## 泊発電所の基準津波に関するコメント回答

### 平成26年1月29日 北海道電力株式会社



### ヒアリング・審査会合における指摘事項

#### ○本日,ご説明内容

No	指摘事項	指摘時期	説明予定時期
	地質構造等に基づく複数枚モデルの影響についても検討すること。	11月29日審査会合	1月29日審査会合
1	アスペリティを2箇所とした場合の影響についても検討すること。	11月29日審査会合	1月29日審査会合
	断層上縁深さ0kmについても検討したうえで, 保守的な設定を確認すること。	11月29日審査会合	1月29日審査会合
2	弁慶岩のブロック1及びブロック3について,距離の影響検討の観点から,数値シミュレーションを 実施すること。	11月29日審査会合	1月29日審査会合
3	茂津多岬付近の海底地形について、海岸部の地形についても確認すること。	11月29日審査会合	1月29日審査会合
4	北海道のボーリングKY-07のプランクトンの種類を示すこと。公的機関で明瞭な堆積物は出現して いないが, 自社の調査結果も持つべき。	8月14日審査会合	1月29日審査会合
5	兜岩の沢沿いの縦断図について、露頭の堆積物の厚さ等を整理すること。	11月29日審査会合	1月29日審査会合
6	土砂移動について,土砂濃度1%だけではなく,土砂濃度5%についても検討すること。	8月14日審査会合	2月ご説明予定
7	土砂移動について, 最終結果だけではなく, (計算の途中段階で発生すると思われる) 最大堆積時 の分布を示すこと。	8月14日審査会合	2月ご説明予定
8	保守的検討として岩礁を-10cmでモデル化しているが,現地形でもチェック計算を行うこと。	8月14日審査会合	2月ご説明予定
9	超過確率を算出するに当たって実施されたアンケート等について, 単に土木学会から引用している ことを示すだけではなく, その内容を説明すること。また, ロジックツリー作成に関わった専門家の 構成等を明らかにすること。	9月12日ヒアリング	2月ご説明予定
10	FSAR規定の運用に先立ち,超過確率の説明においては,認識論的不確からしさと理論的不確か さを区別して説明できるようにしておくこと。	9月12日ヒアリング	2月ご説明予定
11	超過確率の参照については, 審査ガイドの中で審査官が確認すべき事項が列記されているが, 今 後, 基準地震動, 基準津波が確定する段階で詳細に確認していくことになるので, 審査ガイドを参 照して説明資料の準備を進めておくこと。	9月12日ヒアリング	2月ご説明予定
12	秋田県による津波評価を踏まえた津波の検討やサイト近傍の岩礁を考慮した入力津波の評価など, これまでの審査会合等で指摘した残りの課題についても, 準備ができ次第回答すること。	9月12日ヒアリング	2月ご説明予定

# 目 次

1.	日本海	再東縁部に想定される地震に伴う津波 ・・・・・・	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4
2.	陸上の	)斜面崩壊に伴う津波 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		7
3.	茂津多	ら岬付近の海底地形 ・・・・・・・・・・・・・・・		30
4.	津波堆	崔積物調査結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	40
	4-1	北海道による調査結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	42
	4-2	当社の津波堆積物調査結果 ・・・・・・・・・	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	45
5.	兜岩に	こ関する考察・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	61

#### 1. 日本海東縁部に想定される地震に伴う津波

No	指摘事項
	地質構造等に基づく複数枚モデルの影響についても検討すること。
1	アスペリティを2箇所とした場合の影響についても検討すること。
	断層上縁深さ0kmについても検討したうえで,保守的な設定を確認すること。

資料「泊発電所の基準津波について」にてご説明

No	指摘事項
2	弁慶岩のブロック1及びブロック3について,距離の影響検討の観点から,数値シミュ レーションを実施すること。

7		

地すべり評価(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)

○北海道の道路トンネル(2005)によると、ブロック1~ブロック3の区間は、新第三紀鮮新世の火山角礫岩~安山岩とされており、風化や 破砕を示唆する記載はない。

○地表地質踏査結果は以下のとおりである。

8

・ブロック2については、堅硬な岩盤が前面の海岸部まで連続的に分布し、ブロックの地すべりを示唆する状況は認められない。

・ブロック4については, ブロック2と同様に山側では堅硬な安山岩溶岩, 沿岸部では堅硬な火砕岩が連続して分布し, ブロックの地すべりを示唆する状況は認められない。

○以上のことから、地すべりブロックの可能性が否定できない、ブロック1及びブロック3の2ブロックを数値シミュレーションによる定量的評価 対象の候補として抽出した。



地すべり地形データベース(一部加筆)



空中写真判読結果



### 再揭(11/29審査会合) ▶過去においてブロック上部の平坦面に池の存在が示唆される

こと、平坦面が多段化していること等から、地すべりブロック の可能性は否定できない。

- >カスペノ岬付近の海岸部には、堅硬な火砕岩類が連続して分 布し、ブロックの地すべりを示唆する状況は認められない(写 真1~写真4)。
- ▶ブロック全体が堅硬な安山岩溶岩及び火砕岩で形成されて おり、貫入岩の可能性も推定される。
- ▶ブロックの地すべりを示唆する状況は認められない(写真5~ 写真7)。
- > 北側の尾根部は, 堅硬な安山岩溶岩で形成されている (写真
- >しかし、ブロック内に集水井等の地すべり対策工がなされてい ることから、地すべりブロックの可能性は否定できない。

#### $\bigcirc \nabla \Box \lor D \lor D$

- > ブロック2~ブロック3の区間のカスペノ岬付近の海岸部には . 堅硬な火砕岩類が連続して分布し. ブロックの地すべりを示 唆する状況は認められない(写真1~写真4)。
- > 中央部では. 堅硬な安山岩溶岩が分布し. 地すべりを示唆す る状況は認められない(写真9)。

#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)





#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)





写真1:ブロック2及びブロック4の境界付近には、堅硬な火山礫凝 灰岩が分布し、ブロックの地すべりを示唆する段差や破砕は 認められない。

写真2:ブロック2の中央・先端部のカスペノ岬付近には, 堅硬な火山 礫凝灰岩が分布し, ブロックの地すべりを示唆する段差や破 砕は認められない。



#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)



写真3:ブロック2及びブロック4の境界の延長部に当たるカスペノ岬には、堅硬な火山礫凝灰岩が分布し、ブロックの地すべり示唆する段差や破砕は認められない。

写真3



写真3(南側)



#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)



写真4





写真3~4の海岸の露頭状況

写真4:ブロック2の海岸部には、堅硬な火山礫凝灰岩が分布し、ブロックの地すべりを示唆する段差や破砕は認められない。

写真3~4:ブロック2~ブロック4の海岸部には、堅硬な火山礫凝 灰岩が連続して分布する。



#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)

14



写真5:ブロック2の南側中腹には、堅硬な安山岩溶岩 及び自破砕溶岩の境界が認められる。

写真5



写真6:ブロック2の背後の鞍部には、堅硬な安山岩溶 岩が分布する。

#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)





写真7:ブロック2の頂上付近には、堅硬な安山岩溶岩及 び火山礫凝灰岩が分布する。

写真7



写真8:ブロック3の北側の遷緩線付近には、山側に堅 硬な安山岩溶岩が分布し、ブロックの地すべり を示唆する滑落崖等は認められないものの、海 岸側との地質の連続性は確認できない。



#### 地表地質踏査結果(弁慶岩)

再揭(11/29審査会合)



写真9:ブロック4の頂部付近には、上部から下部にかけて堅硬な安山岩 溶岩が分布し、ブロックの地すべりを示唆する破砕等は認められ ない。

#### 陸上地すべり地形の抽出結果

一部修正(11/29審査会合)

地すべり 地形	L 長さ (m)	¥幅 (m)	H <b>高低差</b> (m)	D 推定厚さ(m) 高速道路調査会(1985)	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	発電所 までの 距離 (km)
川白1	450	360	230	36	16,000	4	1,940,000	4	27.1
川白2	230	340	130	34	8,000	9	890,000	9	27.0
川白3	520	390	180	39	20,000	2	2,640,000	2	26.6
川白 5,6,7	260	470	90	47	12,000	6	1,910,000	5	26.3
川白8	390	640	180	64	25,000	1	5,320,000	1	26.0
川白 10,11	400	430	190	43	17,000	3	2,470,000	3	25.5
川白12	300	310	150	31	9,000	8	960,000	7	25.1
弁慶岩1	500	250	140	25	13,000	5	1,040,000	6	15.1
弁慶岩3	450	250	140	25	11,000	7	940,000	8	14.4

#### 津波シミュレーション結果

一部加筆(11/29審査会合)

区分	川白1	川白2	川白3	川白5,6,7	川白8	川白10,11	川白12	弁慶岩1	弁慶岩3
敷地前面 最大水位上昇量	0.10m	-	0.12m	0.06m	0.15m	0.14m	-	0.08m	0.06m
3号炉取水口 最大水位上昇量	0.10m	-	0.09m	0.06m	0.14m	0.12m	-	0.08m	0.06m
3号炉取水口 最大水位下降量	0.09m	-	0.09m	0.05m	0.14m	0.11m	-	0.08m	0.08m
1号及び2号炉取水口 最大水位上昇量	0.10m	-	0.09m	0.05m	0.13m	0.12m	-	0.08m	0.06m
1号及び2号炉取水口 最大水位下降量	0.09m	-	0.09m	0.05m	0.12m	0.11m	-	0.08m	0.08m
概略体積の順位	4 (1.94×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	9 (0.89×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	2 (2.64×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	5 (1.91×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	1 (5.32×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	3 (2.47×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	7 (0.96×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	6 (1.04×10 <sup>6</sup> m <sup>3</sup> )	$\frac{8}{(0.94 \times 10^6 m^3)}$
影響の順位	3	-	4	5	1	2	-	-	_

○陸上地すべり



○概略体積の大きい順にシミュレーションを実施。

- ○「川白1」の結果と「川白5,6,7」の結果を境として,計算値が10cm未満となり,敷地への影響が小さくなることを 確認した。
- ○その他については、「川白5,6,7」の概略体積である約1.91×10<sup>6</sup>m<sup>3</sup>を下回ることから、敷地に対する影響は小 さいものと評価した。
- ○「弁慶岩1」と「弁慶岩3」について、距離の影響検討の観点からシミュレーションを実施したが、計算値が10cm 未満となり、敷地への影響は小さいことを確認した。
- 〇以上のことから、基準津波策定に当たって考慮する陸上の斜面崩壊に伴う津波としては、「川白1」、「川白3」、 「川白8」、「川白10,11」を選定する。

津波シミュレーション(弁慶岩1)

○津波の数値シミュレーションは、火山による山体崩壊に伴う津波の検討結果において、敷地に対して影響が大きい結果となった「Kinematic landslideモデル」の手法を用いる。
○土砂崩壊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。

【地すべりシミュレーション】

【津波シミュレーション (Kinema	tic landslide model) 】
---------------------	------------------------

	· –	
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

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 タイム</b> (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。



#### 地すべり地形のモデル化(弁慶岩1)(1/2)





地すべり地形のモデル化(弁慶岩1)(2/2)



地すべり地形の断面形状



#### 地すべりシミュレーション結果(弁慶岩1)





崩壊後(10分後)

23

#### 数値シミュレーション結果(弁慶岩1)



津波シミュレーション(弁慶岩3)

○津波の数値シミュレーションは、火山による山体崩壊に伴う津波の検討結果において、敷地に対して影響が大きい結果となった「Kinematic landslideモデル」の手法を用いる。
○土砂崩壊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。

【地すべりシミュレーション】

【津波シミュレーション	(Kinematic	landslide	model)	
-------------	------------	-----------	--------	--

	-	
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

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2	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。



#### 地すべり地形のモデル化(弁慶岩3)(1/2)





地すべり地形のモデル化(弁慶岩3)(2/2)



距離(m)

地すべり地形の断面形状



#### 地すべりシミュレーション結果(弁慶岩3)





崩壊前

崩壊後(10分後)

28

#### 数値シミュレーション結果(弁慶岩3)



29

まとめ

- ○弁慶岩については,空中写真判読結果,地表地質踏査結果,文 献記載等から評価した結果,主要部分が直接外海に面する2ブロ ックを数値シミュレーションによる定量的評価対象とした。
- ○「弁慶岩1」と「弁慶岩3」について,距離の影響検討の観点からシ ミュレーションを実施したが,計算値が10cm未満となり,敷地への 影響は小さいことを確認した。

○以上のことから,再検討結果を踏まえても,これまでの評価内容に 変更はない。

#### 3. 茂津多岬付近の海底地形

No	指摘事項
3	茂津多岬付近の海底地形について、海岸部の地形についても確認すること。

### 3. 茂津多岬付近の海底地形

#### 検討経緯

これまでの検討概要

<平成25年10月16日 審査会合> ○地すべり地形の抽出範囲を拡大し、より広範囲で地すべり地形の再抽出を実施した結果、新たに地 すべり地形4箇所(H~K)を抽出した。 ○敷地周辺海域で実施された海洋研究開発機構(JAMSTEC)の深海潜航調査結果を評価した結果、 少なくとも抽出した11箇所の地すべり地形の規模を超える大規模な地すべり地形が分布する可能 性は小さいと考えられる。 ○以上の結果に基づき、抽出された11箇所の地すべり地形(A~K)を対象として、「海底地すべりに よる津波」の検討を進める。 <平成25年11月29日 審査会合> ○海底地形判読の結果、茂津多岬西方沖の斜面上において、滑落崖、側方崖、舌状地形等の大規 模な地すべりを示唆する地形は確認できなかった。 ○ アがままを見ていては、ためまして、「海底地下のため」を見ていて、

○音波探査記録を分析した結果,斜面上には地すべりを示唆するような地形の変化や,斜面上の堆積を示す凸型の地形は認められず,わずかに認められる地形変化を地すべり地形と仮定した場合の 規模は小規模である。

コメント概要

<平成25年11月29日 審査会合>

○茂津多岬付近の海底地形について、海岸部の地形についても確認すること。

#### 検討方針



### 3. 茂津多岬付近の海底地形

検討結果



茂津多岬付近沿岸部海底地形図(沿岸の海の基本図「茂津多岬」)



検討結果



### 3. 茂津多岬付近の海底地形

検討結果



茂津多岬付近沿岸部海底地形図(沿岸の海の基本図「茂津多岬」)②
## 3. 茂津多岬付近の海底地形

検討結果



茂津多岬付近沿岸部海底地形図(沿岸の海の基本図「茂津多岬」)③

## 3. 茂津多岬付近の海底地形

一部修正(11/29審査会合)

#### 海底地すべり地形の抽出結果

地すべり 地形	L 長さ (m)	W 幅 (m)	H <b>高低差</b> (m)	D <b>推定厚さ</b> (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
С	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
К	900	1,000	130	25	23,000	10	8,000,000	10	35

再検討結果を踏まえても、これまでの評価内容に変更はない。

## 3. 茂津多岬付近の海底地形

まとめ

- ○これまでの検討経緯等を踏まえ、茂津多岬付近沿岸部について、 より詳細な海底地形図である『沿岸の海の基本図(5万分の1)「茂 津多岬」』により、追加検討を実施した。
- ○海底地形判読の結果,追加対象範囲において,これまで抽出した 地すべり地形の規模を超える大規模な地すべりを示唆する地形は 確認できなかった。

○以上のことから, 再検討結果を踏まえても, これまでの評価内容に 変更はない。

### 4. 津波堆積物調査結果

No	指摘事項
4	北海道のボーリングKY-07のプランクトンの種類を示すこと。公的機関で明瞭な堆積物 は出現していないが, 自社の調査結果も持つべき。



北海道(2013)より

# 4-1 北海道による調査結果

【KY-07地点の調査結果①】



※北海道立総合研究機構(2013)を引用及び要約

(参考1-4)



ボーリング等による調査



【KY-07地点】

## 4-1 北海道による調査結果

【KY-07地点の調査結果②】



- があり、かつ淡水の影響が少ないラグーン環境を示す群集が得られている。
   シィベント砂層からは、内湾の汽水生種とともに外洋生の浮遊性種
- (Globigerinita uvula, Turborotania quinqueloba)及び貝形虫類がわずかなが ら含まれ,外洋側からの運搬作用が働いたことが示唆される。



●北海道の調査では、約1,600年前以降の最新期の地層データーが欠如しており、 その時代の堆積物の確認について、課題の1つとして抽出している。





44

#### 1. 調査概要

津波堆積物に関する調査は以下の手順で実施した。



上記調査では、現時点において、岩内平野では、津波堆積物を示唆するような地層は確認できていない。

#### 2. 地表地質踏査

46

○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。





#### 3. ボーリング調査







# 48 48 4 - 2 当社の津波堆積物調査結果 ○検討にあたっては、ボーリングコア中のシルト層に着目し、侵食や堆積の乱れが推定される地層について、津波堆積物の可能性のあるイベント堆積物として抽出を行った。また、砂層においても、顕著な削り込みや腐植質シルト層等の混在が認められる地層について、抽出を行った。 (侵食や堆積の乱れが想定される区間として抽出した例) シルト層中に砂層・細礫層が認められる。砂層・細礫層とシルト層とが混在して認められる場合 ④ 砂層・細礫層が下位のシルト層を侵食している場合 ④ 病植質シルト及びシルトが礫状またはレンズ状に含まれる場合 ④ クラスト状のシルトが認められる場合 〇抽出した地層及びその前後の地層を対象として、珪藻化石分析を行った。



イベント堆積物が推定される地層として抽出した地層の例(発足 深度3.0m~6.0m)

1. 宮丘地区(発足)



#### <地点概要>

○岩内平野沿岸に発達する砂丘背後の堀株川右岸氾濫源内の 湿地。

#### <コア観察結果>

○地表付近は、盛土等に覆われ、深度3.00m~深度3.82mは、 植物根や礫が混じる粘土が主体である。その下位は砂主体 で、深度5.60m以深では、貝殻片を含む、淘汰のよい砂層で あり、海成の堆積物と推定される。 ○深度5.80mの貝殻片より、5.170±30vBPの<sup>14</sup>C法年代測定 値が得られている。 ○イベント堆積物は、深度3.82m~深度5.60m以浅の砂を主体 とする地層内から抽出される。 ○イベント堆積物が推定される地層として以下を抽出した。 ・深度4.03m~4.08m…層厚0.5mm程度のクラスト状のシル トが3層認められる。 ・深度4.12m~4.20m…シルト質砂中に礫状のシルト. 腐植が 混入している。 •深度4.37m~4.57m…扁平礫と角礫が認められる。 •深度4.67m …砂層が下位のシルト層を侵食して堆 堆積している。

#### <sup>14</sup>C法年代測定結果

深度(m)	試 料	<sup>14</sup> C法年代測定結果
5.80	貝殼片	$5170 \pm 30$ yBP (BC3250-BC3190)



珪藻分析結果

#### 1. 宮丘地区(堀株川右岸)



ボーリングコア写真(堀株川右岸) 孔口標高 1.74m \_\_\_\_ 抽出範囲 <地点概要> 〇岩内平野沿岸に発達する砂丘背後の堀株川右岸氾濫源内 の湿地。

#### <コア観察結果>

○地表付近は、盛土、旧耕作土等に覆われ、深度1.42m~深度2.33mは、シルト主体で腐植質部、砂質部が混在する。その下位は砂主体で深度5.25m以深では、貝殻片を含む淘汰のよい砂層であり、海成の堆積物と推定される。
 ○深度1.40m及び深度2.10mの腐植質シルトより、それぞれ、190±20yBP、780±20yBPの14C法年代測定値が、深度5.25mの貝殻片より、6.430±30yBPの14C法年代測定値が得られている。
 ○イベント堆積物が推定される地層として以下を抽出した。
 ・深度1.80m~1.93m…砂層中に植物根、腐植質シルト、シルトの混入が認められる。
 ・深度1.93m~1.96m…クラスト状のシルトが認められる。

#### <sup>14</sup>C法年代測定結果

深度(m)	試 料	<sup>14</sup> C法年代測定結果
1.38-1.40	腐植質シルト	$190 \pm 20 \text{yBP} (\text{AD}1740 - \text{AD}1780)$
2.08-2.10	腐植質シルト	$780 \pm 20$ yBP (AD1150-AD1190)
9. 75	貝殻片	6430±30yBP (BC4510-BC4450)

#### <珪藻分析結果>

52

○深度1.30m~5.60mの範囲で珪藻分析を実施。

○深度1.50m付近及び深度2.80m以深では、珪藻はわずかしか認められない。

○イベント堆積物が推定される区間として抽出した区間を含む,深度1.6m~2.1mの区間に認められる珪藻化石の80%~95%が淡水生種で,海生種は10%未満で認められる。

○深度2.10m~2.80mでは、淡水生種が優勢であるが、深度が深くなるにつれ汽水生種の割合が多くなる。

○海水生種は、その分布は少なく、明らかな再堆積によるものも認められる。

○海水生種は、上下方向に連続的に検出されるが、ボーリングコアから抽出した区間にピークは認められない。

#### ⇒主に河川性の堆積物または氾濫原堆積物と考えられ、本結果からは、津波起源を示す明瞭な証拠は得られなかった。



53

【宮丘における調査結果について】
 〇宮丘地区では、2地点でボーリング調査を実施。
 ○標高約-4m以深に、海成と考えられる、貝殻片を含む淘汰のよい砂層が分布する。
 ○津波堆積物の可能性があるイベント堆積物が推定される区間は、上記砂層の上位の堆積物中より抽出されるが、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、津波起源を示す明瞭な証拠は得られなかった。
 ○北海道の調査結果では、調査地点近傍(KY-01地点)にて地層引き抜き調査を実施し、標高-1.5m付近でイベント砂層を確認しているが、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、現段階で津波起源を示すような明瞭な証拠は得られていないとしている。



#### 下梨野舞納地区(下梨野舞納-1)



#### <地点概要>

〇岩内平野沿岸に発達する砂丘背後の堀株川左岸の低地。

#### <コア観察結果>

- 〇地表付近は、盛土等に覆われ、深度0.77m~深度2.75mは、 有機質または泥炭質のシルトが主体として分布する。深度 3.21m以深では、扁平礫を含む淘汰のよい砂層であり、 海成の堆積物と推定される。
- ○深度0.95m及び深度2.15mの腐植質シルトより、それぞれ、 450±20yBP、640±20yBPの<sup>14</sup>C法年代測定値が、深度 2.74mの木片より、4,950±30yBPの<sup>14</sup>C法年代測定値が得られている。
- ○イベント堆積物が推定される地層として以下を抽出した。
   ・深度2.35m~2.54m…シルト層中に腐植がレンズ状に混入するのが認められる。
  - •深度2.54m~2.70m…層厚1mm~2mm程度のクラスト 状のシルトが7層認められる。



ボーリングコア写真(下梨野舞納-1) 孔口標高3.04m <u></u>抽出範囲

#### <sup>14</sup>C法年代測定結果

深 度(m)	試 料	<sup>14</sup> C法年代測定結果
0.94-0.95	腐植質シルト	$450 \pm 20$ yBP (AD1480-AD1520)
2. 14-2. 15	腐植質シルト	$640 \pm 20$ yBP (AD1290-AD1330)
2.73-2.74	木片	4950±30yBP (BC3030-BC2970)



珪藻分析結果

#### 下梨野舞納地区(下梨野舞納-3)



※ コア採取不良のため、深度0.0~3.0mについて再ボーリングを実施

ボーリングコア写真(下梨野舞納-3) 孔口標高 2.98m

#### <地点概要>

〇岩内平野沿岸に発達する砂丘背後の堀株川左岸の低地。

#### <コア観察結果>

〇深度0.70m~2.44mに比較的均質な腐植土, 深度2.44m~ 2.59mにシルト, 深度2.59m以深に淘汰のよい細~中砂が分 布するが, 堆積の乱れや侵食等, イベント堆積物が推定され るような層相は認められない。





#### 下梨野舞納地区(下梨野舞納-2)



ボーリングコア写真(下梨野舞納-2) 孔口標高 4.30m

#### <地点概要>

〇岩内平野沿岸に発達する砂丘背後の堀株川左岸の低地。

#### <コア観察結果>

○淘汰のよい中砂及び細砂が主体で、堆積の乱れや侵食等、 イベント堆積物が推定されるような層相は認められない。



#### 下梨野舞納地区(下梨野舞納-4)





#### ボーリングコア写真(下梨野舞納-4) 孔口標高 4.34m

#### <sup>14</sup>C法年代測定結果

深度(m)	試 料	<sup>14</sup> C法年代測定結果
0.65-0.68	腐植質シルト	2120±30yBP(BC200-BC140)
2.08-2.10	腐植質シルト	$3340 \pm 30$ yBP (BC1420-BC1360)

#### <地点概要>

〇岩内平野沿岸に発達する砂丘背後の堀株川左岸の低地。

#### <コア観察結果>

○深度0.51m~2.13mに比較的均質な腐植土,深度2.13m以深に淘汰のよい細~中砂が分布するが,堆積の乱れや侵食等,イベント堆積物が推定されるような層相は認められない。
 ○深度0.68m及び深度2.10mの腐植質シルトより,それぞれ,2,120±30yBP,3,340±30yBPの<sup>14</sup>C法年代測定値が得られている。



凡例	1	
盛土 [	細粒砂	
泥炭	中粒砂	
有機質粘土		

【下梨野舞納地区における調査結果について】

**59** 

○下梨野舞納地区では、4地点でボーリング調査を実施した。

○このうち、下梨野舞納-1の標高0~1m付近で津波堆積物の可能性があるイベント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、主に河川性の堆積物または氾濫原堆積物と考えられ、本結果からは、津波起源を示す明瞭な証拠は得られなかった。 ○北海道の調査結果では、調査地点近傍にて地層引き抜き調査を実施し、KY-02~KY-05地点において、標高1~2m付近にイベ ント砂層を確認している。

○北海道が地層引き抜き調査で確認したイベント砂層は、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、現 段階で津波起源を示すような明瞭な証拠は得られていないとしている。



下梨野舞納-1調査結果

(北海道立総合研究機構(2013)より引用)

地形面区分 Af段丘面

1.13段丘面

If2段丘面

I f1段丘面

Mf2段丘面

Mm1段丘面

Hm3段丘面

Hm2段丘面

Hm1段斤面

HO段丘面群

火山麓扇状地

火山麓扇状地

火山麓扇状地

火山麓扇状地

火山麓扇状地

低位丘陵背面 高位丘陵背面

地すべり地形 ・崩壊地形

崖錐

砂丘

沖積錐

(VL2)

洞爺火砕流堆精面

【津波堆積物調査結果について】 〇岩内平野内で北海道が実施した地層引き抜 き調査(KY-01地点~KY-05地点)結果に 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。
- ○今回の当社の調査では、北海道の調査で 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、現時点においては、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,●当社)

No	指摘事項
5	兜岩の沢沿いの縦断図について、露頭の堆積物の厚さ等を整理すること。



#### 地表地質踏査結果(採石場周辺①)

一部修正(11/29審査会合)



>黒色の硬質なガラス質安山岩が主体である。 ≻柱状節理が発達する部分が認められる。



写真1 山側に分布する貫入岩



地表地質踏査結果(採石場周辺②)

一部修正(11/29審査会合)

○防災科研の地すべり地形データベースでは、貫入岩と神恵内層の境界付近、神恵内層の火砕岩と貫入岩の境界、神恵内層の火砕岩と崖錐堆積物の境界の山側付近に滑落崖を記載している。
 ○貫入岩と神恵内層の境界は山側の採石場で認められるが、境界周辺に地すべりによる破砕を示唆するものは認められない。





写真2

写真3

照岸地点山側の採石場

地表地質踏查結果(沿岸部①)

一部修正(11/29審査会合)

○沿岸部では神恵内層の火砕岩が塊状に分布し、地すべりによる破砕を示唆するようなものは認められない。



写真5 沿岸部の火砕岩分布状況





#### 地表地質踏査結果(沿岸部②)

一部修正(11/29審査会合)

67

○沿岸部では神恵内層の火砕岩が塊状に分布し、地すべりによる破砕を示唆するようなものは認められない。









写真7 沿岸部の火砕岩分布状況

地表地質踏査結果(沿岸部③)

一部修正(11/29審査会合)

○沿岸部では神恵内層の火砕岩が塊状に分布し、地すべりによる破砕を示唆するようなものは認められない。



写真8 沿岸部の火砕岩分布状況

写真9 沿岸部の火砕岩分布状況





地表地質踏査結果(沢沿い)

○防災科研の地すべり地形範囲の河床露頭では、神恵内層の火砕岩が塊状に分布し、地すべりによる破砕を示唆するようなものは認められない。
 ○周辺で基盤を覆って分布する堆積物は、礫混じりシルト質砂を主体とし、よく締まっている。





地形分類図(防災科研)

地質図

地表地質踏査結果(沢沿い)



A-A' 断面では、山地から神恵内層の基盤岩が分布し、 山地部の河床では神恵内層の健岩が確認され、遷緩線よ り下流の緩斜面では段丘堆積物、扇状地堆積物が堆積し、 一部河食崖に神恵内層の露頭が確認される。 緩斜面部では地すべりを示唆するような先端部の舌状地 形は認められない。



写真10 地すべりブロック前面の沢河床の自破砕溶岩。 滝を形成している。



写真11 地すべりブロック東側の沢の河食崖に分布す る自破砕溶岩。付近の河床でも確認される。

#### 地表地質踏査結果(沢沿い)



B-B'断面では、山地から神恵内層の基盤岩が分布 し、山地部の河床では神恵内層の健岩が確認され、 遷緩線より下流の緩斜面では段丘堆積物、扇状地堆 積物が堆積し、照岸地点で実施したボーリング調査結 果とも整合している。

緩斜面部では地すべりを示唆するような先端部の舌 状地形は認めらない。



写真12 基盤を覆って分布する扇状地性堆積物。



写真13 神恵内層の凝灰角礫岩が河床で連続 露頭する。

#### 地表地質踏査結果(沢沿い)



C-C'断面では、山地から神恵内層の基盤岩が分布 し、山地部の渓床では神恵内層の健岩が確認され、 遷緩線より下流の緩斜面では段丘堆積物、扇状地堆 積物が厚く堆積し、一部河食崖に神恵内層の基盤岩 が分布する。

緩斜面部では地すべりを示唆するような先端部の舌 状地形は認められない。



写真14 河床に分布するよく締った礫層。





写真15 写真6の上流には、河食崖基部に神恵内層 の凝灰角礫岩の露頭が点在する。

写真16 右岸の河食崖に分布する神恵内層の凝灰角礫 岩の露頭。
## 5. 兜岩に関する考察

まとめ

○地表地質踏査の結果は以下のとおり。

▷防災科研の地すべりデータベースで記載されている滑落崖付近周辺に地すべりによる破砕を示唆するものは認められない。

>沿岸部では地すべりによる破砕を示唆するものは認められない。

>防災科研の地すべり地形範囲の河床露頭では、地すべりによる破砕を示唆するものは認められない。

>防災科研の地すべり地形範囲の沢部に堆積する崖錐堆積物及び扇状地性堆積物の層厚は10m~20m 程度で、照岸地点で実施したボーリング調査結果で確認した層厚と顕著な差は認められない。



照岸地点ボーリング結果

73



- (1) 防災科学技術研究所(2010):地すべり地形分布図 第45集「岩内」、防災科学技術研究所資料 第339号.
- (2) 北海道の道路トンネル 第3集 編集委員会(2005):北海道の道路トンネル 第3集(1993~2002年), 北海道土木技術会トンネル研究委員会,pp.68-69.
- (3) 高速道路調査会(1985):地すべり地形の安定度評価に関する研究報告書p.36.
- (4) 東日本高速道路(㈱),中日本高速道路(㈱),西日本高速道路(㈱)(2010):設計要領 第一集 土工編:pp.1-44.
- (5) 東日本高速道路(㈱,中日本高速道路(㈱,西日本高速道路(㈱)(2012):設計要領 第二集 橋梁建設編:pp.4-8.
- (6) 森脇寛(1987):崩土の到達距離予測,日本地すべり学会誌,地すべり,第24巻,Journal of Japan Landslide Society 24-2第2号,pp.10-16.
- (7) Satake,K. (2007) :Volcanic origin of the 1741 Oshima-Oshima tsunami in the Japan Sea, Earth Planets Space, Vol.59, pp.381-390.
- (8) 岡野肇・藤岡換太郎・田中武男・竹内章・倉本真一・徳山英一・徐垣・加藤茂(1995):北海道南西沖地震直後の海底, JAMSTEC深海研究,第11号,pp.379-394.
- (9) 竹内章・・藤岡換太郎・藤倉克典・加藤幸弘・長沼毅・倉本真一・岡村行信・岡野肇・青木美澄・小寺透(1996): 津波地震動による海底地盤変動-1993年北海道南西沖地震震源域潜航調査-, JAMSTEC深海研究, 第12号, pp.65-81.
- (10) 岡村行信(1997):日本海東縁の活断層の潜航調査-奥尻海嶺と佐渡海嶺との比較検討-, JAMSTEC深海研究, 第13号, pp.591-604.
- (11) 竹内章・岡村行信・加藤幸弘・池原研・張勁・佐竹健治・長尾哲史・平野真人・渡辺真人(2000):日本海東縁部,奥尻海嶺 および周辺の大地震と海底変動,JAMSTEC深海研究,第16号,pp.29-46.
- (12) Brune,S., Ladage,S., Babeyko,A.Y., Muller,C., Kopp,H., Sobolev,S.V. (2009): Submarine landslides at the eastern Sunda margin:observations and tsunami impact assessment. Natural Hazards, 54, 2, pp.547–562.
- (13) 北海道(2013):北海道に津波被害をもたらす想定地震の再検討ワーキンググループ,日本海沿岸の津波浸水想定の点検・ 見直し報告書,平成25年3月.
- (14) 北海道立総合研究機構(2013):平成24年度津波堆積物調査研究業務報告書.