モデル

#### 1.既往津波の検討

1.1 平成26年12月5日審査会合

既往津波の再現計算(2/3) 再現性の評価

一部修正(H26/12/5審査会合)

○再現性の評価の指標としては,相田(1977)による痕跡高と津波の数値シミュレーションに より計算された津波高との比から求める幾何平均値K及びバラツキを表す幾何標準偏差 κ を用いた。

○幾何平均値K及び幾何標準偏差 κ については, 土木学会 (2016) による再現性の目安が 以下のように示されている。

$$\log K = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} \log K_i$$
$$\log K = \left\{ \frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} (\log K_i)^2 - (\log K)^2 \right\}^{1/2}$$
$$K_i = \frac{R_i}{H_i}$$
 ここでRidi番目の地点の観測値 (痕跡高). Hidi番目の地点の計算値

【幾何平均値K及び幾何標準偏差 κの再現性の目安(土木学会(2016)による)】

既往津波の再現計算(3/3) 既往津波と計算津波高の比較

再揭(H26/12/5審査会合)



1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ••••••	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ······	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4.2 平成27年8月21日審査会合	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130

津波堆積物評価(1/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(1/7)

一部修正(H27/5/15審査会合)

## 【北海道(2013)】 〇奥尻町及び北海道日本海沿岸南部で津波堆積物調査の確認を実施されている。 〇上記の地域において、現行の浸水範囲を上回る高さで津波堆積物を確認されている。 〇津波堆積物確認例の位置を下図に示す。



津波堆積物評価(2/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(2/7) 奥尻島

<u>3080–289</u>0 cal

一部修正(H27/5/15審査会合)

## 【北海道(2013)】 〇完新世段丘及び沖積低地にて、津波堆積物調査を実施されている。 〇調査地点における、数値シミュレーションによる浸水予測は標高0mとされている。 〇それに対して、津波堆積物が確認された高さは標高4.2m(11~13世紀)とされている。



(北海道(2013)より引用)

50cmグリッド

津波堆積物評価(3/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(3/7) 上ノ国①

一部修正(H27/5/15審査会合)

#### 【北海道(2013)】

 ○沿岸部にて、津波堆積物調査を実施されている。
 ○調査地点における、数値シミュレーション結果による浸水予測は標高2~4mとされている。
 ○それに対して、津波堆積物が確認された高さは、標高7.4m及び約11m(1741年及び11~13世紀)と されている。



津波堆積物評価(4/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(4/7) 上ノ国②

再揭(H27/5/15審査会合)



津波堆積物評価(5/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(5/7) 江差

一部修正(H27/5/15審査会合)

## 【北海道(2013)】 〇河川下流部にて,津波堆積物調査を実施されている。 〇調査地点における,数値シミュレーションによる浸水予測は標高0mとされている。 〇それに対して,津波堆積物が確認された高さは,標高約5.1m(11~13世紀)とされている。



津波堆積物評価(6/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(6/7) 乙部

一部修正(H27/5/15審査会合)

## 【北海道 (2013)】 〇河川下流部にて, 津波堆積物調査を実施されている。 〇調査地点における, 数値シミュレーションによる浸水予測は標高0mとされている。 〇それに対して, 津波堆積物が確認された高さは, 標高約2.0m (1741年)とされている。



津波堆積物評価(7/8) 北海道(2013)による津波堆積物調査結果(7/7) せたな

一部修正(H27/5/15審査会合)

## 【北海道(2013)】 ○沿岸部湿地にて, 津波堆積物調査を実施されている。 ○調査地点における, 数値シミュレーションによる浸水予測は標高0mとされている。 ○それに対して, 津波堆積物が確認された高さは, 標高約3.5m(1741年)とされている。



#### 1. 既往津波の検討

1.2 平成27年5月15日審査会合

津波堆積物評価(8/8) まとめ

一部修正(H27/5/15審査会合)

【北海道(2013)による津波堆積物調査結果】

《奥尻島地点》

- ○1993年北海道南西沖地震津波以前の少なくとも5層の津波堆積物を確認した。
- ○11~13世紀頃の津波イベントは、1993年北海道南西沖地震津波を超える規模であった可能性がある。

《北海道南部地点》

- ○11~13世紀頃の津波堆積物を北海道南部の一部で確認した。
- ○1741年の津波堆積物を北海道南部の一部で確認した。
- ○上記の津波堆積物は、浸水予測図の浸水範囲を超える場所で確認された。



○敷地周辺には、1993年北海道南西沖地震津波を上回る津波堆積物は確認されていない。

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ······	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ······	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4.2 平成27年8月21日審査会合	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130

## 2. 火山による山体崩壊に伴う津波 2.1 平成27年5月15日審査会合

検討方針

一部修正(H27/5/15審査会合)

#### ○火山による山体崩壊に伴う津波について、以下のとおり、検討することとした。

①文献調査(島原眉山崩壊による津波の考察)

2検討対象の抽出

③津波影響評価

## 2. 火山による山体崩壊に伴う津波

## 2.1 平成27年5月15日審査会合

### 文献調査(雲仙眉山崩壊 中村ほか, 2000)

#### 【概要】

- ○眉山は雲仙火山群の最東端に位置する石英安山岩質の溶岩円頂丘(Lava dome)で,北部の七面山(標高819m)と南側の天狗山(標高 708m)の2つの釣鐘状ドームから成っている。
- ○1792年5月21日20時頃(寛政四年四月一日酉の刻)に, 天狗山が山頂部の背後にも達する大崩壊を起こし, さらに有明海に突入した崩 土が大津波を誘発して, 島原城下をはじめ対岸の肥後をも含めた有明海沿岸の広範囲で, 死者行方不明約一万五千人という未曽有の火 山災害を発生させた。
- ○この崩壊により天狗山は約150m低くなり、幅1,000m、長さ2,000m、深さ170mの馬蹄形の典型的な崩壊跡を残した。
  ○崩壊土量は3.4×10<sup>8</sup>m<sup>3</sup>と見積もられ、島原の海岸線は約870m前進し沖合にも数十の小島が誕生した。



## 2.1 平成27年5月15日審査会合

### 文献調査(雲仙眉山崩壊 中村ほか, 2000:太田, 1987a)

#### 【崩壊までの経緯】

28

- 眉山崩壊は,以下のように群発地震の発生から普賢岳の噴火を経て,島原四月朔(さく)地震発生後,崩壊に至っている。
  - >1791年11月3日に島原半島西部の小浜(おばま)付近で地震が発生,それ以後小浜や千々石(ちぢわ)一帯で群発地震が発生する。
  - ▶1792年2月11日に普賢岳が噴火し、その後3月に溶岩の流出が始まり、島原半島では炭酸泉の湧出、炭酸ガスの噴気、地割れ等が発生(地質の脆弱化)。
  - >群発地震の活動中心が半島西部から東部に移り、4月21日には島原中心に地震が群発し始める(岩盤疲労)。
  - >4月25日には最大規模の地震(島原三月朔地震,震度V~VIが8回)が発生。地割れ等が多数生じ,地下水の上昇も見られる(地下水の異常上昇)。
  - >5月21日17時頃より地震が数回続き、20時頃強い地震(島原四月朔地震, M6.4±0.2)が2回発生した後、眉山が崩壊した(地震の発生)。
  - ▶崩壊に伴い、3波の津波が発生し、有明海沿岸に大きな被害を与え、最も大きい第2波の高さは、約10mと推定されている。

#### 【崩壊の原因】

○崩壊の原因については諸説あったが、太田(1987a)では、 米国セントヘレンズ火山の山体崩壊や御岳(おんたけ)山の 斜面崩壊などの事例から、それまでの諸説を整理したうえで、 崩壊は以下のような、熱水の増大と中~小規模の直下型浅 発地震との複合作用によるものとしている。

①亀裂の発達が激しく脆弱な地質
 ②頻発した地震群による岩盤疲労の進行
 ③眉山山体内の熱水圧と地下水位の異常上昇
 ④直接の誘因として中~小規模の直下型浅発地震の発生



○文献調査の結果,活動が継続的に認められる火山については,地震により山体崩壊が発生する可能性もあることから,津波影響評価においては,これを考慮する。

29

検討対象の抽出(1/2) 敷地周辺の海域火山 (海上保安庁,2014) ○海上保安庁(2014)では海域火山 泊発電所 データベースを公開している。 36°N ○北海道には有珠山,駒ケ岳,渡島大島 が分布する。 34°N 渡島大 32°N 30°N ○検討の結果,敷地に影響を与える可能 28°N 性のある海域火山として渡島大島を抽 出した。 26°N 24°N 22°N 20°N 126°E 122°E 124°E 128°E 130°E 132°E 134°E 136°E 138°E 140°E 142°E 144°F 146°E

海上保安庁 (2014) :海底火山データベース\_http://www1.kaiho.mlit.go.jp/GIJUTSUKOKUSAI/kaiikiDB/list-2.htmに一部加筆

海域火山位置図

### 2. 火山による山体崩壊に伴う津波

## 2.1 平成27年5月15日審査会合

0

検討対象の抽出(2/2) 渡島大島の概要 (海上保安庁, 2014)

#### ○位 置

緯 度	経度	標高	点 名	出典
41° 30' 35.65"	139°22'01.75"	732.41m	江良岳(一等三角点・大島)	日本活火山総覧 (第4版)

#### ○概要

火山名	別名	概要	火山地形	年 代
渡島大島	松前大島	溶岩流堆積物 (70 cu.km) 火砕流堆積物 (0.1 cu.km以下) 降下テフラ堆積物 (10 cu.km)	主要な山体は火砕丘と溶岩流で構 成され、まれに溶岩ドーム、山頂付近 に馬蹄形カルデラが認められる。	更新世末期 or 完新世~1790年 噴火記録:1741~1742, 1759, 1786, 1790







## 2. 火山による山体崩壊に伴う津波 2.1 平成27年5月15日審査会合

渡島大島(1/8) 津波影響評価

#### 検討対象

○敷地に影響を与える可能性のある,海域火山及び陸域火山について検討した結果,渡島大島が検討対象として抽出された。

#### 検討方針(再現計算)

# ○渡島大島の山体崩壊に伴う津波の影響を確認する目的で、 Satake (2007) に基づく1741年 (渡島西岸) 津波の再現計算を 実施する。

○津波の数値シミュレーションは、以下の2モデルを実施。

①Kinematic landslideモデル

崩壊物が斜面を滑り降りる過程を想定し、「位置エネルギー」を与 えるモデル。

②二層流モデル

崩壊物が海底斜面を滑り降りる過程(下層)と,そのために海面 に起こる波(上層)を同時に計算する相互作用モデル。



# 2.火山による山体崩壊に伴う津波 2.1 平成27年5月15日審査会合

渡島大島(2/8) 津波シミュレーション (Kinematic landslideモデル)

再揭(H25/8/14審査会合)

入力データ	入力值等	備考
計算時間間隔∆t(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。
計算時間(時間)	3	
<b>比高変化</b> (m)	最大388	Satake (2007) による崩壊前後の地形を基にデータ化。
<b>鉛直変位ライズタイム</b> (s)	120	Satake (2007) に基づき設定。
変動伝播速度 (m/s)	40	Satake (2007) に基づき設定。

# 2. 火山による山体崩壊に伴う津波 2.1 平成27年5月15日審査会合

渡島大島(3/8) 津波シミュレーション(二層流モデル)

再揭(H25/8/14審査会合)

入力データ		入力值等	備考		
計算時間間隔∆t(s	3)	崩壊後5分まで:0.002秒 崩壊後5分以降:0.2秒	崩壊後5分までは計算が安定に進むよう∆tを小さく設定。 5分以降は計算安定条件を満たすように設定。		
計算時間(時間)		6			
海水密度 (kg/m³)		1,030	一般値を使用。		
<b>崩壊物密度</b> (kg/m <sup>3</sup> )		2,000	松本ほか (1998) に基づき設定。		
底面粗度係数	上層	0.03	土木学会 (2002) に基づき設定。		
n (m <sup>-1/3</sup> ∙s)	下層	0.40	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。		
界面抵抗係数f <sub>int</sub>		0.0	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。		
<mark>渦動粘性係数</mark> v(m²/s) 下層		0.1	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。		

## 35 2. 火山

# 2. 火山による山体崩壊に伴う津波 2.1 平成27年5月15日審査会合

渡島大島(4/8) 噴火前地形と噴火後地形及び最終地形変化量(1/2)

再揭(H25/8/14審査会合)

### ○山体崩壊に関する解析に当たっては、Satake (2007) に示されている渡島大島周辺の測深図に基づく 地形変化から噴火前と噴火後の地形変化を推定。



噴火前地形

噴火後地形

最終地形変化量

# 2.火山による山体崩壊に伴う津波 2.1 平成27年5月15日審査会合

渡島大島(5/8) 噴火前地形と噴火後地形及び最終地形変化量(2/2)

再揭(H25/8/14審査会合)



噴火前地形と噴火後地形の断面形状
## 2. 火山による山体崩壊に伴う津波

2.1 平成27年5月15日審査会合

渡島大島(6/8) 津波シミュレーション結果

一部修正(H27/5/15審査会合)

○渡島大島の山体崩壊に伴う津波の影響を確認する目的で, Satake (2007) に示されている渡島大島 周辺の測深図に基づく地形変化から噴火前と噴火後の地形変化を推定し, Kinematic landslideモデル 及び二層流モデルにより, 数値シミュレーションによる再現計算を実施した。

区分	Kinematic landslide モデル	二層流モデル
敷地前面 (上昇側)	1.59m	1.53m
3号炉取水口 (上昇側)	1.32m	0.69m
1, 2号炉取水口 (上昇側)	1.22m	0.60m
3号炉取水口 (下降側)	1.01m	0.92m
1,2号炉取水口 (下降側)	0.97m	0.63m



○一方, 眉山の事例を踏まえると, 継続的に火山活動が認められる渡島大島については, 地震により山体崩壊が発生する可能性もあることから, 現地形において山体崩壊が発生した場合の影響について, 検討を実施する。

渡島大島(7/8) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)



渡島大島(8/8) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ••••••	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ······	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合 ••••••	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4. 2 平成27年8月21日審査会合	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130



## 2. 火山による山体崩壊に伴う津波

## 2.2 平成27年8月21日審査会合

検討方針

**一部修正**(H27/5/15審査会合)

### 【既検討について】

- ○火山による山体崩壊に伴う津波について、敷地に影響を与える可能性のある火山として、渡島大島を検討対象として 抽出した。
- ○渡島大島の山体崩壊に伴う津波の敷地への影響を確認する目的で、Satake (2007) に基づく1741年 (渡島西岸)津 波のシミュレーションを実施した。
- ○Satake (2007) に基づく1741年 (渡島西岸) 津波のシミュレーションについては,火山噴火に伴う事象であり,地震に 伴う津波とは独立した事象であると考えられるため,組合せについては考慮しないこととした。

 ○眉山の事例を踏まえ、継続的に火山活動が認められる渡島大島については、地震により山体崩壊が発生する可能性を 考慮し、渡島大島の現地形において山体崩壊が発生した場合の影響について検討を実施した。
 ○現地形による山体崩壊に伴う津波については、地震に伴う津波との組合せを考慮することとした。



【追加検討について】

- ○渡島大島の現地形が崩壊する可能性について、Satake (2007)を参考に、山体崩壊範囲を保守的に想定し、崩壊規 模を算出する。
- ○上記において想定した崩壊規模と、Satake (2007) に基づく1741年 (渡島西岸) 津波のシミュレーションにおける崩壊 規模を比較したうえで、保守的な観点から地震に伴う津波との組合せを考慮する候補となるケースを選定する。

### 山体崩壊規模の再評価

○今後、火山活動が活発化した場合の山体崩壊範囲について、現地形及びSatake (2007)を参考に想定し、崩壊量の算出を行う。
 ○海底地形図から山腹に側火山等の地形は認められないことから、渡島大島は水深1,000m付近からそびえる典型的な単成海底火山で、活動の中心は陸上部 (渡島大島)と推定される。
 ○空中写真から、1741年山体崩壊地内に後火山とみられる寛保岳が分布し、現在の火山活動の中心となっていると推定される。
 ○今後の火山活動を考慮した山体崩壊の範囲としては、寛保岳の活動の活発化によるものを想定すると、1741年崩壊の規模に相当すると考えられることから、Satake (2007)を参考に現地形を考慮して設定した。





1741年崩壊の陸上部の崩壊範囲

凡例 :崩壊範囲

渡島大島の海底地形

崩壊規模の比較検討(1/2)

○Satake (2007)の崩壊範囲を参考に、現地形より1741年崩壊堆積物の範囲を想定した。
 ○山体崩壊の範囲は、1741年崩壊範囲及び崩壊堆積物が再度、崩壊するものとして設定した。
 ○崩壊層厚については、高速道路調査会(1985)を参考に幅から設定した結果約280m、崩壊規模は約1.9×10<sup>9</sup>m<sup>3</sup>となり、Satake (2007)に基づく1741年(渡島西岸)津波のシミュレーションにおける崩壊規模2.4×10<sup>9</sup>m<sup>3</sup>とほぼ同等となった。



渡島大島 (Satake2007)

渡島大島(現地形)

区分	<b>崩壊規模</b> (m <sup>3</sup> )
1741年(渡島西岸)津波時(Satake, 2007)	2.4×10 <sup>9</sup>
現地形	1.9×10 <sup>9</sup>

## 崩壊規模の比較検討(2/2)

○崩壊層厚及び縦断面形状はSatake (2007)とほぼ同等である。







崩壊地形の断面形状

る崩壊規模2.4×109m3とほぼ同等となった。

まとめ

一部修正(H27/5/15審査会合)

 ○今後,渡島大島の火山活動が活発化し、山体の膨張により規模が拡大する可能性も考えられることから、 Satake (2007)を参考に、山体崩壊範囲を保守的に想定し、崩壊規模を算出したうえで、Satake (2007)に基づく 1741年 (渡島西岸) 津波における崩壊規模との比較を行った。
 ○算出された崩壊規模は約1.9×10<sup>9</sup>m<sup>3</sup>となり、Satake (2007) に基づく1741年 (渡島西岸) 津波のシミュレーションおけ



○以上のことから, 地震に伴う津波との組合せを考慮する候補となるケースは, 保守性を考慮して, Satake (2007) に基づく1741年 (渡島西岸) 津波のシミュレーション結果とする。

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ······	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ······	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4.2 平成27年8月21日審査会合 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130

48

3.1 平成26年12月5日審査会合

### 検討方針

一部修正(H26/12/5審査会合)

- ○敷地周辺の海域において津波の波源として評価している日本海東縁部に位置し, F<sub>B</sub>-2断層が認められる急崖地形である後志舟状海盆西縁付近を対象として, 海底地形データ等に基づき, 地すべり地形を抽出。
- ○抽出した地すべり地形について、規模の大きい順に数値シミュレーションを実施し、敷地への影響の有無を順次判定する。
- ○地すべり地形前後区間の等高線の分布状況や、地すべり固有の地形的特徴 を考慮し、地すべり前地形の等高線を推定。
- ○そのうえで, 津波の数値シミュレーションは, 海底地すべりのシミュレーション結果を波源とすることにより実施。

○地すべりによる津波発生モデルについては、Kinematic landslideモデルの手法を用いる。

## 3. 海底地すべりに伴う津波

## 3.1 平成26年12月5日審査会合

検討フロー



# 3. 海底地すべりに伴う津波 3. 1 平成26年12月5日審査会合

### 海底地すべり地形の抽出手順

- ①敷地前面海域周辺において、3秒データ(約100mDEM)より等深線図を作成。それ以外の範囲については日本水路協会発行のM7000を用いて等深線図を作成。
- ②等深線図の斜面中に、平面形が馬蹄形、半円形及びコの字型などの凹地を呈する地形において滑落崖状、抜け跡状の地形を抽出する。

③抽出した地形の下方に地すべり土塊(台地状、扇状地状の地形)があるかどうかを検討する。

④抽出においては、土塊は陸上に比べて薄く広がる特徴がある点に留意する。

# 3. 海底地すべりに伴う津波3. 1 平成26年12月5日審査会合

海底地すべり地形の抽出結果(1/2)



# 3. 海底地すべりに伴う津波3. 1 平成26年12月5日審査会合

# 海底地すべり地形の抽出結果(2/2)

地すべり 地形	L 長さ (m)	W 幅 (m)	H <b>高低差</b> (m)	D 推定厚さ(m) Brune et al.(2009)	長さ×厚さ (m <sup>2</sup> )	規模の 順位	概略体積 (m <sup>3</sup> )	体積の 順位	<b>発電所</b> までの 距離 (km)
Α	2,000	1,200	180	56	111,000	3	44,000,000	4	72
В	2,200	2,000	230	61	134,000	2	90,000,000	2	71
C	2,000	1,600	280	56	111,000	3	59,000,000	3	80
D	1,000	1,000	260	28	28,000	9	9,000,000	9	81
E	3,000	3,100	350	83	250,000	1	258,000,000	1	87
F	1,400	2,200	140	39	54,000	8	40,000,000	5	89
G	1,700	1,000	280	47	80,000	5	27,000,000	8	91
н	1,600	1,400	420	44	71,000	7	33,000,000	7	55
I	1,700	1,400	480	47	80,000	5	37,000,000	6	54
J	700	1,000	120	19	14,000	11	5,000,000	11	37
K	900	1,000	130	25	23,000	10	8,000,000	10	35

**53** 

## 3.1 平成26年12月5日審査会合

津波シミュレーション結果

一部修正(H26/12/5審査会合)

区分	地すべりA	地すべりB	地すべりC	地すべりD	地すべりE	地すべりF	地すべりG	地すべり日	地すべり	地すべりJ	地すべりK
<b>敷地前面</b> (上昇側)	0.12m	0.17m	0.09m	-	0.37m	0.06m	-	-	-	-	-
3号炉取水口 (上昇側)	0.12m	0.13m	0.07m	-	0.32m	0.03m	-	-	-	-	-
1, 2号炉取水口 (上昇側)	0.11m	0.13m	0.06m	-	0.28m	0.03m	-	-	-	-	-
3号炉取水口 (下降側)	0.14m	0.16m	0.07m	-	0.24m	0.04m	-	-	-	-	-
1, 2号炉取水口 (下降側)	0.13m	0.16m	0.06m	-	0.23m	0.03m	-	-	-	-	-
概略体積の順位	4 (4.4×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	<b>2</b> (9.0×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	3 (5.9×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	9 (9.0×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	<b>1</b> (2.6×10 <sup>8</sup> m <sup>3</sup> )	5 (4.0×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	8 (2.7×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	7 (3.3×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	6 (3.7×10 <sup>7</sup> m <sup>3</sup> )	11 (5.0×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	10 (8.0×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )
影響の順位	3	2	4	-	1	5	-	-	-	-	-

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ••••••	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ······	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4.2 平成27年8月21日審査会合	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130

海底地すべりに伴う津	一部修正(H27/8/21審査会合)		
コメント概要		説明概要	Đ.
<ul> <li>(H27.5.15 審査会合)</li> <li>OKinematic landslideモデルにおけるライズタイムの入力値等,入力データの設定方法及び適用性について示すこと。</li> </ul>	-	<ul> <li>(検討方針)</li> <li><u>Kinematic landslideモデル</u>において入力する <u>鉛直変位ライズタイム</u>について、より明確な相 ミュレーション結果から得られる情報により検</li> <li>入力値の検討に当たっては、不確かさを考慮</li> <li>複数の計算手法による総合的な評価として、 も、<u>二層流モデルによる津波シミュレーション</u> 価となっていることを確認する。</li> <li>二層流モデルとの比較検討ケースは、津波景 ち、<u>崩壊規模を考慮</u>し、海底地すべりに伴う 代表ケースとして選定する。</li> </ul>	らパラメータである、 <u>変動伝播速度</u> 及び 見拠を持った入力値として、地すべりシ 討する。 した <u>パラメータスタディを実施</u> する。 海底地すべりに伴う津波について <u>との比較検討</u> を実施し、安全側の評 ジ響評価の検討対象としたもののう 津波については、「 <u>海底地すべり</u> 」を

【海底地すべりに伴う津波】

二層流モデル 検討対象候補	海底地すべりA	海底地すべりB	海底地すべりC	海底地すべりE	海底地すべりF
<b>崩壊規模</b> (m <sup>3</sup> )	4.48×10 <sup>7</sup>	8.95×10 <sup>7</sup>	5.97×10 <sup>7</sup>	2.57×10 <sup>8</sup>	4.00×10 <sup>7</sup>

海底地すべりに伴う津波(2/7) 評価対象全体位置図

一部修正(H27/8/21審査会合)

区分	検討箇所	<b>崩壊規模</b> (m <sup>3)</sup>	敷地までの距離 (km)
海底地すべりに 伴う津波	海底地すべりA	4.48×10 <sup>7</sup>	72
	海底地すべりB	8.95×10 <sup>7</sup>	71
	海底地すべりC	5.97×10 <sup>7</sup>	80
	海底地すべりE	2.57×10 <sup>8</sup>	87
	海底地すべりF	4.00×10 <sup>7</sup>	89



:本章において検討対象としたケース。

海底地すべりに伴う津波(3/7) 検討フロー



一部修正(H27/8/21審査会合)

海底地すべりに伴う津波(4/7) 検討方針

一部修正(H27/8/21審査会合)

○Kinematic landslideモデルにおいて入力するパラメータである、変動伝播速度及び鉛直変位ライズタイムについて、より 明確な根拠を持った入力値として、地すべりシミュレーション結果から得られる情報により検討する。 ○入力値の検討に当たっては、不確かさを考慮したパラメータスタディを実施する。

○複数の計算手法による総合的な評価として、海底地すべりに伴う津波についても、二層流モデルによる津波シミュレーションとの比較検討を実施し、安全側の評価となっていることを確認する。

○二層流モデルとの比較検討ケースは, 津波影響評価の検討対象としたもののうち, 崩壊規模を考慮し, 海底地すべりに 伴う津波については, 「海底地すべりE」を代表ケースとして選定する。

海底地すべりに伴う津波(5/7) 入力値の設定(変動伝播速度)

一部修正(H27/8/21審査会合)

- ○変動伝播速度は、FLOW-3Dによる地すべりシミュレーションで得られる移動土塊の速度を入力値とする。
- ○移動土塊の速度は、土塊全体の速度の平均値とし、崩壊開始から崩壊後地形としている崩壊10分後までの間における、各時刻での値を 算出する。
- ○選定する入力値は、土塊や土砂が湛水池に突入することで生じる波高は、その突入速度が速いほど、高くなることが報告されている(水山 ほか、1985;道上ほか、1996;松村ほか、1997)ことから、保守的に移動土塊の平均速度の最大値を用いる。



海底地すべりに伴う津波(6/7) 入力値の設定(鉛直変位ライズタイム)(1/2)

一部修正(H27/8/21審査会合)

○鉛直変位ライズタイムは、FLOW-3Dによる地すべりシミュレーションにおける土塊の堆積変化について着目し、現象が開始してから概ね終息したと判断されるまでの時間を算出したうえで設定する。
 ○土塊の堆積及び浸食の時間変化については、土塊の崩壊中心線上を代表とする。
 ○算出に用いる堆積変化の範囲は、崩壊中心線上で崩壊開始後10分までの海域の変化範囲とする。

対象範囲 崩壊中心 凡例 地すべりブロック領域 地すべり地塊堆積領域 ٥

海底地すべりE

海底地すべりに伴う津波(7/7) 入力値の設定(鉛直変位ライズタイム)(2/2)

一部修正(H27/8/21審査会合)

## ○地すべり現象が開始してから概ね終息したとの判断は、堆積変化の総量に対する各時刻間における変化率が5%未満 となる時間として算出した。

- →算出方法:各時間の変化率=(時間当たり変化量÷10分間の総変化量)×100
- ○算出に用いる堆積変化の範囲は,崩壊中心線上で崩壊開始後10分までの海域の変化範囲とした。

○土砂の変化量は、対象範囲の平均値とし、堆積及び浸食を絶対値で評価した。

### 算定イメージ





海底地すべりE(1/12) 検討方針(津波シミュレーション)

○FLOW-3Dにより得られた変動伝播速度及び鉛直変位ライズタイムについて、ハッチングのケースが選定された。
 ○変動伝播速度については、地すべりシミュレーション結果に基づき検討した値であることを考慮し、保守的に移動土塊の平均速度の最大値を選定する。

○一方, 鉛直変位ライズタイムについても, 地すべりシミュレーション結果に基づき検討した値であることを考慮し, 念のため, 算出した入力値から±60sを変化させた, 各々3ケースを検討する。



海底地すべりE(2/12) 地すべり地形のモデル化(1/2)



地すべり前地形

地すべり後地形 10分後

#### 地すべり前後の地形変化量

64

海底地すべりE(3/12) 地すべり地形のモデル化(2/2)



地すべり地形の断面形状

**65** 

### 海底地すべりE(4/12) 津波シミュレーション(1/2)

## ○地すべりシミュレーションは、海中の土砂の動きを時刻歴で解析することが可能なFLOW-3Dを使用する。

【地すべりシミュレーション (FLOW-3D)】

<b>海水の密度</b> (kg/m <sup>3</sup> )	1,030	一般値を使用。
海水の粘性係数 (Pa・s)	0.001	鈴木ほか (1980)に基づき設定。
海水の初期水面位置(m)	T.P. +0.21	予測計算の計算潮位。
<b>地すべり地塊の密度</b> (kg/m <sup>3</sup> )	2,000	┃ 地すべり時に想定される地塊の土質状態(砂~礫,礫混り砂状が混在)に対して,東日本高速道 ┃ 路㈱ほか(2006),東日本高速道路㈱ほか(2007)に基づき設定。
地すべり地塊の粘性係数 (Pa・s)	10	高橋ほか(1993)の実験結果の平均値として設定。
地塊粒子の平均半径 (m)	0.05	地すべり時に想定される地塊の土質状態(砂~礫,礫混り砂状が混在)に対して,地盤工学会 (2009)に基づき設定。
地塊粒子の抵抗係数	0.5	日本機械学会 (2006)に基づき設定。
<b>計算メッシュ間隔</b> (m)	100	波源域の海底地形データ精度。
計算時間間隔 (s)	初期値0.01	計算安定条件を満たすように設定。
<b>計算時間</b> (s)	1,800	地塊の移動速度が十分に緩速になる時間を包絡するように設定。

## 海底地すべりE(5/12) 津波シミュレーション(2/2)

## ○津波の数値シミュレーションは、Kinematic landslideモデル及び二層流モデルの手法を用いる。

入力データ	入力値	備考
<b>計算時間間隔∆</b> t(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。
計算時間(時間)	3	
<b>比高変化</b> (m)	最大81	FLOW-3Dによる10分後の地形変化量から設定
鉛直変位ライズタイム (s)	240, 300, 360	FLOW-3Dによる鉛直方向の変化率から設定。
変動伝播速度 (m/s)	8	FLOW-3Dによる最大速度から設定。



#### 【津波シミュレーション(Kinematic landslideモデル)】

#### 【津波シミュレーション(二層流モデル)】

入力データ		入力値	備考	
計算時間間隔∆t(s)		0.05		
計算時間(時間)		3		
海水密度 (kg/m <sup>3</sup> )		1,030	一般値を使用。	
崩壊物密度 (kg/m <sup>3</sup> )		2,000	松本ほか (1998) に基づき設定。	
底面粗度係数n (m <sup>-1/3</sup> • s)	上層	0.03	土木学会 (2002) に基づき設定。	
	下層	0.40	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。	
界面抵抗係数f <sub>int</sub>		0.0	Kawamata et al. (2005)に基づき設定。	
渦動粘性係数 v (m²/s)	下層	0.1	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。	

海底地すべりE(6/12) 地すべりシミュレーション結果

-部修正(H26/12/5審査会合)











### 海底地すべりE(9/12) 津波シミュレーション結果

# ○Kinematic landslideモデルの入力値である変動伝播速度及び鉛直変位ライズタイムを検討のうえ、Kinematic landslideモデルと二層流モデルによる津波シミュレーションの比較検討を実施した。

区分	海底地すべりE				
計算手法	Kinematic landslideモデル			二層流モデル	
鉛直変位ライズタイム	240s	300s	360s	-	
敷地前面 (上昇側)	0.27m	0.24m	0.19m	0.10m	
3号炉取水口 (上昇側)	0.22m	0.20m	0.18m	0.04m	
1, 2号炉取水口 (上昇側)	0.22m	0.20m	0.18m	0.03m	
3号炉取水口 (下降側)	0.16m	0.14m	0.14m	0.04m	
1. 2号炉取水口 (下降側)	0.16m	0.14m	0.13m	0.03m	

○検討の結果,「海底地すべりE」について, Kinematic landslideモデルの鉛直変位ライズタイムを,算出した入力値から-60sとしたケースが,水位変動に与える影響が大きい結果となった。 海底地すべりE(10/12) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)


海底地すべりE(11/12) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



海底地すべりE(12/12) 津波シミュレーション スナップショット



1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合 ····································	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ····································	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26
2.2 平成27年8月21日審査会合	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76
4.2 平成27年8月21日審査会合 ······	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130

陸上地すべりに伴う津波(1/3)

#### 【地すべりについての考察】

○地すべり及び地すべり地形の特徴として,以下が挙げられる。

- >地すべり地形の存在は、当該斜面において地すべり変動が起きた前歴を示すものである。
- ≻地すべり変動の9割前後が既存の地すべりの再滑動もしくは地すべり地の拡大によって起きたと経験的に言われるように、地すべりは同じ斜面で繰り返し発生することが多いとされる。
- ▶地すべりのように広い範囲で斜面が変動する場合,ある時突然変動が始まることはほとんどなく,かなり長期間をかけて前駆的な変動を経た後に本格的なすべりに移行すると考えられ,その初期段階においては斜面がゆっくりと変形する岩盤クリープなどを生じる。
- >ひとつの地すべり地形に注目した場合,前回のすべりによって取り敢えず安定状態にあるため,そこが人間の寿命である数十年間にすべる確率はかなり低く,おそらく数十分の1程度だと考えられる。

地すべり地形DBを引用し要約



 ○地すべりは,地すべり地形が再滑動することにより生じる可能性が大きいと考えられる。
○これを踏まえて,地すべり評価に当たっては,地すべり地形DBに基づき,不安定ブロックの候補を 抽出し,現地調査結果も合わせて評価を行う。

陸上地すべりに伴う津波(2/3)





陸上地すべりに伴う津波(3/3)

【地すべり地形DBによる地すべり評価方法】

○地すべり地形DBにおける評価の概要は、以下のとおりである。

- ▶ 地すべり地形分布図は、地すべり変動によって形成された地形的痕跡である「地すべり地形」を空中写真の実体視判 読によってマッピングし、地形図上にその分布状況を示した地形学的予察図である。
- > 国土地理院が撮影した縮尺4万分の1のモノクローム空中写真を, 倍率4倍の簡易実態鏡を用いて判読し, 幅150m 以上の比較的大規模な地すべり地形のみを抽出している。
- > 刊行以来, 図の全体を新たな写真を用いて判読するような, 本格的な修正作業は実施していない。
- ▶ ごく一部を除き、判読した地すべり地形についての現地調査は実施されておらず、図示されている個々の地すべり地形が、本当に過去の地すべり変動によって形成されたかについての確認はされていない。

地すべり地形DBを引用し要約



【当社による地すべり評価方法】

- ○上記を踏まえ、当社では、地すべり地形の評価に当たって、以下のとおり、より詳細な検討を行っている。
- ○空中写真判読は、国土交通省の縮尺1万5千分の1のカラー空中写真を使用している。
- ○空中写真判読のみでは,評価するうえで十分ではないと判断されるものについては,地形判読,地表地質踏査, ボーリング調査を実施する。
- ○既往の大規模な地すべりについても文献レビューを実施し,条件整理を行ったうえで,敷地周辺において同様な事象が 発生する可能性について検討する。



堀株(1/14) 地すべり地形DB

○7箇所のブロックからなる地すべり地形が記載されている。



地すべり地形DB (WEB)

堀株(2/14) 空中写真判読結果

○地すべり地形は6箇所の緩斜面より形成され,海岸沿いの沖積低地に連続する。
○地すべり地形は三角形に近い馬蹄形を呈し,滑落崖の比高は数mと推定されるが,不明瞭である。
○地すべりの基部には,幅100m程度の沖積低地が分布し,海岸線となっている。



堀株(3/14) 検討結果

一部修正(H27/5/15審査会合)

○敷地までの距離を考慮し,保守的な評価として,土塊が海に突入した場合の影響を確認するため,数値シミュレーション による定量的評価対象として抽出する。

抽出箇所	検討内容	検討結果
	○敷地までの距離を考慮し、土塊が海に突入した場合の影響 について検討する。	○数値シミュレーションによる定量的評価対象として抽出する。
堀株		

堀株(4/14) 津波シミュレーション

一部修正(H27/5/15審査会合)

○地すべりシミュレーションは、崩壊土砂の動きを時刻歴で解析することが可能なTITAN2Dを使用する。
○津波の数値シミュレーションは、Kinematic landslideモデルの手法を用いる。

【地すべりシミュレーション】

—	_	
入力データ	入力値	備考
<b>内部摩擦角</b> Φint (° )	30.0	想定される地質(33°程度) より設定。
<b>底面摩擦角</b> Φbed (゜)	19.3	森脇(1987)より設定。

【津波シミュレーション (Kinematic landslideモデル)】

入力データ	入力値	備考	
<b>計算時間間隔</b> Δt(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。	
計算時間(時間)	3		
<b>比高変化</b> (m)	最大24	TITAN2Dによる10分後の地形変化 量から設定。	
<b>鉛直変位ライズ</b> タイム (s)	120	Satake (2007) に基づき設定。	
<b>変動伝播速度</b> (m/s)	40	Satake (2007) に基づき設定。	

84

堀株(5/14) 地すべり地形のモデル化(1/2)



堀株(6/14) 地すべり地形のモデル化(2/2)



地すべり地形の断面形状

86

## 4. 陸上の斜面崩壊 (陸上地すべり) に伴う津波 4. 1 平成27年5月15日審査会合

地すべり前

堀株(7/14) 地すべりシミュレーション結果



地すべり後(10分後)

堀株(8/14) 地すべりシミュレーション スナップショット(1/2)



88

堀株(9/14) 地すべりシミュレーション スナップショット(2/2)



堀株(10/14) 津波シミュレーション結果

一部修正(H27/5/15審査会合)

#### ○「堀株」について数値シミュレーションを実施した結果、下表のとおりである。

区分	堀株
<b>敷地前面</b> (上昇側)	0.07m
3号炉取水口 (上昇側)	0.07m
1,2号炉取水口 (上昇側)	0.07m
3号炉取水口 (下降側)	0.08m
1,2号炉取水口 (下降側)	0.07m

堀株(11/14) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)



堀株(12/14) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



91

<u>91</u>

92

堀株(13/14) 津波シミュレーション スナップショット(1/2)



堀株(14/14) 津波シミュレーション スナップショット(2/2)



93



弁慶岩(1/13) 地すべり地形DB

○11箇所の地すべり地形から構成され、それぞれの地形規模に系統性はない。
○大局的に北西方向とそれ以外の方向の地すべり地形が分布する。



地すべり地形DB (WEB)

弁慶岩(2/13) 空中写真判読結果

○地すべり地形は4箇所のブロックから構成される。
○滑落崖は馬蹄形を呈し、その比高は約30~40mであるが、開析されて不明瞭である。
○土塊ブロックは台地状で孤立した丘や緩斜面が特徴である。





弁慶岩(3/13) 検討結果

一部修正(H27/5/15審査会合)

○大規模な崩壊の可能性を保守的に考慮し、2つの不安定ブロックが一括で崩壊した場合の数値シミュレーションを実施 する。

抽出箇所	検討内容	検討結果
弁慶岩	○大規模な崩壊の可能性について考慮する。	○2つの不安定ブロックについて,一括で崩壊した場合の数 値シミュレーションを実施する。

弁慶岩(4/13) 津波シミュレーション

一部修正(H27/5/15審査会合)

○地すべりシミュレーションは、崩壊土砂の動きを時刻歴で解析することが可能なTITAN2Dを使用する。
○津波の数値シミュレーションは、Kinematic landslideモデルの手法を用いる。

【地すべりシミュレーション】

	· –	
入力データ	入力値	備考
<b>内部摩擦角</b> Φint (° )	30.0	想定される地質(33°程度) より設定。
<b>底面摩擦角</b> Φbed (゜)	18.3	森脇(1987)より設定。

【津波シミュレーション (Kinematic landslideモデル)】

入力データ	入力値	備考	
<b>計算時間間隔</b> Δt(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。	
計算時間(時間)	3		
<b>比高変化</b> (m)	最大5	TITAN2Dによる10分後の地形変化 量から設定。	
<b>鉛直変位ライズ</b> タイム (s)	120	Satake (2007) に基づき設定。	
<b>変動伝播速度</b> (m/s)	40	Satake (2007) に基づき設定。	

弁慶岩(5/13) 地すべり地形のモデル化(1/2)



99

<u>99</u>

弁慶岩(6/13) 地すべり地形のモデル化(2/2)



地すべり地形の断面形状

弁慶岩(7/13) 地すべりシミュレーション結果



地すべり後(10分後)

101

弁慶岩(8/13) 地すべりシミュレーション スナップショット(1/2)



弁慶岩(9/13) 地すべりシミュレーション スナップショット(2/2)



弁慶岩(10/13) 津波シミュレーション結果

一部修正(H27/5/15審査会合)

#### ○「弁慶岩(不安定ブロックー括)」について数値シミュレーションを実施した結果,下表のとおりである。

区分	弁慶岩 (不安定ブロック一括)
敷地前面 (上昇側)	0.14m
3号炉取水口 (上昇側)	0.14m
1, 2号炉取水口 (上昇側)	0.13m
3号炉取水口 (下降側)	0.14m
1,2号炉取水口 (下降側)	0.14m

弁慶岩(11/13) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)



弁慶岩(12/13) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



弁慶岩(13/13) 津波シミュレーション スナップショット



#### 4. 陸上の斜面崩壊 (陸上地すべり) に伴う津波 4.2 平成27年8月21日審査会合

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3		
1.1 平成26年12月5日審査会合 ······	4		
1.2 平成27年5月15日審査会合 ······	16		
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25		
2.1 平成27年5月15日審査会合 ······	26		
2.2 平成27年8月21日審査会合	40		
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47		
3.1 平成26年12月5日審査会合 ······	48		
3.2 平成27年8月21日審査会合	54		
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75		
4.1 平成27年5月15日審査会合 ······	76		
4.2 平成27年8月21日審査会合 ······	108		
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	129		
5.1 平成27年8月21日審査会合	130		
陸上地すべりに伴う津	一部修正(H27/8/21審査会合)		
--	--------------------	---	---
コメント概要	]	説明概	· ·
<ul> <li>(H27.5.15 審査会合)</li> <li>OKinematic landslideモデルにおけるライズタイムの入力値等、入力データの設定方法及び適用性について示すこと。</li> </ul>		<ul> <li>(検討方針)</li> <li><i>Kinematic landslideモデル</i>において入力する <u>給直変位ライズタイム</u>について、より明確な ミュレーション結果から得られる情報により持</li> <li>入力値の検討に当たっては、不確かさを考慮</li> <li>複数の計算手法による総合的な評価として 伴う津波についても、<u>二層流モデルによる違</u>施し、安全側の評価となっていることを確認</li> <li>二層流モデルとの比較検討ケースは、津波語 ち、<u>崩壊規模を考慮</u>し、陸上の斜面崩壊(関 <u>川白一括</u>」を代表ケースとして選定する。</li> </ul>	るパラメータである、 <u>変動伝播速度</u> 及び 根拠を持った入力値として、地すべりシ 気討する。 急した <u>パラメータスタディを実施</u> する。 , 陸上の斜面崩壊 (陸上地すべり) に <u>た波シミュレーションとの比較検討</u> を実 する。 影響評価の検討対象としたもののう 上地すべり) に伴う津波については、「

【陸上の斜面崩壊に伴う津波】

一層流モデル	陸	上地すべりに伴う津	波
検討対象候補	川白一括	弁慶岩不安定 ブロック一括	堀株
<b>崩壊規模</b> (m <sup>3</sup> )	5.02×10 <sup>8</sup>	1.98×10 <sup>6</sup>	0.85×10 <sup>6</sup>

陸上地すべりに伴う津波(2/7) 評価対象全体位置図

						0		50		100	km
	1	30	60	90	120	150	180	210	240	270	300
ノルヒ丙田				$\int \int $	201	, 1	0		)		{ }
,	30		(10)		200	22	Ň	7	2	5	ے ا
			$\left( \left  \right\rangle \right)$	) [ Z		$\geq$ .	V	2		) ( stand	Í I
	60		) [		2	$\sum$	P	2	/	/\	
			0	2000 / 2	2000	1000	$\left( \frown \right)$		> [	/ ]	
	90		$0_{8}$	1/2	Z(C)	F (2	00	陸上地	すべり		1
	1202		1555	132		0	IF"	No.	/	Å	
	1203		2500	21.3	) 233	22		〕泊	発電	<u>所</u>	1
	150	$\sim$	$\sim \%$	-T	Sand St	N 2	~)\\				
			5)		3 2000	1000 5		<u>陸</u> 上	<u>:地す^</u>	い堀	<u>朱</u>
	180		5/1	R i			$\int$	\			
			120	0	S S Same	Q <sub>aa</sub> alaa			也すべい	<u>リ并慶</u>	<b>a</b>
	210			NAW			17	army y		1	
			N &	SXX.	33 \}///		<i>,</i>	) <u>`</u>		*	~
	240		3500 25	122	GIL		$\left\{ \left\langle \right\rangle \right\}$	<	SI /	100	
	270	0	S.		· CAL		and a	- The second			
				200	~K	250		L L	0 2	00	$\left  \right $
	300	A d		XIIIY	2	(())			hard (	\ \	
		\$ 2000	2000	1000	ر ۱۰۵۵	Ŋ,		fre-	هم ال	')	2
	3 3 0	The f		~{{}		/ F 			S /	í.,	
		7355	· (		50	L.	L.		N.	//	201
	360	5	5~5	1500		Ser Contraction			1		Ĵ/)
	200	K		NAT	200	200		5	ſ	) /ر ۲	0
	390			2000	1000	56		7) (~	~~~	} {	$\mathbb{R}$
			128		1) /	1 1	1		) _	r III	1 Ja

地すべり・崩壊箇所位置図

420

450

区分	検討箇所	<b>崩壊規模</b> (m <sup>3)</sup>	敷地までの距離 (km)
	川白一括	5.02×10 <sup>8</sup>	26
陸上地すべりに 伴う津波	弁慶岩不安定 ブロック一括	1.98×10 <sup>6</sup>	15
	堀株	0.85×10 <sup>6</sup>	1

N 4 +

-部修正(H27/8/21審査会合)

陸上地すべりに伴う津波(3/7) 検討フロー



一部修正(H27/8/21審査会合)

陸上地すべりに伴う津波(4/7) 検討方針

一部修正(H27/8/21審査会合)

○Kinematic landslideモデルにおいて入力するパラメータである,変動伝播速度及び鉛直変位ライズタイムについて,より 明確な根拠を持った入力値として,地すべりシミュレーション結果から得られる情報により検討する。

○入力値の検討に当たっては、不確かさを考慮したパラメータスタディを実施する。

○複数の計算手法による総合的な評価として,陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波についても,二層流モデルによる津波シミュレーションとの比較検討を実施し,安全側の評価となっていることを確認する。
 ○二層流モデルとの比較検討ケースは,津波影響評価の検討対象としたもののうち,崩壊規模を考慮し,陸上の斜面崩

壊(陸上地すべり)に伴う津波については、「川白一括」を代表ケースとして選定する。

112

陸上地すべりに伴う津波(5/7) 入力値の設定(変動伝播速度)

○変動伝播速度は、TITAN2Dによる地すべりシミュレーションで得られる移動土塊の速度を入力値とする。

○移動土塊の速度は、土塊全体の速度の平均値とし、崩壊開始から崩壊後地形としている崩壊10分後までの間における、各時刻での値を 算出する。

○選定する入力値は、土塊や土砂が湛水池に突入することで生じる波高は、その突入速度が速いほど、高くなることが報告されている(水山 ほか、1985;道上ほか、1996;松村ほか、1997)ことから、保守的に移動土塊の平均速度の最大値を用いる(下図は「川白一括」の例)。



陸上地すべりに伴う津波(6/7) 入力値の設定(鉛直変位ライズタイム)(1/2)

-部修正(H27/8/21審査会合)

○鉛直変位ライズタイムは、TITAN2Dによる地すべりシミュレーションにおける土塊の堆積変化について着目し、現象が開始してから概ね終息したと判断されるまでの時間を算出したうえで設定する。
 ○土塊の堆積及び浸食の時間変化については、土塊の崩壊中心線上を代表とする。

○算出に用いる堆積変化の範囲は、崩壊中心線上で崩壊開始後10分までの海域の変化範囲とする。



川白一括

陸上地すべりに伴う津波(7/7) 入力値の設定(鉛直変位ライズタイム)(2/2)

○地すべり現象が開始してから概ね終息したとの判断は、堆積変化の総量に対する各時刻間における変化率が5%未満となる時間として算出した。

→算出方法:各時間の変化率=(時間当たり変化量÷10分間の総変化量)×100

○算出に用いる堆積変化の範囲は、崩壊中心線上で崩壊開始後10分までの海域の変化範囲とした。

○土砂の変化量は、対象範囲の平均値とし、堆積及び浸食を絶対値で評価した。

算定イメージ(川白一括の場合)





117

### 4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 4. 2 平成27年8月21日審査会合

川白(1/12) 検討方針(津波シミュレーション)

○TITAN2Dにより得られた変動伝播速度及び鉛直変位ライズタイムについて、ハッチングのケースが選定された。
○変動伝播速度については、地すべりシミュレーション結果に基づき検討した値であることを考慮し、保守的に移動土塊の平均速度の最大値を選定する。

○一方, 鉛直変位ライズタイムについても, 地すべりシミュレーション結果に基づき検討した値であることを考慮し, 念のため, 算出した入力値から±60sを変化させた, 各々3ケースを検討する。



川白(2/12) 地すべり地形のモデル化(1/2)



川白(3/12) 地すべり地形のモデル化(2/2)







地すべり地形の断面形状

#### 川白(4/12) 津波シミュレーション(1/2)

○地すべりシミュレーションは、陸上の土砂の動きを時刻歴で解析することが可能なTITAN2Dを使用する。

【地すべりシミュレーション (TITAN2D)】

入力データ	入力値	備考
<b>内部摩擦角Φ</b> int(°)	30.0	想定される地質(33°程度)より設定。
底面摩擦角Φbed (°)	11.3	森脇(1987)より設定。

#### 川白(5/12) 津波シミュレーション(2/2)

#### ○津波の数値シミュレーションは、Kinematic landslideモデル及び二層流モデルの手法を用いる。

入力データ	入力値	備考
<b>計算時間間隔</b> ∆t(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。
計算時間(時間)	3	
<b>比高変化</b> (m)	最大227	TITAN2Dによる10分後の地形変化量から設定。
<b>鉛直変位ライズタイム</b> (s)	60, 120, 180	TITAN2Dによる鉛直方向の変化率から設定。
変動伝播速度 (m/s)	13	TITAN2Dによる最大速度から設定。



#### 【津波シミュレーション(Kinematic landslideモデル)】

#### 【津波シミュレーション(二層流モデル)】

入力データ		入力値	備考
計算時間間隔∆t(s)		0.1	
計算時間(時間)		3	
海水密度 (kg/m <sup>3</sup> )		1,030	一般値を使用。
崩壊物密度 (kg/m <sup>3</sup> )		2,000	松本ほか (1998) に基づき設定。
	上層	0.03	土木学会 (2002)に基づき設定。
<b>些面相侵谏致</b> ((m <sup>-//0•</sup> S)	间租侵除数n (m <sup>-1/3</sup> ·S) 下層		Kawamata et al. (2005) に基づき設定。
界面抵抗係数f <sub>int</sub>		0.0	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。
<b>渦動粘性係数 v</b> (m²/s)	下層	0.1	Kawamata et al. (2005) に基づき設定。

122

# 4. 陸上の斜面崩壊 (陸上地すべり) に伴う津波 4. 2 平成27年8月21日審査会合

川白(6/12) 地すべりシミュレーション結果





地すべり前

地すべり後(10分後)

川白(7/12) 地すべりシミュレーション スナップショット(1/2)



川白(8/12) 地すべりシミュレーション スナップショット(2/2)



125

#### 4. 陸上の斜面崩壊 (陸上地すべり) に伴う津波 4.2 平成27年8月21日審査会合

川白(9/12) 津波シミュレーション結果

○Kinematic landslideモデルの入力値である変動伝播速度及び鉛直変位ライズタイムを検討のうえ、Kinematic landslideモデルと二層流モデルによる津波シミュレーションの比較検討を実施した。

区分	川白一括				
計算手法	Kine	matic landslide <del>T</del>	デル	二層流モデル	
鉛直変位ライズタイム	60s	120s	180s	-	
<b>敷地前面</b> (上昇側)	7.69m	4.85m	4.50m	7.20m	
3号炉取水口 (上昇側)	3.45m	2.79m	2.47m	2.28m	
1,2号炉取水口 (上昇側)	3.64m	2.72m	2.28m	2.39m	
3号炉取水口 (下降側)	4.18m	4.12m	3.99m	2.67m	
1,2号炉取水口 (下降側)	3.97m	4.17m	3.79m	2.37m	
			-		

○検討の結果、「川白一括」について、Kinematic landslideモデルの鉛直変位ライズタイムを、算出した入力値から-60s
 としたケースが、水位変動に与える影響が大きい結果となった。
 ○なお、「川白一括」の1、2号炉取水口(下降側)については、鉛直ライズライム120sよりも60sが下回るものの、鉛直ライズタイムの変化による感度は小さく、最大水位下降量の若干の変化が敷地に与える影響は小さいと考えられる。

マク

一部修正(H27/8/21審査会合)

川白(10/12) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)



川白(11/12) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



川白(12/12) 津波シミュレーション スナップショット





### 5. 陸上の斜面崩壊 (岩盤崩壊) に伴う津波

1. 既往津波の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
1.1 平成26年12月5日審査会合	4
1.2 平成27年5月15日審査会合 ····································	16
2. 火山による山体崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	25
2.1 平成27年5月15日審査会合 ····································	26
2.2 平成27年8月21日審査会合	40
3. 海底地すべりに伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	47
3.1 平成26年12月5日審査会合	48
3.2 平成27年8月21日審査会合	54
4. 陸上の斜面崩壊(陸上地すべり)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	75
4.1 平成27年5月15日審査会合 ····································	76
4.2 平成27年8月21日審査会合	108
5. 陸上の斜面崩壊(岩盤崩壊)に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<sup>,</sup> 129
5.1 平成27年8月21日審査会合	130





岩盤崩壊に伴う津波(2/3) 評価対象全体位置図

					0		50		100 kr	n
	30	60	90	120	150	180	210	240	270	300
3 0					S.	$\hat{h}$	2		Sol Sol	
6 0				200		2	{			
90		0,))	2000	2000		00 20	10 \(\no 20\)	0 50		
1 2 0 <sub>3</sub>	500 3000	2500	3000	1500  1500			若	<sup>山</sup> 発電	<u>吧付近</u> 了 <u>所</u>	
150		N	Ì	2000	1000	a de la companya de l				
180		550	R		A A	, J	大岩盤	崩壊ビ	<u>ンノ岬付</u>	<u>近</u>
210			12		-	<i>[</i>	- Marine Contraction			
240		3500 25	00 1000	33))/// {100~~ {{100~~			2		100	
270			Ũ			and a				
300							Γ.	And a share and a share a shar		
330		2000	1000	100	0 // 1 // //	Ś	i Cr		·	
360	3000 1500	°° (C	) { 1500 //////////////////////////////////			100 - Se	100			
390			2000	200	200			فمرسم		
420		VE			)))))	]				<u>}</u>
450		52				}	\_ <i>.</i> /	. ~		
			地す	ベリ・	崩壊	箇所の	た置い	2		

区分	検討箇所	<b>崩壊規模</b> (m <sup>3)</sup>	敷地までの距離 (km)
岩盤崩壊に	兜岬付近	0.23×10 <sup>6</sup>	7
伴う津波	ビンノ岬付近	1.10×10 <sup>7</sup>	11

:本章において検討対象としたケース。

一部修正(H27/8/21審査会合)

岩盤崩壊に伴う津波(3/3) 検討フロー



一部修正(H27/8/21審査会合)



兜岬付近(1/10) 津波シミュレーション

-部修正(H27/8/21審査会合)

○岩盤崩壊シミュレーションは、海域への崩壊堆積物の流入量が多くなる、TITAN2Dを使用する。
 ○津波の数値シミュレーションは、Kinematic landslideモデルの手法を用いる。

【岩盤崩壊シミュレーション】

入力データ	入力値	備考
<b>内部摩擦角</b> Φint (゜)	30.0	陸上地すべりと同値。
<b>底面摩擦角</b> Φbed (°)	20.3	森脇 (1987)より設定。



【津波シミュレーション (Kinematic landslideモデル)】

入力データ	入力値	備考
<b>計算時間間隔</b> ∆t(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。
計算時間(時間)	3	
<b>比高変化</b> (m)	最大62	TITAN2Dによる10分後の地形変化 量から設定。
<b>鉛直変位ライズ</b> タイム (s)	60	TITAN2Dによる鉛直方向の変化率 から設定。
<b>変動伝播速度</b> (m/s)	21	TITAN2Dによる最大速度から設定。

兜岬付近(2/10) 崩壊地形のモデル化(1/2)



岩盤崩壊前地形

岩盤崩壊後地形 10分後

岩盤崩壊前後の地形変化量

兜岬付近(3/10) 崩壊地形のモデル化(2/2)



岩盤崩壊地形の断面形状

兜岬付近(4/10) 岩盤崩壊シミュレーション結果(兜岬付近)



兜岬付近(5/10) 岩盤崩壊シミュレーション スナップショット(1/2)



兜岬付近(6/10) 岩盤崩壊シミュレーション スナップショット(2/2)



兜岬付近(7/10) 津波シミュレーション結果

一部修正(H27/8/21審査会合)

○岩盤崩壊に伴う津波について、一括崩壊の可能性を考慮したうえで、敷地に与える影響が大きいと考えられる、敷地北 側最短距離の兜岬付近について、津波シミュレーションを実施した。

○津波シミュレーション結果は下表のとおりである。

R A	岩盤崩壊に伴う津波
	兜岬付近
敷地前面 (上昇側)	0.16m
3号炉取水口 (上昇側)	0.09m
1,2号炉取水口 (上昇側)	0.08m
3号炉取水口 (下降側)	0.09m
1,2号炉取水口 (下降側)	0.08m

兜岬付近(8/10) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)



兜岬付近(9/10) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



兜岬付近(10/10) 津波シミュレーション スナップショット(兜岬付近)



143


ビンノ岬付近(1/10) 津波シミュレーション

-部修正(H27/8/21審査会合)

○岩盤崩壊シミュレーションは、海域への崩壊堆積物の流入量が多くなる、TITAN2Dを使用する。
○津波の数値シミュレーションは、Kinematic landslideモデルの手法を用いる。

【岩盤崩壊シミュレーション】

入力データ	入力値	備考
<b>内部摩擦角</b> Φint(゜)	30.0	陸上地すべりと同値。
<b>底面摩擦角</b> Φbed (°)	15.6	森脇(1987)より設定。



【津波シミュレーション (Kinematic landslideモデル)】

入力データ	入力値	備考
<b>計算時間間隔</b> ∆t(s)	0.1	計算安定条件を満たすように設定。
計算時間(時間)	3	
<b>比高変化</b> (m)	最大158	TITAN2Dによる10分後の地形変化 量から設定。
<b>鉛直変位ライズ</b> タイム (s)	60	TITAN2Dによる鉛直方向の変化率 から設定。
<b>変動伝播速度</b> (m/s)	29	TITAN2Dによる最大速度から設定。

145

TITAN2Dによる10分後の地形変化量分布

ビンノ岬付近(2/10) 崩壊地形のモデル化(1/2)



岩盤崩壊前地形

岩盤崩壊後地形 10分後

#### 岩盤崩壊前後の地形変化量

## ビンノ岬付近(3/10) 崩壊地形のモデル化(2/2)



ビンノ岬付近(4/10) 岩盤崩壊シミュレーション結果



岩盤崩壊前

**148** 

岩盤崩壊後(10分後)

149

ビンノ岬付近(5/10) 岩盤崩壊シミュレーション スナップショット(1/2)





150

ビンノ岬付近(6/10) 岩盤崩壊シミュレーション スナップショット(2/2)





ビンノ岬付近(7/10) 津波シミュレーション結果

一部修正(H27/8/21審査会合)

○岩盤崩壊に伴う津波について、一括崩壊の可能性を考慮したうえで、敷地に与える影響が大きいと考えられる、敷地南側最短距離のビンノ岬付近について、津波シミュレーションを実施した。

○津波シミュレーション結果は下表のとおりである。

	岩盤崩壊に伴う津波
	ビンノ岬付近
敷地前面 (上昇側)	2.19m
3号炉取水口 (上昇側)	1.52m
1,2号炉取水口 (上昇側)	1.41m
3号炉取水口 (下降側)	1.57m
1,2号炉取水口 (下降側)	1.45m

152

ビンノ岬付近(8/10) 津波シミュレーション結果(3号炉取水口)



ビンノ岬付近(9/10) 津波シミュレーション結果(1,2号炉取水口)



ビンノ岬付近(10/10) 津波シミュレーション スナップショット



