資料番号 A1-CA-0099		
提出年月日	2021年10月21日	

# 東通原子力発電所 基準津波の策定について (コメント回答)(補足説明資料)

2021年10月21日 東北電力株式会社



All Rights Reserved. Copyrights ©2021, Tohoku Electric Power Co., Inc.

## 目次

Ι.Γ	ー 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価	
1.	. 固着域, すべり量に関する検討	
2.	. 3.11地震に伴う津波による津波堆積物	
З.	. 津波堆積物調査	
4.	. 千島海溝・日本海溝沿いで発生する津波解析結果(スナップショット)	
5.	. 波源領域の違いが津波高さに与える影響 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
6.	. 3.11地震における広域の津波特性を考慮した特性化モデル	
7.	. 3.11地震における宮城県沖の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル	
8.	. 超大すべり域のすべり分布の設定	
9.	. 十勝沖・根室沖の超大すべり域が発電所の津波高さに及ぼす影響	
10.	. 基準断層モデル選定と詳細パラメータスタディ	
11.	.破壊開始点に係る知見の整理・反映	
12.	. 内閣府(2020)の津波評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
13.	. 特性化モデル④の周期特性	
14.	. 発電所周辺地形及び各特性化モデルの周期特性	
_		
Π.Ι	ブレート間地震」に起因する津波の評価	
1.	. 本説明(コメント回答)の概要 ····································	20
2.		21
3.	「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	33

### Ⅲ.「津波地震」に起因する津波の評価

1. 阿部(2003)及びMtとMwの関係	Ŕ	39
2. 概略パラメータスタディ結果		41



### Ⅳ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

1. 断層上縁深さの設定及び不確かさの考慮方法	 46
2. 概略パラメータスタディ結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	 50

### Ⅴ. 地震以外に起因する津波の評価

1. 発電所周辺陸域における地すべり ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	58
2. 下北太平洋側大陸棚外縁の海底地すべり ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	62

### Ⅵ. 計算条件等

1. 潮位条件 ····································	68
2. 津波解析条件 ····································	71
3. 既往津波の再現解析 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	74
4. 津波水位の評価位置 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	78
5. 想定津波群の作成方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	82
6. 津波伝播特性の検討 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	86



# I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価

# 5. 波源領域の違いが津波高さに与える影響

- 5.1 検討方針
- 5.2 津波波源モデルの設定
- 5.3 検討結果



#### 4

I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 5. 波源領域の違いが津波高さに与える影響

### 5.1 検討方針

第989回審査会合(R3.7.9) 資料1-2 p102 再掲

#### ■東通発電所の立地特性

- 発電所周辺の海岸は、三陸海岸(南部)に見られる複雑な海岸線(リアス式海岸)を呈していない。
- また,海底地形について,発電所の前面海域では、大陸棚の外縁が陸域に近接している 影響から、日本海溝(南北方向)と敷地までの等深線は平行に連続せず、同じ太平洋沿岸の 地域と異なる特徴を有する。

#### ■検討方針

- ・ 青森県東方沖及び岩手県沖北部の地震, 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震を対象に数値シミュレーションを実施して, 波源領域(地震規模)の違いが津波高さに与える影響を確認する。
- なお、比較検討用に、東通発電所の陸域・海域の地形的特徴と対象的な女川発電所を対象に、 東通発電所と同規模の地震を設定して数値シミュレーションを実施し、立地特性(地形的特徴) の違いが地震規模と津波高さの関係に与える影響を確認する。

	東通発電所	女川発電所
波源領域 (地震規模)	青森県東方沖及び岩手県沖北部 (Mw8.62)	/ 宮城県沖 (Mw8.70)
	十勝沖・根室沖~岩手県沖北部 (Mw9.05)	青森県東方沖及び岩手県   沖北部~茨城県沖   (Mw9.13)
	波源領域(地震規模)の違いが 津波高さに与える影響を確認。	【比較検討用】 立地特性(地形的特徴)の違 が地震規模と津波高さの関係 に与える影響を確認。



東日本の海底地形(岸本(2000))

I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 5. 波源領域の違いが津波高さに与える影響

### 5.2 津波波源モデルの設定

・ 広域の津波特性を考慮できる杉野ほか(2014)の知見を参考に、以下のとおり、津波波源モデルを設定した。

第989回審査会合(R3.7.9) - 資料1-2 p103 再掲

#### 【東通発電所】

各地震の大すべり域・超大すべり域は、アスペリティ分布、並びに1968年十勝沖地震の震央位置、17世紀の地震のすべり量分布等を参考に設定した。

#### 【女川発電所】

青森県東方沖及び岩手県沖北部から茨城県沖の地震については、3.11地震津波の痕跡高を再現できるモデルを設定し、宮城県沖の地震の大すべり域・ 超大すべり域は、3.11地震津波再現モデルのすべり分布を参考に設定した。



青森県東方沖及び岩手県沖 北部 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部

	青森県東方沖及び 岩手県沖北部	+勝沖・根室沖から 岩手県沖北部
モーメントマク゛ニチュート゛(Mw)	8.62	9.05
断層面積(S)	40,959 (km²)	110,472(km²)
平均すべり量(D)	4.98(m)	8.64(m)
背景領域(0.33D)	1.64(m)	2.70(m)
大すべり域(1.4D)	6.98(m)	11.46(m)
超大すべり域(3D)	14.95(m)	24.56(m)



宮城県沖

青森県東方沖及び岩手県沖北部から茨城県沖 (超巨大地震(東北地方太平洋沖型))

	宮城県沖	青森県東方沖及び岩手県 沖北部から茨城県沖
モーメントマク゛ニチュート゛(Mw)	8.70	9.13
断層面積(S)	48,173(km²)	129,034 (km²)
平均すべり量(D)	5.59(m)	9.14(m)
背景領域(0.33D)	1.84(m)	3.02(m)
大すべり域(1.4D)	7.82(m)	12.80(m)
超大すべり域(3D)	16.76(m)	27.43(m)

#### I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 5. 波源領域の違いが津波高さに与える影響

## 5.3 検討結果

第989回審査会合(R3.7.9) 資料1-2 p104 再掲

- 各発電所の地震規模と津波高さの関係を以下に示す。
- M8クラスの地震の津波高さは両地点で同程度であるものの, M9クラスの地震については, 女川発電所と比較して東通発電所の津波高さが小さく, 地震規模 と津波高さの関係が, 両地点で異なることを確認した。
- ・ 上記違いは、以下の要因によるものと考えられる。
  - ✓ 陸域地形:東通発電所周辺は複雑な地形(リアス式海岸)を呈しておらず,女川発電所と比較して津波が増幅しにくい。
  - ✓ 海底地形:東通発電所前面海域は、大陸棚の外縁が陸域に近接しており、日本海溝(南北方向)と敷地までの等深線が平行に連続しない影響から、 青森県東方沖及び岩手県沖北部で発生する津波は、発電所へ直線的に伝播せず、南の方向へ回折する。そのため、津波高さは、発電所(青森県北 部)よりも青森県南部の方が高くなる。次頁に津波の伝播特性の比較を示す。





■津波の伝播特性(概要)

### I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 5. 波源領域の違いが津波高さに与える影響

### 5.3 検討結果

第989回審査会合(R3.7.9) 資料1-2 p105 再掲



# I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価

# 12. 内閣府(2020)の津波評価

- 12.1 検討方針
- 12.2 津波の伝播特性の比較
- 12.3 青森県沿岸の津波高(水位時刻歴波形)の比較
- 12.4 まとめ



## 12.1 検討方針

 ・ 青森県南部における平沼から天ヶ森付近の部分的な範囲において、内閣府(2020)の想定津波群が連動型の想定津波群を上回る要因について、
 内閣府(2020)日本海溝(三陸・日高沖)モデルの青森県沖に破壊開始点を設定したケース、岩手県沖に破壊開始点を設定したケース及び連動型
 ・地震の想定津波群に支配的な基準断層モデル①を対象に、津波の伝播特性(スナップショット)及び青森県沿岸の津波高(水位時刻歴波形)の比較
 から分析する。





9

### 12.2 津波の伝播特性の比較



### 12.2 津波の伝播特性の比較



### 12.2 津波の伝播特性の比較



### **12.2 津波の伝播特性の比較**

■内閣府(2020)による津波波源モデル(4/4)

 
 ・ 青森県以南から北海道日高沿岸に囲まれた海域の北東ー南西方向に波長の長い(1/2波長=約200km)水位変動が繰り返し発生した要因について、 青森県から北海道沿岸の閉鎖領域の中で、青森県沖の大すべり域のすべりが発生し、同すべりによる隆起・沈降に伴う水位変動が増幅したものと 考えられる。

【内閣府(2020)青森県沖破壊開始点ケース】

【内閣府(2020)日本海溝(三陸・日高沖)モデル】



13



## 12.2 津波の伝播特性の比較



内閣府(2020)の津波波源モデルで認められた青森県以南から北海道日高沿岸に囲まれた海域の北東一南西方向の波長が長い水位変動は確認されない。



12.3 青森県沿岸の津波高(水位時刻歴波形)の比較

■内閣府(2020)による津波波源モデル

- 青森県北部(東通発電所,むつ小川原)の津波高は、青森県沖の大すべり域のすべりによる第1波の影響が大きいことを確認した。
- 一方,青森県南部(平沼から天ヶ森以南)の津波高については、地震発生110分後以降に見られる青森県以南から北海道日高沿岸に囲まれた海域 北東-南西方向の波長が長い水位変動の影響が大きいことを確認した。

16



## 12.3 青森県沿岸の津波高(水位時刻歴波形)の比較

■十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動地震のうち基準断層モデル①

• 青森県沿岸の津波高は、全域に亘って第1波の影響が大きいこと確認した。

 なお、青森県前面海域の海底地形(水深)の影響から、沖合の津波は青森県南部へ回折し津波が集中する傾向があるため、青森県沿岸の津波高さは 北部よりも南部の方が高くなる※。

※1:津波伝播特性の詳細は、「I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 5. 波源領域の違いが津波高さに与える影響」に記載。



》東北電力



### 12.4 まとめ

- 青森県南部における平沼から天ヶ森付近の部分的な範囲において、内閣府(2020)の想定津波群が連動型の想定津波群を上回る要因について、内閣府 (2020)による日本海溝(三陸・日高沖)モデル及び連動型地震の想定津波群に支配的な基準断層モデル①を対象に、津波の伝播特性(スナップショット) 及び青森県沿岸の津波高(水位時刻歴波形)の比較から分析した。
- 分析の結果,連動型地震は青森県沿岸全域に亘って第1波の影響が支配的であるのに対し,内閣府(2020)については,青森県から北海道沿岸の閉鎖領域の中で青森県沖の大すべり域のすべりが発生するため,同すべりによる隆起・沈降に伴う水位変動が増幅し,平沼から天ヶ森付近の部分的な範囲で連動型地震の水位を上回ったものと考えられる。
- ・ なお、発電所前面においては、上記の水位増幅は認められないことを確認した。





# Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価

- 1. 本説明(コメント回答)の概要
- 2.「プレート間地震」に起因する津波の評価
  - 2.1 評価フロー
  - 2.2 **地震規模の設**定
  - 2.3 基準断層モデルの設定
  - 2.4 波源特性の不確かさの考慮
- 3.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較



### Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価

## 1. 本説明(コメント回答)の概要

No.	コメント時期	コメント内容
S43	2016年8月26日 第394回審査会合	各断層モデルによる計算結果の比較から、プレート間地震は連動型地震に包含されるため、その位置付けを整理すること。

#### ■プレート間地震の位置付けの変更

- 地震調査研究推進本部(2019)では、青森県東方沖及び岩手県沖北部の領域において、プレート間地震(M7.9)を評価していることを踏まえ、基準津波の評価対象地震の1つして選定し、土木学会(2002、2016)を参考に波源特性の不確かさを考慮して津波高さを評価した。
- ただし、プレート間地震の波源域及び地震規模は、十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震(Mw9.0)に包含されるとともに、連動型地震による
   基準津波策定位置及び敷地前面の津波高さと比較して十分小さいことを確認したことから、今回、影響検討用として位置付けを変更する。

主な諸元の比較

【プレート間地震と十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の比較】

:プレート間地震(青森県東方沖及び岩手県沖北部)
 :十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震



諸元		プレート間 地震	連動型 地震 <sup>※1</sup>
モーメントマク <sup>゛</sup> ニチュート゛ (Mw)		8.45	9.04
断層面積(S)		16,485(km²)	110,472(km²)
地》	雲モーメント(Mo)	5.96 × 10 <sup>21</sup>	4.62 × 10 <sup>22</sup>
	平均すべり量	7.23(m)	8.37(m) <sup>%2</sup>
すべり量	背景領域 —		5.12(m)
	大すべり域	_	16.37(m)
	超大すべり域	_	32.75(m)
			0

※1:水位上昇側決定ケースの基準断層モデル①の諸元。 詳細は,A1-CA-0096「4. 特性化モデルの設定」に記載。 ※2:平均応力降下量:3(MPa),断層面積から円形破壊面を仮定 したスケーリング則から算定される平均すべり量は8.19m。 【プレート間地震の評価方法及び連動型地震 の評価結果との比較方法】

#### プレート間地震の評価方法

 ・地震調査研究推進本部(2019)の評価等を 踏まえ基準断層モデルの地震規模を設定し、 土木学会(2002, 2016)を参考に波源特性の 不確かさを考慮する。

#### <u>連動型地震の評価結果との比較方法</u>

 ・発電所位置における津波水位及び水位分 布,施設からの反射波の影響が微小となる 基準津波策定位置における津波水位及び 時刻歴波形を比較する。



## 2.1 評価フロー

S43

・以下のフローに基づき評価を実施した。





## 2.2 地震規模の設定

S43

#### ■地震調査研究推進本部(2019)の評価

・ 地震調査研究推進本部(2019)では、次の地震の規模を過去に発生した地震(1677年・1763年・1856年・1968年)のMを参考にM7.9程度と評価している。ただし、海溝寄りまで破壊が及ぶ場合、規模が大きくなる可能性があるとしている。

項目	将来の地震発生	地震後経過率	備考
	確率等注1,3	(期末) 注5	
今後10年以内の発生確率	$0.001 \sim 3\%$	0.63	BPT分布モデルに平均発生間隔97.0年及
今後20年以内の発生確率	0.2~10%*	0.73	び発生間隔のばらつきα=0.11 (データ
今後30年以内の発生確率	$5\sim30\%$ *	0.83	から最尤法により求めた値)~0.24
今後40年以内の発生確率	30~40% <b>*</b>	0.93	(陸域の活断層に対する値(地震調査
今後50年以内の発生確率	$60 \sim 70\% *$	1.04	委員会,2001))を適用して発生確率
			を算出した。
			東北地方太平洋沖地震の余効すべりに
			よる応力変化の影響で、当該地震が発
			生しやすくなったと考えられるため、
			発生確率はより高い可能性がある。
地震後経過率	0.52		経過時間約50.6年を平均発生間隔97.0
(2019年1月1日時点)			年で除した値。
次の地震の規模	M7.9程度 <sup>注4</sup>		過去の地震のMを参考にして判断した。
			ただし、海溝寄りまで破壊が及ぶ場
			合、規模が大きくなる可能性がある。

#### 次の青森県東方沖及び岩手県沖北部のプレート間巨大地震の発生確率等 (地震調査研究推進本部(2019))

注4 この報告書では、Mの数値の推定のばらつきについて、「程度」及び「前後」を使用。「程度」は「前後」よりばらつきが 大きい場合に使用した。



S43

Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価 2.「プレート間地震」に起因する津波の評価

## 2.2 **地震規模の設定**

■青森県東方沖及び岩手県沖北部のすべり量(歪み量)に関する検討(1/2)

- 1600年以降, M8クラスの地震が4回発生している(1677年, 1763年, 1856年, 1968年)。これら地震を, 地震調査研究推進本部(2019)は, 平均 発生間隔約97.0年で繰り返し発生する地震として評価している。
- Yamanaka and Kikuchi(2004), 永井ほか(2001)は、アスペリティ分布の解析から、三陸沖北部のアスペリティ(下右図:AとB)のうち、1968年の地震と1994年の地震の共通アスペリティ(下右図:B)のカップリング率はほぼ100%であるとしている。また、個々のアスペリティが単独で動けばM7 クラスの地震(=1994年)を、連動するとM8クラスの地震(=1968年)を引き起こすとしている。









アスペリティの活動パターンと地震規模の関係 (Yamanaka and Kikuchi(2004), 永井ほか(2001))



## 2.2 **地震規模の設**定

S43

 $\times (2)(=1) = 6 \sim 8m$ 

時間

6~8m

■青森県東方沖及び岩手県沖北部のすべり量(歪み量)に関する検討(2/2)

● 青森県東方沖及び岩手県沖北部で繰り返し発生するM8クラスの地震の平均発生間隔(A)・既往地震のすべり量(B)の関係と、プレートの沈み込 み速度・カップリング係数から算定されるすべり(歪み)の蓄積量(C)を比較した結果、両者には調和的な関係がある。



アスペリティ位置 (Yamanaka and Kikuchi(2004))

※:アスペリティBは、1968年十勝沖地震 以外の地震でもすべりを生じることから アスペリティAと比較して、すべり量が小さい。





## 2.2 **地震規模の設**定

S43

#### ■まとめ

 ・ 地震調査研究推進本部(2019)において次の地震の規模を過去に発生した地震の規模と評価していること、並びに青森県東方沖及び岩手県 沖北部におけるすべり量(歪み量)に関する検討から1968年十勝沖地震に伴うすべり量は最大規模と評価されることを踏まえ、基準断層モデルの地震規模は、1968年十勝沖地震に伴う津波を再現するモデル(Mw8.41)を上回るMw8.45を考慮する。



26

S43

## 2.3 基準断層モデルの設定

#### ■既往津波の再現解析

【再現モデルの設定】

土木学会(2016)等を参考として、1968年十勝沖地震に伴う津波の再現モデルを設定した。





and in	10.	14				
					_	
	抽	哥	恋	勈	븖	

め層ハノノーダ			<u> </u>
モーメントマク゛ニチュート゛	Mw	(logM <sub>0</sub> -9.1)/1.5	8.41
長さ	L(km)	土木学会(2016)	150
幅	W(km)	土木学会(2016)	100
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup>
すべり量	D <sub>max</sub> (m)	土木学会(2016)を基本として, 再現性 が確認できるすべり量に補正。	6.90
地震モーメント	Mo(N•m)	$\mu$ LWD	5.18 × 10 <sup>21</sup>
走向	θ(°)	土木学会(2002)を基本として, 再現性 が確認できる走向に補正。	195
断層上縁深さ	d(km)	土木学会(2002)	6
傾斜角	δ(°)	土木学会(2016)	20
すべり角	λ(°)	土木学会(2016)を基本として,再現性 が確認できるすべり角に補正。	76
ライズタイム	τ (s)	相田(1986)	60

#### 【再現性の確認結果※】

土木学会(2016)の目安(0.95<K<1.05, κ<1.45)を満足しており、各断層パラメータの設定値が妥当であることを確認した。

5m

. 0 m -1 -2 -3 -4 -5m



既往津波	К	к	n	既往津波高
1968年十勝沖地震 に伴う津波	0.97	1.39	297	岸(1969)

※:再現性の確認に用いた計算条件等の詳細は、補足説明資料「VI.計算条件等 3. 既往津波の再現解析」に記載。



## 2.3 基準断層モデルの設定

■既往津波の再現解析:剛性率の設定

・ 土木学会(2016)等を参考として、5.0×10<sup>10</sup>(N/m)とした。



(a) 東北日本周辺(吉井, 1977)





(c)日向灘沖(宮町・後藤, 1999)

(d)秋田沖日本海東縁部(西坂ほか, 2001)



(e)西南日本周辺(周藤·牛来, 1997)

P波速度構造に関する既往研究例(土木学会(2016))

#### Vp/Vs比に関する既往研究例(伊藤·大東(1996))

地域	上部地殻	下部地殻	上部マントル	文献·備考
近畿	1.6	7	1.78	Yoshiyama(1957)
西南日本	1.6	8	$1.75 \sim 1.79$	角田(1968)
紀伊半島	$1.716 \pm$	0.021		渡辺・黒磯(1967)
東北			1.77	宇津(1969)
田田	$1.70 \sim 1.71$	1.73		Hashizume(1970)
東北	1.66	1.75	$1.70 \sim 1.75$	堀内ら(1977)
			$1.75 \sim 1.80$	マントルの値は火山フロントの東西
近畿北部	1.70			黒磯·渡辺(1977)
函館群発	(1.66)			高波ら(1980) 表層の値
中部東海	$1.68 \pm 0.02$	$1.75 \sim 1.81$	1.77	Ukawa and Fukao(1981)
				真のVp,Vsから求めた値
四国	(1.58 - 1.65)	1.75	1.73	岡野·木村(1983)
	1.73			()内は表層の値
飛騨周辺	$1.67 \pm 0.01$			
長野県	$1.69 \pm 0.01$			
北関東	$1.71 \pm 0.01$			桥田·趙川(1005)
甲府周辺	$1.69 \pm 0.01$			1面口 2時/11(1555)
富士箱根	$1.69 \sim 1.78$			
甲府周辺	$1.66 \sim 1.71$			
日光付近	$1.682 \pm 0.016$	1.686*	1.90	大 <b>甫</b> ·伊藤(1995)
長野県西部	$1.700 \pm 0.053$	1.686*		ハホーア (1330)
兵庫県南部	$1.680 \pm 0.023$	1.76*	1.76*	では長のアレク、アラル・ワネのた他

#### 震源付近の媒質の剛性率(土木学会(2016))

海域	根拠	剛性率
<ul> <li>・西南日本陸側ブレート内</li> <li>・日本海東縁部</li> <li>・プレート境界浅部(断層面全体が深 さ 20km 以浅に存在する場合)</li> </ul>	Vp=6.0km/s $Vp/Vs=1.6\sim1.7$ $\rho=2.7\sim2.8g/cm^3$ とすれば、 $\mu=3.36\times10^{10}\sim3.94\times10^{10}$ N/m <sup>2</sup> となる。この中間的値とする。	$3.5 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$ $(3.5 \times 10^{11} \text{ dyne/cm}^2)$
<ul> <li>・海洋プレート内</li> <li>・プレート境界深部(断層面全体が深 さ 20km 以深に存在する場合)</li> </ul>	$V_{P}$ =8.0~8.1km/s $V_{P}/V_{S}$ =1.75~1.80 $\rho$ =3.2~3.5g/cm <sup>3</sup> とすれば、 $\mu$ =6.31×10 <sup>10</sup> ~7.50×10 <sup>10</sup> N/m <sup>2</sup> となる。この中間的値とする。	$7.0  imes 10^{10} \text{ N/m}^2$ $(7.0  imes 10^{11} \text{ dyne/cm}^2)$
<ul> <li>・プレート境界中央部(断層面が深さ</li> <li>20km 以浅と以深にまたがって存在 する場合)</li> </ul>	浅部と深部の中間的値とする。	5.0×10 <sup>10</sup> N/m <sup>2</sup> (5.0×10 <sup>11</sup> dyne/cm <sup>2</sup> )



200 80

0m --1 -2 -3 -4 -5m

2.3 基準断層モデルの設定

S43

■基準断層モデルの設定

- 基準断層モデルの地震規模(Mw)は、地震調査研究推進本部(2019)の評価、並びに三陸沖北部におけるすべり量(歪み量)に関する検討結果を 踏まえ、1968年十勝沖地震に伴う津波を再現するモデル(Mw8.41)を基本として、これを上回るよう土木学会(2016)を参考にMw8.45にスケーリン グして設定した。
- 波源位置は、活動域(青森県東方沖及び岩手県沖北部)の中央位置に設定した。



諸元					
断層パラメータ		設定方法	設定値		
モーメントマク゛ニチュート゛	Mw	(logM <sub>0</sub> -9.1)/1.5	8.45		
長さ	L(km)	既往津波の痕跡高を再現できる断層モデ	157		
幅	W(km)	レに, Mwに関連する断層パラメータのス ケーリング則(長さ・幅の限界なし)を適用	105		
すべり量	D(m)	して設定。	7.23		
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	既往津波再現モデルに基づき設定。	5.0 × 10 <sup>10</sup>		
地震モーメント	Mo(N•m)	$\mu$ LWD	5.96 × 10 <sup>21</sup>		
走向	θ(°)	日本海溝の形状に合わせて設定。	195		
断層上縁深さ	d(km)	プレート境界面の深さに合わせて設定。	12		
傾斜角	δ(°)	既往津波再現モデルに基づき設定。	20		
すべり角	λ(°)	走向とすべり方向に基づき設定。	80		
ライズタイム	τ (s)	既往津波再現モデルに基づき設定。	60		

- - - -

ション、そう、ちから。

2.4 波源特性の不確かさの考慮

#### S43

#### ■基本方針

- ・ 土木学会(2016)を参考として、断層モデルの諸条件のうちプレート間地震の特性上不確定性が存在する断層パラメータの不確かさを考慮する。
- ・ 波源位置は、青森県東方沖及び岩手県沖北部の領域のうちプレート境界浅部(津波地震発生領域)以外のどこでも発生するものとして設定する。



【波源位置の不確かさを考慮する領域】

地震調査研究推進本部(2019)に一部加筆

【各断層パラメータの不確かさ考慮】

#### 【概略パラメータスタディ】

項目	変動範囲
位置	南北方向:基準, 北へ21.5km, 南へ21.5km移動 東西方向:基準, 東へ33km, 西へ33km移動
走向	基準, 基準±10°

#### 【詳細パラメータスタディ】

項目	変動範囲		
傾斜角	基準, 基準±5°		
すべり角	基準, 基準±10°		



## 2.4 波源特性の不確かさの考慮

S43

■概略・詳細パラメータスタディ

- 土木学会(2016)を参考として、位置及び走向を変動させた概略パラメータスタディを実施し、各評価位置で水位上昇量及び水位下降量が最大となるケースについて、傾斜角及びすべり角を変動させた詳細パラメータスタディを実施した。
- 各パラメータの変動範囲については、土木学会(2002)を参考に設定<sup>※</sup>した。
   ※:土木学会(2002)では、プレート間逆断層地震のハーバードCMTによる発震機構解(1976.1~2000.1に発生したMw6.0以上、深さ60km以下の地震)及び既往の断層モデルのばらつきから変動範囲を設定。

【概略パラメ	ータスタディ】	_	【詳細パラメー	タスタディ】
項目	変動範囲	最大水位上昇量・ 下降量決定ケース	項目	変動範囲
位置	南北方向:基準,北へ21.5km,南へ21.5km移動 東西方向:基準 東へ33km 西へ33km移動		傾斜角	基準, 基準±5°
	基準,基準±10°		すべり角	基準, 基準±10°
	0 100 200 km	]	(参考)新屋,	°⇒⊀—々







#### 第394回審査会合(H28.8.26) 資料2-1 p37 一部修正

## 2.4 波源特性の不確かさの考慮

■概略パラメータスタディ結果

• 各評価位置における最大水位上昇量,最大水位下降量を以下に示す。

【水位上昇側】

#### 【水位下降側】

パラメータの変	5動範囲	最大水位上昇量(m)		パラメータの変	動範囲
位置	走向	敷地前面	備考	位置	走向
南北:北へ21.5km 東西:西へ33km	基準-10°	4.14		·	基準-10°
	基準	4.24			基準
	基準+10°	3.80		パラメータの変         位置         南北:北へ21.5km         東西:西へ33km         南北:北へ21.5km         東西:基準         南北:北へ21.5km         東西:基準         南北:北へ21.5km         南北:北へ21.5km         東西:東へ33km         南北:基準         東西:東へ33km         南北:基準         東西:西へ33km         南北:三基準         南北:三基準         南北:三本         東西:東へ33km         南北:三本へ21.5km         東西:三本へ33km         南北:南へ21.5km         東西:基準         南北:京へ21.5km         東西:東へ33km	基準+10°
南北:北へ21.5km 東西:其進	基準-10°	4.04		ᆂᆘᆘᇲᇬᇊ	基準-10°
	基準	4.10			基準
*日·至于	基準+10°	3.95		米口. 坐牛	基準+10°
·	基準-10°	4.53		ᅕᆘᄮᄮᇲᅆᇊ	基準-10°
	基準	4.61			基準
来四.未 <sup>、</sup> SSKIII	基準+10°	4.58		末四.未 <sup>、</sup> 、33km	基準+10°
土心 甘洪	基準-10°	3.50		士心 甘洪	基準-10°
南北:基準 東西:西へ33km 基準+10°	基準	3.60			基準
	3.59			基準+10°	
主心 甘洪	基準-10°	3.57		士心 甘准	基準-10°
	基準	3.55			基準
*日·至于	基準+10°	3.57		米口. 坐牛	基準+10°
土心 甘油	基準-10°	4.40		士心 甘洪	基準-10°
	基準	4.40		1.: 季华     面面: 面へ33km	基準
	基準+10°	4.33			基準+10°
ᆂᄮᆂᇲᇬᇊ	基準-10°	2.96			基準-10°
	基準	2.98			基準
	基準+10°	2.91			基準+10°
南北:南へ21.5km 東西:其進	基準−10°	3.08			基準-10°
	基準	3.02			
	基準+10°	3.05			基準+10°
·	基準-10°	4.16			基準-10°
	基準	4.14			基準
	基準+10°	4.21			基準+10°

パラメータの変動範囲		最大水位下降量(m)	
位置	走向	取水口前面	備考
	基準-10°	-3.19	
北:北へ21.5km  西:西へ33km	基準	-3.48	
	基準+10°	-3.82	
	基準-10°	-3.97	
北:北へ21.5km [西:基準	基準	-4.06	
	基準+10°	-4.11	
	基準-10°	-4.39	
北:北へ21.5Km  西·車へ3.3km	基準	-4.38	
	基準+10°	-4.31	
北:基準 西:西へ33km	基準-10°	-3.33	
	基準	-3.61	
	基準+10°	-3.79	
	基準-10°	-4.16	
北:基华 「西·	基準	-4.31	
.凸. 巫华	基準+10°	-4.27	
	基準-10°	-4.63	
北:基準  市:車へ22km	基準	-4.58	
四:宋//33km	基準+10°	-4.54	
	基準−10°	-3.54	
北:南へ21.5km 	基準	-3.82	
.四:四へ33km	基準+10°	-3.92	
	基準−10°	-4.04	
北:     へ21.5km   西 · 其 淮	基準	-4.22	
四、举华	基準+10°	-4.24	
	基準-10°	-4.43	
北:南へ21.5km   西 · 西 へ 22km	基準	-4.48	

-4.55

## 2.4 波源特性の不確かさの考慮

■詳細パラメータスタディ結果

#### • 各評価位置における最大水位上昇量,最大水位下降量を以下に示す。

#### 【水位上昇側】

パラメータの変動範囲		最大水位上昇量(m)			
位置	走向	傾斜角	すべり角	敷地前面	備考
			基準-10°	4.68	
		基準−5°	基準	4.72	決定ケース
			基準+10°	4.63	
			基準-10°	4.55	
南北:北へ21.5km 東西:東へ33km	基準	基準	基準	4.61	
			基準+10°	4.54	
			基準-10°	4.57	
		基準+5°	基準	4.50	
				基準+10°	4.45

【水位下降側】

パラメータの変動範囲				最大水位下降量(m)		
位置	走向	傾斜角	すべり角	取水口前面	備考	
南北:基準 東西:東へ33km	基準-10°	基準-5°	基準-10°	-4.18		
			基準	-4.30		
			基準+10°	-4.34		
		基準	基準-10°	-4.51		
			基準	-4.63		
			基準+10°	-4.67		
		基準+5°	基準-10°	-4.72		
			基準	-4.82		
			基準+10°	-4.87	決定ケース	



- Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価
  - 3.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較

■検討方針

- プレート間地震と比較する「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波は、水位上昇側決定ケースの基準断層モデル①、
   水位下降側決定ケースの基準断層モデル③とした。
- 上記比較は、①発電所位置における津波水位及び水位分布、②施設からの反射波の影響が微小となる基準津波策定位置における津波水位 及び時刻歴波形を比較する。

22.33 14.88 7.44

【十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波】



5

【基準津波の策定位置】



33

S43

10 km

N

Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価

## 3.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較

■発電所位置のおける比較結果:水位上昇側

発電所位置におけるプレート間地震の津波水位は、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の津波水位よりも小さく、
 同連動型地震の評価に包含されることを確認した。

	最大水位上昇量(m)				
	敷地前面	取水口前面	補機冷却海水系 取水口前面	放水路護岸 前面	
プレート間地震	4.73	3.72	3.76	3.35	
+勝沖・根室沖から岩手県沖北部の 連動型地震(基準断層モデル①)	11.18	9.26	9.51	9.20	

【最大水位上昇量分布】



プレート間地震



+勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震 (基準断層モデル①)



Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価

## 3.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較

■発電所位置のおける比較結果:水位下降側

発電所位置におけるプレート間地震の津波水位は、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の津波水位よりも小さく、
 同連動型地震の評価に包含されることを確認した。

	最大水位下降量(m)	
	補機冷却海水系取水口前面	
プレート間地震	-4.80	
+勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震 (基準断層モデル③)	-5.24	

#### 【最大水位下降量分布】





+勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震 (基準断層モデル③)


Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価

3.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較

#### ■基準津波策定位置における比較結果

 基準津波策定位置におけるプレート間地震の津波水位は、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の津波水位よりも 小さく、同連動型地震の評価に包含されることを確認した。

【水位上昇側】

	最大水位上昇量(m)
プレート間地震	2.77
+勝沖・根室沖から岩手県沖 北部の連動型地震 (基準断層モデル①)	5.34

【水位	下图	降側	
-----	----	----	--

	最大水位下降量(m)
プレート間地震	-2.39
+勝沖・根室沖から岩手県沖 北部の連動型地震 (基準断層モデル③)	-3.93



36

Ⅱ.「プレート間地震」に起因する津波の評価

## 3.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価結果との比較

■まとめ

 以上より、プレート間地震の津波水位は「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の津波水位よりも小さく、同連動型 地震の評価に包含されることを確認したことから、影響検討用として位置付けを変更する。



- 1. 阿部(2003)及びMtとMwの関係
- 2. 概略パラメータスタディ結果



39

### Ⅲ.「津波地震」に起因する津波の評価

## 1. 阿部(2003)及びMtとMwの関係: 阿部(2003)の知見

• 阿部(2003)は、1896年明治三陸地震津波のMtに係る既往知見を次のとおり再整理した。

- ▶ 1896年明治三陸地震津波のMtは従来8.2と求められていたが(阿部(1988)), 用いたデータの少なさ<sup>※1</sup>や遡上高からみると過小評価されているようにみえる。
- > 遡上高の平均値に阿部(1999)のMt決定法を適用すると9.0が求められるが、この値は過大評価気味である。
- ▶ そこで今後は,環太平洋の計器観測(検潮儀記録)を重視して,Abe(1979)により海外のデータから求められた8.6を採用する。
- ※1:計算に使用されたデータは,花咲・鮎川・銚子の検潮記録であるが,検潮儀の特性からみると,非常に大きな津波が波源近くで線形に記録されていないことも十分に考え られる。

年.月.日	緯度	経度	地域	M <sub>t</sub>	Ms
1596.9.4	33.3	131.6	別府湾	8.0	(7.0)
1605.2.3	33.5	138.5	慶長東海南海	8.2	(7.9)
1611.12.2	39.0	144.0	三陸沖	8.4	(8.1)
1677.11.4	35.0	141.5	房総沖	8.0	(8.0)
1741.8.29	41.6	139.4	渡島半島沖	8.4	-
1771.4.24	24.0	124.3	八重山諸島	8.5	(7.4)
1792.5.21	32.8	130.3	島原湾	7.5	(6.4)
1896.6.15	39.5	144.0	岩手県沖	8.6	7.2
1975.6.10	42.8	148.2	色丹島沖	7.9	6.8
1984.6.13	31.4	139.8	鳥島近海	7.3	5.4
1996.9.5	31.4	140.0	鳥島近海	7.5	5.7

日本周辺の特に顕著な津波地震(1498年~2002年)※2

(阿部(2003)に一部加筆)



※2:出典は、Abe(1985)、阿部(1999)及び本稿(阿部(2003))。かっこ内は宇津(1999)による値。



## 1. 阿部(2003) 及びMtとMwの関係: MtとMwの関係

- 津波マグニチュード(Mt)は、地震の規模を表すマグニチュード(M)の決定式にならって、検潮儀で観測された津波の最大振幅(または痕跡高)と、 観測点から震央までの距離(伝播距離)から算定される津波の大きさを表す指標であり、国内外で発生した数多くの津波に対して、モーメントマグ ニチュード(Mw)と合致する(Abe(1979, 1981, 1985)、阿部(1988, 1999))。
- ただし、津波地震は地震規模の割に異常に大きな津波を引き起こす地震であり(Kanamori(1972))、MtからMwを推定することはできない (阿部(1999))。
  - 1. 検潮儀記録を用いた定義式
  - (1)近地津波の観測記録を対象とした定義式(Abe(1981))
    - $M_{\rm t} = \log H + \log \Delta + 5.80$
    - $M_{\rm t} = \log H_2 + \log \Delta + 5.55$ 
      - H:検潮儀記録に基づく津波の最大片振幅(m)
      - H<sub>2</sub>:検潮儀記録に基づく津波の最大全振幅(m)
      - △ : 震央から観測点までの海洋上最短距離(km)
  - (2)太平洋地域の津波の観測記録を対象とした定義式(Abe(1979))
    - $M_{\rm t} = \log H + 9.1 + \Delta C$ 
      - H:検潮儀記録に基づく津波の最大片振幅(m)

△C:津波の発生場所と観測点との組合せで決定する補正値

	$\Delta C$				
Source Region	Honolulu	Hilo	California	Japan	Aleutian
A: Peru, Chile B: Alaska, Aleutian	+0.2	-0.6	+0.2	0.0	+0.2
C: Kamchatka, Kurile, Japan Whole Region	0.0 +0.1	-0.4 -0.3	+0.1 +0.2	-0.2* 0.0	-0.2 0.0

 $M_t = \log H + C + \Delta C$  (H is in meters, C = 9.1).

\*Except for Japan region.

- <u>2. 痕跡高を用いた定義式(阿部(1999))</u>
  - $M_{\rm t}=2\log H_m+6.6$
  - $M_{\rm t} = 2\log H_{\rm max} + 6.0$ 
    - H<sub>m</sub>:区間平均高の最大値(最大区画平均高)(m) H<sub>max</sub>:全域の最大津波高(m)
- 3. MtとMwの関係※

※:津波地震は除く。

M<sub>t</sub> = M<sub>w</sub> (太平洋側, Abe(1985))

$$M_{\rm t} = M_{\rm w} + 0.2$$

(日本海側,検潮儀記録を用いてMtを求めた場合,Abe(1985))

 $M_{\rm t} = M_{\rm w} + 0.4$ (日本海側,痕跡高を用いてMtを求めた場合,阿部(1999))



## 2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■日本海溝沿い

: 概略パラメータスタディ最大ケース

パラメータの፮	変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準−5°	6.37	-4.05
   基準	基準	6.66	-4.09
(日本海溝北端)	基準+5°	7.25	-4.13
	基準+10°	8.00	-4.16
	基準−5°	6.10	-4.07
   南へ10km	基準	6.53	-4.08
移動	基準+5°	6.75	-4.11
	基準+10°	7.38	-4.11
	基準−5°	5.72	-4.05
   南へ20km	基準	6.37	-4.03
移動	基準+5°	6.47	-4.05
	基準+10°	6.97	-4.05
	基準−5°	5.41	-3.93
   南へ30km	基準	6.10	-3.98
移動	基準+5°	6.22	-4.00
	基準+10°	6.62	-3.98



S39 S40

## 2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■日本海溝~千島海溝沿い(1/2)

パラメータの	変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-5°	6.42	-4.06
日本海溝北端	基準	6.86	-4.11
から北東へ10km	基準+5°	7.58	-4.16
	基準+10°	9.23	-4.18
	基準-5°	6.43	-4.11
日本海溝北端	基準	6.90	-4.15
から北東へ20km	基準+5°	7.83	-4.19
	基準+10°	9.43	-4.237
	基準-5°	6.45	-4.18
日本海溝北端	基準	6.91	-4.18
から北東へ30km	基準+5°	7.89	-4.18
	基準+10°	9.41	-4.25
	基準-5°	6.44	-4.17
日本海溝北端	基準	6.88	-4.18
から北東へ40km	基準+5°	7.88	-4.19
	基準+10°	9.25	-4.24
	基準-5°	6.45	-4.19
日本海溝北端	基準	6.89	-4.17
から北東へ50km	基準+5°	7.89	-4.18
	基準+10°	9.16	-4.21
	基準-5°	6.46	-4.19
日本海溝北端	基準	6.89	-4.17
から北東へ60km	基準+5°	7.84	-4.20
	基準+10°	9.19	-4.19
	基準-5°	6.47	-4.18
日本海溝北端	基準	6.88	-4.16
から北東へ70km	基準+5°	7.88	-4.19
	基準+10°	9.21	-4.17
	基準-5°	6.48	-4.14
日本海溝北端	基準	6.91	-4.16
から北東へ80km	 基準+5°	7.88	-4.15
	 基準+10°	9.25	-4.13

パラメータの変動範囲		最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-5°	6.50	-4.06
日本海溝北端	基準	6.98	-4.10
から北東へ90km	基準+5°	7.94	-4.09
	基準+10°	9.33	-4.08
	基準-5°	6.53	-4.05
日本海溝北端	基準	7.06	-4.04
から北東へ100km	基準+5°	8.03	-4.06
	基準+10°	9.39	-4.03
	基準-5°	6.57	-4.00
日本海溝北端	基準	7.13	-4.02
から北東へ110km	基準+5°	8.14	-4.00
	基準+10°	9.52	-3.99
	基準-5°	6.63	-3.95
日本海溝北端	基準	7.29	-3.95
から北東へ120km	基準+5°	8.33	-3.97
	基準+10°	9.62	-3.96
	基準-5°	6.71	-3.99
日本海溝北端	基準	7.44	-4.01
から北東へ130km	基準+5°	8.44	-3.98
	基準+10°	9.57	-3.95
	基準-5°	7.11	-4.01
日本海溝北端	基準	7.62	-4.00
から北東へ140km	基準+5°	8.42	-3.94
	基準+10°	9.16	-3.91
	基準-5°	7.12	-4.01
日本海溝北端	基準	7.56	-4.08
から北東へ150km	基準+5°	8.12	-3.97
	基準+10°	8.79	-3.90
	基準-5°	6.87	-4.00
日本海溝北端	基準	7.25	-3.98
から北東へ160km	基準+5°	7.66	-3.94
	基準+10°	8.01	-3.84

#### :概略パラメータスタディ最大ケース

S39 S40

## 2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■日本海溝~千島海溝沿い(2/2)

パラメータの変	を動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向		補機冷却海水系 取水口前面
	基準-5°	6.73	-3.84
日本海溝北端	基準	6.79	-3.86
から北東へ170km	基準+5°	6.92	-3.81
	基準+10°	7.12	-3.76
	基準-5°	6.47	-3.65
日本海溝北端	基準	6.46	-3.65
から北東へ180km	基準+5°	6.49	-3.64
	基準+10°	6.50	-3.59
	基準-5°	5.93	-3.56
日本海溝北端	基準	5.89	-3.57
から北東へ190km	基準+5°	5.92	-3.54
	基準+10°	5.91	-3.48
	基準-5°	5.29	-3.43
日本海溝北端	基準	5.36	-3.43
から北東へ200km	基準+5°	5.39	-3.40
	基準+10°	5.35	-3.37
	基準-5°	4.22	-3.24
日本海溝北端	基準	4.57	-3.25
から北東へ210km	基準+5°	4.57	-3.23
	基準+10°	4.57	-3.17
	基準-5°	3.74	-2.84
┃ 日本海溝北端	基準	3.80	-2.89
から北東へ220km	基準+5°	3.84	-2.91
	基準+10°	3.89	-2.85
	基準-5°	3.10	-2.49
日本海溝北端	基準	3.07	-2.53
から北東へ230km	基準+5°	3.17	-2.49
	基準+10°	3.30	-2.44
	基準-5°	2.93	-2.15
┃ 日本海溝北端	基準	2.36	-2.14
から北東へ240km		2.54	-2.08
	基準+10°	2.75	-1.96

パラメータの変	変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-5°	2.42	-1.85
日本海溝北端	基準	2.37	-1.95
から北東へ250km	基準+5°	2.05	-1.83
	基準+10°	2.30	-1.70
	基準-5°	2.15	-1.97
日本海溝北端 から北東へ260km	基準	2.09	-2.04
	基準+5°	2.16	-1.91
	基準+10°	2.45	-1.56

# ション、そう、ちから。

S39 S40

| | 概略パラメータスタディ最大ケース

## 2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■千島海溝沿い

#### :概略パラメータスタディ最大ケース

パラメーク	タの変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口
	基準-5°	2.48	-2.05
   千島海溝	基準	2.63	-2.04
南西端	基準+5°	2.82	-1.85
	基準+10°	2.88	-1.46
	基準−5°	2.57	-1.92
   北東へ	基準	2.65	-1.84
10km移動	基準+5°	2.80	-1.63
	基準+10°	2.83	-1.62
	基準-5°	2.56	-1.68
   北東へ	基準	2.67	-1.63
20km移動	基準+5°	2.79	-1.73
	基準+10°	2.72	-1.71
	基準-5°	2.48	-1.60
   北東へ	基準	2.65	-1.69
30km移動	基準+5°	2.76	-1.79
	基準+10°	2.67	-1.73
	基準-5°	2.40	-1.64
   北東へ	基準	2.63	-1.75
40km移動	基準+5°	2.72	-1.81
	基準+10°	2.62	-1.73
	基準-5°	2.28	-1.69
   北東へ	基準	2.55	-1.77
50km移動	基準+5°	2.64	-1.83
	基準+10°	2.51	-1.74



44

S39 S40

- 1. 断層上縁深さの設定及び不確かさの考慮方法
- 2. 概略パラメータスタディ結果



## 1.1 土木学会(2002,2016)の設定方法

#### ■基準断層モデルの設定方針

土木学会(2016)は、「日本海溝沿い及び千島海溝(南部)沿い海域では、過去に繰り返し津波が発生しており、また、プレート境界形状等に関する知見が比較的豊富であるため、これらの知見を活用し基準断層モデルを設定する。」としている。

■日本海溝沿い及び千島海溝(南部)沿いにおける基準断層モデルのパラメータ設定方法

- 土木学会(2002, 2016)は、既往津波の痕跡高を最もよく説明する断層モデル(断層パラメータ)をもとに、既往最大Mwを考慮し、地震発生様式を反映した 適切なスケーリング則を適用して基準断層モデルのパラメータを設定するとしている。土木学会(2016)による設定フローを左図に示す。
- また、土木学会(2016)では基準断層モデルのパラメータ設定方法の例を示しており(右表)、断層上縁深さの設定方法について、「プレート内地震はゼロとする。」としている。

【基準断層モデルのパラメータの設定フロー(土木学会(2016))】





	典型的なプレート間 逆断層地震	津波地震	プレート内正断層地震				
スケーリ ング則	幅に上限あり						
断層長さ	想定位置近傍に設定され リング則を適用する。	た,既往津波の痕跡高を	説明できる断層モデルにスケー				
幅	想定位置近傍に設定された,既往津波の痕跡高を説明できる断層モデルにスケーリング則を適用する。         深さ 50km に達する場合,幅に制限を設ける。						
すべり量	想定位置近傍に設定された,既往津波の痕跡高を説明できる断層モデルにスケー リング則を適用する。						
上縁深さ	太平洋プレート上面の深さに基づき,水深を考慮 ゼロとする。 して設定する。						
走向	太平洋プレート上面(海	溝)の等深線の走向に基~	づき設定する。				
傾斜角	想定位置近傍に設定された,既往津波の痕跡高を説明できる断層モデルと同じと する。						
すべり角	走向とすべり方向に基づき設定する 想定位置近傍に設定された, 既往津波の痕跡高を説明でき る断層モデルと同じとする						
剛性率	深さ 20km 以浅では $3.5 \times 10^{10}$ N/m <sup>2</sup> とする 深さ 20km 以深では $7.0 \times 10^{10}$ N/m <sup>2</sup> とする 上記 2 領域にまたがる場合, $5.0 \times 10^{10}$ N/m <sup>2</sup> とする						

46

## 1.1 土木学会(2002,2016)の設定方法

■既往津波の痕跡高を説明できる断層モデル

・ 土木学会(2002)では、1933年昭和三陸地震津波を再現する断層モデルの断層上縁深さを「1km」に設定して、痕跡高の再現性を確認している。

海域 小区 分	対象津波	<i>M</i> <sub>w</sub> モデル	S (km <sup>2</sup> )	L (km)	W (km)	D (m)	d (km)	θ (°)	δ (°)	λ (°)	μ (×10 <sup>10</sup> N/m <sup>2</sup> )	すべり方 向(°)	データ 数	K	κ	備考	タイプ
	1952年十勝沖	8.17	13000	130	100	3.5	1	220	20	76	5.0	144.86	25	1.236	1.462	(参考)七省庁, Aida(1978)モデル	プレート間逆断層地震
千島 海溝	1973年根室半島沖	7.81	6000	60	100	2.2	2.3	230	27	101	5.0	127.69	検潮	1.01	1.18	(参考)電力, 補正	プレート間逆断層地震
沿い	1994年 北海道東方沖	8.41	12800	160	80	5.78	10	230	77	128	7.0	66.06	14	0.752	1.454	(参考)七省庁, 高橋智幸ら(1995)モ デル	プレート内逆断層地震
_	1611年慶長三陸沖	8.58	12250	245	50	10.7	1	180	45	270	7.0	270.00	11	1.003	1.368	補正相田(1977)	プレート内正断層地震
	同上	8.32	10500	210	50	10.3	1	190	20	75	3.5	115.92	11	1.003	1.416	本体系化原案	プレート間津波地震
	1677年房総沖	8.17	10000	200	50	6.5	1	210	20	90	3.5	120.00	15	1.00	1.41	電力、独自モデル	プレート間津波地震
	1793年宫城県沖	8.246	14700	210	70	4.0	10	205	15	90	5.0	115.00	33	0.997	1.479	本体系化原案	プレート間逆断層地震
	1856年十勝沖	8.28	8400	120	70	7.8	26	205	20	90	5.0	115.00	20	1.001	1.362	本体系化原案	プレート間逆断層地震
	1896年明治三陸沖	8.30	10500	210	50	9.7	1	195	20	90	3.5	105.00	100	1.00	1.544	補止Tanioka and Satake(1996)	プレート間津波地震
	1933年昭和三陸沖	8.354	9250	185	50	6.6	1	180	45	270	7.0	270.00	571	0.95	1.39	電力,相田(1977)モ デル	プレート内正断層地震
		8.36	5000	50	100	5.9	16	195	20	76	5.0	119.86	273			8	
	1968年十勝沖		5000	50	100	5.9	8	195	20	76	5.0	119.86		1.019 1.405	本体系化原案	プレート間逆断層地震	
		Constant of the second s	5000	50	100	5.9	3	195	20	76	5.0	119.86	Contraction (1997)				
	1897年三陸沖	7.80	3600	120	30	3.5	1	205	20	90	5.0	115.00	13: 間接		1.6	(参考)相田(1977)	プレート間逆断層地震
日本	1931年青森県東方沖	7.39	3000	100	30	0.74	50	192	20	90	7.0	102.00	検潮	100	1	(参考)相田(1977)	プレート間逆断層地震
海溝沿い	1938年塩屋沖Ⅱ	7.72	6000	100	60	1.6	30	200	10	95	5.0	28 <mark>4.</mark> 92	検潮	0.84	1.32	(参考)電力,修正 Abe(1977)	プレート間逆断層地震
	1938年塩屋沖IV	7.753	3825	85	45	2.0	20	190	80	270	7.0	280.00	検潮	0.62	1.95	(参考)電力,補正 Abe(1977)	プレート内正断層地震
	1938年塩屋沖V	7.70	4275	95	45	1.5	20	190	80	270	7.0	280.00	1	0.419		(参考)七省庁, Aba(1977)モデル	プレート内正断層地震
	1968年岩手県沖	7.60	3500	70	50	1.8	1	151	30	31	5.0	123.51	検潮	0.99	1.48	(参考)Aida(1978)	プレート間逆断層地震
	1978年宣城風油	7 516	1690	26	65	2	25	190	20	85	7.0	105 32	检测	0.04	1.00	(参考)相田(1978b)	プレート間逆断層地震
	A 91 9 11 E 20020313	1.010	1800	60	30	0.75	35.4	200	10	90	5.0	110.00	125.121		-	(5- )/ (H (4 (4 ) (0 ))	I INTALIVITE ADDR
			1350	30	45	0.65	27.1	200	10	90	5.0	110.00	i i			(参考)Tanioka et	
	1994年	7 66	1350	30	45	0.93	27.1	200	10	90	5.0	110.00	to sta	-	1000	al.(1996)	
	三陸はるか沖	1.00	1350	30	45	0.73	19.1	200	10	90	5.0	110.00	使帝		-	(7セグメント;負のす	ノレート间辺町層地震
	(17		1350	30	45	1.71	19.1	200	10	90	5.0	110.00				べり除外)	
		a	1800	60	30	0.56	13.4	200	10	.90	5.0	110.00	8				G

#### 津波痕跡高との比較を実施している断層モデル(日本海溝沿い及び千島海溝(南部)沿い海域) (土木学会(2002)に一部加筆)

✓ 東北電力

47

## 1.1 土木学会(2002,2016)の設定方法

- ■日本海溝沿い及び千島海溝(南部)沿いの評価事例:基本断層モデルの設定,断層上縁深さの不確かさの考慮方法
  - ・ 基準断層モデルの断層上縁深さの設定について、土木学会(2016)では1933年昭和三陸地震津波を再現する断層モデルのパラメータを基本として、「1km」に設定している。
  - また、断層上縁深さの不確かさの考慮方法について、「0、1km、2km」と変化させたパラメータスタディを実施している。
  - 【基準断層モデルの設定(土木学会(2016)に一部加筆)】

衣 0.4.2-1 基本町 層 モ ア ル の 諸 元							
パラメータ	津波地震	正断層地震					
モーメントマグニチュード M <sub>w</sub>	8.3	8.0					
断層長さL (km)	210	28					
断層幅 W (km)	50	5					
上縁深さd (km)	1						
平均すべり量D (m)	9.7	10.					
傾斜角δ(度)	20	4					
走向θ (度)	188	18					
すべり角ん (度)	75	27					
領域に対応する既往最大地震津波	1896 年	1933年,1611年					



【断層上縁深さの不確かさの考慮方法 (土木学会(2016)に一部加筆)】

6.4.4 詳細パラメータスタディ

(1) 詳細パラメータスタディの設定

基本断層モデルを位置移動した概略パラメータスタディでの計算ケースのうち、以下の3波源を詳細パラメータスタディの基本断層モデルとした(図6.4.3-1参照)。

- (i) プレート内正断層を最も南に配置したケース(岩手県南部~宮城県北部で最大水位上昇量)
- (ii)津波地震の断層を最も北に配置したケース(北海道南部〜岩手県北部で最大水位上昇量)
- (iii) 津波地震の断層を南から2番目に配置したケース (宮城県北部で最大水位上昇量)

上記基本断層モデルについて,同位置で以下のように断層パラメータを変化させた 計算を実施した。

#### ○プレート内正断層地震

・断層上縁深さ	츠 : Okm, 1km, 2km
·傾斜角 δ	:基本,基本±5度
<ul> <li>・走向 θ</li> </ul>	: 基本, 基本±10度
○津波地震	
・ 傾斜角 δ	: 基本, 基本±5度
・走向 <del>0</del>	: 基本, 基本±10度
・すべり方向	: 基本, 基本±10度

(すべり角はすべり方向を満足するよう変動する)

48

S42

より、そう、ちから。

## 1.2 まとめ:土木学会(2002, 2016)の知見の反映

■土木学会(2002, 2016)の設定方法

- 日本海溝沿い及び千島海溝(南部)沿いの海域における基準断層モデルについて、既往津波の痕跡高を説明できる断層モデルにスケーリング則 を適用して設定することを基本としている。
- 上記海域の評価例で設定している基準断層モデルの断層上縁深さの設定について、1933年昭和三陸地震津波の痕跡高を再現するモデルの断層 上縁深さ「1km」を採用している。
- ・ 断層上縁深さの不確かさの考慮方法について、「0km, 1km, 2km」と変化させたパラメータスタディを実施している。



■まとめ:既往津波の再現モデル,基準断層モデルの設定値への反映

- ・ 既往津波(1933年昭和三陸地震津波)の再現モデルの断層上縁深さについて, 土木学会(2002, 2016)の設定方法を踏まえ「1km」に設定し, 痕跡高の再現性を確認する。
- 基準断層モデルの断層上縁深さは、上記既往津波の再現モデルと同様の設定値を採用する。
- ・ 断層上縁深さの不確かさの考慮方法については、土木学会(2016)と同様に、「0km、1km、2km」と変化させたパラメータスタディを実施する。



## 2. 概略パラメータスタディ結果

■海溝軸方向:日本海溝沿い

パラメータの	変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置    走向		敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-10°	5.41	-3.58
┃ 基準 (日本海溝北端)	基準	5.12	-3.67
(口平冲月15篇)	基準+10°	5.62	-3.57
南へ10km 救動	基準-10°	5.47	-3.55
	基準	4.85	-3.66
נאב ער	基準+10°	5.17	-3.55
	基準-10°	5.18	-3.51
南へ20km   移動	基準	4.59	-3.65
	基準+10°	4.82	-3.55
南へ30km 移動	基準-10°	4.23	-3.46
	基準	4.25	-3.62
	基準+10°	5.06	-3.58



2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■海溝軸方向:日本海溝~千島海溝沿い(1/2)

| : 概略パラメータスタディ最大ケース

パラメータの	変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)	パラメータの変動範囲		最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面	位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-10° 5.59 -3.59	基準-10°	5.34	-3.63			
日本海溝北端 から北東へ10km	基準	5.03	-3.62	日本海溝北端   から北東へ90km	基準	4.35	-3.755
	基準+10°	5.68	-3.58		基準+10°	6.20	-3.67
	基準−10°	5.75	-3.56		基準-10°	5.64	-3.64
日本海溝北端 から北東へ20km	基準	5.28	-3.62	□ 日本海溝北端 → いら北車へ100km	基準	4.24	-3.748
	基準+10°	5.68	-3.57		基準+10°	5.85	-3.67
	基準-10°	4.26	-3.57		基準-10°	5.33	-3.63
日本海溝北端 から北東へ30km	基準	5.56	-3.66	日本海溝北端 から北東へ110km	基準	4.36	-3.751
	基準+10°	6.15	-3.60		基準+10°	4.31	-3.67
	基準-10° 4.34 -3.58		基準-10°	5.07	-3.63		
日本海溝北端 から北東へ40km	基準	5.49	-3.71	□ 日本海溝北端 → いら北車へ120km	基準	5.95	-3.749
	基準+10°	6.14	-3.62	から北東へ120km	基準+10°	4.35	-3.66
	基準-10°	4.34	-3.59		基準-10°	5.03	-3.62
日本海溝北端 から北東へ50km	基準	5.44	-3.73	□ 日本海溝北端 → いら北車へ130km	基準	5.52	-3.747
	基準+10°	5.82	-3.64		基準+10°	5.00	-3.65
	基準-10°	4.34	-3.59		基準-10°	5.14	-3.61
日本海溝北端 から北東へ60km	基準	4.54	-3.746	□ 日本海溝北端 → いら北車へ140km	基準	5.55	-3.74
	基準+10°	5.89	-3.66		基準+10°	6.17	-3.63
	基準-10°	4.27	-3.61		基準-10°	5.08	-3.61
日本海溝北端 から北東へ70km	基準	4.59	-3.751	日本海溝北端 から北東へ150km	基準	6.30	-3.73
	-3.67 基準+10° 5.81 -3.67 から北東へTSOKM		基準+10°	6.45	-3.61		
	基準-10°	5.46	-3.63		基準-10°	4.39	-3.61
日本海溝北端 から北東へ80km	基準	4.54	-3.753	│ 日本海溝北端 │ から北車へ160km	基準	6.45	-3.70
	基準+10°	6.08	-3.68		基準+10°	6.73	-3.56

## 2. 概略パラメータスタディ結果

■海溝軸方向:日本海溝~千島海溝沿い(2/2)

──: 概略パラメータスタディ最大ケース パラメータの変動範囲 最大水位上昇量(m) 最大水位下降量(m) 補機冷却海水系 位置 敷地前面 走向 取水口前面 基準-10° 2.13 -2.16日本海溝北端 基準 2.46 -2.64 から北東へ250km 基準+10° 3.57 -2.98 基準-10° 1.90 -2.01 日本海溝北端 基準 2.25 -2.23 から北東へ260km 2.69 -2.67 基準+10° 基準-10° 1.89 -2.13日本海溝北端 基準 1.93 -1.96から北東へ270km -2.32 基準+10° 2.01 基準-10° 1.92 -2.43 日本海溝北端 1.70 基準 -2.13から北東へ280km 基準+10° 1.66 -2.01

パラメータの	変動範囲	最大水位上昇量(m)	最大水位下降量(m)
位置	走向	敷地前面	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-10°	5.67	-3.59
日本海溝北端   から北面へ170km	基準	6.46	-3.65
	基準+10°	6.91	-3.50
	基準-10°	5.78	-3.56
日本海溝北端 から北東へ180km	基準	5.71	-3.61
	基準+10°	7.01	-3.45
	基準-10°	5.38	-3.51
日本海溝北端	基準	5.24	-3.55
	基準+10°	6.91	-3.44
	基準-10°	4.22	-3.44
日本海溝北端	基準	5.15	-3.49
がら46本、5200km	 基準+10°	6.74	-3.40
	基準-10°	4.14	-3.33
日本海溝北端   から北東へ 210km	基準	4.93	-3.42
	基準+10°	6.24	-3.38
	基準-10°	4.34	-3.19
日本海溝北端	基準	4.48	-3.35
がら46年、5220km	基準+10°	5.61	-3.35
	基準-10°	4.02	-2.98
日本海溝北端	基準	4.01	-3.23
///り4LRへZ30km	基準+10°	5.01	-3.28
	基準-10°	3.08	-2.64
日本海溝北端	基準	3.12	-3.01
から北東へ240km	基準+10°	4.22	-3.17



## 2. 概略パラメータスタディ結果

■海溝軸方向:千島海溝沿い

パラメータの変動範囲 最大水位上昇量(m) 最大水位下降量(m) 補機冷却海水系 敷地前面 位置 走向 取水口 基準-10° 2.00 -2.50千島海溝 基準 1.75 -2.18南西端 基準+10° 1.70 -1.92基準-10° 1.94 -2.39 北東へ 基準 1.77 -2.10 10km移動 基準+10° 1.62 -1.83 基準-10° 1.79 -2.27 北東へ 基準 -2.00 1.69 20km移動 基準+10° 1.47 -1.74 基準-10° 1.74 -2.16北東へ 基準 1.66 -1.9030km移動 基準+10° 1.46 -1.66基準-10° 1.70 -2.05 北東へ 基準 1.63 -1.79 40km移動 基準+10° 1.61 -1.59 基準-10° 1.55 -1.95 北東へ 基準 1.62 -1.71 50km移動 基準+10° 1.49 -1.54





2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■海溝軸直交方向(水位上昇側):日本海溝北端から北東へ180km, 西傾斜

#### 最大水位上昇量(m) パラメータの変動範囲 位置 走向 敷地前面 基準-10° 5.86 海溝軸から 基準 6.64 西北西へ100km 基準+10° 7.65 基準-10° 6.22 海溝軸から 基準 6.60 西北西へ90km 基準+10° 8.12 基準-10° 6.90 海溝軸から 基準 6.40 西北西へ80km 基準+10° 8.22 基準-10° 6.88 海溝軸から 基準 6.21 西北西へ70km 基準+10° 8.13 基準-10° 7.14 海溝軸から 基準 6.19 西北西へ60km 基準+10° 7.97 基準-10° 7.08 海溝軸から 基準 5.60 西北西へ50km 基準+10° 7.77 基準-10° 6.95 海溝軸から 基準 4.88 西北西へ40km 基準+10° 7.35 基準-10° 6.78 海溝軸から 基準 6.16 西北西へ30km 基準+10° 7.03

パラメータの	D変動範囲	最大水位上昇量(m)				
位置	走向	敷地前面				
	基準-10°	6.59				
海溝軸から 西北西へ20km	基準	6.48				
	基準+10°	7.08				
	基準-10°	6.31				
海溝軸から 西北西へ10km	基準	6.11				
	基準+10°	7.09				
	基準-10°	5.78				
基準位置	基準	5.71				
	基準+10°	7.01				
<u></u>	基準-10°	5.04				
海 南 南 南 丸 10km	基準	4.25				
	基準+10°	6.91				
<u></u>	基準-10°	4.27				
海溝軸から 東南東へ20km	基準	5.35				
	基準+10°	6.84				
<u></u>	基準-10°	5.23				
海溝軸から 東南東へ30km	基準	5.13				
	基準+10°	6.84				
AL AND 1 1 2 -	基準-10°	5.14				
海 溝 軸 あ 南 本 40 km	基準	5.07				
	基準+10°	6.78				
AL AND 1 1 2 -	基準-10°	4.73				
海溝軸から     <b>歯</b> 南 南 へ 50 km	基準	5.03				
	基準+10°	6.79				

#### | : 概略パラメータスタディ最大ケース

パラメータの	D変動範囲	最大水位上昇量(m)			
位置	走向	敷地前面			
	基準-10°	4.65			
海溝軸から 車南車へ60km	基準	5.02			
	基準+10°	6.73			
	基準-10°	4.32			
海溝軸から	基準	4.98			
	基準+10°	6.73			
·	基準-10°	4.05			
海溝軸から 車南車へ80km	基準	4.92			
	基準+10°	6.71			
×- ×+ +   / >	基準-10°	4.05			
海 海 南 南 東 へ 90km	基準	4.85			
	基準+10°	6.57			
海港軸から	基準-10°	3.68			
東南東へ	基準	4.79			
100km	基準+10°	6.53			



2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■海溝軸直交方向(水位上昇側):日本海溝北端から北東へ180km, 東傾斜

### | . 概略パラメータスタディ最大ケース

パラメータの	変動範囲	最大水位上昇量(m)	パラメータの変動範疇		
位置	走向	敷地前面	位置	走向	
	基準-10°	5.29		基準-1	
海溝軸から 西北西へ100km	基準	5.13	海溝軸から 西北西へ20km	基準	
	基準+10°	5.26		基準+1	
	基準-10°	5.15		基準-1	
海溝軸から 西北西へ90km	基準	5.26	海溝軸から 西北西へ10km	基準	
	基準+10°	5.64		基準+1	
	基準-10°	4.86		基準-1	
海溝軸から 西北西へ80km	基準	5.05	基準位置	基準	
	基準+10°	5.41		基準+1	
	基準-10°	4.68	<b>1</b>	基準-1	
海溝軸から 西北西へ70km	基準	5.39	海 溝 軸 か ら し km	基準	
	基準+10°	5.93		基準+1	
<u></u>	基準-10°	4.88		基準-1	
海 溝 軸 か ら の km	基準	5.57	海 溝 軸 か ら 東 南 東 へ 20km	基準	
	基準+10°	6.11		基準+1	
	基準-10°	5.08		基準-1	
海溝軸から 西北西へ50km	基準	4.44	海 南 東 へ 30km	基準	
	基準+10°	6.17		基準+1	
	基準-10°	4.73		基準-1	
海溝軸から 西北西へ40km	基準	5.66	海 南 東 م 東 の 40 km	基準	
540KM	基準+10°	5.98		基準+1	
	基準-10°	4.81	Y- +++ /. >	基準-1	
海溝軸から 西北西へ30km	基準	5.51	海 溝 ҭ 南 東 へ 50km	基準	
凹れ四へ30km	基準+10°	5.76		基準+1	

パラメータの	)変動範囲	最大水位上昇量(m)			
位置	走向	敷地前面			
海溝軸から	基準-10°	4.81			
	基準	5.54			
	基準+10°	6.03			
<u></u>	基準-10°	4.36			
海 満 軸 から 西 北 西 れ の れ の に の に の に の に の に の に の し に の し に の し の の の し い の の し い の の し い の の の の の の し い の の の の の の の の の の の の の	基準	5.62			
	基準+10°	6.09			
	基準-10°	4.20			
基準位置	基準	5.33			
	基準+10°	5.56			
×	基準-10°	4.38			
海溝軸から 車南車へ10km	基準	5.18			
	基準+10°	5.77			
·/- ·#++ / . ~	基準-10°	4.33			
海 海 南 東 へ 20km	基準	5.05			
	基準+10°	5.67			
<u></u>	基準-10°	4.34			
海溝軸から 車南車へ30km	基準	4.91			
	基準+10°	5.51			
×=>=++++	基準-10°	3.97			
海溝軸から 東南東へ40km	基準	4.74			
	基準+10°	5.41			
<u></u>	基準-10°	4.03			
海 海 海	基準	4.55			
	基準+10°	5.31			

パラメータの	D変動範囲	最大水位上昇量(m)
位置	走向	敷地前面
	基準-10°	3.73
海溝軸から 車 南 車 へ 60km	基準	4.38
	基準+10°	5.26
	基準-10°	3.96
海溝軸から 東南東へ70km	基準	4.27
	基準+10°	5.28
<u></u>	基準-10°	3.73
海 溝 軸 か ら し km	基準	4.23
	基準+10°	5.26
Y- Y# +1 /	基準-10°	3.58
海 溝 軸 か ら の km	基準	4.16
	基準+10°	5.24
海溝軸から	基準-10°	3.52
東南東へ	基準	4.12
100km	基準+10°	5.24



## 2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■海溝軸直交方向(水位下降側):日本海溝北端から北東へ90km, 西傾斜

### - 概略パラメータスタディ最大ケース

パラメータの	変動範囲	最大水位下降量(m)	パラメータの	D変動範囲	最大水位下降量(m)	パラメータの変動範囲		最大水位下降量(m)
位置	走向	補機冷却海水系 取水口前面	位置	走向	補機冷却海水系 取水口前面	位置	走向	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-10°	-4.46		基準-10°	-3.63	海溝軸から 東南東へ60km	基準-10°	-3.65
海溝軸から 西北西へ 100km	基準	-4.56	海溝軸から 西北西へ20km	基準	-3.77		基準	-3.78
	基準+10°	-4.57		基準+10°	-3.69		基準+10°	-3.75
	基準-10°	-4.35		基準-10°	-3.65	海溝軸から	基準-10°	-3.65
海溝軸から	基準	-4.45	海溝軸から 西北西へ10km	基準	-3.75		基準	-3.78
	 基準+10°	-4.44		基準+10°	-3.67		基準+10°	-3.76
	基準-10°	-4.22		基準-10°	-3.63		基準-10°	-3.69
	基準	-4.31	基準位置	基準	-3.75	海溝軸から 東南東へ80km	基準	-3.78
	 基準+10°	-4.24		基準+10°	-3.67		基準+10°	-3.79
	基準-10°	-4.09	海溝軸から 車南車へ10km	基準-10°	-3.60	海溝軸から 東南東へ90km	基準-10°	-3.71
海溝軸から 西北西へ70km	基準	-4.18		基準	-3.76		基準	-3.78
	基準+10°	-4.07		基準+10°	-3.69		基準+10°	-3.77
<u> </u>	基準-10°	-3.96	<u> </u>	基準-10°	-3.58	海溝軸から 東南東へ 100km	基準-10°	-3.71
海溝軸から 西北西へ60km	基準	-4.05	海 溝 軸 か ら し し た の km	基準	-3.77		基準	-3.78
	基準+10°	-3.93	<b>米田米</b> 2000	基準+10°	-3.70		基準+10°	-3.77
	基準-10°	-3.81	海溝軸から 東南東へ30km	基準-10°	-3.57			
海溝軸から 西北西へ50km	基準	-3.92		基準	-3.77			
	基準+10°	-3.84	<b>米田米</b> 1001111	基準+10°	-3.71			
	基準-10°	-3.71	<u> </u>	基準-10°	-3.56			
海溝軸から	基準	-3.82	海溝軸から 東南東へ40km	基準	-3.77			
	 基準+10°	-3.76		基準+10°	-3.72			
	基準-10°	-3.65		基準-10°	-3.57			
海溝軸から	基準	-3.80	海溝軸から   東南東へ50km	基準	-3.77			
	基準+10°	-3.72		基準+10°	-3.73			より、そう、ちょ



## 2. 概略パラメータスタディ結果

#### ■海溝軸直交方向(水位下降側):日本海溝北端から北東へ90km,東傾斜

### - 概略パラメータスタディ最大ケース

パラメータの変動範囲		最大水位下降量(m)	パラメータの	D変動範囲	最大水位下降量(m)	パラメータの変動範囲		最大水位下降量(m)
位置	走向	補機冷却海水系 取水口前面	位置	走向	補機冷却海水系 取水口前面	位置	走向	補機冷却海水系 取水口前面
	基準-10°	-4.32		基準-10°	-3.95	海溝軸から 東南東へ60km	基準-10°	-3.77
海溝軸から   西北西へ100km	基準	-4.53	海 満 軸 から 西 北 西 へ 20km	基準	-3.76		基準	-3.64
	基準+10°	-4.53		基準+10°	-3.56		基準+10°	-3.58
	基準-10°	-4.28	<u> </u>	基準-10°	-3.88		基準-10°	-3.74
海溝軸から 西北西へ 90km	基準	-4.45	海溝軸から 西北西へ10km	基準	-3.65	海溝軸から 車 南 南 へ 70km	基準	-3.65
	基準+10°	-4.38		基準+10°	-3.51		基準+10°	-3.62
	基準-10°	-4.25		基準-10°	-3.83	海溝軸から 東南東へ80km	基準-10°	-3.75
海溝軸から 西北西へ80km	基準	-4.34	基準位置	基準	-3.63		基準	-3.66
	基準+10°	-4.24		基準+10°	-3.50		基準+10°	-3.59
	基準-10°	-4.19		基準-10°	-3.83	海溝軸から 東南東へ90km	基準-10°	-3.73
海溝軸から 西北西へ70km	基準	-4.23	海 溝 軸 から し km	基準	-3.63		基準	-3.66
	基準+10°	-4.08		基準+10°	-3.49		基準+10°	-3.59
海溝軸から	基準-10°	-4.16	Y	基準-10°	-3.80	海溝軸から 東南東へ 100km	基準-10°	-3.71
	基準	-4.16	海 溝 軸 か ら し し た の km	基準	-3.62		基準	-3.67
	基準+10°	-3.96		基準+10°	-3.49		基準+10°	-3.61
	基準-10°	-4.15	<u> </u>	基準-10°	-3.80			
海 溝 軸 から 	基準	-4.02	海 溝 軸 か ら 1 0 km	基準	-3.62			
	基準+10°	-3.80		基準+10°	-3.55			
	基準-10°	-4.06	<u> </u>	基準-10°	-3.78			
海溝軸から 西北西へ40km	基準	-3.91	海 溝 軸 か ら し km	基準	-3.62			
	基準+10°	-3.70		基準+10°	-3.54			
	基準-10°	-4.00	<u>, , , , , , , , , , , , , , , , , , , </u>	基準-10°	-3.76			
海溝軸から   西北西へ30km	基準	-3.85	海溝軸から  東南東へ50km	基準	-3.63			
	基準+10°	-3.65		基準+10°	-3.56			より、そう、ちか



# V. 地震以外に起因する津波の評価

1. 発電所周辺陸域における地すべり

- 1.1 尻屋崎
- 1.2 陸奥横浜
- 1.3 平沼



### V. 地震以外に起因する津波の評価 1. 発電所敷地周辺陸域における地すべり

## 1.1 尻屋崎





### V. 地震以外に起因する津波の評価 1. 発電所敷地周辺陸域における地すべり

## 1.2 陸奥横浜



防災科学技術研究所(2009) (一部加筆)



(防災科学技術研究所(2009)に一部加筆)



## V. 地震以外に起因する津波の評価 1. 発電所敷地周辺陸域における地すべり

1.3 平沼

【函館】



(防災科学技術研究所(2009)に一部加筆)



# V. 地震以外に起因する津波の評価

2. 下北太平洋側大陸棚外縁の海底地すべり

- 2.1 海底地すべり:SLS-1
- 2.2 海底地すべり:SLS-2
- 2.3 海底地すべり:SLS-3
- 2.4 海底地すべり:SLS-4



## 2.1 海底地すべり:SLS-1

長さ,幅,面積については海底地形図(地すべり地形)から算定し、比高、厚さ及び体積については地すべり地形と地すべり周辺の海底地形(水深コンター)の関係から、海底地すべり前の地形を復元し、現地形と復元地形の差分から算定した。

#### 算定根拠

	SLS-1	算定根拠
長さ(m)	3000	海底地形図からの 読み取り
幅(m)	5350	海底地形図からの 読み取り
比高(m)	300	現地形と復元地形 の差分から算定
厚さ(m)	50	現地形と復元地形 の差分から算定
傾斜(°)	5.71	比高及び長さから 算定
面積(km <sup>2</sup> )	15.4	海底地形図からの 読み取り
体積(km <sup>3</sup> )	0.52	現地形と復元地形 の差分から算定







## 2.2 海底地すべり:SLS-2

長さ,幅,面積については海底地形図(地すべり地形)から算定し、比高、厚さ及び体積については地すべり地形と地すべり周辺の海底地形(水深コンター)の関係から、海底地すべり前の地形を復元し、現地形と復元地形の差分から算定した。

#### 算定根拠

	SLS-2	算定根拠
長さ(m)	6000	海底地形図からの 読み取り
幅(m)	5000	海底地形図からの 読み取り
比高(m)	300	現地形と復元地形 の差分から算定
厚さ(m)	50	現地形と復元地形 の差分から算定
傾斜(°)	2.86	比高及び長さから 算定
面積(km²)	36.5	海底地形図からの 読み取り
体積(km <sup>3</sup> )	1.00	現地形と復元地形 の差分から算定







S48

60000

155000

150000

45000

・ 長さ, 幅, 比高, 面積については海底地形図(地すべり地形)から算定し, 厚さ, 体積についてはMcAdoo et al.(2000)による地すべり諸元の算定方法 を参考に算定した。

	开足很		CARL EN I	
	SLS-3	算定根拠		
長さ(m)	1200	海底地形図からの 読み取り	E CEE Sister	
幅(m)	5000	海底地形図からの 読み取り	a contraction of	水 _70 深 比高 (m) La
比高(m)	20	海底地形図からの 読み取り	(断面線) 幅	
厚さ(m)	5	McAdoo et al.(2000) による地すべり諸 元の算定方法を参 考に算定		-100 ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓
傾斜(°)	0.95	比高及び長さから 算定		
面積(km²)	3.2	海底地形図からの 読み取り	18 J	【McAdoo et al.(2000)による地すべり諸元の算定方法, Headscarp Cross-section
体積(km <sup>3</sup> )	0.01	McAdoo et al.(2000) による地すべり諸 元の算定方法を参 考に算定		Area 8

笛宁坦圳

Volume = 1/2 x area x height



65

S48

-50 -60 -70 -80 -90 -100

Headscarp Height

• 長さ, 幅, 比高, 面積については海底地形図(地すべり地形)から算定し, 厚さ, 体積についてはMcAdoo et al.(2000)による地すべり諸元の算定方法 を参考に算定した。

	SLS-4	算定根拠
長さ(m)	1000	海底地形図からの 読み取り
幅(m)	5100	海底地形図からの 読み取り
比高(m)	100	海底地形図からの 読み取り
厚さ(m)	20	McAdoo et al.(2000) による地すべり諸 元の算定方法を参 考に算定
傾斜(°)	5.71	比高及び長さから 算定
面積(km²)	3.8	海底地形図からの 読み取り
体積(km <sup>3</sup> )	0.04	McAdoo et al.(2000) による地すべり諸 元の算定方法を参 考に算定





現地形(平面図)



#### 【McAdoo et al.(2000)による地すべり諸元の算定方法】



Volume = 1/2 x area x height



66

# Ⅵ. 計算条件等

- 1. 潮位条件
- 2. 津波解析条件
- 3. 既往津波の再現解析
- 4. 津波水位の評価位置
- 5. 想定津波群の作成方法
- 6. 津波伝播特性の検討



# Ⅵ. 計算条件等

# 1. 潮位条件

- 1.1 潮位条件
- 1.2 朔望平均潮位の妥当性



### Ⅵ. 計算条件等 1. 潮位条件

## 1.1 潮位条件

・ 基準津波評価で考慮している朔望平均潮位は,敷地南方約29kmに位置する国土交通省東北地方整備局むつ小川原港検潮所における 1988年~1992年の観測記録を用いて算定した。



発電所とむつ小川原港検潮所の位置図

#### 基準津波評価で考慮している朔望平均潮位

朔望平均満潮位	T.P.+0.61m
朔望平均干潮位	T.P0.87m



#### Ⅵ. 計算条件等 1. 潮位条件

## 1.2 朔望平均潮位の妥当性

 近年(2013年~2017年)の観測記録※を用いて朔望平均潮位を算定した結果,朔望平均満潮位はT.P.+0.66m,朔望平均干潮位はT.P.-0.81mであり, 基準津波評価で考慮している朔望平均潮位と有意な差がないことを確認した。

※:潮位記録は、「日本海洋データセンター」の資料を使用した。また、朔望平均潮位は、毎正時の朔望の前2日、後4日の期間における最高潮位または最低潮位を平均して算定した。

朔望平均潮位の比較							
①基準津波評価         ②近年         差           (1988年~1992年)         (2013年~2017年)         (①一							
朔望平均 満潮位	T.P.+0.61m	T.P.+0.66m	-0.05m				
朔望平均 干潮位	T.P0.87m	T.P0.81m	-0.06m				



# Ⅵ. 計算条件等

# 2. 津波解析条件

- 2.1 計算条件
- 2.2 計算領域




### Ⅵ. 計算条件等 2. 津波計算条件

## 2.1 計算条件

・ 津波予測計算は、次の計算条件等に基づき実施した。

・ なお, 数値シミュレーションの手法の妥当性は, 既往津波の再現性の評価を実施して確認した。

主な計算条件

	B領域	C領域	D領域	E領域	F領域	G領域	H領域	
空間格子間隔 ∆ s	2.5 km	833 m (2500/3)	278 m (2500/9)	93 m (2500/27)	31 m (2500/81)	10m (2500/243)	5m (2500/486)	
時間格子間隔 ∆t <sup>※1</sup>	0.1秒							
基礎方程式	線形 長波式	線形 長波式 非線形長波式(浅水理論) <sup>※1</sup>						
沖側境界条件	自由透過	外側の大格子領域と水位・流量を接続						
陸側境界条件	完全反射	完全反射 (海底露出を考慮) 小谷ほか(1998)の				3)の遡上境界条件		
初期海面変動	波源モデルを用いてMansinha and Smylie(1971)の方法により計算される鉛直変位を 海面上に与える							
海底摩擦	考慮 しない	考慮 こない マニングの粗度係数n = 0.03m <sup>-1/3</sup> /s(土木学会(2002)より)						
水平渦動粘性 係数	考慮しない							
潮位条件	T.P.±0.0m							
計算時間	地震発生後4時間							



計算領域※2とその水深及び格子分割

※1:土木学会(2016)では、水深200m以浅の海域を目安に非線形長波式を適用するとしている。これを十分に満足するようC領域以下(水深1500m以浅)で、非線形長波式(浅水理論) を適用した。

※2:計算領域範囲は、日本海溝沿い・千島海溝沿い(南部)の津波発生領域が含まれる範囲及び北海道・東日本沿岸からの反射波が発電所に与える影響を考慮して設定した。



### Ⅵ. 計算条件等 2. 津波計算条件

2.1 計算領域



73

第989回審査会合(R3.7.9)

資料1-2 p89 再掲

# Ⅵ. 計算条件等

# 3. 既往津波の再現解析

- 3.1 計算条件
- 3.2 評価方法
- 3.3 評価結果



### Ⅵ.計算条件等 3. 既往津波の再現解析

3.1 計算領域

・ 数値シミュレーションの手法の妥当性を確認するために、既往津波の再現解析を実施した。

• 再現解析は、次の計算条件等に基づき実施した。

	B領域	C領域	D領域	E領域			
空間格子間隔∆s	2.5 km	833 m (2500/3)	278 m (2500/9)	93 m (2500/27)			
時間格子間隔∆t	1秒						
基礎方程式	線形長波式 非線形長波式(浅水理論)						
沖側境界条件	自由透過 外側の大格子領域と水位・流量を接続						
陸側境界条件	完全反射	完全反射 (海底露出を考慮)		小谷ほか (1998)の遡 上境界条件			
初期海面変動	波源モデルを用いてMansinha and Smylie(1971)の 方法により計算される鉛直変位を海面上に与える						
海底摩擦	考慮しない マニングの粗度係数n = 0.03m <sup>-1/3</sup> /s (土木学会(2016)より)						
水平渦動粘性 係数	考慮しない						
潮位条件	T.P.±0.0m						
計算再現時間	地震発生後4時間						

主な計算条件





### VI.計算条件等 3. 既往津波の再現解析

## 3.2 評価方法

- 再現性の評価は、各地点における既往津波高と数値シミュレーションによる津波高を比較することにより行った。
- 再現性の指標は、相田(1977)による既往津波高と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及びばらつきを 表す指標κを用いた。
- 評価に用いた既往津波は、地震種別毎に評価することを基本として選定した。

評価に用いた既任洋波						
地震	種別	既往津波				
プレート間地震	津波地震	1896年明治三陸地震津波				
	<b>ு</b> ட்டியுக்	1856年の津波				
	ノレート间地辰	1968年十勝沖地震に伴う津波				
海洋プレート内地震		1933年昭和三陸地震津波				

### 転/年に 中いと 明谷 決決

断層パラメ-	1856年	1896年	1933年	1968年				
モーメントマク゛ニチュート゛	Mw	8.35	8.28	8.35	8.41			
長さ	L(km)	120	210	185	150			
幅	W(km)	70	50	50	100			
走向	θ(°)	205	190	180	195			
断層上縁深さ	d(km)	26	1	1	6			
傾斜角	δ(°)	20	20	45	20			
すべり角	λ(°)	90	75	270	76			
すべり量	D(m)	10.0	9.0	6.6	6.9			





1933年昭和三陸地震津波

1968年十勝沖地震に伴う津波

### Ⅵ. 計算条件等 3. 既往津波の再現解析

## 3.3 評価結果

・ 土木学会(2016)の目安を満足しており、数値シミュレーションの手法が妥当であることを確認した。

重現,	牛の	評価	而結	里※
エエシレ	L ~ ~		ᅖᄱᄓ	~

既往津波	к	к	n	既往津波高
1856年の津波	0.95	1.448	72	羽鳥(2000)
1896年明治三陸地震津波	1.00	1.44	246	伊木(1897), 松尾(1933)
1933年昭和三陸地震津波	1.00	1.43	553	松尾(1933), 地震研究所(1934)
1968年十勝沖地震に伴う津波	0.97	1.39	297	岸(1969)

30

25

※土木学会(2002)による再現性の目安:0.95<K<1.05, κ<1.45











第989回審査会合(R3.7.9)

資料1-2 p92 再掲

既往津波高

一計算津波高

# Ⅵ. 計算条件等

# 4. 津波水位の評価位置

- 4.1 津波水位の評価位置
- 4.2 補機冷却系取水路
- 4.3 時刻歷波形抽出位置



### VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置

### 4.1 津波水位の評価位置

#### ■敷地前面

・ 耐震重要施設等が設置された敷地(T.P.+13m)へ津波が遡上するかを評価するため,敷地前面(下図:赤点線)を津波水位の評価位置とする。

#### ■取水口前面, 放水路護岸前面

 耐震重要施設等が設置された敷地(T.P.+13m)へ取水路,放水路から津波が流入するかを評価するため,取水口前面(下図:水色丸),補機冷却海水系 取水口前面(下図:赤色丸),放水路護岸前面(下図:黄色丸)を津波水位の評価位置とする。



防潮堤(セメント改良土)標準断面図

79

第989回審査会合(R3.7.9)

資料1-2 p93 再掲

80

### VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置

### 4.2 補機冷却系取水路

 津波による取水路内の水位変動に伴う原子炉補機冷却海水系ポンプの取水性を評価するため、補機冷却海水系取水口前面を津波水位の評価 位置とする。



## Ⅵ.計算条件等 4.津波水位の評価位置

## 4.3 時刻歷波形抽出位置

- 津波解析は、設定する波源により発電所港湾内における流れ場が異なることから、津波水位(最大水位上昇量・最大水位下降量)の抽出位置を下図の とおり設定した。
- 水位時刻歴波形の抽出位置は、上記の代表点として各取放水設備前面の中央位置とした。





# Ⅵ. 計算条件等

# 5. 想定津波群の作成方法

- 5.1 連動型地震
- 5.2 内閣府(2020)日本海溝(三陸・日高沖)モデル
- 5.3 各特性化モデルの詳細パラメータスタディ



### VI. 計算条件等 5. 想定津波群の作成方法

・ 特性化モデル①~④を対象に、以下に示す表のケースを対象に想定津波群を作成し、イベント堆積物及び内閣府(2020a)と比較した。



83

第989回審査会合(R3.7.9)

資料1-2 p84 再掲

- 5.2 内閣府(2020)日本海溝(三陸・日高沖)モデル
- 日本海溝(三陸・日高沖)モデルについては、青森県沖、岩手県沖に破壊開始点設定したケースを対象に想定津波群を作成し、各特性化モデルの 想定津波群と比較した。



84

第989回審査会合(R3.7.9)

資料1-2 p85 一部修正

#### 第989回審査会合(R3.7.9) 資料1-2 p86 再掲

**Ⅵ. 計算条件等 5. 想定津波群の作成方法** 

## 5.3 各特性化モデルの詳細パラメータスタディ

各特性化モデルを対象に実施した詳細パラメータスタディ結果を踏まえた想定津波群とイベント堆積物及び内閣府(2020a)の想定津波群との比較結果を以下に示す。

特性化モデル	概略パラメータスタディ	詳細パラメータスタディ					
		水位_	上昇側	水位下降側			
	人。へり或の位直	破壞開始点	破壊伝播速度	破壞開始点	破壊伝播速度		
特性化モデル①	北へ30km~南へ70km	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点 : P6)	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点 : P5)		
特性化モデル② (基準断層モデル①)	北へ50km~南へ150km	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点 : P6)	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点 : P4)		
特性化モデル③ (基準断層モデル②)	北へ50km~南へ150km	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点 : P6)	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点 : P4)		
特性化モデル④ (基準断層モデル③)	北へ50km~南へ150km	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点∶P6)	P1~P6	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s (破壊開始点:P1)		







# Ⅵ. 計算条件等

# 6. 津波伝播特性の検討

- 6.1 検討方針
- 6.2 最大水位上昇量分布
- **6.3 津波の伝播状況**



87

### Ⅵ. 計算条件等 6. 津波伝播特性の検討

6.1 検討方針

- 発電所を津波波源と仮定した場合の数値シミュレーションにより、津波の伝播特性の大まかな傾向の把握を行った。
- 津波波源は,発電所を中心とする半径2kmの円を設定し,一律10mの初期水位を与えた。





88

### Ⅵ. 計算条件等 6. 津波伝播特性の検討

## 6.2 最大水位上昇量分布

水深による津波振幅への影響を軽減するため、「グリーンの法則」を用いて最大水位上昇量を補正※した。
 ※:波源位置の水深をh<sub>0</sub>(=10m),沖合地点の水深をhとして、数値シミュレーションで得られる各格子の最大水位上昇量を「(h<sub>0</sub>/h)<sup>1/4</sup>」で除して補正。





### Ⅵ. 計算条件等 6. 津波伝播特性の検討

## 6.3 津波の伝播状況:敷地近傍(3~25分後)

・ 波源域から敷地前面海域に向かって、同心円状に津波が伝播する過程が確認される。



89

第989回審査会合(R3.7.9) 資料1-2 p204 再掲

90

## 6.3 津波の伝播状況:広域(20~90分後)

・ 沖合に向かって、同心円状に津波が伝播する過程が確認される。





# 参考文献



参考文献①

1. 内閣府(2020a):日本海溝・千島海溝沿いの巨大地震モデルの検討について(概要報告),日本海溝・千島海溝沿いの巨大地震モデル検討会

2. 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2019):日本海溝沿いの地震活動の長期評価(第三版)

3. 社団法人土木学会原子力土木委員会津波評価部会(2002):原子力発電所の津波評価技術

4. 公益社団法人土木学会原子力土木委員会津波評価小委員会(2016):原子力発電所の津波評価技術 2016

5. 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2017):千島海溝沿いの地震活動の長期評価(第三版)

- 6. Yamanaka, Y. and M. Kikuchi (2004): Asperity map along the subduction zone in northeastern Japan inferred from regional seismic data, J. Geophys. Res., 109,B07307,doi:10,1029/2003JB002683
- 7. 永井理子・菊地正幸・山中佳子(2001):三陸沖における再来大地震の震源過程の比較研究-1968年十勝沖地震と1994年三陸はるか沖地震の比較-, 地震2, 54, 267-280
- 8. 相田勇(1986):津波波源の推定,水工学シリーズ86-B-2,土木学会水理委員会

9. 岸力(1969):1968年十勝沖地震調査報告, 津波—北海道東北沿岸—, 1968年十勝沖地震調査委員会編『1968年十勝沖地震調査報告』, pp.207-256

10. 伊藤潔・大東明子(1996): 地殻および上部マントルにおけるVp/Vs比,日本地震学会講演予稿集, No.2, B83

11.阿部勝征(2003):津波地震とは何か-総論-,月刊地球, Vol.25, No.5, pp.337-342

12.阿部勝征(1988):津波マグニチュードによる日本付近の地震津波の定量化,東京大学地震研究所彙報, Vol.63, pp.289-303

13. 阿部勝征(1999): 遡上高を用いた津波マグニチュードMtの決定 – 歴史津波への応用 – , 地震第2輯, 第52巻, pp.369-377

14.Katsuyuki Abe (1979) : Size of Great Earthquakes of 1837–1974 Inferred From Tsunami Data, Journal of Geophysical Research, Vol. 84, No.B4

15.Katsuyuki Abe (1985) : Quantification of major earthquake tsunamis of the Japan Sea, Physics of the Earth and Planetary Interiors, 38,214–223

16.宇津徳治(1999):地震活動概説,東大出版会,876pp

17.Katsuyuki Abe(1981): Physical size of tsunamigenic earthquakes of the northwestern Pacific, Physics of the Earth and Planetary Interiors, 27,194–205

18. Hiroo Kanamori (1972) : Mechanism of tsunami Earthquakes, Physics of the Earth and Planetary Interiors, 6, 346–359

19.防災科学技術研究所(2009):地すべり形分布図 第40集「一関・石巻」,防災科学技術研究所研究資料,第325

20.B.G.McAdoo, L.F.Pratson, D.L.Orange (2000): Submarine landslide geomorphology, US continental slope, Marine Geology, 169, 103-136

21.鈴木隆介(2000):建設技術者のための地形図読図入門 第3巻 段丘・丘陵・山地, 古今書院

22.小谷美佐·今村文彦·首藤伸夫(1998):GISを利用した津波遡上計算と被害推定法,海岸工学論文集,第45巻,pp.356-360

23. Mansinha, L. and D.E. Smylie (1971): The displacement fields of inclined faults, Bull. Seism. Soc. Am., Vol.61, No.5, pp.1433-1440

24.相田勇(1977):三陸沖の古い津波のシミュレーション,東京大学地震研究所彙報, Vol.52, pp.71-101



## 参考文献②

- 24. 羽鳥徳太郎(2000):三陸沖歴史津波の規模の再検討,津波工学研究報告17, pp.39-48
- 25.伊木常誠(1897):三陸地方津浪実況取調報告,震災予防調査会報告,第11号, pp.5-34
- 26. 松尾春雄(1933): 三陸津浪調査報告, 内務省土木試験所報告, 第24号, pp.83-112
- 27. 地震研究所(1934): 昭和8年3月3日三陸地方津浪に関する論文及報告,東京帝国大学地震研究所彙報,別冊第1号
- 28.内閣府(2020b):G空間情報センターHP,内閣府 日本海溝・千島海溝沿いの巨大地震モデルの検討会/津波断層モデル(3)津波断層パラメータ (最終更新2020年12月16日), https://www.geospatial.jp/ckan/dataset/2-003

