

### 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

---

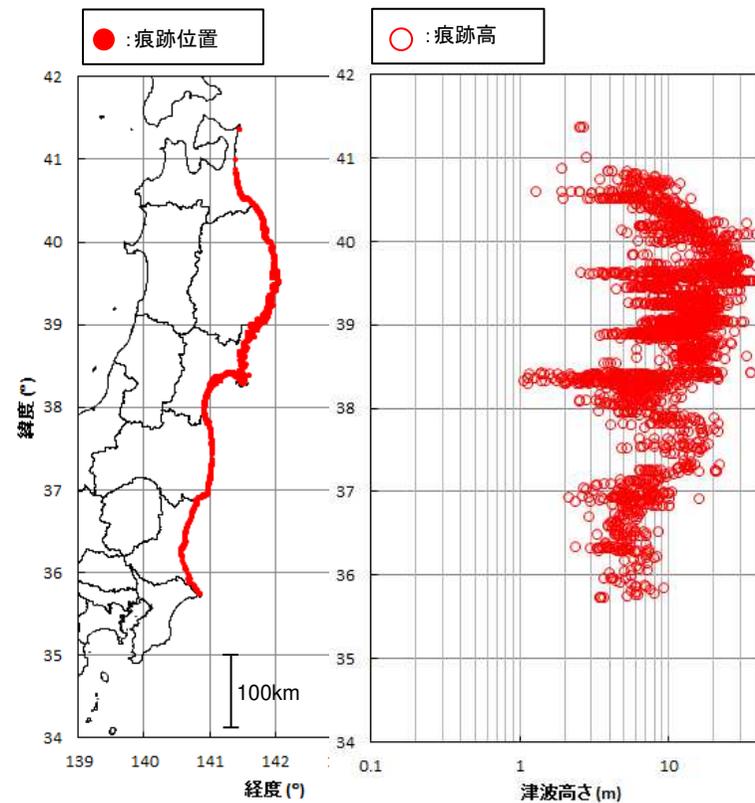
- 1. 3. 3. 1 超大すべり域の配置
- 1. 3. 3. 2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定
- 1. 3. 3. 3 特性化モデル①の設定方針
- 1. 3. 3. 4 大きなすべりが生じる構造的特徴
- 1. 3. 3. 5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性
- 1. 3. 3. 6 特性化モデル①の設定

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.1 超大すべり域の配置

##### ■基本方針

- 3.11地震に伴う津波により、青森県北部から茨城県南部に至る広範囲で津波被害が確認された。
- 過去に「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」が発生した記録が無いことから、同領域でM9クラスの巨大地震が発生した場合の津波の影響範囲と超大すべり域の配置の関係を整理するため、「3.11地震に伴う津波の影響範囲と超大すべり域位置の関係」、「根室沖から岩手県沖北部で確認されている津波堆積物及びそれを再現する津波波源」に関する知見を収集し、超大すべり域を配置する。

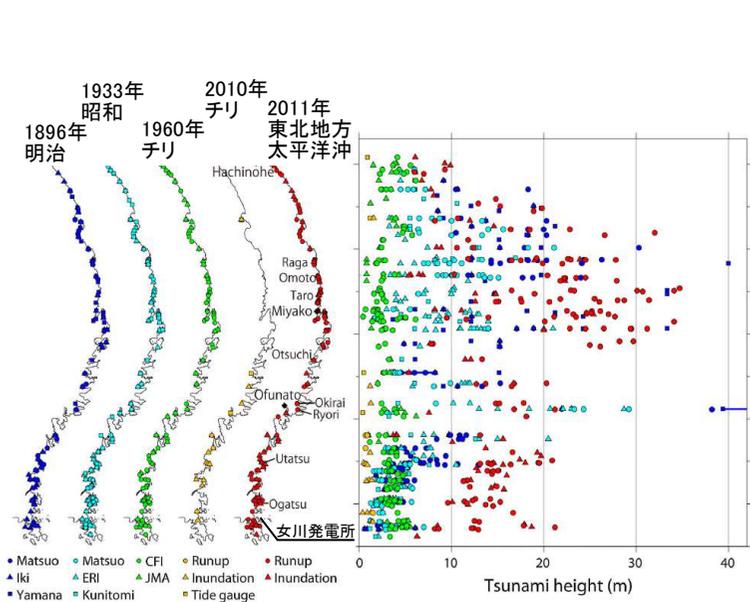


青森県北部～茨城県南部における3.11地震に伴う津波の痕跡高※  
(東北地方太平洋沖地震津波合同調査グループ(2012))  
※: 海岸線からの距離1000m以内, 信頼度Aのデータ(総数:2,686)

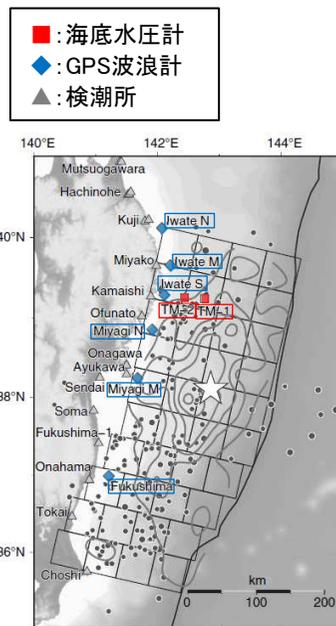
### 1.3.3.1 超大すべり域の配置

#### ■3.11地震に伴う津波の影響範囲と超大すべり域位置の関係

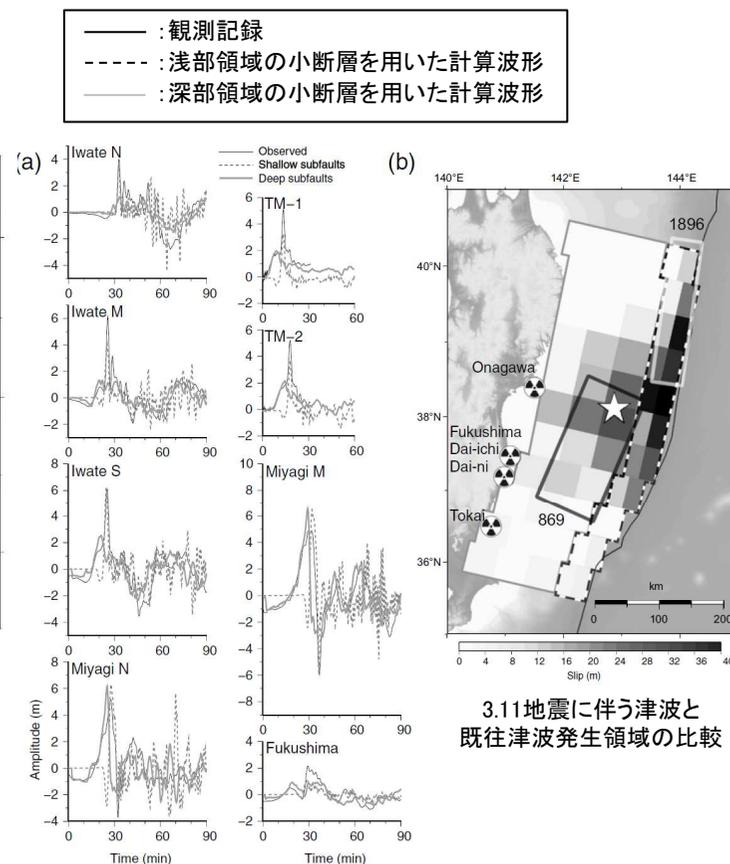
- 3.11地震に伴う津波は、青森県北部から茨城県南部に至る広範囲で被害が確認されているが、震源域に位置する宮城県沿岸の津波高さ(痕跡高)よりも、三陸沿岸の津波高さ(痕跡高)の方が高かったことが特徴的である(Tsuji et al.(2014))。
- Satake et al.(2013)は、津波波形インバージョン解析から推定された断層モデルを用いて、宮城県沿岸、三陸沿岸の津波高さに寄与したすべり領域の分析を実施し、宮城県沿岸の津波高さに寄与したすべり領域は、869年の地震に伴う津波の発生領域であり、三陸沿岸の津波高さに寄与したすべり領域は、1896年明治三陸地震津波の発生領域であったとしている。



1960年及び2010年チリ津波と日本海溝沿いで発生した  
主な津波の津波高さの比較  
(Tsuji et al.(2014)に一部加筆)



津波波形の比較位置



観測波形と計算波形の比較

3.11地震に伴う津波特性の分析 (Satake et al.(2013)に一部加筆)

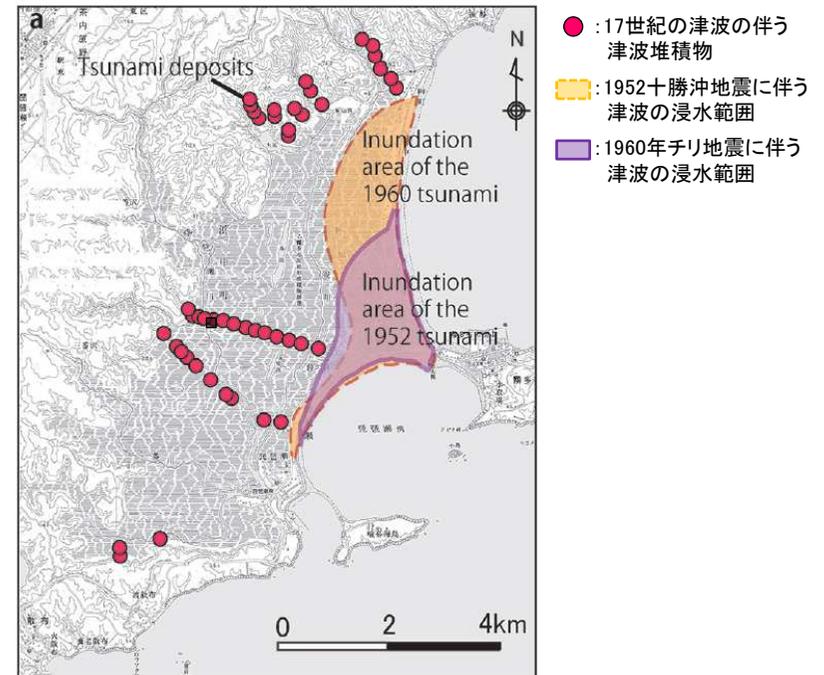
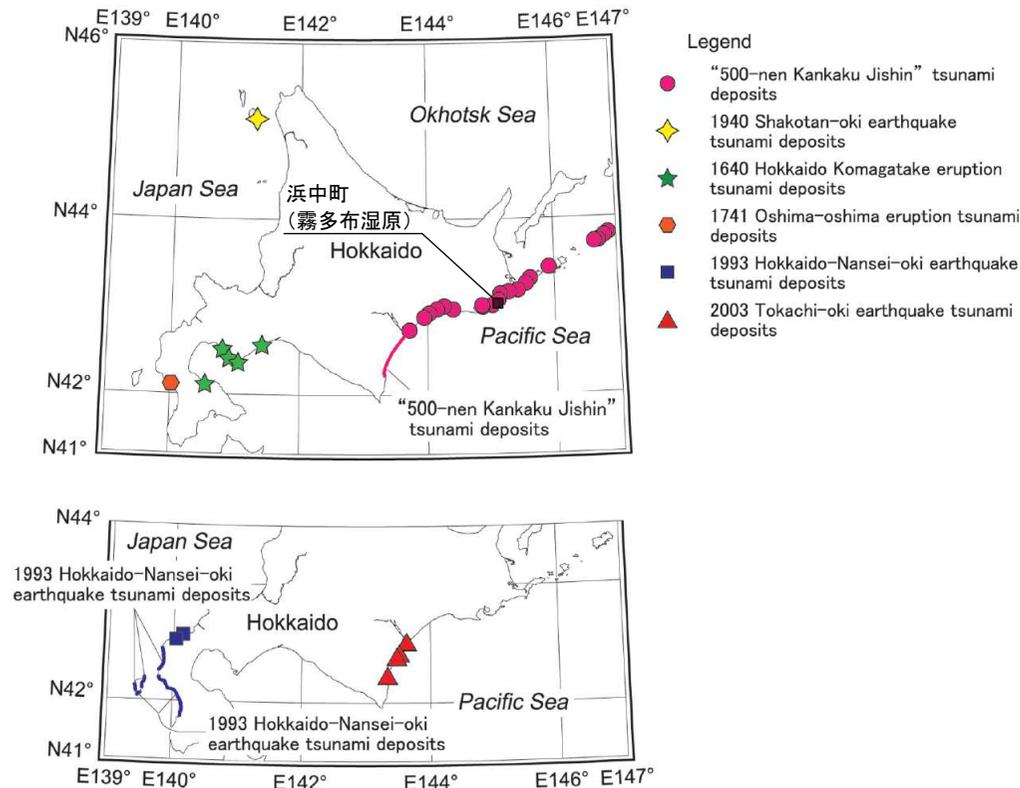
以上の知見から、沿岸の津波高さに影響を及ぼすすべり領域は、正対する海域で生じる大きなすべり領域である。

### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1. 3. 3. 1 超大すべり域の配置

##### ■根室沖から岩手県沖北部における既往津波: 17世紀に発生した超巨大地震に伴う津波の津波堆積物(十勝沖・根室沖)

- 17世紀に発生した超巨大地震に伴う津波の津波堆積物は、根室から十勝地域まで沿岸約200kmで確認され、北海道浜中町の霧多布湿原では、1952年十勝沖地震に伴う津波や1960年チリ地震に伴う津波の遡上距離は海岸から1~2km程度であるのに対し、17世紀の津波に伴う津波堆積物は、現海岸線から最低でも内陸へ3km以上に渡って分布する(高清水(2013), 地震調査研究推進本部(2017a), 佐竹(2017))。



浜中町(霧多布湿原)における17世紀の津波に伴う津波堆積物の分布と既往津波の浸水範囲の比較 (佐竹(2017))

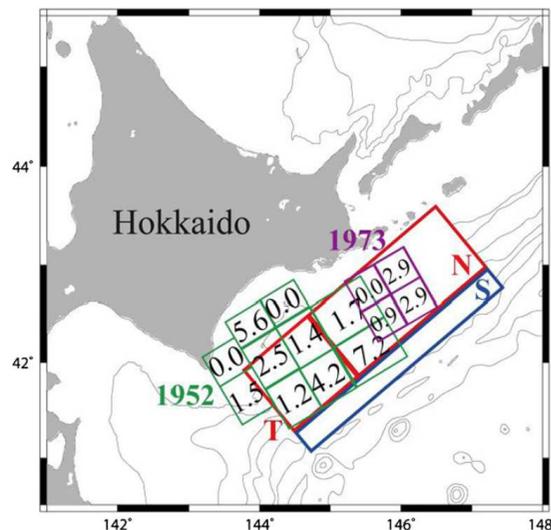
北海道沿岸における津波堆積物の分布 (高清水(2013)に一部加筆)

### 1.3.3.1 超大すべり域の配置

■根室沖から岩手県沖北部における既往津波: 17世紀に発生した超巨大地震に伴う津波の津波堆積物を再現する波源モデル(十勝沖・根室沖)

- 17世紀の津波の津波堆積物分布を説明する断層モデルは複数提案されているが、地震調査研究推進本部(2017a)、佐竹(2017)は、津波堆積物の平面的な分布及び十勝海岸の津波高さを再現する波源モデルは、Ioki and Tanioka(2016)が提案するプレート間地震と津波地震の連動を考慮した波源モデル(T10N5S25モデル※)であるとしている。
- なお、地震調査研究推進本部(2017a)は、17世紀の津波は、超巨大地震だったと推定されているにも関わらず、歴史記録では東北地方以南への影響は見られないとともに、17世紀ごろの年代を示す津波堆積物は、下北半島(Tanigawa et al.(2017))や三陸海岸(高田ほか(2016))で分布が確認されているが、それが17世紀の津波か1611年慶長三陸地震の津波かは判断できず、両者の関係解明は今後の課題としている。

※: T=十勝沖, N=根室沖, S=海溝寄り



17世紀に発生した超巨大地震に伴う津波の再現モデル (Ioki and Tanioka(2016)によるT10N5S25モデル) (地震調査研究推進本部(2017a))

17世紀に発生した超巨大地震に伴う津波の再現モデルの断層パラメータ(Ioki and Tanioka(2016))

Table 1  
Fault models and their parameters of the 17th century great earthquake.

Fault model	Length (km)	Width (km)	Depth (km)	Strike (deg)	Dip (deg)	Rake (deg)	Slip (m)
T	100	100	14	228	15	90	10
N	200	100	14	228	15	90	5
S	300	30	6.7	228	15	90	0-35

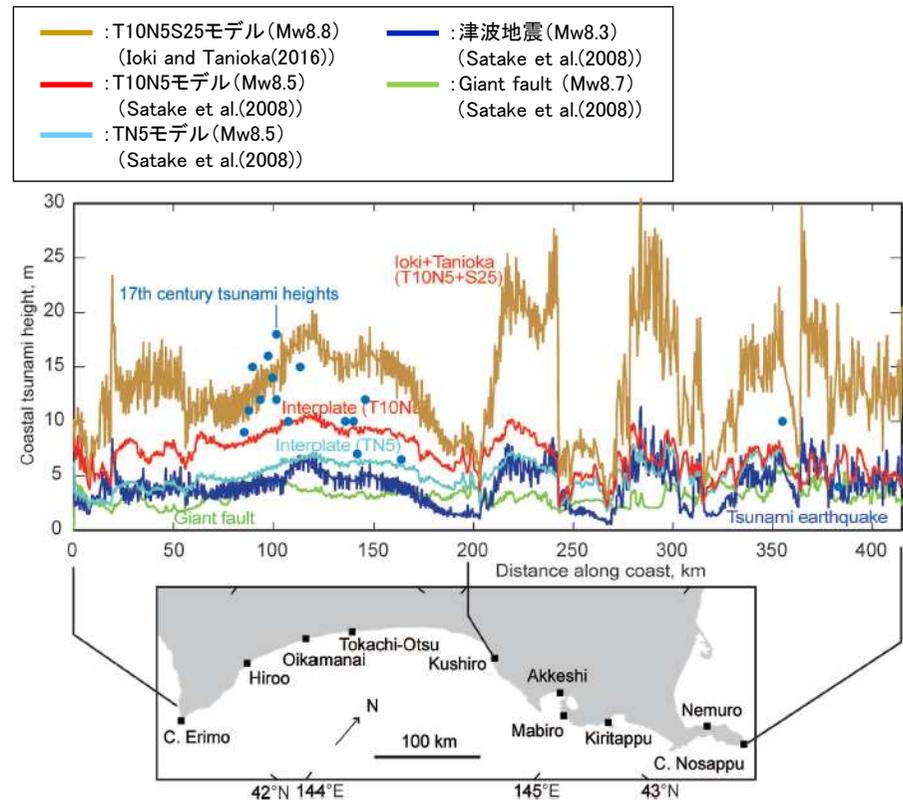


Fig. 12. Tsunami heights along the Pacific coast of Hokkaido (Satake et al., 2008; Ioki and Tanioka, 2016) from combined model of interplate and tsunami earthquakes (brown), giant fault (green), inter plate earthquakes (red for T10N5, light blue for TN5) and tsunami earthquake model (dark blue). Coastal tsunami heights by Hirakawa et al. (2000) are also shown.

既往再現モデルによる北海道南東部沿岸での津波高さ (佐竹(2017))

1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

1.3.3.1 超大すべり域の配置

■根室沖から岩手県沖北部における既往津波:青森県北部太平洋沿岸の津波堆積物(イベント堆積物)

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部では、過去にM9クラスの巨大地震を伴う津波が発生した記録がないことを踏まえ、青森県北部太平洋沿岸を対象に津波堆積物調査を実施し、広範囲にわたり、津波起因の可能性があるイベント堆積物が分布することを確認した。

青森県北部太平洋沿岸で確認されたイベント堆積物



この地図は、国土地理院長の承認を得て、数値地図200000(地図画像)を複製したものである。(承認番号平26情複, 第5号)

調査位置図

調査地点		イベント堆積物※1		
		有無	基底標高(T.P.)	推定年代(年)
尻屋崎		有	約8.1m	A.D.190年頃
猿ヶ森周辺	タテ沼付近①	有	約7.6m※2	A.D.1650年頃より後
	タテ沼付近②	有	約11.8m	A.D.50年頃
	猿ヶ森川	有	約11.0m※2	A.D.1300年頃
	材木沢	有	約7.6m	A.D.1550年頃
	大川	有	約6.8m	A.D.1450年頃より後
小田野沢		有	約4m	A.D.1700年頃
東京電力敷地内		有	約7.4m	A.D.1400年頃
東北電力敷地内	A測線	有	約6.1m	B.C.500年頃
	B測線	人工改変	/	/
	C測線	有	約8.6m	B.C.750年頃
	D測線	有	約8.4m	B.C.2800年頃
尾駮老部川		有	約1.9m	B.C.2000年頃
尾駮発茶沢		有	約6.2m	B.C.2950年頃
平沼		有	約1.6m	A.D.550年頃
六川目		有	約2.5m	B.C.4700年頃以前

※1:各イベント堆積物の詳細は、補足説明資料「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 3.津波堆積物調査」に記載。

※2:イベント堆積物の基底標高を確認することは出来なかったことから、確認できた下限標高を記載。

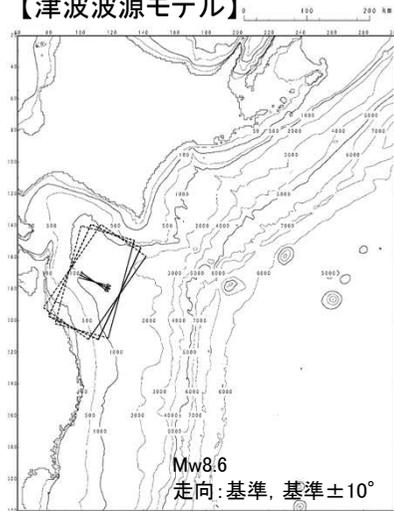
### 1.3.3.1 超大すべり域の配置

■根室沖から岩手県沖北部における既往津波:青森県北部太平洋沿岸の津波堆積物(イベント堆積物)を再現する波源モデル

- ・ 1856年の津波の再現モデル(Mw8.35)及び同モデルを基本に地震規模及び走向の不確かさを考慮した津波波源モデル※1を設定して数値シミュレーションを実施した結果, 青森県東方沖及び岩手県沖北部に分布する津波堆積物(イベント堆積物)の分布を概ね再現できることを確認した。

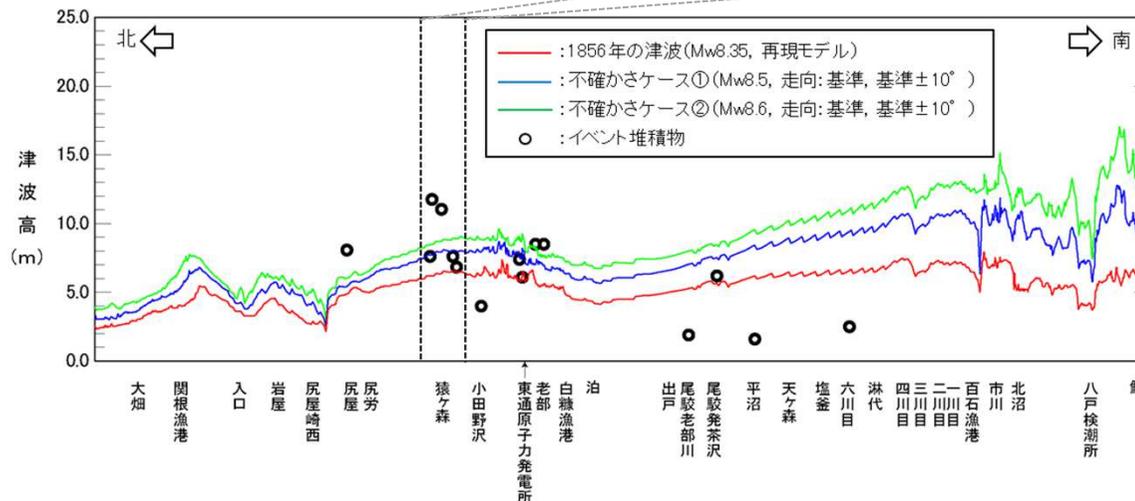
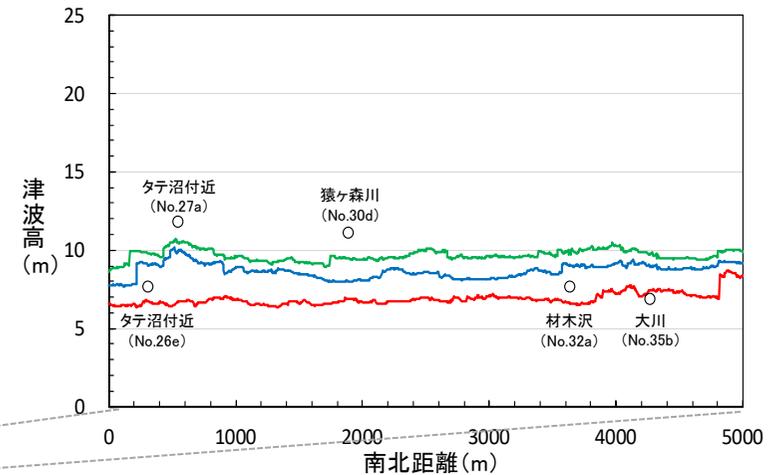
※1:再現解析の詳細は, 本資料「1.1 最新の科学的・技術的知見を踏まえた波源域及び津波規模の評価」に記載。

【津波波源モデル】



主な断層パラメータ

断層パラメータ		1856年の津波	1856年の津波の不確かさケース
モーメントマグニチュード*	Mw	8.35	8.6
長さ	L(km)	120	160
幅	W(km)	70	93
走向	$\theta$ (°)	205	205
断層上縁深さ	d(km)	26	26
傾斜角	$\delta$ (°)	20	20
すべり角	$\lambda$ (°)	90	90
すべり量	D(m)	10.0	13.35



猿ヶ森周辺における想定津波群(空間格子間隔5m, 遡上高)とイベント堆積物の比較※3

※3: イベント堆積物が堆積した年代の汀線位置, 陸域地形を復元して数値シミュレーションを実施すれば, 遡上高は高くなる(想定津波群は高くなる)と考えられる。

再現性の確認結果

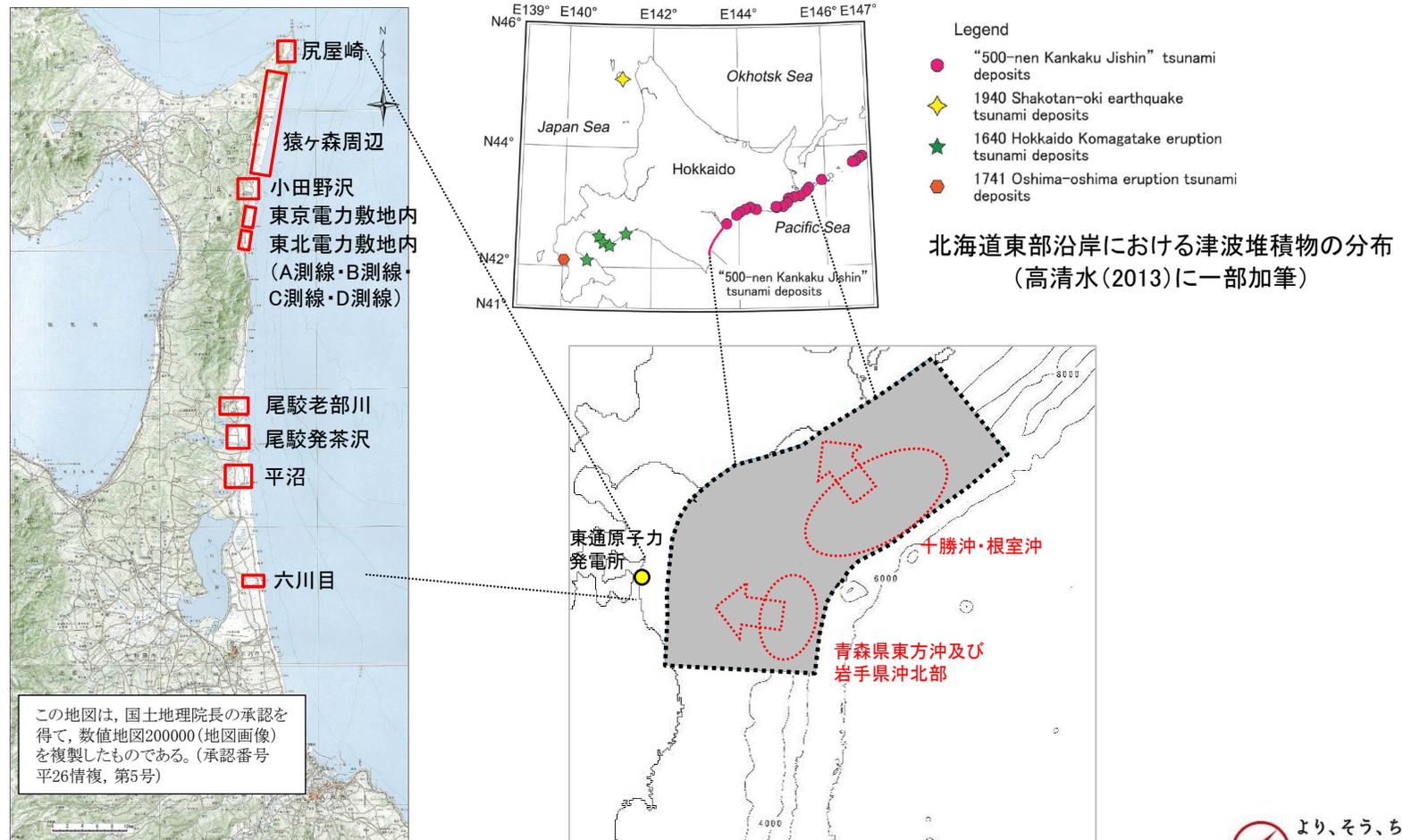
	K	$\kappa$	n
1856年の津波の再現モデル	0.91	1.84	15
1856年の津波の不確かさケース	0.64	1.87	

汀線位置における想定津波群(空間格子間隔278m※2)とイベント堆積物の比較  
※2: 発電所周辺については空間格子間隔31m(遡上高)

### 1.3.3.1 超大すべり域の配置

■まとめ

- ・ M9クラスの巨大地震が発生した場合の津波の影響範囲と超大すべり域の配置の関係を整理するため、「3.11地震に伴う津波の影響範囲と超大すべり域位置の関係」、「根室沖から岩手県沖北部で確認されている津波堆積物及びそれを再現する津波波源」に関する知見を収集した。
- ・ 3.11地震に伴う津波は広範囲に影響を及ぼしたが沿岸部の津波高さに大きく寄与したのは、正対する海域の大きなすべりであるとともに、北海道東部沿岸、青森県東方沖及び岩手県沖北部沿岸の津波堆積物の分布を再現する津波波源は、3.11地震と同様に、正対する海域で発生した津波によるものであることを確認した。
- ・ 以上から、十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の広域の津波特性を考慮した特性化モデルを設定する際には、十勝沖・根室沖、青森県東方沖及び岩手県沖北部の各領域に超大すべり域を配置する必要がある。



青森県北部太平洋沿岸における津波堆積物の分布(調査位置)

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

##### ■設定方針①

- 3.11地震の広域の津波特性(痕跡高)を考慮した特性化モデル※並びに3.11地震における大すべりの発生形態から得られた知見を踏まえ、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」の広域の津波特性を考慮した特性化モデルを設定する。

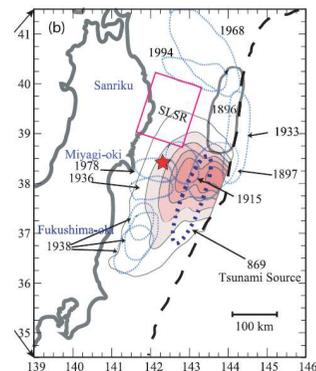
※:3.11地震における広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定方法の詳細は、補足説明資料「I.「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 6. 3.11地震における広域の津波特性を考慮した特性化モデル」に記載。

##### 【3.11地震の広域の津波特性(痕跡高)を考慮した特性化モデルから得られた知見の反映】

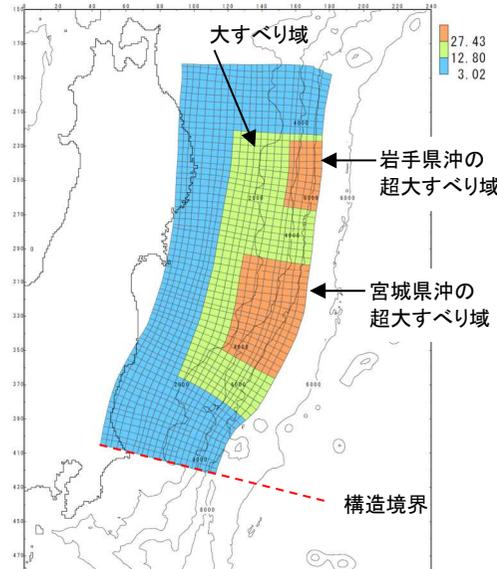
- 超大すべり域の位置:** 超大すべり域を複数配置することで広域の津波痕跡を再現でき、その位置は、地震学的・測地学的知見(アスペリティ、固着等)を踏まえて配置する。
- 大すべり域・超大すべり域のすべり量:** 杉野ほか(2014)に示されるすべり量、面積比率を踏まえて設定する。

##### ■超大すべり域の設定

- 岩手県沖: 低地震活動域を考慮して、典型的なプレート間地震の発生領域を除く範囲に設定。
- 宮城県沖: 3.11地震時のすべり分布形状、同領域の固着度並びに固着の破壊を助長する長期的な非地震性すべりの発生領域を考慮して、福島県沖を含む範囲に設定。

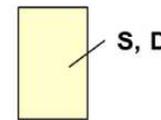


低地震活動域(SLSR)の位置  
(Ye et al.(2012))



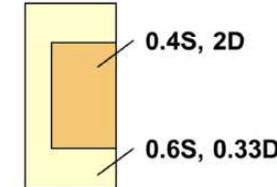
小～中規模  
(~Mw8.2)

均一すべり



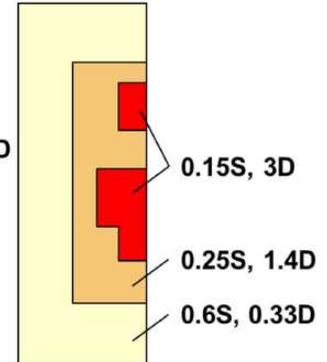
大規模  
(~Mw8.8)

2段階すべり



超大規模  
(Mw8.9~)

3段階すべり



- : 超大すべり域
- : 大すべり域
- : 背景領域
- S : 波源全域の面積
- D : 平均すべり量

杉野ほか(2014)によるMw8.9以上の規模の地震の大すべり域・超大すべり域の設定方法

3.11地震の広域の津波特性を考慮した特性化モデル

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

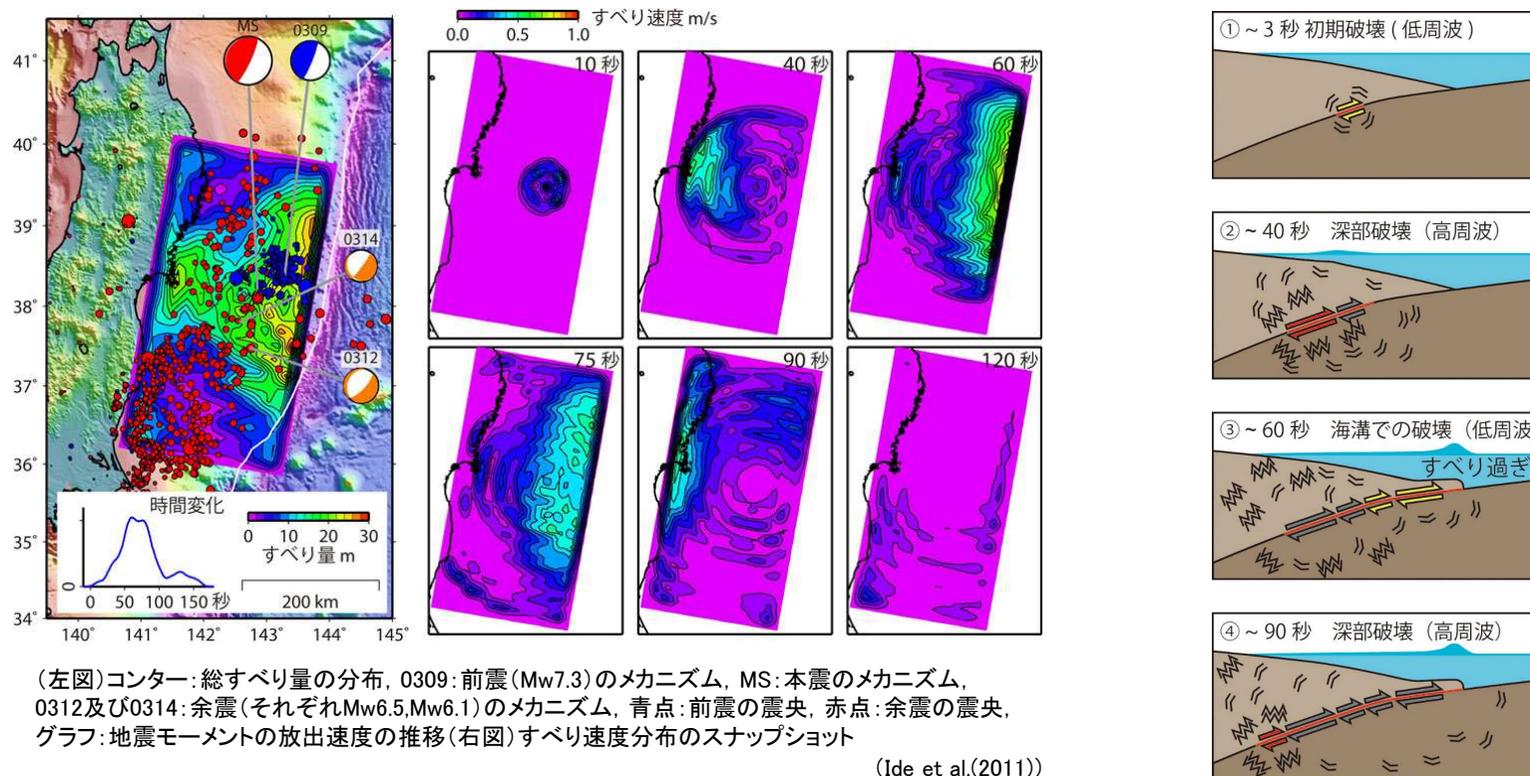
#### ■設定方針②

##### 【3.11地震における大すべりの発生形態に係る知見】

iii. 超大すべり域のすべり量分布: 宮城県沖における浅部領域の大きなすべりの発生要因(深部の破壊を起点としたダイナミックオーバーシュート)を踏まえ, 3.11地震の広域の津波特性を考慮した特性化モデルのうち宮城県沖のすべり量分布並びに十勝沖・根室沖, 青森県東方沖及び岩手県沖北部の地震学的・測地学的知見(アスペリティ, 固着等)を踏まえて設定する。

##### ■ダイナミックオーバーシュート(Ide et al.(2011))

- ✓ 3.11地震は, ①浅部の比較的静かなすべり, ②深部における高周波を放射する破壊の2つの破壊モードからなる。
- ✓ このうち, ①のすべりは地震以前に蓄えられていたひずみを解放するだけでなく, さらにすべり過ぎたことが, 地震直後に陸側プレート内で正断層地震が発生したことから推定される。これがダイナミックオーバーシュート(動的過剰すべり)と呼ばれる現象である。
- ✓ 浅部のダイナミックオーバーシュートは, それに先立つ深部のエネルギー的な破壊により励起された。深部側の破壊が存在しなければ, 巨大な津波は発生しなかった。



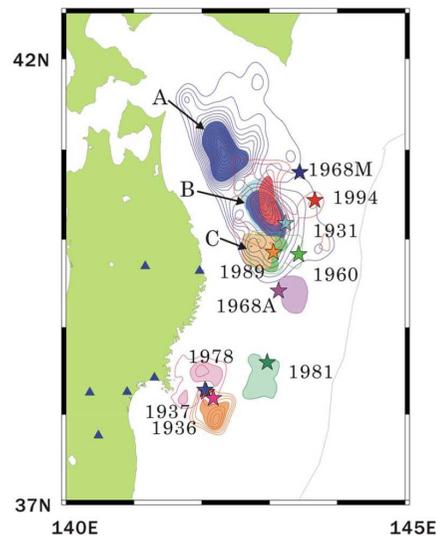
時間毎の破壊過程の模式図(井出(2011))

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

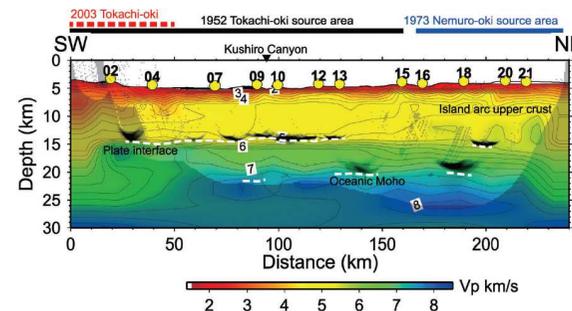
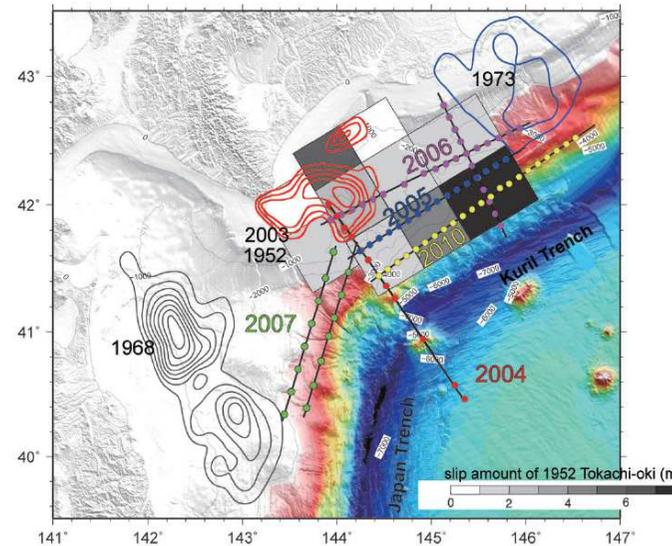
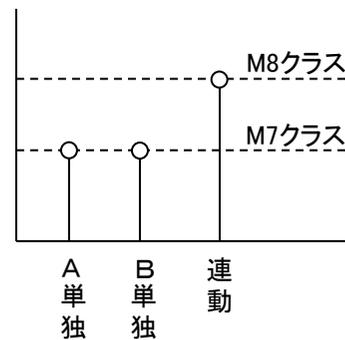
#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

#### ■ 超大すべり域の位置: 十勝沖・根室沖, 青森県東方沖及び岩手県沖北部におけるアスペリティと地震活動パターン

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部について, Yamanaka and Kikuchi(2004), 永井ほか(2001)はアスペリティ分布の解析から, アスペリティ(左図: 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Bのカップリング率はほぼ100%に近く, 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。
- 十勝沖・根室沖について, Azuma et al.(2012), 東(2012)は, 2003年十勝沖と1973年根室沖の両地震の地震時すべり域, 両震源域間の空白域(1952年十勝沖地震震源域)の各領域のP波速度構造から, プレート境界面からの反射波が2003年と1973年のアスペリティ内で観測されず, 空白域で強反射が観測されたことから, この領域のすべり様式は, 地震時に特定の条件下で十勝沖または根室沖のアスペリティに同期してすべるが, 地震間は基本的に単独では地震性すべりを起こさない条件付き安定すべり域である可能性が示唆されるとしている。



青森県東方沖及び岩手県沖北部におけ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))



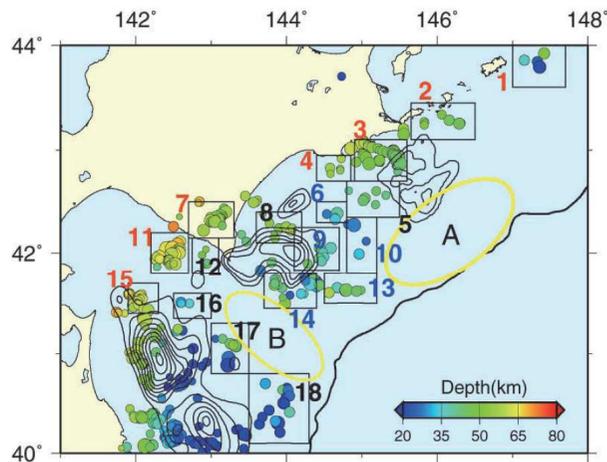
十勝沖・根室沖におけるアスペリティと2003年十勝沖～1973年根室沖の震源域間のP波速度構造(2010年測線) (東(2012))

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

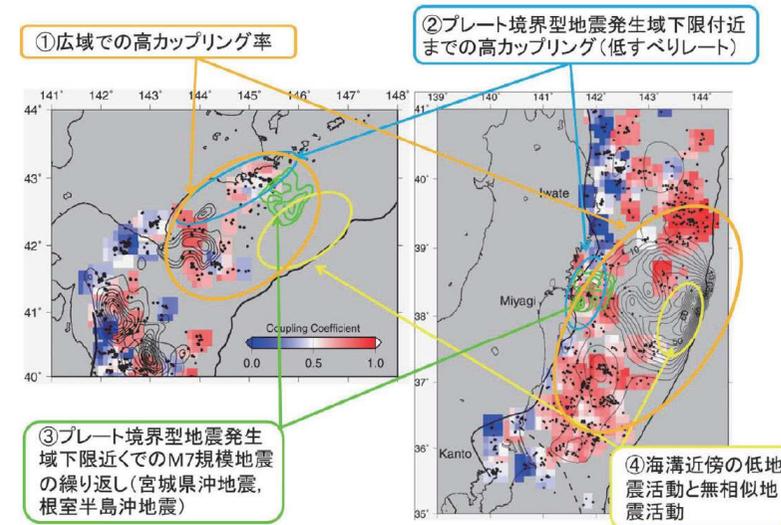
#### ■ 超大すべり域の位置: 十勝沖・根室沖における地震学的見地

- 東北大学(2012)は、小繰り返し地震(相似地震)の活動及びそれから推定されるプレート間地震すべりについて、3.11地震で大きなすべりを生じた宮城県沖における特徴との類似性から十勝沖・根室沖で巨大地震が発生する可能性があるとしている。
- なお、日本海溝・千島海溝島弧会合部付近の低地震活動(下図: 第1図空白域B)は、プレートの折れ曲がり影響している可能性も考えられるとしている。



第1図. 北海道南東沖の小繰り返し地震グループの分布(丸印). 丸の色はグループの地震の平均の深さを示す. コンターはYamanaka and Kikuchi (2004)<sup>9)</sup>によるM7以上の地震のすべり量分布. 矩形は第3図で平均の積算すべりを推定した領域を示す. 黄色楕円は繰り返し地震活動が低い場所.

東北大学(2012)



第2図. 北海道南東沖(左)および東北地方東方沖(右)の繰り返し地震分布(黒丸)およびそれにより推定したプレート間カップリング率(カラー)の比較. カップリング率は0.3°×0.3°のグリッドごとに、3つ以上の小繰り返し地震グループが存在する場所について推定した. 緑および黒のコンターはM7以上の地震のすべり量分布(Yamanaka and Kikuchi, 2004<sup>9)</sup>; Iinuma et al., 2012<sup>7)</sup>). 関東地方の沖の破線は、フィリピン海プレートの北東限(Uchida et al., 2009<sup>8)</sup>).

東北大学(2012)

#### 【宮城県沖における特徴】

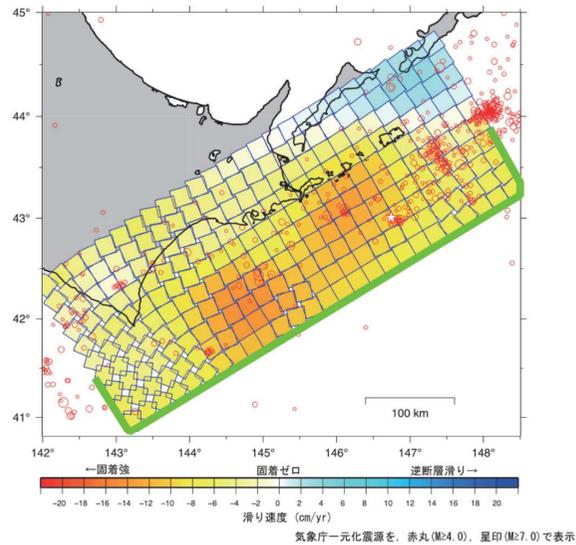
- 特徴①: 大すべり域を中心とする広域で高いカップリング率が推定される。
- 特徴②: プレート境界型地震の発生域下限付近まで高カップリング領域が存在。
- 特徴③: プレート境界型地震の発生域下限付近でのM7クラスの地震(の繰り返し)が存在。
- 特徴④: 海溝近傍の低地震活動と低繰り返し地震活動。

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

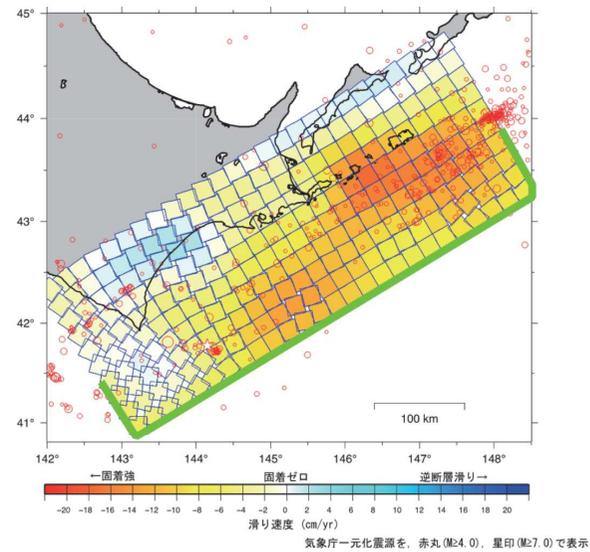
#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

#### ■ 超大すべり域の位置: 十勝沖・根室沖における測地学的見地

- 国土地理院(2012)は、1999年9月から2003年8月までと2007年3月から2011年2月までのすべり欠損速度分布から、両期間で、釧路沖の海溝寄りと根室沖の陸寄りに強い固着領域が推定され、その広がりから巨大地震の潜在的発生可能性を有する地域とすることができるとしている。



第2図 1999年9月から2003年8月までの平均的なすべり欠損速度分布。  
Fig. 2 Distribution of slip-deficit rate from September, 1999 to August, 2003.



第3図 2007年3月から2011年2月までの平均的なすべり欠損速度分布。  
Fig. 3 Distribution of slip-deficit rate from March, 2007 to February, 2011.

国土地理院(2012)

以上の地震学的・測地学的知見を踏まえ、超大すべり域を配置する。

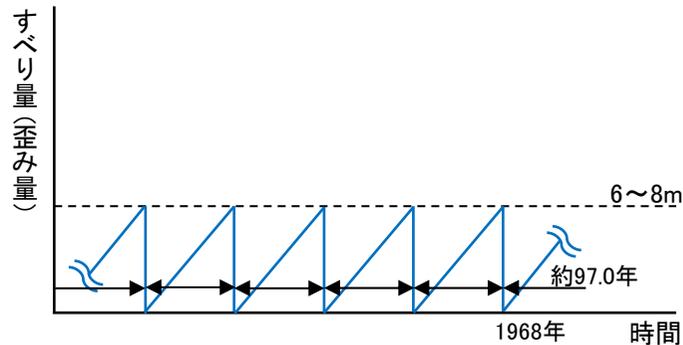
### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

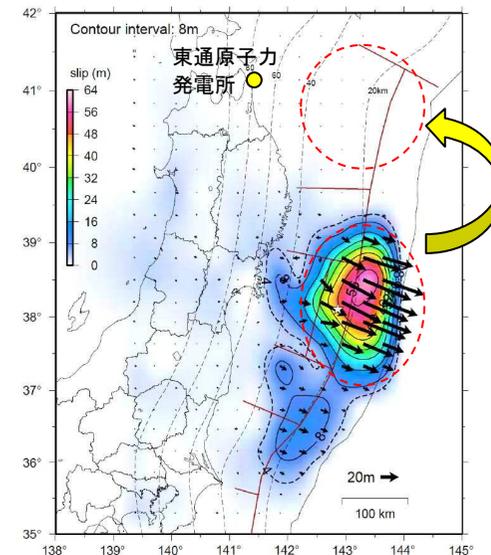
#### ■ 超大すべり域のすべり量: 青森県東方沖及び岩手県沖北部

- 国内外で発生している巨大地震の地震学的・地質学的・測地学的知見から、青森県東方沖及び岩手県沖北部については、1968年十勝沖地震に伴うすべりが最大規模と評価される。

#### ■ 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)

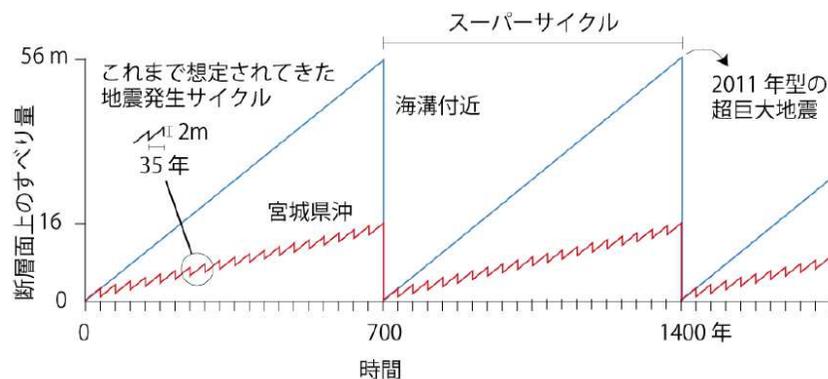


#### ■ 大すべり域・超大すべり域の設定(概念)



3.11地震時のすべり分布  
(地震調査研究推進本部(2012)に一部加筆)

#### ■ 宮城県沖におけるすべり量(歪み量)



宮城県沖と海溝軸周辺における地震のサイクルとすべり量モデル  
(佐竹(2011b))

敷地前面海域である青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域は、発電所の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、最新の科学的・技術的知見から想定されるすべりを上回る規模のすべりとして、3.11地震時における宮城県沖のすべりと同規模のすべりを考慮する。

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

##### ■ 超大すべり域のすべり量分布

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部で発生している既往地震の震源深さ(約20km)は、3.11地震時に宮城県沖の浅部領域をオーバーシュートさせた(破壊の起点となった)震源深さと同程度である。
- 十勝沖・根室沖における高カップリング領域並びに小繰り返し地震(相似地震)の活動領域は、3.11地震で大きなすべりを生じた宮城県沖における特徴と類似する(東北大学(2012))。

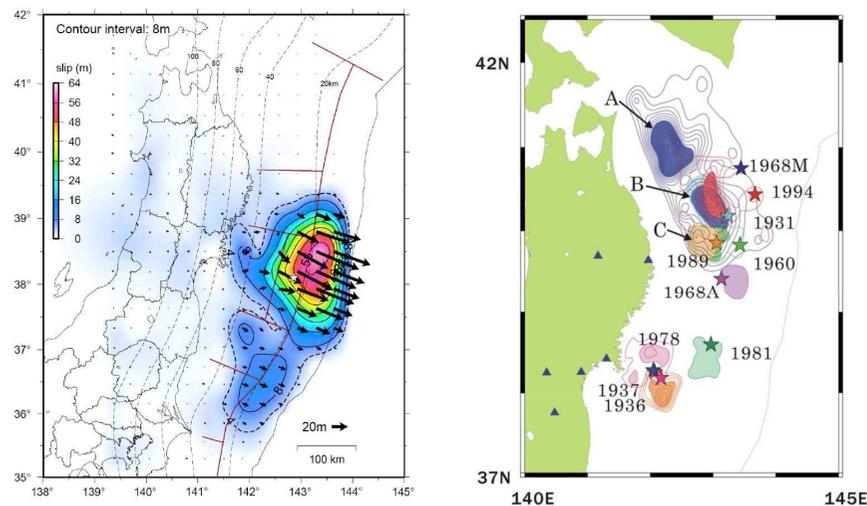
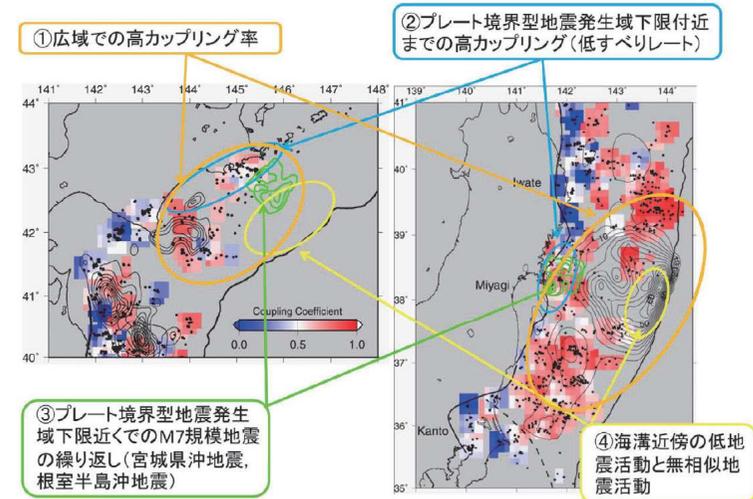


Figure 6. Asperity map along the subduction zone in northeastern Japan. Stars show the main shock epicenters. Contour lines show the moment release distribution. The interval of the contour lines is 0.5 m. Each earthquake is distinguished by color. We painted the area within the value of half the maximum slip as an asperity.

青森県東方沖及び岩手県沖北部における  
アスぺリティ分布, 既往地震の震源  
(Yamanaka and Kikuchi(2004))

3.11地震時の震源位置とすべり分布  
(地震調査研究推進本部(2012))



第2図. 北海道南東沖(左)および東北地方東方沖(右)の繰り返し地震分布(黒丸)およびそれにより推定したプレート間カップリング率(カラー)の比較. カップリング率は  $0.3^\circ \times 0.3^\circ$  のグリッドごとに、3つ以上の小繰り返し地震グループが存在する場所について推定した. 緑および黒のコンターはM7以上の地震のすべり量分布 (Yamanaka and Kikuchi, 2004<sup>6)</sup>; Iinuma et al., 2012<sup>7)</sup>). 関東地方の沖の破線は、フィリピン海プレートの北東限 (Uchida et al., 2009<sup>8)</sup>).

##### 【宮城県沖における特徴】

- 特徴①: 大すべり域を中心とする広域で高いカップリング率が推定される。
- 特徴②: プレート境界型地震の発生域下限付近まで高カップリング領域が存在。
- 特徴③: プレート境界型地震の発生域下限付近でのM7クラスの地震(の繰り返し)が存在。
- 特徴④: 海溝近傍の低地震活動と低繰り返し地震活動。

十勝沖・根室沖と宮城県沖のカップリング領域並びに地震活動の比較  
(東北大学(2012))

青森県東方沖及び岩手県沖北部, 十勝沖・根室沖と宮城県沖の地震学的な類似性を踏まえ, 3.11地震の広域の津波特性を考慮した特性化モデルにおける宮城県沖の超大すべり域のすべり量分布を各領域に設定する。

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.2 広域の津波特性を考慮した特性化モデルの設定

##### ■ まとめ

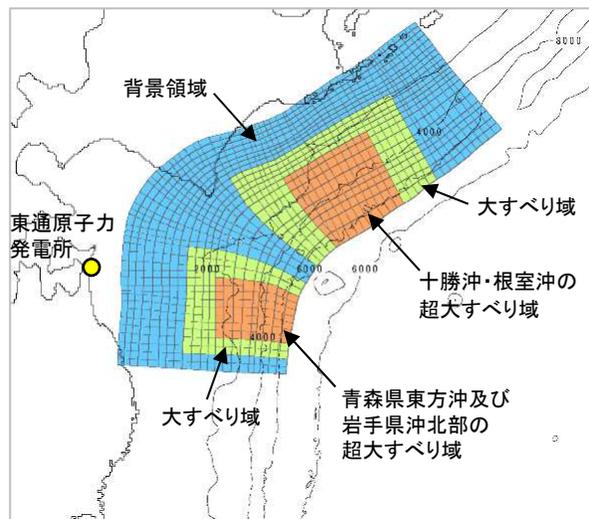
- 3.11地震の広域の津波特性を考慮した特性化モデル並びに3.11地震における大すべりの発生形態から得られた知見を踏まえて設定した特性化モデルを以下に示す。

##### 【青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域・超大すべり域】

- 超大すべり域の位置: アスペリティ分布及び1968年十勝沖地震の震源位置を踏まえて設定。
- 超大すべり域のすべり量: 1968年十勝沖地震に伴うすべりが最大規模と評価されるが、発電所前面の超大すべり域は発電所の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、保守的に3.11地震時における宮城県沖と同規模のすべりを考慮。すべり量は杉野ほか(2014)を踏まえて設定。
- 超大すべり域のすべり量分布: 3.11地震の震源深さとの類似性を考慮し、3.11地震の広域の津波特性を考慮した特性化モデルの宮城県沖の超大すべり域のすべり量分布を参考に設定。
- 大すべり域・超大すべり域の面積: 青森県東方沖及び岩手県沖北部の断層面積を基に、杉野ほか(2014)に示される面積比率を踏まえて設定。

##### 【十勝沖・根室沖の大すべり域・超大すべり域】

- 超大すべり域の位置: 地震学的, 測地学的知見を踏まえて設定。
- 超大すべり域のすべり量: すべり量は杉野ほか(2014)を踏まえて設定。超巨大地震(17世紀型)を再現するモデルのすべり量と同等であることを確認。
- 超大すべり域のすべり量分布: 宮城県沖の高カップリング領域並びに小繰り返し地震(相似地震)の活動領域との類似性を考慮し、3.11地震の広域の津波特性を考慮した特性化モデルの宮城県沖の超大すべり域のすべり量分布を参考に設定。
- 大すべり域・超大すべり域の面積: 十勝沖から根室沖の断層面積を基に、杉野ほか(2014)に示される面積比率を踏まえて設定。



十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の  
広域の津波特性を考慮した特性化モデル

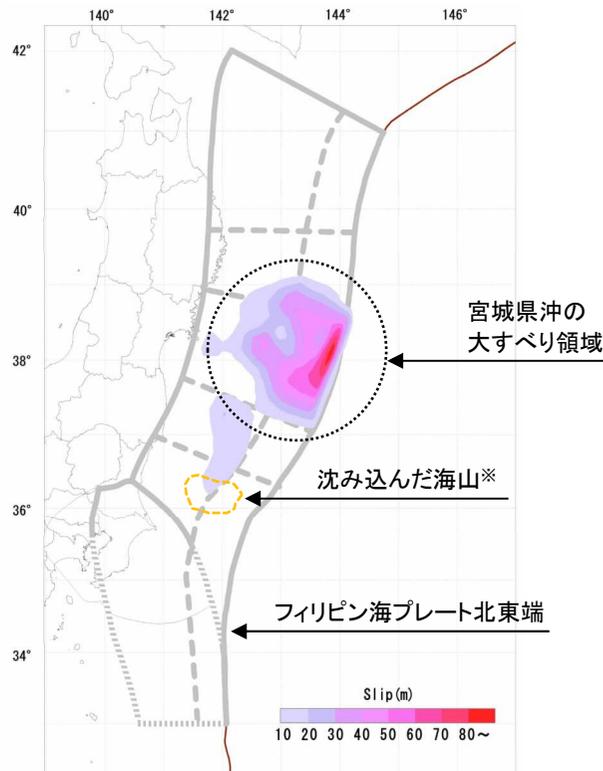
諸元		広域の津波特性を考慮した 特性化モデル
モーメントマグニチュード(Mw)		9.06
断層面積(S)		110,472(km <sup>2</sup> )
平均応力降下量( $\Delta\sigma$ )		3.27(MPa)
地震モーメント(Mo)		$4.93 \times 10^{22}$ (Nm)
平均すべり量		8.93(m)
すべり量	背景領域(0.33D) (面積及び面積比率)	2.79(m) (64,419(km <sup>2</sup> ), 58.3%)
	大すべり域(1.4D) (面積及び面積比率)*	11.84(m) (26,782(km <sup>2</sup> ), 24.3%)
	超大すべり域(3D) (面積及び面積比率)	25.38(m) (19,271(km <sup>2</sup> ), 17.4%)

※: 超大すべり域を含まない面積及び面積比率

### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

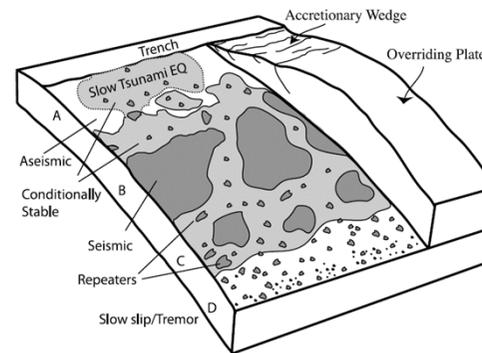
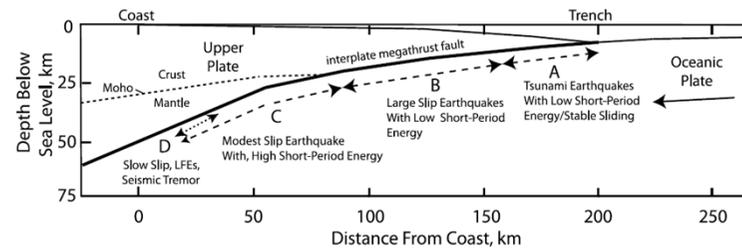
#### 1. 3. 3. 3 特性化モデル①の設定方針

- 3.11地震時に大きなすべりが生じた宮城県沖と破壊が停止した茨城県沖・房総沖のテクトニクスの背景及び地震学的知見から、大きなすべりが生じる構造的特徴を整理した上で、日本海溝・千島海溝島弧会合部のテクトニクスの背景等の類似性及び地震学的見地から、同領域で3.11地震時で見られた大きなすべりが発生する可能性を検討する。
- 上記検討から得られた知見を踏まえ、広域の津波特性を考慮した特性化モデルに保守性を考慮した特性化モデル①[広域の津波特性を考慮したモデル](以下、「特性化モデル①」という。)を設定する。



3.11地震時のすべり量分布  
(地震調査研究推進本部(2019)に一部加筆)

※: 沈み込んだ海山の位置等については、Kundu et al.(2012)に基づき記載。



プレート境界の領域区分と特徴  
(Lay et al.(2012))

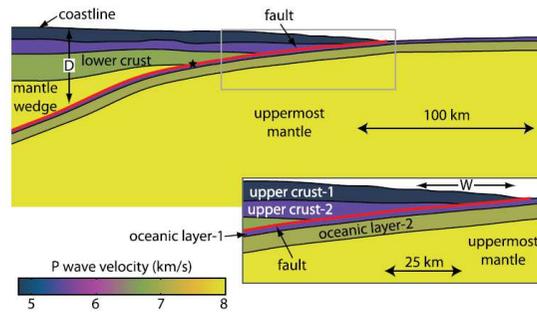
Figure 15. Cut-away schematic characterization of the megathrust frictional environment, related to domains A, B, C and D defined in Figure 6. Regions of unstable frictional sliding are dark regions labeled “seismic.” Regions of aseismic stable or episodic sliding are white regions labeled “aseismic.” Medium gray areas are conditional stability regions, which displace aseismically except when accelerated by failure of adjacent seismic patches. Domain A is at shallow depth where sediments and pore fluids cause very slow rupture expansion even if large displacements occur in tsunami earthquakes. Domain B has large, relatively uniform regions of stable sliding that can have large slip, but generate modest amounts of short-period radiation upon failure. Domain C has patchy, smaller scale regions of stable sliding surrounded by conditionally stable areas. When these areas fail, coherent short-period radiation is produced. Small, isolated patches may behave as repeaters when quasi-static sliding of surrounding regions regularly load them to failure. Domain D is dominated by aseismic sliding, but many small unstable patches can rupture in seismic tremor when slow slip events occur or when dynamically loaded by tides or shaking from passing seismic waves.

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

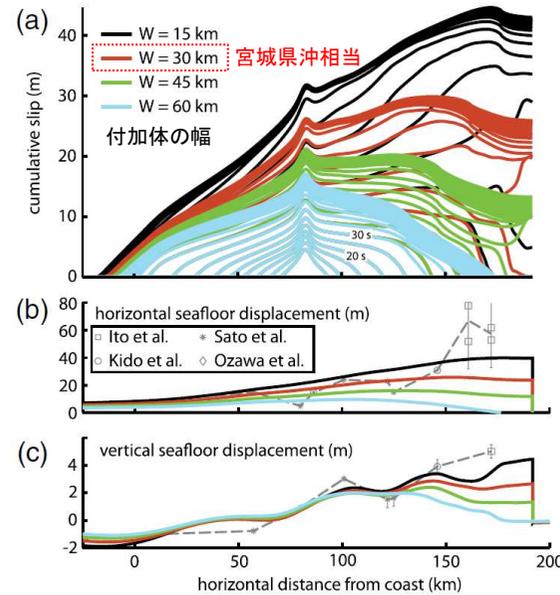
#### 1.3.3.4 大きなすべりが生じる構造的特徴

#### ■ 3.11地震で大きなすべりを生じた要因: 宮城県沖における付加体の幅

- Kozdon and Dunham(2013)は、3.11地震ではプレート境界浅部でもすべりが発生したことに着目し、地震探査で得られた宮城県沖の地震波速度構造を模した沈み込みプレート境界モデルを用いた2次元動的破壊シミュレーションから、付加体の幅が小さいほどプレート境界浅部のすべり量が増大する傾向があるとし、3.11地震で大きなすべりが発生した宮城県沖における付加体(P波速度:3~4km/s以下の領域)の幅は、他領域と比較して狭い(Tsuru et al.(2002))。

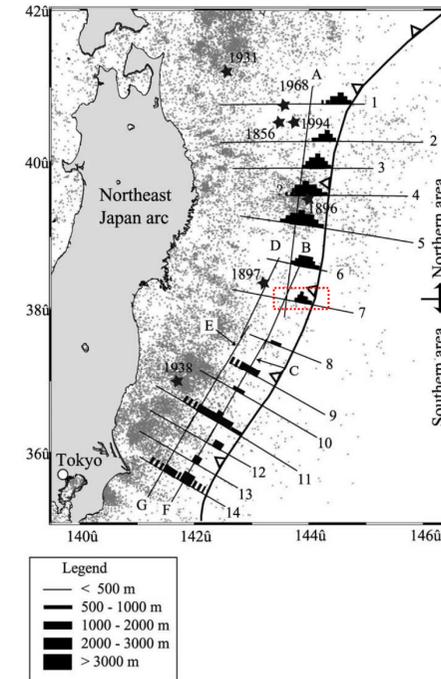


宮城県沖のプレート境界モデル  
(2次元動的破壊シミュレーションモデル)  
(Kozdon and Dunham(2013))



**Figure 11.** (a) Influence of horizontal extent  $W$  of shallow velocity-strengthening region on cumulative slip (plotted every 5 s). Shown for maximum effective normal stress  $\bar{\sigma}_{max} = 40$  MPa and seismogenic depth  $D = 45$  km. (b) Horizontal and (c) vertical seafloor displacement compared with various observations (dashed line). The color version of this figure is available only in the electronic edition.

動的破壊シミュレーションによる付加体の幅と  
断層すべり量, 水平・上下変位の関係  
(Kozdon and Dunham(2013))に一部加筆)



**Figure 17.** Map view of the low velocity sedimentary units observed on MCS sections in the Japan Trench margin. Small dots represent background seismicity taken from *JMA (Japan Meteorological Agency) HypoCatalog*.

日本海溝沿いにおける付加体(低速度堆積物)の分布  
(Tsuru et al.(2002))に一部加筆)

### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1. 3. 3. 4 大きなすべりが生じる構造的特徴

#### ■ 3.11地震で大きなすべりを生じた要因: 宮城県沖の海溝軸付近における島弧地殻の地震波速度

- Liu and Zhao (2018) は、地震波トモグラフィの結果から、3.11地震で大きなすべりが発生した宮城県沖に顕著な高速度域があることを確認し、海溝軸付近に比較的高速度域の島弧地殻が分布することと3.11地震の大きなすべりには関連があるとしている。

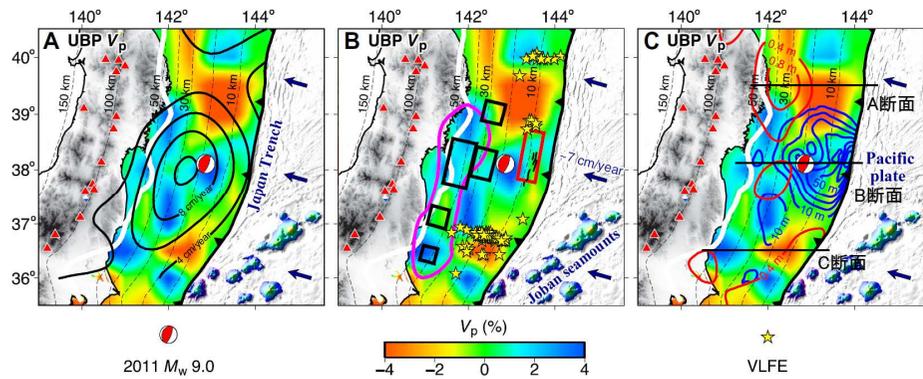


Fig. 4.  $V_p$  tomography and characteristics of the 2011 Tohoku-oki earthquake. The colors in (A to C) show  $V_p$  tomography along the UBPs obtained by this study. Black bold contour lines in (A) denote the back-slip rate (5). In (B), the yellow stars mark epicenters of very low frequency earthquakes (VLFs) (24); the red rectangle denotes a slow slip event (22) preceding the 2011 Tohoku-oki earthquake; the black rectangles show locations of coseismic strong ground motions (39); the magenta contour line marks the site of coseismic high-frequency P-wave radiation with a relatively low seismic moment during the 2011 Tohoku-oki earthquake (40); and the black short lines near the trench indicate seafloor traces of normal faults (34). The blue and red contour lines in (C) denote the coseismic slip (1) and the afterslip (43), respectively. The other labeling is the same as that in Fig. 2.

P波速度分布と3.11地震のすべり量分布等との関係  
(Liu and Zhao (2018)に一部加筆)

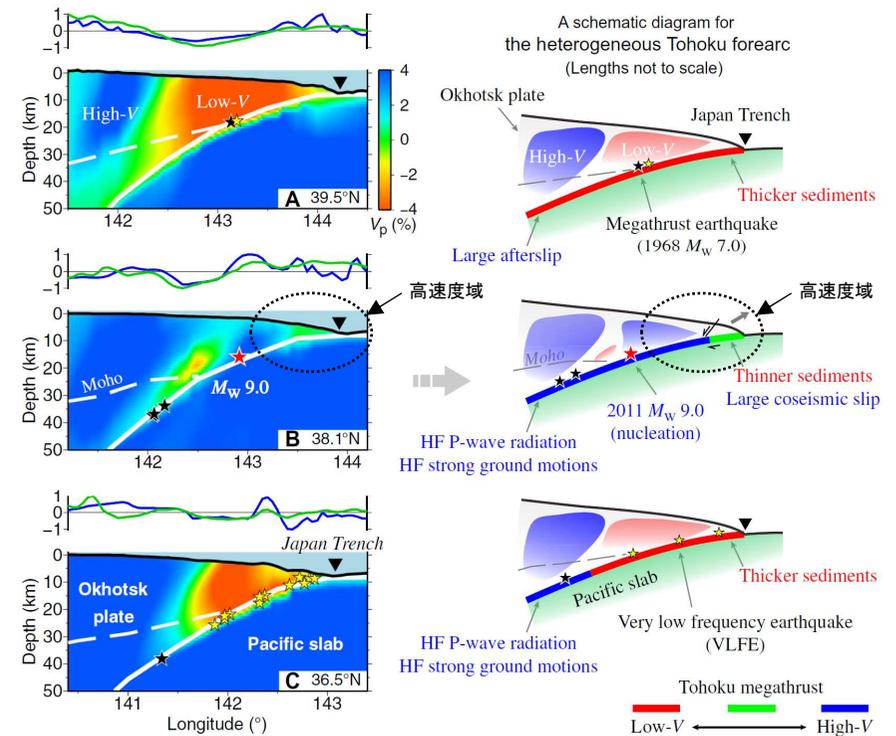


Fig. 5. Vertical cross sections of  $V_p$  tomography (left) and corresponding cartoons (right). The east-west vertical cross sections are along the three profiles shown in Fig. 1C. The normalized residual topography (blue line) and gravity (green line) along each profile are shown atop each cross section. The red and blue colors in (A to C) denote low and high  $V_p$  perturbations, respectively, whose scale is shown beside (A). The white bold and dashed lines in (A) to (C) denote the UBPs and the forearc Moho, respectively. The red star denotes the mainshock hypocenter of the 2011 Tohoku-oki earthquake ( $M_w$  9.0). The black and yellow stars indicate other megathrust earthquakes ( $M_w$  7.0 to 8.0) during 1917 to 2017 and the VLFs (24) within a 40-km width of each profile, respectively. Note that the hypocenters of the VLFs and the megathrust earthquakes are set on the UBPs, because their accurate focal depths are unclear for most of them. The reverse triangle denotes the Japan Trench axis. HF, high-frequency. In the right panels, the red, green, and blue lines denote low-, normal-, and high- $V_p$  anomalies atop the subducting Pacific plate, respectively, according to the tomographic results of this study. The gray dashed line denotes the forearc Moho.

プレート境界におけるP波速度分布とそのイメージ  
(Liu and Zhao (2018)に一部加筆)

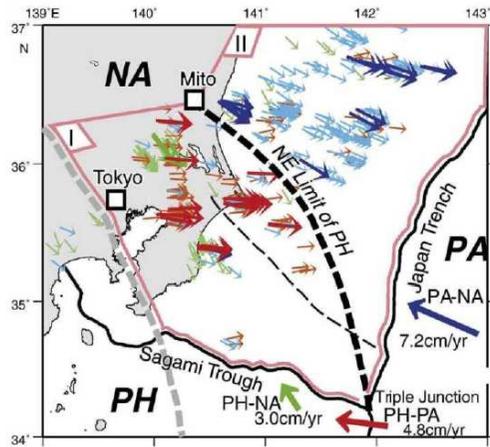
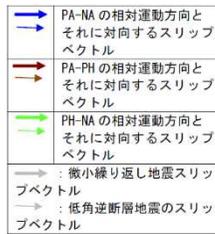
### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1. 3. 3. 4 大きなすべりが生じる構造的特徴

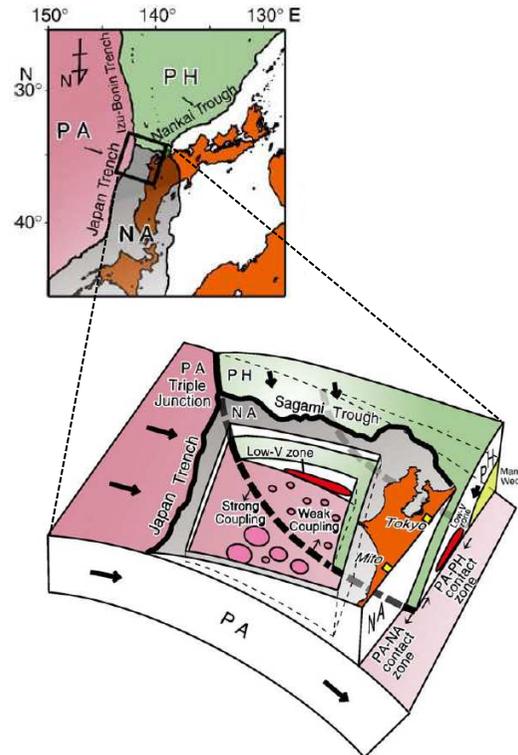
#### ■ 3.11地震で破壊が停止した要因:房総沖におけるテクトニクスの背景とすべりの関係

- ・ 房総沖の相模トラフ周辺では、陸側のプレートの下にフィリピン海プレートが、さらに下方には太平洋プレートが沈み込み、茨城県から千葉県沿岸の南東方向に向かってフィリピン海プレートの北東端が太平洋プレートに接している(Uchida et al.(2009)他)。
- ・ Uchida et al.(2009)は、地震学的見地から太平洋プレートの上盤側をなすプレートの違いによってカップリング率が大きく異なるとし、文部科学省(2008a)は、プレート境界面上盤側の構造不均質がプレート間固着状態に強く影響を及ぼすとしている。
- ・ Shinohara et al.(2011)は、3.11地震の余震分布に関する分析から、フィリピン海プレート北東端の位置と3.11地震の破壊域が一致するとしている。

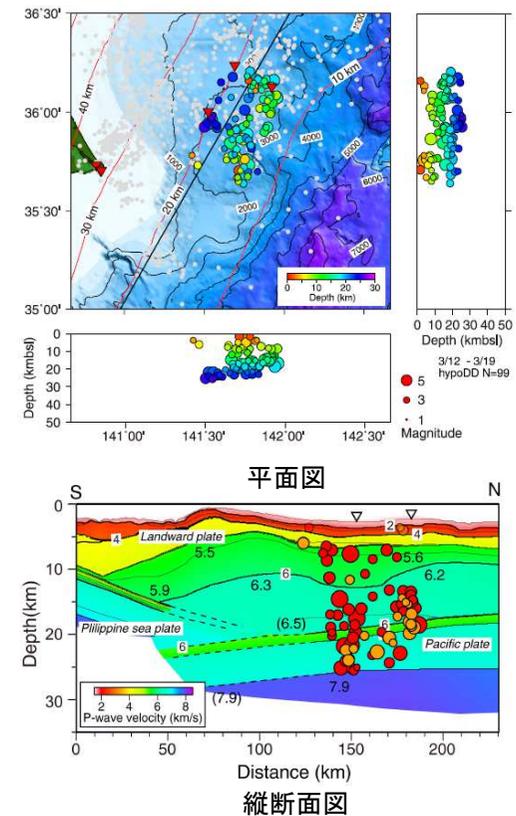
NA: 陸側のプレート  
PA: 太平洋プレート  
PH: フィリピン海プレート



プレート上面における微小繰り返し地震・低角逆断層のすべり角とプレートの運動方向 (Uchida et al.(2009))



太平洋プレートの上盤のプレート構成及びカップリングの模式図 (Uchida et al.(2009))



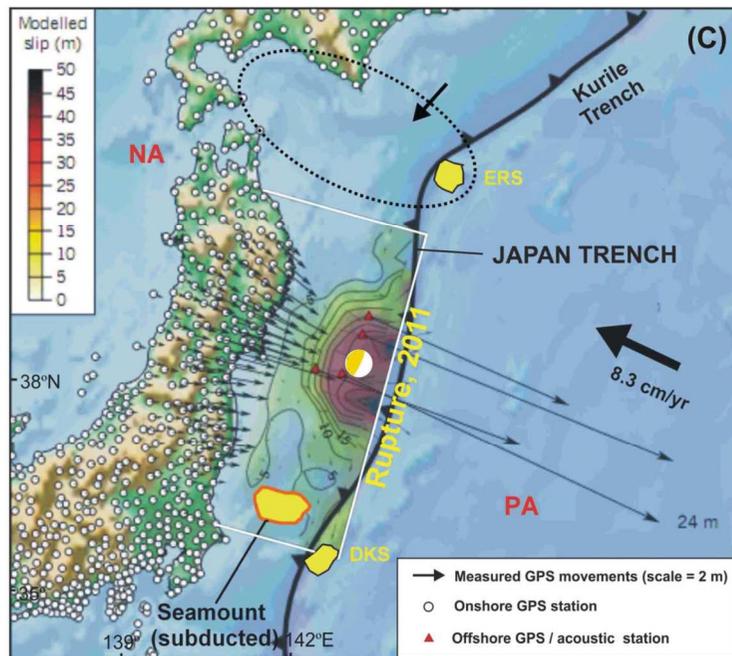
3.11地震の余震分布(3月12日-19日)とプレート境界面の位置関係 (Shinohara et al.(2011))

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

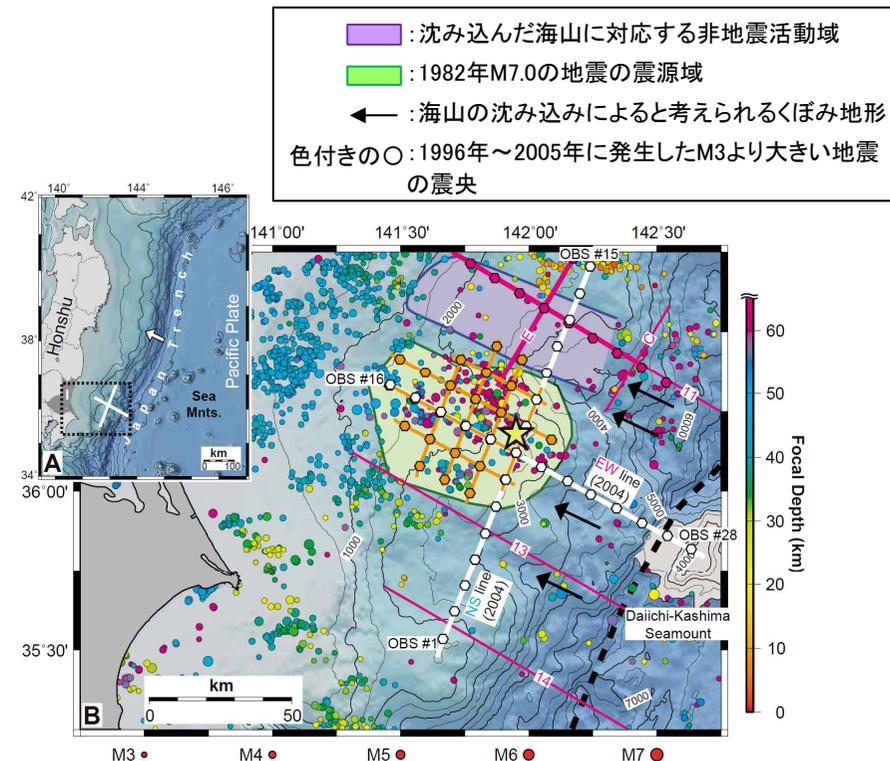
#### 1.3.3.4 大きなすべりが生じる構造的特徴

#### ■ 3.11地震で破壊が停止した要因:茨城県沖における沈み込む海山とすべりの関係①

- 茨城県沖では、海溝軸から海山が沈み込んでいることが確認されており、Kundu et al.(2012)は、3.11地震の大きなすべり領域 (high slip patch) の南限では、沈み込む海山がプレート間のカップリングを弱め、3.11地震の破壊のバリアとして作用したとしている。
- Mochizuki et al.(2008)、望月(2011)は、茨城県沖に非地震活動域が存在する要因について、複数の海山の沈み込みによってプレート境界に接する下部地殻が削り取られ、そこに堆積した堆積物がプレート境界における固着を弱くしている(過去に海山の通った痕跡がアスぺリティの境界になっている)可能性が考えられるとしている。また、南側の沈み込む海山上のプレート境界において地震が発生せず、海山の麓周辺でM7程度の地震が集中的に発生している要因について、海山の沈み込みによって上盤側底部が破壊され、歪エネルギーが蓄積できないために地震活動が非活発である可能性が考えられるとしている。



3.11地震の破壊領域(矩形), 陸上及び海域のGPSより推定したすべり量分布(コンター)及び海山の配置 (Kundu et al.(2012))



複数の海山が沈み込んだ領域と地形及び地震活動の関係 (Mochizuki et al.(2008))

### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1. 3. 3. 4 大きなすべりが生じる構造的特徴

#### ■ 3.11地震で破壊が停止した要因:茨城県沖における沈み込む海山とすべりの関係②

- 文部科学省(2013b)は、茨城県沖において発生した3.11地震の余震(M7.5)のすべり領域はフィリピン海プレートと沈み込む海山に囲まれた範囲に位置するため、この地震の破壊伝播がフィリピン海プレートと海山によって止められたように見え、大地震の発生場所と規模(震源域の広がり)は海底地形やプレート構造等の地学的要因と関係する可能性があることが分かったとしている。

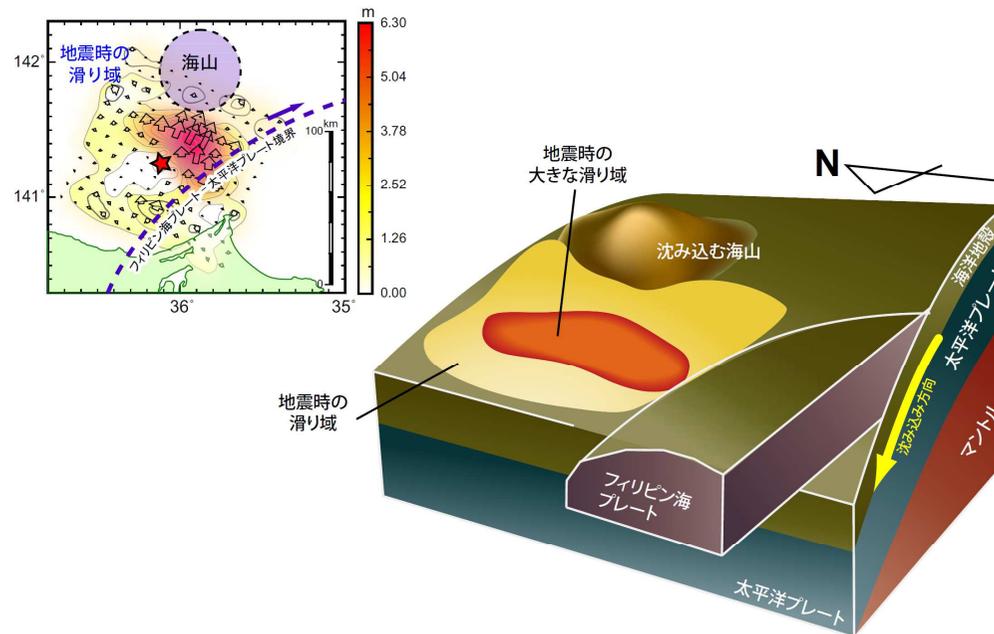


図12 (茨城県沖地震) 2011年茨城県沖の地震 (M7.6) 震源域の模式図。右上図は、近地強震波形とGNSSデータ解析から求められた断層面上におけるすべり分布。大きなすべり域が太平洋プレート/フィリピン海プレート境界(青点線)と太平洋プレートとともに沈み込む海山(紫点線)に挟まれた位置にあり、これらの構造の境界がすべりを止めた可能性が考えられる。

#### 茨城県沖の地震(2011年3月11日)※の断層面上におけるすべり分布 (文部科学省(2013b))

※: 3.11地震の本震から30分後に茨城県沖において発生したM7.6の余震

### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1. 3. 3. 4 大きなすべりが生じる構造的特徴

#### ■ 3.11地震で破壊が停止した要因: 国内外における巨大地震が発生していないプレート境界の構造的特徴

- Wang and Bilek (2014) は、機器観測された全ての巨大地震は、滑らかな地形が沈み込む海域で発生し、起伏の激しい地形を伴うプレート境界ではクリーブしており、超巨大地震は発生していないとしている。
- また、沈み込む海山は、起伏の激しい地形の典型例であり、海山が沈み込む領域では中小規模の地震を伴うが、大地震を発生する証拠は得られておらず、3.11地震の破壊の南側の停止は、フィリピン海プレートが下盤となる位置ではなく、海山が沈み込む領域で生じたとしている。

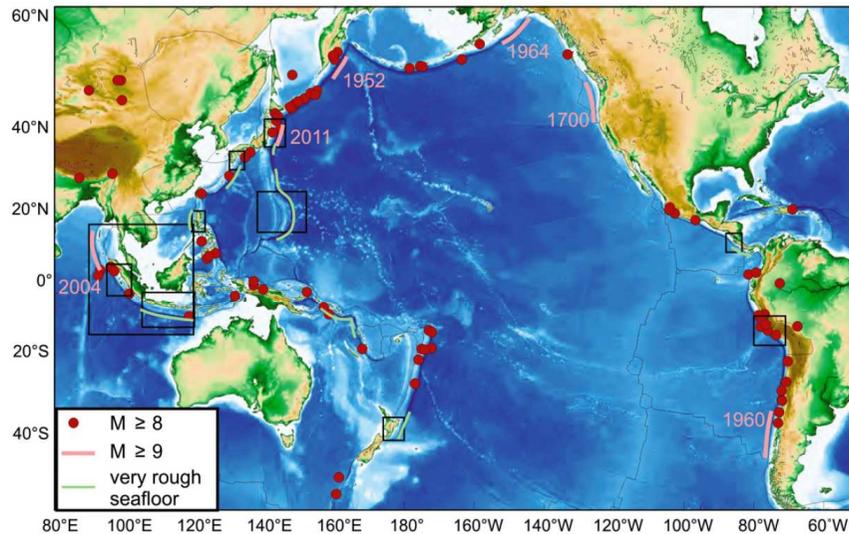


Fig. 1. World map showing general lack of correlation between rugged subducting seafloor and great megathrust earthquakes and showing locations of map areas of Fig. 2 through 10 at 14. Rupture extents of giant ( $M_w \geq 9$ ) events are indicated with pink lines. Epicentre locations of other great ( $M_w \geq 8$ ) events are from the USGS/NOAA catalogue for the time period 1903–2012.

起伏の激しい海底と巨大地震の発生位置の分布  
(Wang and Bilek (2014))

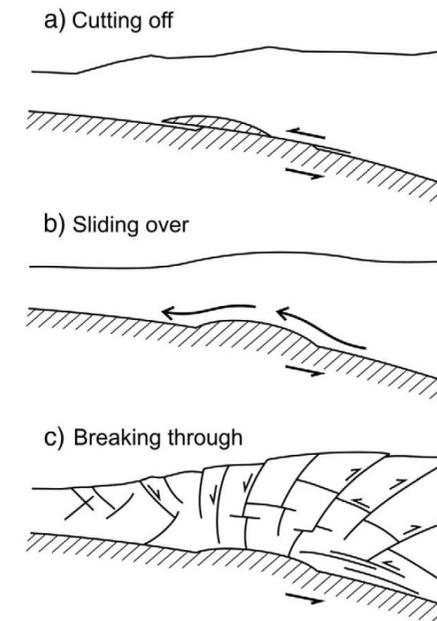


Fig. 11. Scenarios of seamount subduction seen in the literature. (a) "Cutting off": The top part of or the entire seamount is sheared off. (b) "Sliding over": The upper plate frictionally slides over the seamount without severe internal damage. (c) "Breaking through": The seamount forces its way through by severely damaging its surrounding and itself (modified from Wang and Bilek (2011)). We consider (a) unlikely and (b) mechanically impossible. Scenario (c) is supported by field observations and sandbox experiments.

沈み込む海山とプレート境界上盤のシナリオ  
(Wang and Bilek (2014))

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.4 大きなすべりが生じる構造的特徴

#### ■ 3.11地震で破壊が停止した要因:スロー地震活動域(青森県東方沖及び岩手県沖北部, 茨城県沖・房総沖)

- Nishikawa et al.(2019)は, 防災科学技術研究所のS-netによる地震記録や, その他の地震学的及び測地学的な観測記録を使用して, 日本海溝沿いで発生している地震現象(テクトニック微動, 超低周波地震, スロースリップ, 群発地震, 小繰り返し地震)の空間分布から, スロー地震多発域(三陸沖北部, 茨城県沖)と3.11地震の破壊が停止した領域が一致する一方で, 3.11地震で大きなすべりが生じた宮城県沖のスロー地震活動は低調であったとしている。
- また, スロー地震が多発している茨城県沖は, 沈み込む海山等の不均質な地質構造に対応していることから, 同領域は周囲との摩擦特性が異なり, 2012年にコスタリカで発生した地震(Mw7.6)や2016年にエクアドルで発生した地震(Mw7.8)のように, 地震の破壊を妨げる領域の可能性があるとされている。

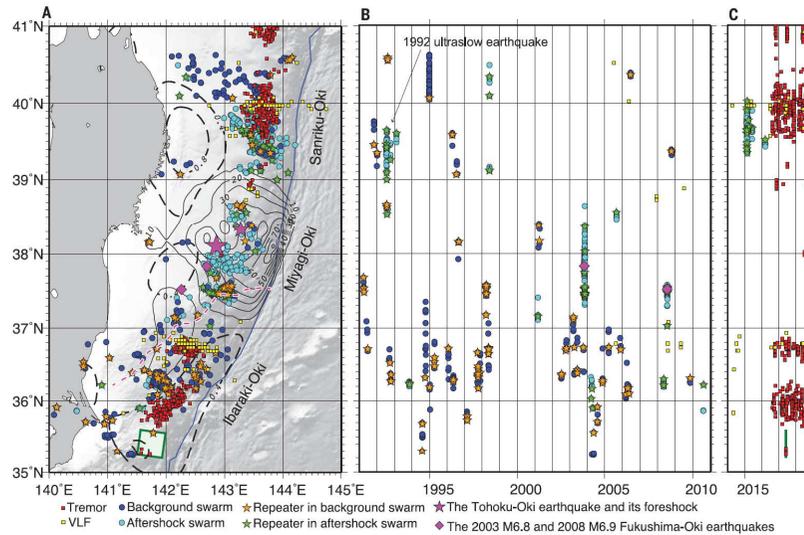
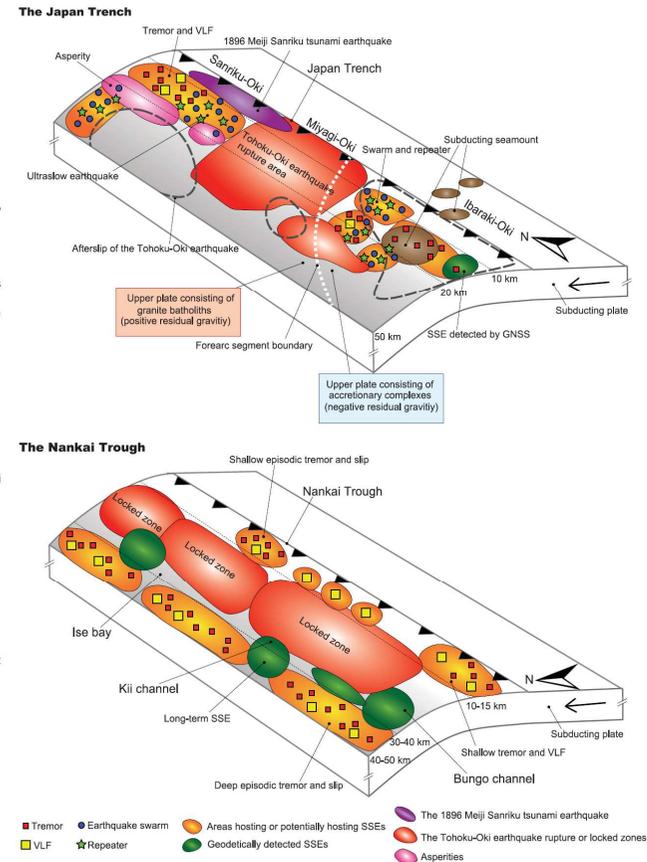


Fig. 3. Slow earthquake activity in the Japan Trench. (A) Epicenters of the tectonic tremors, VLFs, and earthquake swarms containing repeaters. Red squares indicate tremors with a duration of 80 s or longer. Yellow squares denote VLFs. Blue circles represent events of background swarms containing repeaters (orange stars). Cyan circles are events of aftershock swarms containing repeaters (green stars). The green square denotes the June 2017 SSE. Magenta diamonds indicate the 2003 M 6.8 and 2008 M 6.9 Fukushima-Oki earthquakes. Magenta large stars

denote the epicenters of the Tohoku-Oki earthquake and its largest foreshock ( $M_w$  7.3). The solid and dashed black contours indicate the coseismic slip (17) and afterslip (20) distributions of the Tohoku-Oki earthquake at 10-m and 0.4-m intervals, respectively. The magenta dashed line indicates the forearc segment boundary (24). (B and C) Space-time distributions of the tectonic tremors, VLFs, and earthquake swarms containing repeaters during the 1991–2010 and 2014–2018 time periods, respectively.

日本海溝におけるスロー地震活動  
(Nishikawa et al. (2019))

Fig. 4. Schematic views of the slow earthquake activity and structural heterogeneity in the Japan Trench and Nankai Trough. Red and yellow squares denote tectonic tremors and VLFs, respectively. Green stars and blue circles indicate repeaters and earthquake swarms, respectively. The orange regions are interpreted to host or potentially host SSEs accompanied by tremors, VLFs, repeaters, and/or earthquake swarms. The green regions denote geodetically detected SSEs. The purple region is the rupture area of the 1896 Meiji Sanriku tsunami earthquake (22) in the Japan Trench. The red regions indicate the coseismic rupture area of the 2011  $M_w$  9.0 Tohoku-Oki earthquake in the Japan Trench and locked zones in the Nankai Trough. The pink regions indicate the asperities (33). The brown regions are subducting seamounts. The dashed dark gray lines denote the afterslip areas of the Tohoku-Oki earthquake in the Japan Trench. The white dashed line indicates the forearc segment boundary (24) in the Japan Trench. Note that the slab geometries are simplified. The schematic view of the Nankai Trough is adapted from (11).



日本海溝および南海トラフにおけるスロー地震活動と構造的不均質性の関係(概略図) (Nishikawa et al. (2019))

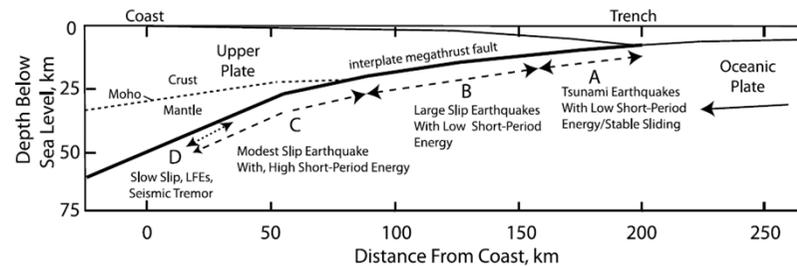
### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.4 大きなすべりが生じる構造的特徴

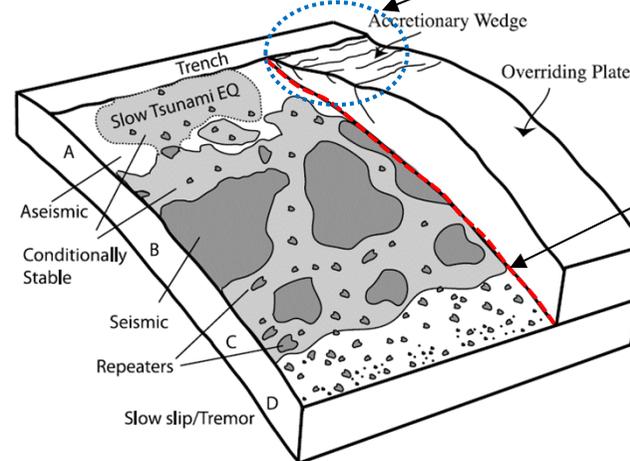
#### ■ まとめ

- 3.11地震時に大きなすべりが生じた宮城県沖と破壊が停止した茨城県沖・房総沖のテクトニクス背景及び地震学的見地から、大きなすべりが生じるプレート境界は以下の構造的特徴を有するものと考えられる。

- 付加体の幅が狭く、海溝軸付近には比較的高速度域の島弧地殻が分布する。
- プレート境界周囲(上盤, 下盤)は均質な構造を呈するとともに、スロー地震活動が低調である。



付加体の幅が狭く、海溝軸付近に比較的高速度域の島弧地殻が分布する。



プレート境界周囲(上盤, 下盤)は均質な構造を呈するとともに、スロー地震活動が低調である。

大きなすべりを発生させるプレート境界の構造的特徴※

※: Lay et al. (2012)によるプレート境界の領域区分図を引用

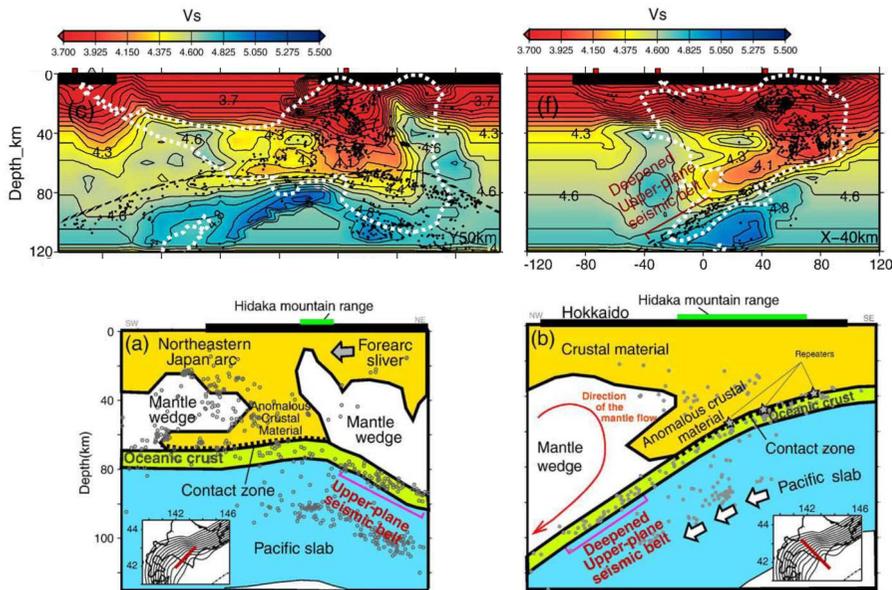


### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

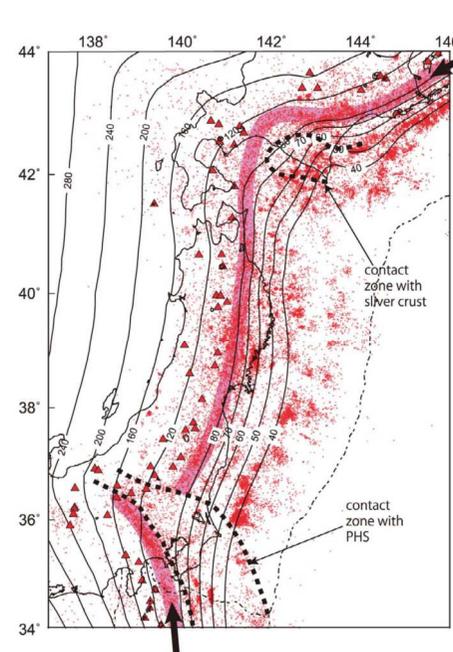
#### 1. 3. 3. 5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

#### ■ 島弧会合部のテクトニクスの背景②

- 千島前弧スリバーの衝突により沈み込んだ地殻の先端部は、直下の太平洋スラブ上面にまで達している(Kita et al.(2010))。
- 長谷川ほか(2012)は、太平洋スラブ地殻内の二重深発地震面のうち上面の地震の空間分布とプレート構造には明瞭な対応関係があるとし、房総沖における太平洋スラブの直上に重なって沈み込むフィリピン海スラブの範囲と同様に、島弧会合部における沈み込んだ地殻と太平洋スラブが接する範囲では、そのテクトニクスの背景から上面地震の発生帯が局所的に深くなっているとしている。

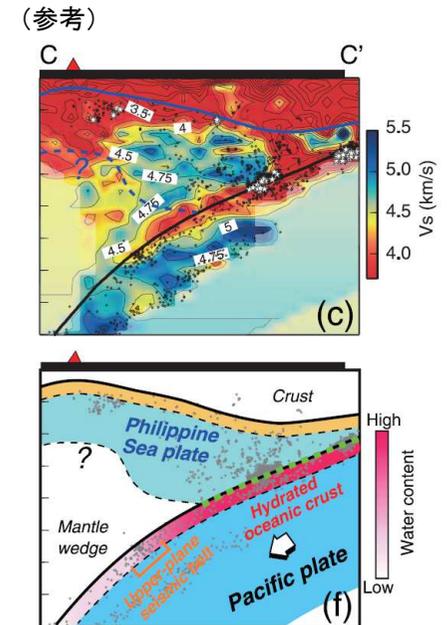


島弧会合部における沈み込んだ地殻と太平洋スラブの接触の様子  
(上:地震波トモグラフィ, 下:模式図)  
(Kita et al.(2010))



太平洋スラブ地殻内の地震の分布  
(長谷川ほか(2012))

赤点:プレート境界から下方に0~10kmの範囲の地震  
ピンク色の網目:上面地震帯  
黒線:太平洋スラブ上部境界面の形状  
黒点線:太平洋スラブが直上のフィリピン海スラブ及び前弧スリバー地殻と接触している領域



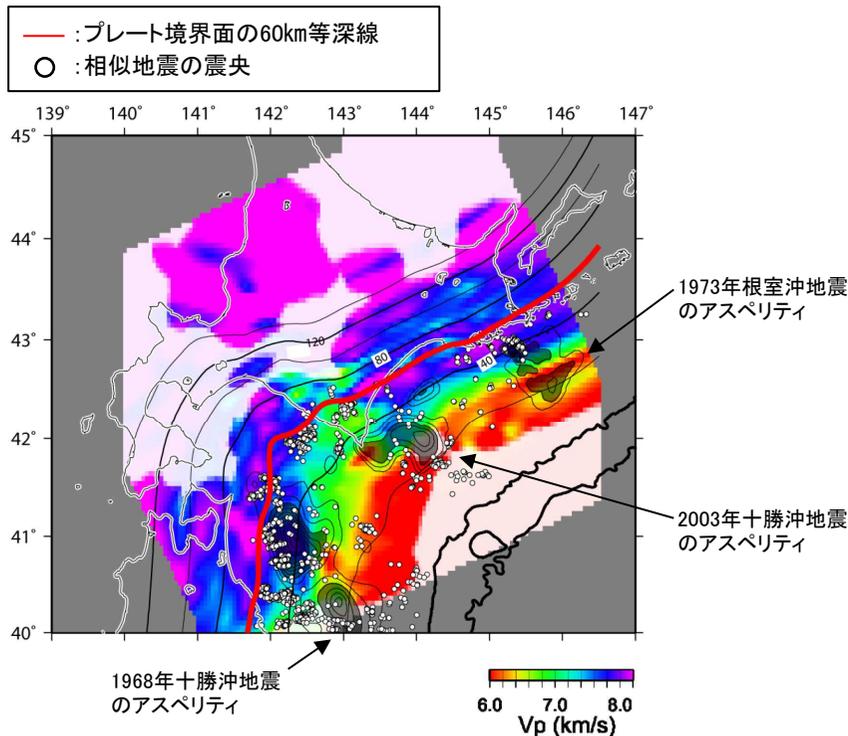
房総沖におけるフィリピン海スラブ地殻と太平洋スラブの接触の様子  
(上:地震波トモグラフィ, 下:模式図)  
(Nakajima et al.(2009))

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

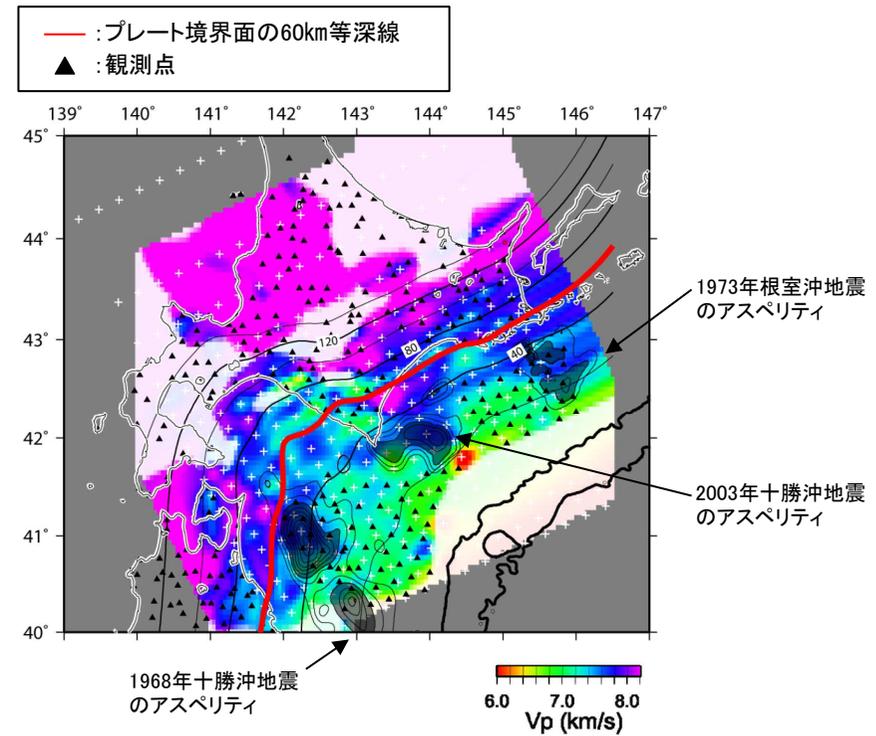
#### 1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

##### ■島弧会合部のテクトニクスの背景とM7～8クラスの地震発生領域の関係

- 文部科学省(2008a)は、三陸沖北部から釧路・根室沖に至る海域で実施した海底地震観測データによる地震波速度構造から、千島弧と東北日本弧の衝突の結果剥落した下部地殻物質に対応すると考えられる顕著な低速度帯が認められ、この低速度帯と沈み込む太平洋スラブと接触する範囲を避けるようにプレート間地震の震源域が広がるとともに、1968年十勝沖地震の北西側のアスペリティや2003年および2004年にM7級のプレート境界地震を起こした領域は、明らかに高速度の前弧マンツルの直下に位置するとしている。
- また、千島弧前弧から剥落した下部地殻物質とプレート境界の接触域において、ほとんど相似地震が発生していないことも含めると、接触域とその周囲は摩擦特性が異なり、接触域において地震性すべりはほとんど起こらないのかもしれないとしている。



プレート境界面直上5kmにおけるVpの分布とプレート境界地震の破壊域、相似地震の震央の分布との比較  
(文部科学省(2008a)一部加筆)



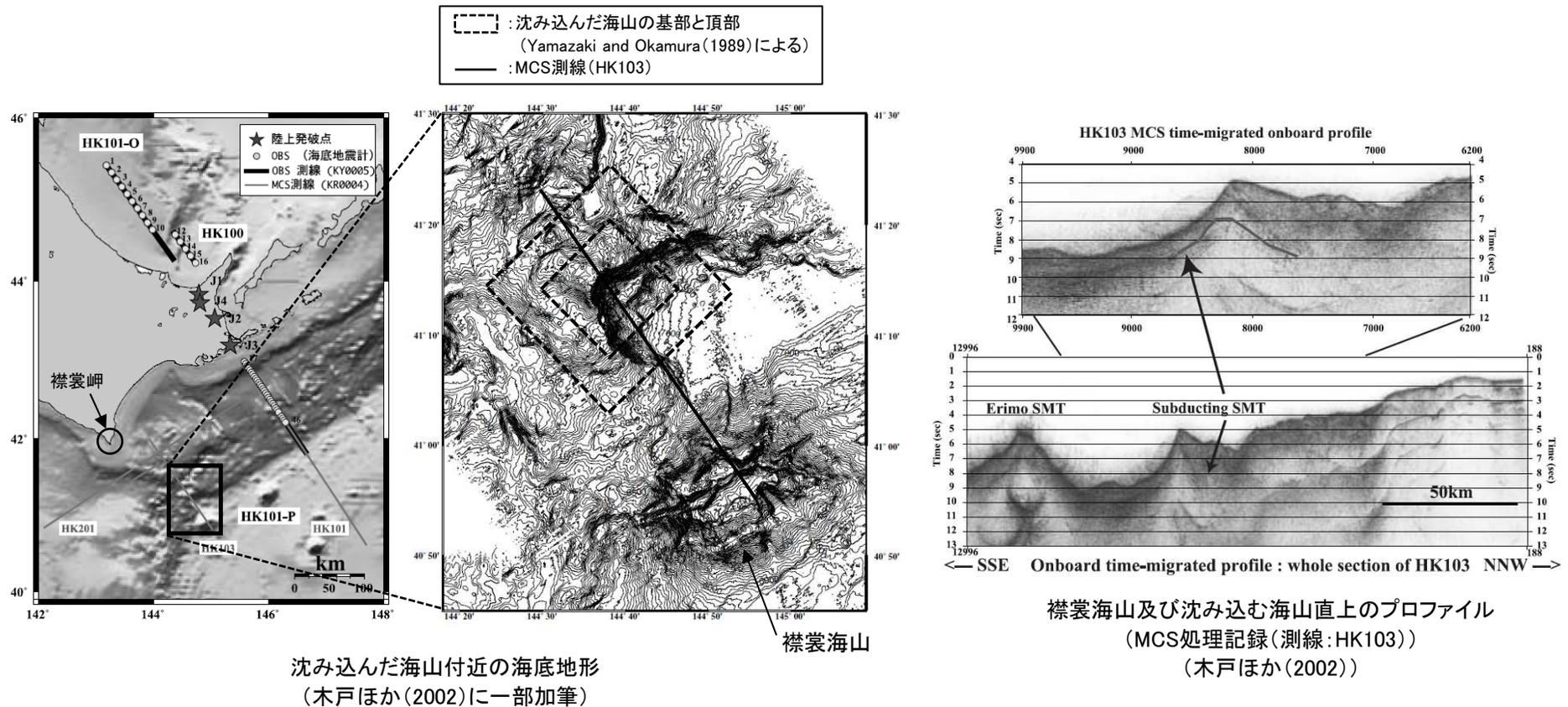
プレート境界面直下5kmにおけるVpの分布とプレート境界地震の破壊域、相似地震の震央の分布との比較  
(文部科学省(2008a)一部加筆)

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

##### ■襟裳岬沖の沈み込む海山

- Yamazaki and Okamura(1989)は、襟裳岬沖の海溝軸海側には襟裳海山が存在し、その陸側斜面下には、地磁気異常から沈み込んだ海山が存在するとしている。
- 木戸ほか(2002)は、襟裳海山周辺を対象としたマルチチャンネル反射法探査、海底地形精査・地磁気・重力異常探査を実施し、海底地形図(下:中央図)、襟裳海山及び沈み込む海山直上を北西-南東に横切るMCS処理記録(下:右図)から、沈み込む海山を明瞭にイメージングしている。



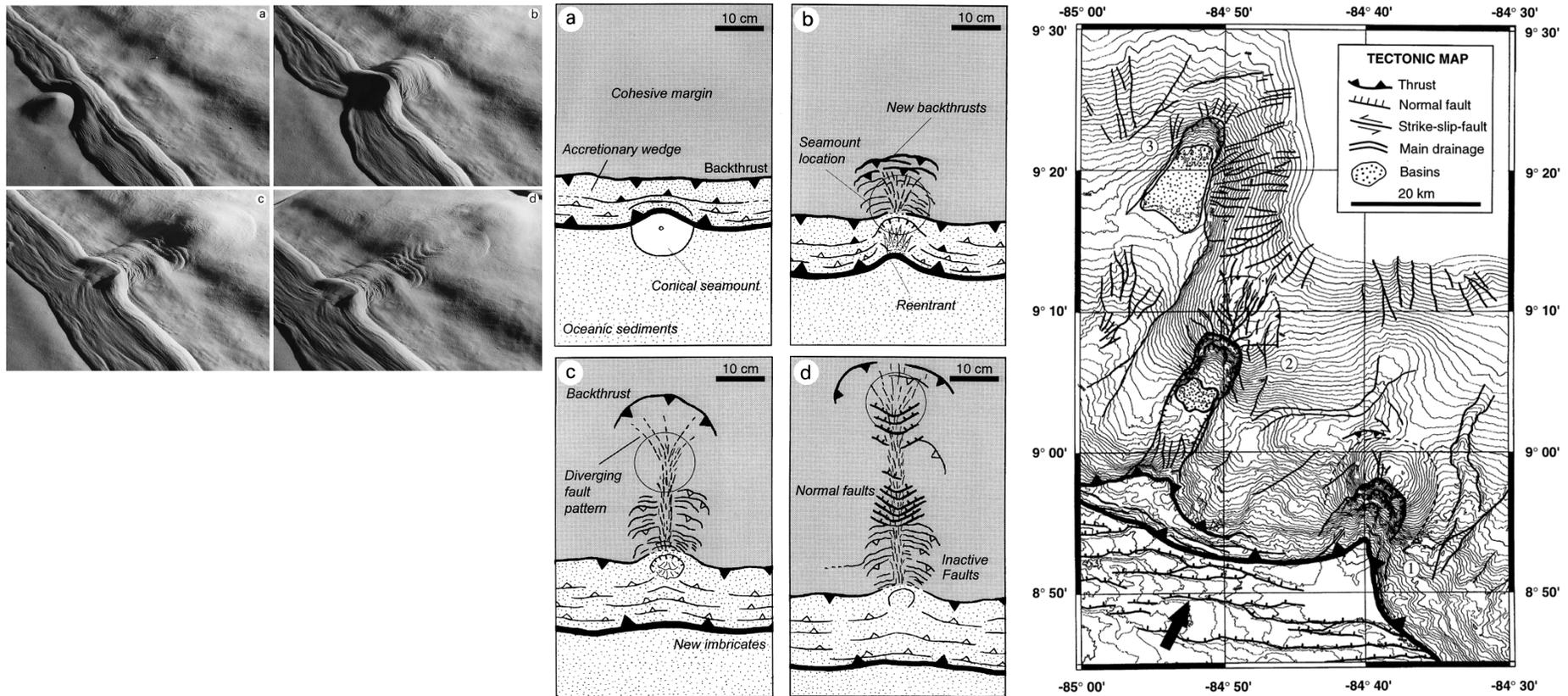
### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

##### ■沈み込む海山と上盤プレートの相互作用

- Dominguez et al.(1998)は、海山の沈み込みによる陸側斜面の構造的特徴について、海山の沈み込みを模した砂箱実験とコスタリカ沖中米海溝陸側斜面の実地形との比較から、次のとおり整理している。

- 沈み込んでいく海山の前面には、海側に傾斜するバックスラストが形成され、海山の進行とともに新たに陸側に形成されるとともに、沈み込んでいる海山の頂上付近から陸側のバックスラストへ発散していく横ずれ断層のネットワークが形成される。
- 海山が完全に沈み込み、海山の海側で再び付加体が形成され始め、沈み込む堆積物の底付けが行われるようになると、海山の海側には陸側に傾斜する正断層群が形成される。



砂箱を用いた実験に基づく沈み込む海山による陸側斜面の変形構造(左:実験, 右:模式図)  
(Dominguez et al.(1998))

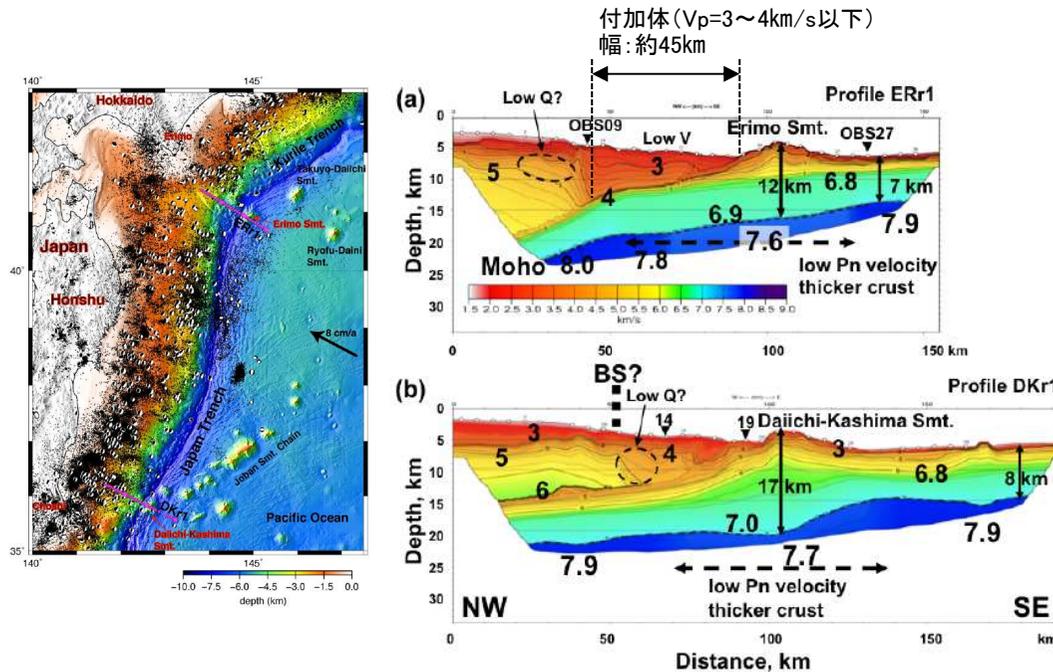
コスタリカ沖の海底地形図(○数字:沈み込む海山位置)  
(Dominguez et al.(1998))

1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

■ 襟裳岬沖の沈み込む海山付近の地殻構造(1/2)

- Nishizawa et al.(2009)は、襟裳海山及び第1鹿島海山とその陸側に沈み込む海山を横切る地震波トモグラフィーから、典型的なプレート境界の構造と比較して、襟裳海山及び第1鹿島海山位置は地殻が厚く、海溝軸付近の陸側のプレートについては、沈み込む海山の影響により低速度の島弧地殻が分布するとしている。



襟裳海山(a)第1鹿島海山(b)とその陸側に沈み込む海山を横切る地震波トモグラフィー( $V_p$ ) (Nishizawa et al.(2009)に一部加筆)

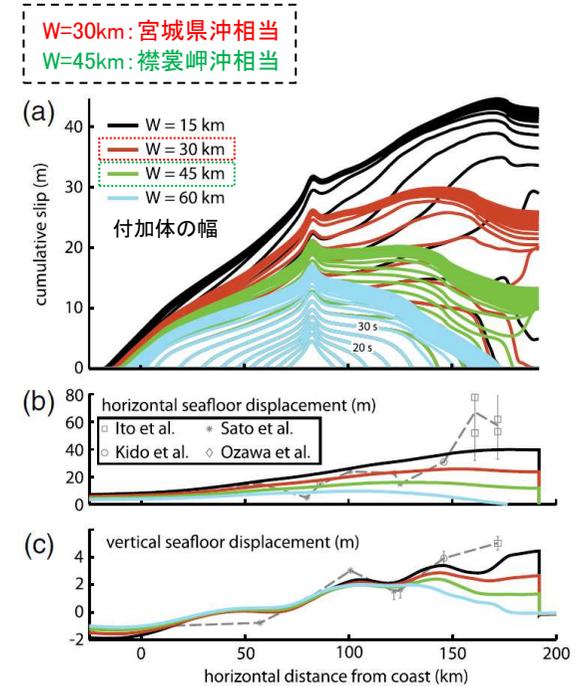


Figure 11. (a) Influence of horizontal extent  $W$  of shallow velocity-strengthening region on cumulative slip (plotted every 5 s). Shown for maximum effective normal stress  $\bar{\sigma}_{max} = 40$  MPa and seismogenic depth  $D = 45$  km. (b) Horizontal and (c) vertical seafloor displacement compared with various observations (dashed line). The color version of this figure is available only in the electronic edition.

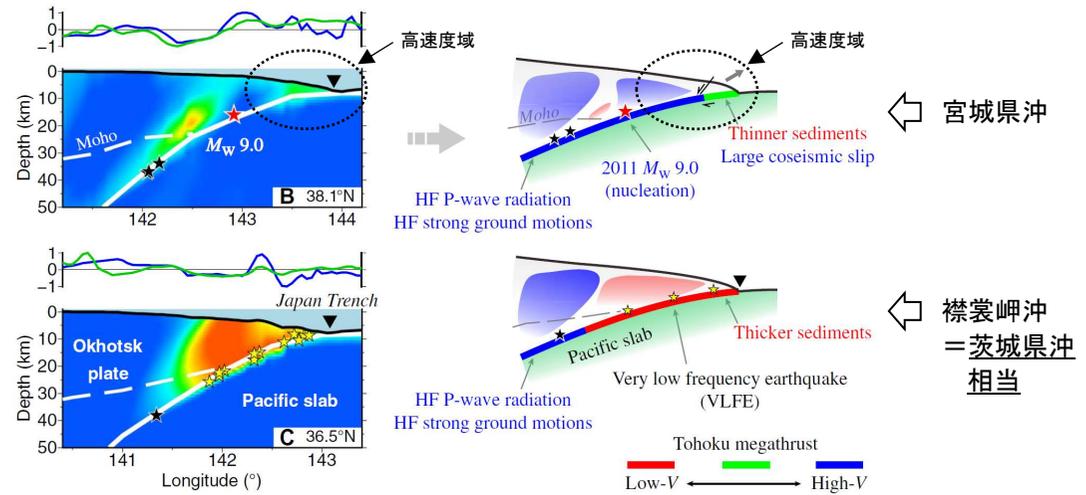
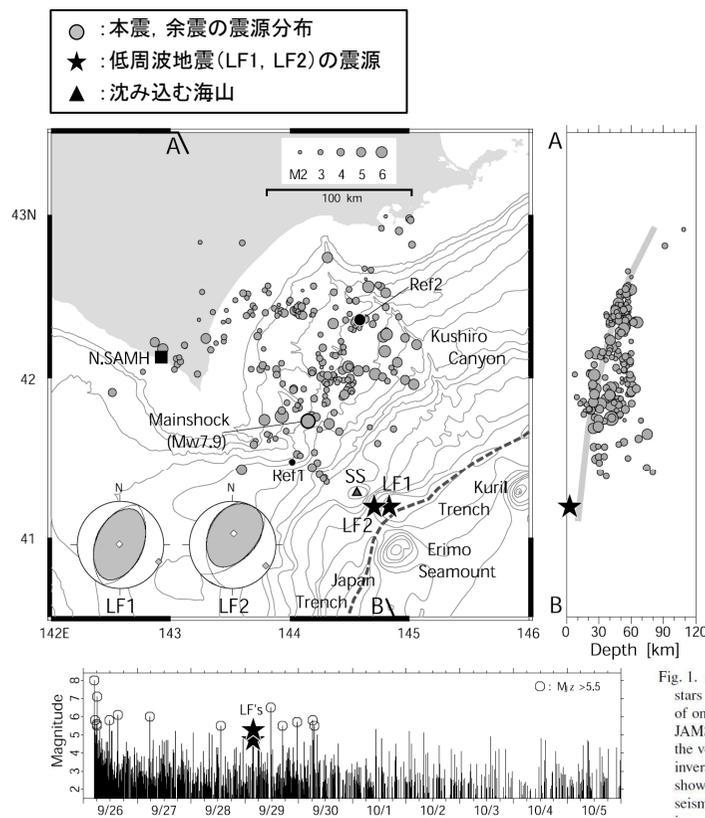
動的破壊シミュレーションによる付加体の幅と断層すべり量、水平・上下変位の関係 (Kozdon and Dunham(2013)に一部加筆)

1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

1. 3. 3. 5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

■襟裳岬沖の沈み込む海山付近の地殻構造(2/2)

- 2003年十勝沖地震の余震のうち海溝軸付近の深さ5kmの位置で、逆断層型の低周波地震が発生したことについて、Obara et al.(2004)は、低周波地震(LF1, LF2)の震源位置は、海山の沈み込みによって影響を受けたプレート境界に対応するとしている。
- また、日本海溝・千島海溝沿いは造構性侵食作用が卓越し付加体が未発達な沈み込み帯であるため、南海トラフに見られるような付加体内部の外縁隆起帯が形成されにくい。沈み込む海山の影響により、海溝軸陸側のプレートに地塁・地溝構造(normal faulting system)を形成するため、この領域で破壊速度が遅い逆断層型の低周波地震が発生したことが示唆されるとしている。
- 以上から、襟裳岬沖の浅部領域は、沈み込む海山の影響により、茨城県沖と類似する比較的低速度域の島弧地殻が分布すると考えられる。



プレート境界におけるP波速度分布とそのイメージ (Liu and Zhao(2018)に一部加筆)

Fig. 1. (top) Hypocentral distribution of the main shock and aftershocks of the 2003 Tokachi-Oki earthquake and low-frequency (LF) earthquakes. Solid stars labeled LF1 and LF2 indicate the hypocentral location of LF events occurred at 3:37 am and 3:46 am, respectively. Aftershocks for the period of one month from the occurrence of the main shock are relocated by a homogeneous method with the fixed stations using stations of NIED Hi-net, JAMSTEC, Hokkaido University and JMA around the aftershock area. Well determined hypocenters with the horizontal error of less than 2 km and the vertical error less than 4 km are plotted on the bathymetric topography map. Focal mechanisms of the LF events estimated by the moment tensor inversion analysis are shown in the lower left corner. Solid circles labeled with Ref1 and Ref2 are the normal aftershocks whose seismograms are shown in Fig. 3 and Fig. 4 as references compared with the LF events. The solid square symbol is the location of the station N.SAMH where observed seismograms are plotted in the Fig. 2 and Fig. 3. The triangle symbol labeled with SS indicates the swell produced by a subducted seamount in the inner trench slope. The dashed line indicates the axis of the Kuril Trench and the Japan Trench. Along the profile of AB, the cross sectional view of aftershocks is shown in the right side. Gray bold line is the plate boundary along the AB profile proposed by Earthquake Research Committee (2003). (Bottom) Time sequence of aftershock activity for 2003 Tokachi-Oki earthquake and LF earthquakes. Earthquakes listed in JMA catalog located in the rectangle area shown in top panel are plotted with the time duration of ten days. Circles indicate earthquakes, of which the magnitude is greater than 5.5. LF events are indicated by star symbols.

2003年十勝沖地震の本震、余震の震源分布及び低周波地震の震源位置他(Obara et al.(2004))



### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

#### ■ 島弧会合部付近における地震学的見地: スロー地震活動域

- Nishikawa et al.(2019), Tanaka et al.(2019)は、防災科学技術研究所のS-netによる地震記録から日本海溝及び千島海溝(南部)沿いで発生している地震現象を整理し、島弧会合部付近における浅部領域(深さ約20km以浅)にスロー地震活動域が存在するとしている。
- Tanaka et al.(2019)は、スロー地震活動域と既往地震(1968年, 1994年, 2003年)のアスペリティ分布やその余震活動域の関係を整理し、スロー地震活動域は地震活動域を避けるように相補的に発生していることから、各活動域の摩擦特性には違いがあるとしている。

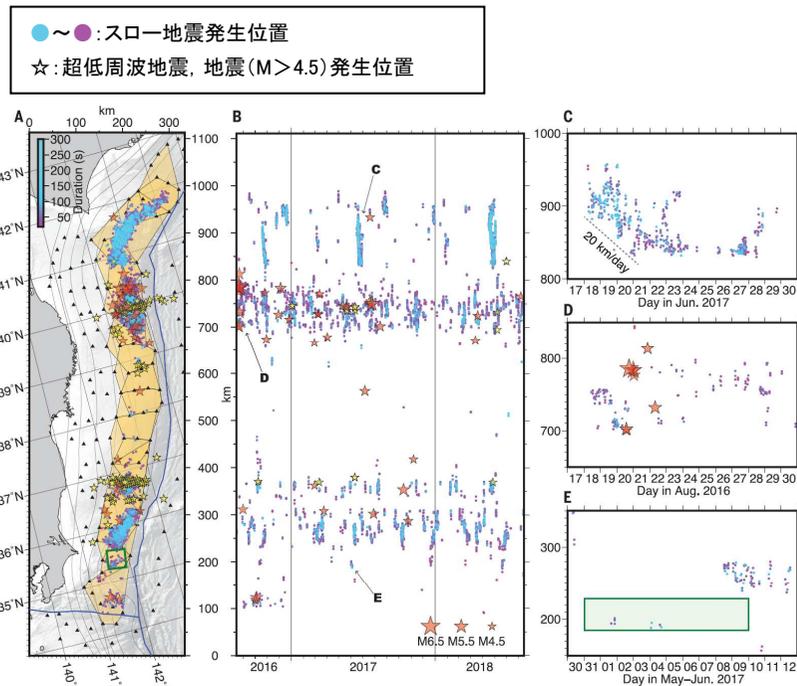


Fig. 1 Tremor activity in the Japan Trench. (A) Epicenters of the tectonic tremors. Dots indicate the epicenters of the tremors, which are colored according to their duration (see the color scale). Yellow and red stars are VLFs and  $M > 4.5$  ordinary earthquakes, respectively, with the ordinary earthquake epicenters taken from the Japan Meteorological Agency (JMA) catalog. Black triangles are S-net observatories. The green square denotes the June 2017 SSE that was detected by our GNSS analysis.

The orange shaded polygons indicate the 18 overlapping subregions used for our tremor detection. The top of the Pacific Plate is indicated by the black contours at 10-km depth intervals. (B) Space-time distribution of the tectonic tremors. We used Japanese Standard Time (JST; UTC + 9 hours). The vertical lines indicate 1 January 2017 and 1 January 2018. (C to E) Enlarged views of (B). The green shaded region in (E) denotes the spatiotemporal extent of the June 2017 SSE.

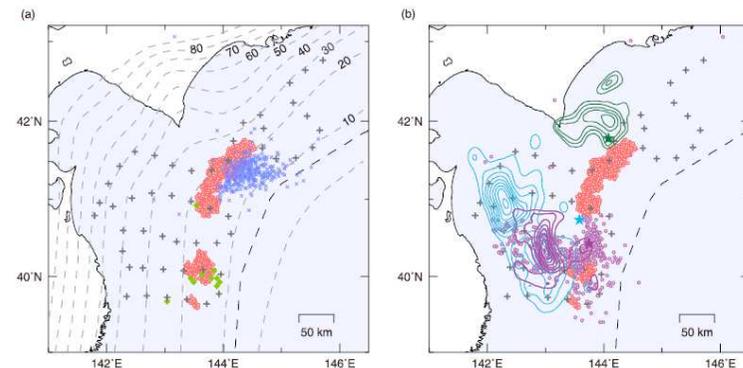


Figure 3. Locations of tremor sources determined in this study (red circles). (a) Comparison with locations of very low frequency earthquakes determined by an array signal processing method (blue crosses; Asano et al., 2008) and a cross-correlation analysis (light green diamonds; Matsuzawa et al., 2015) using land-based stations. Broken lines indicate contours of the depths to the plate interface at 10-km intervals defined by Kita et al. (2010) and Nakajima and Hasegawa (2006). (b) Comparison with the epicenters (stars) and slip distributions (contours) of the 1968 Tokachi-Oki earthquake (light blue; Yamanaka & Kikuchi, 2004), 1994 Sanriku-Oki (purple; Nagai et al., 2001), and 2003 Tokachi-Oki earthquakes (green; Yamanaka & Kikuchi, 2003). Purple circles denote 7-day aftershocks ( $M \geq 3.0$ ) of the 1994 Sanriku-Oki earthquake listed in the Japan Meteorological Agency earthquake catalog. Plus signs indicate the stations used in the analysis.

#### 島弧会合部付近におけるスロー地震活動域と 既往地震のアスペリティ分布の比較 (Tanaka et al.(2019))

#### 日本海溝及び千島海溝(南部)のスロー地震活動 (Nishikawa et al.(2019))

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

#### ■ 島弧会合部付近における地震学的見地: 沈み込む海山及びスロー地震活動域と津波発生領域の関係

- Okamura et al.(2008)は、千島海溝南西部の地質構造と1952年、2003年十勝沖地震に伴う津波の発生領域(同津波の再現モデルのすべり分布)の比較から、沈み込む海山はプレート境界深部から浅部への破壊伝播を防ぐ領域であることが示唆されるとしている。
- また、島弧会合部付近のスロー地震活動域(Tanaka et al.(2019))は、1952年十勝沖地震に伴う津波の発生領域(Okamura et al.(2008))を避けるように相補的に発生していることから、既往地震(1968年、1994年、2003年)のアスペリティ分布やその余震活動域との摩擦特性に違いがある(Okamura et al.(2008))ことを含めて、同活動域は、茨城県沖のスロー地震活動域と同様に、破壊を停止させる領域と考えられる。

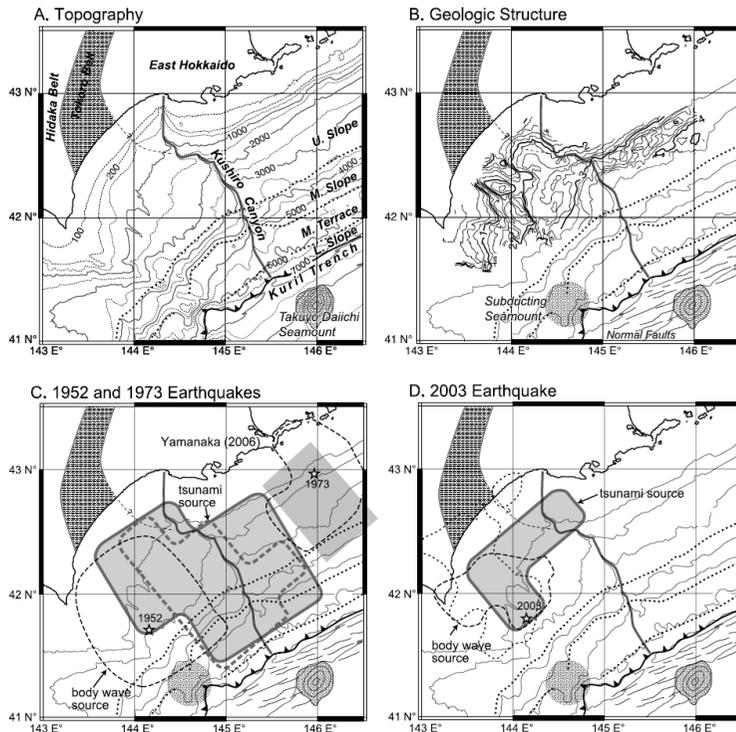
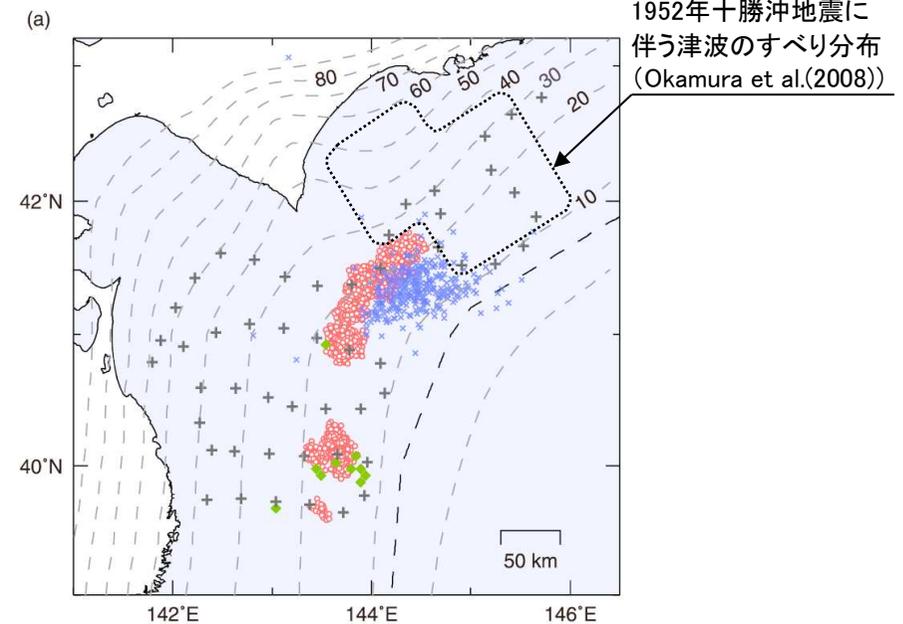
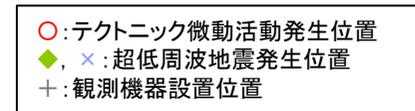


Figure 5. Comparison of topography, geologic structure, earthquake and tsunami sources, and geophysical data. (a) Bathymetric contour map, (b) depth contour map at the base of Pliocene sediments (contour interval of 0.2 s in two-way travelttime), (c) and (d) seismic and tsunami sources defined as the areas with slip larger than 1 m for Yamanaka and Kikuchi [2003], Tanioka et al. [2004], and Satake et al. [2006] and 1.2 m for Yagi [2004], (e) magnetic anomaly [Joshima, 2005] (contour interval of 50 nT), and (f) gravity anomaly [Joshima, 2005] (contour interval of 10 mGal).

地質構造と津波発生領域の比較(Okamura et al.(2008))



1952年十勝沖地震に伴う津波のすべり分布(Okamura et al.(2008))

1952年の地震に伴う津波のすべり分布とスロー地震活動域の関係 (Tanaka et al.(2019))に一部加筆)

### 1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

#### ■ 島弧会合部付近における地震学的見地: すべり欠損速度分布とスロー地震活動域との関係

- Nishimura et al.(2004)は、1995年から2002年のGPSデータを用いて福島県沖から十勝沖までのすべり欠損速度の空間分布と時間変化を整理し、宮城県沖及び十勝沖では、いずれの期間も強い固着が見られるとしている。また、Hashimoto et al.(2009)は1996年から2000年のGPSデータを用いて日本海溝から千島海溝のすべり欠損速度分布を整理し、深さ10km~40km範囲に6つの強い固着域が存在し、それらは既往地震発生領域と良く対応するとしている。
- 島弧会合部付近のスロー地震活動域のすべり欠損(Nishimura et al.(2004))は、宮城県沖や十勝沖等のすべり欠損と比較して十分小さい。

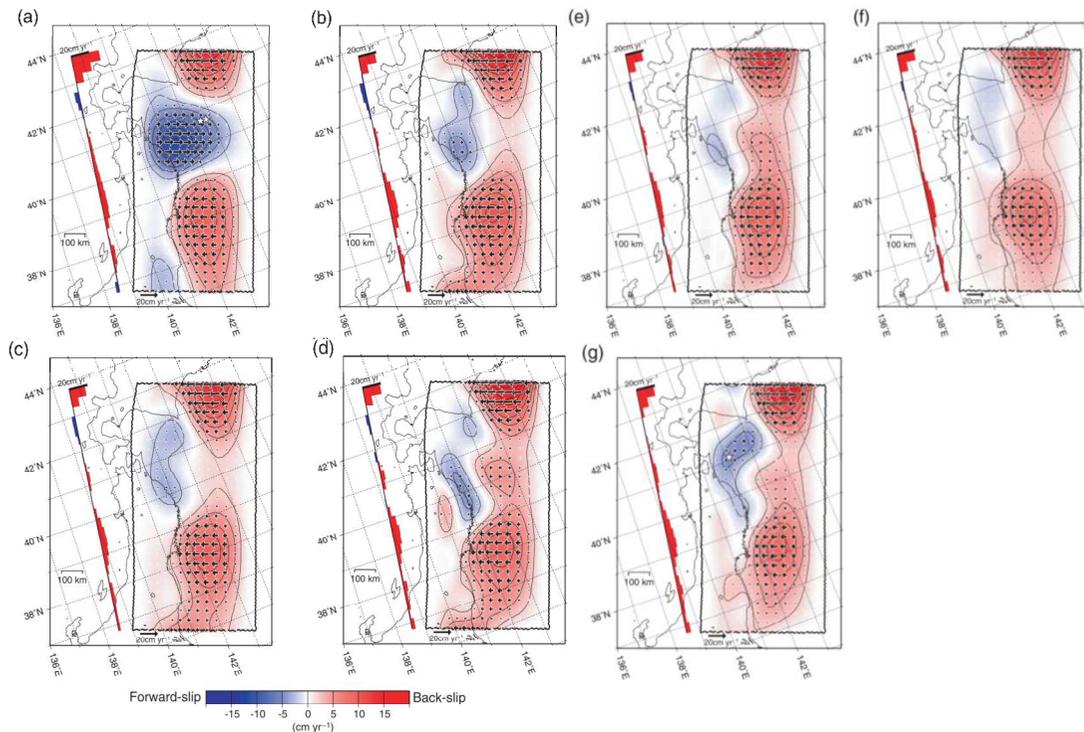


Figure 6. Annual slip distribution on the two plate boundaries. The thick rectangle on the Pacific side is the region of a model fault of the subducting Pacific Plate. Red and blue areas indicate the region of back-slip and forward-slip, respectively. Contour interval is  $2 \text{ cm yr}^{-1}$ . Vectors represent motion of the hangingwall relative to the footwall. The length of red bars right of the line in the sea of Japan means collision rates at the plate boundary modelled by the virtual tensile fault. Stars are epicentres of large ( $M > 6$ ) earthquakes near the plate boundaries. (a) 1995 April to 1996 March. (b) 1996 April to 1997 March. (c) 1997 April to 1998 March. (d) 1998 April to 1999 March. (e) 1999 April to 2000 March. (f) 2000 April to 2001 March. (g) 2001 April to 2002 March.

福島県沖から十勝沖のすべり欠損分布(Nishimura et al.(2004))

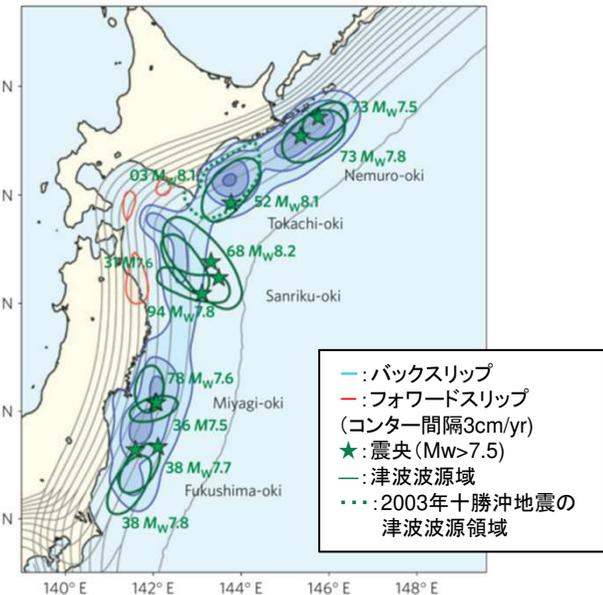


Figure 4 | Comparison of slip-deficit zones and tsunami source regions.

The blue and red contours indicate, respectively, the slip-deficit and slip-excess rates at intervals of  $3 \text{ cm yr}^{-1}$ . The green stars and the green ellipses indicate the epicentres and the tsunami source regions, respectively, for the large interplate earthquakes ( $M_w \geq 7.5$ ) that occurred in the past century. The green dotted ellipse indicates the tsunami source region of the 2003 Tokachi-oki earthquake.

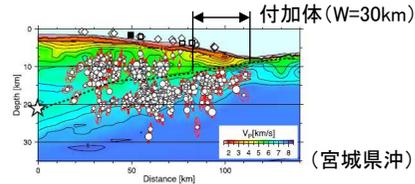
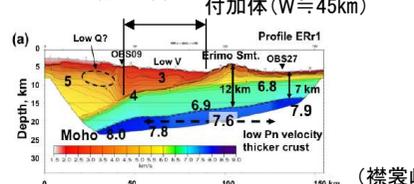
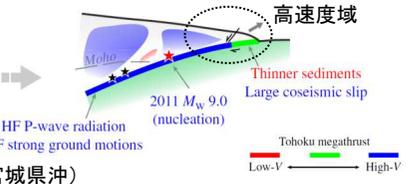
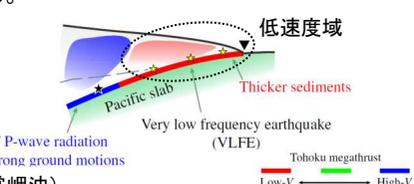
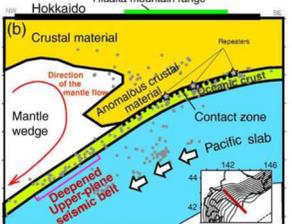
1996年~2000年における日本海溝から千島海溝のすべり欠損分布(Hashimoto et al.(2009))

1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

1.3.3.5 日本海溝・千島海溝島弧会合部における大きなすべりの発生可能性

■まとめ

- 日本海溝・千島海溝島弧会合部は、そのテクトニクス背景及び地震学的見地から、大すべりが発生するプレート境界の構造的特徴を有していないことから、3.11地震時に見られた大すべりが発生する可能性は極めて低いと考えられる。

		日本海溝・千島海溝島弧会合部	
大すべり領域の構造的特徴		テクトニクス背景	地震学的見地
浅部領域	<ul style="list-style-type: none"> <li>付加体の幅が狭いほど浅部のすべり量が増大する傾向があり(Kozdon and Dunham (2013)), 宮城県沖の付加体 (<math>V_p=3\sim 4\text{km/s}</math>以下)の幅は、他領域と比較して狭い (<math>W=30\text{km}</math>) (Tsuru et al. (2002))。</li> </ul>  <p>(宮城県沖)</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>襟裳岬沖には沈み込む海山が存在(木戸ほか(2002)他)。海山の沈み込みにより陸側斜面は不均質構造を呈する(Dominguez et al. (1998))。</li> <li>沈み込む海山の影響により、付加体の幅が広い(<math>W=45\text{km}</math>) (Nishizawa et al. (2009))</li> </ul>  <p>(襟裳岬沖)</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>沈み込んだ地殻と太平洋スラブが接する範囲は、房総沖と同様に上面地震の発生帯が局所的に深い(長谷川ほか(2012))。</li> <li>千島弧と東北日本弧の衝突により剥落した下部地殻物質に対応する低速度帯は、周囲と摩擦特性が異なり、地震性すべりはほとんど起こらない可能性がある(文部科学省(2008a))。</li> <li>沈み込む海山の影響により、海溝軸陸側斜面で低周波地震が発生(Obara et al. (2004))。</li> <li>沈み込む海山はプレート境界深部から浅部への破壊伝播を防ぐ領域であることが示唆される(Okamura et al. (2008))</li> <li>深さ約20km以浅にスロー地震活動域が存在し、その活動域は、既往地震のアスペリティ分布、余震分布及び津波発生領域と一致しないと共に(Nishikawa et al. (2019), Tanaka et al. (2019), Okamura et al. (2008)), 大きなすべり欠損も確認されないことから(Nishimura et al. (2004), Hashimoto et al. (2009)), 茨城県沖と同様に、破壊を停止させる領域と考えられる。</li> </ul>
	<ul style="list-style-type: none"> <li>比較的高速度域の島弧地殻が分布する(Liu and Zhao (2018))。</li> </ul>  <p>(宮城県沖)</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>沈み込む海山の影響により、比較的低速度域の島弧地殻が分布する。</li> </ul>  <p>(襟裳岬沖)</p>	
プレート境界	<p>【破壊停止領域の特徴】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>フィリピン海プレートの北東端と3.11地震の破壊停止領域は一致(Shinohara et al. (2011))。</li> <li>茨城県沖の沈み込む海山による上盤側底部の破壊がカップリングを弱め、3.11地震の破壊が停止(Kundu et al. (2012), 文部科学省(2013)他)。</li> <li>国内外において、起伏の激しい地形を伴うプレート境界で巨大地震は未発生(Wang et al. (2014))。</li> <li>不均質な地質構造に対応したスロー地震活動域は破壊を妨げる領域の可能性があると(Nishikawa et al. (2019))。</li> </ul> <p>▽</p> <p>【大すべり領域の特徴】</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>大きなすべりを生じるプレート境界(上盤, 下盤)は均質な構造を呈するとともに、スロー地震活動が低調である。</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>千島前弧スリバーの衝突により沈み込んだ地殻の先端部は、直下の太平洋スラブと直接接し(Kita et al. (2010)), 周囲と比較し、顕著な低速度帯が認められる(文部科学省(2008a))。</li> <li>海溝軸陸側の上盤プレートは、沈み込む海山の影響により、不均質構造を呈する(Obara et al. (2004), Nishizawa et al. (2009))。</li> </ul>  <p>(Kita et al. (2010))</p>	

1.3 特性化モデルの設定 1.3.3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

1.3.3.6 特性化モデル①の設定

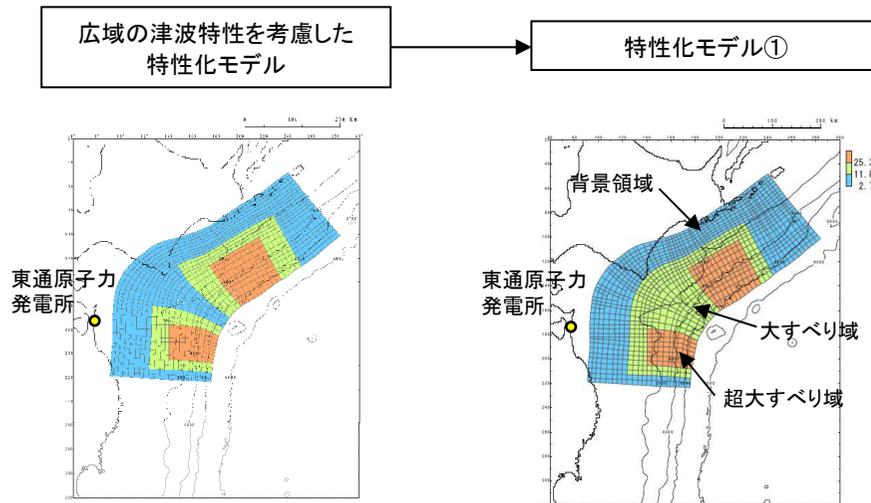
■設定概要(まとめ)

(A)3.11地震から得られた知見 i の反映

- 過去に「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」が発生した記録が無いことから、十勝沖・根室沖から岩手県沖北部で確認されている津波堆積物及びそれを再現する津波波源に関する知見及び地震学的・測地的知見を踏まえ、十勝沖・根室沖、青森県東方沖及び岩手県沖北部のそれぞれに超大すべり域を配置した。

(B)3.11地震から得られた知見 ii の反映(保守性の確保(科学的想像力の発揮))

- 敷地前面海域である青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域は、発電所の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、最新の科学的・技術的知見から想定されるすべりを上回る規模のすべりとして、3.11地震時における宮城県沖のすべりと同規模のすべりを考慮した。
- 日本海溝・千島海溝島弧会合部は、そのテクトニクスの背景及び地震学的見地から、3.11地震で見られた大きなすべりが発生する可能性は極めて低いと考えられるが、特性化モデル①の保守性を確保する観点から、同領域に大すべり域を設定した。



断層諸元

諸元	広域の津波特性を考慮した特性化モデル	特性化モデル①
モーメントマグニチュード(Mw)	9.06	9.08
断層面積(S)	110,472(km <sup>2</sup> )	110,472(km <sup>2</sup> )
平均応力降下量(Δσ)	3.27(MPa)	3.45(MPa)
地震モーメント(Mo)	4.93 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	5.19 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
平均すべり量	8.93(m)	9.40(m)
すべり量	背景領域(0.33D) (面積及び面積比率)	2.79(m) (64,419(km <sup>2</sup> ), 58.3%) (58,609(km <sup>2</sup> ), 53.1%)
	大すべり域(1.4D) (面積及び面積比率)※	11.84(m) (26,782(km <sup>2</sup> ), 24.3%) (32,593(km <sup>2</sup> ), 29.5%)
	超大すべり域(3D) (面積及び面積比率)	25.38(m) (19,271(km <sup>2</sup> ), 17.4%) (19,271(km <sup>2</sup> ), 17.4%)

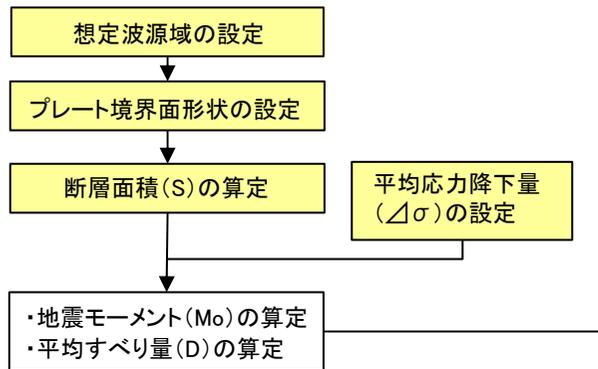
※: 超大すべり域を除いた面積比率

### 1. 3 特性化モデルの設定 1. 3. 3 広域の津波特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル①)

#### 1. 3. 3. 6 特性化モデル①の設定(設定フロー)

■ : 与条件

#### 1. 巨視的波源特性の設定



➢ スケーリング則の適用  
(円形破壊面を仮定した関係式)

各パラメーター一覧

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S)	十勝沖・根室沖～岩手県沖北部	110,472(km <sup>2</sup> )
地震発生深さ	地震調査研究推進本部(2004,2012)	海溝軸～深さ60km
平均応力降下量(Δσ)	内閣府(2012), 杉野ほか(2014)	3.1(MPa)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(Mo)	16/(7π <sup>3/2</sup> )・Δσ・S <sup>3/2</sup>	4.67 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
平均すべり量(D)	16/(7π <sup>3/2</sup> )・Δσ・S <sup>1/2</sup> /μ	8.46(m)

#### 2. 微視的波源特性の設定

大すべり域・超大すべり域・背景領域の設定

➢ 各領域のすべり量の算定

##### ■大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
すべり量(D <sub>1</sub> )	平均すべり量(D)の1.4倍 <sup>※1</sup> 杉野ほか(2014)	11.84(m)

##### ■超大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
すべり量(D <sub>2</sub> )	平均すべり量(D)の3倍 <sup>※2</sup> 杉野ほか(2014)	25.38(m)

##### ■背景領域

パラメータ	設定方法	設定値
すべり量(D <sub>0</sub> )	平均すべり量(D)の0.33倍 <sup>※3</sup> 杉野ほか(2014)	2.79(m)

※1: 全体面積の40%(超大すべり域を含む)に相当するすべり量

※2: 全体面積の15%に相当するすべり量

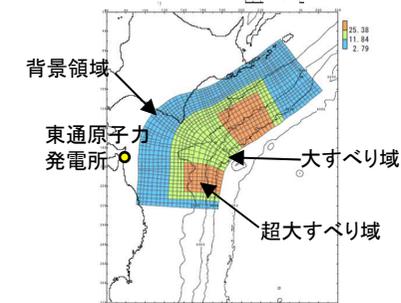
※3: 全体面積の60%に相当するすべり量

#### 3. 特性化モデルの設定

断層モデルへの微視的波源特性の反映

➢ 設定したプレート境界面に微視的波源特性を反映。

モーメントマグニチュード(Mw)の算定



すべり量分布

諸元	内容	諸元	内容
モーメントマグニチュード(Mw)	9.08	すべり量	2.79(m)
地震発生深さ	海溝軸～深さ60km	背景領域 断層面積 (面積比率)	58,609(km <sup>2</sup> ) (53.1%)
断層面積(S)	110,472(km <sup>2</sup> )	大すべり域 すべり量	11.84(m)
平均応力降下量(Δσ) (=7/16・Mo・(S/π) <sup>-3/2</sup> )	3.45(MPa)	大すべり域 断層面積 (面積比率) <sup>※</sup>	32,593(km <sup>2</sup> ) (29.5%)
剛性率(μ)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	超大すべり域 すべり量	25.38(m)
地震モーメントMo	5.19 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	超大すべり域 断層面積 (面積比率)	19,271(km <sup>2</sup> ) (17.4%)
すべり角λ	太平洋プレートの運動方向に基づいて設定	ライズタイムτ	60(s)

※: 超大すべり域を除いた面積比率

## 1. 3. 4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した 特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

---

- 1. 3. 4. 1 設定方針
- 1. 3. 4. 2 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデルの設定
- 1. 3. 4. 3 特性化モデル②, ③, ④の設定概要
- 1. 3. 4. 4 特性化モデル②の設定
- 1. 3. 4. 5 特性化モデル③の設定
- 1. 3. 4. 6 特性化モデル④の設定

### 1.3 特性化モデルの設定

#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

##### 1.3.4.1 設定方針

- 3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデル\*から得られた知見, 並びに3.11地震における大すべりの発生形態から得られた知見(=広域の津波特性を考慮した特性化モデルと共通)を踏まえ, 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデルを設定する。
- なお, 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域は発電所の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ, 保守性を確保する観点から, 最新の科学的・技術的知見から想定されるすべりを上回る規模のすべりを考慮するとともに, すべり量及びすべり分布が異なる複数の波源モデルを設定する。

※:3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデルの設定方法の詳細は, 補足説明資料「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 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」に記載。

#### 【3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデルから得られた知見】

- 大すべり域・超大すべり域のすべり量等:** 内閣府(2012)に示されるすべり量, 面積比率を踏まえて設定する。
  - 大すべり域: 津波断層の平均すべり量の2倍, 全体面積の20%程度(超大すべり域を含む)
  - 超大すべり域: 津波断層の平均すべり量の4倍, 全体面積の5%程度
- 大すべり域・超大すべり域の設定に伴う地震モーメントの調整方法:** 3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現するためには, 波源領域全体でMwを調整する必要がある。

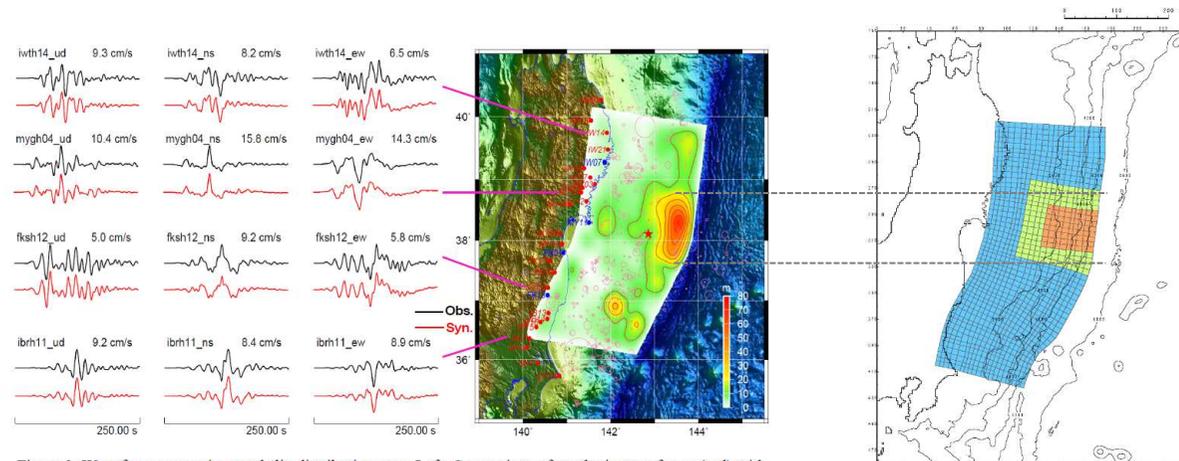
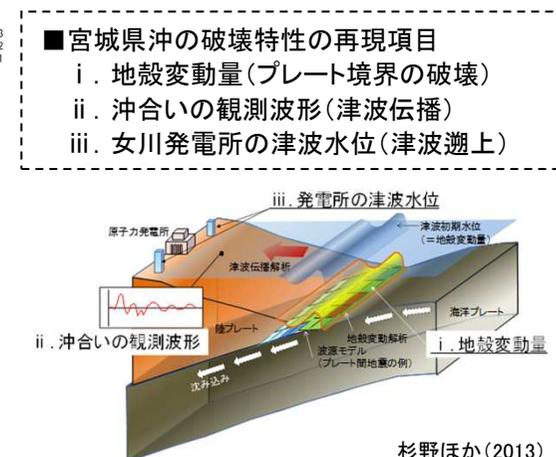


Figure 2. Waveform comparison and slip distribution map. Left: Comparison of synthetic waveforms (red) with the observation data (black); Right: Slip distribution inferred from the long-period seismic waves (<math><0.1\text{Hz}</math>).

長周期地震動に基づくすべり分布  
(Wu et al.(2012)に一部加筆)



杉野ほか(2013)

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

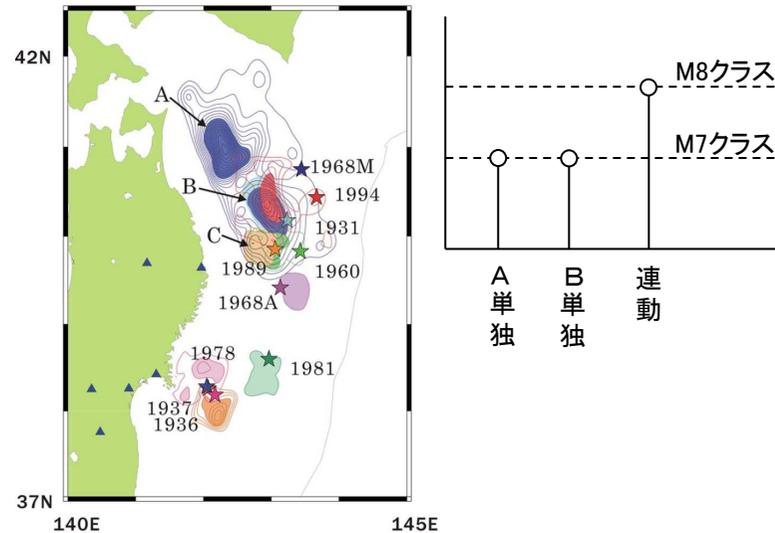
### 1.3 特性化モデルの設定

#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

#### 1.3.4.2 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデルの設定

##### ■大すべり域・超大すべり域の位置(特性化モデル①のうち青森県東方沖及び岩手県沖北部の超大すべり域の設定方針と共通)

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部について, Yamanaka and Kikuchi(2004), 永井ほか(2001)はアスペリティ分布の解析から, アスペリティ(左図: 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Bのカップリング率はほぼ100%に近く, 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。



青森県東方沖及び岩手県沖北部における  
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))



以上の地震学的見地を踏まえ, 大すべり域・超大すべり域を配置する。

### 1.3 特性化モデルの設定

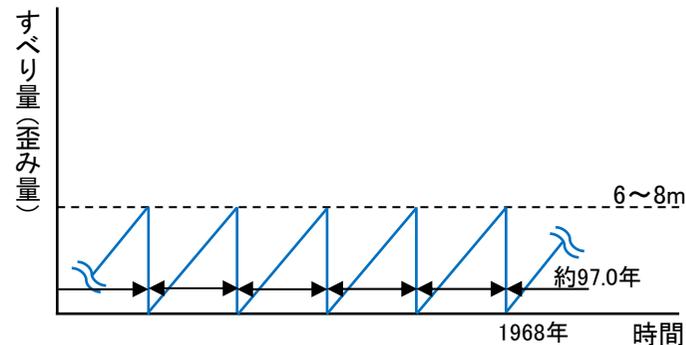
#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

##### 1.3.4.2 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデルの設定

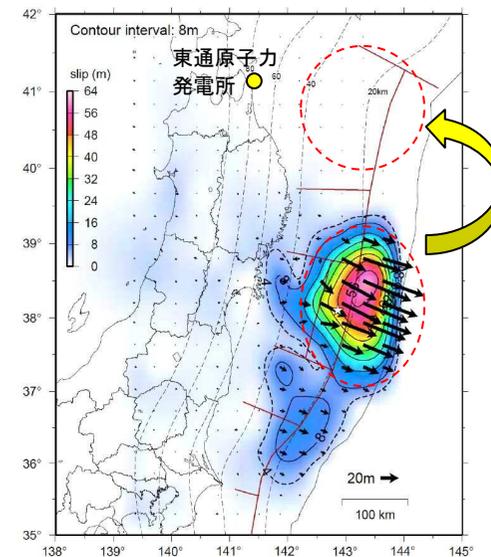
#### ■大すべり域・超大すべり域のすべり量(特性化モデル①のうち青森県東方沖及び岩手県沖北部の超大すべり域の設定方針と共通)

- 国内外で発生している巨大地震の地震学的・地質学的・測地学的知見から、青森県東方沖及び岩手県沖北部については、1968年十勝沖地震に伴うすべりが最大規模と評価される。

#### ■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)

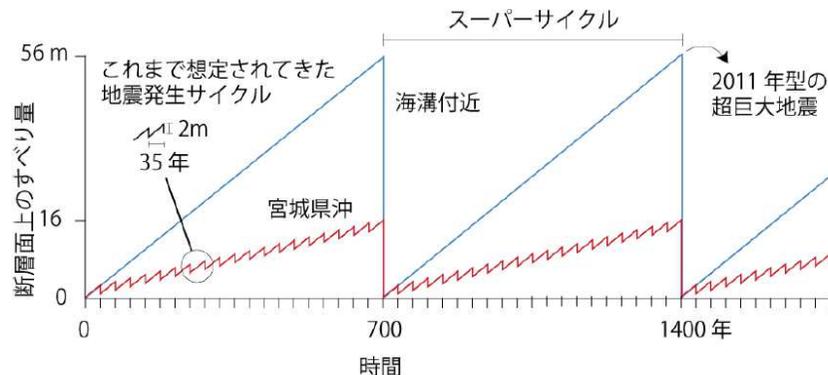


#### ■大すべり域・超大すべり域の設定(概念)



3.11地震時のすべり分布  
(地震調査研究推進本部(2012)に一部加筆)

#### ■宮城県沖におけるすべり量(歪み量)



宮城県沖と海溝軸周辺における地震のサイクルとすべり量モデル  
(佐竹(2011b))

敷地前面海域である青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域は、発電所の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、最新の科学的・技術的知見から想定されるすべりを上回る規模のすべりとして、3.11地震時における宮城県沖のすべりと同規模のすべりを考慮する。

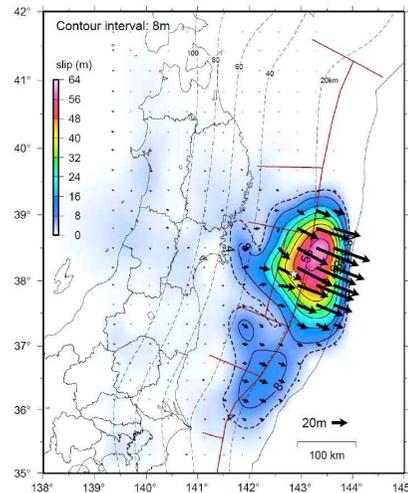
### 1.3 特性化モデルの設定

#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

##### 1.3.4.2 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデルの設定

#### ■大すべり域・超大すべり域のすべり量分布(特性化モデル①のうち青森県東方沖及び岩手県沖北部の超大すべり域の設定方針と共通)

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部で発生している既往地震の震源深さ(約20km)は、3.11地震時に宮城県沖の浅部領域をオーバーシュートさせた(破壊の起点となった)震源深さと同程度である。



3.11地震時の震源位置とすべり分布  
(地震調査研究推進本部(2012))

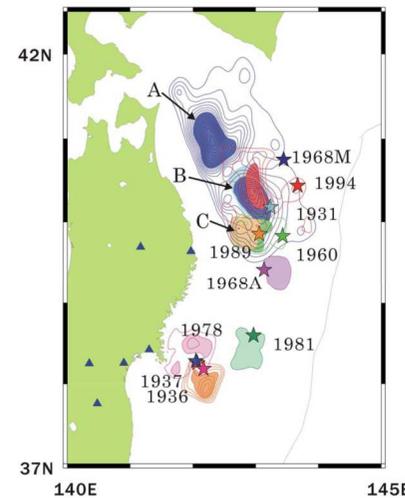


Figure 6. Asperity map along the subduction zone in northeastern Japan. Stars show the main shock epicenters. Contour lines show the moment release distribution. The interval of the contour lines is 0.5 m. Each earthquake is distinguished by color. We painted the area within the value of half the maximum slip as an asperity.

青森県東方沖及び岩手県沖北部における  
アスぺリティ分布, 既往地震の震源  
(Yamanaka and Kikuchi(2004))

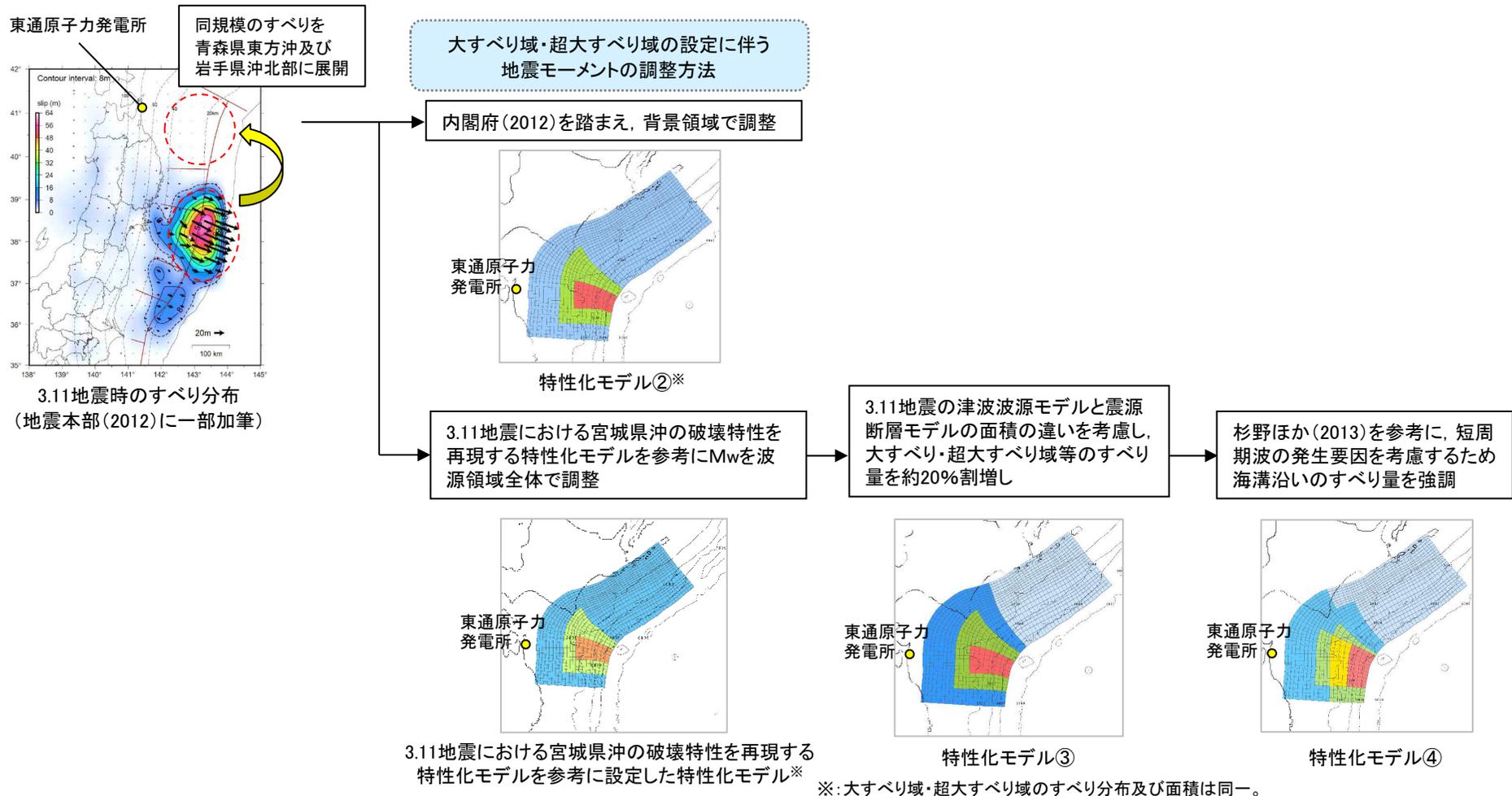
青森県東方沖及び岩手県沖北部と宮城県沖の地震学的な類似性を踏まえ、3.11地震における宮城県沖の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデルのすべり量分布を各領域に設定する。

# 1.3 特性化モデルの設定

## 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

### 1.3.4.3 特性化モデル②, ③, ④の設定概要

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域は津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、最新の科学的・技術的知見から想定されるすべりを上回る規模のすべりを考慮するとともに、大すべり域・超大すべり域のすべり量、すべり分布が異なる複数の波源モデルを設定することとし、内閣府(2012)の知見を踏まえた特性化モデル②[青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(内閣府(2012)考慮)](以下、「特性化モデル②」という。)、3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデルを参考に設定した特性化モデルを基に、すべり量を約20%割増した特性化モデル③[青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(すべり量の不確かさ考慮)](以下、「特性化モデル③」という。)及び杉野ほか(2013)を参考に、短周期の波の発生要因を考慮した特性化モデル④[青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(すべり分布の不確かさ考慮)](以下、「特性化モデル④」という。)を設定した。
- なお、各特性化モデルの超大すべり域の位置は、アスぺリティ分布及び1968年の地震の震源位置を踏まえて設定した(特性化モデル①と同様)。

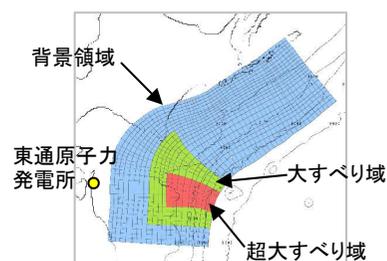


### 1.3 特性化モデルの設定

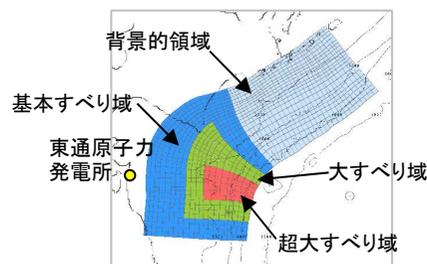
#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

#### 1.3.4.3 特性化モデル②, ③, ④の設定概要

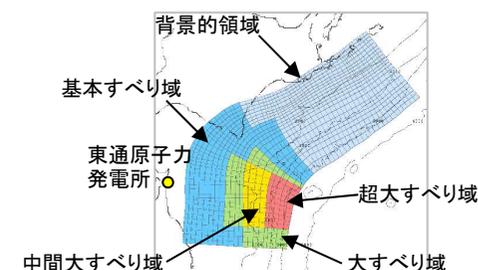
- 各特性化モデルのすべり分布及び主要な断層パラメータを以下に示す。また、各特性化モデルの断層パラメータの設定方法、並びに設定に反映した知見等の詳細を次頁以降に示す。



特性化モデル②



特性化モデル③



特性化モデル④

諸元		特性化モデル②	特性化モデル③	特性化モデル④
モーメントマグニチュード(Mw)		9.04	9.05	9.04
断層面積(S)		110,472(km <sup>2</sup> )	110,472(km <sup>2</sup> )	110,472(km <sup>2</sup> )
平均応力降下量(Δσ)		3.07(MPa)	3.14(MPa)	3.08(MPa)
地震モーメント(Mo)		4.62 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	4.73 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	4.65 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
すべり量	背景領域(背景的領域) (面積及び面積比率)	5.12(m) (87,732(km <sup>2</sup> ), 79.4%)	3.90(m) (48,879(km <sup>2</sup> ), 44.2%)	3.72(m) (52,259(km <sup>2</sup> ), 47.3%)
	基本すべり域 (面積及び面積比率)		7.80(m) (61,593(km <sup>2</sup> ), 55.8%※1)	7.44(m) (58,213(km <sup>2</sup> ), 52.7%※3)
	大すべり域 (面積及び面積比率)	16.37(m) (22,740(km <sup>2</sup> ), 20.6%※1)	15.59(m) (22,740(km <sup>2</sup> ), 20.6%※2)	14.88(m) (23,191(km <sup>2</sup> ), 21.0%※4)
	中間大すべり域 (面積及び面積比率)			22.33(m) (11,714(km <sup>2</sup> ), 10.6%※2)
	超大すべり域 (面積及び面積比率)	32.75(m) (6,302(km <sup>2</sup> ), 5.7%)	31.19(m) (6,302(km <sup>2</sup> ), 5.7%)	29.77(m) (5,696(km <sup>2</sup> ), 5.2%)
	平均すべり量	8.37(m)	8.57(m)	8.42(m)

※1: 大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率, ※2: 超大すべり域をあわせた領域の面積比率

※3: 大すべり域・中間大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率, ※4: 中間大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率

### 1.3 特性化モデルの設定

#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

#### 1.3.4.4 特性化モデル②の設定(設定フロー)

■ : 与条件

##### 1. 巨視的波源特性の設定

▶ 特性化モデル①と共通のため、詳細は記載省略

各パラメーター一覧

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S)	十勝沖・根室沖～岩手県沖北部	110,472 (km <sup>2</sup> )
地震発生深さ	地震調査研究推進本部 (2004,2012)	海溝軸～深さ60km
平均応力降下量 (Δσ)	内閣府 (2012), Murotani et al. (2013)	3 (MPa)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>0</sub> )	16 / (7π <sup>3/2</sup> ) · Δσ · S <sup>3/2</sup>	4.52 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
平均すべり量 (D)	16 / (7π <sup>3/2</sup> ) · Δσ · S <sup>1/2</sup> / μ	8.19 (m)

##### 2. 微視的波源特性の設定

###### (1) 大すべり域・超大すべり域の設定

- ▶ 断層面積 (S<sub>2</sub>, S<sub>4</sub>) の算定
- ▶ すべり量 (D<sub>2</sub>, D<sub>4</sub>) の算定
- ▶ 地震モーメント (M<sub>02</sub>, M<sub>04</sub>) の算定

###### ■ 大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S <sub>2</sub> )	断層面積 (S) の15% ※	16,571 (km <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>2</sub> )	平均すべり量 (D) の2倍 内閣府 (2012)	16.37 (m)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>02</sub> )	μ · S <sub>2</sub> · D <sub>2</sub>	1.36 × 10 <sup>22</sup> (Nm)

###### ■ 超大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S <sub>4</sub> )	断層面積 (S) の5%	5,524 (km <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>4</sub> )	平均すべり量 (D) の4倍 内閣府 (2012)	32.75 (m)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>04</sub> )	μ · S <sub>4</sub> · D <sub>4</sub>	9.04 × 10 <sup>21</sup> (Nm)

※: 大すべり域と超大すべり域をあわせた領域の面積比率は20%。

###### (2) 地震モーメントの調整(背景領域の設定)

###### ■ 背景領域

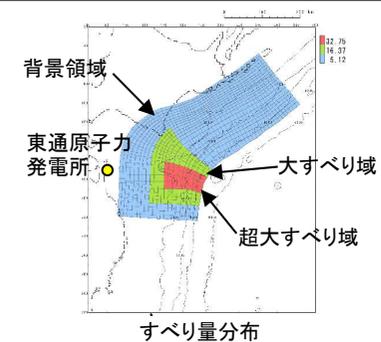
パラメータ	設定方法	設定値
地震モーメント (M <sub>0b</sub> )	M <sub>0b</sub> = (M <sub>02</sub> + M <sub>04</sub> )	2.26 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
断層面積 (S <sub>b</sub> )	断層面積の80%	88,378 (km <sup>2</sup> )
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>b</sub> )	M <sub>0b</sub> / S <sub>b</sub> / μ	5.12 (m)

##### 3. 特性化モデルの設定

###### 断層モデルへの微視的波源特性の反映

- ▶ 設定したプレート境界面に微視的波源特性を反映。

###### モーメントマグニチュード (M<sub>w</sub>) の算定



諸元	内容	諸元	内容	
モーメントマグニチュード (M <sub>w</sub> )	9.04	背景領域	すべり量	5.12 (m)
地震発生深さ	海溝軸～深さ60km		断層面積 (面積比率)	87,732 (km <sup>2</sup> ) (79.4%)
断層面積 (S)	110,472 (km <sup>2</sup> )	大すべり域	すべり量	16.37 (m)
平均応力降下量 (Δσ) (=7/16 · M <sub>0</sub> · (S/π) <sup>-3/2</sup> )	3.07 (MPa)		断層面積 (面積比率) ※	22,740 (km <sup>2</sup> ) (20.6%)
剛性率 (μ)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	超大すべり域	すべり量	32.75 (m)
地震モーメント M <sub>0</sub>	4.62 × 10 <sup>22</sup> (Nm)		断層面積 (面積比率)	6,302 (km <sup>2</sup> ) (5.7%)
すべり角 λ	太平洋プレートの運動方向に基づいて設定	ライズタイム τ	60 (s)	

※: 大すべり域と超大すべり域をあわせた領域の面積比率

### 1.3 特性化モデルの設定

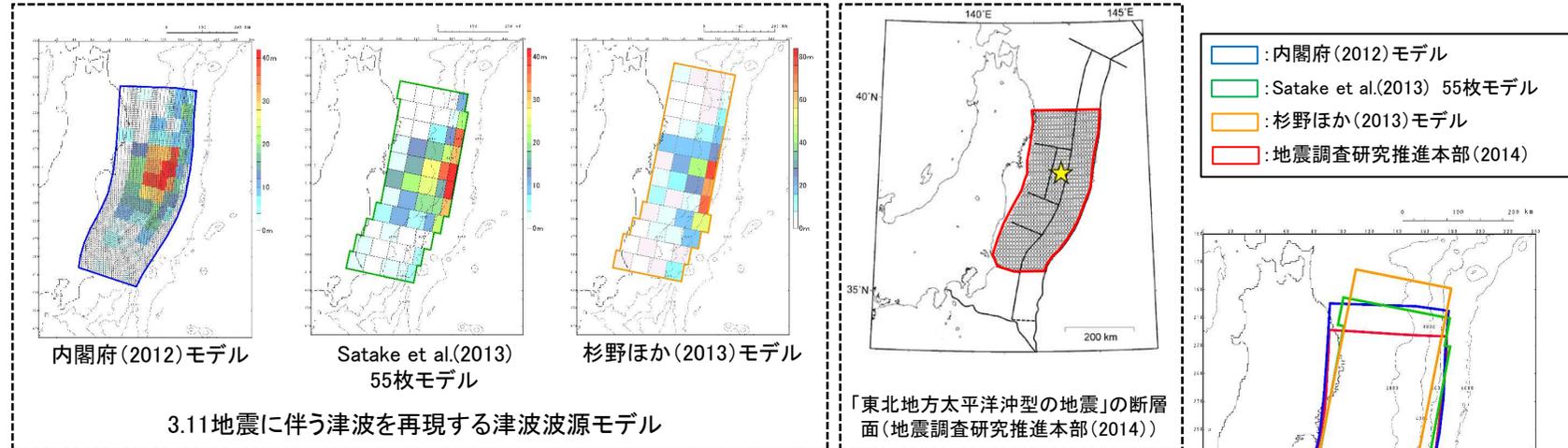
#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

#### 1.3.4.5 特性化モデル③の設定

##### ■3.11地震から得られた知見の反映

- 3.11地震に伴う津波を広域に再現するモデルの断層面積は、地震調査研究推進本部(2014)が評価した「東北地方太平洋沖型の地震」の断層面積と比較して大きい。
- 断層面積の違いは、発電所の津波高さに大きな影響を与える大すべり域・超大すべり域等のすべり量の算定に直接的に関係することを踏まえ、3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデルを参考に設定した特性化モデルの大すべり域・超大すべり域等のすべり量を約20%割増した。
- 「3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデルを参考に設定した特性化モデル」及び「特性化モデル③」の設定フローを次頁に示す。

##### 【3.11地震に伴う津波を広域に再現するモデル】

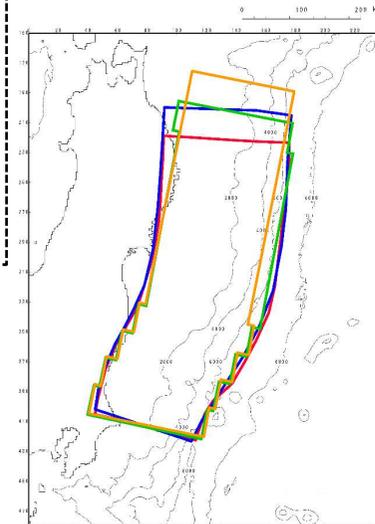


3.11地震に伴う津波を再現する津波波源モデル

「東北地方太平洋沖型の地震」の断層面(地震調査研究推進本部(2014))

3.11地震・津波特性を再現する断層モデルのモーメントマグニチュード及び面積

モデル	Mw	断層面積
内閣府(2012)モデル	9.0	119,974(km <sup>2</sup> )
Satake et al.(2013)55枚モデル	9.0	110,000(km <sup>2</sup> )
杉野ほか(2013)モデル	9.1	112,000(km <sup>2</sup> )
地震調査研究推進本部(2014)	9.0	約10万(km <sup>2</sup> )



波源領域の比較

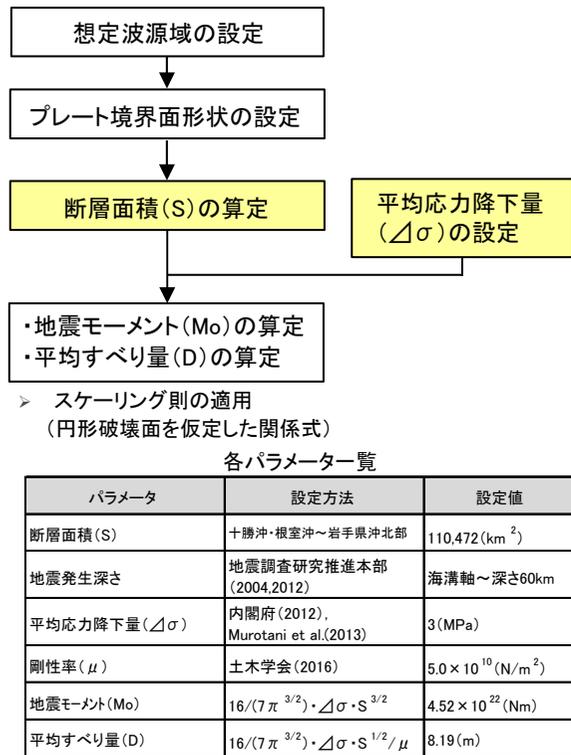
1. 3. 特性化モデルの設定 1. 3. 4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

1. 3. 4. 5 特性化モデル③の設定

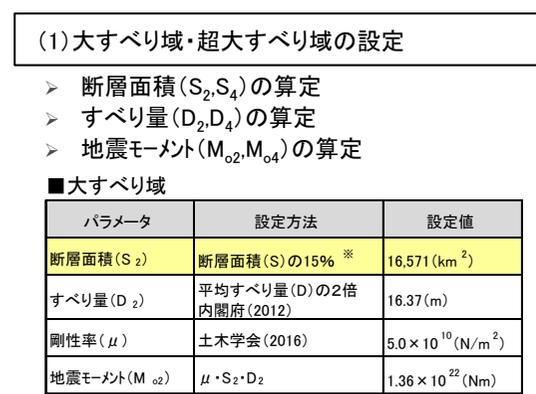
(3.11地震における宮城県沖の破壊特性を再現する特性化モデルを参考に設定した特性化モデルの設定フロー)

第1225回審査会合(R6.2.9)  
資料1-1-1 p205 再掲

1. 巨視的波源特性の設定



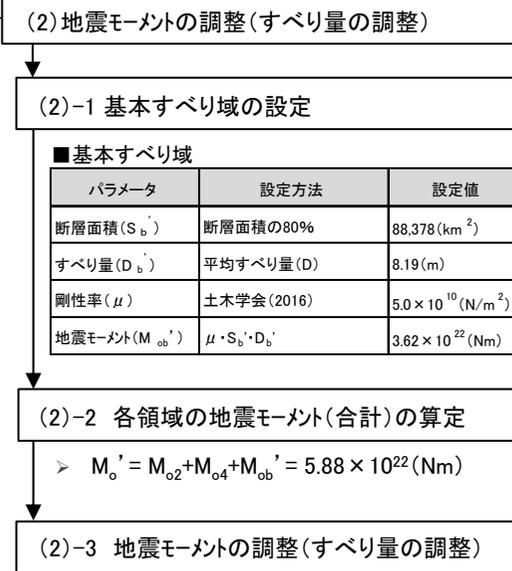
2. 微視的波源特性の設定



■ 超大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S <sub>4</sub> )	断層面積(S)の5%	5,524(km <sup>2</sup> )
すべり量(D <sub>4</sub> )	平均すべり量(D)の4倍 内閣府(2012)	32.75(m)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o4</sub> )	μ・S <sub>4</sub> ・D <sub>4</sub>	9.04 × 10 <sup>21</sup> (Nm)

※: 大すべり域と超大すべり域をあわせた領域の面積比率は20%。



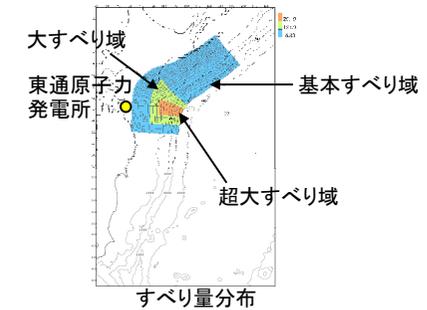
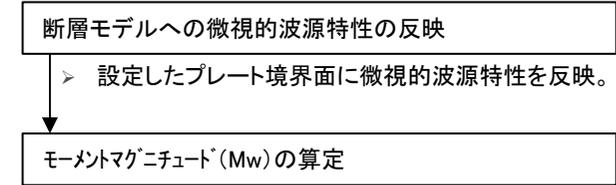
$M_o/M_o' = 4.52 \times 10^{22} \text{ (Nm)} / 5.88 \times 10^{22} \text{ (Nm)} = 0.77$

上記倍率を用いて、基準断層モデルに反映する各領域のすべり量を一律に調整する。

	調整前	調整後
基本すべり域	8.19(m)	6.30(m)
大すべり域	16.37(m)	12.59(m)
超大すべり域	32.75(m)	25.19(m)

3. 基準断層モデルの設定

与条件



諸元	内容	諸元	内容
モーメントマグニチュード(Mw)	9.04	基本すべり域	すべり量 6.30(m)
地震発生深さ	海溝軸～深さ60km	断層面積(面積比率)	87,732(km <sup>2</sup> ) (79.4%)
断層面積(S)	110,472(km <sup>2</sup> )	大すべり域	すべり量 12.59(m)
平均応力降下量(Δσ) (=7/16・Mo・(S/π) <sup>-3/2</sup> )	3.05(MPa)	断層面積(面積比率)※	22,740(km <sup>2</sup> ) (20.6%)
剛性率(μ)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	超大すべり域	すべり量 25.19(m)
地震モーメントMo	4.59 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	断層面積(面積比率)	6,302(km <sup>2</sup> ) (5.7%)
すべり角λ	太平洋プレートの運動方向に基づいて設定	ライズタイムτ	60(s)

※: 大すべり域と超大すべり域をあわせた領域の面積比率

1.3 特性化モデルの設定

1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

第1225回審査会合 (R6.2.9)  
資料1-1-1 p206 再掲

1.3.4.5 特性化モデル③の設定(設定フロー)

1. 巨視的波源特性の設定

特性化モデル①と共通のため、詳細は記載省略

各パラメーター一覧

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S)	十勝沖・根室沖～岩手県沖北部	110,472 (km <sup>2</sup> )
地震発生深さ	地震調査研究推進本部 (2004,2012)	海溝軸～深さ60km
平均応力降下量 (Δσ)	内閣府 (2012), Murotani et al.(2013)	3 (MPa)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>0</sub> )	16/(7π <sup>3/2</sup> ) · Δσ · S <sup>3/2</sup>	4.52 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
平均すべり量 (D)	16/(7π <sup>3/2</sup> ) · Δσ · S <sup>1/2</sup> / μ	8.19 (m)

2. 微視的波源特性の設定

(1) 大すべり域・超大すべり域・背景的領域の設定

- 断層面積 (S<sub>2</sub>, S<sub>4</sub>, S<sub>0.5</sub>) の算定
- すべり量 (D<sub>2</sub>, D<sub>4</sub>, D<sub>0.5</sub>) の算定
- 地震モーメント (M<sub>02</sub>, M<sub>04</sub>, M<sub>0.05</sub>) の算定

■大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S <sub>2</sub> )	断層面積 (S) の15%	16,571 (km <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>2</sub> )	平均すべり量 (D) の2倍 内閣府 (2012)	16.37 (m)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>02</sub> )	μ · S <sub>2</sub> · D <sub>2</sub>	1.36 × 10 <sup>22</sup> (Nm)

■超大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S <sub>4</sub> )	断層面積 (S) の5%	5,524 (km <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>4</sub> )	平均すべり量 (D) の4倍 内閣府 (2012)	32.75 (m)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>04</sub> )	μ · S <sub>4</sub> · D <sub>4</sub>	9.04 × 10 <sup>21</sup> (Nm)

■背景的領域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S <sub>0.5</sub> )	断層面積 (S) の50%	55,236 (km <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>0.5</sub> )	平均すべり量 (D) の0.5倍	4.09 (m)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>00.5</sub> )	μ · S <sub>0.5</sub> · D <sub>0.5</sub>	1.13 × 10 <sup>22</sup> (Nm)

(2) 地震モーメントの調整(すべり量の調整)

(2)-1 基本すべり域の設定

■基本すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積 (S <sub>1</sub> )	断層面積 (S) の30%	33,142 (km <sup>2</sup> )
すべり量 (D <sub>1</sub> )	平均すべり量 (D)	8.19 (m)
剛性率 (μ)	土木学会 (2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント (M <sub>01</sub> )	μ · S <sub>1</sub> · D <sub>1</sub>	1.36 × 10 <sup>22</sup> (Nm)

(2)-2 各領域の地震モーメント(合計)の算定

M<sub>0</sub>' = M<sub>02</sub> + M<sub>04</sub> + M<sub>00.5</sub> + M<sub>01</sub> = 4.75 × 10<sup>22</sup> (Nm)

(2)-3 地震モーメントの調整(すべり量の調整)

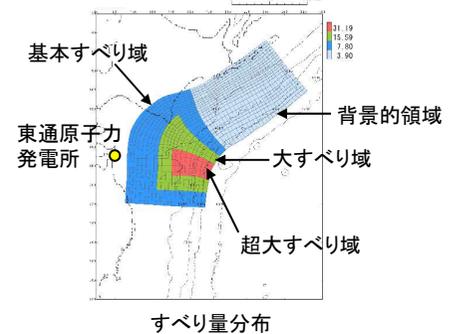
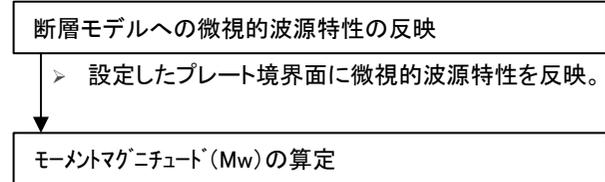
M<sub>0</sub> / M<sub>0</sub>' = 4.52 × 10<sup>22</sup> (Nm) / 4.75 × 10<sup>22</sup> (Nm) = 0.95

上記倍率を用いて、特性化モデルに反映する各領域のすべり量を一律に調整する。

	調整前	調整後
背景的領域	4.09 (m)	3.90 (m)
基本すべり域	8.19 (m)	7.80 (m)
大すべり域	16.37 (m)	15.59 (m)
超大すべり域	32.75 (m)	31.19 (m)

3. 特性化モデルの設定

■ : 与条件



諸元	内容	諸元	内容
モーメントマグニチュード (Mw)	9.05	基本すべり域	すべり量 7.80 (m)
地震発生深さ	海溝軸～深さ60km	基本すべり域	断層面積 61,593 (km <sup>2</sup> ) (面積比率) *1 (55.8%)
断層面積 (S)	110,472 (km <sup>2</sup> )	背景的領域	すべり量 3.90 (m)
平均応力降下量 (Δσ) (=7/16 · Mo · (S/π) <sup>-3/2</sup> )	3.14 (MPa)	背景的領域	断層面積 48,879 (km <sup>2</sup> ) (面積比率) (44.2%)
剛性率 (μ)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	大すべり域	すべり量 15.59 (m)
地震モーメント Mo	4.73 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	大すべり域	断層面積 22,740 (km <sup>2</sup> ) (面積比率) *2 (20.6%)
すべり角 λ	太平洋プレートの運動方向に基づいて設定	超大すべり域	すべり量 31.19 (m)
ライズタイム τ	60 (s)	超大すべり域	断層面積 6,302 (km <sup>2</sup> ) (面積比率) (5.7%)

\*1: 大すべり域と超大すべり域をあわせた領域の面積比率  
\*2: 超大すべり域をあわせた領域の面積比率

### 1.3 特性化モデルの設定

#### 1.3.4 青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮した特性化モデル(特性化モデル②, ③, ④)

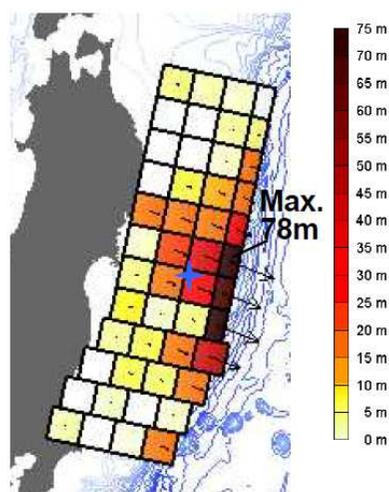
#### 1.3.4.6 特性化モデル④の設定

##### ■特性化モデル④:3.11地震から得られた知見の反映

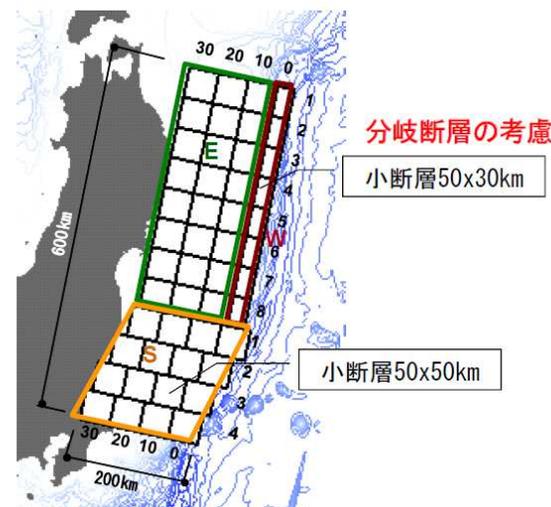
- ・ 杉野ほか(2013)では, 3.11地震に伴う津波の沖合い観測波形に見られた短周期と長周期の異なる性質の波の発生要因を分岐断層の活動によるものと仮定して津波波源モデルを設定している。
- ・ 3.11地震後の日本海溝付近における海底調査(JAMSTEC(2012))や, 3.11地震の各種すべり分布モデル(内閣府(2012), Satake et al.(2013)他)から, 上記要因は分岐断層によるものではないと考えられるが, 分岐断層や日本海溝付近の海底地すべりは短周期の波を発生させる要因の1つと考えられる。
- ・ 以上の知見を踏まえ, 特性化モデル③を基本として, 未知なる分岐断層や海底地すべり等が存在する可能性を考慮した特性化モデル④※を設定した。

※:特性化モデル④の周期特性の詳細については, 補足説明資料「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 13.特性化モデル④の周期特性」に記載。

【杉野ほか(2013)モデル】



すべり量分布(合計)



津波波源モデルの小断層の配置

### 1.3.4.6 特性化モデル④の設定(設定フロー)

#### 1. 巨視的波源特性の設定

特性化モデル①と共通のため、詳細は記載省略

各パラメーター一覧

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S)	十勝沖・根室沖～岩手県沖北部	110,472(km <sup>2</sup> )
地震発生深さ	地震調査研究推進本部(2004,2012)	海溝軸～深さ60km
平均応力降下量(Δσ)	内閣府(2012), Murotani et al.(2013)	3(MPa)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o</sub> )	16/(7π <sup>3/2</sup> ) · Δσ · S <sup>3/2</sup>	4.52 × 10 <sup>22</sup> (Nm)
平均すべり量(D)	16/(7π <sup>3/2</sup> ) · Δσ · S <sup>1/2</sup> / μ	8.19(m)

#### 2. 微視的波源特性の設定

(1) 大すべり域・超大すべり域・背景的領域・中間大すべり域の設定

- 断層面積(S<sub>2</sub>, S<sub>4</sub>, S<sub>0.5</sub>, S<sub>3</sub>)の算定
- すべり量(D<sub>2</sub>, D<sub>4</sub>, D<sub>0.5</sub>, D<sub>3</sub>)の算定
- 地震モーメント(M<sub>o2</sub>, M<sub>o4</sub>, M<sub>o0.5</sub>, M<sub>o3</sub>)の算定

##### ■大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S <sub>2</sub> )	断層面積(S)の10%	11,047(km <sup>2</sup> )
すべり量(D <sub>2</sub> )	平均すべり量(D)の2倍 内閣府(2012)	16.37(m)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o2</sub> )	μ · S <sub>2</sub> · D <sub>2</sub>	9.04 × 10 <sup>21</sup> (Nm)

##### ■超大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S <sub>4</sub> )	断層面積(S)の5%	5,524(km <sup>2</sup> )
すべり量(D <sub>4</sub> )	平均すべり量(D)の4倍 内閣府(2012)	32.75(m)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o4</sub> )	μ · S <sub>4</sub> · D <sub>4</sub>	9.04 × 10 <sup>21</sup> (Nm)

##### ■背景的領域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S <sub>0.5</sub> )	断層面積(S)の50%	55,236(km <sup>2</sup> )
すべり量(D <sub>0.5</sub> )	平均すべり量(D)の0.5倍	4.09(m)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o0.5</sub> )	μ · S <sub>0.5</sub> · D <sub>0.5</sub>	1.13 × 10 <sup>22</sup> (Nm)

##### ■中間大すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S <sub>3</sub> )	断層面積(S)の5%	5,524(km <sup>2</sup> )
すべり量(D <sub>3</sub> )	平均すべり量(D)の3倍	24.56(m)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o3</sub> )	μ · S <sub>3</sub> · D <sub>3</sub>	6.78 × 10 <sup>21</sup> (Nm)

(2) 地震モーメントの調整(すべり量の調整)

(2)-1 基本すべり域の設定

##### ■基本すべり域

パラメータ	設定方法	設定値
断層面積(S <sub>1</sub> )	断層面積(S)の30%	33,142(km <sup>2</sup> )
すべり量(D <sub>1</sub> )	平均すべり量(D)	8.19(m)
剛性率(μ)	土木学会(2016)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )
地震モーメント(M <sub>o1</sub> )	μ · S <sub>1</sub> · D <sub>1</sub>	1.36 × 10 <sup>22</sup> (Nm)

(2)-2 各領域の地震モーメント(合計)の算定

$$M_o' = M_{o2} + M_{o4} + M_{o0.5} + M_{o3} + M_{o1} = 4.97 \times 10^{22} \text{ (Nm)}$$

(2)-3 地震モーメントの調整(すべり量の調整)

$$M_o / M_o' = 4.52 \times 10^{22} \text{ (Nm)} / 4.97 \times 10^{22} \text{ (Nm)} = 0.91$$

- 上記倍率を用いて、特性化モデルに反映する各領域のすべり量を一律に調整する。

	調整前	調整後
背景的領域	4.09(m)	3.72(m)
基本すべり域	8.19(m)	7.44(m)
大すべり域	16.37(m)	14.88(m)
中間大すべり域	24.56(m)	22.33(m)
超大すべり域	32.75(m)	29.77(m)

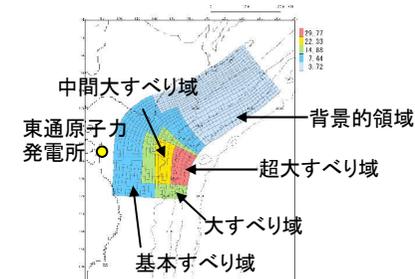
■ : 与条件

#### 3. 特性化モデルの設定

断層モデルへの微視的波源特性の反映

設定したプレート境界面に微視的波源特性を反映。

モーメントマグニチュード(Mw)の算定



諸元	内容	諸元	内容
モーメントマグニチュード(Mw)	9.04	基本すべり域	すべり量 7.44(m) 断層面積 (面積比率) <sup>※1</sup> 58,213(km <sup>2</sup> ) (52.7%)
地震発生深さ	海溝軸～深さ60km	背景的領域	すべり量 3.72(m) 断層面積 (面積比率) 52,259(km <sup>2</sup> ) (47.3%)
断層面積(S)	110,472(km <sup>2</sup> )	大すべり域	すべり量 14.88(m) 断層面積 (面積比率) <sup>※2</sup> 23,191(km <sup>2</sup> ) (21.0%)
平均応力降下量(Δσ) (=7/16 · Mo · (S/π) <sup>-3/2</sup> )	3.08(MPa)	中間大すべり域	すべり量 22.33(m) 断層面積 (面積比率) <sup>※3</sup> 11,714(km <sup>2</sup> ) (10.6%)
剛性率(μ)	5.0 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	超大すべり域	すべり量 29.77(m) 断層面積 (面積比率) 5,696(km <sup>2</sup> ) (5.2%)
地震モーメントMo	4.65 × 10 <sup>22</sup> (Nm)		
すべり角 λ	太平洋プレートの運動方向に基づいて設定		
ライズタイム τ	60(s)		

※1: 大すべり域, 中間大すべり域及び超大すべり域をあわせた領域の面積比率

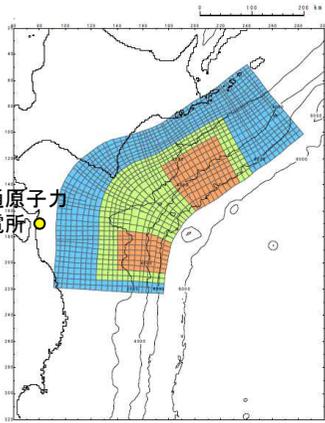
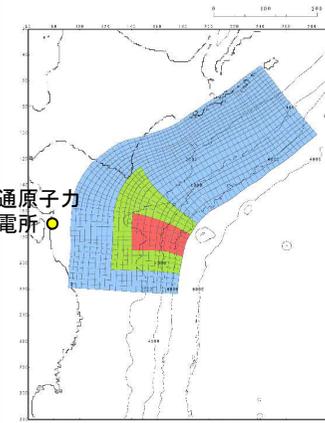
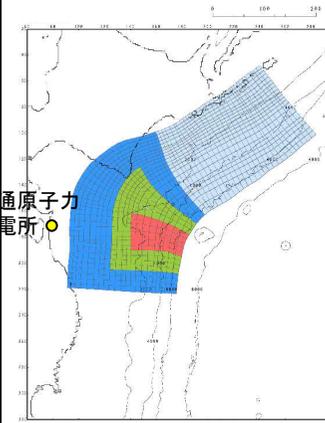
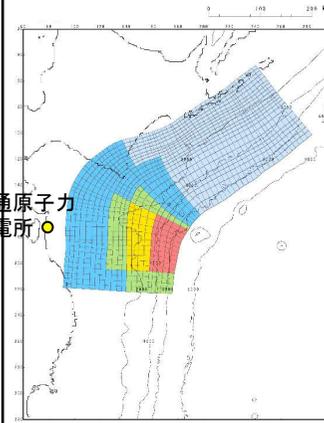
※2: 中間大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率

※3: 超大すべり域をあわせた領域の面積比率

# 1.3 特性化モデルの設定

## 1.3.5 まとめ

・ 設定した4つの特性化モデルを以下に示す。

諸元	特性化モデル①	特性化モデル②	特性化モデル③	特性化モデル④	
すべり量分布					
モーメントマグニチュード(Mw)	9.08	9.04	9.05	9.04	
断層面積(S)	110,472 (km <sup>2</sup> )	110,472 (km <sup>2</sup> )	110,472 (km <sup>2</sup> )	110,472 (km <sup>2</sup> )	
平均応力降下量(Δσ)	3.45 (MPa)	3.07 (MPa)	3.14 (MPa)	3.08 (MPa)	
地震モーメント(Mo)	5.19 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	4.62 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	4.73 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	4.65 × 10 <sup>22</sup> (Nm)	
すべり量	背景領域(背景的領域) (面積及び面積比率)	2.79 (m) (58,609 (km <sup>2</sup> ), 53.1%)	5.12 (m) (87,732 (km <sup>2</sup> ), 79.4%)	3.90 (m) (48,879 (km <sup>2</sup> ), 44.2%)	3.72 (m) (52,259 (km <sup>2</sup> ), 47.3%)
	基本すべり域 (面積及び面積比率)	/			
	大すべり域 (面積及び面積比率)	11.84 (m) (32,593 (km <sup>2</sup> ), 29.5%)	16.37 (m) (22,740 (km <sup>2</sup> ), 20.6% <sup>※1</sup> )	15.59 (m) (22,740 (km <sup>2</sup> ), 20.6% <sup>※2</sup> )	14.88 (m) (23,191 (km <sup>2</sup> ), 21.0% <sup>※4</sup> )
	中間大すべり域 (面積及び面積比率)	/			
	超大すべり域 (面積及び面積比率)	25.38 (m) (19,271 (km <sup>2</sup> ), 17.4%)	32.75 (m) (6,302 (km <sup>2</sup> ), 5.7%)	31.19 (m) (6,302 (km <sup>2</sup> ), 5.7%)	29.77 (m) (5,696 (km <sup>2</sup> ), 5.2%)
	平均すべり量	9.40 (m)	8.37 (m)	8.57 (m)	8.42 (m)
ライズタイム(τ)	60 (s) <sup>※5</sup>	60 (s) <sup>※5</sup>	60 (s) <sup>※5</sup>	60 (s) <sup>※5</sup>	

※1: 大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率, ※2: 超大すべり域をあわせた領域の面積比率, ※3: 大すべり域・中間大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率  
 ※4: 中間大すべり域・超大すべり域をあわせた領域の面積比率, ※5: 内閣府(2012)の南海トラフにおける最大クラスの波源モデルの設定値を参考に設定

## 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

---

- 1. 4. 1 検討方針
- 1. 4. 2 概略・詳細パラメータスタディ方法の検討
- 1. 4. 3 概略パラメータスタディ
- 1. 4. 4 基準断層モデルの設定
- 1. 4. 5 防波堤の影響検討

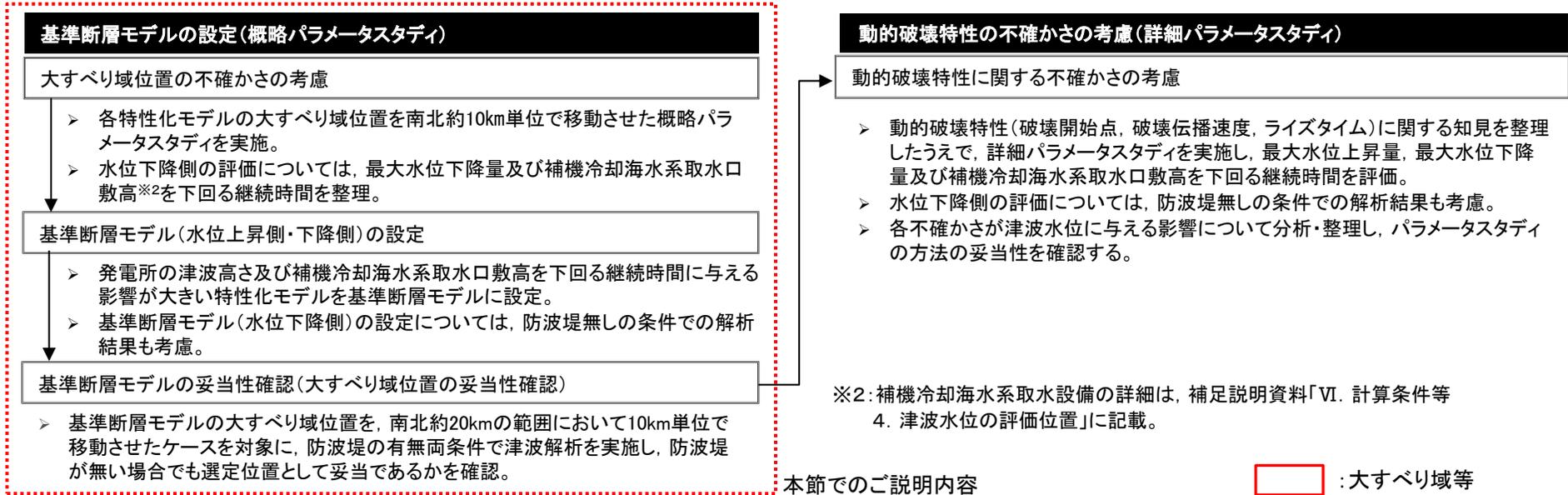
余白

# 1. 4 基準断層モデルの設定 (概略パラメータスタディ)

## 1. 4. 1 検討方針

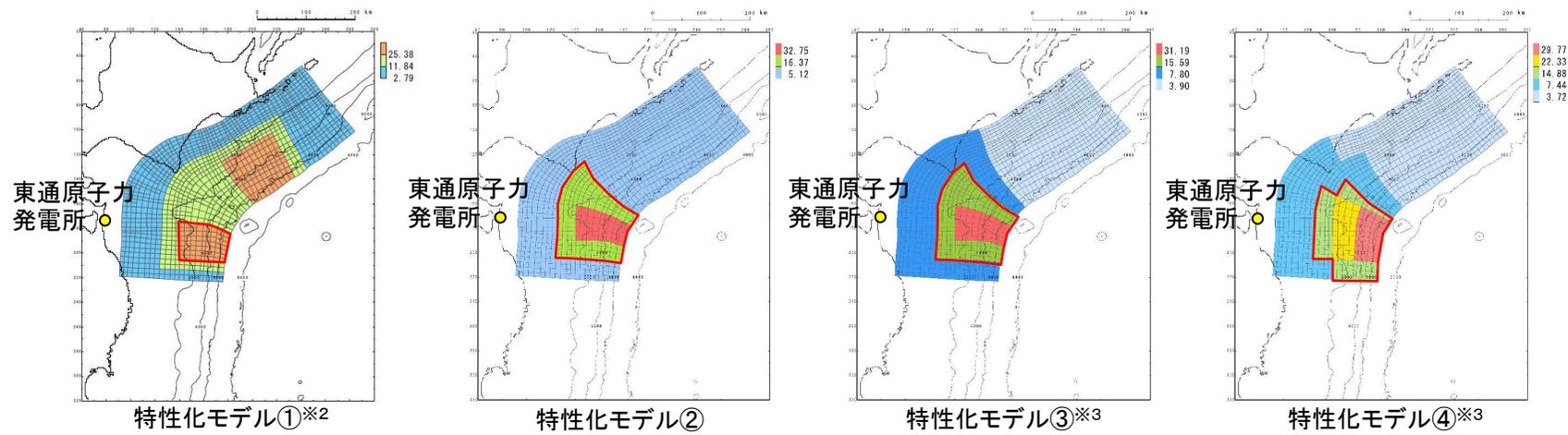
- ・ 波源特性の不確かさが津波高さに与える影響に関する知見を踏まえ、下記に示す手順にて概略・詳細パラメータスタディを実施する。
- ・ 水位下降側の評価は、水位上昇側の評価と比較して防波堤の有無の影響が大きいことを踏まえ、基準断層モデルの設定及び詳細パラメータスタディの決定ケースの評価にあたっては、防波堤無しの場合での解析結果も考慮する<sup>※1</sup>。

※1: 水位下降側の評価方針の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 5. 水位下降側の評価方法」に記載。



本節でのご説明内容

: 大すべり域等



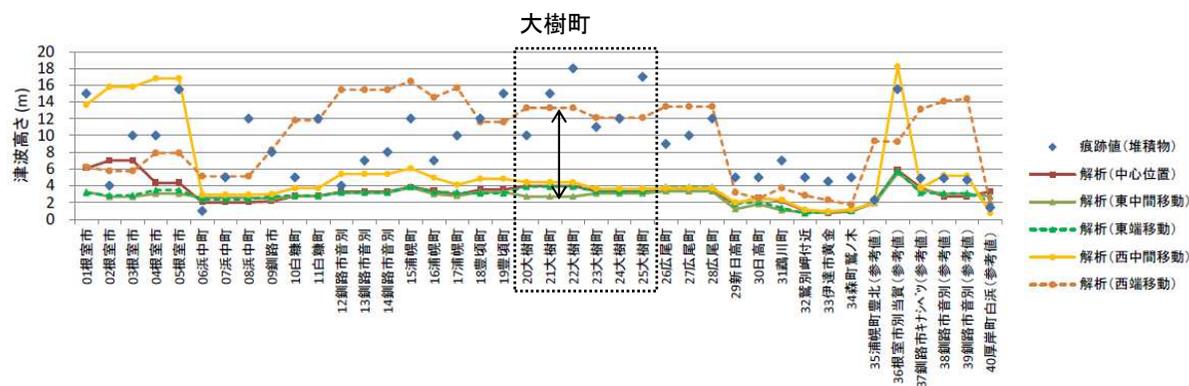
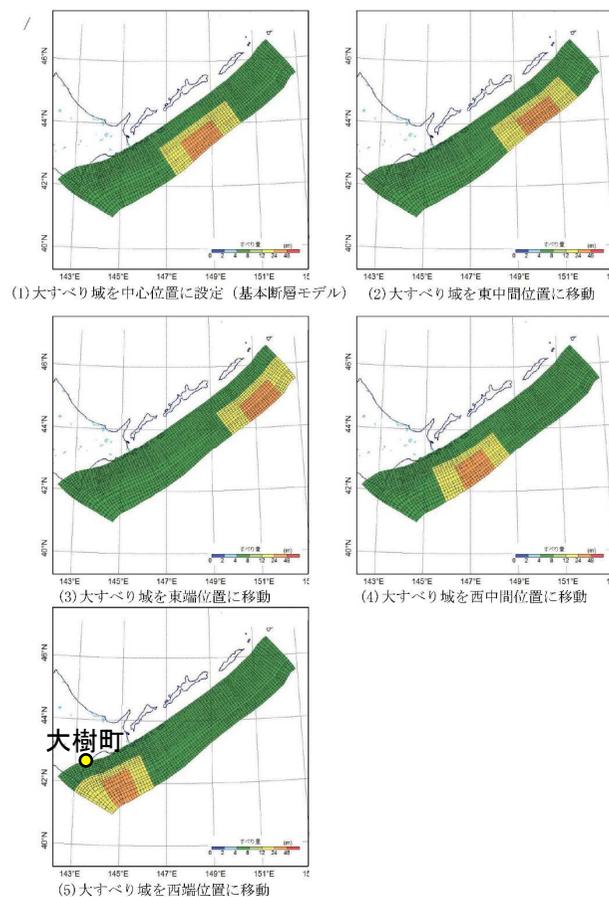
※2: 千島海溝沿いの超大すべり域位置が発電所の津波高さに与える影響については、補足説明資料「I. 「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 9. 十勝沖・根室沖の超大すべり域が発電所の津波高さに及ぼす影響」に記載。

※3: 大すべり域等に合わせて、基本すべり域も移動させる。

## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1.4.2 概略・詳細パラメータスタディ方法の検討(1/2)

- 土木学会(2016)では、波源特性の不確かさに関する検討として、千島海溝沿いに波源を想定し、概略パラメータスタディ(大すべり域位置)及び詳細パラメータスタディ(破壊開始点、破壊伝播速度、ライズタイム)を実施し、各因子が津波水位に与える影響について分析を行っている。
- 大すべり域の位置を左下図のように東西に移動させた5ケースについて解析(概略パラメータスタディ)を実施したところ、大樹町において、敷地前面に大すべり域が位置するケースで水位が最大となり、各ケースで最大水位上昇量に約3~13mのばらつきが見られた。



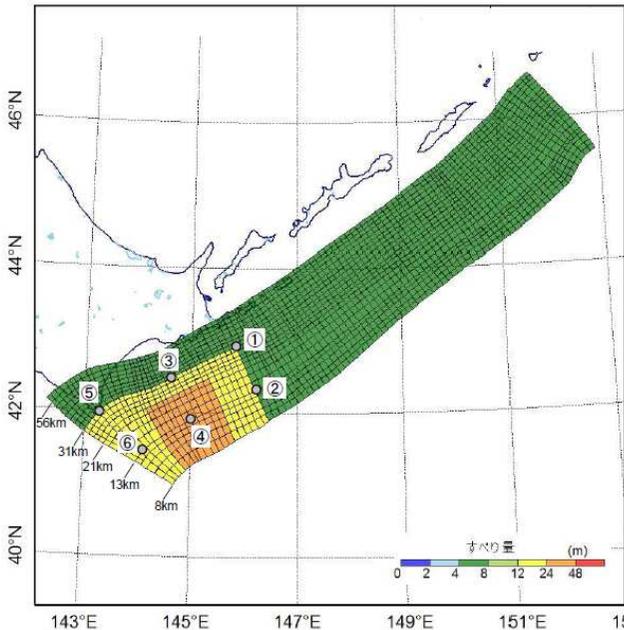
概略パラメータスタディ(大すべり域の位置)による北海道太平洋沿岸での最大津波高さ  
(土木学会(2016)に一部加筆)

千島海溝沿いの概略パラメータスタディの断層モデル  
(土木学会(2016)に一部加筆)

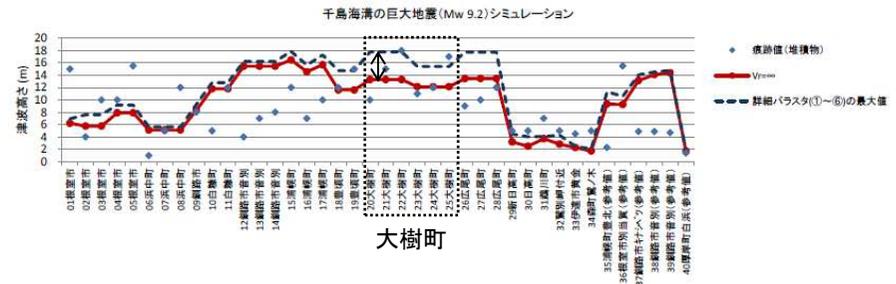
## 1. 4 基準断層モデルの設定 (概略パラメータスタディ)

### 1. 4. 2 概略・詳細パラメータスタディ方法の検討 (2/2)

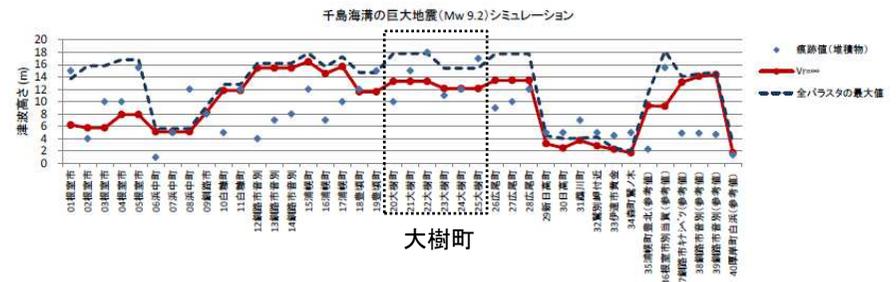
- 概略パラメータスタディの結果, 大樹町で津波水位が最も大きくなる大すべり域を西端に配置したモデルを対象に, 破壊開始点を大すべり域の周辺5箇所と超大すべり域の中心1箇所に設定し, 更に破壊伝播速度を1.0, 2.0, 2.5, 3.0km/sとした詳細パラメータスタディを実施している。
- 同時破壊ケースに対し, 詳細パラメータスタディを行った場合の最高津波高さを比較すると, 大樹町において約4mの上昇が見られた。
- 土木学会(2016)ではパラメータスタディの手順として, 「より支配的と考えられる因子に関するパラメータスタディを行った後, その中で敷地にもっとも影響を与えた断層モデルを用いて, その他の従属的な因子に関するパラメータスタディを行うことを基本とする。」としている。



詳細パラメータスタディに用いる破壊開始点  
(土木学会(2016)に一部加筆)



(1) 詳細パラメータスタディの結果



(2) 全パラメータスタディ (概略+詳細) の結果  
同時破壊ケースと詳細パラメータスタディ最大ケースの最高津波高さの比較  
(土木学会(2016)に一部加筆)

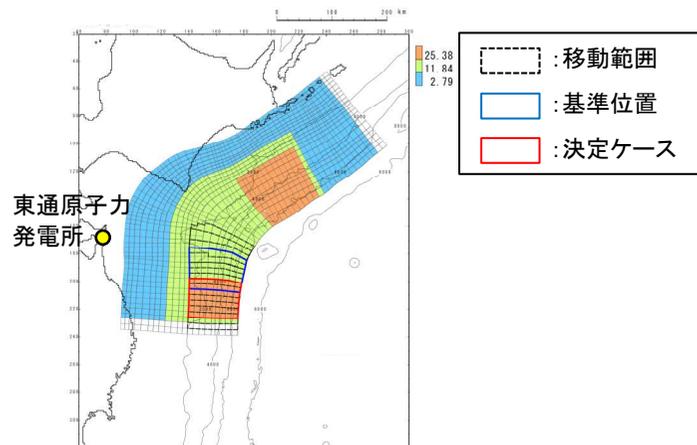
以上を踏まえ, 各特性化モデルを対象に, 概略パラメータスタディ(大すべり域位置)を実施し, 発電所に及ぼす影響が最も大きいモデルを基準断層モデルを設定する。次に, 詳細パラメータスタディ(破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイム)を実施する。

# 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1.4.3 概略パラメータスタディ:水位上昇側

### ■特性化モデル①

- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



■ : 選定ケース

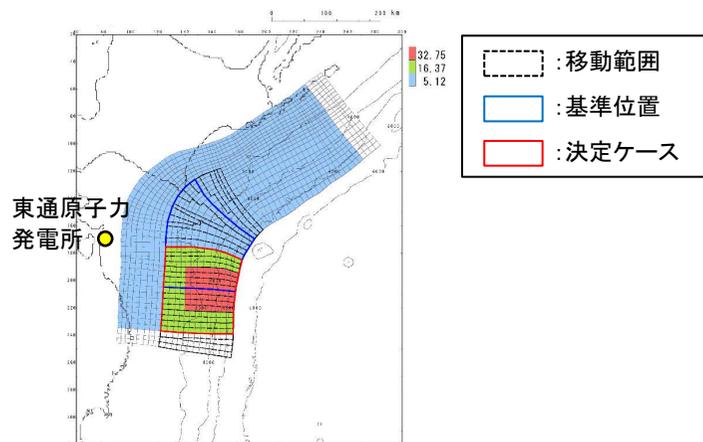
位置	最大水位上昇量(m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
北へ約30km	8.18	8.15	8.19
北へ約20km	8.63	8.54	8.67
北へ約10km	7.70	8.26	8.20
基準位置	7.56	7.45	7.17
南へ約10km	6.93	6.95	6.69
南へ約20km	6.73	7.33	8.19
南へ約30km	7.06	8.03	9.17
南へ約40km	9.32	8.78	10.13
南へ約50km	9.34	9.14	9.44
南へ約60km	8.50	8.51	8.53
南へ約70km	7.78	7.78	6.90

# 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1. 4. 3 概略パラメータスタディ: 水位上昇側

### ■特性化モデル②

- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



  : 選定ケース

位置	最大水位上昇量 (m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
北へ約50km	6.35	6.70	6.64
北へ約40km	7.29	7.72	7.90
北へ約30km	8.61	8.22	8.52
北へ約20km	8.96	8.44	8.91
北へ約10km	9.26	8.68	9.22
基準位置	10.07	9.19	10.17
南へ約10km	10.05	9.10	10.19
南へ約20km	10.27	9.28	10.53
南へ約30km	10.08	9.23	10.51
南へ約40km	9.84	8.61	9.64
南へ約50km	9.12	7.99	7.86

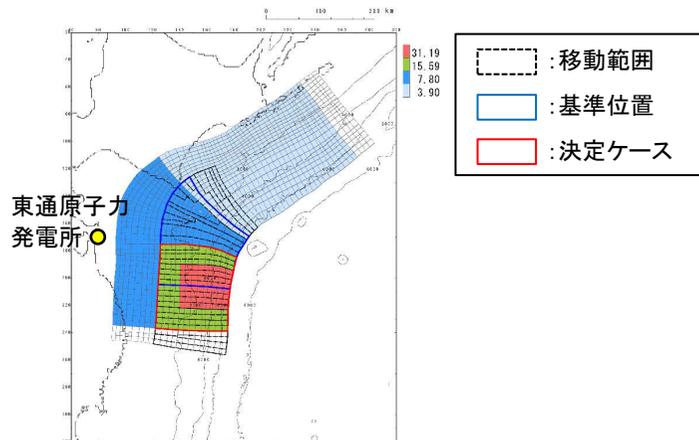
位置	最大水位上昇量 (m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
南へ約60km	9.40	9.18	10.00
南へ約70km	8.88	8.60	9.96
南へ約80km	9.76	8.78	10.06
南へ約90km	10.33	9.00	10.43
南へ約100km	10.70	9.24	10.60
南へ約110km	9.99	9.76	10.95
南へ約120km	9.99	8.91	10.53
南へ約130km	9.52	9.05	10.53
南へ約140km	8.77	7.89	8.60
南へ約150km	8.92	7.67	8.58

# 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1. 4. 3 概略パラメータスタディ: 水位上昇側

### ■特性化モデル③

- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



  : 選定ケース

位置	最大水位上昇量(m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
北へ約50km	5.70	6.10	5.77
北へ約40km	7.27	7.29	7.43
北へ約30km	7.81	7.56	7.62
北へ約20km	8.14	7.99	7.90
北へ約10km	8.27	8.09	8.74
基準位置	8.81	8.51	9.29
南へ約10km	8.79	8.39	9.15
南へ約20km	9.00	8.54	9.57
南へ約30km	8.98	8.48	9.24
南へ約40km	8.71	8.56	8.82
南へ約50km	8.15	7.65	7.67

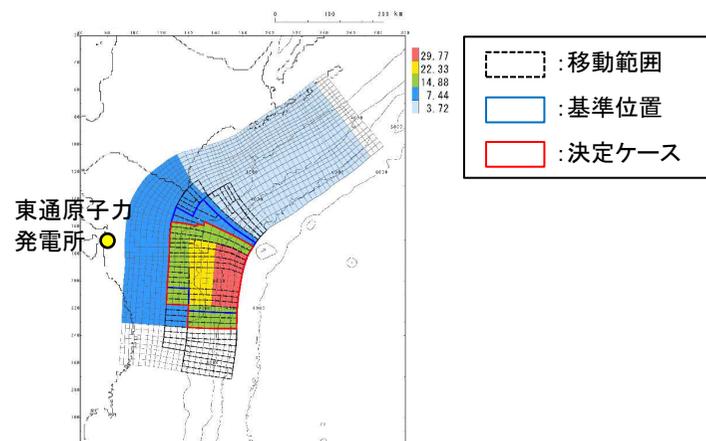
位置	最大水位上昇量(m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
南へ約60km	8.39	8.53	8.83
南へ約70km	8.09	7.83	8.87
南へ約80km	9.02	8.05	9.15
南へ約90km	9.43	8.24	9.46
南へ約100km	9.81	8.45	9.81
南へ約110km	9.13	8.52	9.88
南へ約120km	9.31	8.71	9.96
南へ約130km	8.63	7.92	8.50
南へ約140km	8.02	7.23	7.08
南へ約150km	8.04	7.34	7.27

## 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1. 4. 3 概略パラメータスタディ: 水位上昇側

#### ■特性化モデル④

- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



■ : 選定ケース

位置	最大水位上昇量(m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
北へ約50km	7.22	7.97	7.68
北へ約40km	7.19	7.68	7.78
北へ約30km	7.44	7.79	8.92
北へ約20km	9.69	8.67	10.66
北へ約10km	10.28	9.52	10.88
基準位置	9.72	9.20	9.82
南へ約10km	9.79	9.64	9.88
南へ約20km	10.24	9.40	9.94
南へ約30km	10.12	9.37	10.13
南へ約40km	10.42	9.58	10.25
南へ約50km	9.83	9.08	10.29

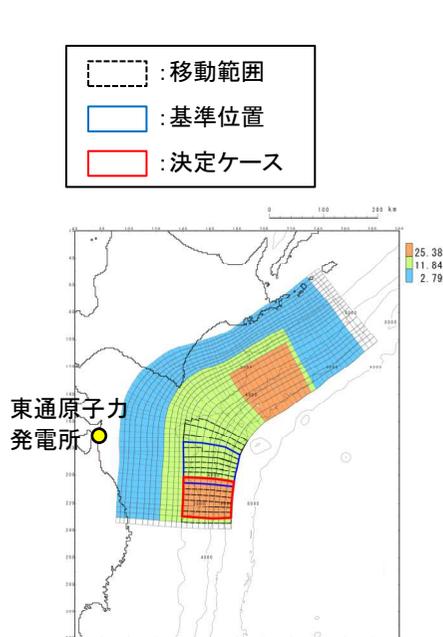
位置	最大水位上昇量(m)		
	敷地前面(北側)	敷地前面(東側)	敷地前面(南側)
南へ約60km	9.65	9.01	9.21
南へ約70km	9.39	8.39	8.33
南へ約80km	9.24	7.95	7.67
南へ約90km	9.36	7.90	7.51
南へ約100km	8.75	7.76	7.38
南へ約110km	8.22	7.16	7.08
南へ約120km	6.57	6.71	6.26
南へ約130km	5.81	6.24	5.25
南へ約140km	5.15	4.89	4.57
南へ約150km	5.21	5.33	4.70

# 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1. 4. 3 概略パラメータスタディ:水位下降側

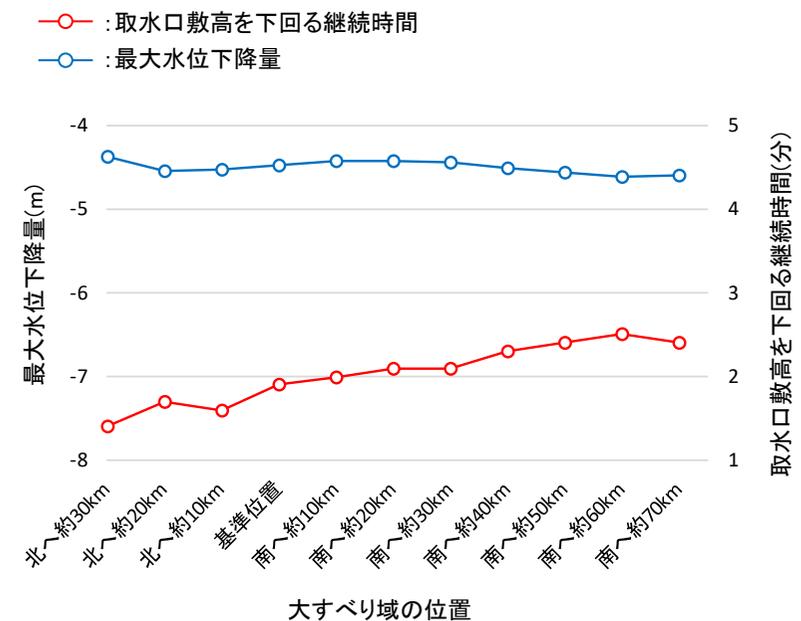
### ■特性化モデル①

- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さ及び補機冷却海水系取水口敷高を下回る継続時間に与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



□ : 選定ケース

位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位 下降量(m)	取水口敷高を 下回る 継続時間(分)
北へ約30km	-4.38	1.4
北へ約20km	-4.54	1.7
北へ約10km	-4.53	1.6
基準位置	-4.48	1.9
南へ約10km	-4.42	2.0
南へ約20km	-4.43	2.1
南へ約30km	-4.44	2.1
南へ約40km	-4.52	2.3
南へ約50km	-4.57	2.4
南へ約60km	-4.61	2.5
南へ約70km	-4.60	2.4

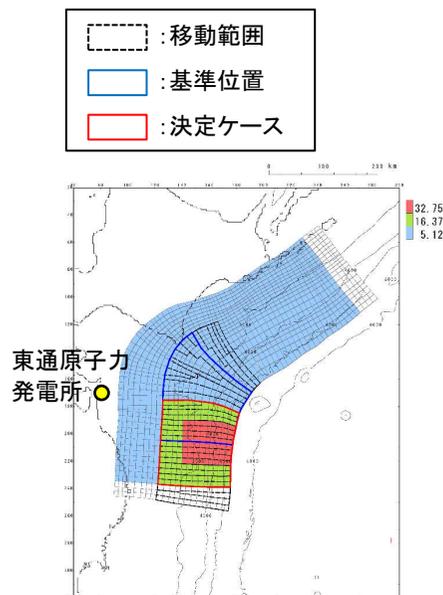


## 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1. 4. 3 概略パラメータスタディ:水位下降側

#### ■特性化モデル②

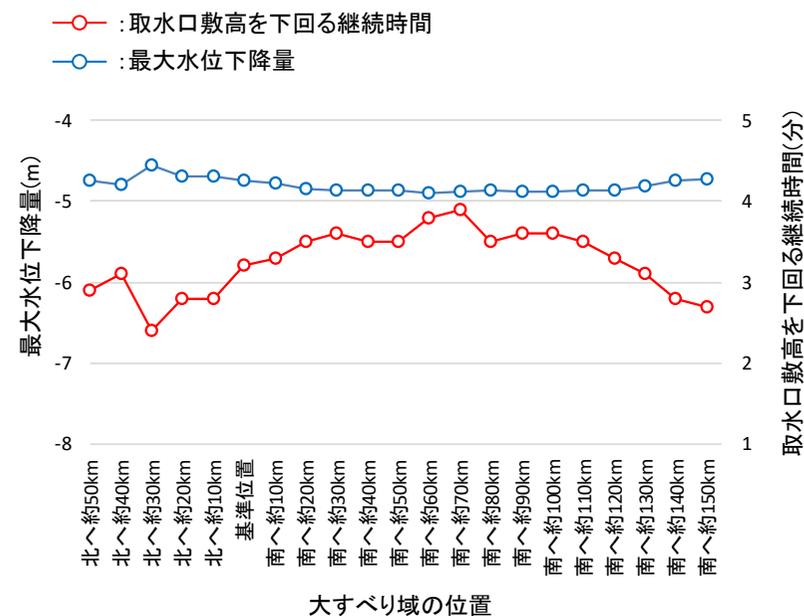
- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さ及び補機冷却海水系取水口敷高を下回る継続時間に与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
北へ約50km	-4.75	2.9
北へ約40km	-4.80	3.1
北へ約30km	-4.55	2.4
北へ約20km	-4.69	2.8
北へ約10km	-4.70	2.8
基準位置	-4.74	3.2
南へ約10km	-4.78	3.3
南へ約20km	-4.84	3.5
南へ約30km	-4.86	3.6
南へ約40km	-4.87	3.5
南へ約50km	-4.87	3.5
南へ約60km	-4.90	3.8
南へ約70km	-4.89	3.9
南へ約80km	-4.86	3.5
南へ約90km	-4.88	3.6
南へ約100km	-4.89	3.6
南へ約110km	-4.87	3.5
南へ約120km	-4.86	3.3

位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
南へ約130km	-4.81	3.1
南へ約140km	-4.74	2.8
南へ約150km	-4.72	2.7

□ : 選定ケース

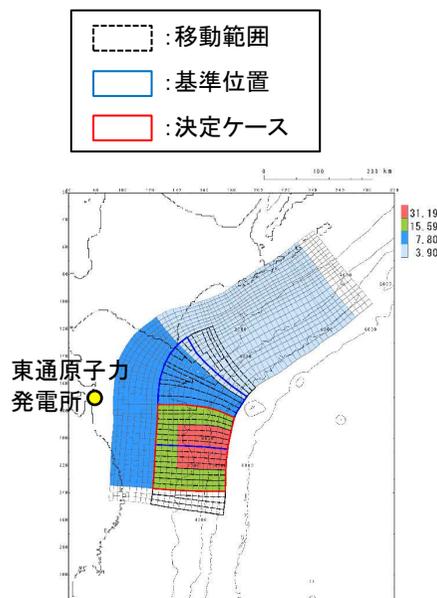


# 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1.4.3 概略パラメータスタディ:水位下降側

### ■特性化モデル③

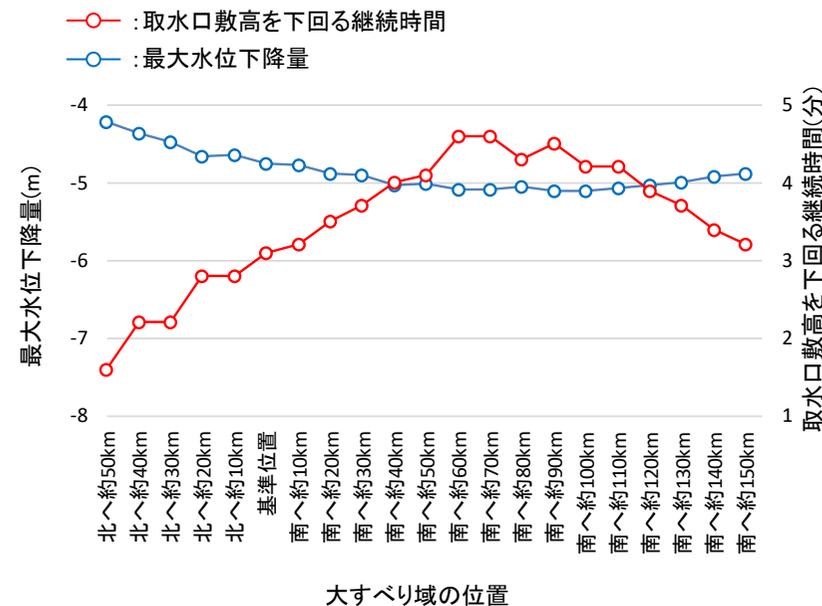
- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さ及び補機冷却海水系取水口敷高を下回る継続時間に与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位 下降量(m)	取水口敷高を 下回る 継続時間(分)
北へ約50km	-4.22	1.6
北へ約40km	-4.37	2.2
北へ約30km	-4.47	2.2
北へ約20km	-4.66	2.8
北へ約10km	-4.65	2.8
基準位置	-4.75	3.1
南へ約10km	-4.77	3.2
南へ約20km	-4.88	3.5
南へ約30km	-4.91	3.7
南へ約40km	-5.03	4.0
南へ約50km	-5.01	4.1
南へ約60km	-5.08	4.6
南へ約70km	-5.09	4.6
南へ約80km	-5.06	4.3
南へ約90km	-5.10	4.5
南へ約100km	-5.11	4.2
南へ約110km	-5.07	4.2
南へ約120km	-5.04	3.9

位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位 下降量(m)	取水口敷高を 下回る 継続時間(分)
南へ約130km	-5.00	3.7
南へ約140km	-4.93	3.4
南へ約150km	-4.89	3.2

□ : 選定ケース

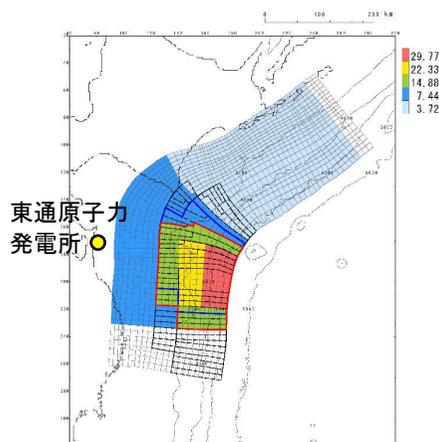
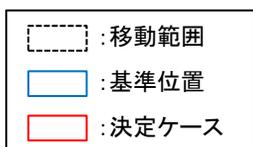


# 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1. 4. 3 概略パラメータスタディ:水位下降側

### ■特性化モデル④

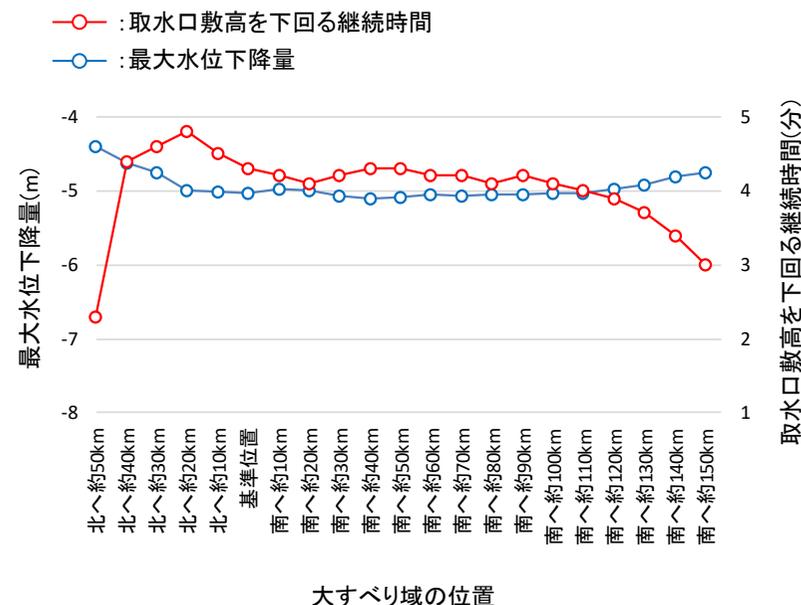
- 大すべり域等の位置を南北約10km単位で移動させて、発電所の津波高さ及び補機冷却海水系取水口敷高を下回る継続時間に与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。



位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
北へ約50km	-4.40	2.3
北へ約40km	-4.63	4.4
北へ約30km	-4.76	4.6
北へ約20km	-5.00	4.8
北へ約10km	-5.02	4.5
基準位置	-5.03	4.3
南へ約10km	-4.97	4.2
南へ約20km	-4.99	4.1
南へ約30km	-5.07	4.2
南へ約40km	-5.10	4.3
南へ約50km	-5.09	4.3
南へ約60km	-5.05	4.2
南へ約70km	-5.07	4.2
南へ約80km	-5.05	4.1
南へ約90km	-5.06	4.2
南へ約100km	-5.03	4.1
南へ約110km	-5.03	4.0
南へ約120km	-4.98	3.9

位置	補機冷却海水系取水口前面	
	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
南へ約130km	-4.93	3.7
南へ約140km	-4.81	3.4
南へ約150km	-4.75	3.0

: 選定ケース



## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1.4.3 概略パラメータスタディ:まとめ

#### ■水位上昇側

- 各特性化モデルの概略パラメータスタディ結果の一覧を下表に示す。
- 敷地前面(北側)及び放水路護岸前面の津波高さに与える影響が大きい特性化モデル②(大すべり域:南へ約100km移動)を基準断層モデルH-1に、敷地前面(東側)及び敷地前面(南側)の津波高さに与える影響が大きい特性化モデル②(大すべり域:南へ約110km移動)を基準断層モデルH-2に、取水口前面の津波高さに与える影響が大きい特性化モデル④(大すべり域:北へ約10km移動)を基準断層モデルH-3に、補機冷却海水系取水口前面の津波高さに与える影響が大きい特性化モデル④(大すべり域:南へ約40km移動)を基準断層モデルH-4に設定し、動的破壊特性(破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイム)の不確かさを考慮する\*。

※:基準断層モデルに選定した特性化モデル以外の特性化モデルの詳細パラメータスタディ結果については、補足説明資料「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 10. 基準断層モデル選定と詳細パラメータスタディ」に記載。

下線: 各特性化モデルの最大ケース  
  : 基準断層モデル(決定ケース)

特性化モデル		大すべり域 位置	最大水位上昇量(m)						備考
			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	
			北側	東側	南側				
広域の津波 特性を考慮 したモデル	特性化 モデル①	南へ約40km移動	9.32	8.78	<u>10.13</u>	8.09	8.58	7.71	
		南へ約50km移動	<u>9.34</u>	<u>9.14</u>	9.44	<u>8.17</u>	<u>8.84</u>	<u>7.74</u>	
青森県東方 沖及び岩手 県沖北部の 大すべり域 の破壊特性 を考慮した モデル	特性化 モデル②	南へ約100km移動	<u>10.70</u>	9.24	10.60	<u>8.95</u>	<u>9.35</u>	<u>8.73</u>	基準断層モデルH-1 (敷地造成前から変更 なし)
		南へ約110km移動	9.99	<u>9.76</u>	<u>10.95</u>	8.57	8.88	8.29	基準断層モデルH-2 (今回追加)
	特性化 モデル③	南へ約100km移動	<u>9.81</u>	8.45	9.81	<u>8.22</u>	<u>8.60</u>	<u>7.99</u>	
		南へ約120km移動	9.31	<u>8.71</u>	<u>9.96</u>	7.64	8.30	7.26	
	特性化 モデル④	北へ約10km移動	10.28	9.52	<u>10.88</u>	<u>9.16</u>	8.99	<u>8.70</u>	基準断層モデルH-3 (今回追加)
		南へ約10km移動	9.79	<u>9.64</u>	9.88	8.51	8.35	8.09	
		南へ約40km移動	<u>10.42</u>	9.58	10.25	8.75	<u>9.46</u>	8.24	基準断層モデルH-4 (今回追加)

## 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1. 4. 3 概略パラメータスタディ:まとめ

S254

#### ■水位下降側

- 各特性化モデルの概略パラメータスタディ結果の一覧を下表に示す。
- 防波堤無しの場合の解析結果も考慮して、補機冷却海水系取水口前面の津波高さ及び取水口敷高を下回る継続時間に影響が大きい特性化モデル③(南へ約100km移動)、特性化モデル④(南へ約40km移動)を、それぞれ基準断層モデルL-1、基準断層モデルL-2に設定し、動的破壊特性(破壊開始点、破壊伝播速度、ライズタイム)の不確かさを考慮する※1。

※1: 基準断層モデルに選定した特性化モデル以外の特性化モデルの詳細パラメータスタディ結果については、補足説明資料「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 10. 基準断層モデル選定と詳細パラメータスタディ」に記載。

[ ]: 防波堤無しケース  
下線: 各特性化モデルの最大ケース  
□: 基準断層モデル(決定ケース)

特性化モデル		大すべり域位置	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量(m)	取水口敷高※2を下回る継続時間(分)	
広域の津波特性を考慮したモデル	特性化モデル①	南へ約60km移動	-4.61	2.5	
	特性化モデル②	南へ約60km移動	-4.90	3.8	
青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル	特性化モデル③	南へ約70km移動	-5.09 [-6.46]	4.6 [6.7]	
		南へ約100km移動	-5.11 [-6.70]	4.2 [7.0]	基準断層モデルL-1
	特性化モデル④	北へ約20km移動	-5.00 [-6.09]	4.8 [5.2]	
		南へ約40km移動	-5.10 [-6.58]	4.3 [6.2]	基準断層モデルL-2

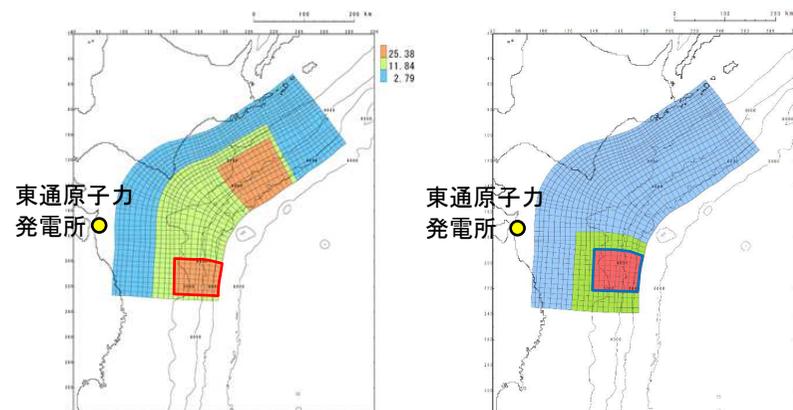
※2: 補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1.4.4 基準断層モデルの設定:水位上昇側

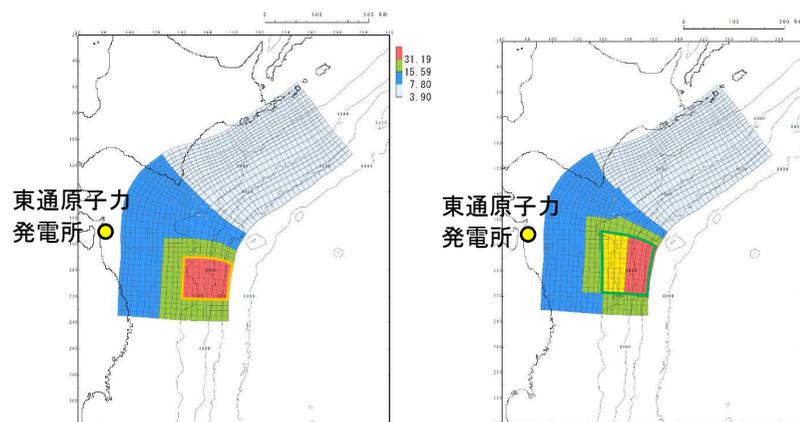
#### ■大すべり域の位置の比較

- 各特性化モデル最大水位上昇ケース※1の大すべり域位置と津波伝播特性の検討結果の比較を以下に示す。
- 発電所の津波高さに与える影響が大きい大すべり域は、各特性化モデルでほぼ同様の位置(発電所南側)であり、津波伝播特性の検討結果と調和的であり、発電所に与える影響が大きい大すべり域を設定していることを確認した。



特性化モデル①  
(南へ約50km移動)

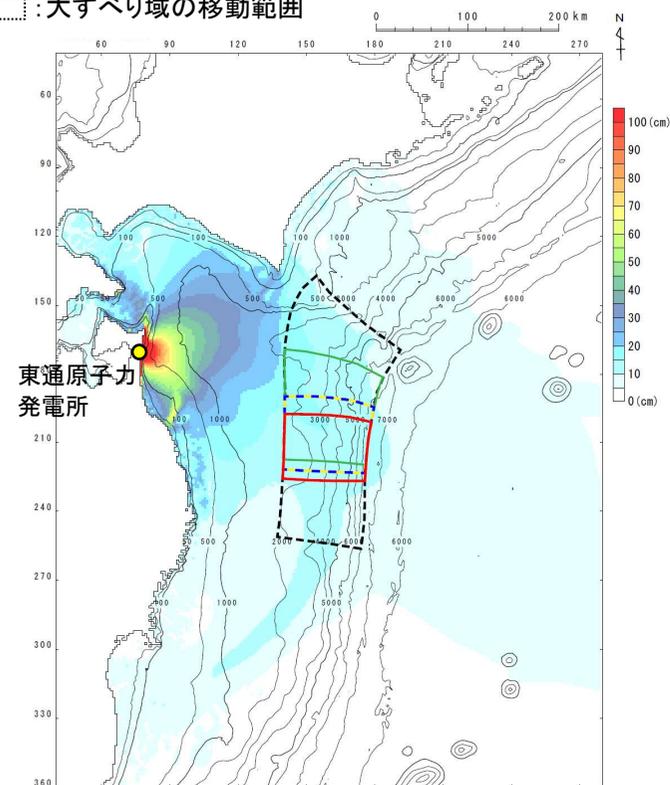
特性化モデル②  
(南へ約100km移動)



特性化モデル③  
(南へ約100km移動)

特性化モデル④  
(南へ約40km移動)

- : 特性化モデル①(南へ約50km移動)
- : 特性化モデル②(南へ約100km移動)
- : 特性化モデル③(南へ約100km移動)
- : 特性化モデル④(南へ約40km移動)
- : 大すべり域の移動範囲



大すべり域の重ね合わせ図※2

※2: 背景は津波伝播特性の検討結果。検討結果の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 7. 津波伝播特性の検討」に記載。

※1: 敷地前面(北側)決定ケース

## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1.4.4 基準断層モデルの設定:水位上昇側

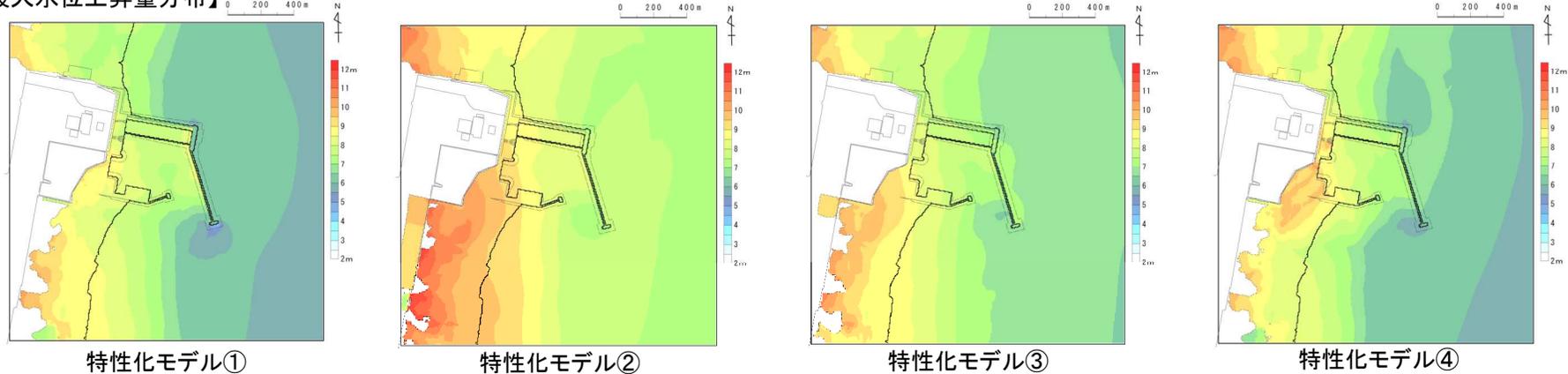
#### ■最大水位上昇量分布及び敷地前面における最大水位上昇量の比較

- 各特性化モデル最大水位上昇ケース<sup>※1</sup>の最大水位上昇量分布及び敷地前面における最大水位上昇量の比較を以下に示す。
- 特性化モデル①について、特性化モデル②、③、④と比較して全体的に水位が低いことを確認した。これは、特性化モデル①の超大すべり域のすべり量は、M9クラスの巨大地震に伴う津波の再現解析により妥当性が確認されている杉野ほか(2014)を踏まえて設定しており、内閣府(2012)の知見を参考に設定した特性化モデル②、③、④のすべり量よりも小さいことが影響しているものと考えられる。
- 特性化モデル②、③、④のうち大すべり域・超大すべり域のすべり量が大きい特性化モデル②が全体的に水位が高く、発電所に及ぼす影響が大きいことを確認した。これは、発電所の津波高さは津波波源そのものの影響が支配的であり、発電所港湾施設や発電所周辺の微地形の影響は小さい<sup>※2</sup>ためと考えられる。
- 以上から、特性化モデル②を基準断層モデルH-1として設定することの妥当性を確認した。

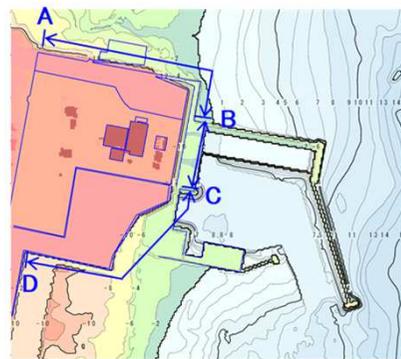
※1:敷地前面(北側)決定ケース

※2:発電所港湾施設や発電所周辺の微地形が発電所の津波高さに与える影響に係る検討の詳細については、補足説明資料「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 14.発電所周辺地形及び各特性化モデルの周期特性」に記載。

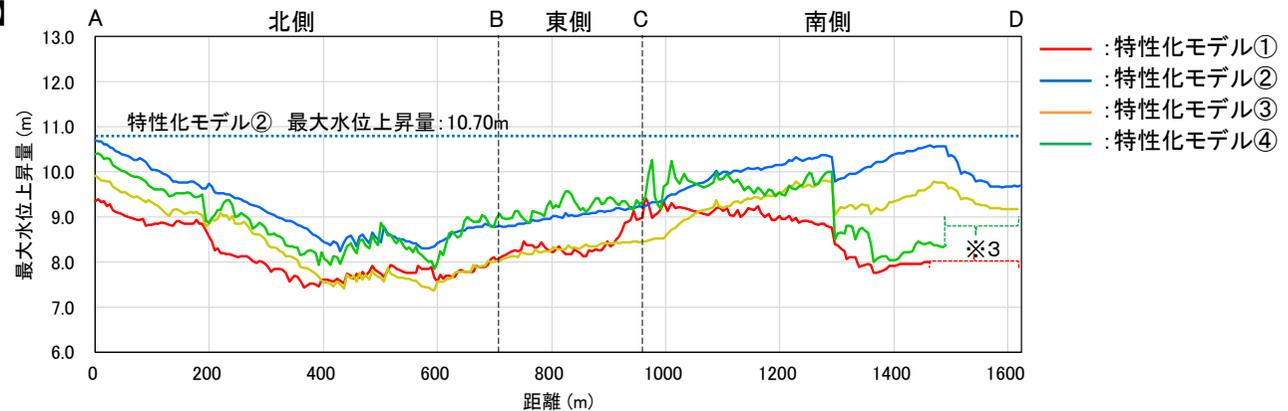
#### 【最大水位上昇量分布】



#### 【敷地前面における最大水位上昇量の比較】



最大水位上昇量の比較範囲



敷地前面における最大水位上昇量の比較

※3:比較対象とする敷地前面の法面に津波が遡上しない。

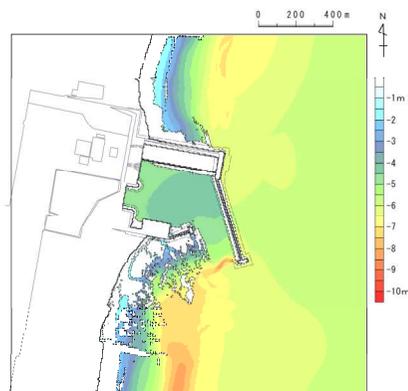
# 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1. 4. 4 基準断層モデルの設定:水位下降側

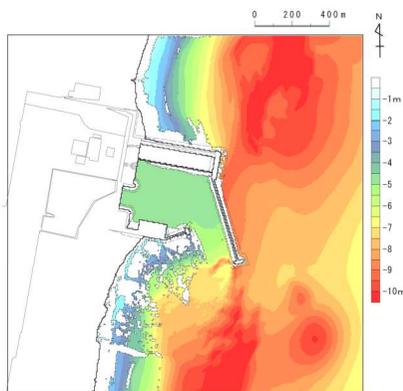
### ■最大水位下降量分布の比較

- 最大水位下降量に及ぼす影響が大きい各特性化モデルの最大水位下降量分布を以下に示す。
- 水位下降側について、特性化モデル③及び特性化モデル④は、港湾内全体の津波高さに及ぼす影響が大きいことを確認した。

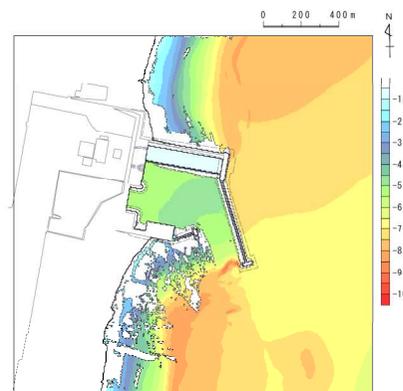
【最大水位下降量分布】



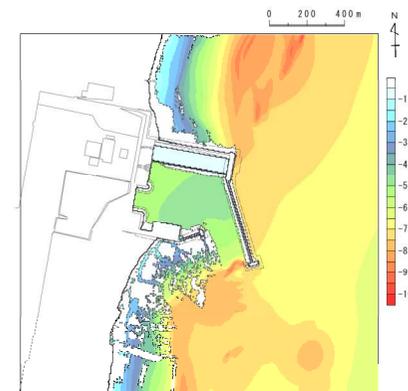
特性化モデル①  
(南へ約60km移動)



特性化モデル②  
(南へ約60km移動)



特性化モデル③  
(南へ約100km移動)



特性化モデル④  
(南へ約40km移動)

## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1.4.4 基準断層モデルの設定:水位下降側

#### ■防波堤の有無が補機冷却海水系取水口敷高を下回る継続時間に与える影響

- 補機冷却海水系取水口敷高を下回る継続時間に与える影響が大きい特性化モデル③・④を対象に、防波堤の有無が取水口敷高を下回る継続時間に及ぼす影響を確認した結果を以下に示す。
- 防波堤無しの場合では、特性化モデル③・④ともに、最大水位下降量が最も大きいケースが、取水口敷高を下回る継続時間に及ぼす影響が大きいことを確認した。
- 以上から、発電所の津波高さ(最大水位下降量)に及ぼす影響が最も大きい特性化モデル③(南へ約100km移動)、特性化モデル④(南へ約40km移動)をそれぞれ基準断層モデルL-1、基準断層モデルL-2として設定することの妥当性を確認した。

#### 【特性化モデル③】

大すべり域位置	防波堤有		防波堤無		備考
	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	
南へ約70km移動	-5.09	4.6	-6.46	6.7	
南へ約80km移動	-5.06	4.3	-6.44	6.7	
南へ約90km移動	-5.10	4.5	-6.58	6.9	
南へ約100km移動	-5.11	4.2	-6.70	7.0	基準断層モデルL-1

#### 【特性化モデル④】

大すべり域位置	防波堤有		防波堤無		備考
	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	
北へ約20km移動	-5.00	4.8	-6.09	5.2	
北へ約10km移動	-5.02	4.5	-6.11	5.4	
基準位置	-5.03	4.3	-6.25	5.6	
南へ約10km移動	-4.97	4.2	-6.25	5.5	
南へ約20km移動	-4.99	4.1	-6.46	5.6	
南へ約30km移動	-5.07	4.2	-6.52	5.8	
南へ約40km移動	-5.10	4.3	-6.58	6.2	基準断層モデルL-2

## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1.4.4 基準断層モデルの設定:まとめ

S254

- 基準断層モデルを以下のとおり設定する。

## ■水位上昇側

特性化モデル	大すべり域位置	最大水位上昇量(m)						備考
		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	
		北側	東側	南側				
特性化モデル②	南へ約100km移動	10.70	9.24	10.60	8.95	9.35	8.73	基準断層モデルH-1
	南へ約110km移動	9.99	9.76	10.95	8.57	8.88	8.29	基準断層モデルH-2
特性化モデル④	北へ約10km移動	10.28	9.52	10.88	9.16	8.99	8.70	基準断層モデルH-3
	南へ約40km移動	10.42	9.58	10.25	8.75	9.46	8.24	基準断層モデルH-4

## ■水位下降側

特性化モデル	大すべり域位置	補機冷却海水系取水口前面		備考
		最大水位下降量(m)	取水口敷高※を下回る継続時間(分)	
特性化モデル③	南へ約100km移動	-5.11	4.2	基準断層モデルL-1
特性化モデル④	南へ約40km移動	-5.10	4.3	基準断層モデルL-2
非常用海水ポンプの運転可能継続時間			約35	

※:補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

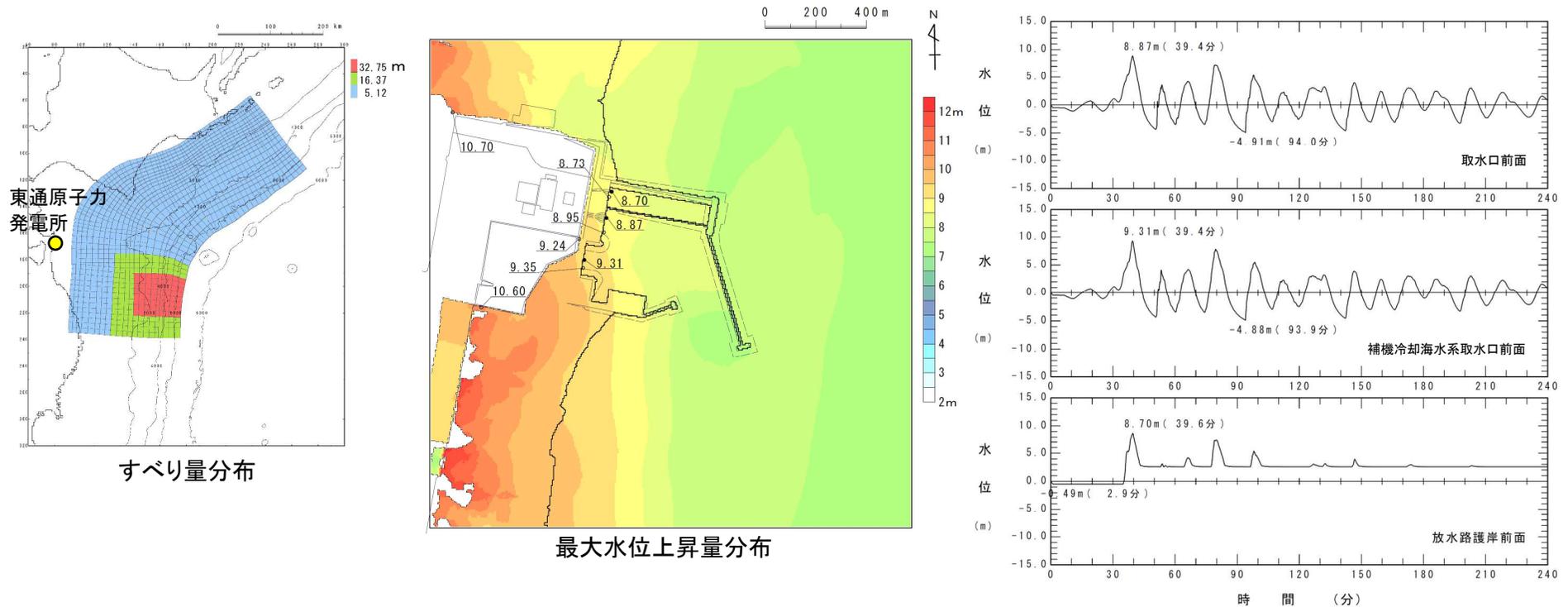
## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1.4.4 基準断層モデルの設定:基準断層モデルH-1(水位上昇側)

S254

## ■基準断層モデルH-1(水位上昇側)

波源モデル	大すべり域の位置	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
		北側	東側	南側			
特性化モデル②	南へ約100km移動	10.70	9.24	10.60	8.95	9.35	8.73



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

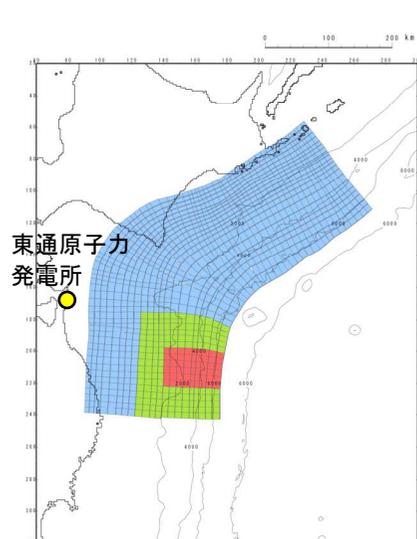
1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

1.4.4 基準断層モデルの設定:基準断層モデルH-2(水位上昇側)

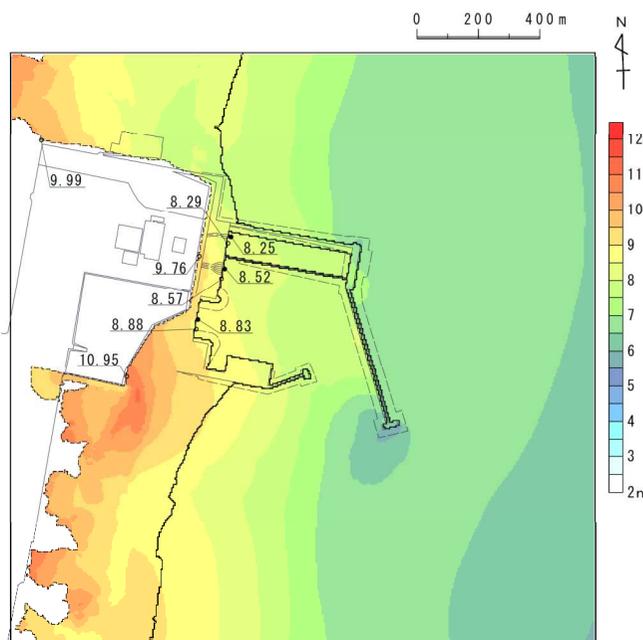
S254

■基準断層モデルH-2(水位上昇側)

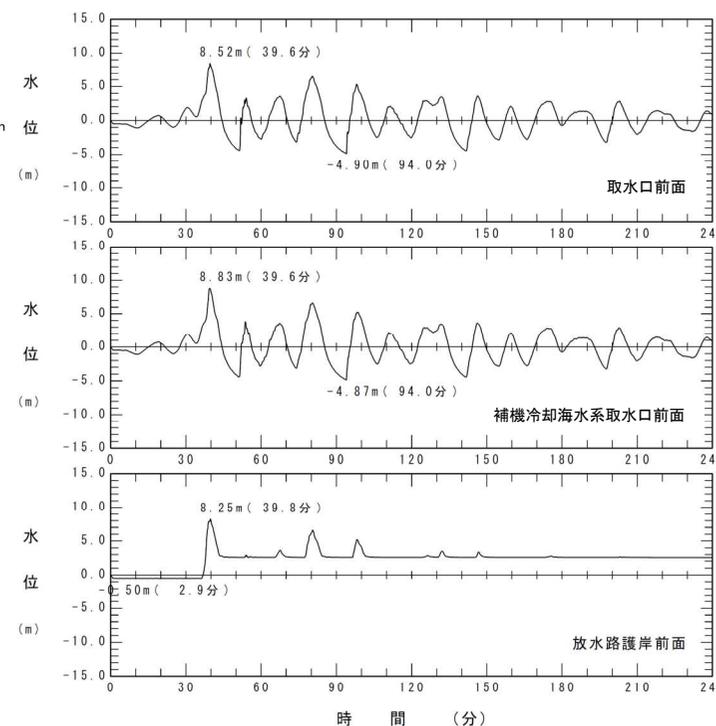
波源モデル	大すべり域の位置	最大水位上昇量(m)					
		敷地前面			取水口前面	補機冷却海水系取水口前面	放水路護岸前面
		北側	東側	南側			
特性化モデル②	南へ約110km移動	9.99	9.76	10.95	8.57	8.88	8.29



すべり量分布



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

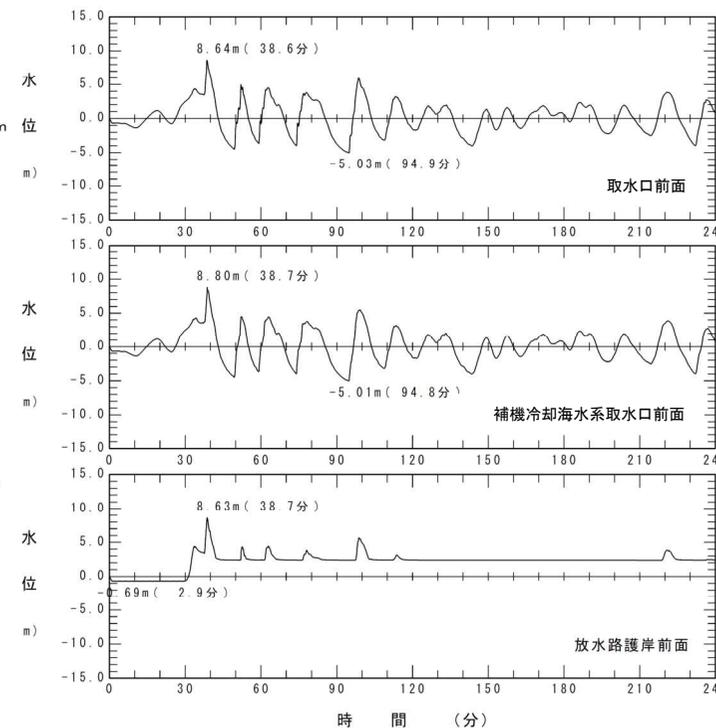
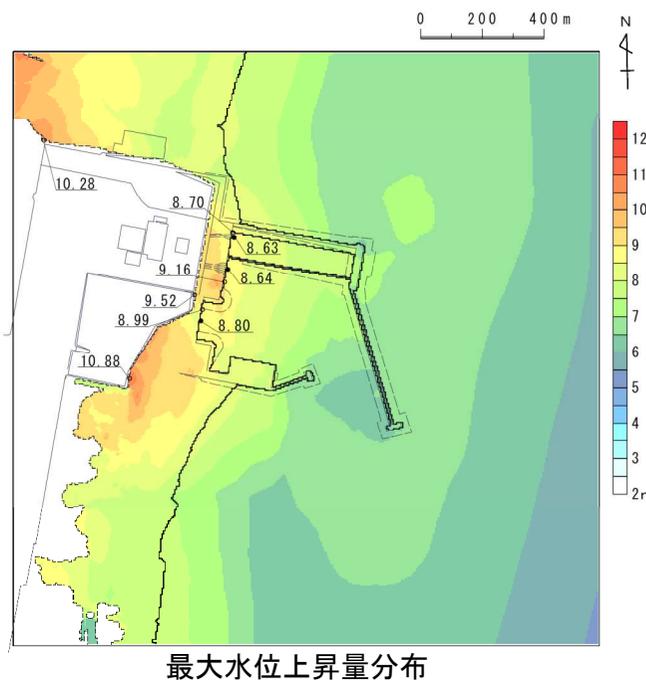
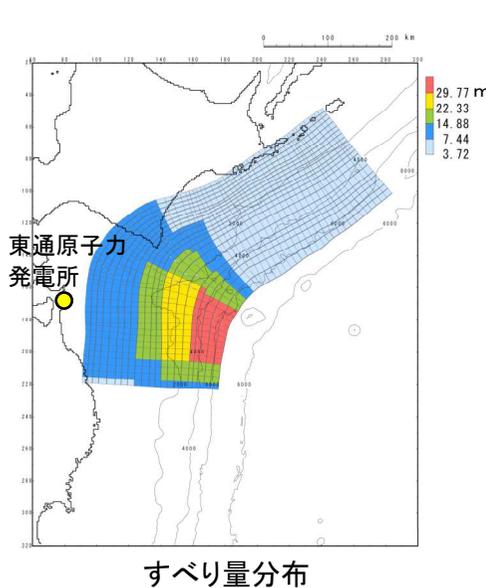
1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

1.4.4 基準断層モデルの設定:基準断層モデルH-3(水位上昇側)

S254

■基準断層モデルH-3(水位上昇側)

波源モデル	大すべり域の位置	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
		北側	東側	南側			
特性化モデル④	北へ約10km移動	10.28	9.52	10.88	9.16	8.99	8.70



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

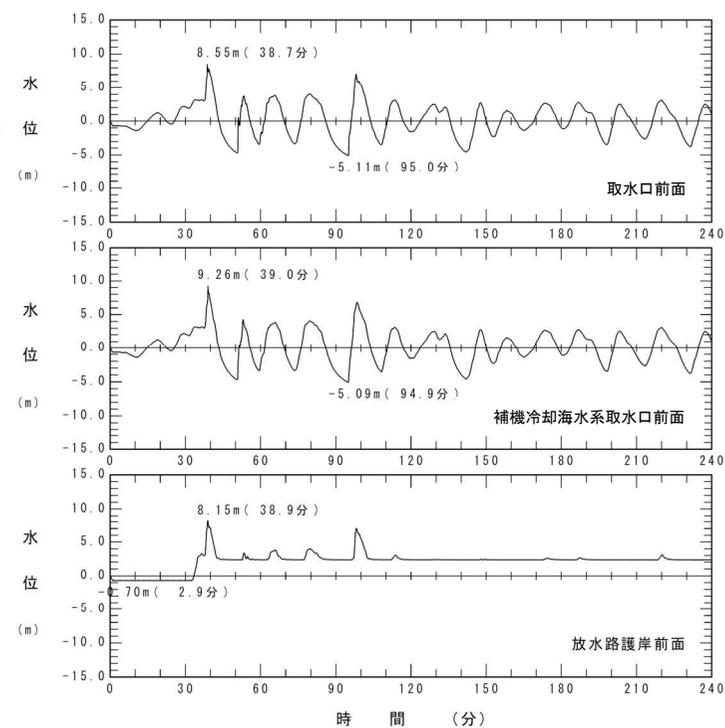
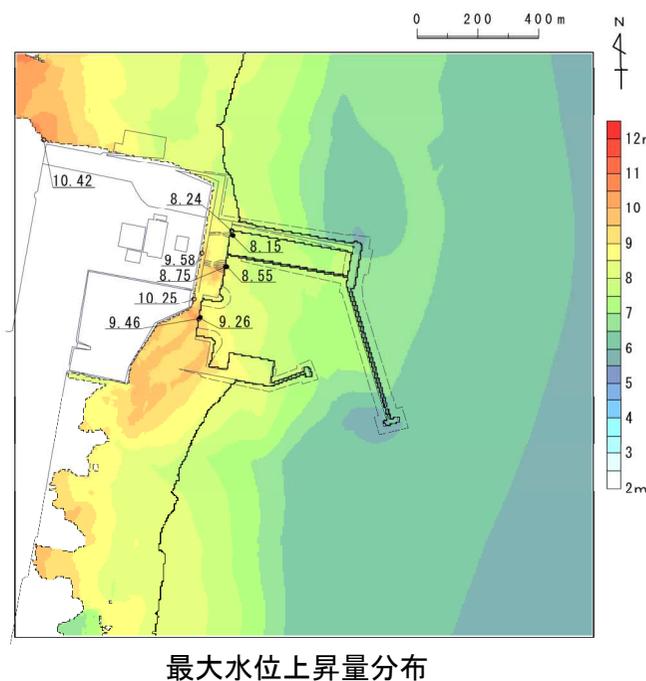
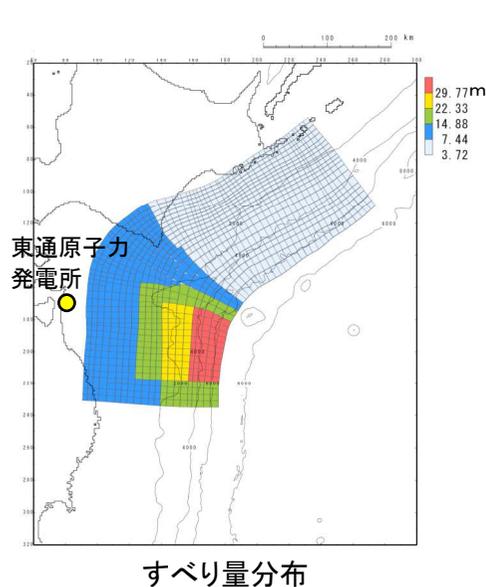
1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

1.4.4 基準断層モデルの設定:基準断層モデルH-4(水位上昇側)

S254

■基準断層モデルH-4(水位上昇側)

波源モデル	大すべり域の位置	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
		北側	東側	南側			
特性化モデル④	南へ約40km移動	10.42	9.58	10.25	8.75	9.46	8.24



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

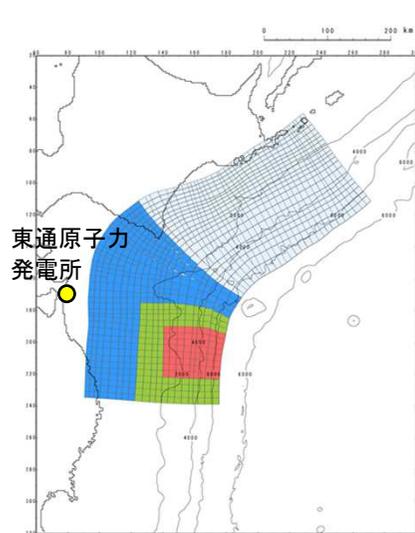
## 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

### 1.4.4 基準断層モデルの設定:基準断層モデルL-1(水位下降側)

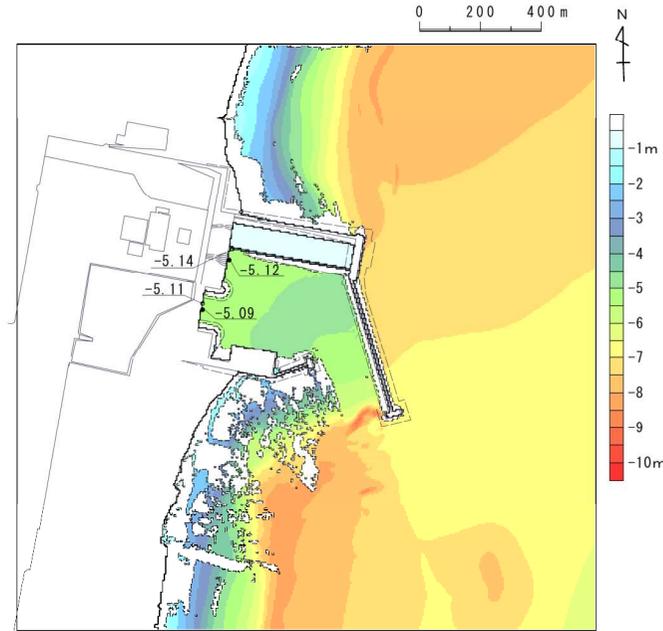
S254

#### ■基準断層モデルL-1(水位下降側)

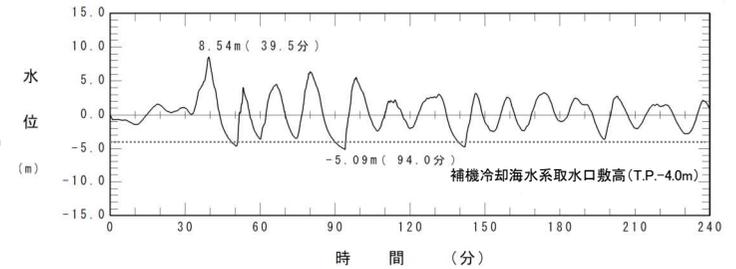
特性化モデル	大すべり域位置	補機冷却海水系取水口前面	
		最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
特性化モデル③	南へ約100km移動	-5.11	4.2



すべり量分布



最大水位下降量分布

補機冷却海水系取水口前面における  
水位時刻歴波形※1, 2

※1: 水位時刻歴波形は、各取水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

※2: 補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

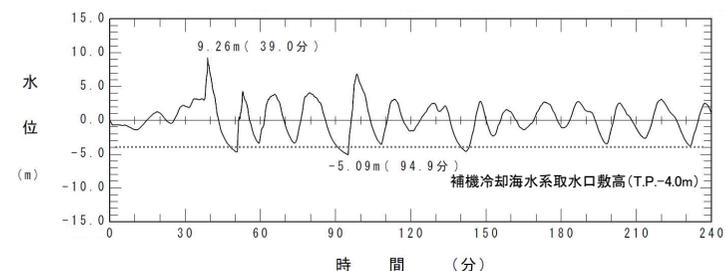
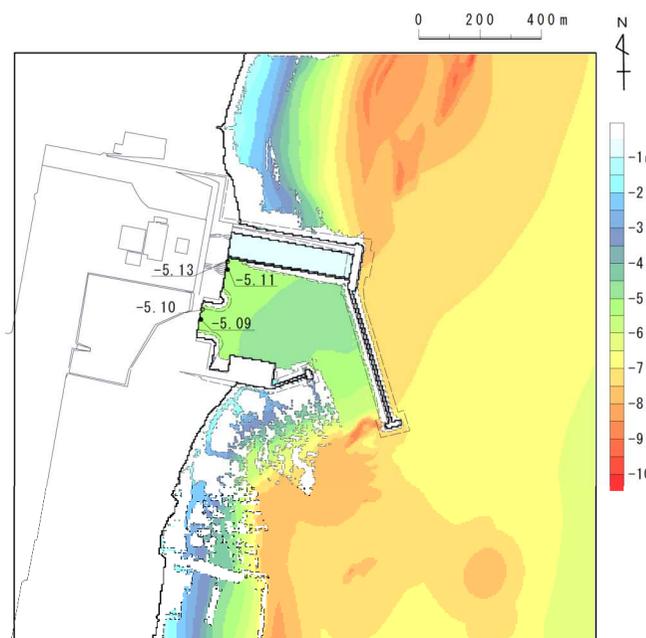
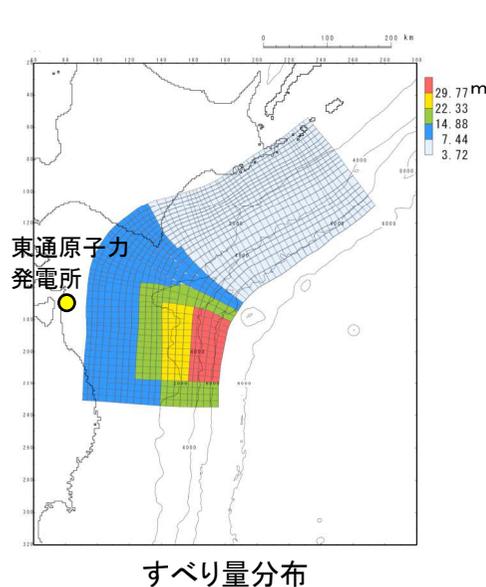
### 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

#### 1.4.4 基準断層モデルの設定:基準断層モデルL-2(水位下降側)

S254

##### ■基準断層モデルL-2(水位下降側)

特性化モデル	大すべり域位置	補機冷却海水系取水口前面	
		最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
特性化モデル④	南へ約40km移動	-5.10	4.3



補機冷却海水系取水口前面における水位時刻歴波形※1, 2

※1:水位時刻歴波形は、各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

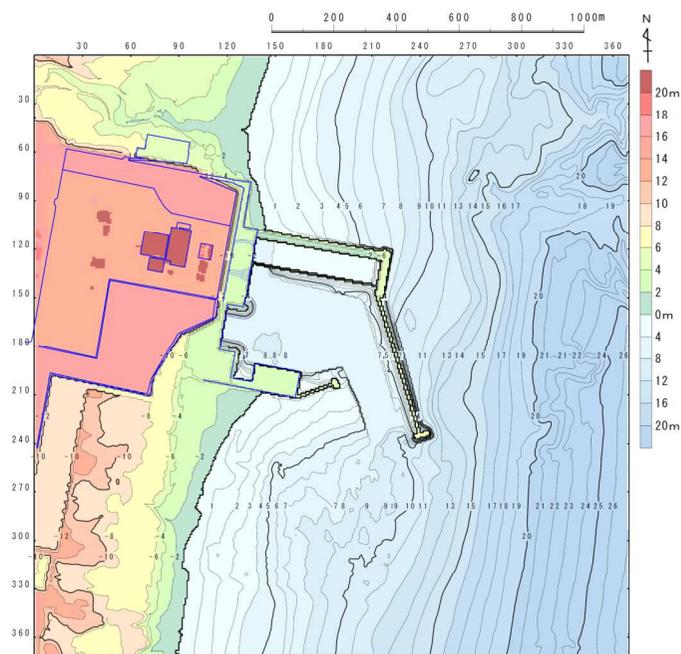
※2:補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

## 1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

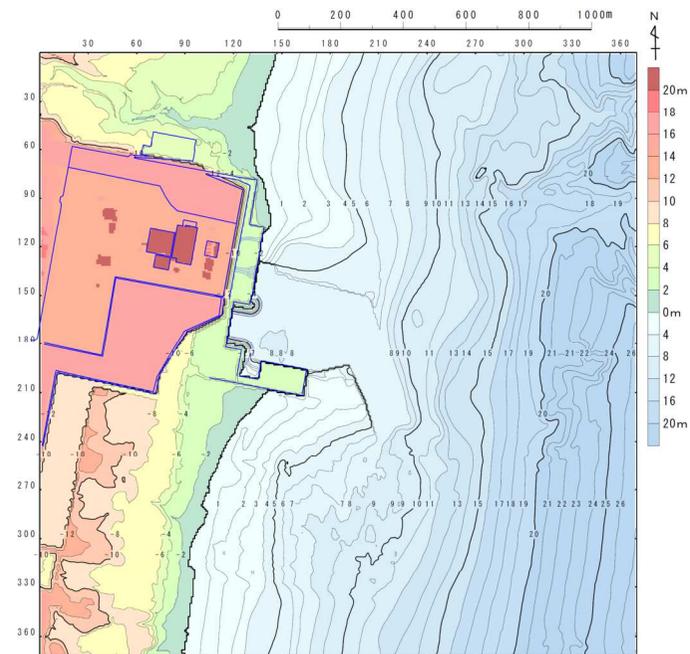
### 1. 4. 5 防波堤の影響検討

- 概略パラメータスタディで抽出した大すべり域位置が、防波堤が無い場合でも選定位置として妥当であるかを確認するため、各基準断層モデルの大すべり域位置の前後20kmの範囲を対象に防波堤無し地形を用いてパラメータスタディを実施した。
- 数値解析に用いた地形を以下に示す。

#### ■解析地形



防波堤有り



防波堤無し

# 1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

## 1.4.5 防波堤の影響検討:まとめ(1/4)

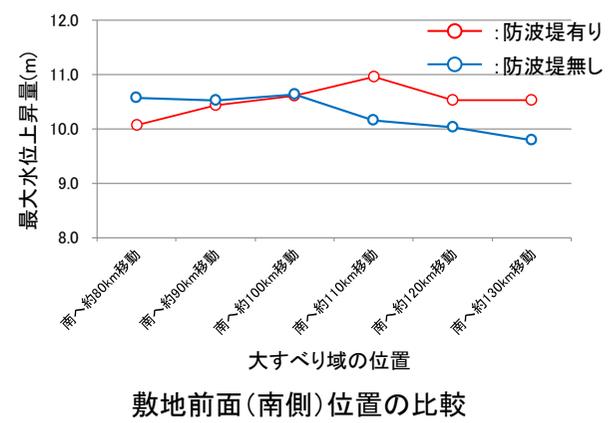
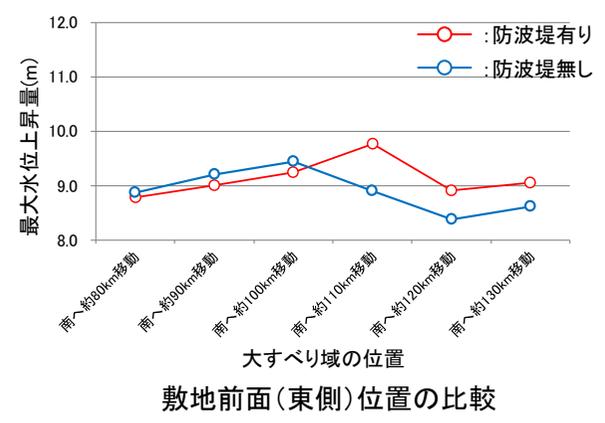
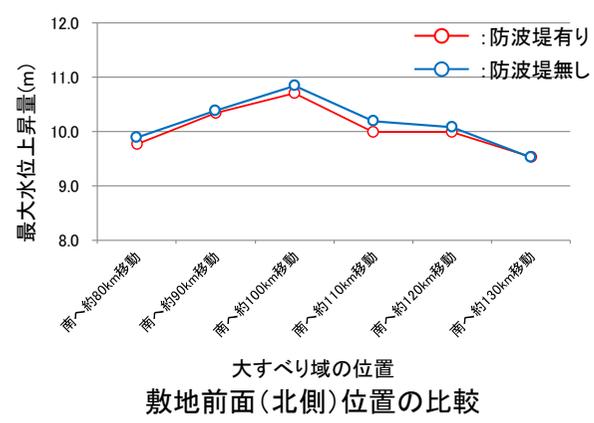
### ■基準断層モデルの妥当性確認(大すべり域位置の妥当性確認)

- ・ 防波堤無しの地形を用いたパラメータスタディの結果, 防波堤の有無が大すべり域の位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。
- ・ 以上から, 基準断層モデルは妥当であることを確認した。

【基準断層モデルH-1(水位上昇側), 基準断層モデルH-2(水位上昇側)】

下線:最大ケース

特性化モデル	大すべり域位置	最大水位上昇量(m)							
		敷地前面						放水路護岸前面	
		北側		東側		南側			
		防波堤有り	防波堤無し	防波堤有り	防波堤無し	防波堤有り	防波堤無し	防波堤有り	防波堤無し
特性化モデル②	南へ約80km移動	9.76	9.88	8.78	8.87	10.06	10.56	8.12	8.28
	南へ約90km移動	10.33	10.38	9.00	9.20	10.43	10.51	8.52	8.40
	南へ約100km移動 (基準断層モデルH-1)	<u>10.70</u>	<u>10.83</u>	9.24	<u>9.44</u>	10.60	<u>10.63</u>	<u>8.73</u>	<u>8.65</u>
	南へ約110km移動 (基準断層モデルH-2)	9.99	10.19	<u>9.76</u>	8.89	<u>10.95</u>	10.15	8.29	8.02
	南へ約120km移動	9.99	10.07	8.91	8.38	10.53	10.02	8.06	7.89
	南へ約130km移動	9.52	9.52	9.05	8.61	10.53	9.79	7.62	7.57



1.4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

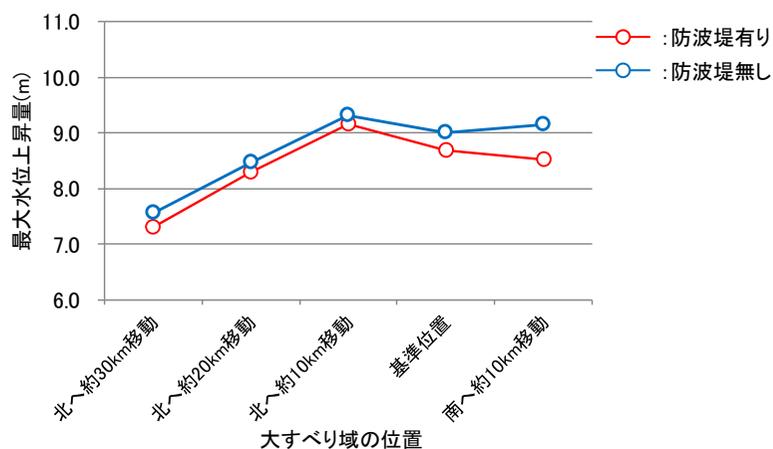
1.4.5 防波堤の影響検討:まとめ(2/4)

S254

【基準断層モデルH-3(水位上昇側)】

下線:最大ケース

特性化モデル	大すべり域位置	最大水位上昇量(m)	
		取水口前面	
		防波堤有り	防波堤無し
特性化モデル④	北へ約30km移動	7.30	7.55
	北へ約20km移動	8.29	8.47
	北へ約10km移動 (基準断層モデルH-3)	<u>9.16</u>	<u>9.31</u>
	基準位置	8.69	9.00
	南へ約10km移動	8.51	9.14

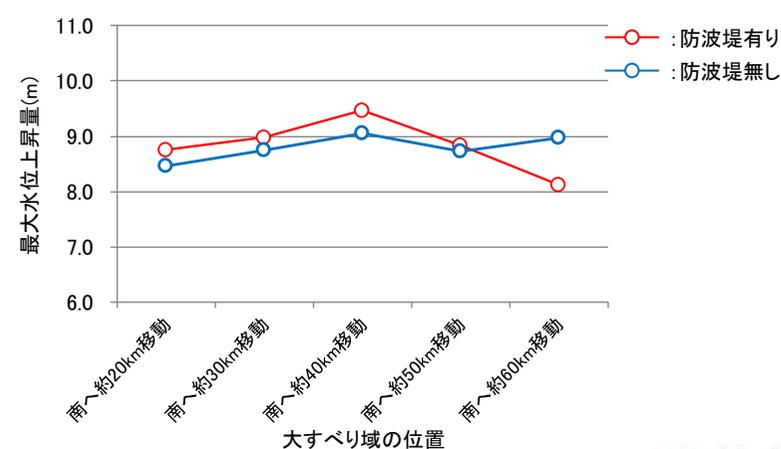


取水口前面位置の比較

【基準断層モデルH-4(水位上昇側)】

下線:最大ケース

特性化モデル	大すべり域位置	最大水位上昇量(m)	
		補機冷却海水系取水口前面	
		防波堤有り	防波堤無し
特性化モデル④	南へ約20km移動	8.76	8.47
	南へ約30km移動	8.99	8.75
	南へ約40km移動 (基準断層モデルH-4)	<u>9.46</u>	<u>9.06</u>
	南へ約50km移動	8.84	8.72
	南へ約60km移動	8.12	8.98



補機冷却海水系取水口前面位置の比較

1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

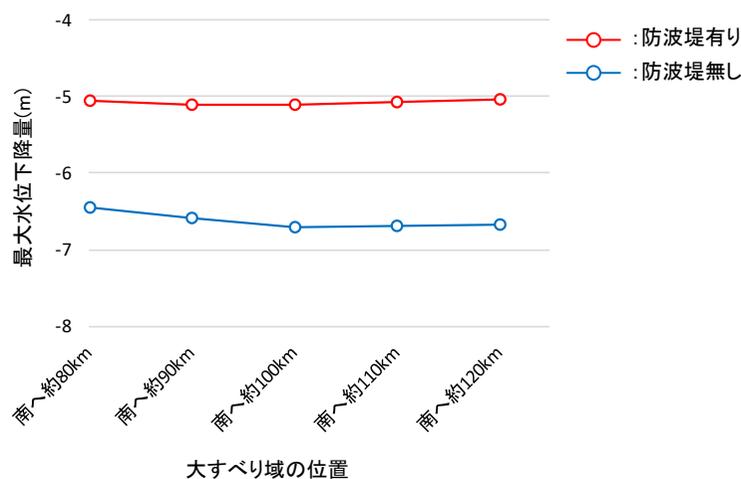
1. 4. 5 防波堤の影響検討:まとめ(3/4)

S254

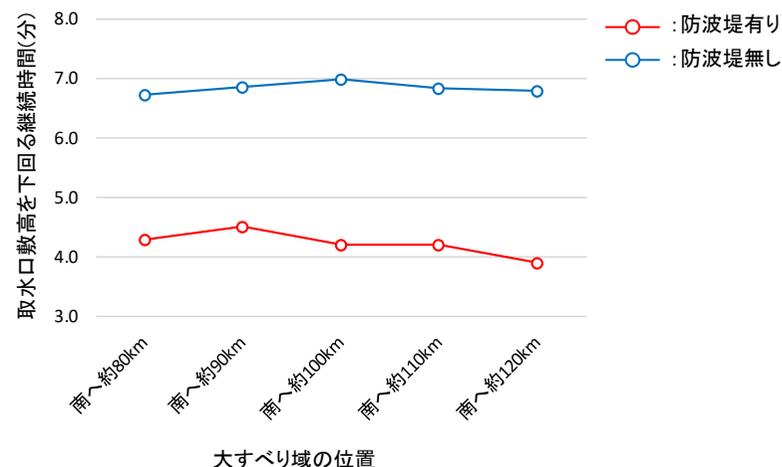
【基準断層モデルL-1(水位下降側)】

下線:最大ケース

特性化モデル	大すべり域位置	補機冷却海水系取水口前面			
		防波堤有り		防波堤無し	
		最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
特性化モデル③	南へ約80km移動	-5.06	4.3	-6.44	6.7
	南へ約90km移動	-5.10	<u>4.5</u>	-6.58	6.9
	南へ約100km移動 (基準断層モデルL-1)	<u>-5.11</u>	4.2	<u>-6.70</u>	<u>7.0</u>
	南へ約110km移動	-5.07	4.2	-6.68	6.8
	南へ約120km移動	-5.04	3.9	-6.67	6.8



最大水位下降量の比較



取水口敷高を下回る継続時間の比較

1. 4 基準断層モデルの設定(概略パラメータスタディ)

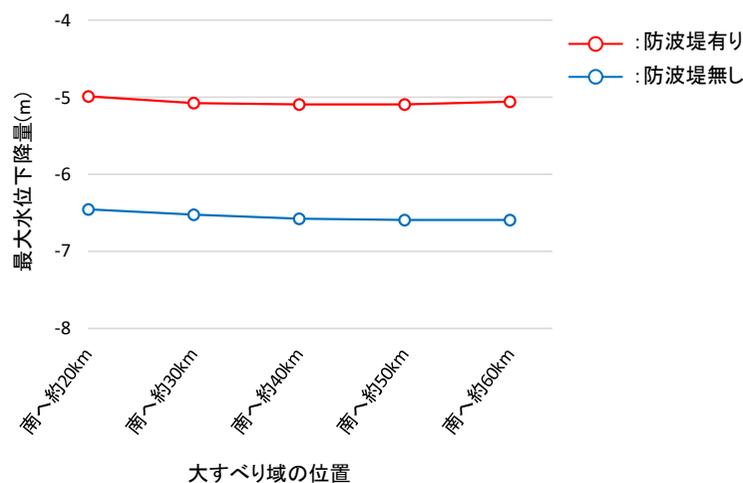
1. 4. 5 防波堤の影響検討:まとめ(4/4)

S254

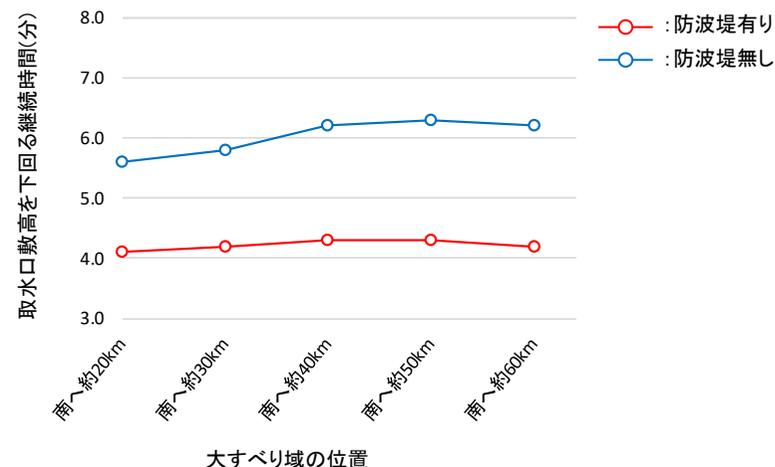
【基準断層モデルL-2(水位下降側)】

下線:最大ケース

特性化モデル	大すべり域位置	補機冷却海水系取水口前面			
		防波堤有り		防波堤無し	
		最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
特性化モデル④	南へ約20km移動	-4.99	4.1	-6.46	5.6
	南へ約30km移動	-5.07	4.2	-6.52	5.8
	南へ約40km移動 (基準断層モデルL-2)	<u>-5.10</u>	<u>4.3</u>	-6.58	6.2
	南へ約50km移動	-5.09	4.3	-6.60	<u>6.3</u>
	南へ約60km移動	-5.05	4.2	<u>-6.60</u>	6.2



最大水位下降量の比較



取水口敷高を下回る継続時間の比較

余白

## 1. 5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

---

- 1. 5. 1 検討方針
- 1. 5. 2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理
- 1. 5. 3 詳細パラメータスタディ
- 1. 5. 4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認
- 1. 5. 5 水位下降側の評価方法の妥当性確認

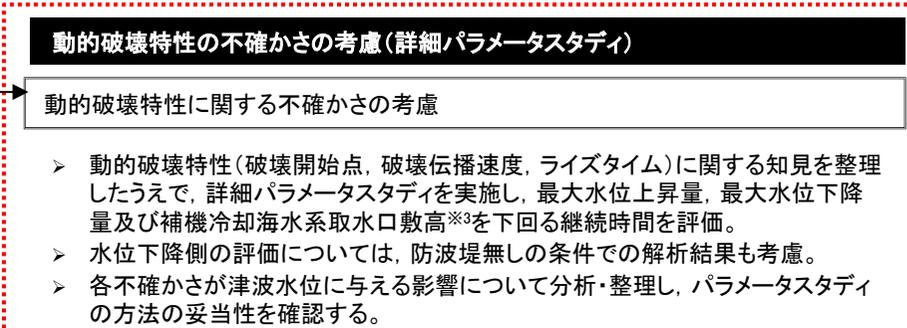
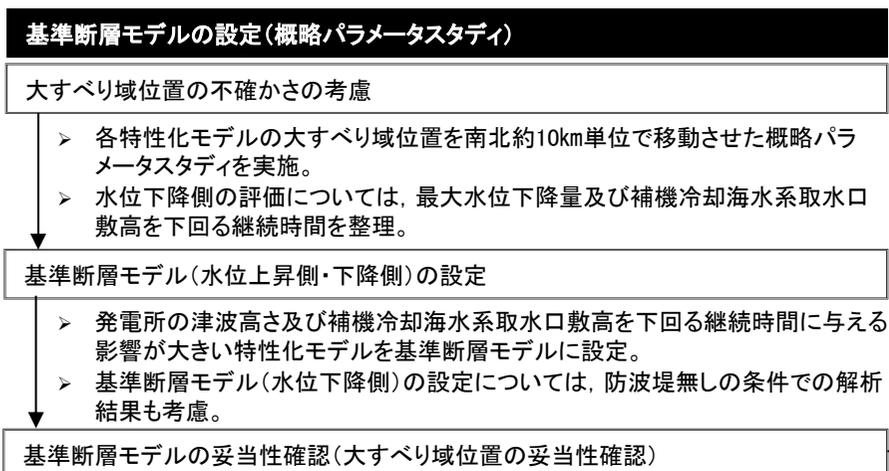
## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.1 検討方針

- ・ 波源特性の不確かさが津波高さに与える影響に関する知見を踏まえ、下記に示す手順にて概略・詳細パラメータスタディ※1を実施する。
- ・ 水位下降側の評価は、水位上昇側の評価と比較して防波堤の有無の影響が大きいことを踏まえ、基準断層モデルの設定及び詳細パラメータスタディの決定ケースの評価にあたっては、防波堤無しの場合での解析結果も考慮する※2。

※1: 基準断層モデルに選定した特性化モデル以外の特性化モデルの詳細パラメータスタディ結果については、補足説明資料「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 10. 基準断層モデル選定と詳細パラメータスタディ」に記載。

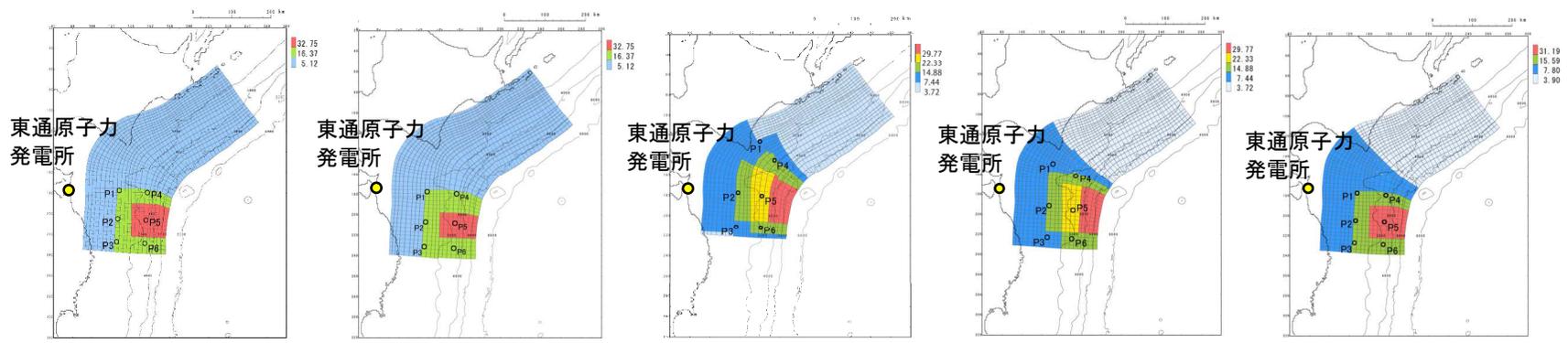
※2: 水位下降側の評価方針の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 5. 水位下降側の評価方法」に記載。



本節でのご説明内容

※3: 補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

- 基準断層モデルの大すべり域位置を、南北約20kmの範囲において10km単位で移動させたケースを対象に、防波堤の有無両条件で津波解析を実施し、防波堤が無い場合でも選定位置として妥当であるかを確認。



基準断層モデルH-1      基準断層モデルH-2      基準断層モデルH-3      基準断層モデルH-4      基準断層モデルL-1  
 基準断層モデルL-2

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊開始点

S254

#### ■検討方針

- 動的破壊特性である破壊開始点、破壊伝播速度、ライズタイムのうち、破壊開始点の不確かさは津波のディレクティブティ効果から沿岸の津波高さに与える影響が大きい(内閣府中央防災会議(2003)、土木学会(2016))。
- 上記を踏まえ、①国内外で発生した地震のアスペリティと破壊開始点の位置関係に係る地震学的知見、②破壊開始点の設定方法に係る知見を収集のうえ、青森県東方沖及び岩手県沖北部の地質学的・地震学的特徴を踏まえて、保守的となる位置に破壊開始点を設定する\*。  
※:各知見の収集結果及び知見の反映方法の詳細は、補足説明資料「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 11. 破壊開始点に係る知見の整理・反映」に記載。

#### 【知見収集】

##### ① アスペリティと破壊開始点の位置関係に係る地震学的知見

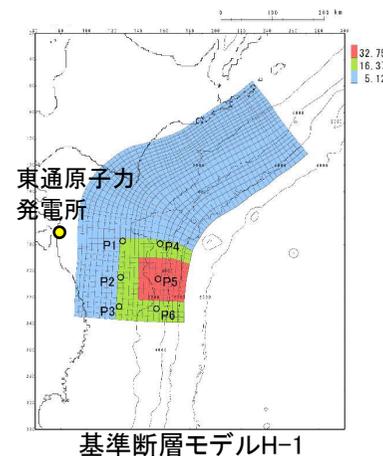
- カップリング率と破壊開始点の関係に関する知見の収集
- 破壊開始点の大すべり域(アスペリティ)の位置関係に関する知見の収集

##### ② 破壊開始点の設定方法に係る知見

- M9クラスの巨大地震を対象とした特性化モデルに対する破壊開始点の設定方法に係る知見：杉野ほか(2017)、内閣府(2020a)
- 津波のディレクティブティ効果を考慮した(保守性を考慮した)破壊開始点の設定方法に係る知見：土木学会(2016)

#### 【設定方針】

- 青森県東方沖から岩手県沖北部の地質学的・地震学的特徴を整理し、科学的に妥当と考えられる破壊開始点位置を検討する。
- 破壊開始点は沿岸の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、一定の保守性を考慮した位置に破壊開始点を設定する。



### 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

#### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊開始点

##### ■アスペリティと破壊開始点の位置関係に係る地震学的知見

- Kato and Seno(2003)は、国内外で発生したMw7.5以上のプレート間地震(26地震)のカップリング率と震源位置(破壊開始点)の関係を分析し、カップリング率が0.5よりも小さくなると、震源位置は主破壊領域の内部にも存在し、その位置はばらつく傾向があるが、カップリング率が1に近い場合、震源位置は主破壊領域の下端付近に存在する傾向があるとしている。
- Raghukanth and Sangeetha(2016)は、3.11地震を含む国内外で発生した巨大地震(Mw7-9.1, 33地震)の強震動インバージョンモデル(45モデル)の震源(破壊開始点)と震源域の位置関係を分析し、震源は地震規模に関わらず大すべり域の近傍に位置するとしている。また、走向方向の震源位置について、Mw8.5以上の地震はほぼ断層中心に位置し、断層端部には位置しないとしている。

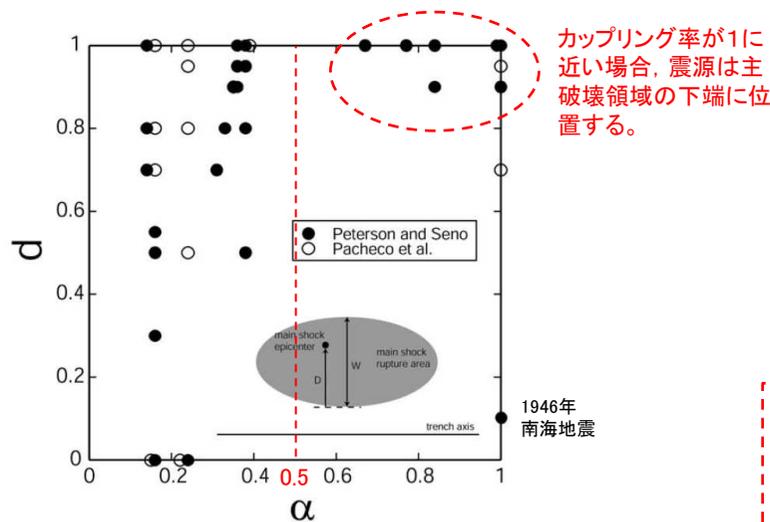


Fig. 1. The relative hypocentral depth  $d$  versus the seismic coupling coefficient  $\alpha$  obtained for large interplate earthquakes at subduction zones (Table 1). Solid and open circles stand for  $\alpha$  values from Peterson and Seno [7] and from Pacheco et al. [15], respectively. When  $\alpha$  is estimated to be greater than 1 (Table 1), it is reduced to 1. The relative hypocentral depth  $d$  is defined by  $D/W$ , where  $D$  is the distance from the trenchward edge of the rupture area to the epicenter and  $W$  is the width of the rupture area in the direction perpendicular to the trench axis (inset).

相対的な震源位置( $d$ )とカップリング( $\alpha$ )の関係図 (Kato and Seno(2003)に一部加筆)

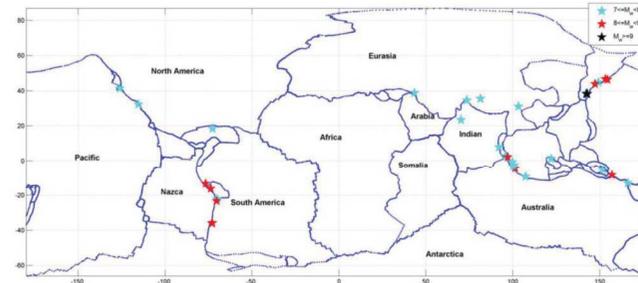
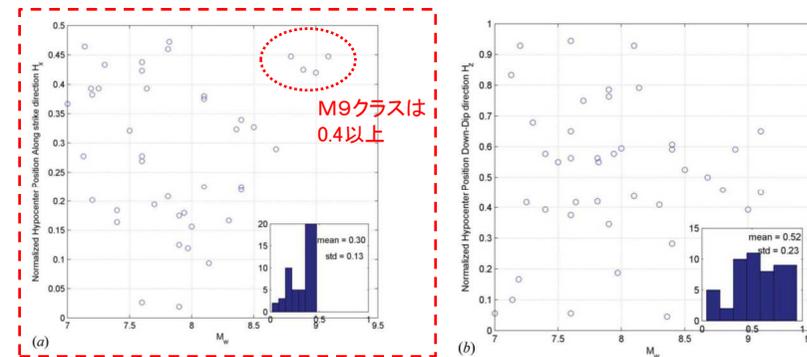


Figure 1. Large earthquakes used in this study (lines—plate boundaries from Bird (2003)).  
検討対象とした地震(Raghukanth and Sangeetha (2016))



走向方向の震源位置(端部を0,断層中心を0.5として正規化)

Figure 7. Normalized hypocentre position in (a) along-strike and (b) down-dip directions.  
震源(破壊開始点)と震源域の位置関係(Raghukanth and Sangeetha(2016))

- 破壊開始点位置はアスペリティのカップリング率に関係し、断層上にランダムに位置するのではなく、大すべり域内もしくは大すべり域近傍に位置する。
- 走向方向に対する破壊開始点(震源)の位置について、破壊開始点はほぼ断層中心部付近に位置し、少なくともM8-9クラスの地震については、断層端部に位置しない(断層端部から破壊は開始しない)。

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊開始点

#### ■破壊開始点の設定方法に係る知見：M9クラスの巨大地震を対象とした特性化モデルに対する破壊開始点の設定方法

- ・ 杉野ほか(2017)は、3.11地震、2004年スマトラ～アンダマン地震及び1960年チリ地震津波の各津波波源モデルにおいて、破壊開始点がすべりの大きい領域に近接していることを考慮し、Mw8.9以上の巨大地震については、超大すべり域の下端に破壊開始点を設定している。
- ・ 内閣府(2020a)は、大すべり域周辺に破壊開始点を設定し、その深さは約20km～30kmの位置に設定している。また、千島海溝(十勝・根室沖)モデルについて、大すべり域を波源域の南西端に配置しているが、破壊開始点は波源域の端部に設定していない。

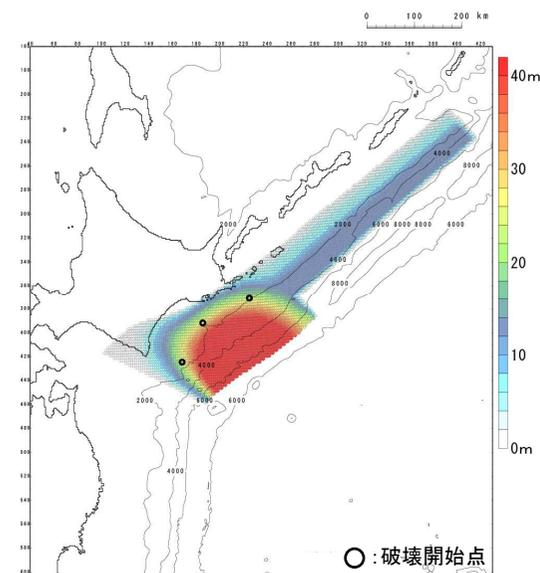
#### 【杉野ほか(2017)による破壊開始点の設定方法】

表3 不均一すべり分布の配置パターンと破壊開始点の設定概要

地震規模	小～中規模 (～Mw8.2)	大規模 (～Mw8.8)	超大規模 (Mw8.9～)
津波波源モデルのイメージ			
不均一すべりの配置	—	1パターン	3パターン
破壊開始点	—	2パターン	4パターン
破壊伝播速度	—	2種類(1.5km/s, 3.0km/s)	

- 大すべり域:津波断層の平均すべり量の1.4倍
- 超大すべり域:津波断層の平均すべり量の3倍

#### 【千島海溝(十勝・根室沖)モデル】



すべり量分布(合計)及び破壊開始点位置※

- 破壊開始点:深さ約20～30km

※:内閣府(2020b)に基づき作成

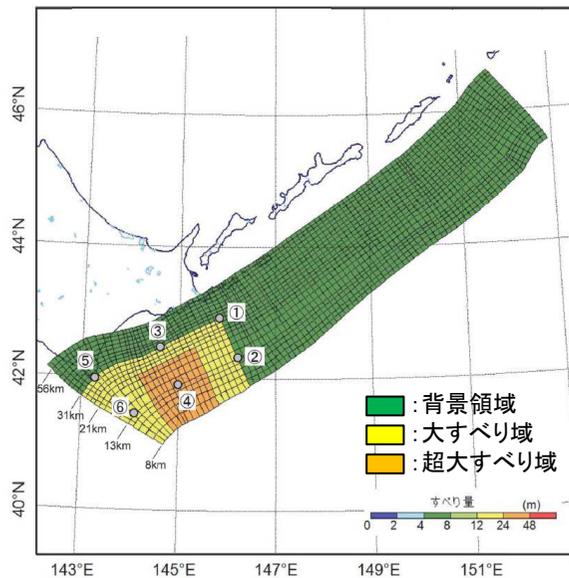
## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊開始点

#### ■破壊開始点の設定方法に係る知見：津波のディレクティビティ効果を考慮した(保守性を考慮した)破壊開始点の設定方法

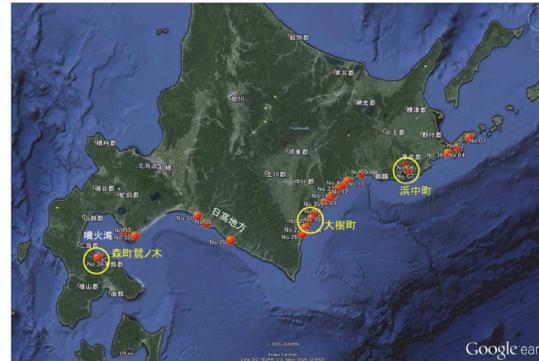
- 土木学会(2016)は、津波のディレクティビティ効果を考慮し、大すべり域を取り囲むように破壊開始点を設定するとともに、大すべり域下端のみならず、プレート境界浅部(深さ約15km)ならびに超大すべり域内部にも破壊開始点を設定している。
- 大すべり域・超大すべり域を波源域の南西端に配置しているが、破壊開始点は波源域の端部に設定していない。

【土木学会(2016)による破壊開始点の設定方法】



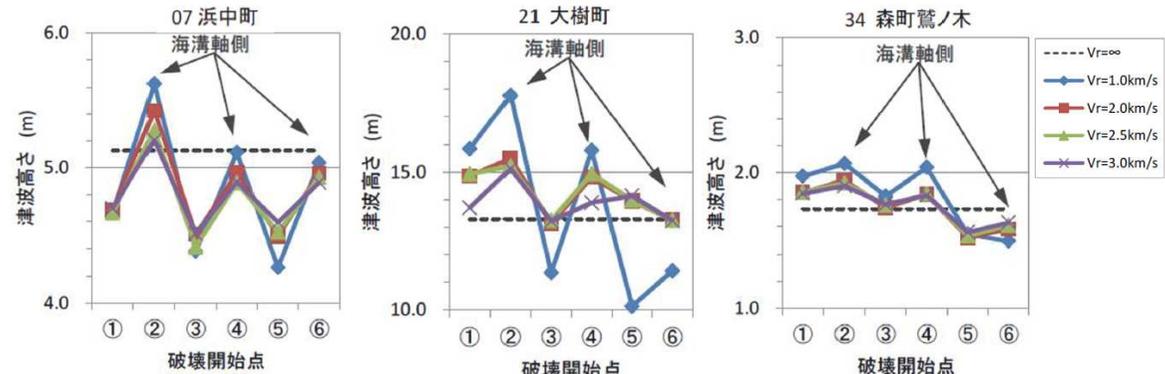
- 大すべり域: 津波断層の平均すべり量の2倍
- 超大すべり域: 津波断層の平均すべり量の4倍
- 破壊開始点: 深さ13km, 31km

【破壊開始点が津波高さに与える影響(土木学会(2016))】



比較地点(浜中町, 大樹町, 森町鷺ノ木)

プレート境界浅部(深さ約15km)に設定した破壊開始点(②④⑥)は、津波のディレクティビティ効果により、深部(深さ約30km)に設定した破壊開始点(①③⑤)よりも、津波高さが大きくなる。



同時破壊と破壊開始点を考慮した津波高さの比較結果

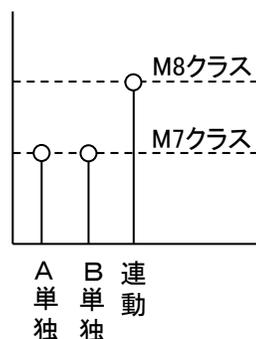
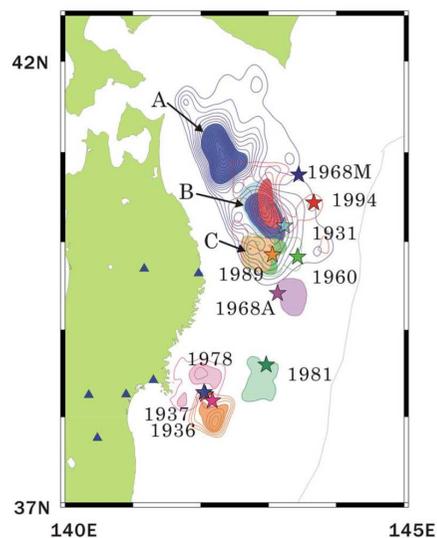
- 土木学会(2016), 杉野ほか(2017)及び内閣府(2020a)による破壊開始点の設定方法は、アスペリティと破壊開始点の位置関係に係る地震学的知見と整合的である。
- なお、土木学会(2016)は、プレート境界浅部(深さ約15km)ならびに超大すべり域内部にも破壊開始点を設定する点で保守的である。

## 1. 5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1. 5. 2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊開始点

#### ■破壊開始点の設定：青森県東方沖及び岩手県沖北部の地質学的・地震学的特徴

- Yamanaka and Kikuchi(2004), 永井ほか(2001)は、アスペリティ分布の解析から、青森県東方沖及び岩手県沖北部のアスペリティ(左図: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(左図:B)のカップリング率はほぼ100%であるとしている。
- 1968年の地震、1994年の地震の震源について、その深さは約15km~20kmである。また、両地震の余震については震源付近のほか、深さ約30km以深においても多く発生している(Ito et al.(2004))。



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))

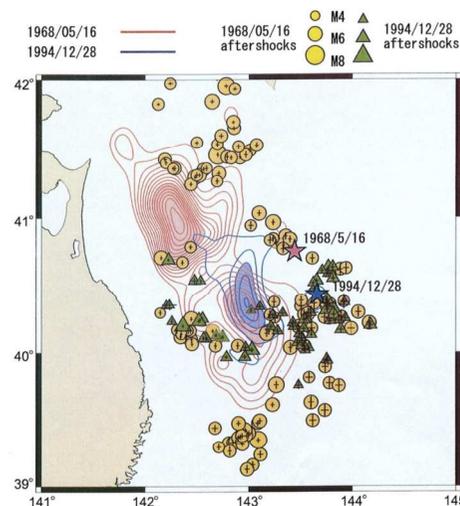


Fig. 13. Comparison between the moment release and the aftershocks both in the 1968 Tokachi-oki and the 1994 Sanriku-oki events. Red lines indicate the moment release of the 1968 event, and blue lines indicate that of the 1994 event. The contour interval is  $3 \times 10^{16}$  [Nm/km<sup>2</sup>]. Circles denote the aftershocks of the 1968 event, and triangles those of the 1994 event.

1968年の地震と1994年の地震の余震分布  
(永井ほか(2001))

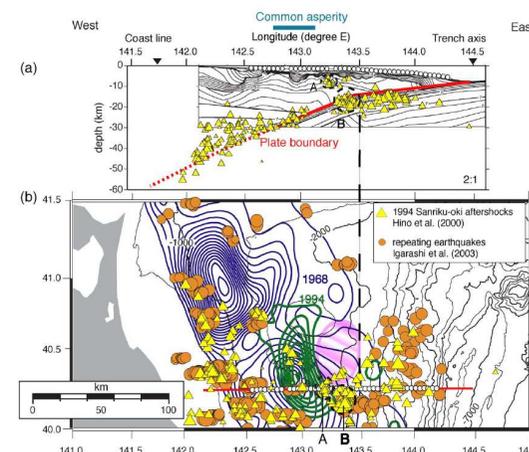


Fig. 5. (a) Model with iso-velocity contours as for Fig. 3a, superimposed on focal depths of aftershocks of the 1994 earthquake [10] projected into the vertical cross section off-eastern Aomori forearc region. The horizontal axis indicated in the upper part shows the east longitude ( $^{\circ}$  E) corresponding to the position of our profile, and vertical axis is depth below sea level (km). Yellow triangles show focal depths of the 1994 aftershocks. Black dashed circles labeled A and B denote clusters of aftershocks discussed in the text. The red thick line and the black thick vertical dashed line mark location of the plate boundary and the location of the binding point revealed by this study, respectively. The blue bar in the upper part shows the location of common asperity of the 1968 and the 1994 earthquakes, from Nagai et al. [4]. Open circles are OBS deployment positions. Vertical exaggeration is 2 times. (b) Spatial distribution of repeating earthquakes from Igarashi et al. [28]. Orange circles show the repeating earthquakes for the period from April 1992 to July 2000 ( $M \geq 3$  or larger). The red line indicates the location of the seismic refraction profile and white circles are OBS locations for this study. Blue and green contours denote the large moment release areas, as in Fig. 1 [4]. Seafloor topography is contoured at 500-m intervals.

1994年の地震の余震分布と地質構造の関係  
(Ito et al.(2004))

- 青森県東方沖及び岩手県沖北部のアスペリティのカップリング率はほぼ100%であり、アスペリティと破壊開始点の位置関係に係る地震学的知見から、破壊はアスペリティ付近(超大すべり域周辺)で開始すると考えられるが、保守的に大すべり域周辺及び超大すべり域内部に破壊開始点を設定する。
- 破壊開始点の深さについて、青森県東方沖及び岩手県沖北部の地質学的・地震学的特徴及び内閣府(2020a)の設定深さを踏まえ、深さ約15km、約30kmに設定する。

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊開始点

#### ■破壊開始点の設定:まとめ

- 以上の検討を踏まえ、次のとおり破壊開始点を設定する。

- 破壊開始点の不確かさは沿岸の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、保守的に大すべり域周辺及び超大すべり域内部に破壊開始点を設定する。破壊開始点の設定深さは、約15km, 約30kmとする。
- M9クラスの巨大地震を含む国内外で発生した地震は断層端部から破壊が開始していないことを踏まえ(Mai et al.(2005), Raghukanth and Sangeetha(2016), Melgar and Hayes(2019)), 波源域の端部に大すべり域を配置するモデルについては、土木学会(2016), 内閣府(2020a)と同様に、断層端部に破壊開始点を設定しない。

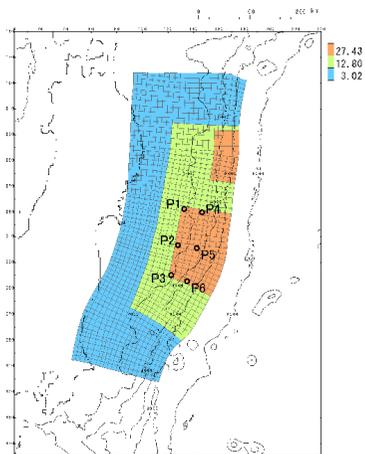
#### 【特性化モデル①】

- 杉野ほか(2017)の知見を踏まえ、超大すべり域周辺に破壊開始点を設定。
- 波源域の端部に大すべり域を配置するモデルについては、断層端部に破壊開始点を設定しない。

#### 【特性化モデル②③④(例:特性化モデル③)】

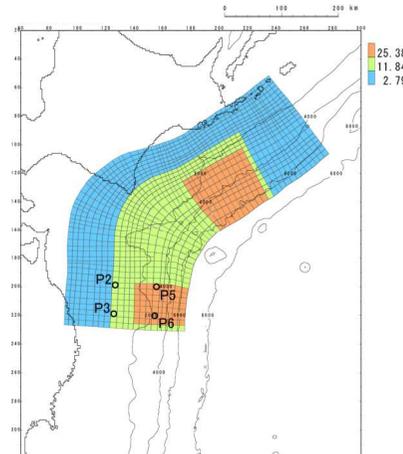
- 破壊はアスペリティ付近(超大すべり域周辺)で開始すると考えられるが、保守的に大すべり域周辺及び超大すべり域内部に破壊開始点を設定。
- 波源域の端部に大すべり域を配置するモデルについては、断層端部に破壊開始点を設定しない。

#### 【基本形】



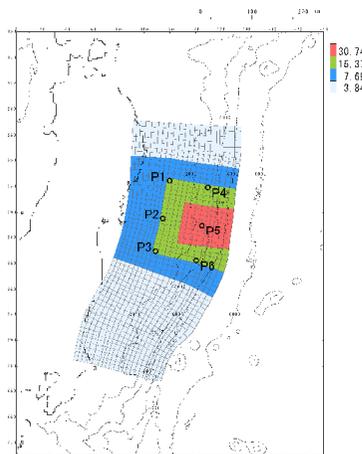
東北地方太平洋沖型の地震  
(広域の津波特性を考慮した  
特性化モデル)

#### 【波源域の端部に大すべり域を配置】



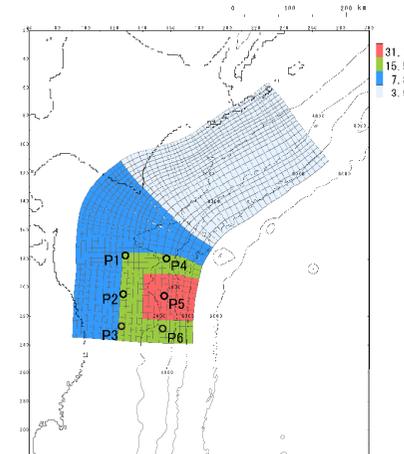
特性化モデル①  
(南へ50km移動)

#### 【基本形】



東北地方太平洋沖型の地震  
(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)

#### 【波源域の端部に大すべり域を配置】



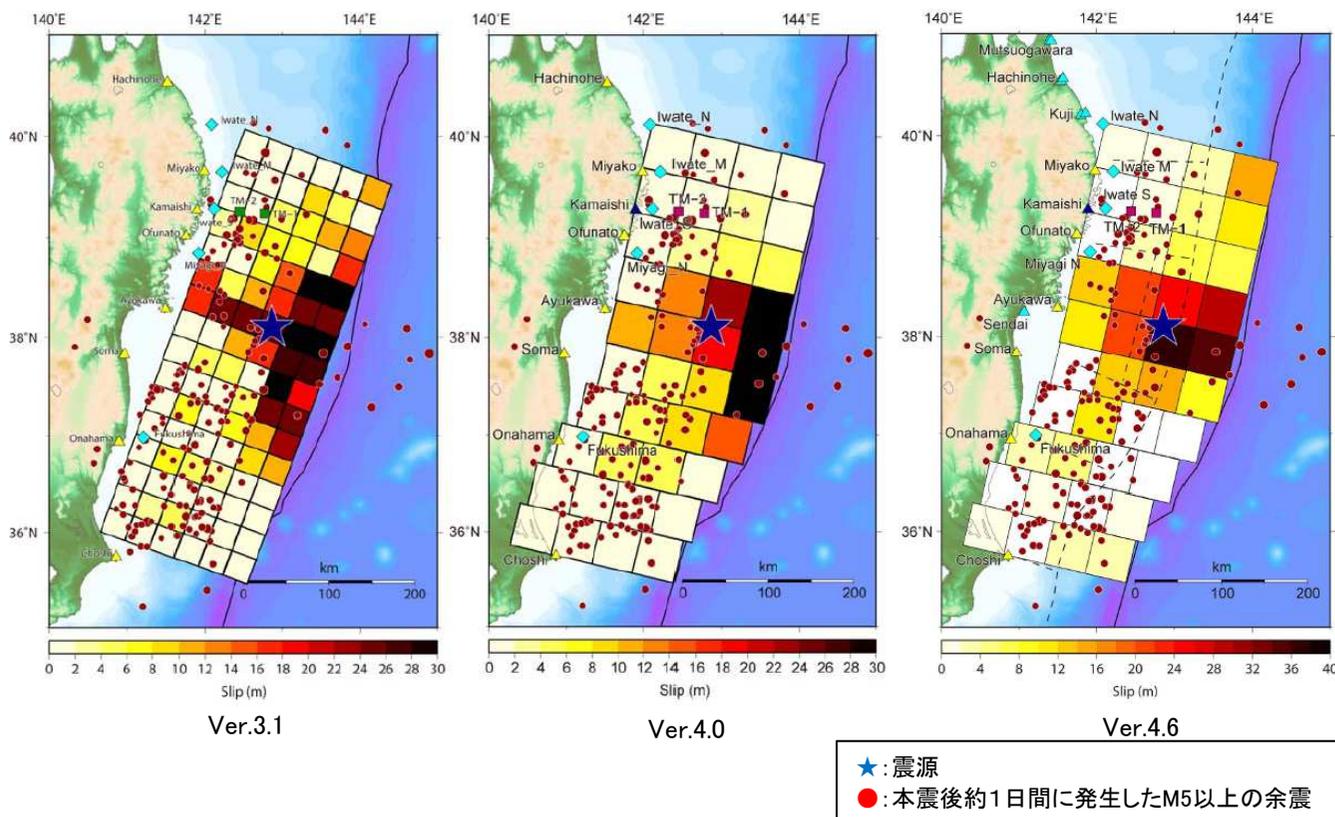
特性化モデル③  
(南へ100km移動)

## 1. 5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1. 5. 2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊伝播速度, ライズタイム

#### ■破壊伝播速度及びライズタイムに係る知見:3.11地震

- M8クラスの地震の破壊継続時間は数10~120秒(土木学会(2002))であるのに対し, M9クラスの3.11地震に伴う津波を再現する内閣府(2012)モデルの破壊継続時間は300秒, 平均破壊伝播速度は約2km/sである。また, 藤井・佐竹による再現モデル(ver.3.1,ver.4.0,ver.4.6)では, 破壊伝播速度を2.0km/sと設定している。



藤井・佐竹による3.11地震の津波波源の再現モデル

## 1. 5 動的破壊特性の不確かさの考慮 (詳細パラメータスタディ)

### 1. 5. 2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理: 破壊伝播速度, ライズタイム

#### ■ 破壊伝播速度及びライズタイムに係る知見: 2004年スマトラ～アンダマン地震

- Fujii and Satake (2007) は、破壊伝播速度 (0.5km/s～3.0km/s), ライズタイム (60s～180s) を変化させた津波波形のインバージョン解析を実施し、2004年スマトラ～アンダマン地震の再現モデルを検討している。検討の結果、破壊伝播速度を1.0km/s, ライズタイム※1を180sとした場合に、観測値と解析値が最も整合するとしている。
- Hirata et al.(2006) は2004年スマトラ～アンダマン地震に起因する津波の、衛星観測による海面測量データを用い、津波波形のインバージョン解析を実施し、破壊伝播速度を0.7km※2, ライズタイムを150sとした場合に観測値と解析値が最も整合するとしている。

※1: 各断層ブロックの破壊開始から破壊終了までの時間, ※2: Lay et al.(2005)によると、北側のセグメントが非常にゆっくりすべったとされている

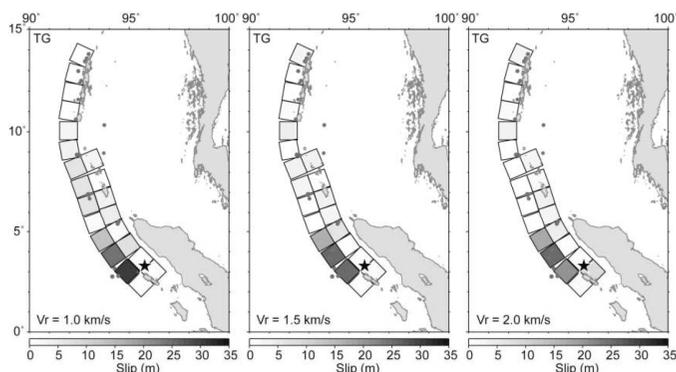


Figure 7. Slip distribution estimated by inversion of tide gauge (TG) data. Rupture velocity is 1.0 (left), 1.5 (center) and 2.0 (right) km/sec. Rise time for each subfault is 3 min.

Table 4

Variance Reductions (%) for Three Different Inversions with Different Rupture Velocities and Rise Times

$V_r$ (km/sec)	Tide Gauge Data			Satellite Altimeter Data			TG+SA Data		
	1 min	2 min	3 min	1 min	2 min	3 min	1 min	2 min	3 min
0.5	23.1	20.8	18.8	27.8	29.5	31.0	22.0	20.1	18.3
1.0	32.8	33.4	34.2	33.8	36.4	38.2	29.8	31.0	32.1
1.5	29.3	29.5	29.8	31.1	33.8	35.5	26.8	27.3	27.8
2.0	30.2	29.9	29.7	29.7	32.3	34.2	27.2	27.3	27.4
2.5	28.4	28.2	28.3	28.4	30.6	32.9	25.0	25.2	25.6
3.0	28.5	28.4	28.5	27.4	29.7	31.9	24.9	25.2	25.6

2004年スマトラ～アンダマン地震の津波インバージョン結果 (Fujii and Satake (2007) に一部加筆)

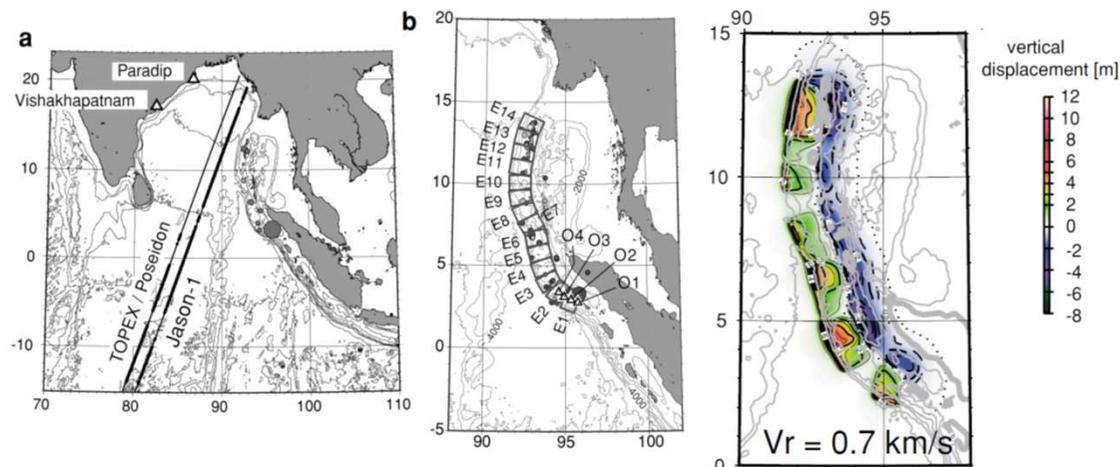


Fig. 1. (a) Ground tracks of satellite altimetry with Jason-1 and TOPEX/Poseidon (thin lines). Two satellites passed across the Indian Ocean two hours after the occurrence of the great Sumatra earthquake (Gower, 2005; JPL/NASA, 2005). Closed circles on the ground tracks indicate the points that sea surface height (SSH) difference from two successive cycles before and after the great Sumatra earthquake can be defined. The epicenters of mainshock and aftershocks two hours after the great event are also shown. (b) Subfault setting for the inversion in this study. We model the entire aftershock zone, with a length of 1400 km along the northern Sumatra-Nicobar-Andaman trench, using 14 subfaults placed parallel to the trench (E1-E14).  $O_1$  to  $O_4$  (triangles) indicate possible rupture initiation points. Aftershock distribution, including the mainshock epicenter, within 1 day after the occurrence of the mainshock is also shown.

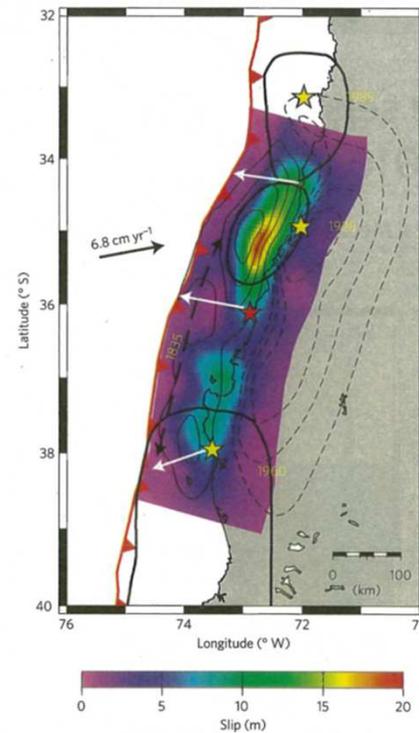
2004年スマトラ～アンダマン地震津波発生時の衛星軌道(左)及び  
数値モデルによる海底地形変化(右)  
(Hirata et al.(2006))

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊伝播速度, ライズタイム

#### ■破壊伝播速度及びライズタイムに係る知見: 2010年チリ地震

- Lorito et al.(2011)は, 津波波形のインバージョン解析を実施して, 2010年チリ地震の再現モデルを策定している。
- 検討の結果, 津波波形のデータセットには破壊伝播速度を決定できるほどの感度がないものの, 地震動のインバージョン結果から, 破壊伝播速度を2.25km/sとしている。



**Figure 2 | Slip distribution of the 2010 Maule earthquake.** Slip distribution for the 2010  $M_w$  8.8 Maule earthquake obtained from the joint inversion of tsunami and geodetic data, represented by colours according to the scale at the bottom. White arrows represent the slip direction (rake). Thin black contours indicate the associated surface vertical displacement (1-m-interval solid lines for uplift, 20-cm-interval dashed lines for subsidence). Epicentres and source zones are plotted only for major thrust earthquakes (compare Fig. 1).

2010年チリ地震の津波インバージョン結果 (Lorito et al.(2011))

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊伝播速度,ライズタイム

#### ■破壊伝播速度及びライズタイムに係る知見:内閣府(2012)の設定方法

- ・ 内閣府(2012)は南海トラフで発生する巨大地震に起因する津波の評価を実施している。
- ・ 破壊伝播速度及びライズタイムは, 平均的に利用されている値を参考に3.11地震の解析結果も踏まえ, 破壊伝播速度2.5km/s, ライズタイム60sと設定している。

#### ○破壊伝播速度及びライズタイム:

破壊伝播速度及びライズタイムについては, 平均的に利用されている値を参考に, 東北地方太平洋沖地震の解析結果も踏まえ, 次のとおりに設定する。なお, 東北地方太平洋沖地震では, 海溝沿いの破壊伝播速度は, それよりも深い場所に比べ遅いとの解析結果もあるが, トラフ沿いの領域の幅が狭く, 5秒程度の差しか見込めないことから, 今回の解析では, 破壊速度は全域で同じとする。

破壊速度 : 2.5km/s

ライズタイム : 1分

内閣府(2012)の南海トラフにおける最大クラスの波源モデルの破壊伝播速度及びライズタイム

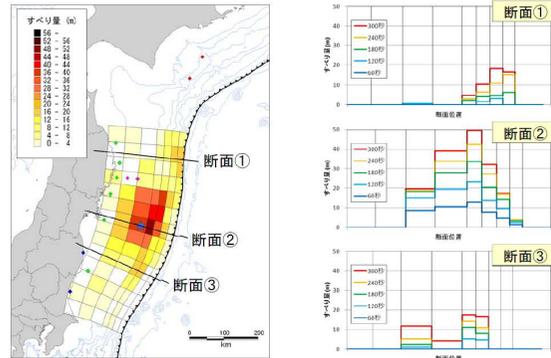
## 1. 5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1. 5. 2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊伝播速度, ライズタイム

#### ■破壊伝播速度及びライズタイムに係る知見:3.11地震のインバージョンモデル

- 3.11地震に伴う津波を再現する波源モデルのうち, 津波波形等をインバージョンした内閣府(2012)モデル, Satake et al.(2013)55枚モデル, 杉野ほか(2013)モデルの破壊伝播速度, ライズタイムは以下のとおりである。

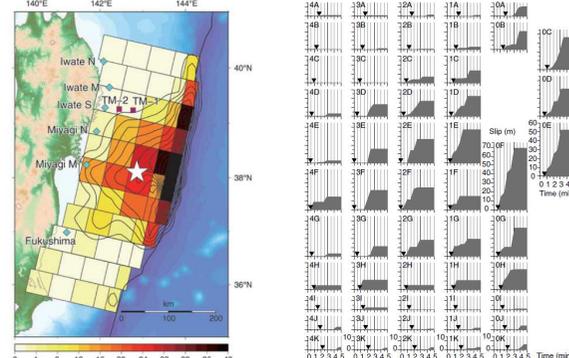
【内閣府(2012)モデル】



すべり量分布(合計)

すべり量の時間変化

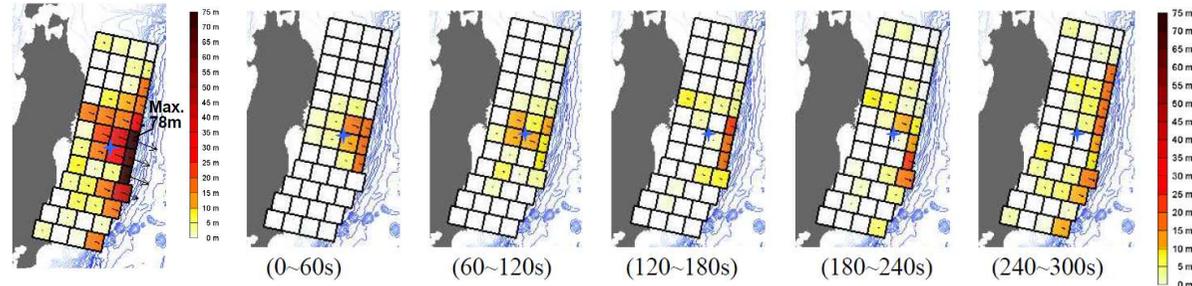
【Satake et al.(2013)55枚モデル】



すべり量分布(合計)

すべり量の時間変化

【杉野ほか(2013)モデル】



すべり量分布(合計)  
(確定波源モデル)

すべり量の時間変化(確定波源モデル)

【3.11地震に伴う津波再現モデルの破壊伝播速度及びライズタイム】

出典	破壊伝播速度(km/s)	ライズタイム(s)
内閣府(2012)モデル	2.0 <sup>※1</sup>	300
Satake et al.(2013) 55枚モデル	2.0	210
杉野ほか(2013)モデル	1.5 <sup>※1, 2</sup>	300

※1:破壊開始点と各小断層の中心点との距離を各小断層の最初のすべりが現れる時間で除した破壊伝播速度から算定した平均破壊速度(杉野ほか(2013), 杉野ほか(2014))。

※2:杉野ほか(2013)は, 長周期観測地震動に基づいて推定された震源断層モデル(Wu et al.(2012))の破壊伝播速度は約1.8(km/s)であり, 再現モデルの破壊伝播速度1.5(km/s)と, ほぼ整合するとしている。

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊伝播速度,ライズタイム

#### ■破壊伝播速度及びライズタイムに係る知見:M8クラスの地震のライズタイムの設定方法

- 3.11地震の津波波形等をインバージョンした再現モデルから, 3.11地震で大きなすべりを生じた領域におけるライズタイムは210s~300sであり, M8クラスの地震のライズタイム(数秒から1分程度(相田(1986)))と比較して長い特徴がある。
- 相田(1986)では, M8クラスの地震を対象としたライズタイム※1を60sとしている。

#### ■相田(1986)による津波解析上の変動時間(初期変位分布のライズタイム)の設定方法

- 実際の地震の震源過程(=初期破壊から震源域全体に破壊が及ぶ過程)が終了するのに要する時間が数秒から1分程度であることに対して, 相田(1986)は津波初期変位分布のライズタイムの設定方法を以下のとおり示している。

$$\text{津波初期変位分布のライズタイム(s)} = (L(\text{km}) / V_r(\text{km/s})) + \tau(\text{s})$$

ここで,

L:断層長さ(km)

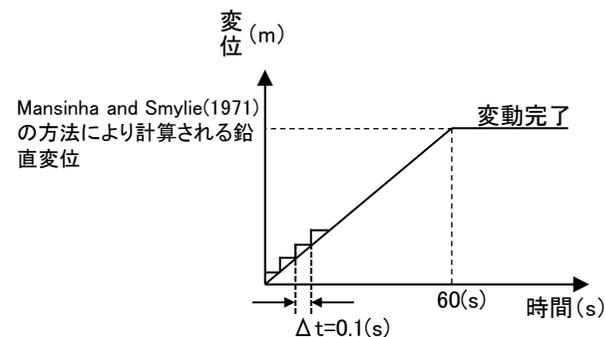
$V_r$ :破壊伝播速度(km/s)

$\tau$ :ある1点で断層ずれを形成する時間(=立上り時間)(s)

- 日本海溝沿いで発生しているM8クラスの地震の断層長さL:150(km)~200(km)程度(土木学会(2016)), 破壊伝播速度 $V_r$ :2.4(km/s)~3.0(km/s)(地震調査研究推進本部(2017b)), ある1点で断層ずれを形成する時間(=立上り時間) $\tau$ :5(s)程度(相田(1986))とすると, 津波初期変位分布のライズタイムは, 55(s)~88(s)程度となる。

#### ※1:津波解析上におけるライズタイムの考慮方法

Mansinha and Smylie(1971)の方法により計算される各グリッドにおける初期水位変位を, 変動開始から終了までの時間を60sとして津波解析と同様の時間格子間隔 $\Delta t$ :0.1sを用いて階段状に与えている。



解析上のライズタイムの考慮方法(概念)

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:破壊伝播速度, ライズタイム

#### ■破壊伝播速度及びライズタイムのパラメータスタディ範囲の設定

- 国内外で発生した巨大地震の破壊伝播特性に関する知見収集結果を踏まえ, 破壊伝播速度, ライズタイムのパラメータスタディ範囲を設定した。

巨大地震の波源モデルにおける破壊伝播特性の設定例

地震	破壊伝播速度	ライズタイム	備考
3.11地震	1.5~2.0km/s	210~300s	大きなすべりを生じた領域における破壊開始から破壊終了までの時間
2004年スマトラ~アンダマン地震	0.7※~1.0km/s	150~180s	各断層ブロックの破壊開始から破壊終了までの時間
2010年チリ地震	2.25km/s	—	
南海トラフの巨大地震	2.5km/s	60s	

※: Lay et al.(2005)によると, 北側のセグメントが非常にゆっくりすべったとされている



詳細パラメータスタディ範囲の設定

	基本ケース	パラメータスタディ範囲
破壊伝播速度	2.0km/s	1.0, 1.5, 2.5km/s
ライズタイム	60s	90, 120, 180, 300s

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.2 動的破壊特性の不確かさに関する知見の整理:まとめ

- 以上を踏まえ、各基準断層モデルを対象に下記に示すフローにて詳細パラメータスタディを実施した。

#### ■動的破壊特性の不確かさの考慮方法

	(1)破壊開始点	(2)破壊伝播速度	(3)ライズタイム
破壊開始点	大すべり域の周辺(P1~P6)	敷地への影響が最大となる破壊開始点	敷地への影響が最大となる破壊開始点
破壊伝播速度	2.0km/s(基本ケース)	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s	敷地への影響が最大となる破壊伝播速度
ライズタイム	60s(基本ケース)	60s(基本ケース)	60, 90, 120, 180, 300s

1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルH-1 (1/2)

S254

■ 基準断層モデルH-1(1/2)

- 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。

「(1)破壊開始点」, 「(2)破壊伝播速度」の不確かさの考慮

下線部: 最大ケース

項目	解析条件
大すべり域位置	南へ約100km移動
破壊開始点	大すべり域の周辺(P1~P6)
破壊伝播速度	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s
ライズタイム	60, 90, 120, 180, 300s
基準断層モデルH-1	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)				備考
			敷地前面			放水路 護岸前面	
			北側	東側	南側		
同時破壊	∞	60	10.70	9.24	10.60	8.73	概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	9.95	9.17	10.16	7.93	
P2			9.77	9.04	10.10	7.81	
P3			10.06	8.80	10.14	8.28	
P4			9.01	8.35	9.52	7.43	
P5			9.00	8.31	9.55	7.85	
P6			<u>11.18</u>	<u>9.73</u>	<u>11.04</u>	<u>9.24</u>	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)				備考
			敷地前面			放水路 護岸前面	
			北側	東側	南側		
P6	1.0	60	10.77	<u>10.18</u>	<u>11.44</u>	<u>9.96</u>	
	1.5		11.18	9.96	11.20	9.58	
	2.0		<u>11.18</u>	9.73	11.04	9.24	
	2.5		11.07	9.57	10.88	9.17	

「(3)ライズタイム」の不確かさの考慮  
は次頁に記載

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルH-1 (2/2)

S254

#### ■ 基準断層モデルH-1(2/2)

- 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。

#### 「(3)ライズタイム」の不確かさの考慮

下線部: 最大ケース

項目	解析条件
大すべり域位置	南へ約100km移動
破壊開始点	大すべり域の周辺(P1~P6)
破壊伝播速度	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s
ライズタイム	60, 90, 120, 180, 300s
基準断層モデルH-1	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)				備考
			敷地前面			放水路 護岸前面	
			北側	東側	南側		
P6	1.0	60	10.77	<u>10.18</u>	<u>11.44</u>	<u>9.96</u>	
		90	10.65	9.77	10.90	9.57	
		120	10.50	9.47	10.49	9.20	
		180	9.65	8.75	9.97	8.54	
		300	9.23	8.22	9.26	7.96	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)				備考
			敷地前面			放水路 護岸前面	
			北側	東側	南側		
P6	2.0	60	<u>11.18</u>	9.73	11.04	9.24	
		90	10.60	9.33	10.67	8.97	
		120	9.99	8.95	10.26	8.69	
		180	9.14	8.35	9.34	8.06	
		300	8.53	7.71	8.70	7.41	

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルH-2(1/2)

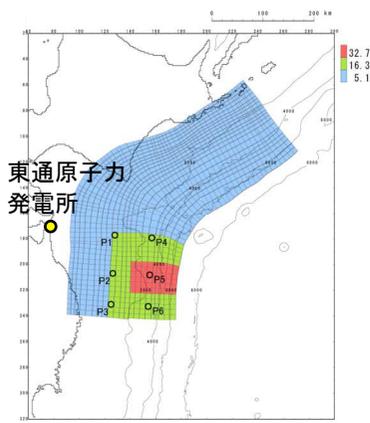
S254

#### ■ 基準断層モデルH-2(1/2)

- 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。

「(1)破壊開始点」, 「(2)破壊伝播速度」の不確かさの考慮

下線部: 最大ケース

項目	解析条件
大すべり域位置	南へ約110km移動
破壊開始点	大すべり域の周辺(P1~P6)
破壊伝播速度	1.0, 1.5, 2.0, 2.5km/s
ライズタイム	60, 90, 120, 180, 300s
基準断層モデルH-2	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	敷地前面の最大水位上昇量(m)			備考
			北側	東側	南側	
同時破壊	∞	60	9.99	<u>9.76</u>	<u>10.95</u>	概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	9.13	8.44	9.34	
P2			8.86	8.40	9.83	
P3			9.43	8.79	9.99	
P4			7.30	8.04	8.19	
P5			7.26	7.52	9.05	
<u>P6</u>			<u>10.56</u>	9.37	10.78	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	敷地前面の最大水位上昇量(m)			備考
			北側	東側	南側	
P6	1.0	60	10.43	9.49	10.87	
	1.5		10.49	9.48	10.91	
	<u>2.0</u>		<u>10.56</u>	9.37	10.78	
	2.5		10.39	9.15	10.58	

「(3)ライズタイム」の不確かさの考慮  
は次頁に記載

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

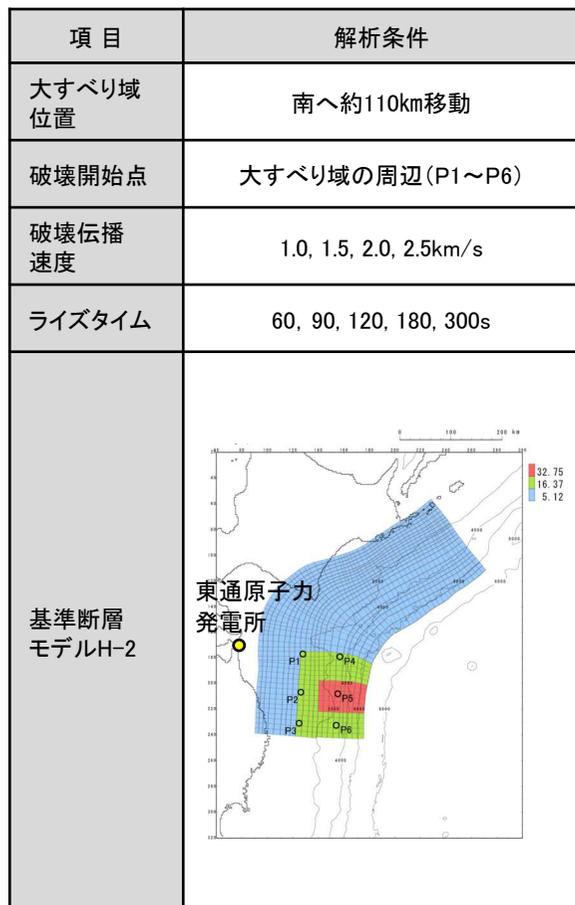
### 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルH-2(2/2)

#### ■ 基準断層モデルH-2(2/2)

- 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。

「(3)ライズタイム」の不確かさの考慮

下線部: 最大ケース



破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	敷地前面の最大水位上昇量(m)			備考
			北側	東側	南側	
P6	2.0	60	<u>10.56</u>	9.37	10.78	
		90	10.20	8.93	10.45	
		120	9.73	8.61	10.08	
		180	8.83	8.08	9.33	
		300	6.90	7.41	7.73	

(参考) 敷地前面(東側)の破壊開始点及び破壊伝播速度の不確かさ考慮最大ケース

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	敷地前面の最大水位上昇量(m)			備考
			北側	東側	南側	
P6	1.0	60	10.43	9.49	10.87	
		90	10.06	9.19	10.52	
		120	9.69	8.84	10.20	
		180	9.10	8.25	9.12	
		300	8.48	7.74	8.83	

(参考) 敷地前面(南側)の破壊開始点及び破壊伝播速度の不確かさ考慮最大ケース

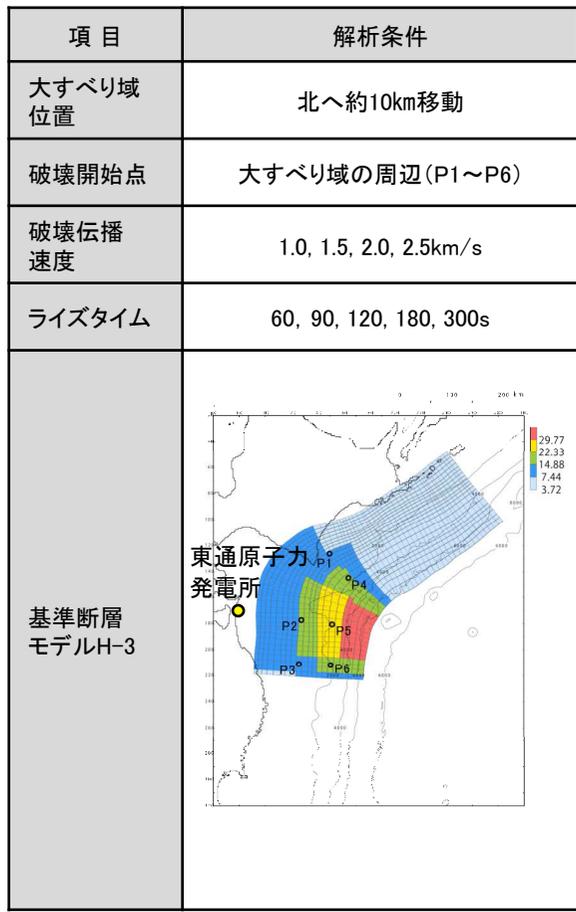
破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	敷地前面の最大水位上昇量(m)			備考
			北側	東側	南側	
P6	1.5	60	10.49	9.48	10.91	
		90	10.07	9.07	10.54	
		120	9.67	8.66	10.21	
		180	8.98	8.25	9.19	
		300	7.13	7.59	7.92	

1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルH-3

■ 基準断層モデルH-3

- 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。 下線部: 最大ケース



破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)		備考
			取水口前面		
同時破壊	∞	60	<u>9.16</u>		概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	7.01		
P2			6.38		
P3			6.37		
P4			7.41		
P5			5.58		
P6			6.75		

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)		備考
			取水口前面		
P4	1.0	60	6.52		
	1.5		6.46		
	2.0		7.41		
	2.5		7.80		

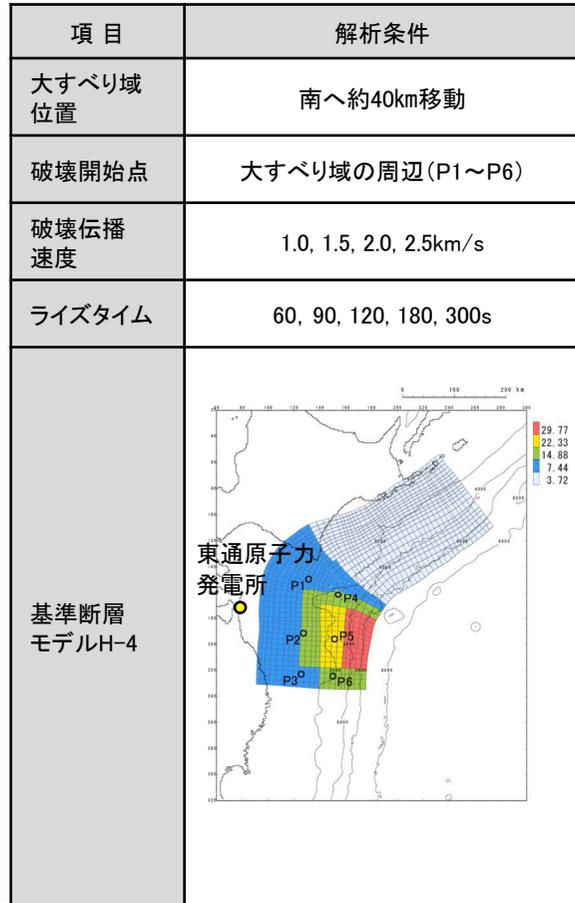
破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量(m)		備考
			取水口前面		
P4	2.5	60	7.80		
		90	7.08		
		120	6.40		
		180	5.96		
		300	5.17		

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルH-4

#### ■ 基準断層モデルH-4

- 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。 下線部: 最大ケース



破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量 (m)		備考
			補機冷却海水系取水口前面		
同時破壊	∞	60	9.46		概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	7.22		
P2			7.67		
P3			8.13		
P4			6.77		
P5			6.82		
P6			9.07		

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量 (m)		備考
			補機冷却海水系取水口前面		
P6	1.0	60	8.65		
	1.5		8.87		
	2.0		9.07		
	2.5		9.13		

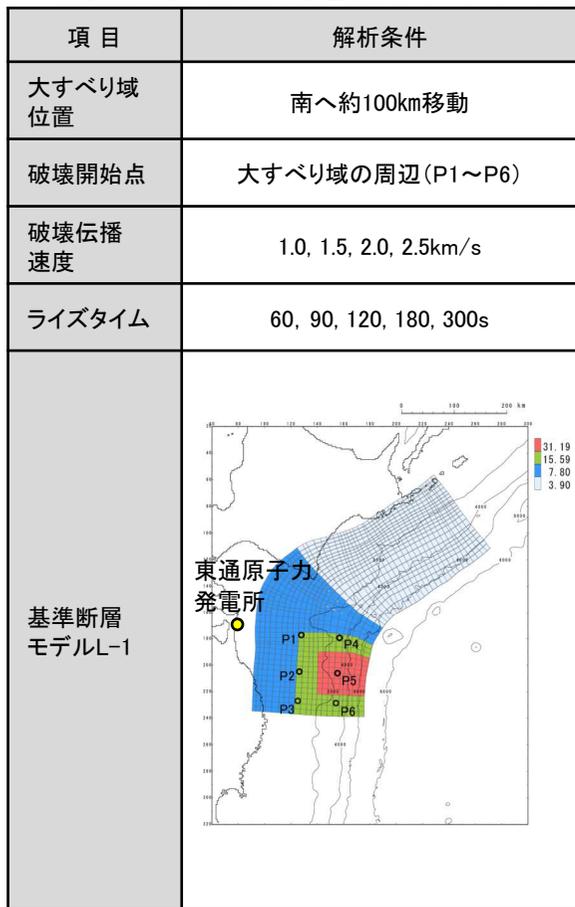
破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量 (m)		備考
			補機冷却海水系取水口前面		
P6	2.5	60	9.13		
		90	8.75		
		120	8.13		
		180	6.97		
		300	5.87		

# 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

## 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルL-1

### ■ 基準断層モデルL-1

・ 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。 下線部: 最大ケース



破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間 (分)	
同時破壊	∞	60	-5.11	4.2	概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	-5.08	4.2	
P2			-5.04	4.3	
P3			-5.05	4.3	
<u>P4</u>			<u>-5.11</u>	<u>4.3</u>	
P5			-5.09	4.2	
P6			-5.08	4.1	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間 (分)	
P4	1.0	60	-5.11	4.2	
	<u>1.5</u>		<u>-5.11</u>	<u>4.3</u>	
	2.0		-5.11	4.3	
	2.5		-5.11	4.2	

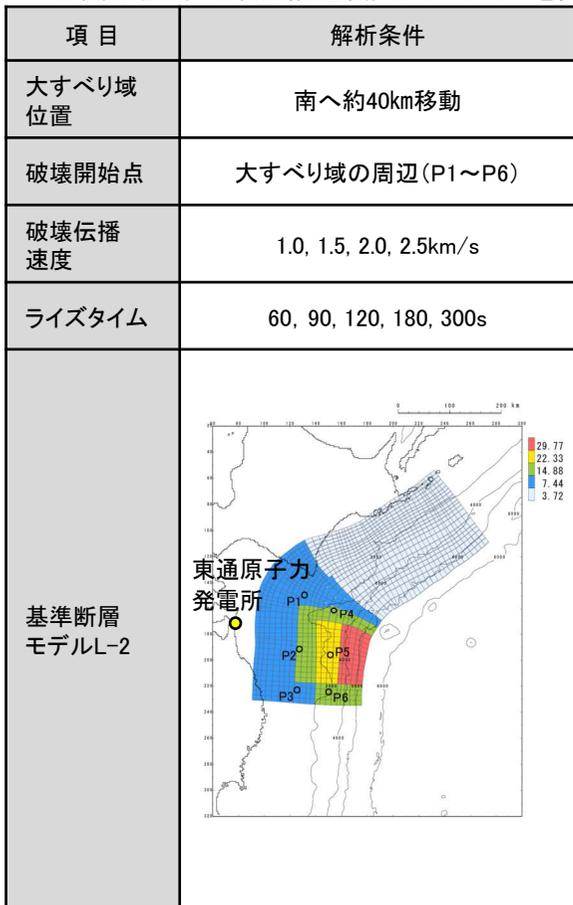
破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間 (分)	
P4	1.5	<u>60</u>	<u>-5.11</u>	<u>4.3</u>	
		90	-5.11	4.2	
		120	-5.10	4.2	
		180	-5.08	4.1	
		300	-5.02	4.0	

# 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

## 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 基準断層モデルL-2

### ■ 基準断層モデルL-2

・ 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 発電所の津波高さに与える影響が大きいケースを以下のとおり選定した。 下線部: 最大ケース



破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間 (分)	
同時破壊	∞	60	-5.10	4.3	概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	<u>-5.13</u>	4.4	
P2			-5.06	4.2	
P3			-5.05	4.3	
P4			-5.11	4.4	
P5			-5.10	4.5	
P6			-5.08	<u>4.5</u> *	

※: 破壊伝播速度, ライズタイムの不確かさ及び防波堤の影響を考慮した取水口敷高を下回る継続時間は, 基準断層モデルL-1による評価値に含まれる(結果の詳細はp.251)

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間 (分)	
P1	1.0	60	<u>-5.24</u>	<u>4.4</u>	
	1.5		-5.15	4.4	
	2.0		-5.13	4.4	
	2.5		-5.11	4.4	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間 (分)	
P1	1.0	60	<u>-5.24</u>	<u>4.4</u>	
		90	-5.21	4.4	
		120	-5.19	4.4	
		180	-5.16	4.4	
		300	-5.09	4.3	

1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.3 詳細パラメータスタディ:まとめ

S254

■水位上昇側

- 各評価位置における評価水位を以下に示す。
- 敷地前面(北側)の津波高さに最も影響が大きいケースを「基準断層モデル①」、敷地前面(東側)、敷地前面(南側)及び各取放水口前面の津波高さに最も影響が大きいケースを「基準断層モデル②」とし、地震以外に起因する津波との組合せを評価する。

下線：各基準断層モデルの最大ケース  
：連動型地震決定ケース

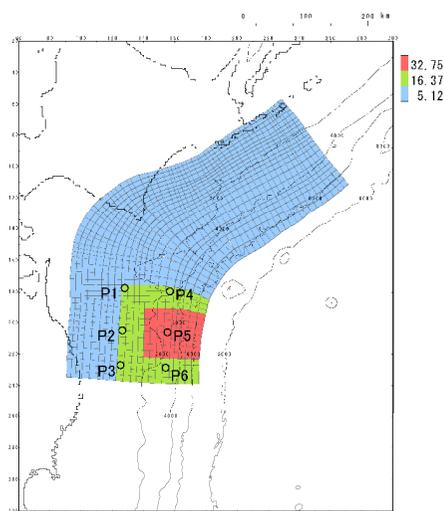
モデル	大すべり 域位置	破壊 開始点	破壊 伝播速度 (km/s)	ライズ タイム (s)	最大水位上昇量(m)						備考
					敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水系取 水口前面	放水路 護岸 前面	
					北側	東側	南側				
基準断層 モデルH-1	南へ 約100km 移動	P6	2.0	60	<u>11.18</u>	9.73	11.04	9.36	9.79	9.24	基準断層モデル① (敷地造成前の決定ケース)
		P6	1.0	60	10.77	<u>10.18</u>	<u>11.44</u>	<u>9.98</u>	<u>10.27</u>	<u>9.96</u>	基準断層モデル② (今回追加)
基準断層 モデルH-2	南へ 約110km 移動	同時 破壊	∞	60	9.99	<u>9.76</u>	<u>10.95</u>	8.57	8.88	8.29	概略パラメータスタディ 結果
		P6	2.0	60	<u>10.56</u>	9.37	10.78	<u>8.86</u>	<u>9.48</u>	<u>8.69</u>	
基準断層 モデルH-3	北へ 約10km 移動	同時 破壊	∞	60	<u>10.28</u>	<u>9.52</u>	<u>10.88</u>	<u>9.16</u>	<u>8.99</u>	<u>8.70</u>	概略パラメータスタディ 結果
基準断層 モデルH-4	南へ 約40km 移動	同時 破壊	∞	60	<u>10.42</u>	<u>9.58</u>	<u>10.25</u>	<u>8.75</u>	<u>9.46</u>	<u>8.24</u>	概略パラメータスタディ 結果

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

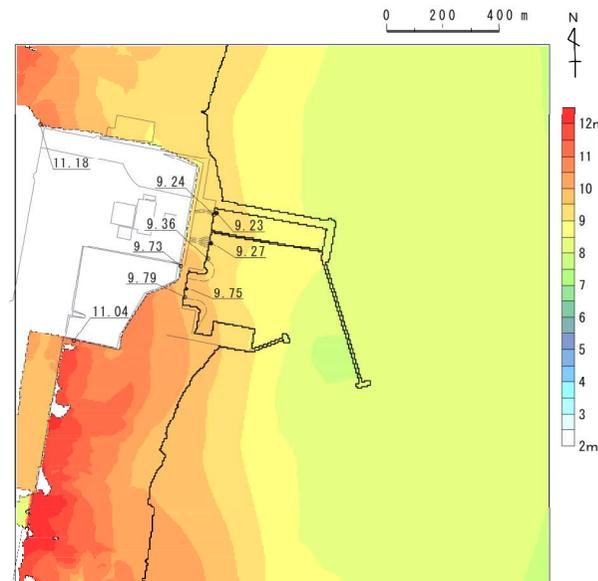
### 1.5.3 詳細パラメータスタディ:まとめ

#### ■基準断層モデル①

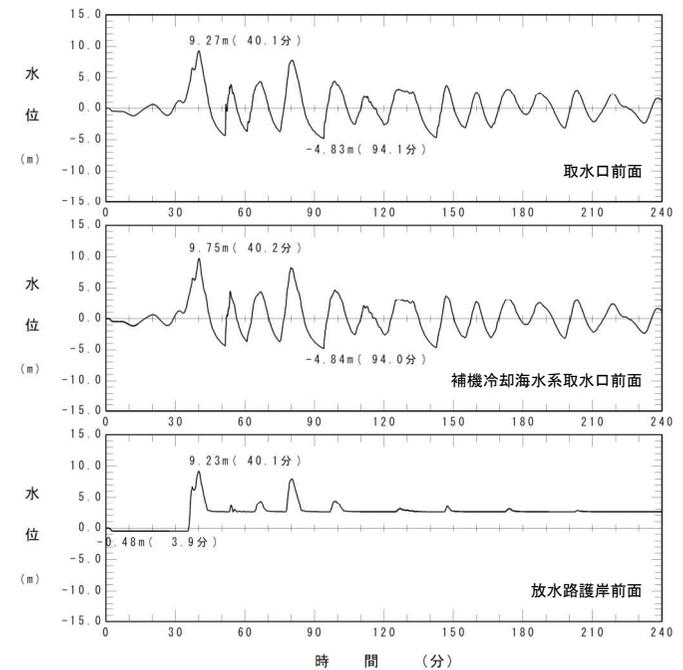
波源モデル	大すべり域の位置	破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量 (m)					
					敷地前面			取水口前面	補機冷却海水系取水口前面	放水路護岸前面
					北側	東側	南側			
基準断層モデル①	南へ約100km移動	P6	2.0	60	11.18	9.73	11.04	9.36	9.79	9.24



すべり量分布



最大水位上昇量分布



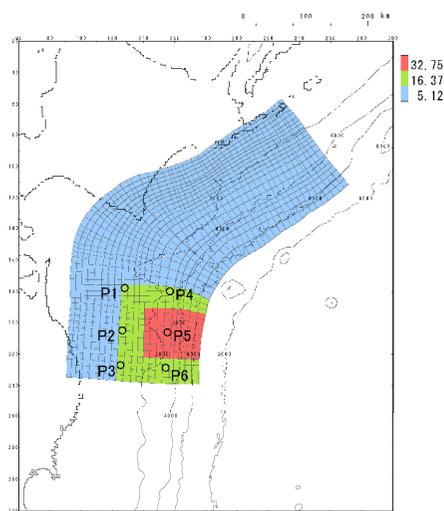
取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面,  
放水路護岸前面における水位時刻歴波形

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

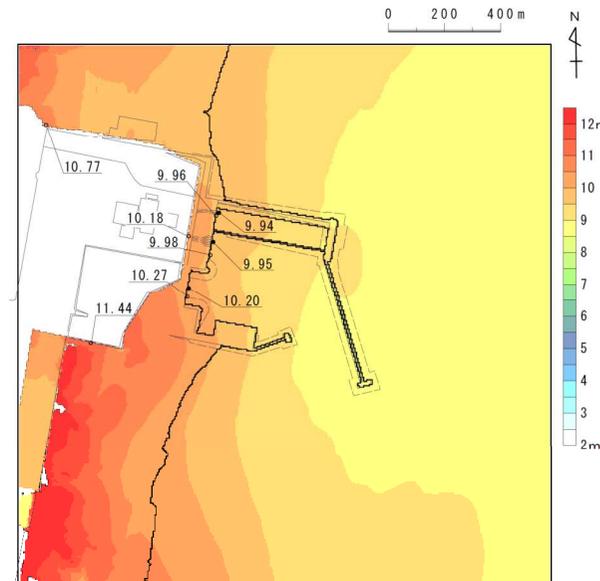
### 1.5.3 詳細パラメータスタディ:まとめ

#### ■基準断層モデル②

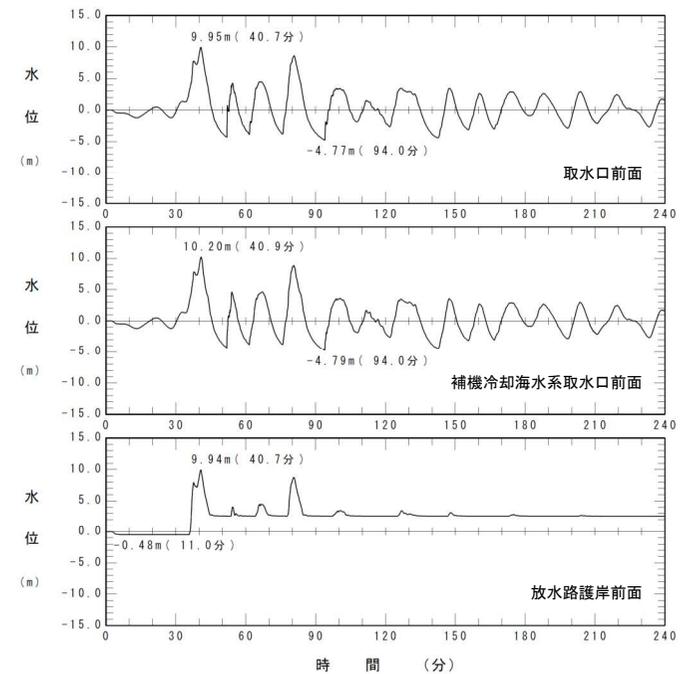
波源モデル	大すべり域の位置	破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	最大水位上昇量 (m)					
					敷地前面			取水口前面	補機冷却海水系取水口前面	放水路護岸前面
					北側	東側	南側			
基準断層モデル②	南へ約100km移動	P6	1.0	60	10.77	10.18	11.44	9.98	10.27	9.96



すべり量分布



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面,  
放水路護岸前面における水位時刻歴波形

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.3 詳細パラメータスタディ:まとめ

S254

#### ■評価結果:水位下降側

- 評価水位を以下に示す。
- 防波堤有りの条件で影響が大きい「基準断層モデル④」、防波堤無しの条件で影響が大きい「基準断層モデル③」を対象に、地震以外に起因する津波との組合せを評価する。
- なお、防波堤無しの条件は、最大水位下降量及び取水口敷高を下回る継続時間に及ぼす影響が大きいことを確認した。

[ ]:防波堤無しケース  
下線:各基準断層モデルの最大ケース  
[ ]:連動型地震決定ケース

モデル	大すべり域位置	破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
					最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	
基準断層モデルL-1	南へ 約100km移動	P4	1.5	60	-5.11 [-6.60]	4.3 [7.1]	基準断層モデル③ 防波堤無し最大 (敷地造成前の決定ケース)
基準断層モデルL-2	南へ 約40km移動	P1	1.0	60	-5.24 [-6.17]	4.4 [5.4]	基準断層モデル④ 防波堤有り最大 (敷地造成前の決定ケース)
基準断層モデルL-2 (防波堤有条件下での 取水口敷高を下回る継続 時間最長ケース)	南へ 約40km移動	P6	1.5	60	-5.06 [-6.46]	4.6 <sup>※1</sup> [6.3] <sup>※2</sup>	
非常用海水ポンプの運転可能継続時間						約35	

※1:防波堤有り条件下での詳細パラメータスタディ結果の詳細は次頁に記載。

※2:基準断層モデルL-1の防波堤無しの条件による取水口敷高を下回る継続時間7.1分に包含される。

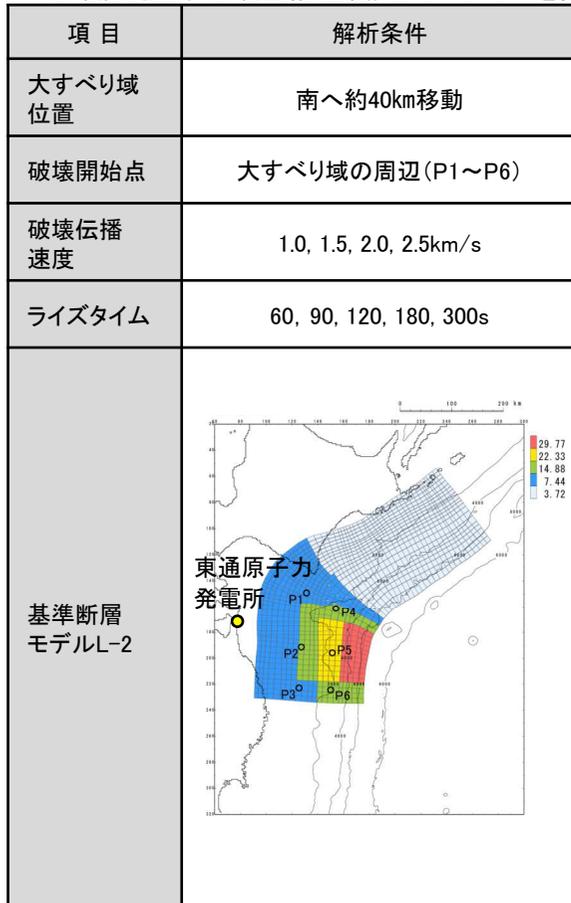
# 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

## 1.5.3 詳細パラメータスタディ: 【参考】基準断層モデルL-2(防波堤有り条件下での取水口敷高を下回る継続時間最長ケース)

■【参考】基準断層モデルL-2(防波堤有り条件下での取水口敷高を下回る継続時間最長ケース)

・ 破壊開始点, 破壊伝播速度, ライズタイムを変化させて, 取水口敷高を下回る継続時間最長ケースを以下のとおり選定した。

下線部: 最大ケース



破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	
同時破壊	∞	60	-5.10	4.3	概略パラメータスタディ結果
P1	2.0	60	<u>-5.13</u>	4.4	
P2			-5.06	4.2	
P3			-5.05	4.3	
P4			-5.11	4.4	
P5			-5.10	4.5	
P6			-5.08	<u>4.5</u>	

破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	
P6	1.0	60	-4.95	4.6	
	<u>1.5</u>		-5.06	<u>4.6</u>	
	2.0		-5.08	4.5	
	2.5		<u>-5.09</u>	4.5	

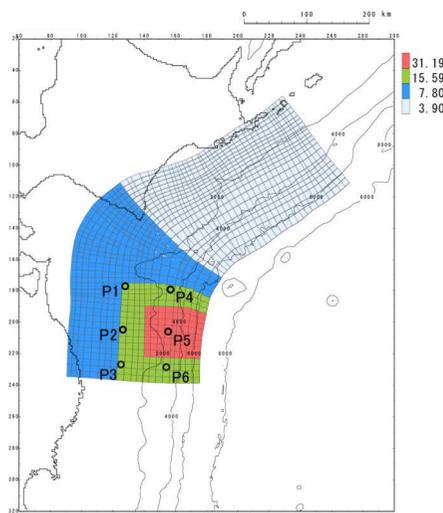
破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面		備考
			最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)	
P6	1.5	<u>60</u>	-5.06	<u>4.6</u>	
		90	-5.04	4.6	
		120	-5.02	4.6	
		180	-4.98	4.3	
		300	-4.92	3.9	

## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

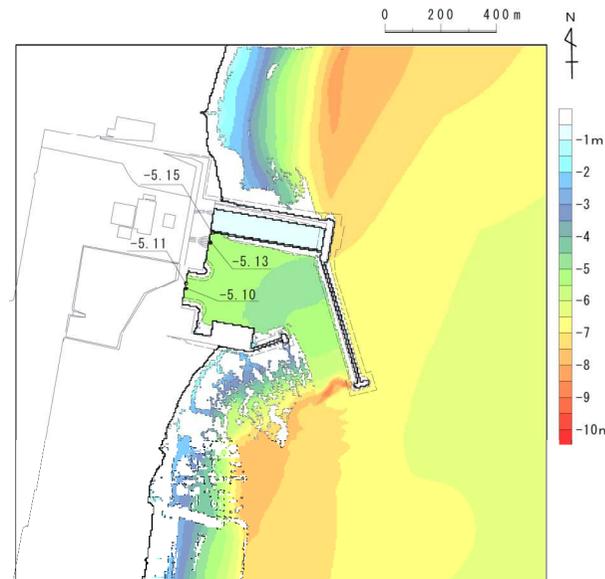
### 1.5.3 詳細パラメータスタディ:まとめ

#### ■基準断層モデル③

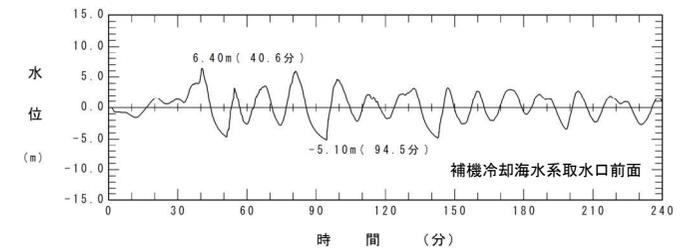
波源モデル	大すべり域の位置	破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面	
					最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
基準断層モデル③	南へ約100km移動	P4	1.5	60	-5.11	4.3



すべり量分布



最大水位下降量分布



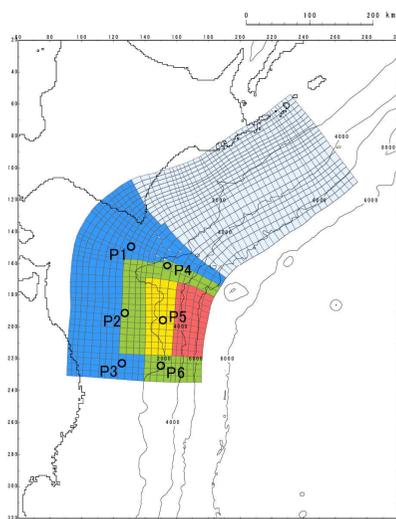
補機冷却海水系取水口前面における  
水位時刻歴波形

1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

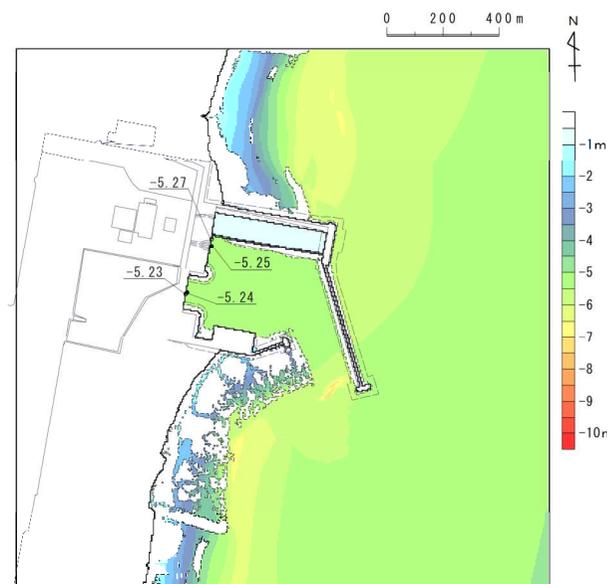
1.5.3 詳細パラメータスタディ:まとめ

■基準断層モデル④

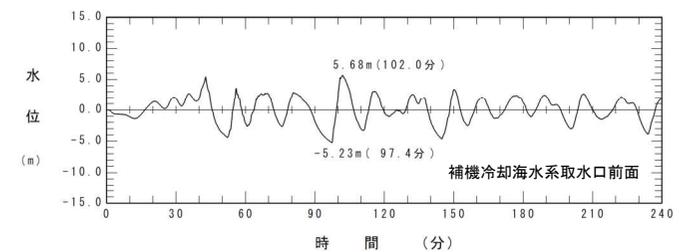
波源モデル	大すべり域の位置	破壊開始点	破壊伝播速度 (km/s)	ライズタイム (s)	補機冷却海水系取水口前面	
					最大水位下降量 (m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
基準断層モデル④	南へ約40km移動	P1	1.0	60	-5.24	4.4



すべり量分布



最大水位下降量分布



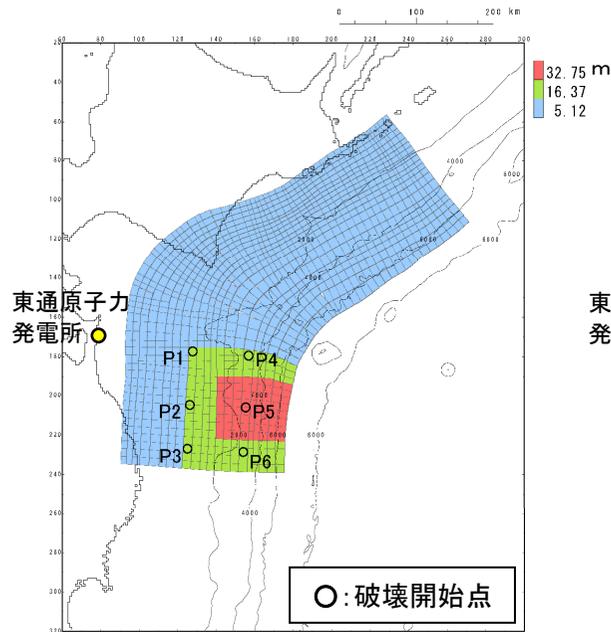
補機冷却海水系取水口前面における  
水位時刻歴波形

1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

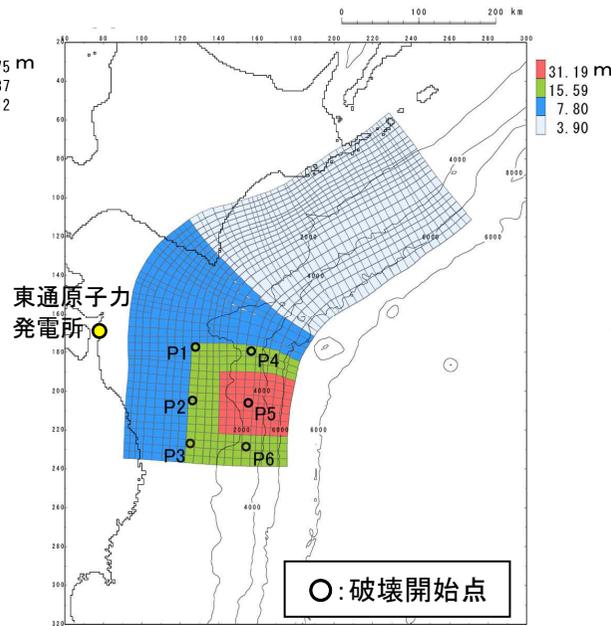
1.5.4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認

S254

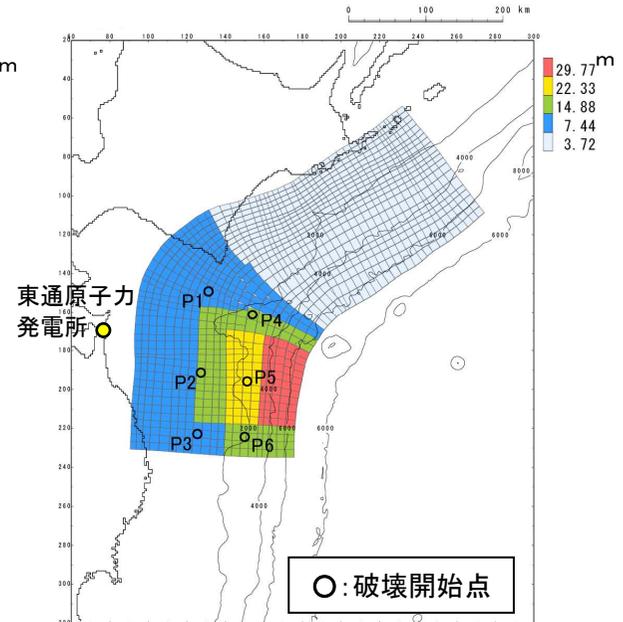
- 概略・詳細パラメータスタディは、土木学会(2016)の方法を踏まえ、概略パラメータスタディとして、津波水位に与える影響が大きい大すべり域の不確かさを考慮し、発電所に及ぼす影響が最も大きいモデルを対象に、詳細パラメータスタディとして、動的破壊特性に係る不確かさを考慮した(順序:破壊開始点⇒破壊伝播速度⇒ライズタイム)。
- 上記、パラメータスタディ方法の妥当性を確認するため、各パラメータが水位上昇側及び水位下降側の津波水位に与える影響を分析した。



基準断層モデル①  
基準断層モデル②



基準断層モデル③



基準断層モデル④

各基準断層モデルのすべり量分布及び破壊開始点

### 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

#### 1.5.4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認:基準断層モデル①(水位上昇側)

- ・ 基準断層モデル①によるパラメータスタディ結果(最大水位上昇量)を用いて、敷地前面(北側)を対象に各パラメータが津波水位に与える影響について分析した。
- ・ 大すべり域の位置の変動幅が最も大きく、概略パラメータスタディとして考慮するパラメータとして設定することの妥当性を確認した。
- ・ また、詳細パラメータスタディで考慮した動的破壊特性に係る不確かさについて、破壊開始点及びライズタイムの不確かさの変動幅が大きいが、ライズタイムについては基本ケース(60s)が最も保守的であることから、パラメータスタディ方法(破壊開始点⇒破壊伝播速度⇒ライズタイム)は妥当であることを確認した。

##### ■基準断層モデルH-1(敷地前面(北側))

概略パラメータスタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	大すべり域の位置	±2.2m	南側へ移動すると津波水位は大きくなる。



##### ■基準断層モデル①(敷地前面(北側))

詳細パラメータスタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊開始点	±1.1m	発電所から離れた位置で、かつプレート境界面の浅部に設定すると津波水位は大きくなる。

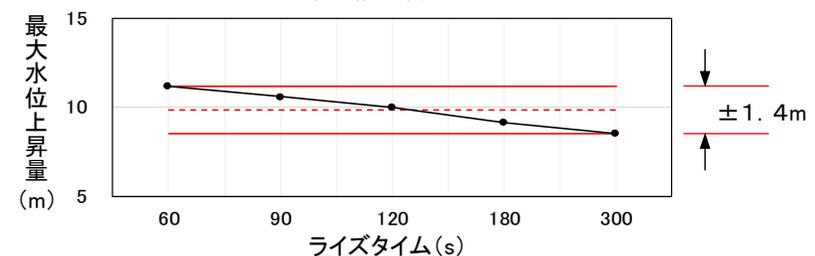
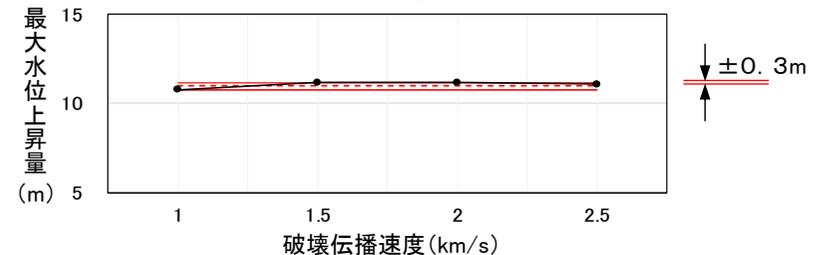
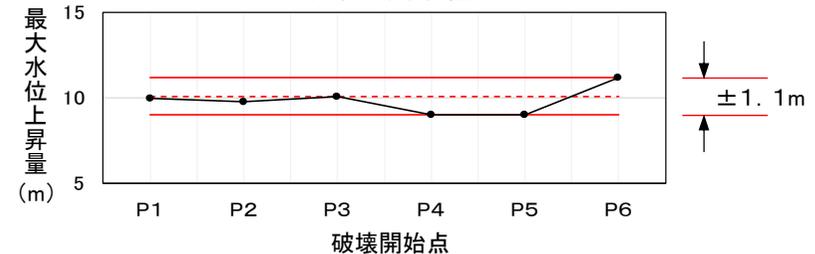
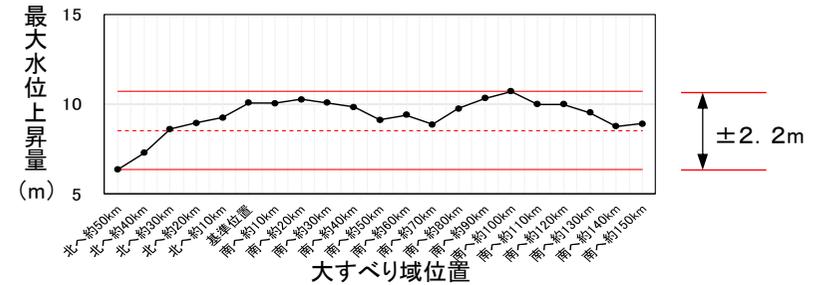


詳細パラメータスタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊伝播速度	±0.3m	有意な傾向は認められないが、基本ケース(2.0km/s)の津波水位が最も大きい。



詳細パラメータスタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	ライズタイム	±1.4m	ライズタイムが長くなると津波水位は小さくなり、基本ケース(60s)は保守的である。

※:変動幅は、(最大値-最小値)/2より算出



1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認:基準断層モデル②(水位上昇側)(1/2)

- ・ 基準断層モデル②によるパラメータスタディ結果(最大水位上昇量)を用いて、敷地前面(東側)および敷地前面(南側)を対象に各パラメータが津波水位に与える影響について分析した。
- ・ 大すべり域の位置の変動幅が最も大きく、概略パラメータスタディとして考慮するパラメータとして設定することの妥当性を確認した。
- ・ また、詳細パラメータスタディで考慮した動的破壊特性に係る不確かさについて、破壊開始点及びライズタイムの不確かさの変動幅が大きいが、ライズタイムについては基本ケース(60s)が最も保守的であることから、パラメータスタディ方法(破壊開始点⇒破壊伝播速度⇒ライズタイム)は妥当であることを確認した。

■ 基準断層モデルH-1(敷地前面(東側))

概略 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	大すべり域の位置	±1.6m	南側へ移動すると津波水位は大きくなる。



■ 基準断層モデル②(敷地前面(東側))

詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊開始点	±0.8m	発電所から離れた位置で、かつプレート境界面の浅部に設定すると津波水位は大きくなる。

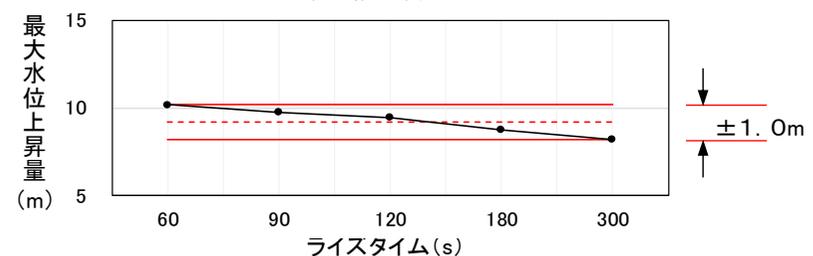
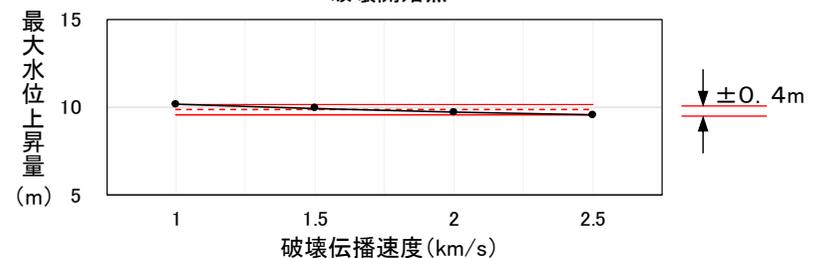
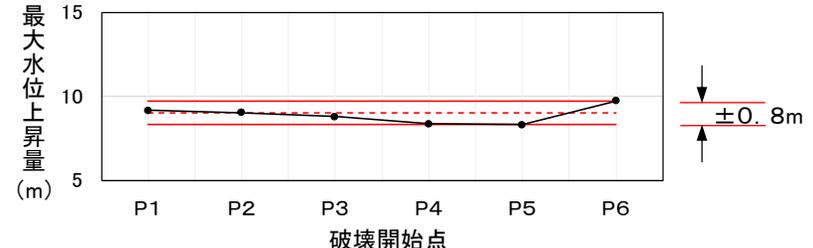
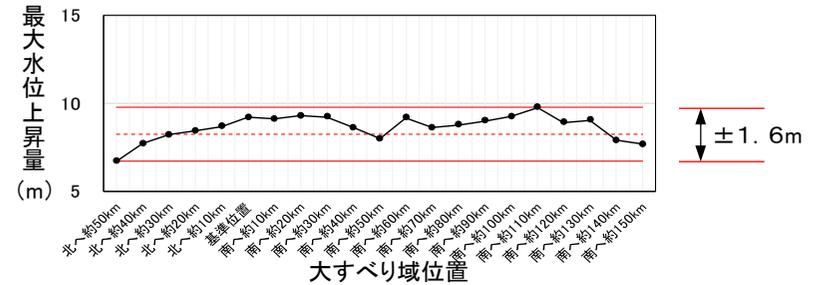


詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊伝播速度	±0.4m	有意な傾向は認められないが、基本ケース(1.0km/s)の津波水位が最も大きい。



詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	ライズタイム	±1.0m	ライズタイムが長くなると津波水位は小さくなり、基本ケース(60s)は保守的である。

※:変動幅は、(最大値-最小値)/2より算出



1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認:基準断層モデル②(水位上昇側)(2/2)

■基準断層モデルH-1(敷地前面(南側))

概略 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	大すべり域 の位置	±2.2m	南側へ移動すると津波水位は 大きくなる。



■基準断層モデル②(敷地前面(南側))

詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊開始点	±0.8m	発電所から離れた位置で、かつ プレート境界面の浅部に設定す ると津波水位は大きくなる。

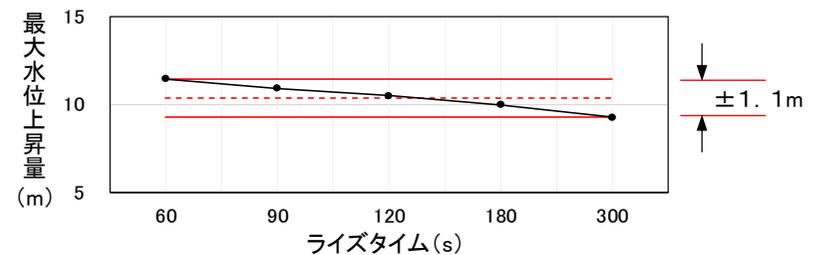
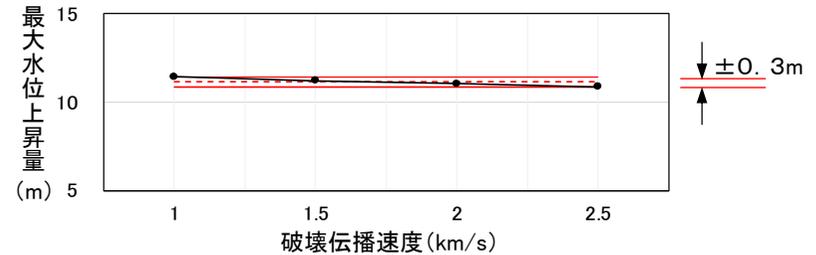
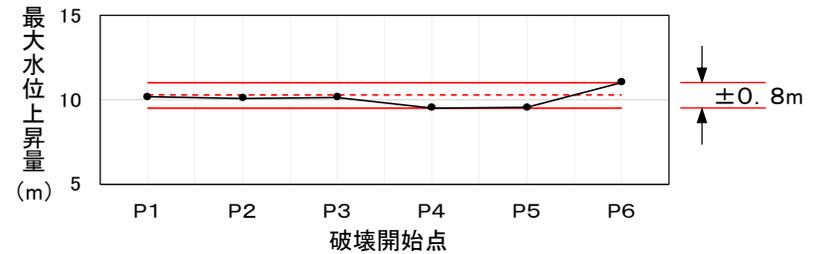
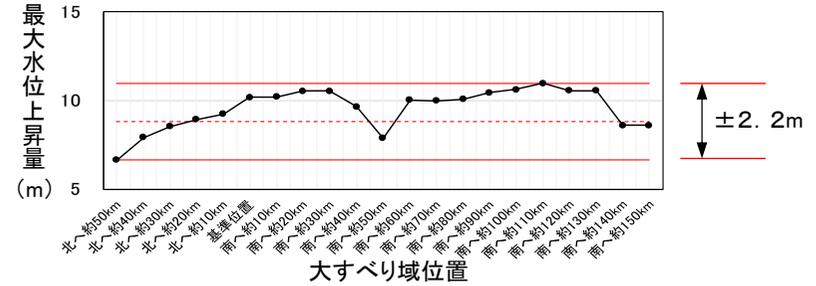


詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊伝播 速度	±0.3m	有意な傾向は認められないが、 基本ケース(1.0km/s)の津波水位 が最も大きい。



詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	ライズタイム	±1.1m	ライズタイムが長くなると津波水 位は小さくなり、基本ケース(60s) は保守的である。

※:変動幅は、(最大値-最小値)/2より算出



1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認:基準断層モデル③(水位下降側)

- ・ 基準断層モデル③によるパラメータスタディ結果(最大水位下降量)を用いて、各パラメータが津波水位に与える影響について分析した。
- ・ 大すべり域の位置の変動幅が最も大きく、概略パラメータスタディとして考慮するパラメータとして設定することの妥当性を確認した。
- ・ また、詳細パラメータスタディで考慮した動的破壊特性に係る不確かさについて、各因子とも不確かさの変動幅は小さく、津波水位に与える影響についても有意な傾向は認められないが、ライズタイムについては基本ケース(60s)が最も保守的であることから、パラメータスタディ方法(破壊開始点⇒破壊伝播速度⇒ライズタイム)は妥当であることを確認した。

■ 基準断層モデルL-1(補機冷却海水系取水口前面)

概略 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	大すべり域の位置	±0.5m	南側へ移動すると津波水位は大きくなる。



■ 基準断層モデル③(補機冷却海水系取水口前面)

詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊開始点	±0.1m	有意な傾向は認められない。

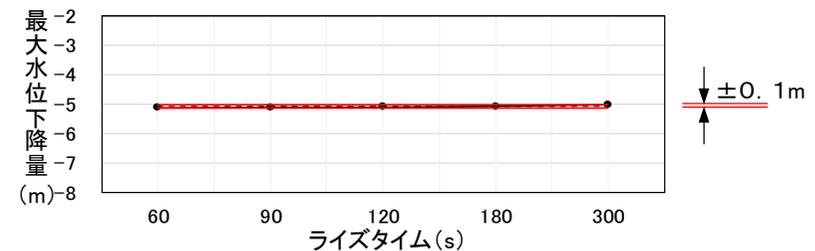
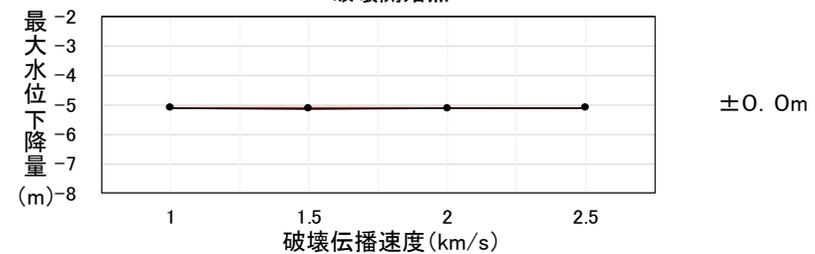
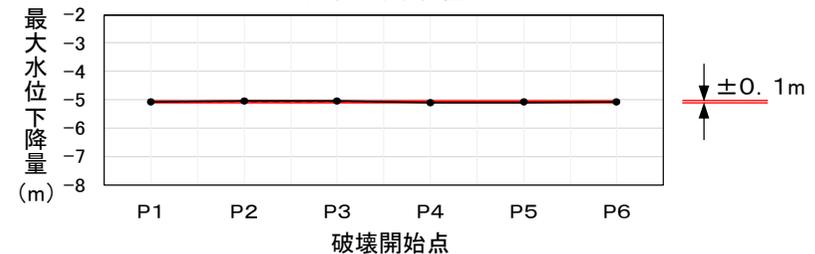
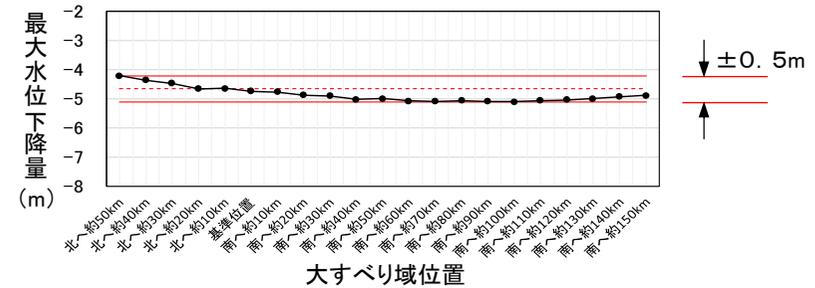


詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊伝播速度	±0.0m	津波水位に与える影響はほとんどない。



詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	ライズタイム	±0.1m	ライズタイムが長くなると水位下降量は小さくなり、基本ケース(60s)は保守的である。

※:変動幅は、(最大値-最小値)/2より算出



1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

1.5.4 概略・詳細パラメータスタディ方法の妥当性確認:基準断層モデル④(水位下降側)

- ・ 基準断層モデル④によるパラメータスタディ結果(最大水位下降量)を用いて、各パラメータが津波水位に与える影響について分析した。
- ・ 大すべり域の位置の変動幅が最も大きく、概略パラメータスタディとして考慮するパラメータとして設定することの妥当性を確認した。
- ・ また、詳細パラメータスタディで考慮した動的破壊特性に係る不確かさについて、各因子とも不確かさの変動幅は小さく、津波水位に与える影響についても有意な傾向は認められないが、ライズタイムについては基本ケース(60s)が最も保守的であることから、パラメータスタディ方法(破壊開始点⇒破壊伝播速度⇒ライズタイム)は妥当であることを確認した。

■ 基準断層モデルL-2(補機冷却海水系取水口前面)

概略 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	大すべり域の位置	±0.4m	南側へ移動すると津波水位は小さくなる。



■ 基準断層モデル④(補機冷却海水系取水口前面)

詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊開始点	±0.1m	有意な傾向は認められない。

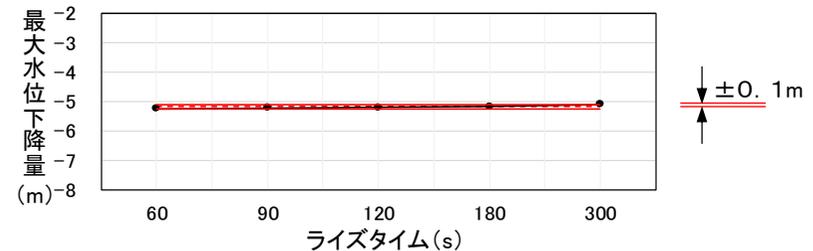
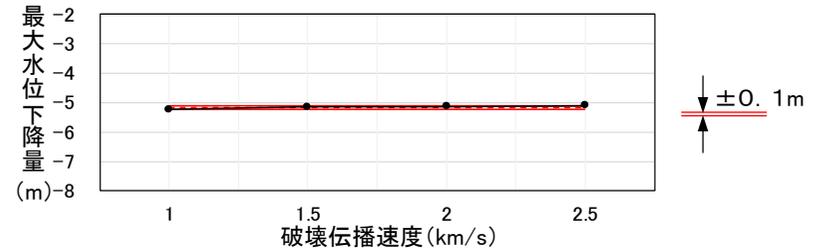
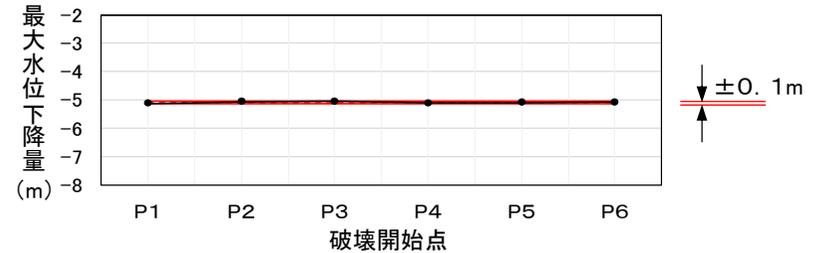
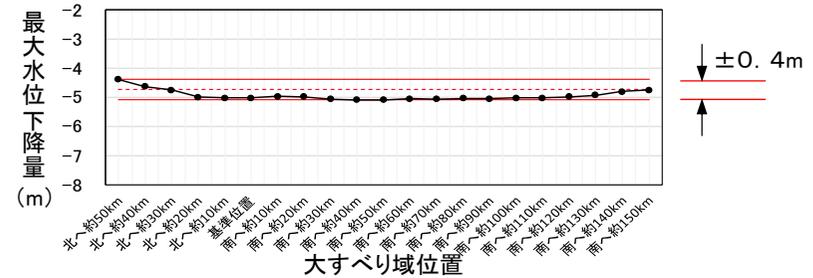


詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	破壊伝播速度	±0.1m	破壊伝播速度が遅くなると津波水位は小さくなるが、変動幅は小さい。



詳細 パラメータ スタディ	項目	変動幅*	津波水位に与える影響
	ライズタイム	±0.1m	ライズタイムが長くなると津波水位は小さくなり、基本ケース(60s)は保守的である。

※:変動幅は、(最大値-最小値)/2より算出



## 1.5 動的破壊特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

### 1.5.5 水位下降側の評価方法の妥当性確認

- 水位下降側の評価は、水位上昇側の評価と比較して防波堤の有無の影響が大きいことを踏まえ、防波堤無しの条件での解析結果も考慮して、基準断層モデル及び詳細パラメータスタディの決定ケースを評価した。
- 検討の結果、防波堤は津波が発電所港湾外に流出する際の障壁になるため、防波堤有り条件では水位下降量決定ケースの波源と取水口敷高を下回る継続時間決定ケースは同一にならない場合がある。
- 一方、防波堤無し(津波が港外へ流出する際の制約がない)条件では、津波そのものの影響が支配的になるため、両ケースの波源は一致するとともに、防波堤無し条件の最大水位下降量及び取水口敷高を下回る継続時間は防波堤有り条件の評価値を上回ることを確認した。
- 以上から、水位下降量に着目して選定した決定ケース(波源)は、取水口敷高を下回る継続時間の観点でも発電所に与える影響が最も大きい波源として評価できることを確認した(水位下降側の評価方法※の妥当性を確認した)。

※:水位下降側の評価方法の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 5. 水位下降側の評価方法」に記載。

## 1. 6 評価の妥当性確認

---

- 1. 6. 1 検討方針
- 1. 6. 2 イベント堆積物との比較
- 1. 6. 3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較
- 1. 6. 4 行政機関(青森県)による津波評価との比較
- 1. 6. 5 まとめ

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.1 検討方針

- 敷地前面海域(青森県東方沖及び岩手県沖北部)ではM9クラスの巨大地震が発生した記録がないことを踏まえ、保守的設定の観点から、最新の科学的・技術的知見から想定される波源域及び地震規模を上回る地震を考慮することを基本とし、想定波源域の設定にあたっては、構造境界(破壊のバリア)の破壊伝播を考慮した十勝沖・根室沖と青森県東方沖及び岩手県沖北部の連動を考慮するとともに、大すべり域・超大すべり域の設定にあたっては、3.11地震における宮城県沖のすべり量と同規模のすべり量を考慮した。
- また、波源特性の不確かさの考慮にあたっては、国内外のプレート境界で発生している巨大地震に係る知見等を収集・整理し、保守的設定となるように破壊開始点、破壊伝播速度及びライズタイムの不確かさを組み合わせた。
- 今回評価した津波が十分保守的になっているかを確認するため、青森県北部太平洋沿岸で認められたイベント堆積物ならびに行政機関(内閣府、青森県)の津波評価との比較を行う。

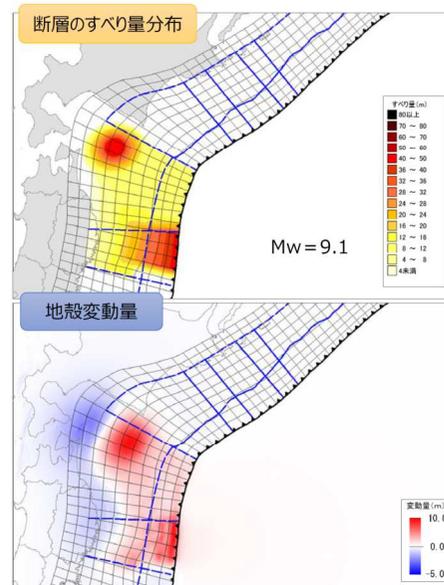
【青森県北部太平洋沿岸で認められたイベント堆積物】



調査地点	イベント堆積物※1		
	有無	基底標高(T.P.)	
尻屋崎	有	約8.1m	
猿ヶ森周辺	タテ沼付近①	有	約7.6m※2
	タテ沼付近②	有	約11.8m
	猿ヶ森川	有	約11.0m※2
	材木沢	有	約7.6m
	大川	有	約6.8m
小田野沢	有	約4m	
東京電力敷地内	有	約7.4m	
東北電力敷地内	A測線	有	約6.1m
	B測線	人工改変	/
	C測線	有	約8.6m
	D測線	有	約8.4m
尾駮老部川	有	約1.9m	
尾駮発茶沢	有	約6.2m	
平沼	有	約1.6m	
六川目	有	約2.5m	

※1:各イベント堆積物の詳細は、補足説明資料「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 3. 津波堆積物調査」に記載。  
 ※2:イベント堆積物の基底標高を確認することは出来なかったことから、確認できた下限標高を記載。

【行政機関(内閣府、青森県)の津波評価】



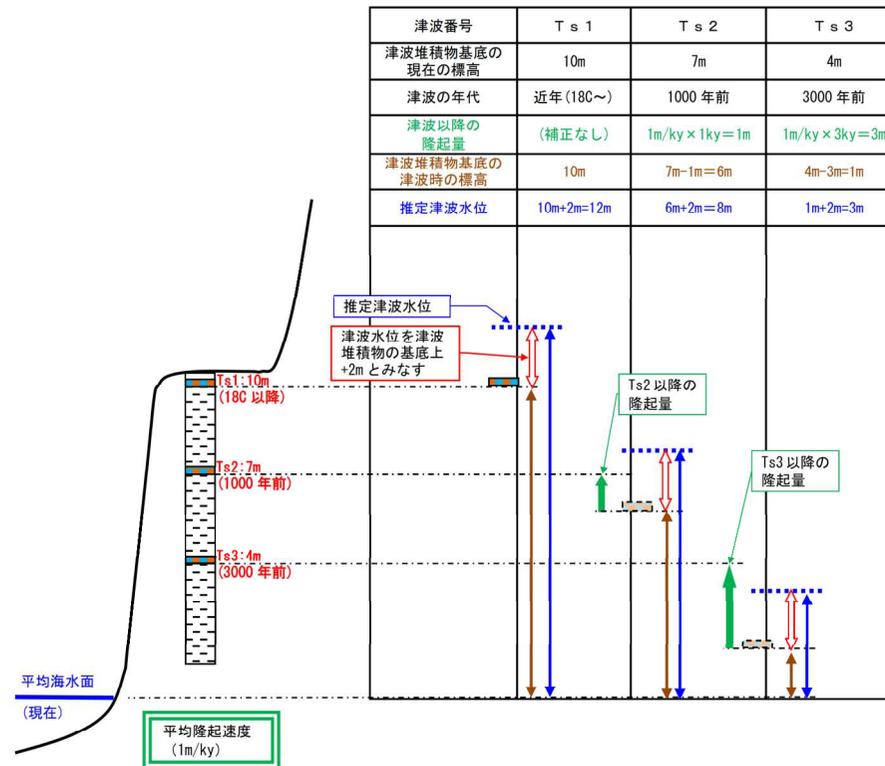
内閣府の津波波源モデル  
日本海溝(三陸・日高沖)モデル(Mw9.1)  
(内閣府(2020a))



青森県の想定波源域(Mw9.0)  
(青森県海岸津波対策検討会  
(2015))

1.6.2 イベント堆積物との比較: 津波堆積物と津波評価についての知見(1/2)

- 津波堆積物と数値シミュレーションを組み合わせる歴史津波の波源を推定する取り組みが行われているものの(菅原ほか(2013)他), それらの評価の多くは堆積物分布と浸水域が一致すると仮定している。
- 一方, Goto et al.(2011)は, 津波堆積物の分布と浸水域とは必ずしも一致せず, 従来の評価手法による推定では津波を過小評価してしまう可能性を指摘している。
- 国土交通省・内閣府・文部科学省(2014)は, 津波堆積物を用いて津波の評価を行う際, 内閣府(2011)における津波堆積物による津波水位の推定の考え方を参考に, 堆積物の基底標高(地盤変動補正後)に2mを加えた値を推定津波水位として評価を行っている。



【参考】内閣府における津波堆積物による津波水位の推定  
 (南海トラフの巨大地震モデル検討会 中間とりまとめ(平成23年12月27日: 南海トラフの巨大地震モデル検討会), p.31)  
 津波堆積物の調査による津波高は、調査地点の標高(浜堤がある場合はいずれか高い方の標高)に2mの高さを便宜的に加えたものとしている。

津波水位推定の考え方(国土交通省・内閣府・文部科学省(2014))

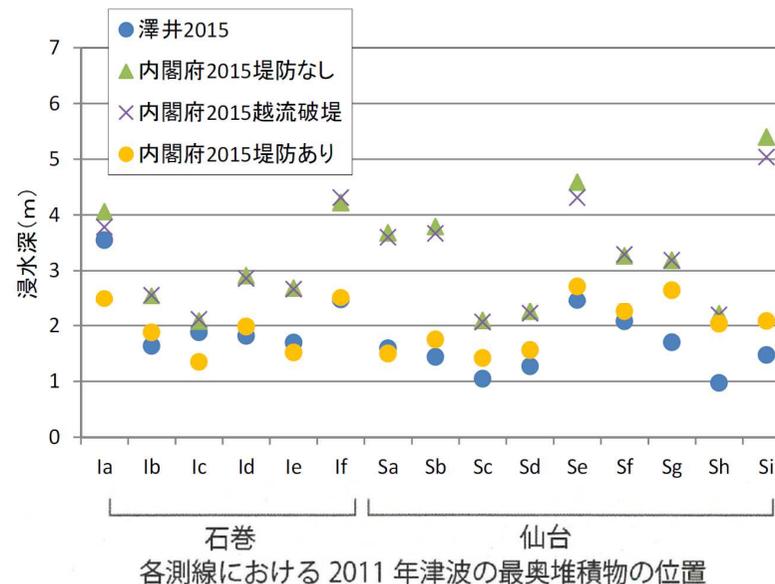
## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.2 イベント堆積物との比較: 津波堆積物と津波評価についての知見(2/2)

S241

#### ■内閣府(2022)による津波水位推定の考え方

- 内閣府(2022)は、津波堆積物と津波の浸水深との関係を整理するため、東北地方太平洋沖地震を対象に数値シミュレーションを実施し、石巻から仙台平野の平野部で認められた津波堆積物を数値シミュレーションによる浸水深との関係を整理し、津波堆積物が確認された最奥位置(層厚は数cm程度)での浸水深は約2mであったとしている。
- また、東北地方太平洋沖地震のリアス式海岸における津波堆積物については、細礫に対する浸水深は2~3m程度であったとしている。
- 以上の知見を踏まえ、内閣府(2022)は、津波堆積物が確認された地点における津波の浸水深2mとして、日本海溝・千島海溝沿いの最大クラスの巨大津波を検討している(詳細はp267~271)。



仙台湾沿岸の平野部での東北地方太平洋沖地震の津波堆積物最奥位置と計算した浸水深の比較  
(内閣府(2022))

東通原子力発電所は平野部に立地するとともに、発電所敷地内で確認されたイベント堆積物の層厚は数cm程度であり、国土交通省・内閣府・文部科学省(2014)及び内閣府(2022)の知見を適用できると判断されることから、数値シミュレーションによる津波水位がイベント堆積物の基底標高を2m以上上回ることを確認する。

1. 6 評価の妥当性確認

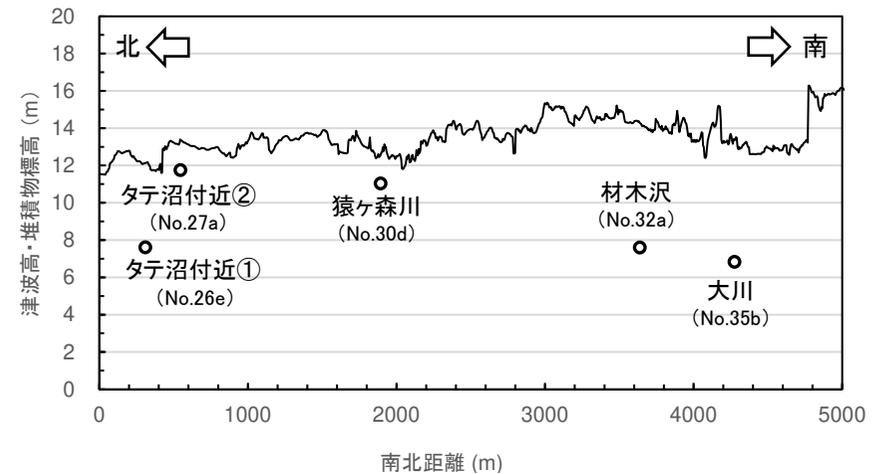
1. 6. 2 イベント堆積物との比較

- ・ 連動型地震による想定津波群<sup>※1</sup>とイベント堆積物の比較を以下に示す。
- ・ 連動型地震による想定津波群は、猿ヶ森周辺のタテ沼付近<sup>②</sup>を除くイベント堆積物の基底標高を2m以上上回っていることを確認した。
- ・ なお、想定津波群とタテ沼付近<sup>②</sup>の関係について、津波高さは13.4m、イベント堆積物の基底標高は11.8mであるが、(1)解析に用いた地形データは現状の地形であり、猿ヶ森川のイベント堆積物が堆積した以降に形成された砂丘を考慮していること、(2)タテ沼付近<sup>②</sup>の堆積年代(A.D.50年頃)当時の汀線位置<sup>※2</sup>及び標高<sup>※3</sup>を考慮すれば、十分2m以上上回るものと考えられる。

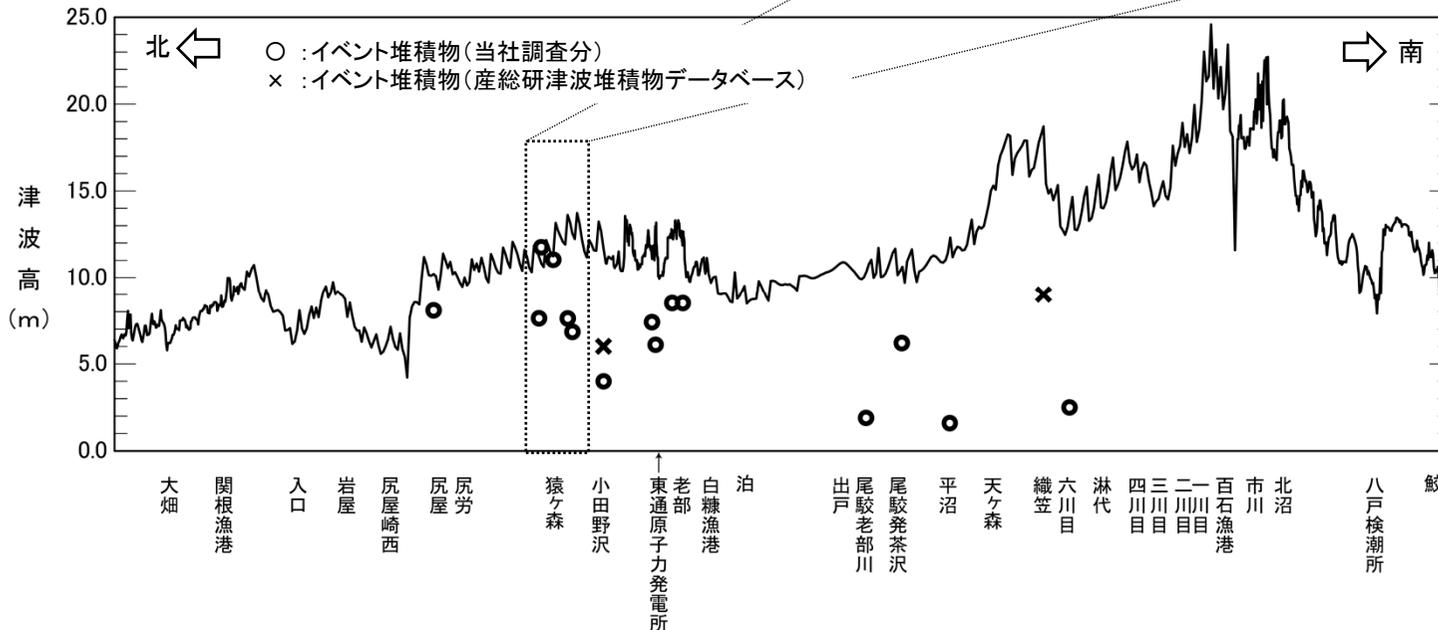
※1: 想定津波群の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 6. 想定津波群の作成方法」に記載。

※2: Tanigawa et al.(2014)は小田野沢付近で津波堆積物調査を実施し、海岸付近の浜堤列と最も上位にあるイベント堆積物の堆積年代(180年～470年前)の関係から、当該イベント堆積物が堆積した当時の海岸線位置は、現在の海岸線から内陸約200mの位置と評価している。

※3: 下北半島は、隆起速度: <0.5m/kaの曲動地域のため(小池・町田(2001)), 堆積当時の標高は、現在の標高よりも低い。



猿ヶ森周辺における想定津波群(空間格子間隔5m)とイベント堆積物の比較



汀線位置における想定津波群(空間格子間隔278m)とイベント堆積物の比較

## 1.6 評価の妥当性確認

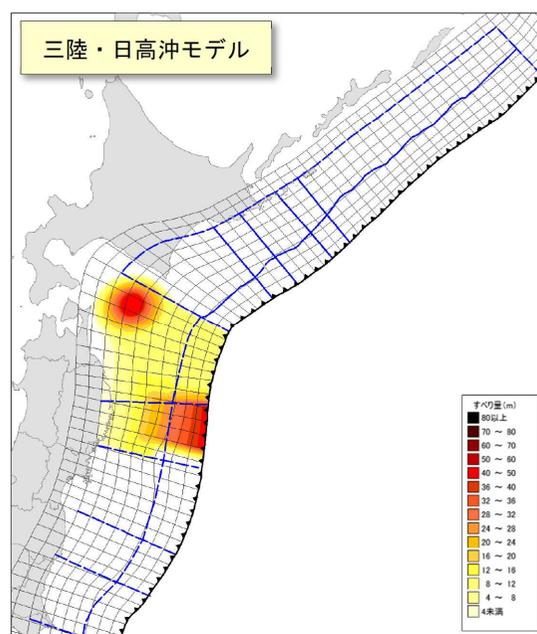
### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

S243

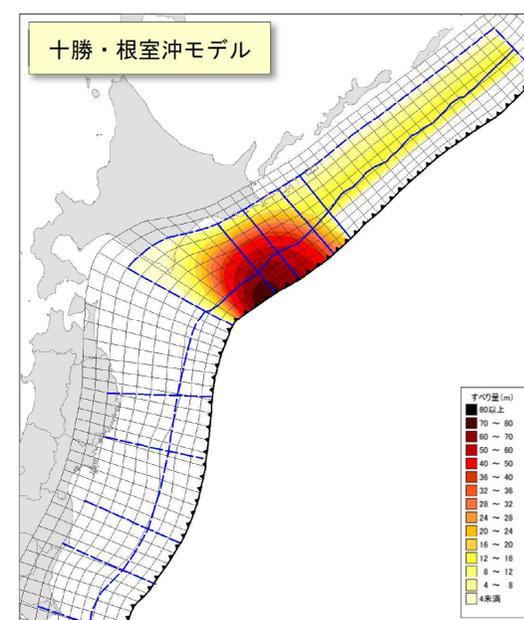
#### ■内閣府(2020a, 2022)の津波評価(1/5)

- 内閣府(2020a, 2022)は、東日本大震災の教訓を踏まえ、津波堆積物調査等の科学的な知見をベースに、あらゆる可能性を考慮した最大クラスの巨大な津波を検討している※。
- 津波断層モデルの構築について、岩手県から北海道の太平洋沿岸地域における津波堆積物資料を基に推定することを基本とし、東北地方～北海道日高支庁以西及び北海道東部の各海岸での津波堆積物は、その海岸に面した海域で発生した津波によるものと考え、大きな津波を発生させる地震の領域を、岩手県沖から北海道日高地方の沖合の日本海溝沿いの領域「日本海溝(三陸・日高沖)モデル」と、襟裳岬から東の千島海溝沿いの領域「千島海溝(十勝・根室沖)モデル」とに区別して検討している。
- 日本海溝沿いと千島海溝沿いの地震の連動性について、内閣府(2020)は、「津波堆積物の年代資料からは詳細な分析は困難であるが、日本海溝(三陸・日高沖)モデルと千島海溝(十勝・根室沖)モデルのそれぞれから推計される津波は、二つの領域での地震が連動したか否かに関わらず、それぞれの領域における最大の津波によると考えられる津波堆積物を説明するモデルとなっている。」としている。

※: 基準津波策定にあたっての内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの取扱い及び津波評価の反映方法の詳細は、補足説明資料「Ⅶ. 内閣府(2020, 2022) 1. 津波波源モデルの取扱い及び津波評価の反映方法」に記載。



日本海溝(三陸・日高沖)モデル  
(内閣府(2022))



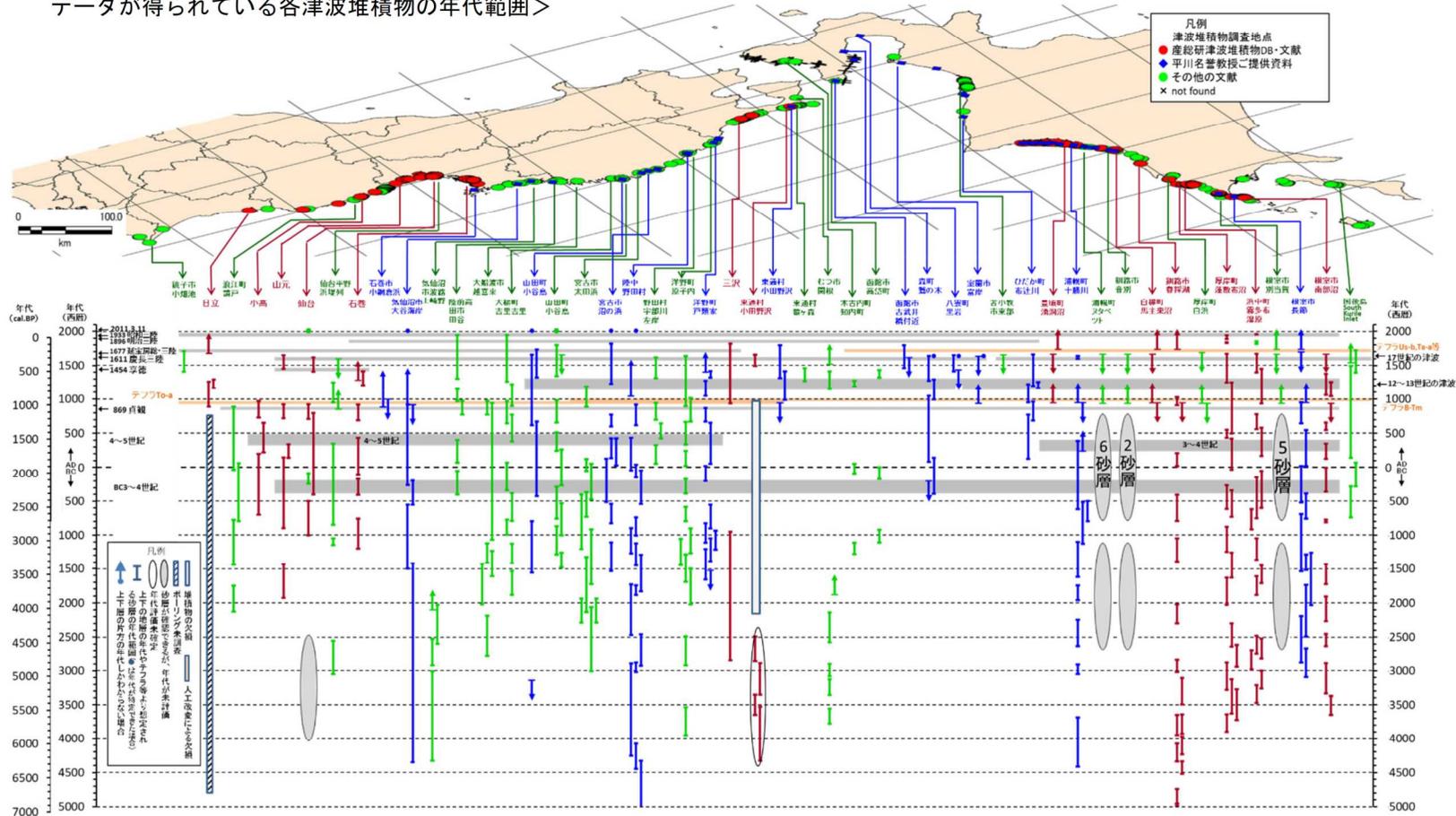
千島海溝(十勝・根室沖)モデル  
(内閣府(2022))

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

#### ■内閣府(2020a, 2022)の津波評価(2/5)

- 内閣府(2022)は、岩手県から北海道太平洋沿岸地域における津波堆積物資料(産総研津波堆積物データベース, 各種文献等)から、過去6千年間で最も大きい津波は、岩手県から北海道の日高支庁以西の海岸領域では、12~13世紀あるいは17世紀に発生した津波(1611年慶長三陸津波の可能性も指摘されている)であり、北海道の十勝支庁から根室支庁にかけての海岸領域では、12~13世紀あるいは17世紀に発生した津波であるとしている。

◀年代測定や火山灰との層位関係により発生年代  
データが得られている各津波堆積物の年代範囲▶



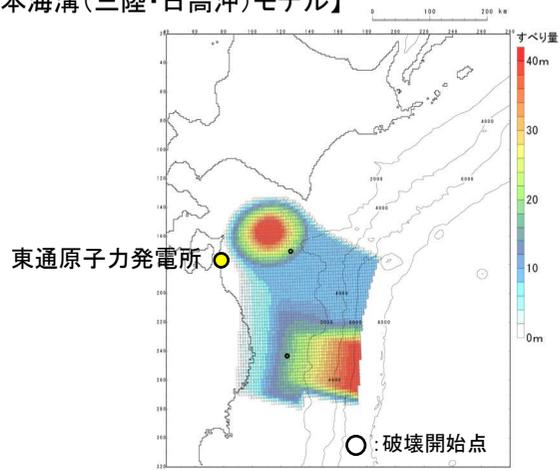
岩手県から北海道の太平洋沿岸地域における津波堆積物の資料(内閣府(2022))

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

■内閣府(2020a, 2022)の津波評価(3/5)

- 各モデルのすべり量分布, 破壊開始点位置及び主な断層諸元を以下に示す。
- 破壊開始点について, 日本海溝(三陸・日高沖)モデルは青森県, 岩手県沖の大すべり域に各々1箇所, 千島海溝(十勝・根室沖)モデルについては十勝沖・根室沖の大すべり域周辺に3箇所設定している。

【日本海溝(三陸・日高沖)モデル】

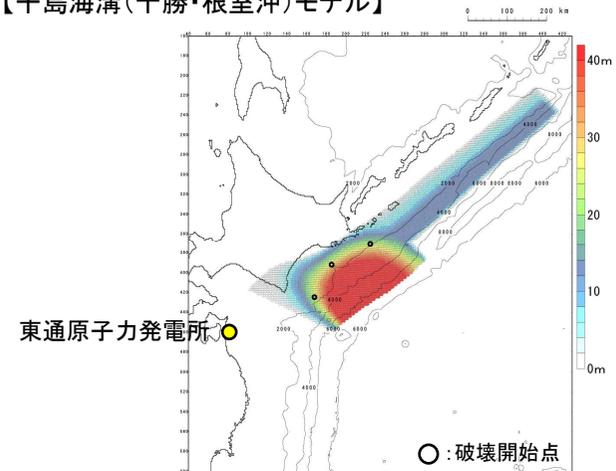


すべり量分布(合計)及び破壊開始点位置※1

主な断層諸元

パラメータ	設定値	備考(設定内容)
モーメントマグニチュード <sup>*</sup> (Mw)	9.08※2	(logMo-9.1)/1.5
断層面積(S)	76,332 (km <sup>2</sup> )	内閣府(2020b)
平均すべり量(D)	14.76 (m)	内閣府(2020b)
最大すべり量(D <sub>max</sub> )	40.00 (m)	内閣府(2020b)
剛性率(μ)	4.63 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	内閣府開示データ
地震モーメント(Mo)	5.21 × 10 <sup>22</sup> (Nm) ※2	μ · S · D
平均応力降下量(Δσ)	6.02 (MPa) ※2	7/16 · Mo · (S/π) <sup>-3/2</sup>
破壊伝播速度(Vr)	2.5 (km/s)	内閣府(2020a, 2022)
ライズタイム(τ)	60 (s)	内閣府(2020a, 2022)

【千島海溝(十勝・根室沖)モデル】



すべり量分布(合計)及び破壊開始点位置※1

主な断層諸元

パラメータ	設定値	備考(設定内容)
モーメントマグニチュード <sup>*</sup> (Mw)	9.29※2	(logMo-9.1)/1.5
断層面積(S)	123,141 (km <sup>2</sup> )	内閣府(2020b)
平均すべり量(D)	18.77 (m)	内閣府(2020b)
最大すべり量(D <sub>max</sub> )	78.09 (m)	内閣府(2020b)
剛性率(μ)	4.63 × 10 <sup>10</sup> (N/m <sup>2</sup> )	内閣府開示データ
地震モーメント(Mo)	1.07 × 10 <sup>23</sup> (Nm) ※2	μ · S · D
平均応力降下量(Δσ)	6.03 (MPa) ※2	7/16 · Mo · (S/π) <sup>-3/2</sup>
破壊伝播速度(Vr)	2.5 (km/s)	内閣府(2020a, 2022)
ライズタイム(τ)	60 (s)	内閣府(2020a, 2022)

※1: 内閣府(2020b)に基づき作成

※2: 内閣府(2020b)及び内閣府開示データに基づき算定

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

S243

#### ■内閣府(2020a, 2022)の津波評価(4/5)

- 解析条件を以下に示す。

津波シミュレーションの計算条件(内閣府(2020a))

項目	本検討での計算条件
支配方程式	非線形長波式
初期水位	断層モデルから計算される鉛直変位に水平変位の寄与を加算し、Kajiuraフィルターを適用 ※地殻変動計算は東京大学地震研究所で開発された有限要素コードを用いて海洋研究開発機構で計算された結果を使用
動的断層パラメータの設定	破壊伝播速度 2.5km/s ライズタイム 60秒 ※破壊開始点については日本海溝モデルで2パターン、千島海溝モデルで3パターン考慮。今回示す計算結果はこれらを含めて表示。
潮位条件	朔望平均満潮位
計算格子間隔	陸域：10m 海域：10 m～3,240 m (ネスティング)
境界条件	陸側：小谷ほか(1998) 沖側：完全無反射
地震による地盤変動	<p>海域：隆起・沈降を考慮 陸域：沈降のみ考慮</p> <p>※海岸での津波の高さは陸域の沈降量を加算</p> <p>陸域の隆起量をゼロとし、海岸からの距離が10kmの範囲で海底の隆起量を低減しスムーズに接続</p>
計算時間	12時間
計算時間間隔	C.F.L.条件を満たすとともに計算の安定性等を考慮して設定
打ち切り水深	1cm
堤防等施設	<ul style="list-style-type: none"> <li>津波が越流した段階で破壊</li> <li>地震動による影響(破壊・沈下)は震度6弱以上のエリアを対象とし、地震発生から2分後に破壊・沈下とした。</li> </ul> <p>※過去の被害等を参考に震度6弱を閾値としたが、実際にはこれより小さな震度でも地盤条件等により影響が出る場合もあることに留意。 なお、沈下量は各道県で浸水想定が作成された際のデータを参考に設定。なお、右手・宮城については今回は耐震性が図られていると仮定。</p>

- 各種データについては、各機関でとりまとめられた成果を収集するとともに、各道県からも津波浸水想定に用いているデータ等を提供いただいた。
- なお、宮城県については最新の堤防データ等が未整備のため、震災前のデータを用いて計算を行った。



## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

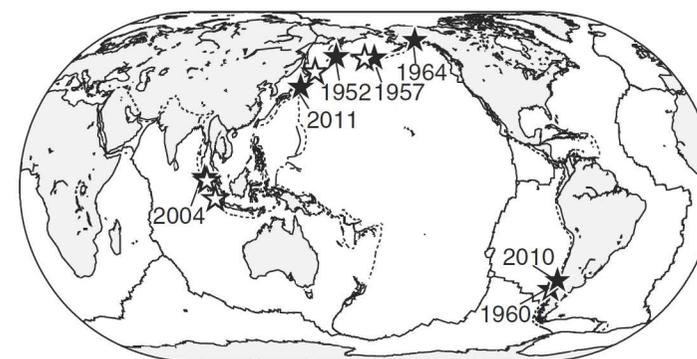
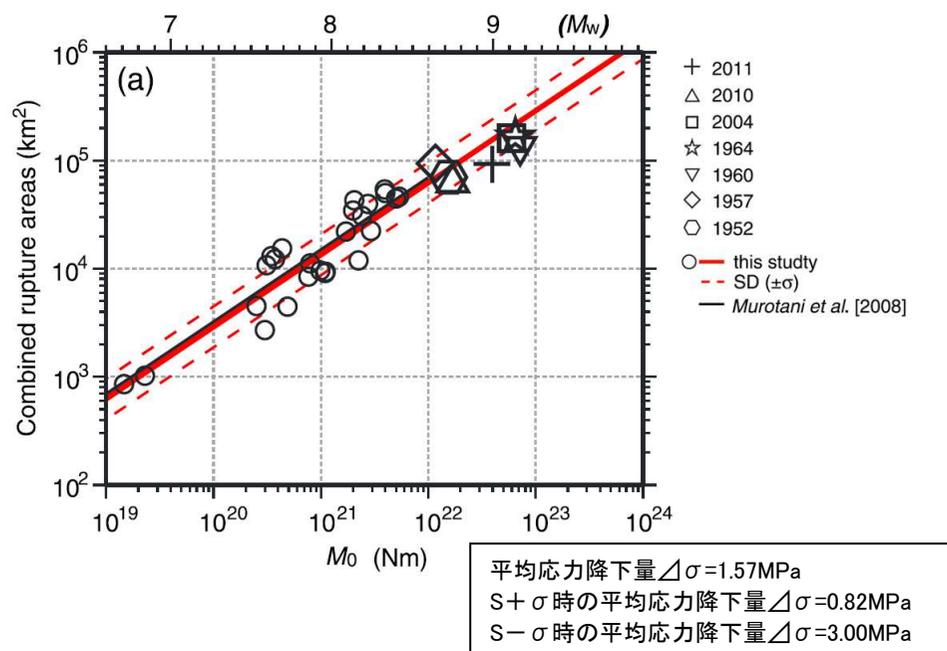
S243

#### ■ 基準津波策定にあたっての内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの取扱い及び内閣府(2020a, 2022)による津波評価の反映方法(1/4)

##### 【検討方針】

- 震源の断層面積(S)と地震モーメント( $M_0$ )は自己相似の関係があり(例えば, Kanamaori and Anderson(1975), Somerville et al.(1999)), この関係は円形破壊面を仮定した場合, 断層面全体における平均応力降下量( $\Delta\sigma$ )は地震規模( $M_w$ )に依らず一定であることに対応する(入倉(2004))。
- Murotani et al.(2013)は, 国内外で発生したM9クラスの巨大地震※の地震モーメントと断層面積の関係は, 日本付近で発生したM7~8クラスのプレート境界地震の関係(Murotani et al.(2008))と同様であり, その平均応力降下量は0.82MPa~3.00MPaの範囲にあるとしている。
- 以上を踏まえ, 特性化モデル①~④は, 内閣府(2012), 杉野ほか(2014)と同様に, 円形破壊面を仮定したスケーリング則を用いて設定している。
- ここでは, 内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルと国内外で発生したM9クラスの巨大地震の平均応力降下量及びスケーリング則との比較から, 基準津波策定にあたっての内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの取扱い及び内閣府(2020a, 2022)による津波評価の反映方法を整理する。

※: 3.11地震, 2020年チリ地震, 2004スマトラ地震, 1964年アラスカ地震, 1960年チリ地震, 1957年アリューシャン地震, 1952年カムチャツカ地震



**Figure 1.** Plate-boundary earthquakes of  $M_w \geq 8.5$  (white stars) that have occurred since 1950 from USGS and the seven earthquakes compiled in this paper (black stars). Solid lines indicate transform and spreading plate boundaries. Dashed lines represent subduction boundaries.

M9クラスの巨大地震発生域  
(Murotani et al.(2013))

## 1.6 評価の妥当性確認

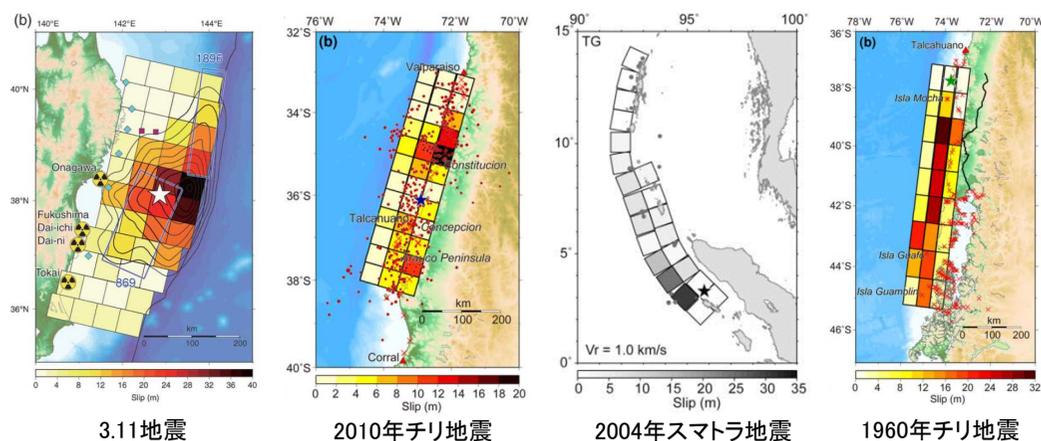
### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

#### ■ 基準津波策定にあたっての内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの取扱い及び内閣府(2020a, 2022)による津波評価の反映方法(2/4)

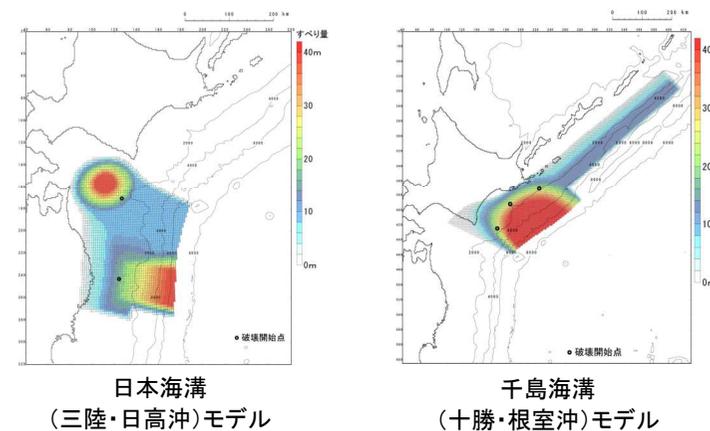
- Murotani et al.(2013)で整理されているM9クラスの巨大地震の断層モデルと内閣府(2020a, 2022)の日本海溝(三陸・日高沖)モデル及び千島海溝(十勝・根室沖)モデルの地震規模(Mw), 断層面積(S), 地震モーメント(Mo)及び平均応力降下量( $\Delta\sigma$ )の比較を以下に示す。
- 日本海溝(三陸・日高沖)モデル, 千島海溝(十勝・根室沖)モデルの平均応力降下量( $\Delta\sigma$ )は約6(MPa)であり, M9クラスの巨大地震の平均応力降下量を大きく上回ることを確認した。

地震	地震規模 Mw	断層面積 S (10 <sup>3</sup> km <sup>2</sup> )	地震モーメント Mo (10 <sup>22</sup> Nm)	平均応力降下量 $\Delta\sigma$ (MPa)	備考
3.11地震	9.0	110	3.9	2.60	Satake et al.(2013)
2010年チリ地震	8.8	90	1.7	1.53	Fujii and Satake (2013)
2004年スマトラ地震	9.1	220	6.0	1.42	Fujii and Satake (2007)
1964年アラスカ地震	9.1	184.16	6.5	2.00	Johnson et al.(1996)
1960年チリ地震	9.2	135	7.2	3.54	Fujii and Satake (2013)
1957年アリューシャン地震	8.6	172.5	1.2	0.41	Johnson et al.(1994)
1952年カムチャツカ地震	8.7	120	1.5	0.88	Johnson and Satake (1999)
日本海溝(三陸・日高沖)モデル	9.1	76.3	5.2	6.02	内閣府(2020a, 2022)
千島海溝(十勝・根室沖)モデル	9.3	123.14	10.7	6.03	内閣府(2020a, 2022)

【Murotani et al.(2013)で用いた巨大地震(代表例)】



【内閣府(2020a, 2022)】



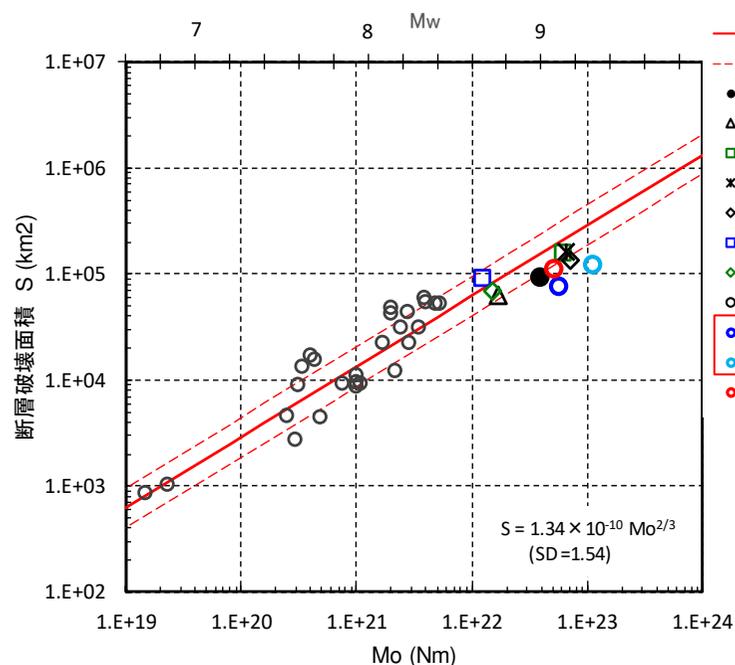
## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

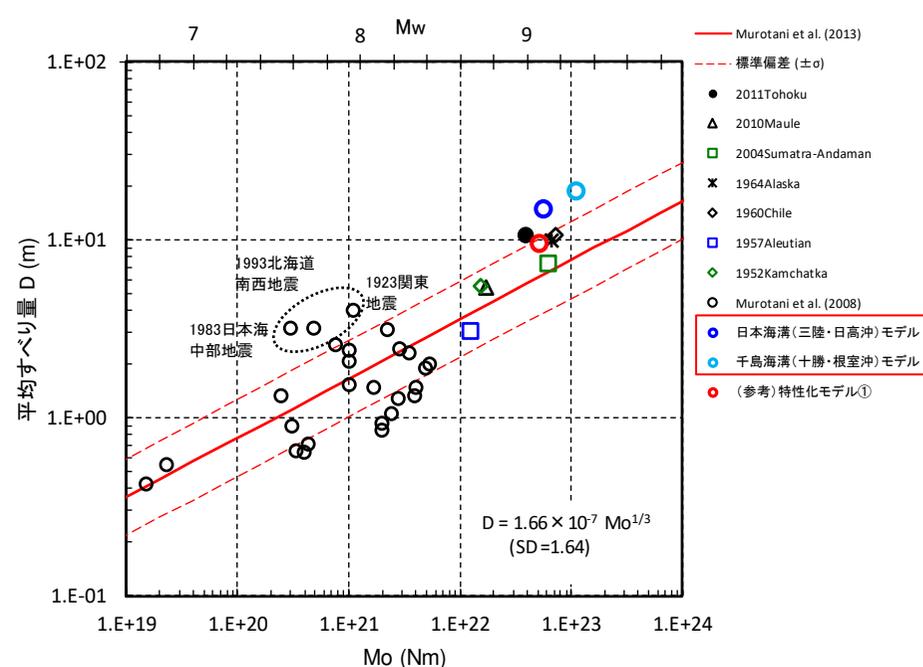
S243

■ 基準津波策定にあたっての内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの取扱い及び内閣府(2020a, 2022)による津波評価の反映方法(3/4)

- Murotani et al.(2013)によるM7～9クラスの地震の断層面積(S)と地震モーメント( $M_0$ ), 平均すべり量(D)と地震モーメント( $M_0$ )の関係に対する内閣府(2020a, 2022)による日本海溝(三陸・日高沖)モデル, 千島海溝(十勝・根室沖)モデルの比較を以下に示す。
- 内閣府(2020a, 2022)モデルは, 断層面積に対して地震モーメント, 平均すべり量が大きく, 過去に発生した巨大地震のスケーリング則から大きく外れることを確認した。



断層面積(S)と地震モーメント( $M_0$ )の関係  
(Murotani et al.(2013)一部修正・加筆)



平均すべり量(D)と地震モーメント( $M_0$ )の関係  
(Murotani et al.(2013)一部修正・加筆)

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

S243

#### ■ 基準津波策定にあたっての内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの取扱い及び内閣府(2020a, 2022)による津波評価の反映方法(4/4)

- ・ 内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルの評価上の反映方法を整理するため、国内外で発生したM9クラスの地震の平均応力降下量, Murotani et al.(2013)によるM7~9クラスの地震の断層面積(S)と地震モーメント( $M_0$ ), 平均すべり量(D)と地震モーメント( $M_0$ )の関係と比較した。
- ・ 検討の結果, 内閣府(2020a, 2022)による津波波源モデルは, そのモデル設定の特性<sup>※1</sup>から, 過去に発生した巨大地震の平均応力降下量を大きく上回るとともに, スケーリング則から大きく外れることを確認した。
- ・ 以上から, 基準津波の策定にあたっては, 内閣府(2020a, 2022)によるすべり量等のモデル化の手法は考慮せず, 行政機関による既往評価<sup>※2</sup>と位置付けて, 内閣府(2020a, 2022)の津波波源モデルによって評価される津波水位との比較を行う。

※1: 岩手県から北海道太平洋沿岸地域における過去6000年間の津波堆積物資料を基に推定されたモデル

※2: 基準津波及び耐津波設計方針に係る審査ガイド, 原子力規制委員会, 平成25年6月

## 1.6 評価の妥当性確認

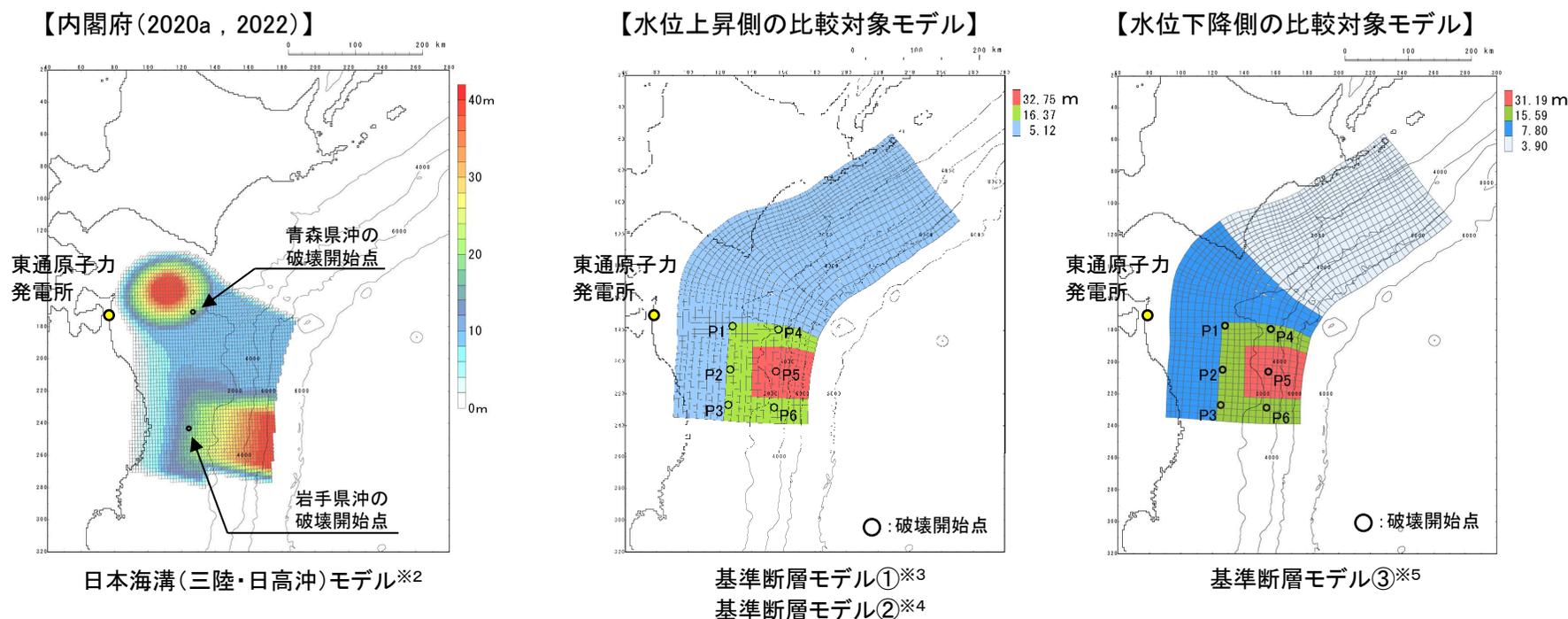
### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

S243

#### ■十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波評価と内閣府(2020a, 2022)による津波評価の比較(1/5)

- 内閣府(2020a, 2022)による津波評価は, 発電所の津波水位に与える影響が大きい日本海溝(三陸・日高沖)モデルの断層諸元に基づき実施する※1。比較検討に用いる地形は, 内閣府(2020a, 2022)の解析条件にあわせ, 防波堤無し地形を用いる。
- 内閣府(2020a, 2022)との水位下降側の比較は, 防波堤無し地形での影響が大きい基準断層モデル③とする。

※1: 津波解析条件の詳細は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 2. 津波解析条件」に記載。



※2: 内閣府(2020b)に基づき作成

※3: 大すべり域等の位置: 南へ約100km, 破壊開始点: P6, 破壊伝播速度: 2.0(km/s), ライズタイム: 60(s)

※4: 大すべり域等の位置: 南へ約100km, 破壊開始点: P6, 破壊伝播速度: 1.0(km/s), ライズタイム: 60(s)

※5: 大すべり域等の位置: 南へ約100km, 破壊開始点: P4, 破壊伝播速度: 1.5(km/s), ライズタイム: 60(s)

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

277

#### ■ 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波評価と内閣府(2020a, 2022)による津波評価の比較(2/5)

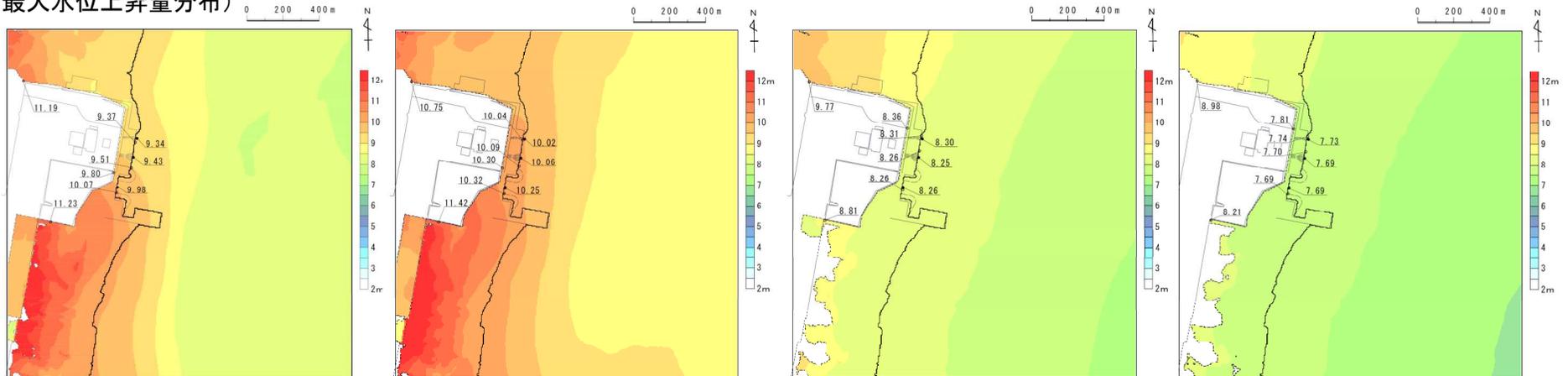
S243

- 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震と内閣府(2020a, 2022)による日本海溝(三陸・日高沖)モデルの水位上昇側の評価結果の比較を以下に示す。
- 比較の結果, 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の評価結果は, 内閣府(2020a, 2022)の評価結果を上回っていることを確認した。

【水位上昇側】

波源モデル		最大水位上昇量(m)						備考
		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	
		北側	東側	南側				
十勝沖・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	11.19	9.80	11.23	9.51	10.07	9.37	防波堤無し
	基準断層モデル②	10.75	10.30	11.42	10.09	10.32	10.04	同上
日本海溝(三陸・日高沖) モデル※	青森県沖に破壊開始点 を設定したケース	9.77	8.36	8.81	8.26	8.26	8.31	同上
	岩手県沖に破壊開始点 を設定したケース	8.98	7.81	8.21	7.70	7.69	7.74	同上

(最大水位上昇量分布)



十勝沖・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)

十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震(基準断層モデル②)

日本海溝(三陸・日高沖)モデル※  
(青森県沖に破壊開始点を設定したケース)

日本海溝(三陸・日高沖)モデル※  
(岩手県沖に破壊開始点を設定したケース)

※: 内閣府(2020b)に基づき解析

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

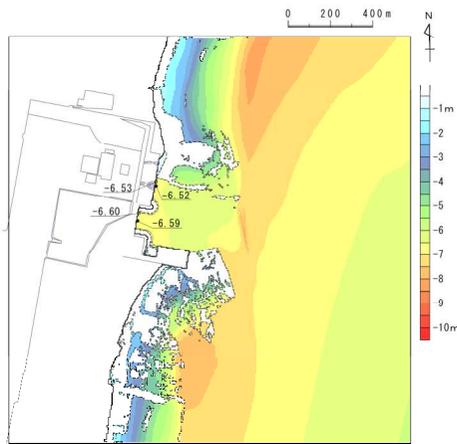
■十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波評価と内閣府(2020a, 2022)による津波評価の比較(3/5)

- 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震と内閣府(2020a, 2022)による日本海溝(三陸・日高沖)モデルの水位下降側の評価結果の比較を以下に示す。
- 比較の結果, 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の評価結果は, 内閣府(2020a, 2022)の評価結果を上回っていることを確認した。

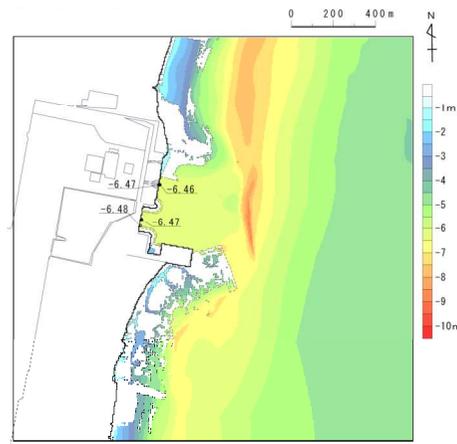
【水位下降側】

波源モデル		最大水位下降量(m)	備考
		補機冷却海水系取水口前面	
十勝沖・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	-6.60	防波堤無し
日本海溝(三陸・日高沖) モデル※	青森県沖に破壊開始点を 設定したケース	-6.48	同上
	岩手県沖に破壊開始点を 設定したケース	-6.16	同上

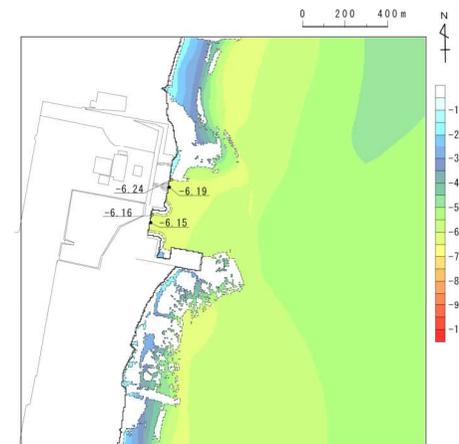
(最大水位下降量分布)



十勝沖・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)



日本海溝(三陸・日高沖)モデル※  
(青森県沖に破壊開始点を  
設定したケース)



日本海溝(三陸・日高沖)モデル※  
(岩手県沖に破壊開始点を  
設定したケース) ※:内閣府(2020b)に基づき解析

### 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

#### ■十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波評価と内閣府(2020a, 2022)による津波評価の比較(4/5)

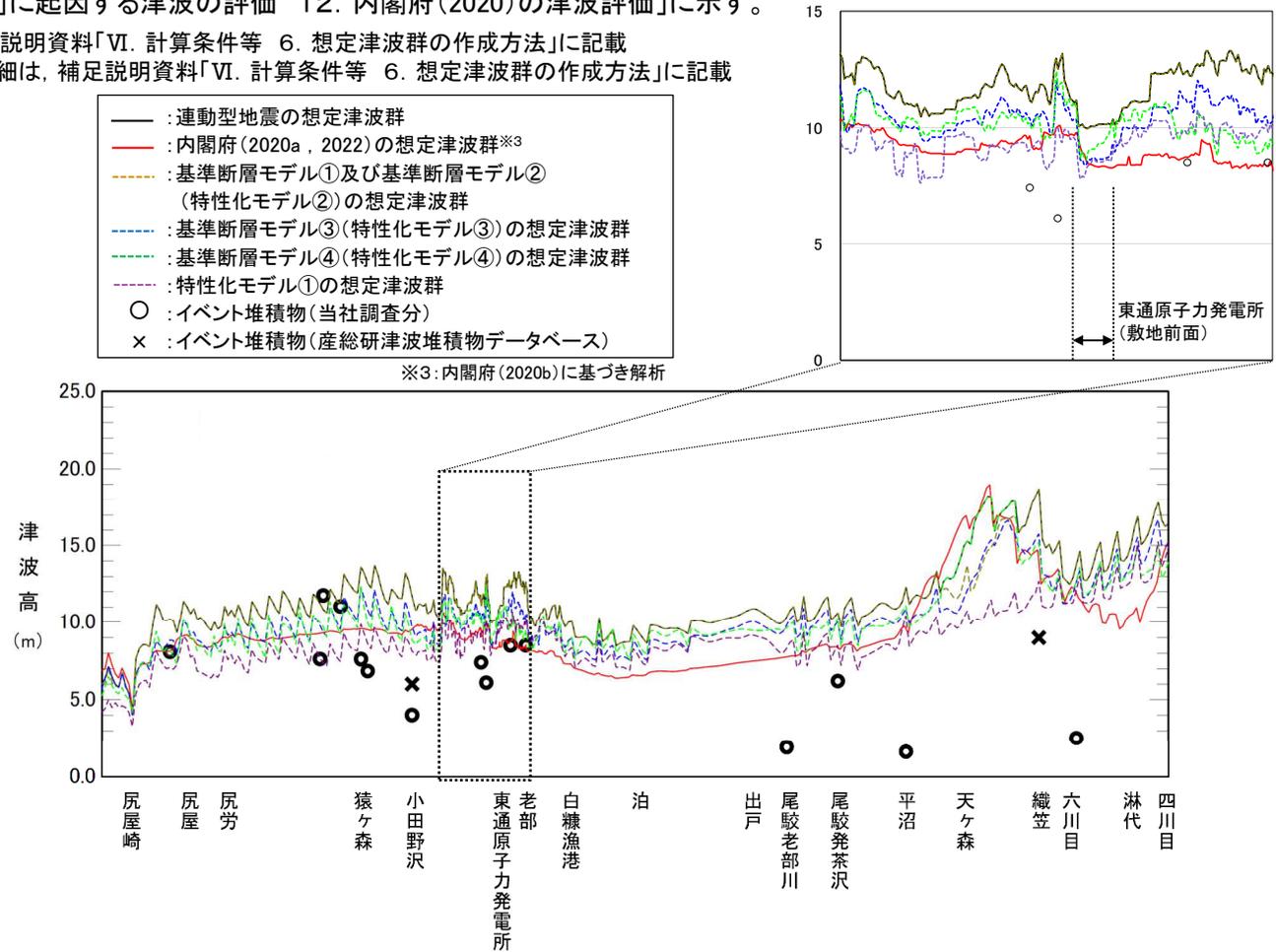
- 青森県北部太平洋沿岸の汀線位置における十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の想定津波群<sup>※1</sup>と内閣府(2020a, 2022)による日本海溝(三陸・日高沖)モデルの想定津波群<sup>※2</sup>の比較を以下に示す。
- 比較の結果、十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の評価結果は、内閣府(2020a, 2022)の評価結果を上回っていることを確認した。なお、青森県南部における天ヶ森付近の部分的な範囲において内閣府(2020a, 2022)の想定津波群が大きくなる要因については、補足説明資料「I. 「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の評価 12. 内閣府(2020)の津波評価」に示す。

※1: 連動型地震の想定津波群の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 6. 想定津波群の作成方法」に記載

※2: 内閣府(2020a, 2022)の想定津波群の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 6. 想定津波群の作成方法」に記載



比較対象範囲



青森県北部太平洋沿岸の汀線位置における十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の想定津波群とイベント堆積物及び内閣府(2020a, 2022)による日本海溝(三陸・日高沖)モデルの想定津波群の比較<sup>※4</sup>

※4: 基準断層モデル以外の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の想定津波群は、補足説明資料「VI. 計算条件等 6. 想定津波群の作成方法」に記載。

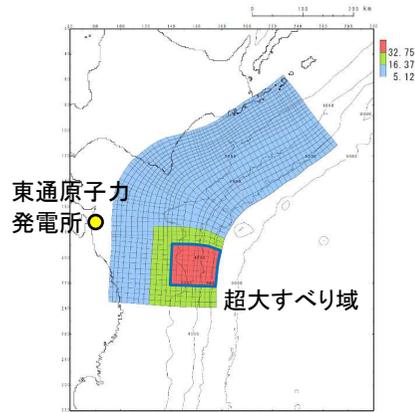
## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較

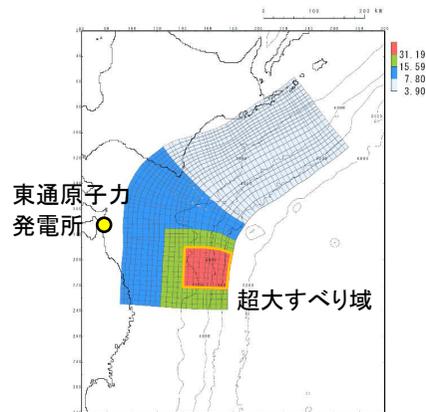
#### ■十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波評価と内閣府(2020a, 2022)による津波評価の比較(5/5)

- ・ 基準断層モデル①, ②, ③, ④の超大すべり域位置, 内閣府(2020a)による日本海溝(三陸・日高沖)モデルの大すべり域位置※1と津波伝播特性の検討結果の比較を以下に示す。
- ・ 津波伝播特性の検討結果との比較から, 日本海溝(三陸・日高沖)モデルの大すべり域のうち青森県沖の大すべり域は, 青森県太平洋沿岸全域の津波高さに及ぼす影響が大きい, 発電所地点に与える影響が大きい大すべり域の位置は, 基準断層モデル①, ②, ③, ④の超大すべり域の位置関係から, 日本海溝沿いにおける大きなすべりであることを確認した。

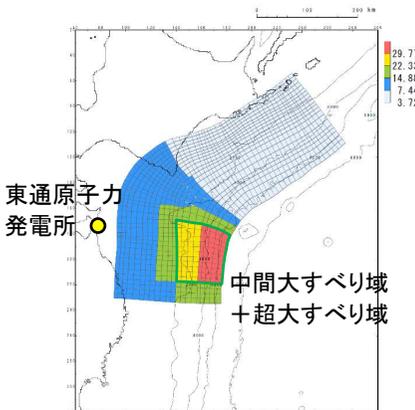
※1: 本比較では, 平均すべり量(14.76m)の2倍の領域を大すべり域と定義



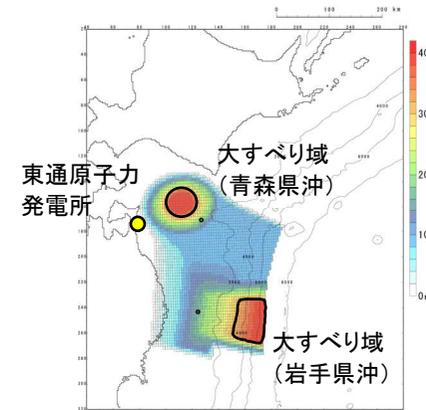
基準断層モデル①  
基準断層モデル②  
(特性化モデル②, 南へ約100km移動)



基準断層モデル③  
(特性化モデル③, 南へ約100km移動)

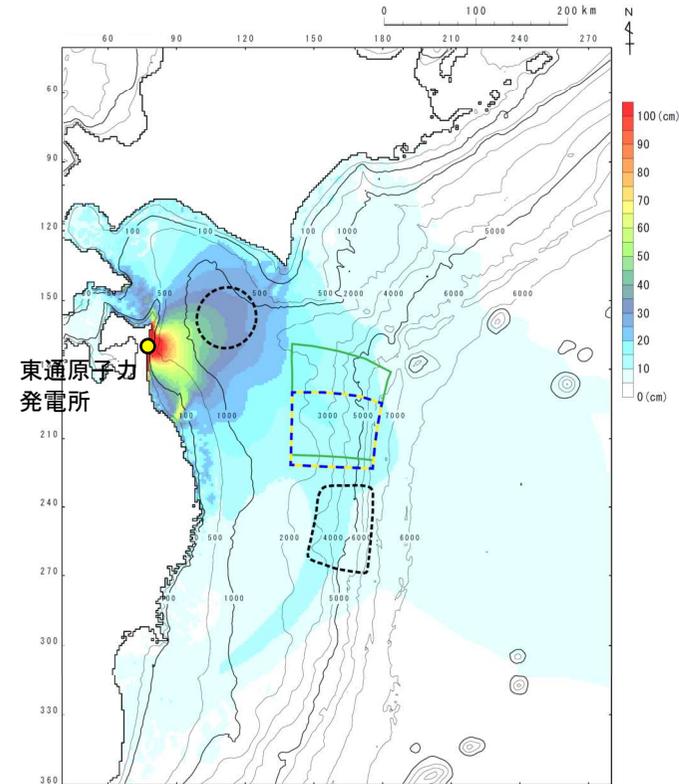


基準断層モデル④  
(特性化モデル④, 南へ約40km移動)



日本海溝(三陸・日高沖)モデル  
(内閣府(2020a, 2022))

- : 基準断層モデル① 及び 基準断層モデル②  
(特性化モデル②, 南へ約100km移動)
- : 基準断層モデル③(特性化モデル③, 南へ約100km移動)
- : 基準断層モデル④(特性化モデル④, 南へ約40km移動)
- : 日本海溝(三陸・日高沖)モデル(内閣府(2020a))



大すべり域の重ね合わせ図※2

※2: 背景は津波伝播特性の検討結果。検討結果の詳細は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 7. 津波伝播特性の検討」に記載。

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.4 行政機関(青森県)による津波評価との比較

S243

#### ■青森県海岸津波対策検討会(2012)の津波評価(1/2)

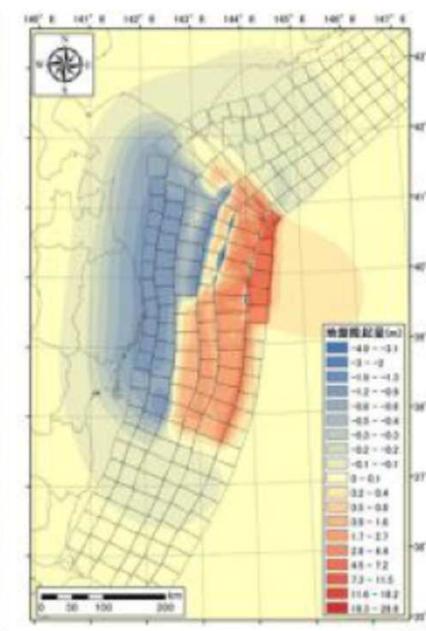
- 青森県海岸津波対策検討会(2012)においては、太平洋沿岸に最大クラスの津波をもたらす地震として、中央防災会議「日本海溝・千島海溝周辺海溝型地震に関する専門調査会」で検討された「三陸沖北部の地震(Mw8.4)」と「明治三陸タイプ地震(Mw8.6)」の領域を網羅する「H24青森県太平洋側独自断層モデル(Mw9.0)(以下、「青森県独自断層モデル」という。)」を設定し、評価を実施している。
- 青森県独自断層モデルは、3.11地震から得られた知見を踏まえ、青森県東方沖及び岩手県沖北部の海溝沿いに大すべり域を設定している。
- なお、青森県(2021)では、青森県独自断層モデルに加え、内閣府(2020a)による日本海溝(三陸・日高沖)モデル、千島海溝(十勝・根室沖)モデルを用いた津波解析を実施し、それらの最大包絡から津波浸水想定を再評価しているが、内閣府(2020a, 2022)による津波評価との比較は、「1.6.3 行政機関(内閣府)による津波評価との比較」で実施していることから、行政機関(青森県)による津波評価との比較は、青森県独自断層モデルの評価と比較する。



H24青森県太平洋側独自断層モデルの想定波源域  
(中央防災会議(2006)に一部加筆)



震源域



地盤変動量

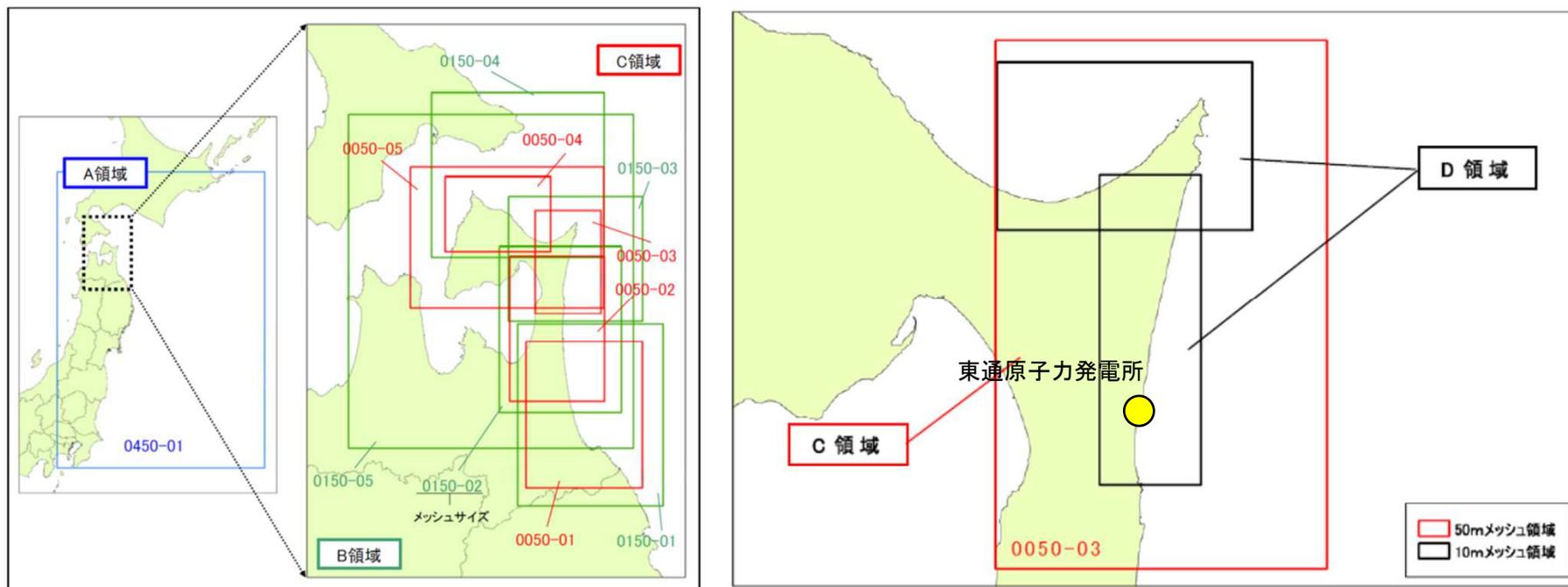
H24青森県太平洋側独自断層モデル(Mw9.0)の震源域及び地盤変動量  
(青森県海岸津波対策検討会(2015))

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.4 行政機関(青森県)による津波評価との比較

#### ■青森県海岸津波対策検討会(2012)の津波評価(2/2)

- 解析条件を以下に示す。



解析領域(青森県海岸津波対策検討会(2012)に一部加筆)

#### 解析条件

計算格子間隔	A領域: 450m, B領域: 150m, C領域: 50m, D領域: 10m
初期潮位	T.P.+0.681m
計算時間	4時間
計算時間間隔	0.1秒

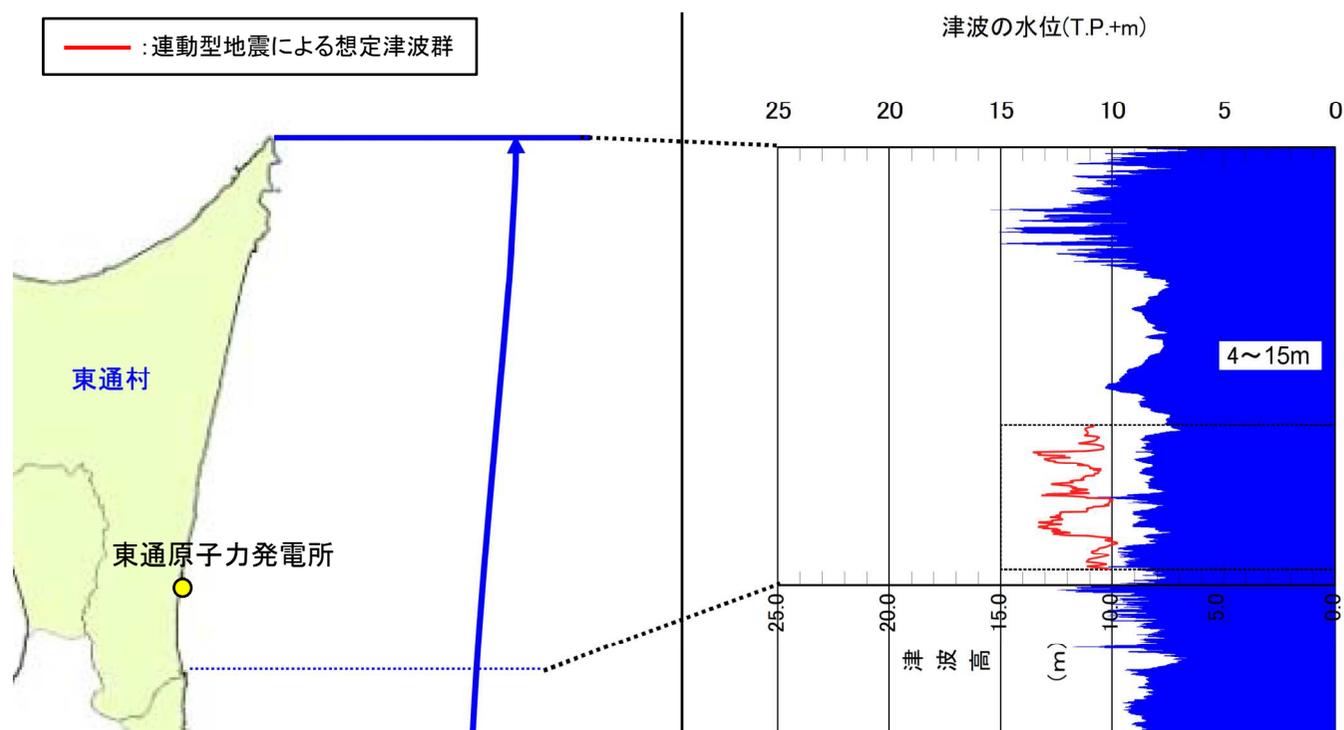
## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.4 行政機関(青森県)による津波評価との比較

#### ■十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波評価と青森県海岸津波対策検討会(2012)による津波評価の比較(3/3)

- ・ 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による想定津波群<sup>※1</sup>と青森県海岸津波対策検討会(2012)による東通村周辺の海岸線上の津波水位の比較を以下に示す。
- ・ 比較の結果、十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震の評価結果は、青森県海岸津波対策検討会(2012)の評価結果を上回っていることを確認した。

※1:連動型地震の想定津波群の詳細については、補足説明資料「VI. 計算条件等 6. 想定津波群の作成方法」に記載



十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による想定津波群の包絡線と  
青森県海岸津波対策検討会(2012)による東通村周辺の海岸線上の津波水位の比較<sup>※2</sup>  
(青森県海岸津波対策検討会(2012)に一部加筆)

※2:青森県評価では朔望平均満潮位を考慮しているのに対し、想定津波群では未考慮

## 1.6 評価の妥当性確認

### 1.6.5 まとめ

---

- ・ 今回評価した津波が十分保守的になっているかを確認するため、青森県北部太平洋沿岸で認められたイベント堆積物ならびに行政機関(内閣府, 青森県)の津波評価との比較を行った。
- ・ 比較の結果, 十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震による津波水位は, 青森県北部太平洋沿岸で認められたイベント堆積物ならびに行政機関(内閣府, 青森県)の津波水位を上回ることを確認した。
- ・ 以上から, 「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波評価の妥当性を確認した。

余白

## I . 地震に起因する津波の評価

### 2. 津波地震

---

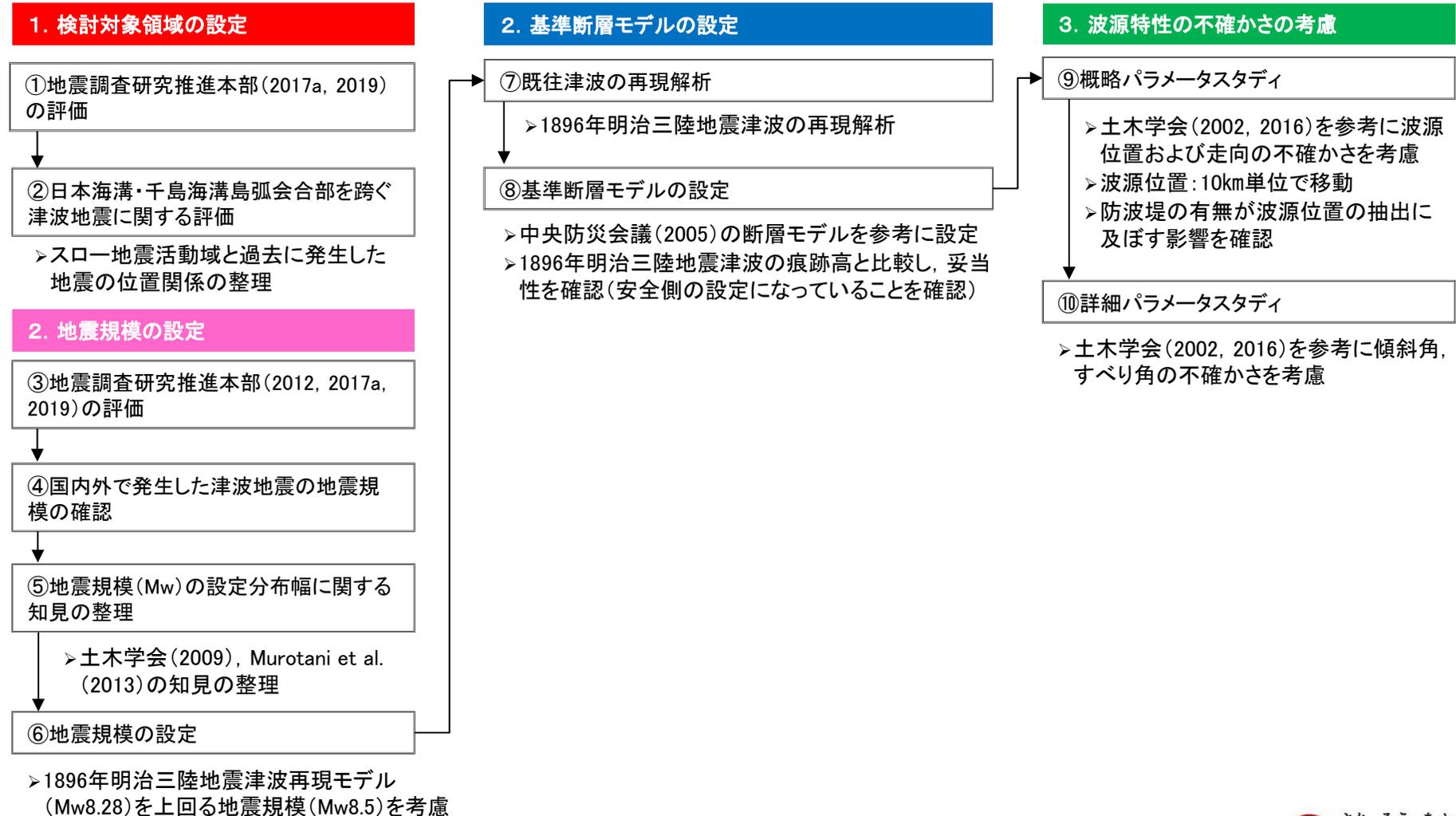
- 2. 1 評価フロー
- 2. 2 検討対象領域の設定
- 2. 3 地震規模の設定
- 2. 4 基準断層モデルの設定
- 2. 5 波源特性の不確かさの考慮
- 2. 6 「津波地震」に起因する津波の評価

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.1 評価フロー

以下のフローに基づき評価を実施した。

### 【評価フロー】

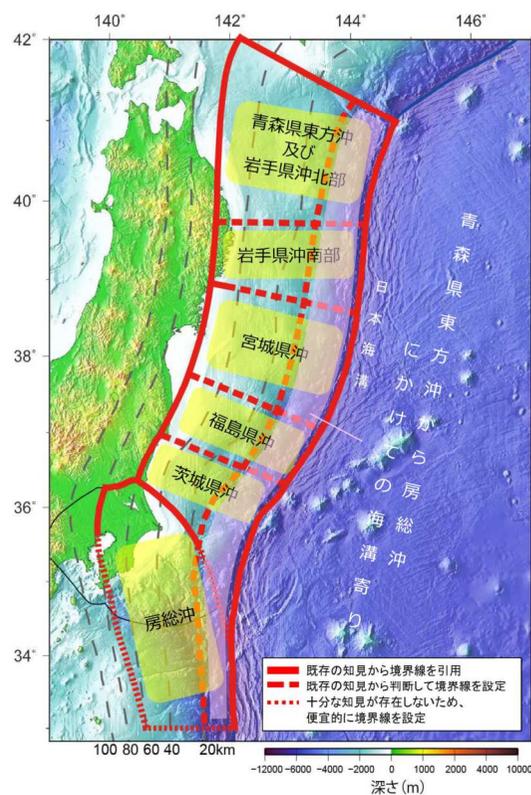


## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

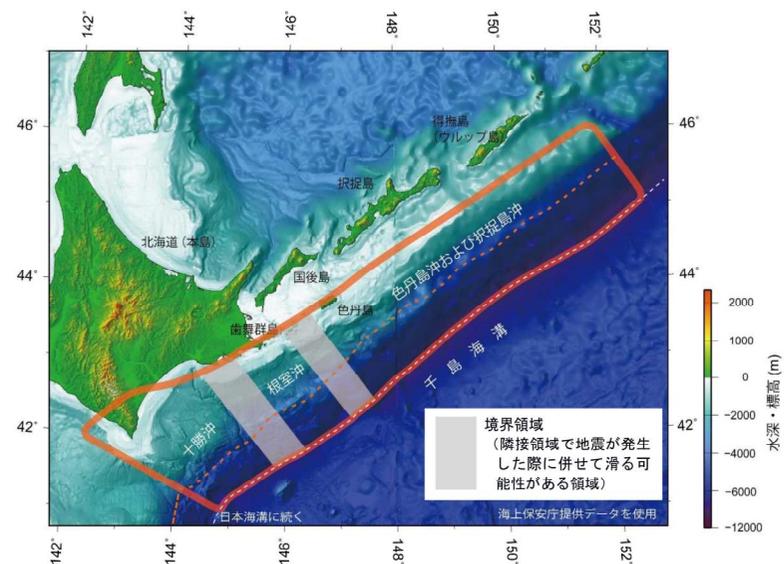
### 2.2 検討対象領域の設定

#### ■地震調査研究推進本部の評価

- 日本海溝沿いにおける津波地震の発生領域について、地震調査研究推進本部(2019)は、1611年の慶長三陸地震及び1896年の明治三陸地震タイプの地震が特定の領域で繰り返し発生する地震であると判断できるほどの知見はないことを踏まえ、青森県東方沖から房総沖にかけての海溝よりのいずれかの場所で同様の地震が発生する可能性があるとして評価している。
- また、千島海溝沿いについて、地震調査研究推進本部(2017a)は、顕著な被害を伴った津波地震は知られていないが、同じ太平洋プレートと陸のプレートの境界である日本海溝では被害の大きい津波地震が発生していることを踏まえ、1963年の地震、1973年根室半島沖地震、1975年の地震及び2003年十勝沖地震の津波地震の発生領域を基に、発生領域として海溝寄りの領域を設定している。



地震調査研究推進本部(2019)における  
日本海溝沿いの評価対象領域



地震調査研究推進本部(2017a)における  
千島海溝沿いの評価対象領域

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.2 検討対象領域の設定

### ■日本海溝・千島海溝島弧会合部を跨ぐ津波地震に関する評価

- Nishikawa et al.(2019)は、日本海溝沿いのスロー地震活動域と過去に発生した地震との位置関係を整理し、1896年明治三陸地震はスロー地震活動域の浅部で発生したことを示している。
- Tanaka et al.(2019)は、防災科学技術研究所のS-netによる地震記録から、日本海溝・千島海溝島弧会合部付近におけるスロー地震活動域を整理し、島弧会合部浅部で超低周波地震が発生しているとともに、既往地震(1968年, 1994年, 2003年)はスロー地震活動域を避けるように発生していることを示している。

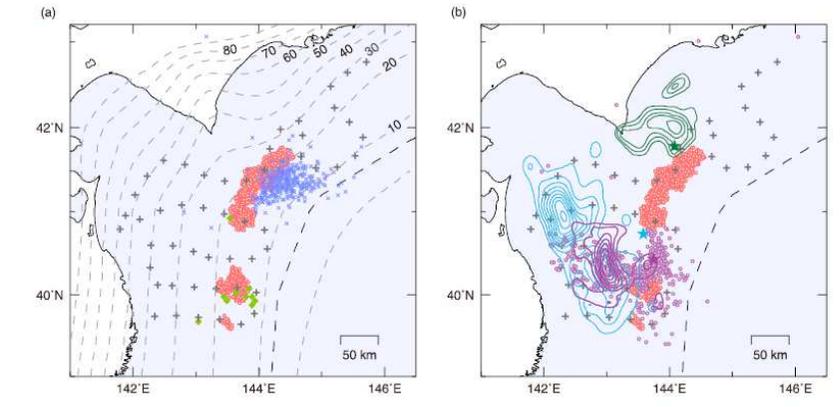
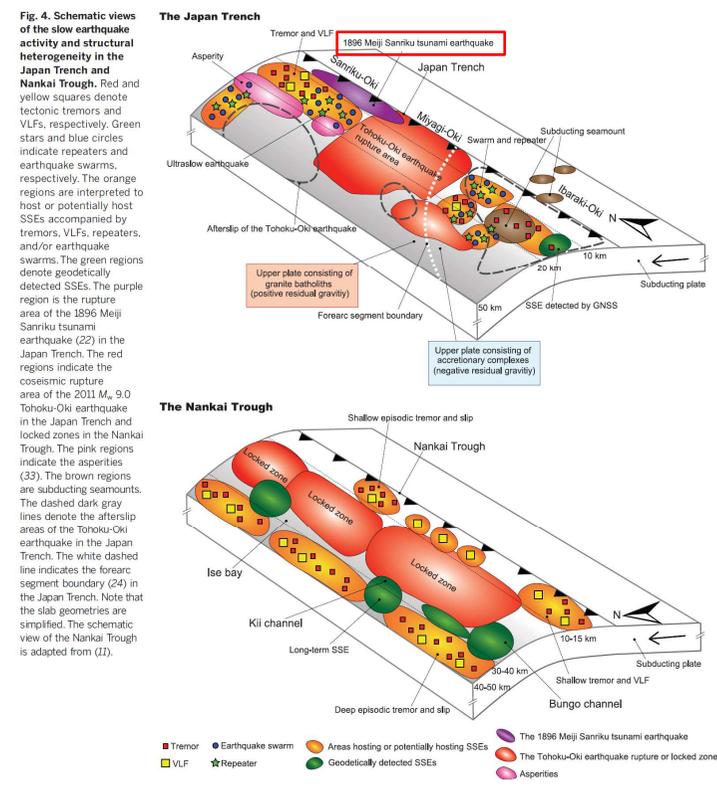


Figure 3. Locations of tremor sources determined in this study (red circles). (a) Comparison with locations of very low frequency earthquakes determined by an array signal processing method (blue crosses; Asano et al., 2008) and a cross-correlation analysis (light green diamonds; Matsuzawa et al., 2015) using land-based stations. Broken lines indicate contours of the depths to the plate interface at 10-km intervals defined by Kita et al. (2010) and Nakajima and Hasegawa (2006). (b) Comparison with the epicenters (stars) and slip distributions (contours) of the 1968 Tokachi-Oki (light blue; Yamanaka & Kikuchi, 2004), 1994 Sanriku-Oki (purple; Nagai et al., 2001), and 2003 Tokachi-Oki earthquakes (green; Yamanaka & Kikuchi, 2003). Purple circles denote 7-day aftershocks ( $M \geq 3.0$ ) of the 1994 Sanriku-Oki earthquake listed in the Japan Meteorological Agency earthquake catalog. Plus signs indicate the stations used in the analysis.

日本海溝および南海トラフにおけるスロー地震活動と構造的不均質性の関係(概略図)(Nishikawa et al.(2019))に一部加筆

島弧会合部付近におけるスロー地震活動域と既往地震のアスペリティ分布の比較 (Tanaka et al.(2019))

上記地震学的知見から、日本海溝・千島海溝島弧会合部を跨ぐ津波地震の発生可能性は低いと考えられる。

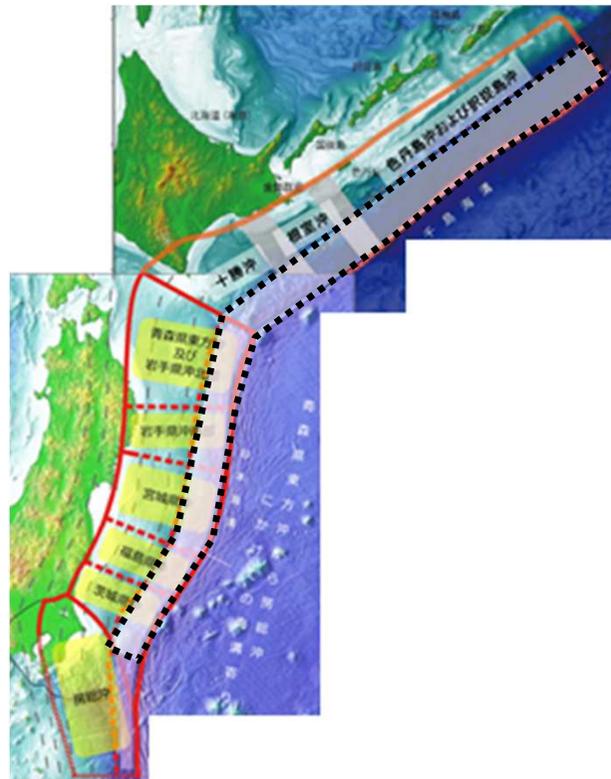


## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

### 2.2 検討対象領域の設定

#### ■まとめ

- 地震調査研究推進本部(2017a, 2019)の評価を踏まえ、検討対象領域は日本海溝から千島海溝を対象とする。
- 日本海溝・千島海溝島弧会合部付近ではスロー地震活動域が分布していることから、島弧会合部を跨ぐ津波地震の発生可能性は低いと考えられるが、安全側に島弧会合部を跨ぐ津波地震も考慮する。



検討対象領域

(地震調査研究推進本部(2017a, 2019)に一部加筆)

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.3 地震規模の設定

### ■地震調査研究推進本部の評価: 日本海溝沿い

- 地震調査研究推進本部(2012, 2019)では、日本海溝沿いで発生する次の津波地震の規模を1896年明治三陸地震津波の規模(Mt8.6~Mt9.0)<sup>※1</sup>とし、その信頼度を「A」と評価している。

※1: 地震調査研究推進本部(2012, 2019)では、1896年明治三陸地震津波の地震規模について以下のとおり評価している。

→ Mt8.6, 9.0はともに阿部(2003)<sup>※2</sup>による値。阿部(2003)によると「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」とのことであるが、本報告ではMt9.0も十分考えられると判断した。

※2: 阿部(2003)の知見、津波地震のMtとMwの関係の詳細は、補足説明資料「II. 「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」に記載。

次の三陸沖北部から房総沖の海溝寄りのプレート間地震(津波地震)の発生確率等  
(地震調査研究推進本部(2012))

項目	将来の地震発生確率等 <sup>注2</sup>	備考	評価の信頼度 <sup>注4</sup>
今後10年以内の発生確率 #	9%程度 (2%程度)	約412年間に顕著な津波を伴った地震が三陸沖北部から房総沖の海溝寄りに4回発生していると判断し、平均発生間隔を103年(=412年/4回)とし、ポアソン過程により三陸沖北部から房総沖の海溝寄りのどこかで発生する確率を算出した。また、1896年の地震の断層長が三陸沖北部から房総沖の海溝寄り全体の0.25倍程度を占めることから、特定の海域では同様の地震が412年に1回発生するものとして、ポアソン過程から発生確率を算出した。	C
今後20年以内の発生確率 #	20%程度 (5%程度)		
今後30年以内の発生確率 #	30%程度 (7%程度)		
今後40年以内の発生確率 #	30%程度 (9%程度)		
今後50年以内の発生確率 #	40%程度 (10%程度)		
今後100年以内の発生確率 #	60%程度 (20%程度)		
今後300年以内の発生確率 #	90%程度以上 (50%程度)		
次の地震の規模	Mt8.6-Mt9.0 <sup>注3</sup>		

注2 評価時点がどの時点でもポアソン過程を用いているため確率は変化しない。

注3 Mの推定値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。

注4 評価の信頼度

#### ■規模の評価の信頼度:A

想定地震と同様な過去の地震の規模から想定規模を推定した。過去の地震データが比較的多くあり、規模の信頼性は高い。

#### ■発生確率の評価の信頼度:C

想定地震と同様な過去の地震データが少なく、必要に応じ地震学的知見を用いて発生確率を求めたため、発生確率の値の信頼性はやや低い。

今後の新しい知見により値が大きく変わり得る。

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

### 2.3 地震規模の設定

#### ■地震調査研究推進本部の評価:千島海溝沿い

- 地震調査研究推進本部(2017a)では、十勝沖から択捉島沖で発生する次の津波地震の規模をMt8.0程度と評価している。
- 千島海溝沿いで発生した津波地震で顕著な被害を及ぼしたものは記録に無いが、隣接する日本海溝沿いでは、より規模の大きな津波地震が発生し、多数の死傷者を伴っており(1896年明治三陸地震, M8.2, Mt8.6~9.0), 規模の大きな津波地震が発生する可能性は否定できないとしている。

次の十勝沖から択捉島沖の海溝寄りのプレート間地震(津波地震等)  
(地震調査研究推進本部(2017a))

項目	将来の地震発生確率等 <sup>注1</sup>	備考
今後10年以内の発生確率 今後20年以内の発生確率 今後30年以内の発生確率 今後40年以内の発生確率 今後50年以内の発生確率	20%程度 <sup>注2</sup> 40%程度 50%程度 60%程度 70%程度	1900年以降の117年間に、Mt8.0程度の地震が3回発生しているため、発生頻度を39.0年に1回とし、ポアソン過程から発生確率を算出した
次の地震の規模	Mt8.0程度 <sup>注3</sup>	過去に発生した地震のMtを参考にして判断した。津波地震である場合はMはMtより小さい。

注1 評価時点がどの時点でもポアソン過程を用いているため確率は変化しない。

注2 海溝型地震の発生確率表記のルールでは、当該の地震の発生確率をその最新の発生時刻、平均発生間隔、ばらつきを用いて算定する。  
有効桁数は1として計算結果を丸めて以下の表記の規程を適用する。

<計算結果(%)> → <評価としての表記例>  
10以上94.5未満 → 「d0%程度」

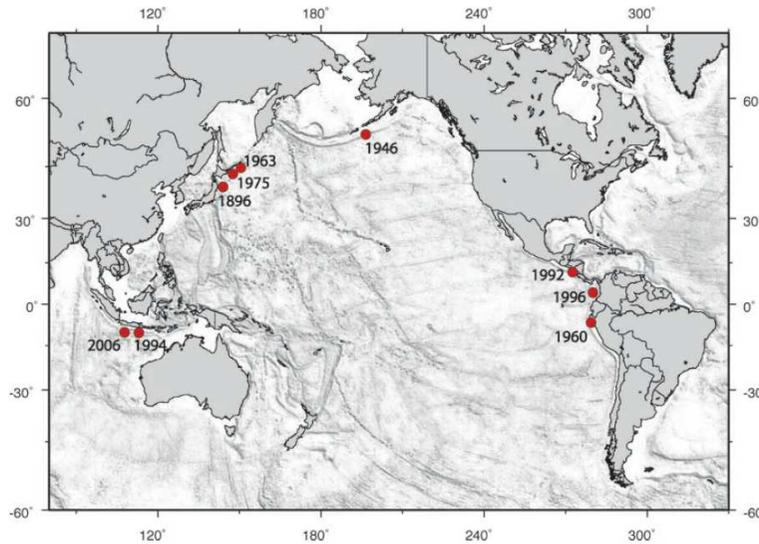
注3 この報告書では、Mの数値の推定のばらつきについて、「程度」及び「前後」を使用した。「程度」は「前後」よりばらつきが大きい場合に使用した。

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

### 2.3 地震規模の設定

#### ■国内外で発生した津波地震の地震規模に関する知見

- 1896年明治三陸地震津波 ( $M_w 8.3$ , 土木学会(2016))は, 国内外で発生した最大規模の地震である。



Tsunami Earthquakes, Figure 1  
Map of tsunami earthquakes (listed in Table 1). Location for 1896 earthquake from [2] and for 2006 earthquake from the Global CMT catalog. All other earthquake locations from the Centennial Earthquake Catalog [18]

Date	Geographical Region	$M_w$	$m_b$	$M_s$	$M_r$	Deaths
1896/06/15	Japan			7.2	8.0	26360
1946/04/01	Aleutian Islands	8.2		7.3	9.3	165
1960/11/20	Peru	7.6	7.0	7.0		66
1963/10/20	Kurile Islands	7.8	7.1	7.2		
1975/06/10	Kurile Islands	7.5	5.6	7.0		
1992/09/02	Nicaragua	7.7	5.4	7.2		179
1994/06/02	Java	7.8	5.7	7.1		250
1996/02/21	Peru	7.5	5.8	6.6		12
2006/07/17	Java	7.7	6.2	7.2		668

世界の津波地震発生位置 (POLET and KANAMORI(2009))に一部加筆)

I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

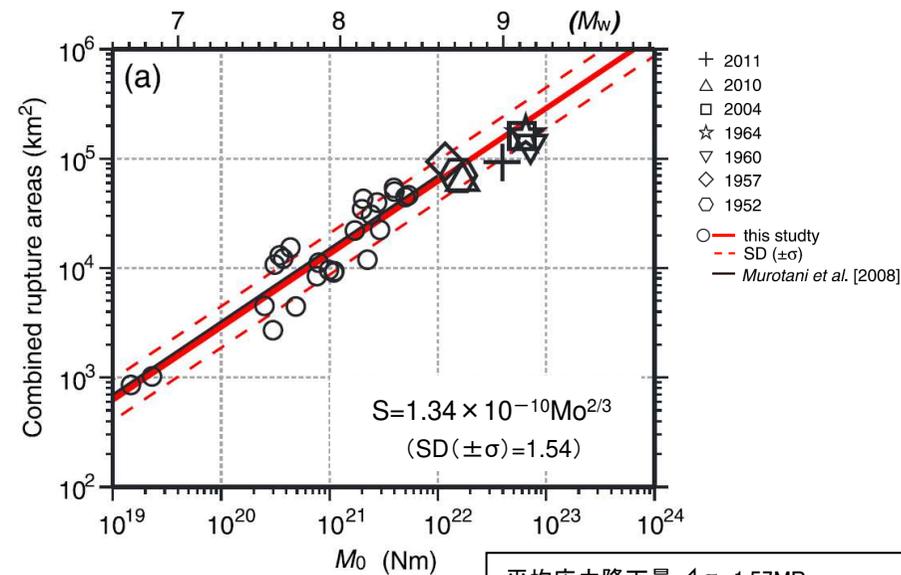
2.3 地震規模の設定

■地震規模(Mw)の分布幅に関する知見の整理

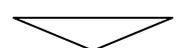
- 土木学会(2009)では、日本付近でほぼ同じ領域が破壊したと考えられる過去の固有地震の規模範囲を整理し、「マグニチュードの決定精度に問題はあると思われるが、マグニチュード幅は0.3~0.6程度の範囲に分布している。」としている。
- Murotani et al.(2013)によるM7~9クラスまでに適用可能なスケーリング則( $M_0 = 16 / (7 \cdot \pi^{3/2}) \cdot \Delta\sigma \cdot S^{3/2}$ )から、破壊領域(S)とM<sub>0</sub>の関係式の平均応力降下量を算定すると1.57MPaであり、標準偏差SD(±σ)を考慮すると最小で0.82MPa、最大で3.0MPaとなる。
- 破壊領域(S)を固定した場合の各平均応力降下量のMwを算定すると、 $\Delta\sigma = 1.57\text{MPa}$ によるMwに対して $\Delta\sigma = 0.82\text{MPa}$ は-0.2、 $\Delta\sigma = 3.0\text{MPa}$ は+0.2となる。

過去の固有地震の規模範囲  
(土木学会(2009))

海域	M <sub>J</sub> の範囲	M <sub>t</sub> の範囲
宮城県沖: 5地震	7.3~7.5	—
三陸沖北部: 4地震	7.4~7.9	7.6~8.2
十勝沖: 2003, 1952, 1843	8.0~8.2	8.0~8.2
南海: 1946, 1854	8.0~8.4	8.1~8.3



破壊領域(S)とM<sub>0</sub>の関係 (Murotani et al.(2013))



以上から、地震規模(Mw)の分布幅は、基準±0.2と整理される。

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

### 2.3 地震規模の設定

---

#### ■まとめ

- 地震調査研究推進本部(2012, 2019)では、日本海溝沿いで発生する次の地震の規模を1896年明治三陸地震津波と評価している。また、地震調査研究推進本部(2017a)では、千島海溝沿いで発生する次の地震規模をMt8.0程度と評価しているが、日本海溝沿いではより規模の大きな津波地震が発生していることを踏まえ、Mt8.0程度よりも規模が大きい津波地震が発生する可能性は否定できないとしている。
- 1896年明治三陸地震津波は国内外で発生した最大規模の地震であるが、地震規模の分布幅について、土木学会(2009)は、日本付近でほぼ同じ領域が破壊したと考えられる過去の固有地震の規模範囲を整理し、マグニチュード幅は0.3～0.6程度の範囲に分布するとしている。また、Murotani et al.(2013)は、M7～9クラスまでに適用可能なスケーリング則から、マグニチュード幅は±0.2の範囲に分布するとしている。
- 以上から、基準断層モデルの地震規模は、国内外で発生した最大規模の1896年明治三陸地震津波の痕跡高を再現するモデル(Mw8.28)を上回るMw8.5を考慮する。

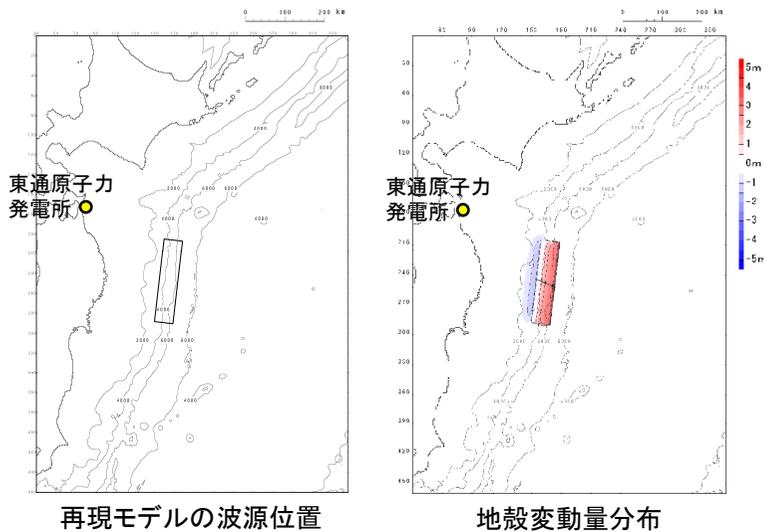
# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.4 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】

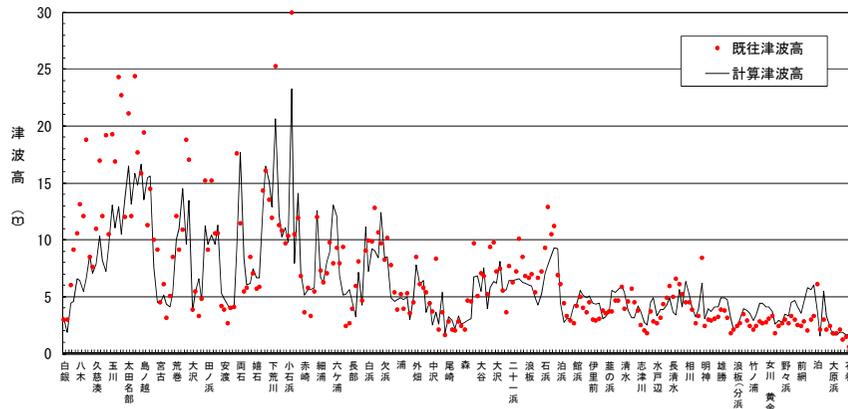
- 土木学会(2016)を参考として、1896年明治三陸地震津波の再現モデルを設定した。



断層パラメータ		設定方法	設定値
モーメントマグニチュード*	Mw	$(\log M_0 - 9.1) / 1.5$	8.28
長さ	L(km)	土木学会(2016)	210
幅	W(km)	土木学会(2016)	50
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	土木学会(2016)	$3.5 \times 10^{10}$
すべり量	$D_{\max}$ (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。	9.0
地震モーメント	$M_0$ (N・m)	$\mu$ LWD	$3.31 \times 10^{21}$
走向	$\theta$ (°)	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。	190
断層上縁深さ	d(km)	土木学会(2016)	1
傾斜角	$\delta$ (°)	土木学会(2016)	20
すべり角	$\lambda$ (°)	土木学会(2016)	75
ライズタイム	$\tau$ (s)	相田(1986)	60

#### 【再現性の確認結果※】

- 土木学会(2016)の目安 ( $0.95 < K < 1.05$ ,  $\kappa < 1.45$ ) 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。



既往津波	K	$\kappa$	n	既往津波高
1896年明治三陸地震津波	1.00	1.44	246	伊木(1897), 松尾(1933)

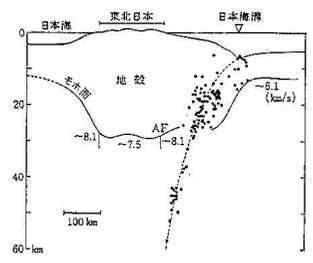
※: 再現性の確認に用いた計算条件等の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 3. 既往津波の再現解析」に記載。

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

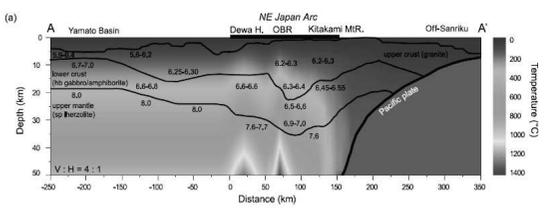
## 2.4 基準断層モデルの設定

### ■ 既往津波の再現解析: 剛性率の設定

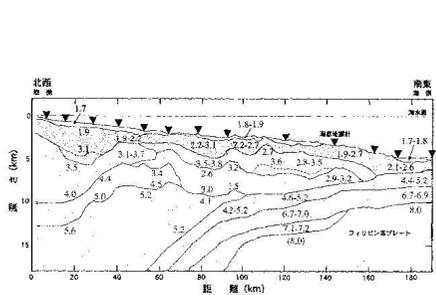
- 土木学会 (2016) 等を参考として,  $3.5 \times 10^{10} (\text{N/m}^2)$  とした。



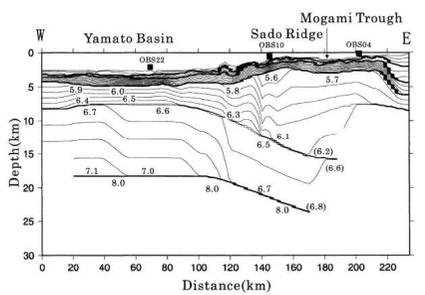
(a) 東北日本周辺 (吉井, 1977)



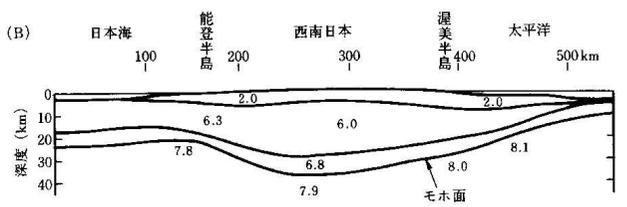
(b) 東北日本周辺 (武藤・大園, 2012) ©日本地質学会)



(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	1.67		1.78	Yoshiyama(1957)
西南日本	1.68		1.75~1.79	角田(1968)
紀伊半島	1.716±0.021			渡辺・黒磯(1967)
東北			1.77	宇津(1969)
中国	1.70~1.71	1.73		Hashizume(1970)
東北	1.66	1.75	1.70~1.75 1.75~1.80	堀内ら(1977) マンツ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±0.02	1.75~1.81	1.77	Ukawa and Fukao(1981) 真のVp, Vsから求めた値
四国	(1.58-1.65) 1.73	1.75	1.73	岡野・木村(1983) ()内は表層の値
飛騨周辺	1.67±0.01			
長野県	1.69±0.01			
北関東	1.71±0.01			橋田・鶴川(1995)
甲府周辺	1.69±0.01			
富士箱根	1.69~1.78			
甲府周辺	1.66~1.71			
日光付近	1.682±0.016	1.686*	1.90	大東・伊藤(1995)
長野県西部	1.700±0.053	1.686*		*は真のVp, Vsから求めた値
兵庫県南部	1.680±0.023	1.76*	1.76*	

### 震源付近の媒質の剛性率(土木学会(2016))

海域	根拠	剛性率
<ul style="list-style-type: none"> <li>西南日本陸側プレート内</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>	$Vp=6.0\text{km/s}$ $Vp/Vs=1.6\sim 1.7$ $\rho=2.7\sim 2.8\text{g/cm}^3$ とすれば, $\mu=3.36\times 10^{10}\sim 3.94\times 10^{10}\text{N/m}^2$ 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 style="list-style-type: none"> <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>	$Vp=8.0\sim 8.1\text{km/s}$ $Vp/Vs=1.75\sim 1.80$ $\rho=3.2\sim 3.5\text{g/cm}^3$ とすれば, $\mu=6.31\times 10^{10}\sim 7.50\times 10^{10}\text{N/m}^2$ となる。この中間的値とする。	$7.0\times 10^{10}\text{N/m}^2$ $(7.0\times 10^{11}\text{dyne/cm}^2)$
<ul style="list-style-type: none"> <li>プレート境界中央部 (断層面が深さ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。	$5.0\times 10^{10}\text{N/m}^2$ $(5.0\times 10^{11}\text{dyne/cm}^2)$

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.4 基準断層モデルの設定

## ■ライズタイムの設定

- 実際の地震の震源過程(=初期破壊から震源域全体に破壊が及ぶ過程)が終了するのに要する時間が数秒から1分程度であることに対して、相田(1986)は津波解析上の変動時間(以下、「津波初期変位分布のライズタイム」という。)の設定方法を以下のとおり示している。

$$\text{津波初期変位分布のライズタイム(s)} = (L(\text{km}) / V_r(\text{km/s})) + \tau(\text{s})$$

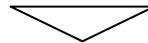
ここで、

L : 断層長さ(km)

$V_r$  : 破壊伝播速度(km/s)

$\tau$  : ある1点で断層ずれを形成する時間(=立上り時間)(s)

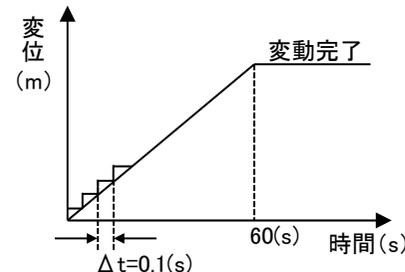
- 日本海溝沿いで発生しているM8クラスの地震の断層長さL: 150(km)~200(km)程度(土木学会(2002)), 破壊伝播速度 $V_r$ : 2.4(km/s)~3.0(km/s)(地震調査研究推進本部(2009)), ある1点で断層ずれを形成する時間(=立上り時間) $\tau$ : 5(s)程度(相田(1986))とすると、津波初期変位分布のライズタイムは、55(s)~88(s)程度となる。



以上を踏まえ、津波初期変位分布のライズタイムを60(s)に設定した\*。

※: 津波初期変位分布の解析上の考慮方法

→ Mansinha and Smylie(1971)の方法により計算される津波初期変位分布(=断層面全体の鉛直変位分布)を破壊終了時変位、その変動終了時間: 60(s)(=ライズタイム)として、津波解析と同様の時間格子間隔 $\Delta t$ : 0.1(s)を用いて一様に変位を与える。

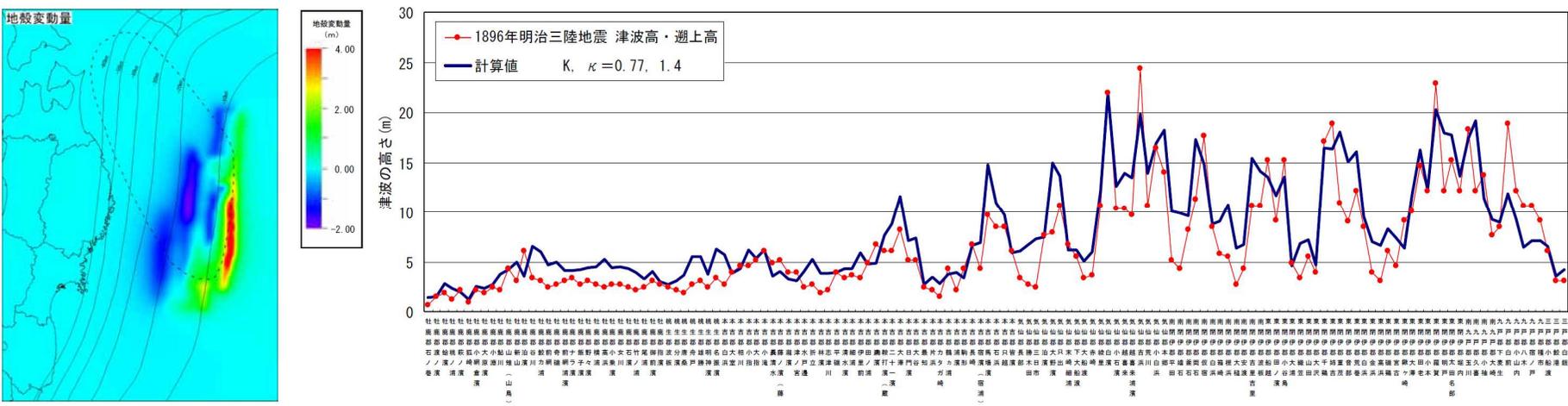
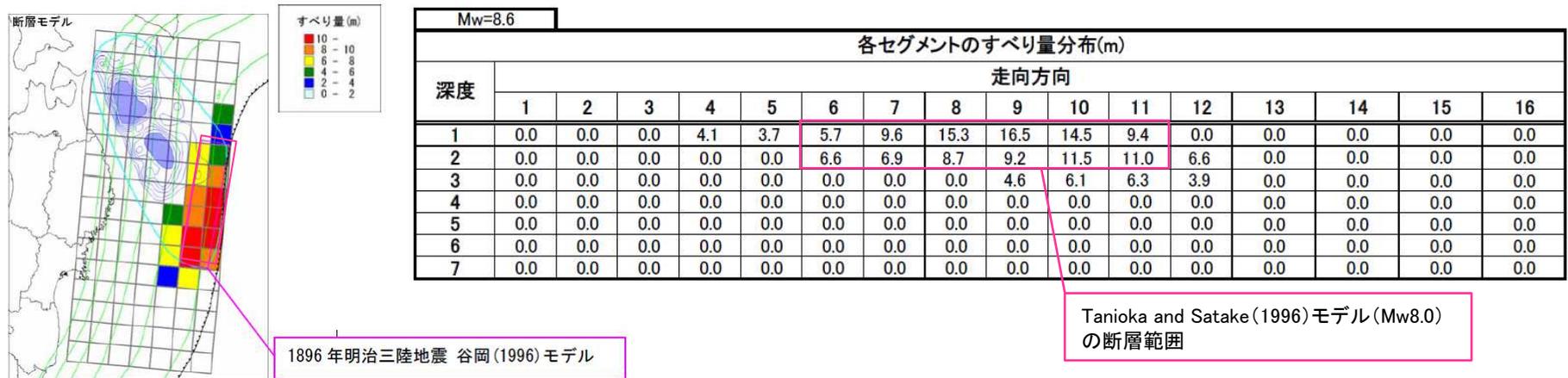


# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.4 基準断層モデルの設定

### ■設定方針

- 中央防災会議(2005)では、1896年明治三陸地震津波の痕跡高を用いたインバージョン手法により、すべりの不均質性を考慮した断層モデル(断層面積:約23km<sup>2</sup>, 代表長さ:約330km, 平均幅:約70km)を推定している。
- 同モデルは、申請時の基準断層モデル(Mw8.3)やTanioka and Satake(1996)の断層モデル(Mw8.0)よりも地震規模が大きいとともに(Mw8.5<sup>\*</sup>), 痕跡高よりも計算値が大きい(K=0.77,  $\kappa=1.4$ )。
- ※:すべり量, 面積から剛性率を逆算すると $\mu=5.24 \times 10^{10}$ (N/m<sup>2</sup>)であるが, 土木学会(2002)を参考に設定した再現モデルの $\mu=3.5 \times 10^{10}$ (N/m<sup>2</sup>)を用いるとMw8.48である。
- 以上から, 基準断層モデルは, 中央防災会議(2005)の断層モデルのすべり分布を参考に設定する。



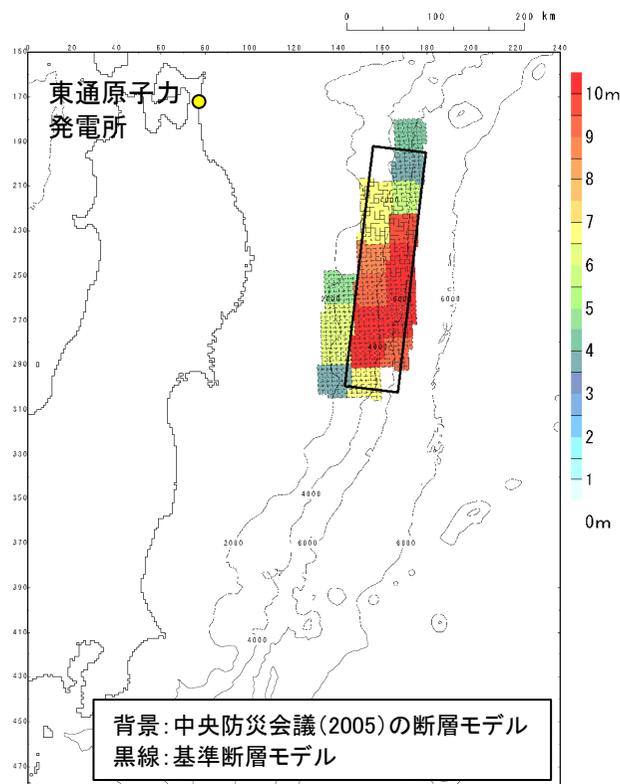
1896年明治三陸地震津波の痕跡高を用いたインバージョンモデル及び痕跡高と計算値の比較(中央防災会議(2005)に一部加筆)

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

### 2.4 基準断層モデルの設定

#### ■ 基準断層モデルの設定: 長さ, 幅, すべり量, 剛性率, 断層上縁深さ, 傾斜角, ライズタイムの設定

- 既往津波(1896年明治三陸地震津波)の再現モデル, 中央防災会議(2005)の断層モデルのすべり分布を参考に, 土木学会(2002)に示されるMwに関連する断層パラメータのスケーリング則を適用して, 長さ, 幅, すべり量, 剛性率, 地震モーメント, 傾斜角, ライズタイムを以下のとおり設定した。



基準断層モデル  
(波源位置: 1896年明治三陸地震津波発生位置)

#### 諸元

断層パラメータ		設定方法	設定値
モーメントマグニチュード	Mw	地震規模(Mw)の分布幅に関する知見, 国内外で発生した最大規模の1896年明治三陸地震津波の地震規模を踏まえて設定	8.5
長さ	L(km)	中央防災会議(2005)のすべり分布を参考に, 既往津波再現モデルに, Mwに関連する断層パラメータのスケーリング則(限界を設定しない)を適用して設定。	271
幅	W(km)		64
すべり量	D(m)		11.60
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	既往津波再現モデルに基づき設定。	$3.5 \times 10^{10}$
地震モーメント	Mo(Nm)	$\mu$ LWD	$7.08 \times 10^{21}$
断層上縁深さ	d(km)	既往津波再現モデルに基づき設定。	1
傾斜角	$\delta$ (°)		20
すべり角	$\lambda$ (°)		75
ライズタイム	$\tau$ (s)	既往津波再現モデルに基づき設定。	60

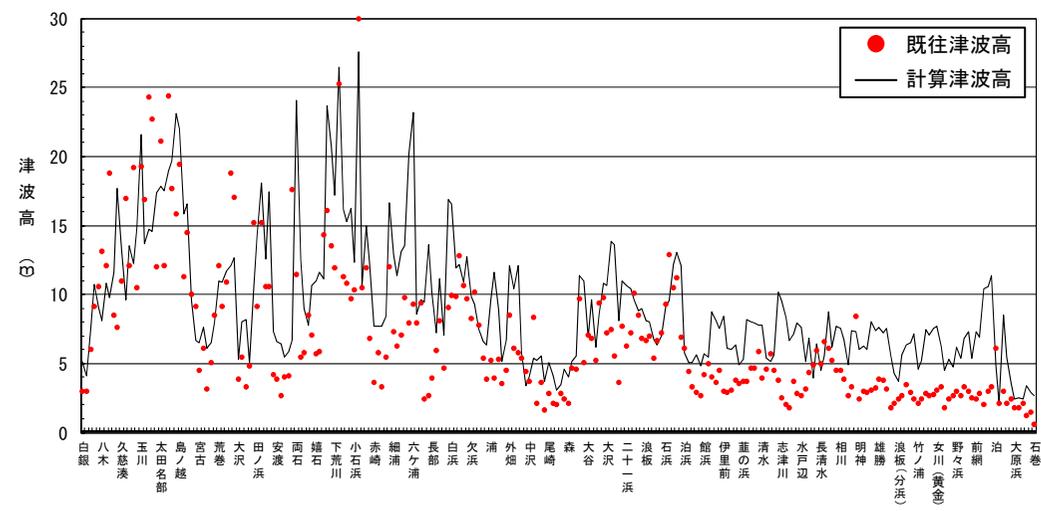
1896年明治三陸地震津波の痕跡高と比較し, 設定した断層モデルの妥当性を確認する。

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.4 基準断層モデルの設定

### ■ 基準断層モデルの設定: 1896年明治三陸地震津波の痕跡高との比較

- 設定した断層モデルは1896年明治三陸地震津波の痕跡高よりも十分に大きく( $K=0.66$ ), 安全側の設定になっていることを確認した。



1896年明治三陸地震津波の痕跡高と計算津波高の比較

1896年明治三陸地震津波の痕跡高との比較( $K, \kappa$ )

断層モデル	K	$\kappa$	n	既往津波高
基準断層モデル	0.66	1.54	246	伊木(1897), 松尾(1933)
(参考) 中央防災会議(2005)	0.77	1.4	143*	

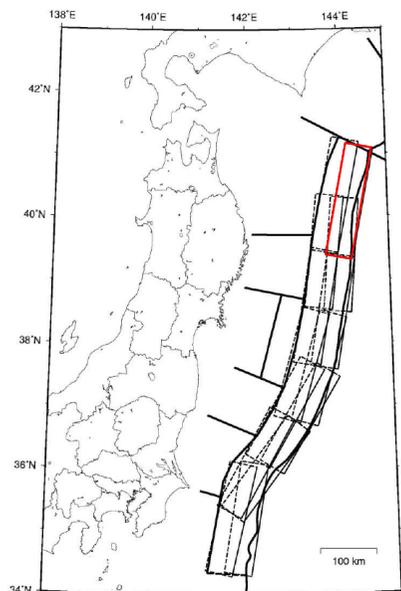
※: 痕跡高と計算値の比較図(p.301)から読み取り

I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

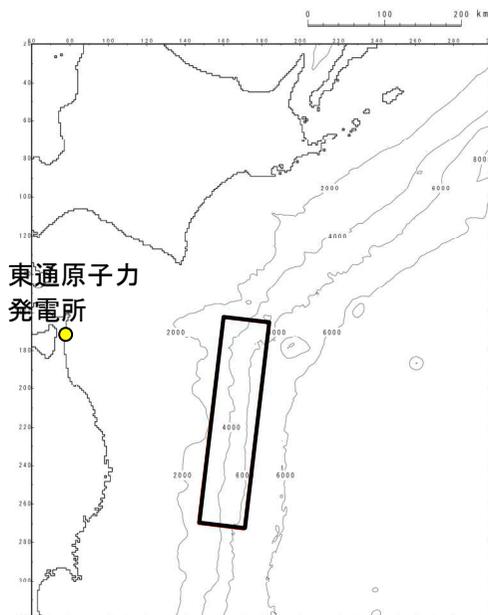
2.4 基準断層モデルの設定

■ 基準断層モデルの設定

- 地震調査研究推進本部(2014)による津波地震の断層面の設定方法を参考として、発電所に影響が大きい位置(日本海溝北端)を基準位置とした。
- 上記波源位置における走向, すべり角を含めた諸元を以下に示す。



三陸沖北部から房総沖の海溝寄りのプレート間地震(津波地震)の断層面  
(地震調査研究推進本部(2014)に一部加筆)



基準断層モデル  
(波源位置:基準)

諸元

断層パラメータ		設定方法	設定値
モーメント マグニチュード*	Mw	地震規模(Mw)の分布幅に関する知見, 国内外で発生した最大規模の1896年明治三陸地震津波の地震規模を踏まえて設定	8.5
長さ	L(km)	既往津波再現モデル, 中央防災会議(2005)のすべり分布を参考に, Mwに関連する断層パラメータのスケーリング則(限界を設定しない)を適用して設定。	271
幅	W(km)		64
すべり量	D(m)		11.60
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	既往津波再現モデルに基づき設定。	$3.5 \times 10^{10}$
地震モーメント	Mo(Nm)	$\mu$ LWD	$7.08 \times 10^{21}$
走向	$\theta$ (°)	地震調査研究推進本部(2014)の津波地震の断層面を参考に設定。	190
断層上縁深さ	d(km)	既往津波再現モデルに基づき設定。	1
傾斜角	$\delta$ (°)		20
すべり角	$\lambda$ (°)	走向とすべり方向に基づき設定。	75
ライズタイム	$\tau$ (s)	既往津波再現モデルに基づき設定。	60

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.4 基準断層モデルの設定

## ■基準断層モデルによる計算結果

- 基準断層モデル(Mw8.5)による計算結果を示す。

## 【水位上昇側】

	最大水位上昇量(m)						備考
	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	
	北側	東側	南側				
基準断層モデル (Mw8.5)	6.60	6.67	6.04	6.01	5.74	5.78	

## 【水位下降側】

	最大水位下降量(m)	備考
	補機冷却海水系取水口前面	
基準断層モデル (Mw8.5)	-4.10	

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.5 波源特性の不確かさの考慮

### ■波源特性の不確かさの考慮方法

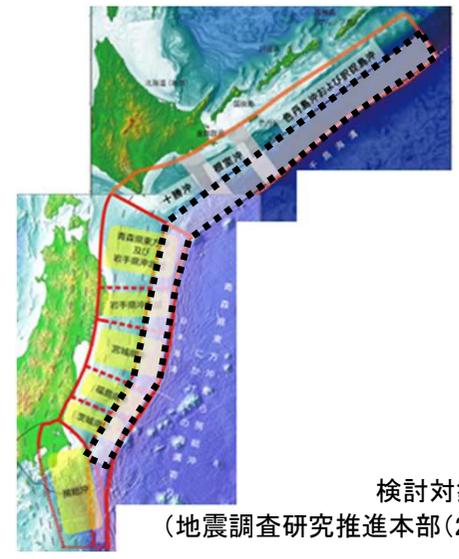
- 土木学会(2016)を参考として波源位置及び走向を変動させた概略パラメータスタディを実施し、敷地前面における水位上昇量及び補機冷却海水系取水口前面における水位下降量が最大となるケースを対象に、傾斜角及びすべり角を変動させた詳細パラメータスタディを実施した。
- 走向, 傾斜角, すべり角の変動範囲については, 土木学会(2002, 2016)を参考に設定<sup>※1</sup>した。

※1:土木学会(2002)では, 走向について, 日本海溝の形状を考慮して変動範囲を設定。傾斜角, すべり角については, 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)及び既往津波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】

検討対象領域	変動範囲	
	位置	走向 <sup>※2</sup>
日本海溝沿い	基準(日本海溝北端) 南へ10km, 20km, 30km移動	基準, 基準±5°, 基準+10°
日本海溝～ 千島海溝沿い	基準(日本海溝北端)から 北東へ10km～260km移動(10km単位)	
千島海溝沿い	千島海溝南西端から北東へ10km, 20km, 30km, 40km, 50km移動	

※2:海溝軸を跨がない範囲で変動範囲を設定



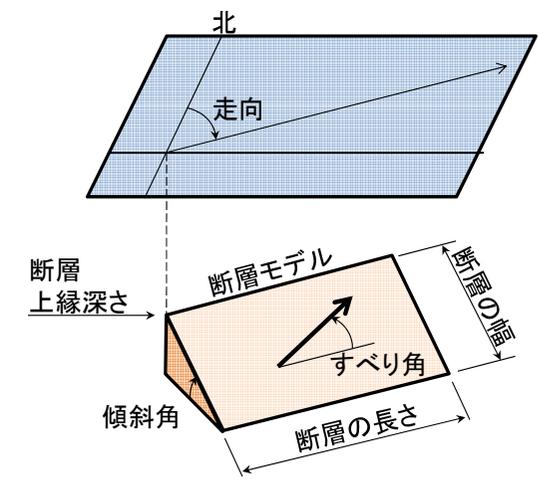
最大水位上昇量・  
下降量最大ケース

➔

【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°

(参考)断層パラメータ



# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

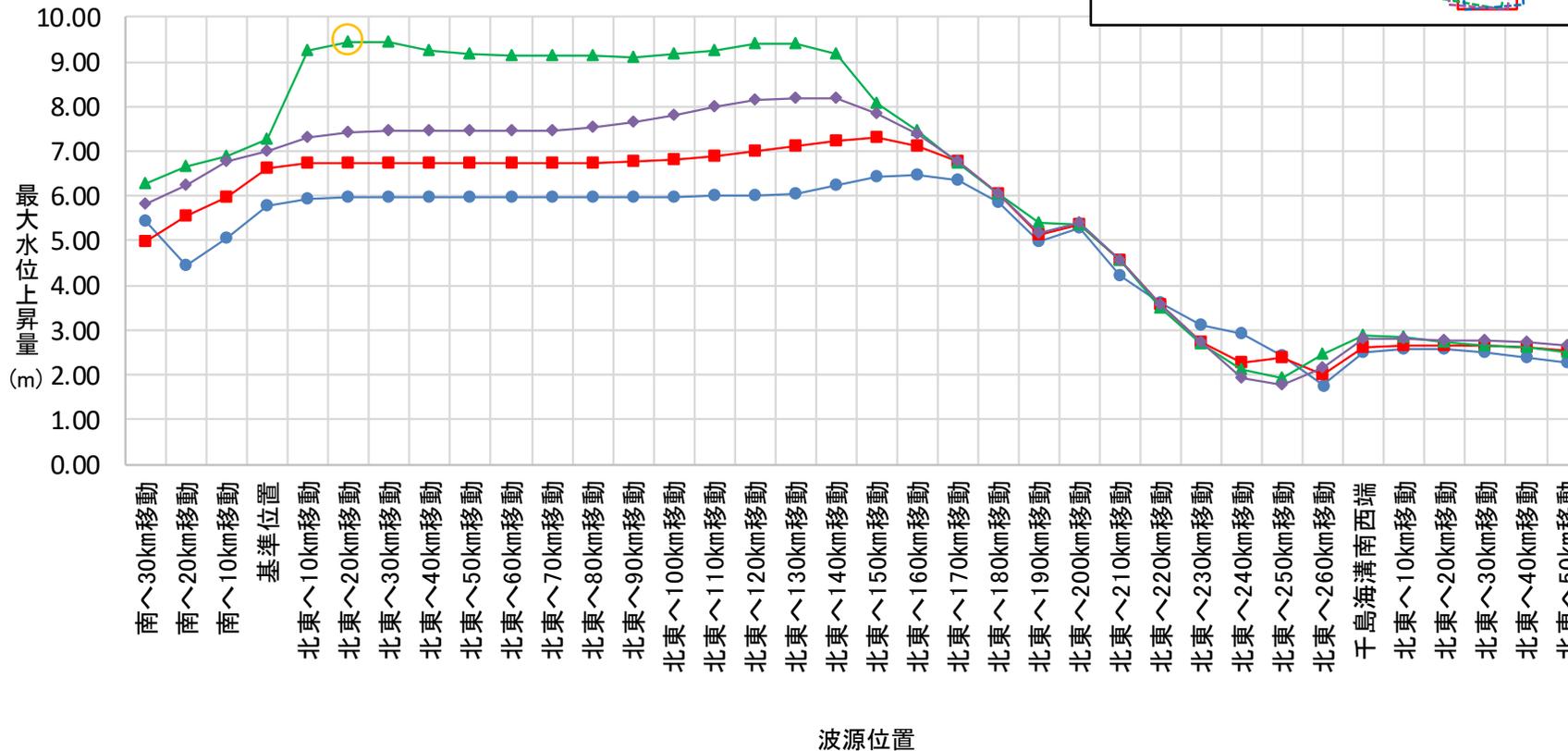
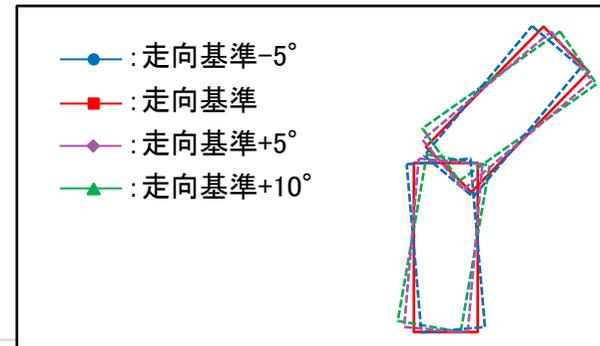
## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■水位上昇側(敷地前面(北側))

- 敷地前面(北側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「II. 「津波地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。

位置: 北東へ20km移動  
 走向: 基準+10°  
 最大水位上昇量: 9.45(m)



# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

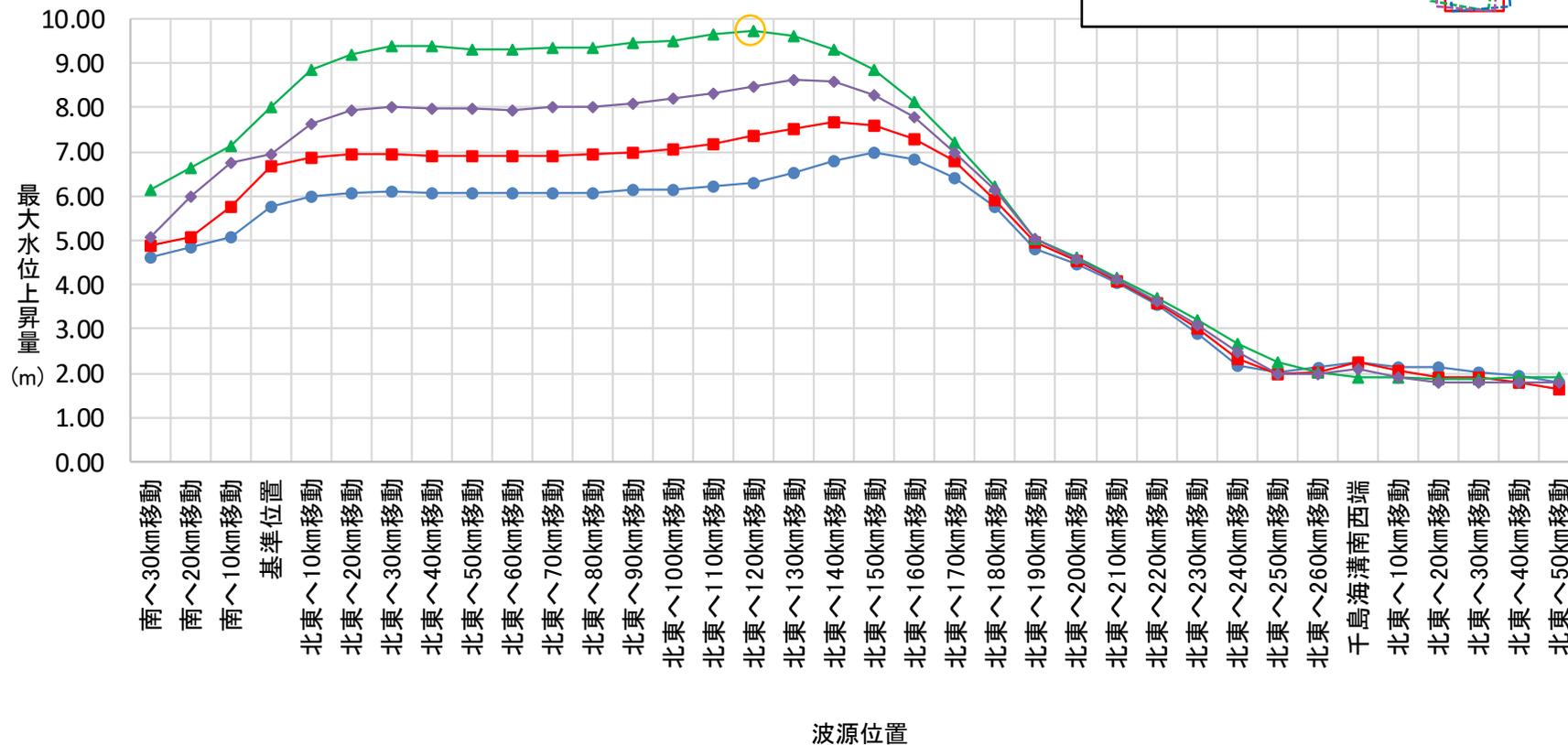
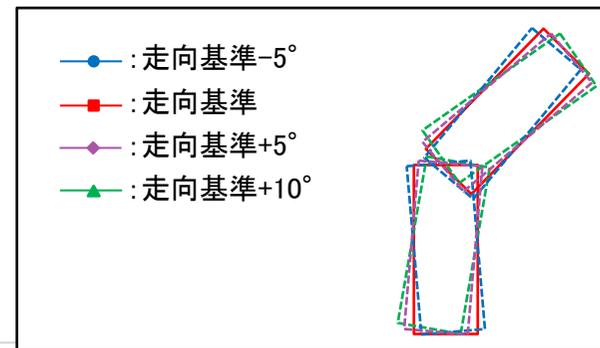
## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■水位上昇側(敷地前面(東側))

- 敷地前面(東側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「II.「津波地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。

位置: 北東へ120km移動  
 走向: 基準+10°  
 最大水位上昇量: 9.73(m)



# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

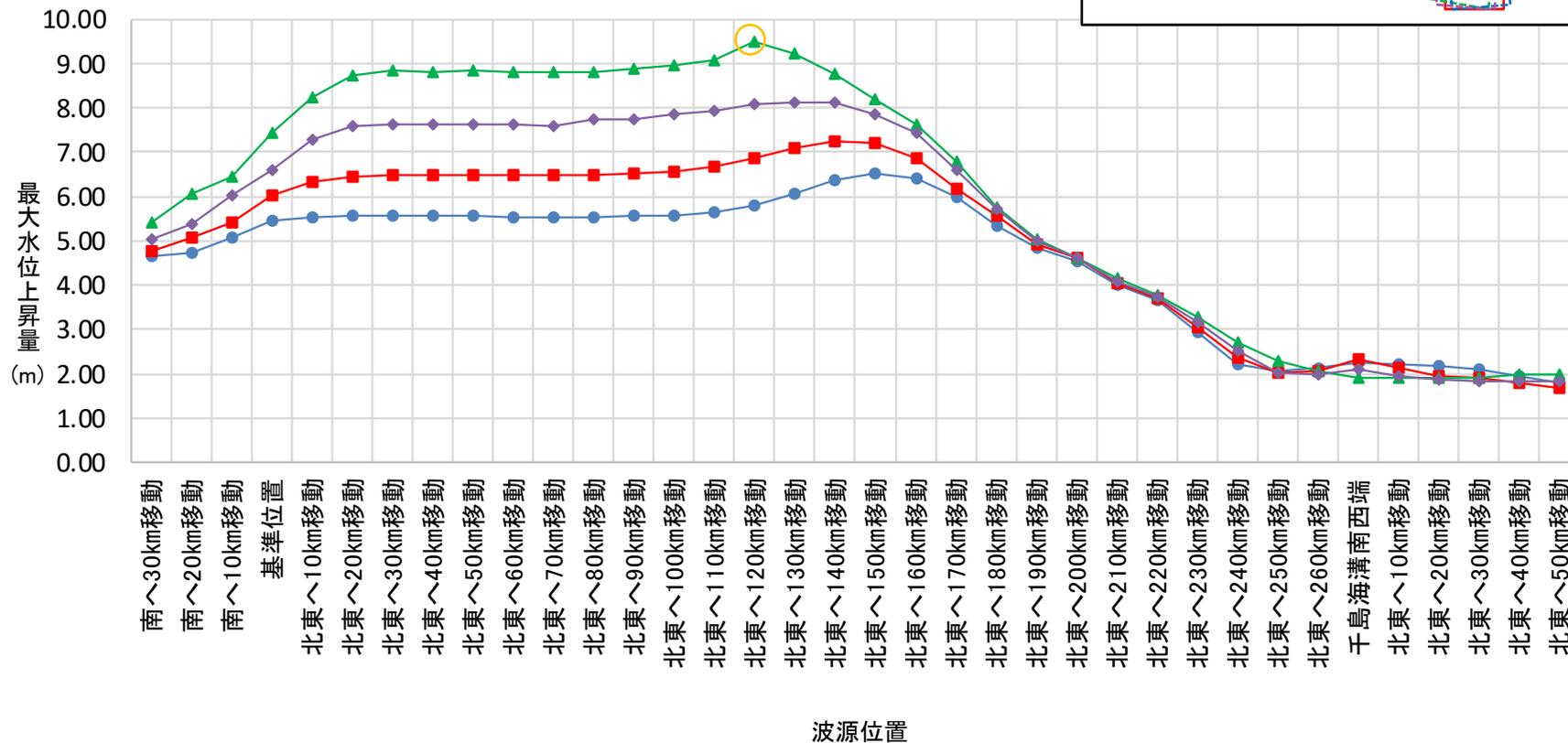
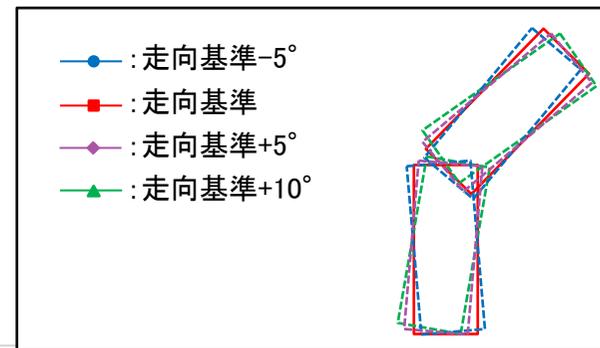
## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■水位上昇側(敷地前面(南側))

- 敷地前面(南側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「II.「津波地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。

位置: 北東へ120km移動  
 走向: 基準+10°  
 最大水位上昇量: 9.48(m)



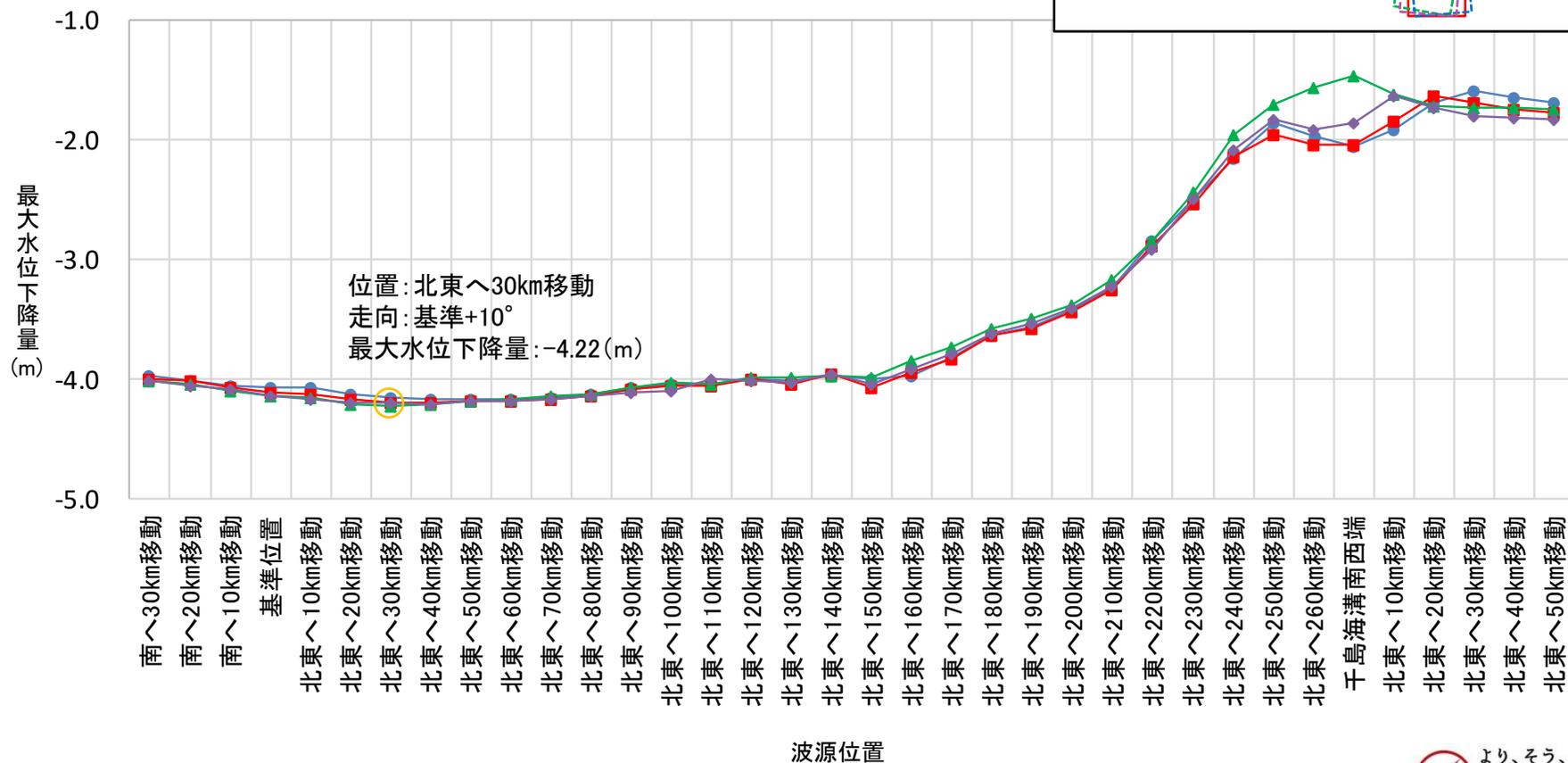
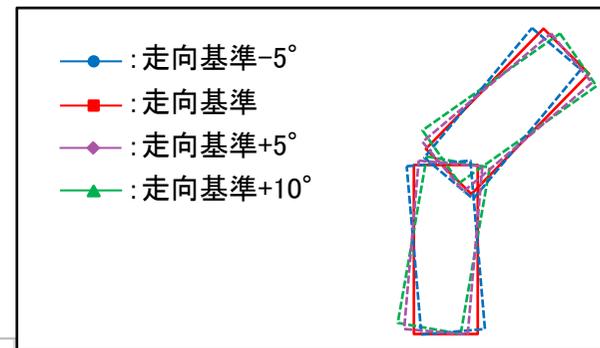
# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■水位下降側

- 補機冷却海水系取水口前面における最大水位下降量を以下に示す\*。

※: 計算結果の詳細は、補足説明資料「II. 「津波地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■まとめ

- 概略パラメータスタディ及び港湾部の防波堤の有無に関する影響検討結果(詳細は次頁以降に示す)を踏まえ、以下のケースを対象に詳細パラメータスタディを実施する。

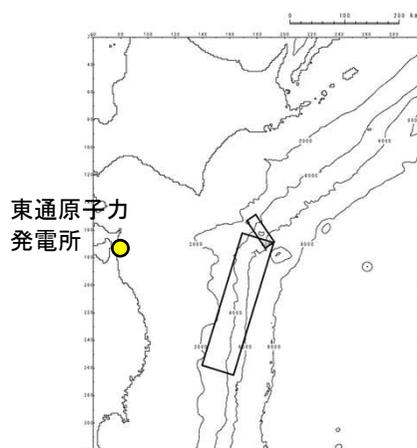
#### 【水位上昇側】

下線: 最大ケース

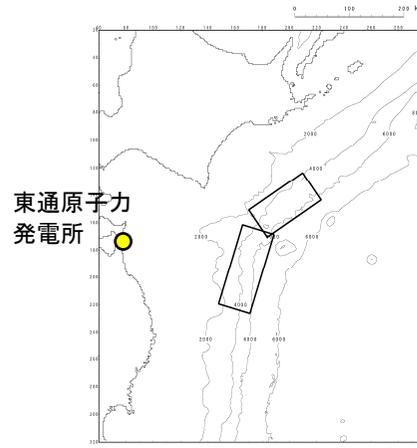
位置	走向	最大水位上昇量(m)						備考
		敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水系取 水口前面	放水路 護岸前面	
		北側	東側	南側				
日本海溝北端から 北東へ20km移動	基準+10°	<u>9.45</u>	9.21	8.72	8.31	8.46	7.82	
日本海溝北端から 北東へ120km移動	基準+10°	9.39	<u>9.73</u>	<u>9.48</u>	<u>8.72</u>	<u>8.86</u>	<u>8.41</u>	

#### 【水位下降側】

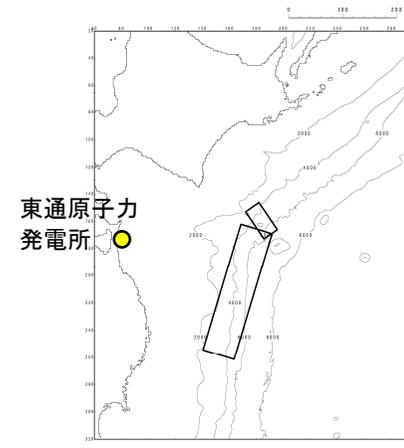
位置	走向	最大水位下降量(m)	備考
		補機冷却海水系取水口前面	
日本海溝北端から 北東へ30km移動	基準+10°	-4.22	



断層位置(水位上昇側)  
(北東へ20km移動)



断層位置(水位上昇側)  
(北東へ120km移動)



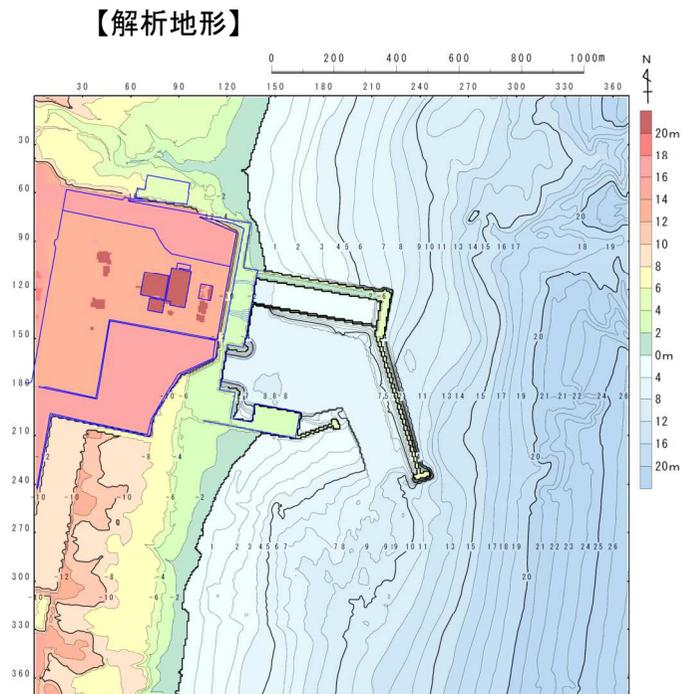
断層位置(水位下降側)  
(北東へ30km移動)

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

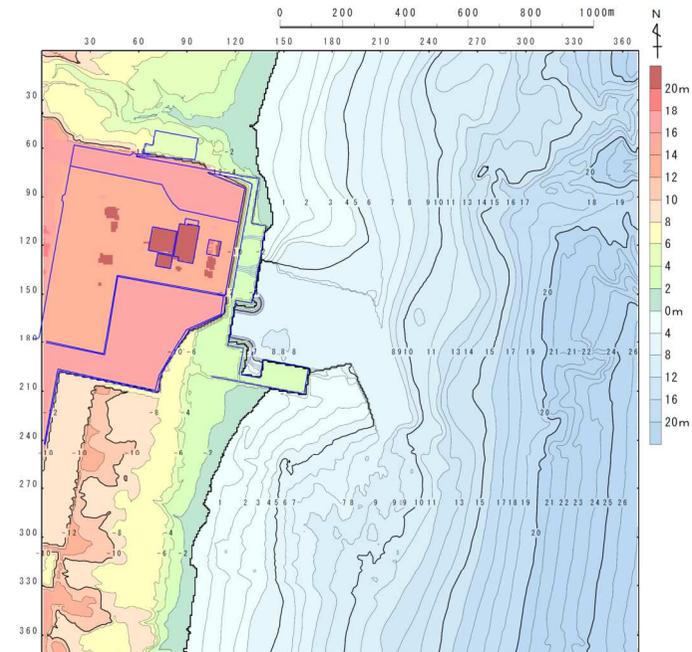
### 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

#### ■防波堤の影響検討:検討方針

- 概略パラメータスタディで抽出した波源位置が, 防波堤が無い場合でも選定位置として妥当であるかを確認するため, 水位上昇側・下降側決定ケースの波源位置の前後10kmの範囲を対象に防波堤無し地形を用いてパラメータスタディを実施した。
- 解析に用いた地形を以下に示す。



防波堤有り



防波堤無し

## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

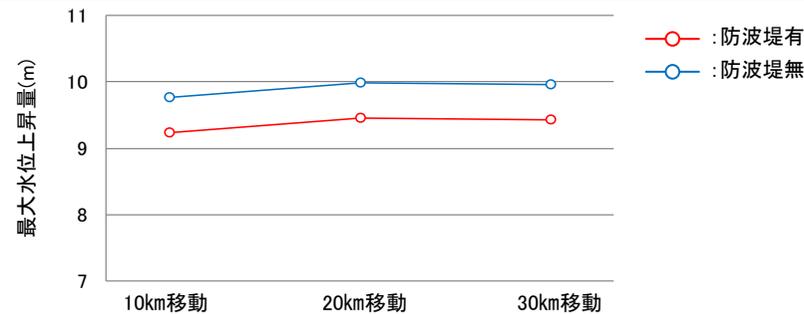
### ■防波堤の影響検討:水位上昇側

- 防波堤無しの場合の地形を用いたパラメータスタディの結果, 防波堤の有無が波源位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。

【敷地前面(北側)最大ケース】

下線:最大ケース

		敷地前面	
		北側	
		有り	無し
日本海溝北端から北東へ 10km移動	基準-5°	5.94	5.80
	基準	6.72	6.90
	基準+5°	7.32	7.70
	基準+10°	9.24	9.77
日本海溝北端から北東へ 20km移動 (敷地前面(北側)決定位置)	基準-5°	5.97	5.82
	基準	6.74	6.93
	基準+5°	7.42	8.13
	基準+10°	<u>9.45</u>	<u>9.98</u>
日本海溝北端から北東へ 30km移動	基準-5°	5.98	5.82
	基準	6.74	6.94
	基準+5°	7.46	8.18
	基準+10°	9.43	9.96



敷地前面(北側)位置の比較※

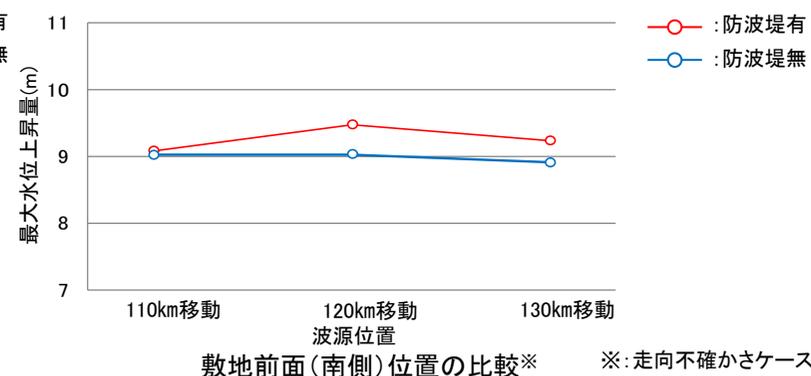
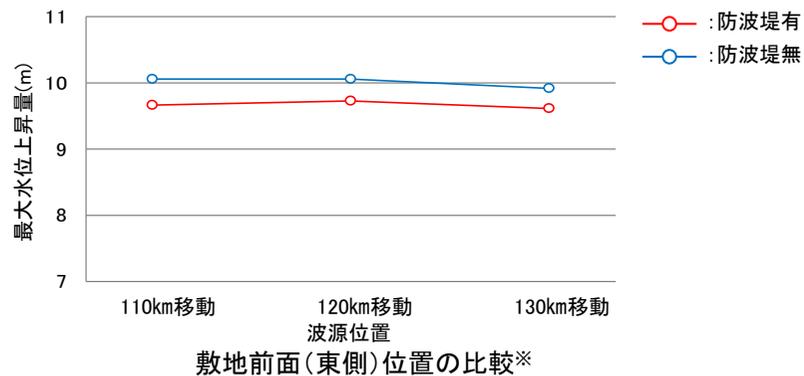
※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

【敷地前面(東側), 敷地前面(南側), 各取放水口前面最大ケース】

下線: 最大ケース

		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	
		東側		南側		有り	無し	有り	無し	有り	無し
		有り	無し	有り	無し						
日本海溝北端から北東へ 110km移動	基準-5°	6.21	6.18	5.63	5.53	5.75	5.38	5.58	5.55	5.67	5.70
	基準	7.16	7.24	6.69	7.02	6.68	6.35	6.49	6.49	6.42	6.24
	基準+5°	8.32	9.13	7.93	7.83	7.71	7.35	7.71	7.26	7.39	7.62
	基準+10°	9.66	<u>10.06</u>	9.08	9.02	8.68	8.19	8.83	8.28	8.35	<u>8.51</u>
日本海溝北端から北東へ 120km移動 (敷地前面(東側), 敷地前 面(南側), 各取放水口前 面決定位置)	基準-5°	6.28	6.33	5.79	5.67	5.85	5.53	5.64	5.67	5.77	5.87
	基準	7.35	7.52	6.88	7.04	6.86	6.52	6.64	6.60	6.57	6.40
	基準+5°	8.48	9.27	8.10	7.89	7.83	7.46	7.87	7.39	7.48	7.74
	基準+10°	<u>9.73</u>	10.06	<u>9.48</u>	<u>9.03</u>	<u>8.72</u>	<u>8.21</u>	<u>8.86</u>	<u>8.30</u>	<u>8.41</u>	8.51
日本海溝北端から北東へ 130km移動	基準-5°	6.54	6.55	6.06	5.85	6.01	5.76	5.77	5.84	5.89	6.05
	基準	7.51	7.69	7.08	7.12	7.05	6.70	6.89	6.70	6.71	6.61
	基準+5°	8.62	9.32	8.13	7.96	7.91	7.52	7.96	7.44	7.55	7.81
	基準+10°	9.62	9.92	9.23	8.91	8.64	8.07	8.78	8.17	8.37	8.38



※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

## 2.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

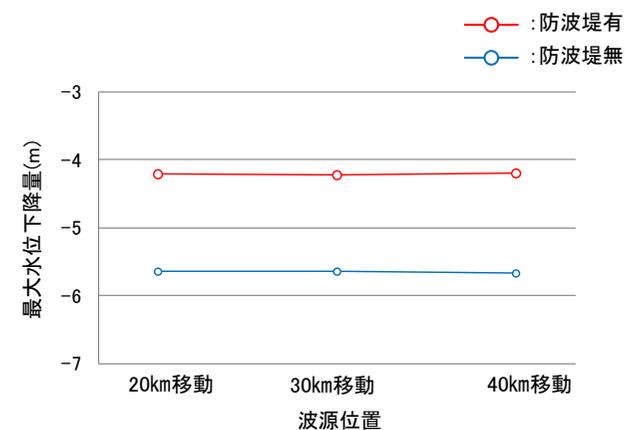
## ■防波堤の影響検討:水位下降側

- 防波堤無しの場合の地形を用いたパラメータスタディの結果、防波堤の有無が波源位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。

【最大水位下降量最大ケース】

下線:最大ケース

		補機冷却海水系取水口前面	
		有り	無し
日本海溝北端から北東へ 20km移動	基準-5°	-4.12	-5.42
	基準	-4.17	-5.56
	基準+5°	-4.19	-5.62
	基準+10°	-4.21	-5.64
日本海溝北端から北東へ 30km移動 (水位下降側決定位置)	基準-5°	-4.16	-5.46
	基準	-4.19	-5.58
	基準+5°	-4.19	-5.64
	基準+10°	<u>-4.22</u>	-5.61
日本海溝北端から北東へ 40km移動	基準-5°	-4.17	-5.48
	基準	-4.19	-5.56
	基準+5°	-4.20	-5.66
	基準+10°	-4.20	<u>-5.67</u>



補機冷却系取水口前面位置の比較\*

※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

2.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

■水位上昇側(敷地前面(北側))

- 敷地前面(北側)における最大水位上昇量を以下に示す。

【日本海溝北端から北東へ20km移動(水位上昇側)】

下線: 最大ケース

パラメータの変動範囲				最大水位上昇量(m)
波源位置	走向	傾斜角	すべり角	敷地前面
				北側
日本海溝北端から北東へ20km移動	基準+10°	基準-5°	基準-10°	7.41
			基準	7.70
			基準+10°	7.63
		基準	基準-10°	9.20
			基準	9.45
			基準+10°	9.30
		基準+5°	基準-10°	10.10
			基準	<u>10.29</u>
			基準+10°	10.27

I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

2.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

■水位上昇側(敷地前面(東側), 敷地前面(南側))

- 敷地前面(東側)及び敷地前面(南側)における最大水位上昇量を以下に示す。

【日本海溝北端から北東へ120km移動(水位上昇側)】

下線: 最大ケース

パラメータの変動範囲				最大水位上昇量(m)	
波源位置	走向	傾斜角	すべり角	敷地前面	
				東側	南側
日本海溝北端から北東へ120km移動	基準-5°	基準	基準-10°	8.68	8.25
			基準	8.59	8.30
			基準+10°	8.17	7.95
	基準+10°	基準	基準-10°	9.81	9.55
			基準	9.73	9.48
			基準+10°	9.23	8.71
	基準+5°	基準	基準-10°	<u>10.72</u>	10.00
			基準	10.63	<u>10.05</u>
			基準+10°	10.32	9.70

I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

2.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

■水位下降側

- 補機冷却海水系取水口前面における最大水位下降量を以下に示す。

下線:最大ケース

パラメータの変動範囲				最大水位下降量(m)
波源位置	走向	傾斜角	すべり角	補機冷却海水系取水口前面
日本海溝北端から北東へ30km移動	基準+10°	基準-5°	基準-10°	-4.18
			基準	-4.17
			基準+10°	-4.15
		基準	基準-10°	-4.23
			基準	-4.22
			基準+10°	-4.21
		基準+5°	基準-10°	-4.23
			基準	<u>-4.24</u>
			基準+10°	-4.23

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

### 2.6 「津波地震」に起因する津波の評価

#### ■津波水位

- 各評価位置における最大水位上昇量及び最大水位下降量を以下に示す。

#### 【水位上昇側】

下線: 最大ケース

波源モデル	位置	走向	傾斜角	すべり角	最大水位上昇量(m)						備考
					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	
					北側	東側	南側				
津波地震	日本海溝北端から北東へ20km移動	基準+10°	基準+5°	基準	<u>10.29</u>	10.21	9.52	9.00	9.15	8.83	敷地前面(北側)最大ケース(今回追加)
	日本海溝北端から北東へ120km移動	基準+10°	基準+5°	基準-10°	10.08	<u>10.72</u>	10.00	<u>9.26</u>	<u>9.40</u>	<u>9.19</u>	敷地前面(東側), 各取放水口前面最大ケース(敷地造成前の決定ケース)
		基準+10°	基準+5°	基準	10.09	10.63	<u>10.05</u>	9.24	9.35	9.13	敷地前面(南側)最大ケース(今回追加)

#### 【水位下降側】

波源モデル	位置	走向	傾斜角	すべり角	補機冷却海水系取水口前面		備考
					最大水位下降量(m)	取水口敷高※を下回る継続時間(分)	
津波地震	日本海溝北端から北東へ30km移動	基準+10°	基準+5°	基準	-4.24	1.4	(敷地造成前の決定ケース)
非常用海水ポンプの運転可能継続時間						約35	

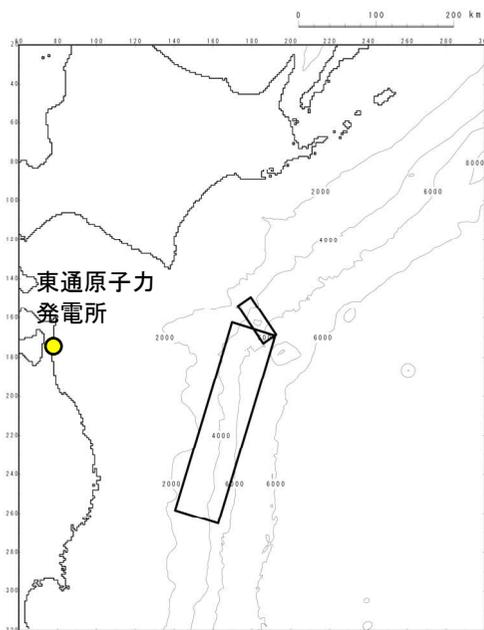
※: 補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

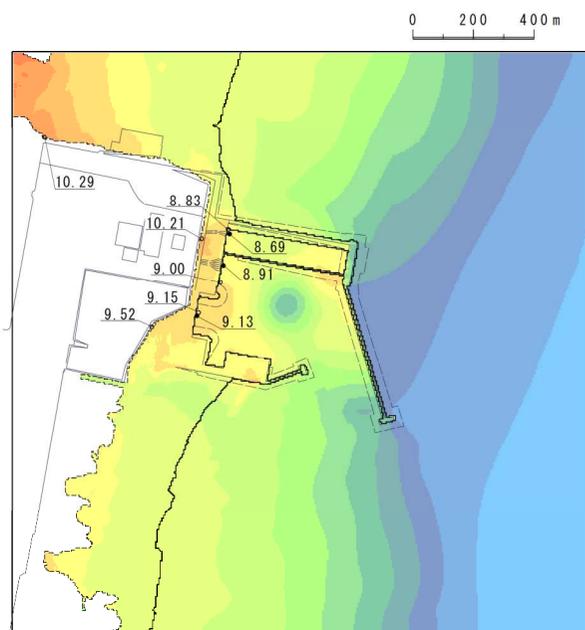
## 2.6 「津波地震」に起因する津波の評価

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(北側)最大ケース)

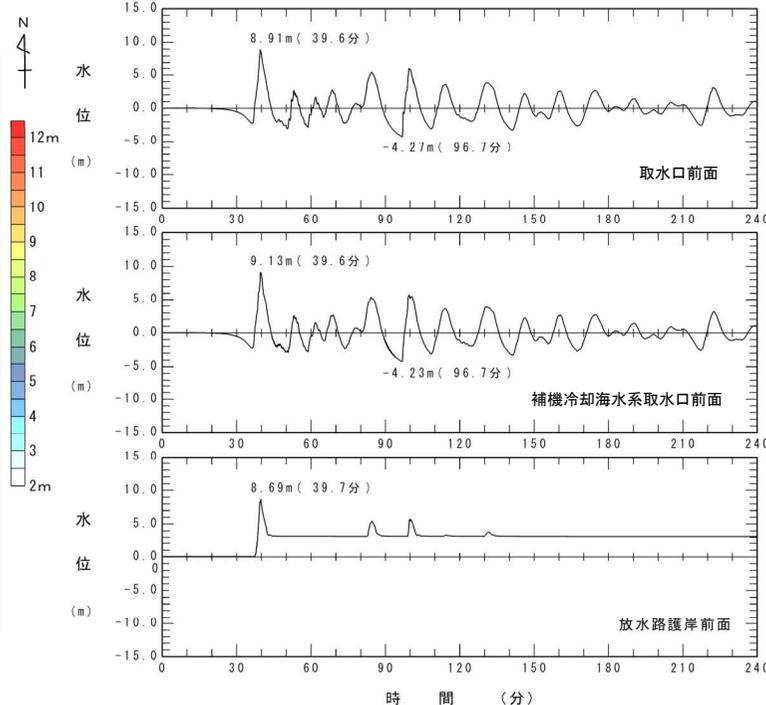
位置	走向	傾斜角	すべり角	最大水位上昇量(m)					
				敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水系取 水口前面	放水路 護岸前面
				北側	東側	南側			
日本海溝北端 から北東へ 20km移動	基準+10°	基準+5°	基準	10.29	10.21	9.52	9.00	9.15	8.83



波源位置



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

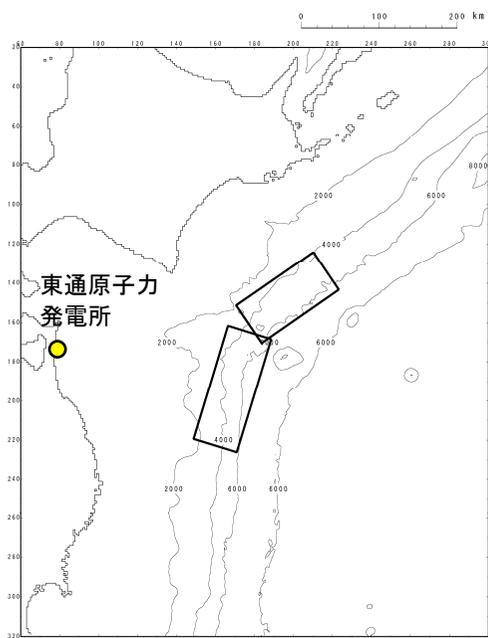
※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」記載)

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

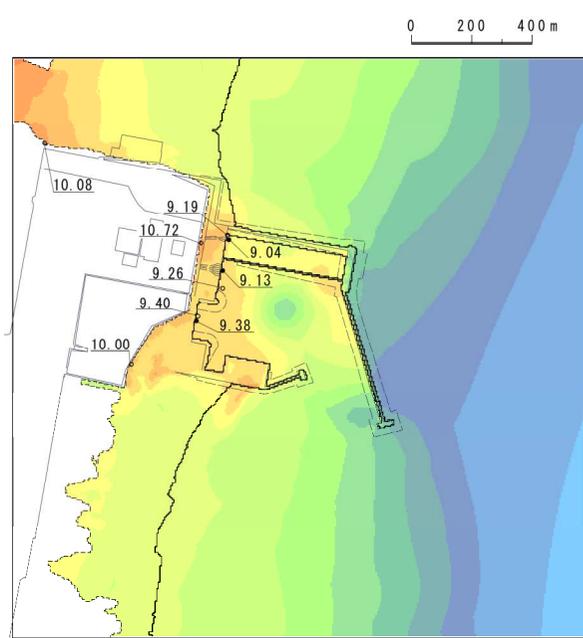
### 2.6 「津波地震」に起因する津波の評価

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(東側), 各取放水口前面最大ケース)

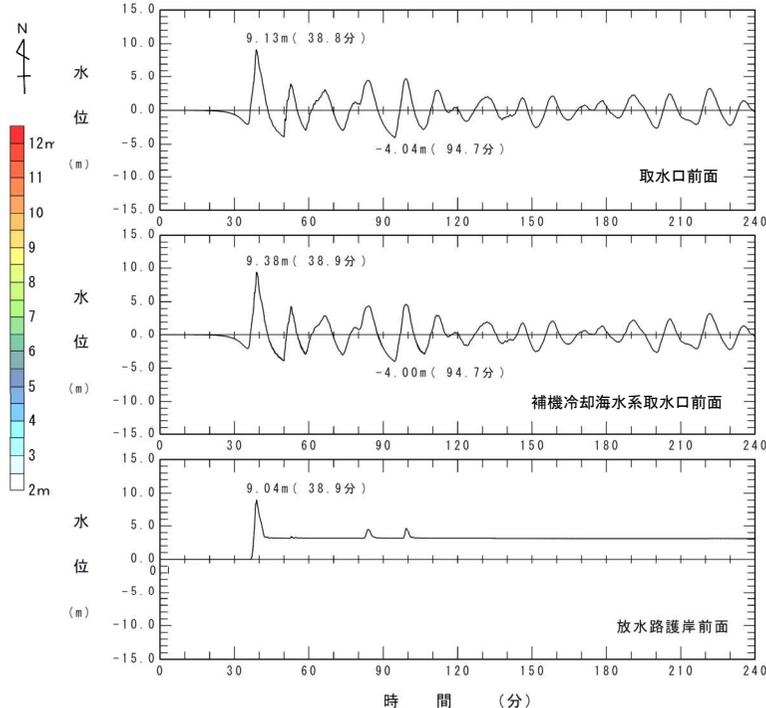
位置	走向	傾斜角	すべり角	最大水位上昇量(m)					
				敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水系取 水口前面	放水路 護岸前面
				北側	東側	南側			
日本海溝北端 から北東へ 120km移動	基準+10°	基準+5°	基準-10°	10.08	10.72	10.00	9.26	9.40	9.19



波源位置



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

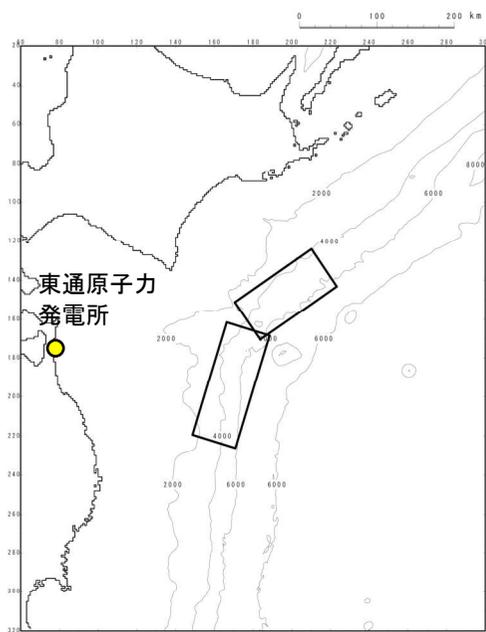
※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」記載)

## I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

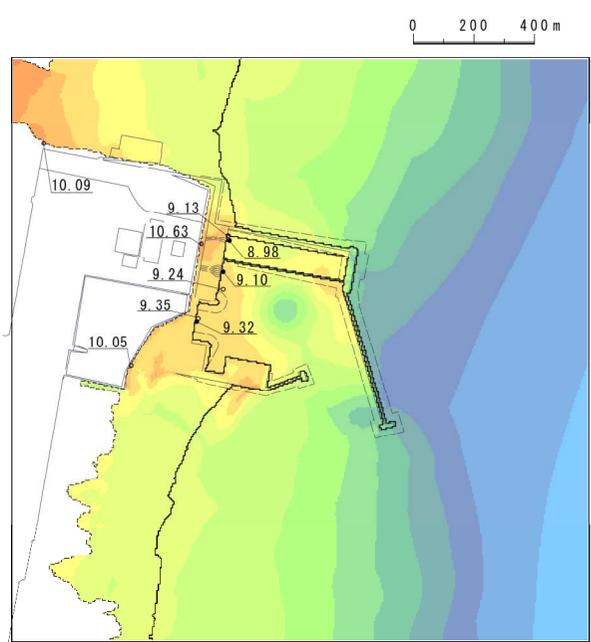
### 2.6 「津波地震」に起因する津波の評価

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(南側)最大ケース)

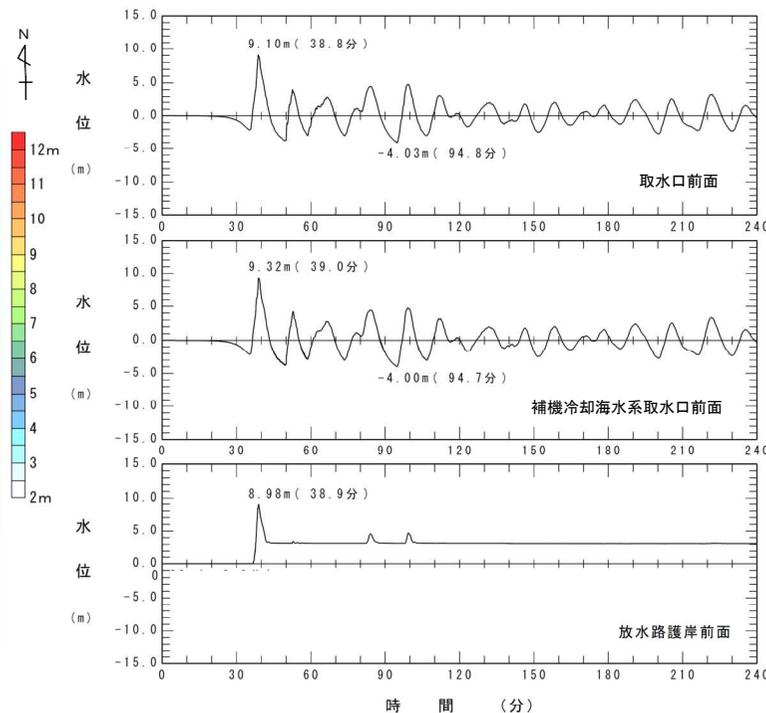
位置	走向	傾斜角	すべり角	最大水位上昇量(m)					
				敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水系取 水口前面	放水路 護岸前面
				北側	東側	南側			
日本海溝北端 から北東へ 120km移動	基準+10°	基準+5°	基準	10.09	10.63	10.05	9.24	9.35	9.13



波源位置



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

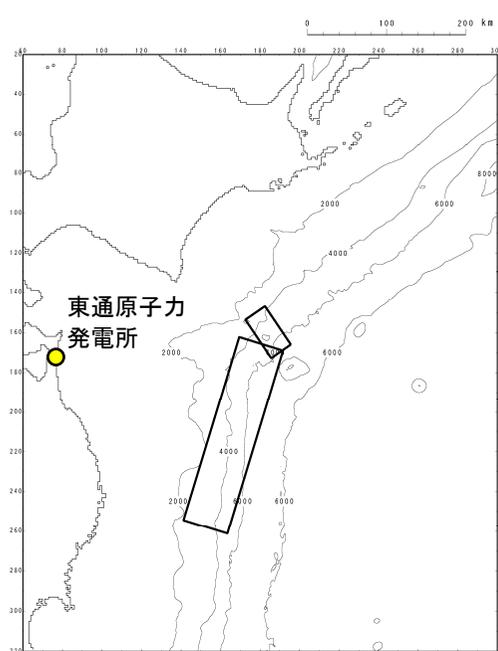
※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」記載)

# I. 地震に起因する津波の評価 2. 津波地震

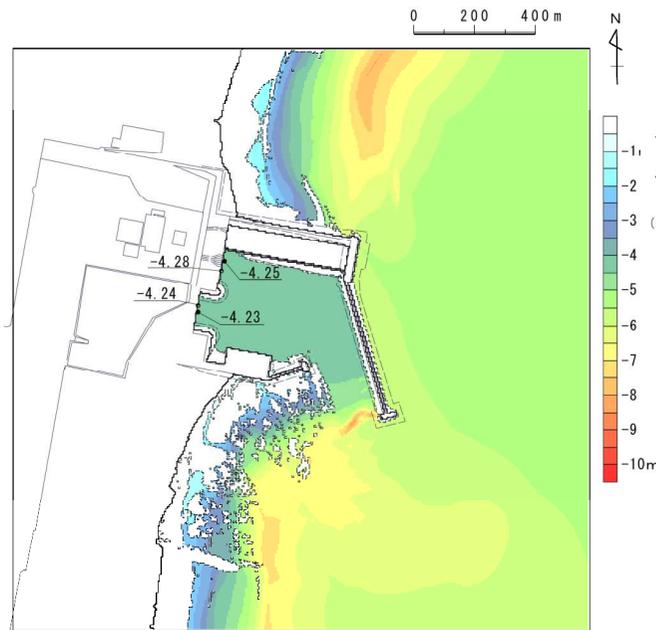
## 2.6 「津波地震」に起因する津波の評価

### ■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位下降側

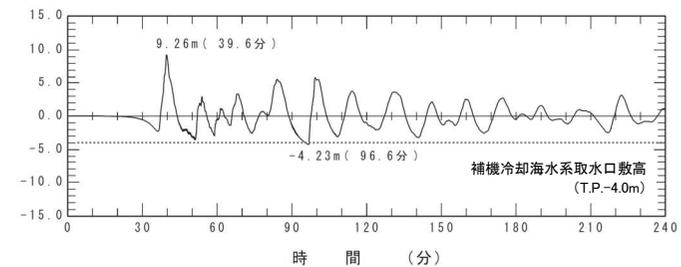
位置	走向	傾斜角	すべり角	補機冷却海水系取水口前面	
				最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
日本海溝北端から北東へ 30km移動	基準+10°	基準+5°	基準	-4.24	1.4



断層位置



最大水位下降量分布



補機冷却海水系取水口前面における  
水位時刻歴波形※1, 2

※1: 水位時刻歴波形は、補機冷却海水系取水口前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

※2: 補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

## I . 地震に起因する津波の評価

### 3. 海洋プレート内地震

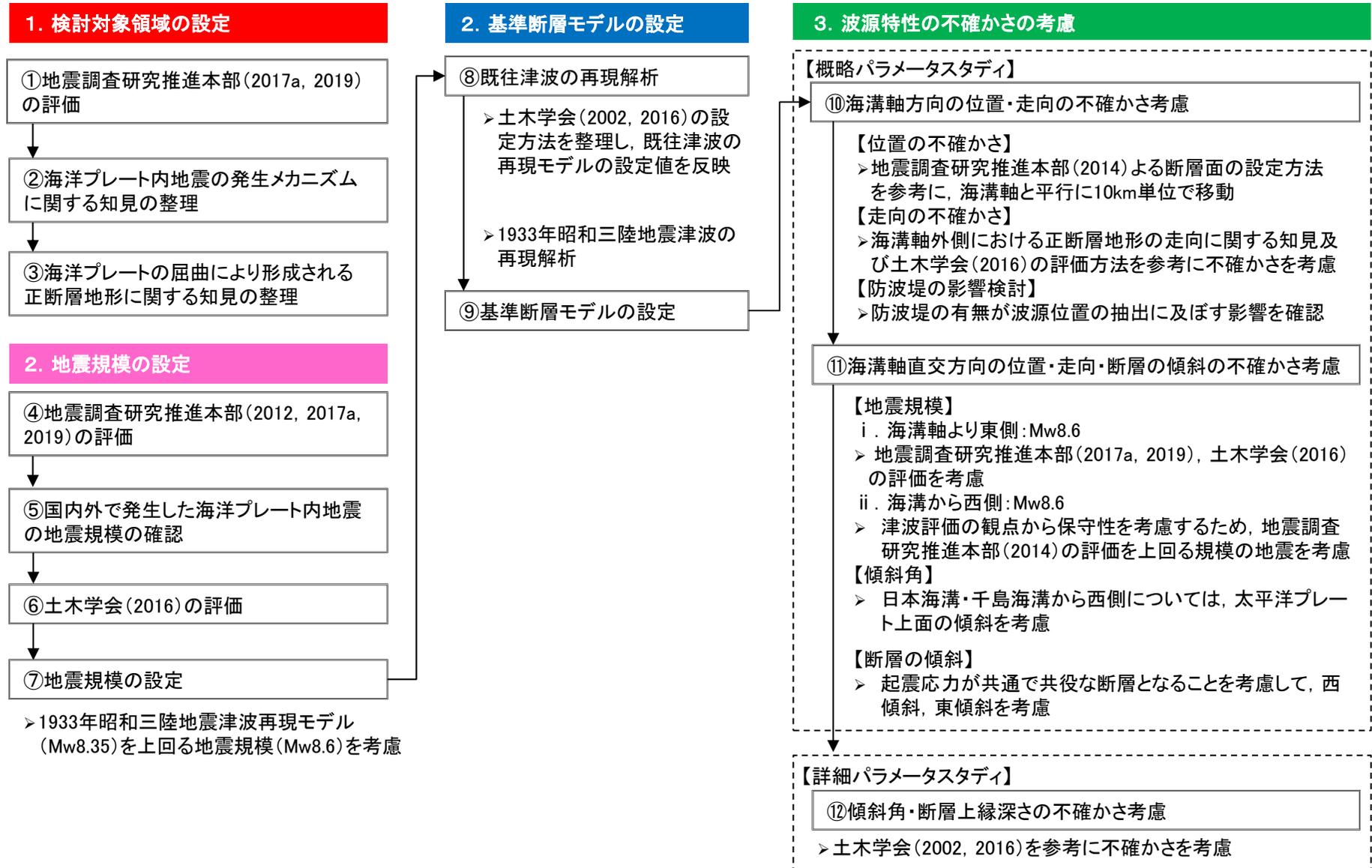
---

- 3. 1 評価フロー
- 3. 2 検討対象領域の設定
- 3. 3 地震規模の設定
- 3. 4 基準断層モデルの設定
- 3. 5 波源特性の不確かさの考慮
- 3. 6 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震  
3.1 評価フロー

- 以下のフローに基づき評価を実施した。

【評価フロー】

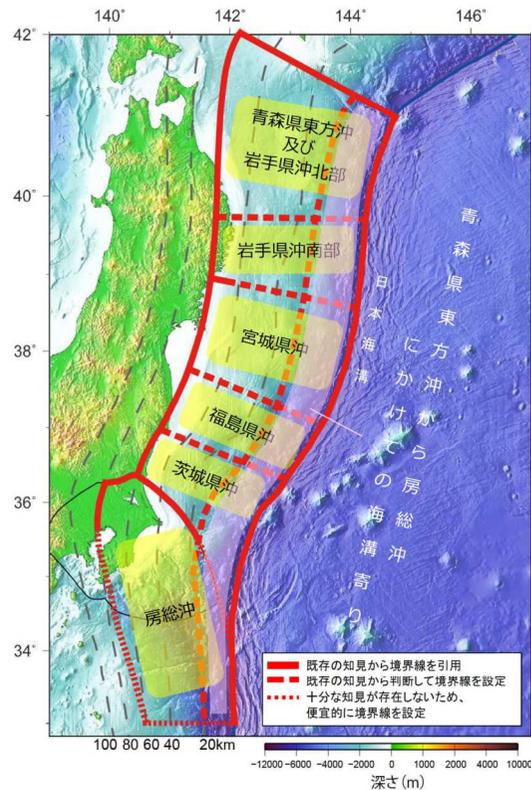


## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

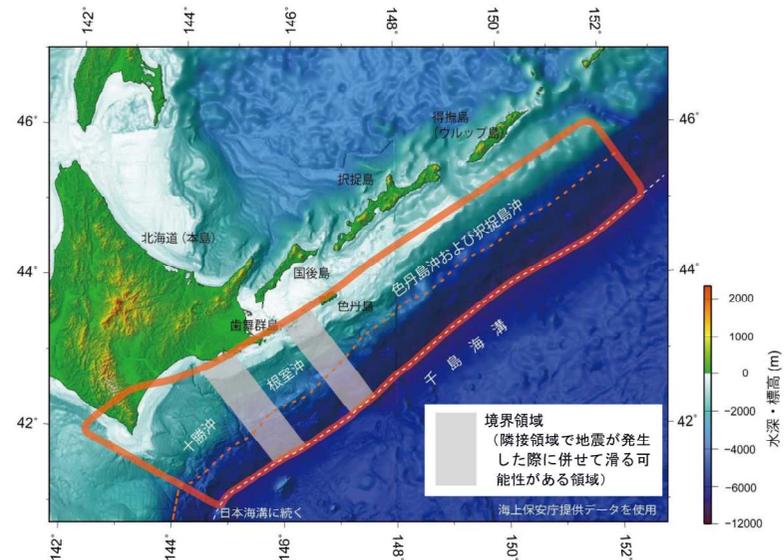
### 3.2 検討対象領域の設定

#### ■地震調査研究推進本部の評価

- 日本海溝軸外側における海洋プレート内地震の発生領域について、地震調査研究推進本部(2019)は、津波等により大きな被害をもたらした地震としては、三陸沖付近で1933年に発生した正断層型の地震(昭和三陸地震, M8.1)があり、同様の地震は海溝軸外側の領域内のどこでも発生する可能性があるとして評価している。
- また、千島海溝沿いについて、地震調査研究推進本部(2017a)は、過去に十勝沖から択捉島沖において地震が発生した履歴は無いが、択捉島沖の北東側では2007年にM8.2(Mw8.1)が、隣接する日本海溝沿いの領域では1933年にM8.1(Mw8.4)の地震(昭和三陸地震)が発生しているため、同様の規模の地震は海溝軸外側のどこでも発生する可能性があるとして評価している。



地震調査研究推進本部(2019)における  
日本海溝沿いの評価対象領域



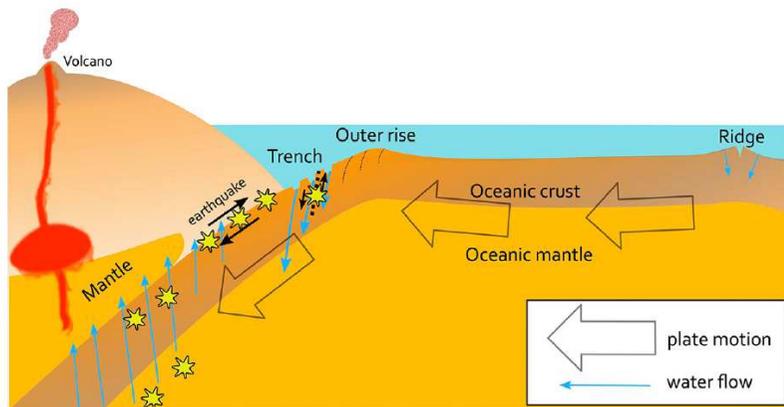
地震調査研究推進本部(2017a)における  
千島海溝沿いの評価対象領域

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

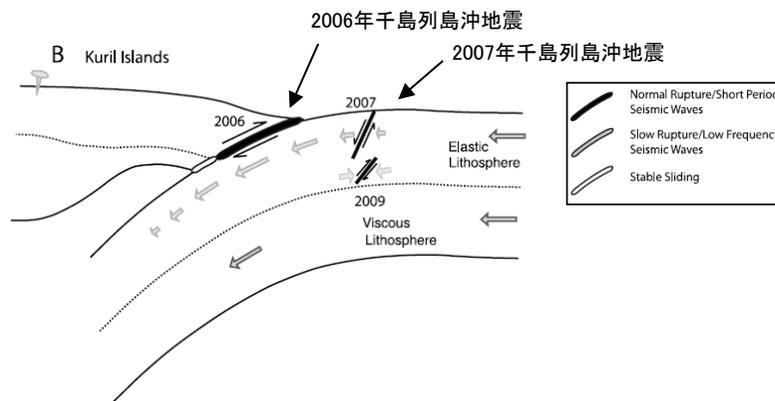
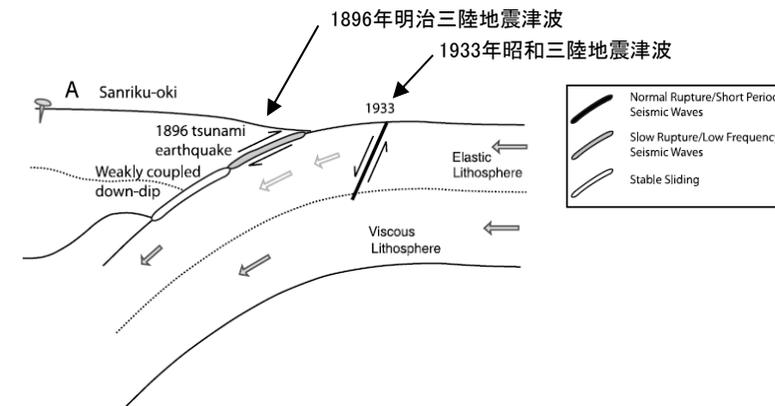
3.2 検討対象領域の設定

■海洋プレート内地震の発生メカニズムに関する知見

- 尾鼻・藤江(2017)は、海溝軸外側は、海洋プレートの沈み込みによる屈曲によりプレート浅部に伸張応力場が生じ、海洋性地殻を断ち切る正断層によって形成された地塁・地溝構造(正断層)が発達しており、この構造を通じてプレート内に取り込まれた水が地震活動に影響を及ぼすとしている。
- また、Lay et al.(2011)は、プレート屈曲に伴う伸張応力によって生じる海洋プレート内地震(アウターライズ地震)について、1896年明治三陸地震と1933年昭和三陸地震や2006年と2007年の千島列島沖地震のように、プレート間地震発生後(歪み解放後)に、連動して発生した事例があるとしている。



海洋プレートによる水輸送と地震活動の模式図  
(尾鼻・藤江(2017))



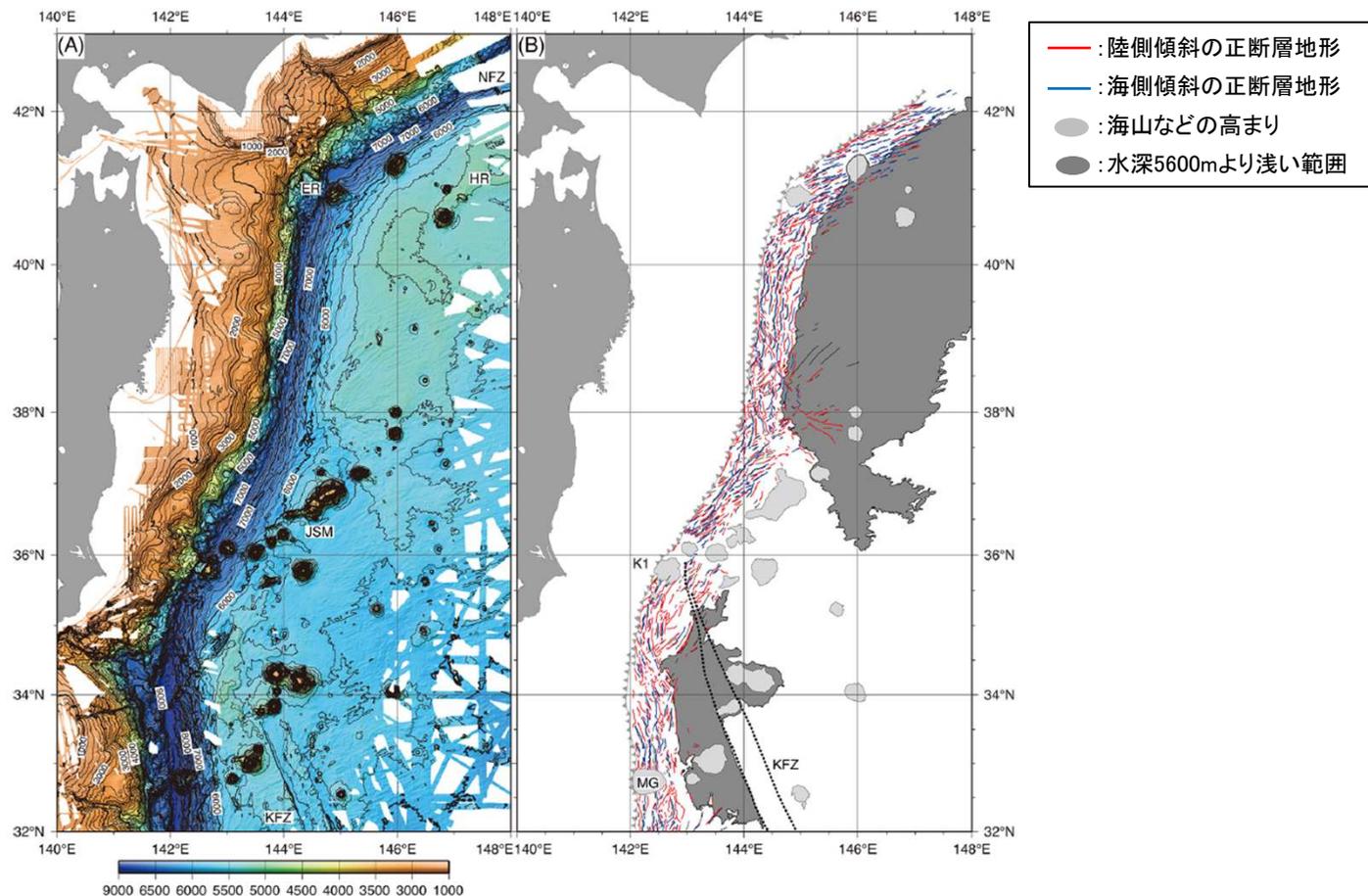
日本海溝沿い・千島海溝沿いで発生したアウターライズ地震  
(Lay et al.(2011))

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.2 検討対象領域の設定

■海洋プレートの屈曲により形成される正断層地形に関する知見

- 中西(2017)は、マルチビーム音響測深機により取得された海底地形データから作成された海底地形図から、日本海溝・千島海溝の海溝軸外側に正断層地形が多く分布し、その範囲は海溝軸から80km程度に見られるとしている。



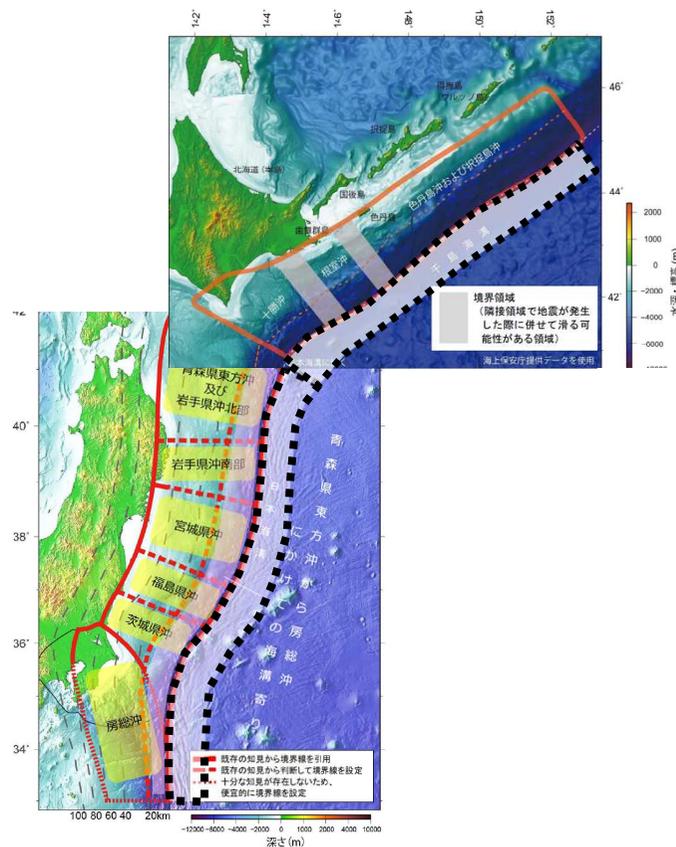
(左) 日本海溝～千島海溝南西部の海底地形図  
(右) 正断層地形  
(中西(2017)に一部加筆)

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.2 検討対象領域の設定

■まとめ

- 地震調査研究推進本部(2017a, 2019)の評価, 海洋プレート内地震の発生メカニズム及び海洋プレートの屈曲により形成される正断層地形に関する知見を踏まえ, 検討対象領域は日本海溝から千島海溝沿いを対象とする。



検討対象領域

(地震調査研究推進本部(2017a, 2019)に一部加筆)

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.3 地震規模の設定

#### ■地震調査研究推進本部の評価: 日本海溝沿い

- 地震調査研究推進本部(2012, 2019)では, 次の地震の規模を1933年昭和三陸地震津波のMから「M8.2前後」と評価している\*。
- 地震調査研究推進本部(2012)では, 上記評価の信頼度を「B」と評価している。

※: 地震調査研究推進本部(2012)では, 1933年昭和三陸地震津波の地震規模について以下のとおり評価している。

→プレート内の正断層型の地震については, 過去400年間に1933年の昭和三陸地震の1例しかないことを踏まえ, 次の地震の規模は, 過去に発生した地震を参考にして, M8.2前後、Mt8.3前後と推定した。

次の三陸沖北部から房総沖の海溝寄りのプレート内地震(正断層型)の発生確率等  
(地震調査研究推進本部(2012))

項目	将来の地震発生確率等 <sup>注2</sup>	備考	評価の信頼度 <sup>注4</sup>
今後10年以内の発生確率 #	1%~2% (0.3%~0.6%)	M8程度のプレート内正断層型地震については, 三陸沖北部~房総沖の海溝寄り全体では過去400年間に1933年の三陸地震の1例しかないことと, 三陸沖海溝外縁の断層地形及び正断層地震の総モーメントの推定から, 同様の地震が400~750年に1回発生するものとして, ボアソン過程により三陸沖北部から房総沖の海溝寄りのどこかで発生する確率を算出した。また, 1933年の地震の断層長が三陸沖北部から房総沖の海溝寄り全体の0.25倍程度を占めることから, 特定の海域では同様の地震が1600~3000年に1回発生するものとして, ボアソン過程から発生確率を算出した。  #三陸沖北部から房総沖の海溝寄り全体での発生確率を示す。()は特定の海域の値。	C
今後20年以内の発生確率 #	3%~5% (0.7%~1%)		
今後30年以内の発生確率 #	4%~7% (1%~2%)		
今後40年以内の発生確率 #	5%~10% (1%~2%)		
今後50年以内の発生確率 #	6%~10% (2%~3%)		
今後100年以内の発生確率 #	10%~20% (3%~6%)		
今後300年以内の発生確率 #	30%~50% (10%~20%)		
次の地震の規模	M8.2前後 <sup>注3</sup> Mt8.3前後		

注2 評価時点がどの時点でもボアソン過程を用いているため確率は変化しない。

注3 Mの推定値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。

注4 評価の信頼度

#### ■規模の評価の信頼度: B

想定地震と同様な過去の地震の規模から想定規模を推定した。過去の地震データが多くはなく, 規模の信頼性は中程度である。

#### ■発生確率の評価の信頼度: C

想定地震と同様な過去の地震データが少なく, 必要に応じ地震学的知見を用いて発生確率を求めたため, 発生確率の値の信頼性はやや低い。今後の新しい知見により値が大きく変わり得る。

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.3 地震規模の設定

■地震調査研究推進本部の評価:千島海溝沿い

- 地震調査研究推進本部(2017a)は、十勝沖から択捉島沖では過去に海溝軸外側の領域で地震が発生した履歴はないものの、択捉島の北東側で2007年にM8.2、隣接する日本海溝沿いの領域では1933年にM8.1(昭和三陸地震)の正断層型の地震が発生していることから、1933年昭和三陸地震と同様の規模の地震が千島海溝でも発生する可能性があるとし、次の地震の規模を「M8.2前後」と評価している。

千島海溝沿いにおける次の海溝軸外側で発生する地震の発生確率等  
(地震調査研究推進本部(2017a))

項目	将来の地震発生確率等 <sup>注1</sup>	備考
今後10年以内の発生確率	不明	対象領域で過去に発生した地震は無い。ただし、隣接する領域では過去にM8.2の地震が発生している。
今後20年以内の発生確率	不明	
今後30年以内の発生確率	不明	
今後40年以内の発生確率	不明	
今後50年以内の発生確率	不明	
次の地震の規模	M8.2前後 <sup>注3</sup>	領域外で過去に発生した地震のMを参考にして判断した。領域内で発生していないため、信頼性はほかの評価に比べて低い。

注3：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」を使用した。「程度」は「前後」よりばらつきが大きい場合に使用した。

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.3 地震規模の設定

■国内外で発生した海洋プレート内地震の地震規模に関する知見

- 1933年昭和三陸地震津波は、国内外における海溝外縁隆起帯で発生した最大規模の海洋プレート内地震である。

海溝軸外側(海溝外縁隆起帯)で発生した主な海洋プレート内地震の断層パラメータ  
(Alvarez-Gomez et al.(2012)に一部加筆)

Id.	Date dd/mm/yyyy	Place	$M_W$	Length km	Width km	Bottom km	Dip °	Slip m	Rigidity $Nm^{-2}$	Reference
a	03/02/1933	Sanriku	8.4	185	100	70	45	3.3	-	Kanamori (1971)
b	03/02/1933	Sanriku	8.4	220	35	25	45	8	$7.0 \times 10^{10}$	Kirby et al. (2008)
c	30/03/1965	Rat Island	7.2	50	80	60	50	1.2	$7.0 \times 10^{10}$	Abe (1972)
d	30/03/1965	Rat Island	7.2	50	40	30	50	6	$5.0 \times 10^{10}$	Beck and Christensen (1991)
e	19/08/1977	Sunda	8.2	200	70	40	45	3	$6.4 \times 10^{10}$	Gusman et al. (2009)
f	19/08/1977	Sunda	8.2	200	25	29	45	9	$4.0 \times 10^{10}$	Spence (1986), Lynnes and Lay (1988)
g	04/05/1990	Mariana	7.3	40	25	29	48	3.4	$4.0 \times 10^{10}$	Satake et al. (1992)
h	04/05/1990	Mariana	7.3	70	40	40	48	1.5	$4.0 \times 10^{10}$	Satake et al. (1992)
i	04/05/1990	Mariana	7.3	70	40	-	48	-	-	Yoshida et al. (1992)
j	04/09/2001	Juan Fernandez Ridge	6.7	70	26	30	51	1	$4.0 \times 10^{10}$	Fromm et al. (2006)
k	13/01/2007	Kuril	7.9	120	40	35	45	1.9	$5.0 \times 10^{10}$	Fujii and Satake (2008)
l	13/01/2007	Kuril	8.0	130	30	-	37	6.4	$4.0 \times 10^{10}$	Tanioka et al. (2008)

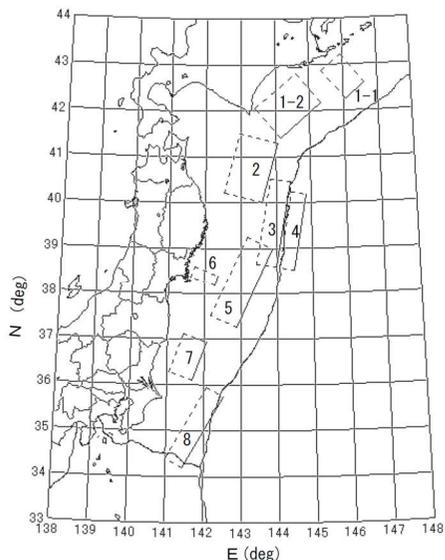
I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.3 地震規模の設定

■土木学会(2016)の評価

- 1611年の津波について、地震調査研究推進本部(2012, 2019)は津波地震と評価しているが、土木学会(2016)では海洋プレート内地震であった場合、その地震規模をMw8.6と評価している。

【既往津波の痕跡高を説明できる断層モデル(土木学会(2016))】



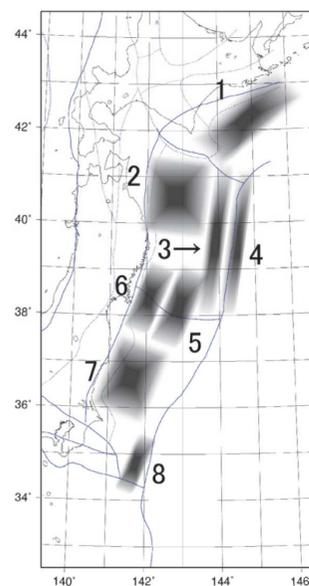
断層モデルの位置

断層パラメータ

番号	断層長 L (km)	断層幅 W (km)	すべり量 D (m)	傾斜角 $\delta$ (度)	すべり角 $\lambda$ (度)	剛性率 $\mu$ $\times 10^{10}$	$M_0$ $\times 10^{20}$	Mw	対応する 既往津波
1-1	60	100	2.2	27	115	5.0	6.6	7.81	1973年
1-2	130	100	3.5	20	115	5.0	22.8	8.17	1952年
2	150	100	6.0	20	80	5.0	45.0	8.37	1968年
3	210	50	9.7	20	75	3.5	35.6	8.30	1896年
4	185	50	6.6	45	270	7.0	42.7	8.354	1933年
5	210	70	4.0	15	85	5.0	29.4	8.246	1793年
6	26	65	2.0	20	85	7.0	2.4	7.52	1978年
7	100	60	2.3	10	85	5.0	6.9	7.83	1938年
8	200	50	6.5	20	95	3.5	22.8	8.17	1677年

剛性率の単位はN/m<sup>2</sup>、地震モーメントM<sub>0</sub>の単位はN・mである。

【海域の領域区分と既往最大Mw(土木学会(2016))】



領域	既往最大M <sub>w</sub>	対応する既往津波
1	8.2	1952年
2	8.4	1968年
3	8.3	1896年
4	8.6	1611年
5	8.2	1793年
6	7.7	1978年
7	7.9	1938年
8	8.2	1677年

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.3 地震規模の設定

---

#### ■まとめ

- ・ 地震調査研究推進本部(2012, 2019)では、次の地震の規模を1933年昭和三陸地震津波と評価し、また、同地震は国内外における海溝外縁隆起帯で発生した最大規模の海洋プレート内地震である。
- ・ ただし、地震調査研究推進本部(2012)では次の地震の規模の信頼度を「B」と評価しているとともに、1611年の津波について、地震調査研究推進本部(2012, 2019)では津波地震と評価しているものの、土木学会(2002)では海洋プレート内地震であった場合、その地震規模をMw8.6と評価している。
- ・ 以上から、基準断層モデルの地震規模は、1933年昭和三陸地震津波の痕跡高を再現するモデル(Mw8.35)を上回るMw8.6を考慮する。

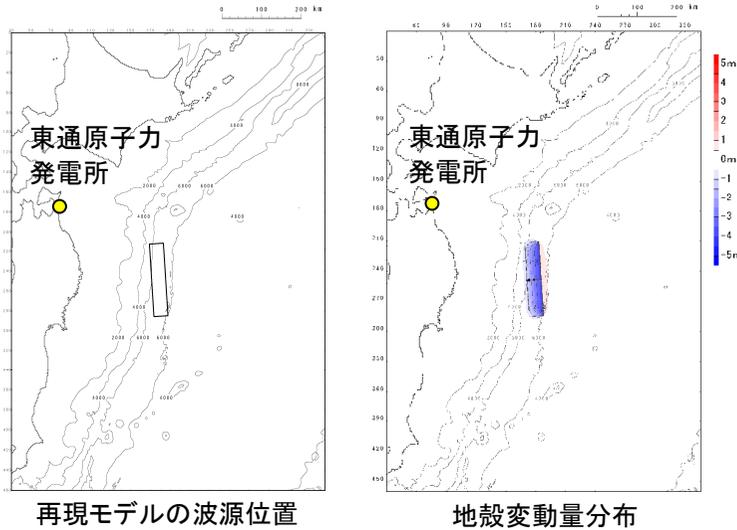
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.4 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)を参考として、1933年昭和三陸地震津波の再現モデルを設定した。

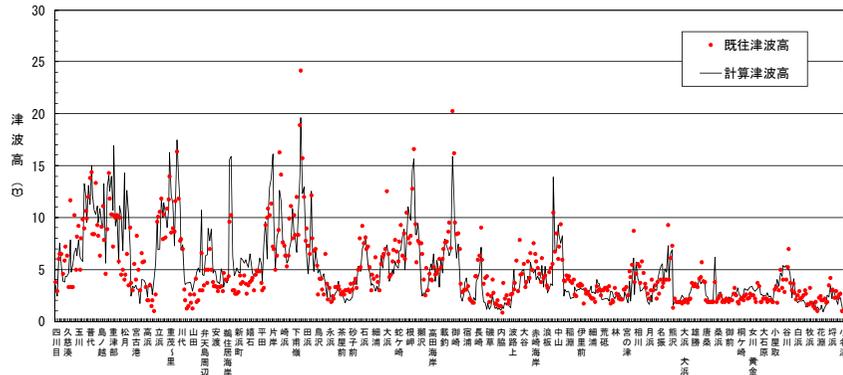


断層パラメータ		設定方法	設定値
モーメントマグニチュード*	Mw	$(\log M_0 - 9.1) / 1.5$	8.35
長さ	L(km)	土木学会(2016)	185
幅	W(km)	土木学会(2016)	50
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	土木学会(2016)	$7.0 \times 10^{10}$
すべり量	D <sub>max</sub> (m)	土木学会(2016)	6.6
地震モーメント	M <sub>0</sub> (N・m)	$\mu$ LWD	$4.27 \times 10^{21}$
走向	$\theta$ (°)	土木学会(2002)	180
断層上縁深さ	d(km)	土木学会(2002)※1	1
傾斜角	$\delta$ (°)	土木学会(2016)	45
すべり角	$\lambda$ (°)	土木学会(2016)	270
ライズタイム	$\tau$ (s)	相田(1986)	60

※1: 土木学会(2002)による設定根拠の詳細は、補足説明資料「Ⅲ. 「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」に記載。

#### 【再現性の確認結果※2】

- 土木学会(2016)の目安 ( $0.95 < K < 1.05$ ,  $\kappa < 1.45$ ) 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。



既往津波	K	$\kappa$	n	既往津波高
1933年昭和三陸地震津波	1.00	1.43	553	松尾(1933), 地震研究所(1934)

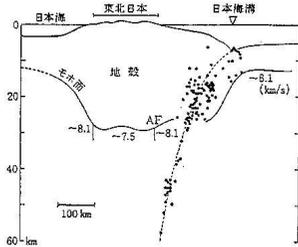
※2: 再現性の確認に用いた計算条件等の詳細は、補足説明資料「Ⅵ. 計算条件等 3. 既往津波の再現解析」に記載。

# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

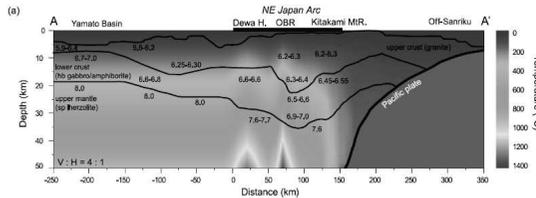
## 3.4 基準断層モデルの設定

### ■ 既往津波の再現解析：剛性率の設定

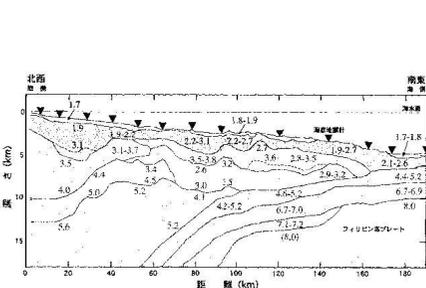
- 土木学会 (2016) 等を参考として、 $7.0 \times 10^{10} (\text{N/m}^2)$  とした。



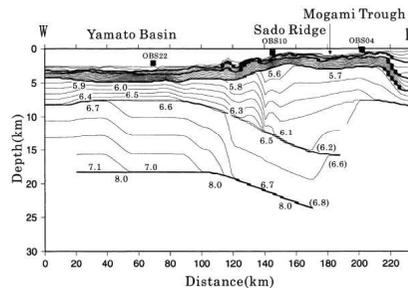
(a) 東北日本周辺 (吉井, 1977)



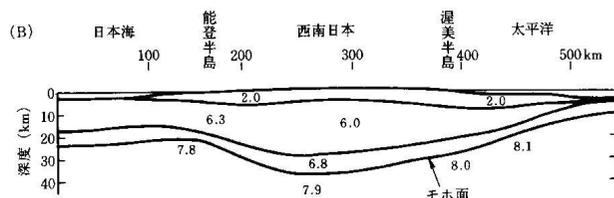
(b) 東北日本周辺 (武藤・大園, 2012) © 日本地質学会)



(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	1.67		1.78	Yoshiyama(1957)
西南日本	1.68		1.75~1.79	角田(1968)
紀伊半島	1.716±0.021			渡辺・黒磯(1967)
東北			1.77	宇津(1969)
中国	1.70~1.71	1.73		Hashizume(1970)
東北	1.66	1.75	1.70~1.75 1.75~1.80	堀内ら(1977) マンツ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±0.02	1.75~1.81	1.77	Ukawa and Fukao(1981) 真のVp, Vsから求めた値
四国	(1.58-1.65) 1.73	1.75	1.73	岡野・木村(1983) ( )内は表層の値
飛騨周辺	1.67±0.01			
長野県	1.69±0.01			
北関東	1.71±0.01			橋田・鶴川(1995)
甲府周辺	1.69±0.01			
富士箱根	1.69~1.78			
甲府周辺	1.66~1.71			
日光付近	1.682±0.016	1.686*	1.90	大東・伊藤(1995)
長野県西部	1.700±0.053	1.686*		*は真のVp, Vsから求めた値
兵庫県南部	1.680±0.023	1.76*	1.76*	

### 震源付近の媒質の剛性率(土木学会(2016))

海域	根拠	剛性率
<ul style="list-style-type: none"> <li>西南日本陸側プレート内</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>	$Vp=6.0\text{km/s}$ $Vp/Vs=1.6\sim 1.7$ $\rho=2.7\sim 2.8\text{g/cm}^3$ とすれば, $\mu=3.36\times 10^{10}\sim 3.94\times 10^{10}\text{N/m}^2$ 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 style="list-style-type: none"> <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>	$Vp=8.0\sim 8.1\text{km/s}$ $Vp/Vs=1.75\sim 1.80$ $\rho=3.2\sim 3.5\text{g/cm}^3$ とすれば, $\mu=6.31\times 10^{10}\sim 7.50\times 10^{10}\text{N/m}^2$ となる。この中間的値とする。	$7.0\times 10^{10}\text{N/m}^2$ $(7.0\times 10^{11}\text{dyne/cm}^2)$
<ul style="list-style-type: none"> <li>プレート境界中央部 (断層面が深さ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。	$5.0\times 10^{10}\text{N/m}^2$ $(5.0\times 10^{11}\text{dyne/cm}^2)$

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.4 基準断層モデルの設定

#### ■ライズタイムの設定

- 実際の地震の震源過程 (= 初期破壊から震源域全体に破壊が及ぶ過程) が終了するのに要する時間が数秒から1分程度であることに対して、相田(1986)は津波解析上の変動時間(以下、「津波初期変位分布のライズタイム」という。)の設定方法を以下のとおり示している。

$$\text{津波初期変位分布のライズタイム(s)} = (L(\text{km}) / V_r(\text{km/s})) + \tau(\text{s})$$

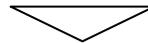
ここで、

L : 断層長さ(km)

$V_r$  : 破壊伝播速度(km/s)

$\tau$  : ある1点で断層ずれを形成する時間(=立上り時間)(s)

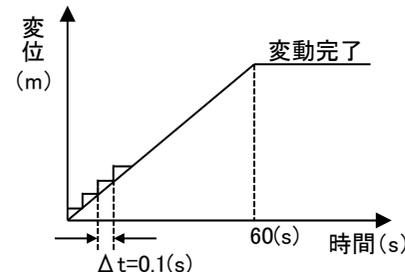
- 日本海溝沿いで発生しているM8クラスの地震の断層長さL: 150(km)~200(km)程度(土木学会(2002)), 破壊伝播速度 $V_r$ : 2.4(km/s)~3.0(km/s)(地震調査研究推進本部(2009)), ある1点で断層ずれを形成する時間(=立上り時間)  $\tau$  : 5(s)程度(相田(1986))とすると、津波初期変位分布のライズタイムは、55(s)~88(s)程度となる。



以上を踏まえ、津波初期変位分布のライズタイムを60(s)に設定した\*。

※: 津波初期変位分布の解析上の考慮方法

→ Mansinha and Smylie(1971)の方法により計算される津波初期変位分布(=断層面全体の鉛直変位分布)を破壊終了時変位、その変動終了時間: 60(s)(=ライズタイム)として、津波解析と同様の時間格子間隔 $\Delta t$ : 0.1(s)を用いて一様に変位を与える。

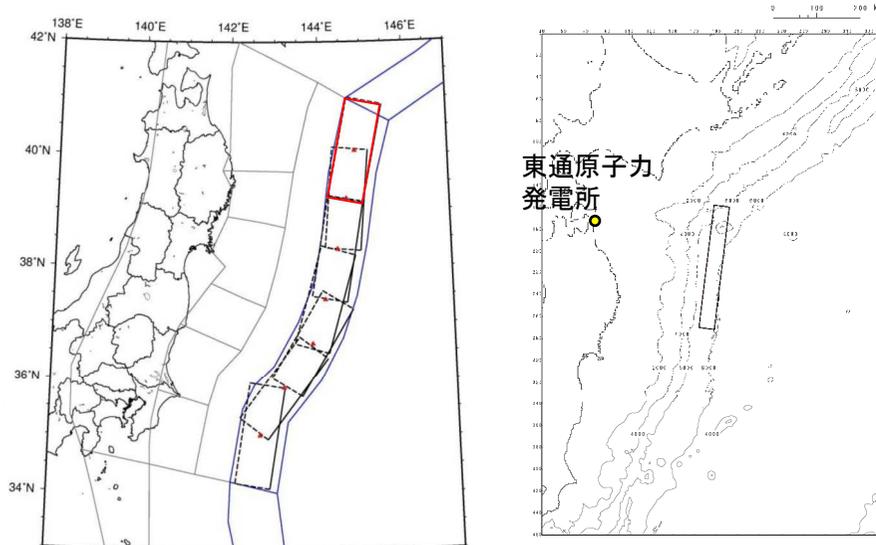


I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.4 基準断層モデルの設定

■ 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(2012, 2019)及び土木学会(2016)の評価を考慮して、国内外における海溝軸外側で発生した地震のうち最大規模の1933年昭和三陸地震津波を再現するモデル(Mw8.35)を基本として、これを上回るよう土木学会(2016)を参考にMw8.6にスケーリングして設定した。
- ・ 波源位置(基準位置)は、地震調査研究推進本部(2014)による海洋プレート内地震の断層面の設定方法を参考として、発電所に影響が大きい位置(日本海溝北端)を基準位置とした。
- ・ 上記波源位置における走向, すべり角を含めた諸元を以下に示す。



海溝軸外側の海洋プレート内地震の断層面  
(地震調査研究推進本部(2014)に一部加筆)

基準断層モデル  
(波源位置:基準)

諸元

断層パラメータ		設定方法	設定値
モーメントマグニチュード	Mw	土木学会(2016)	8.6
長さ	L(km)	既往津波再現モデルに、Mwに関連する断層パラメータのスケーリング則(幅に限界あり)を適用して設定。	283
幅	W(km)		50
すべり量	D(m)		10.1
剛性率	$\mu$ (N/m <sup>2</sup> )	既往津波再現モデルに基づき設定。	$7.0 \times 10^{10}$
地震モーメント	Mo(Nm)	$\mu$ LWD	$1.00 \times 10^{22}$
走向	$\theta$ (°)	日本海溝の形状に合わせて設定。	190
断層上縁深さ	d(km)	既往津波再現モデルに基づき設定。	1
傾斜角	$\delta$ (°)		45
すべり角	$\lambda$ (°)	走向とすべり方向に基づき設定。	270
ライズタイム	$\tau$ (s)	既往津波再現モデルに基づき設定。	60

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.4 基準断層モデルの設定

## ■基準断層モデルによる計算結果

- ・ 基準断層モデルによる計算結果を示す。

## 【水位上昇側】

	最大水位上昇量(m)						備考
	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	
	北側	東側	南側				
基準断層モデル	5.12	4.74	4.01	4.05	4.00	3.17	

## 【水位下降側】

	最大水位下降量(m)		備考
	補機冷却海水系取水口前面		
基準断層モデル	-3.67		

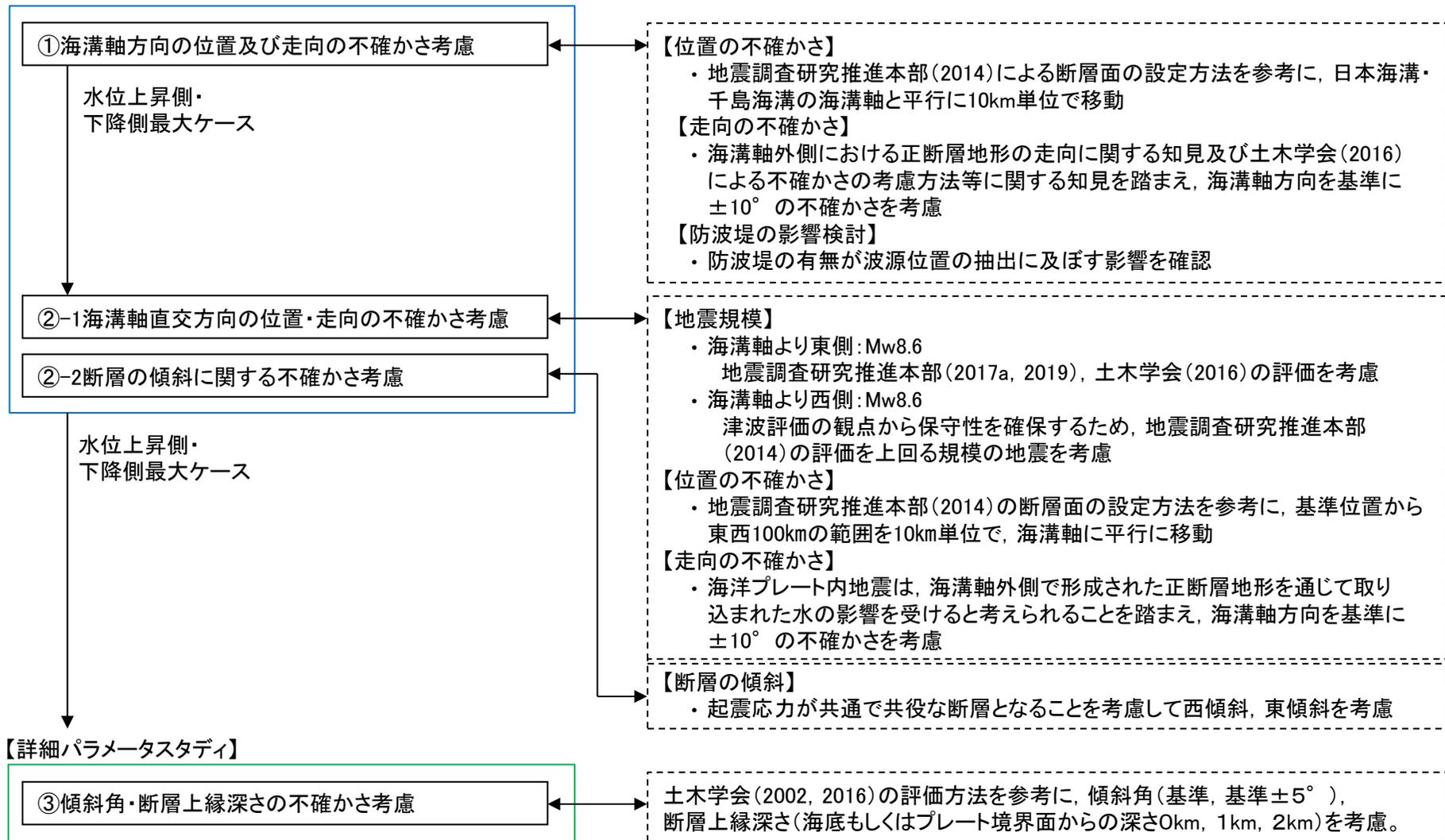
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮

### ■検討方針

- 波源特性の不確かさの考慮方法を以下に示す。

#### 【概略パラメータスタディ】



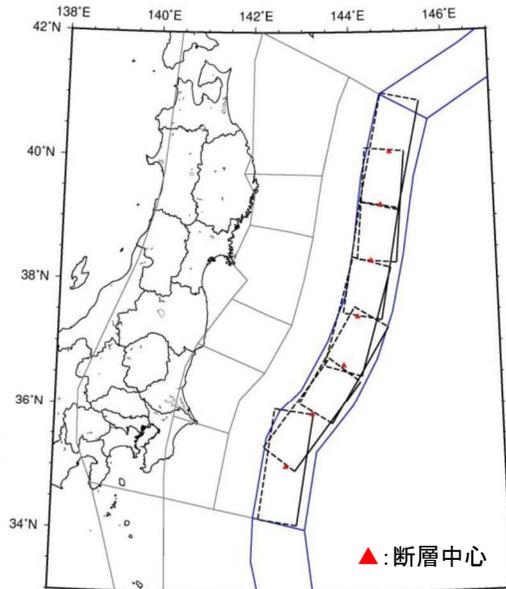
## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

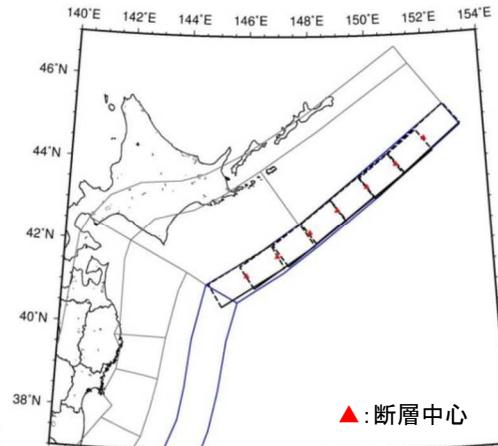
#### ■概略パラメータスタディ: 海溝軸方向における位置の変動範囲の設定

- 地震調査研究推進本部(2014)による海洋プレート内地震の断層面の設定方法を参考に, 日本海溝・千島海溝の海溝軸と平行に10km単位で移動させる。

#### 【地震調査研究推進本部(2014)におけるプレート内地震断層面の設定方法】



日本海溝より沖合で発生する地震の断層面 (M8.1~8.2)

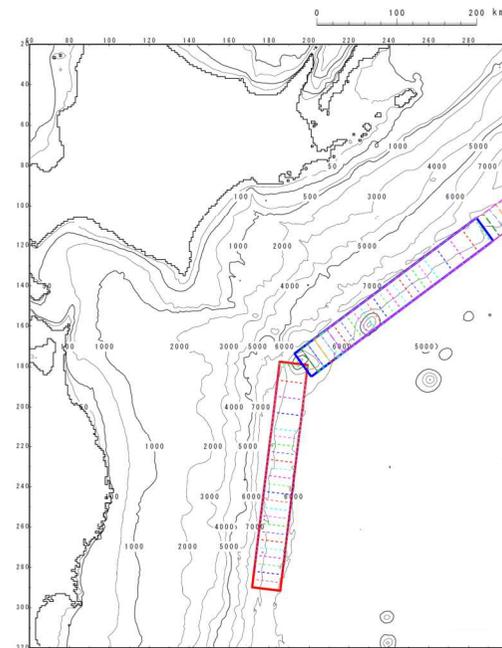


千島海溝より沖合で発生する地震の断層面 (M8.1~8.2)

M $\geq$ 8.1のプレート内地震断層面の設定方法  
(地震調査研究推進本部(2014)に一部加筆)

#### 【位置の変動範囲】

検討対象領域	変動範囲
日本海溝沿い	基準(日本海溝北端) 南へ10km, 20km, 30km移動
日本海溝～千島海溝沿い	基準(日本海溝北端)から 北東へ10km～280km移動(10km単位)
千島海溝沿い	千島海溝南西端から北東へ10km, 20km, 30km, 40km, 50km移動



赤実線: 基準位置  
青実線: 千島海溝南西端

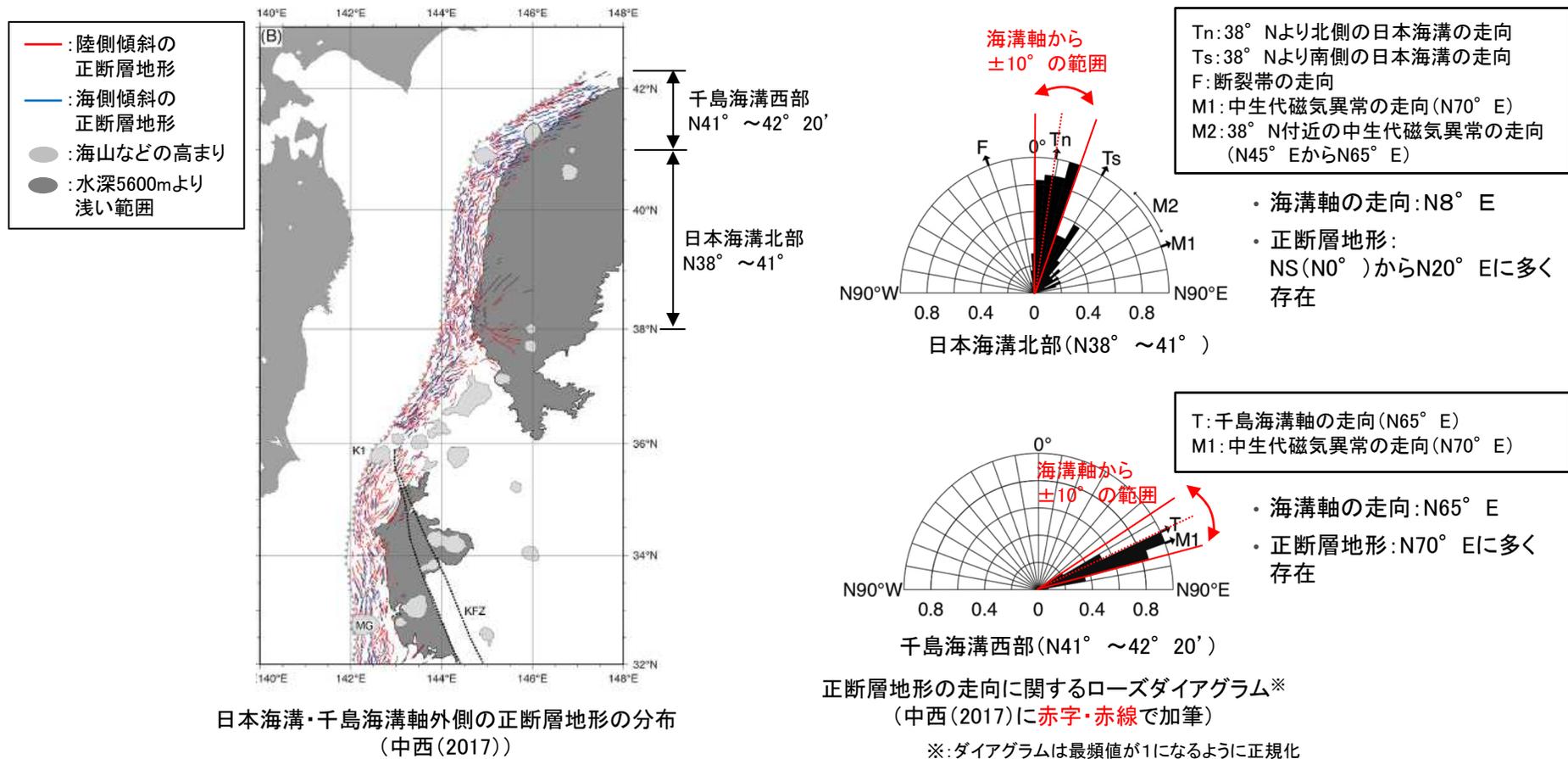
基準位置から北東へ移動の断層配置図

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

#### ■海溝軸方向における走向の変動範囲の設定(1/2): 海溝軸外側における正断層地形の走向に関する知見(中西(2017))

- 中西(2017)は, マルチビーム音響測深機により取得された海底地形データから作成された海底地形図から日本海溝・千島海溝軸外側の正断層地形を判読し, 走向は海溝軸から $\pm 10^\circ$ の範囲にあるとしている。



## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

#### ■海溝軸方向における走向の変動範囲の設定(2/2):土木学会(2016)による不確かさの考慮方法及び検討事例

- 土木学会(2016)は、不確かさの考慮範囲について、不確定性の程度を考慮して合理的と考えられるパラメータの変動範囲を適切に設定するとしている。
- また、日本海溝沿いにおける海洋プレート内地震の検討事例を示しており、走向の不確かさについては基準 $\pm 10^\circ$ の範囲で考慮している。

#### 【土木学会(2016)による海洋プレート内地震の検討事例】

表 6.4.2-1 基本断層モデルの諸元

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 $M_w$	8.3	8.6
断層長さ $L$ (km)	210	283
断層幅 $W$ (km)	50	50
上縁深さ $d$ (km)	1	1
平均すべり量 $D$ (m)	9.7	10.1
傾斜角 $\delta$ (度)	20	45
走向 $\theta$ (度)	188	188
すべり角 $\epsilon$ (度)	75	270
領域に対応する既往最大地震津波	1896年	1933年, 1611年

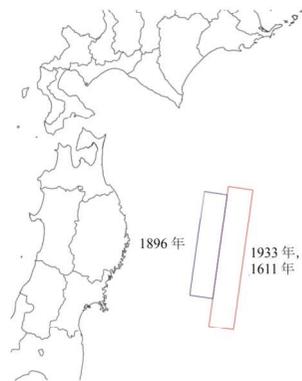
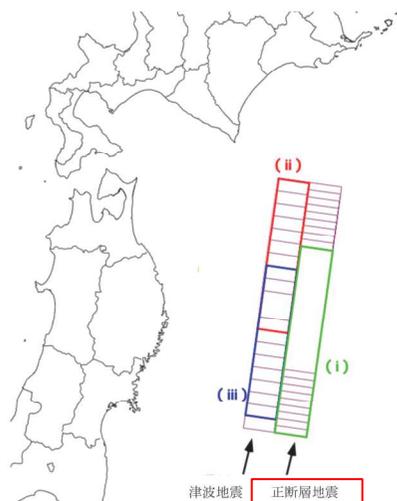


図 6.4.2-1 既往津波に対応する基本断層モデルの位置



※ 図中の(i)～(ii)は、詳細パラメータスタディの対象とした断層位置を表す。

図 6.4.3-1 概略パラメータスタディにおける基本断層モデルの位置

表 6.4.1-1 日本海溝沿いの海溝軸付近に想定する津波における検討方法

検討ステップ	検討項目およびその内容	備考	
①基本断層モデルの設定	既往津波の痕跡高を説明できる断層モデルに基づいて設定	—	
②概略パラメータスタディ	波源位置による影響を評価	—	
③詳細パラメータスタディ	上縁深さ	0km, 1km, 2km	プレート内正断層地震のみ
	傾斜角	基本, 基本 $\pm 5$ 度	—
	走向	基本, 基本 $\pm 10$ 度	—
	すべり方向	基本, 基本 $\pm 10$ 度	津波地震のみ

海溝軸外側における正断層地形の走向に関する知見(中西(2017))及び土木学会(2016)による不確かさの考慮方法等に関する知見を踏まえ、走向の不確かさの考慮範囲は、海溝軸方向を基準に $\pm 10^\circ$ とする。

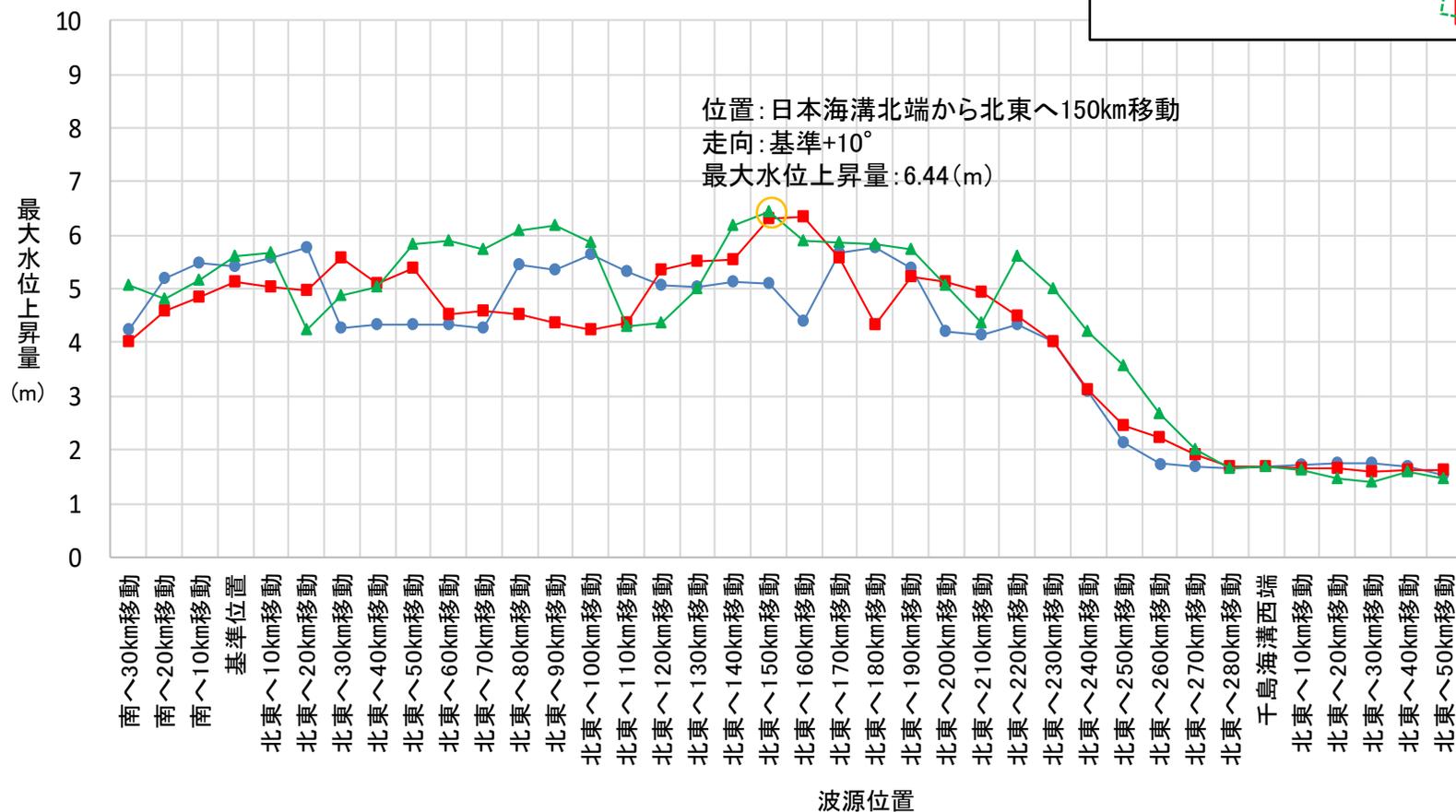
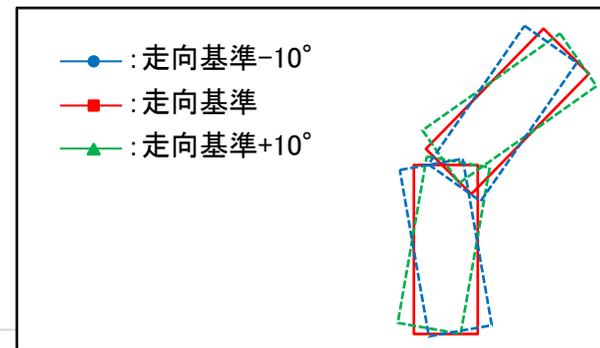
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸方向: 水位上昇側(敷地前面(北側))

- 敷地前面(北側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



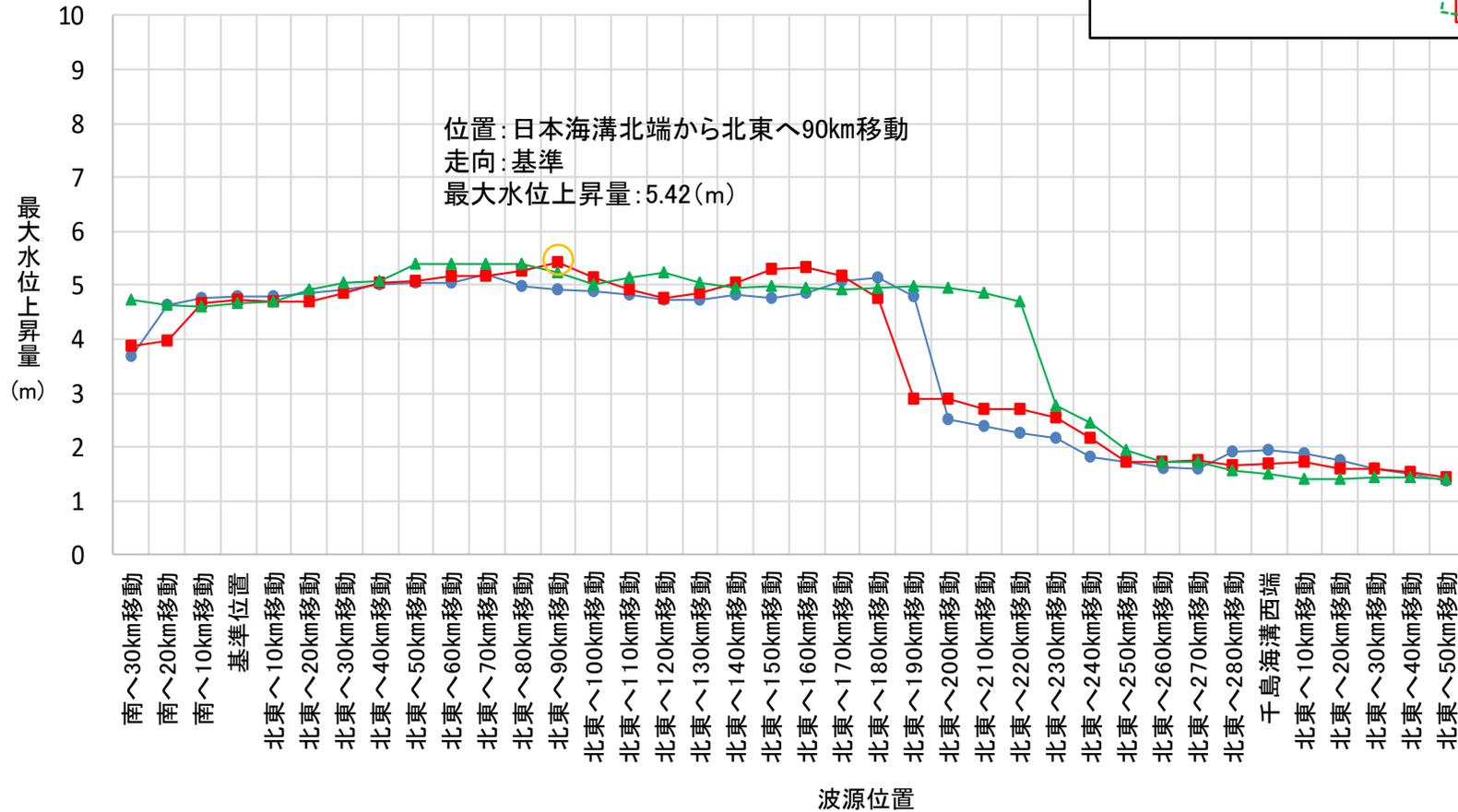
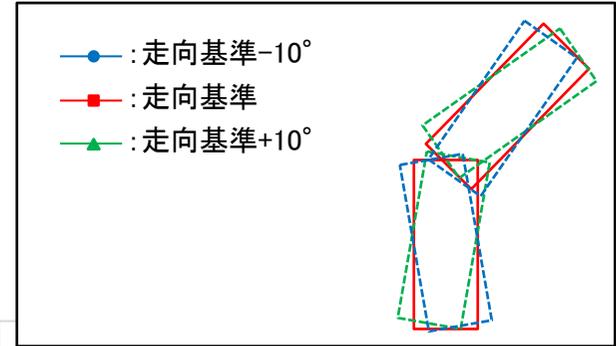
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸方向: 水位上昇側(敷地前面(東側))

- 敷地前面(東側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



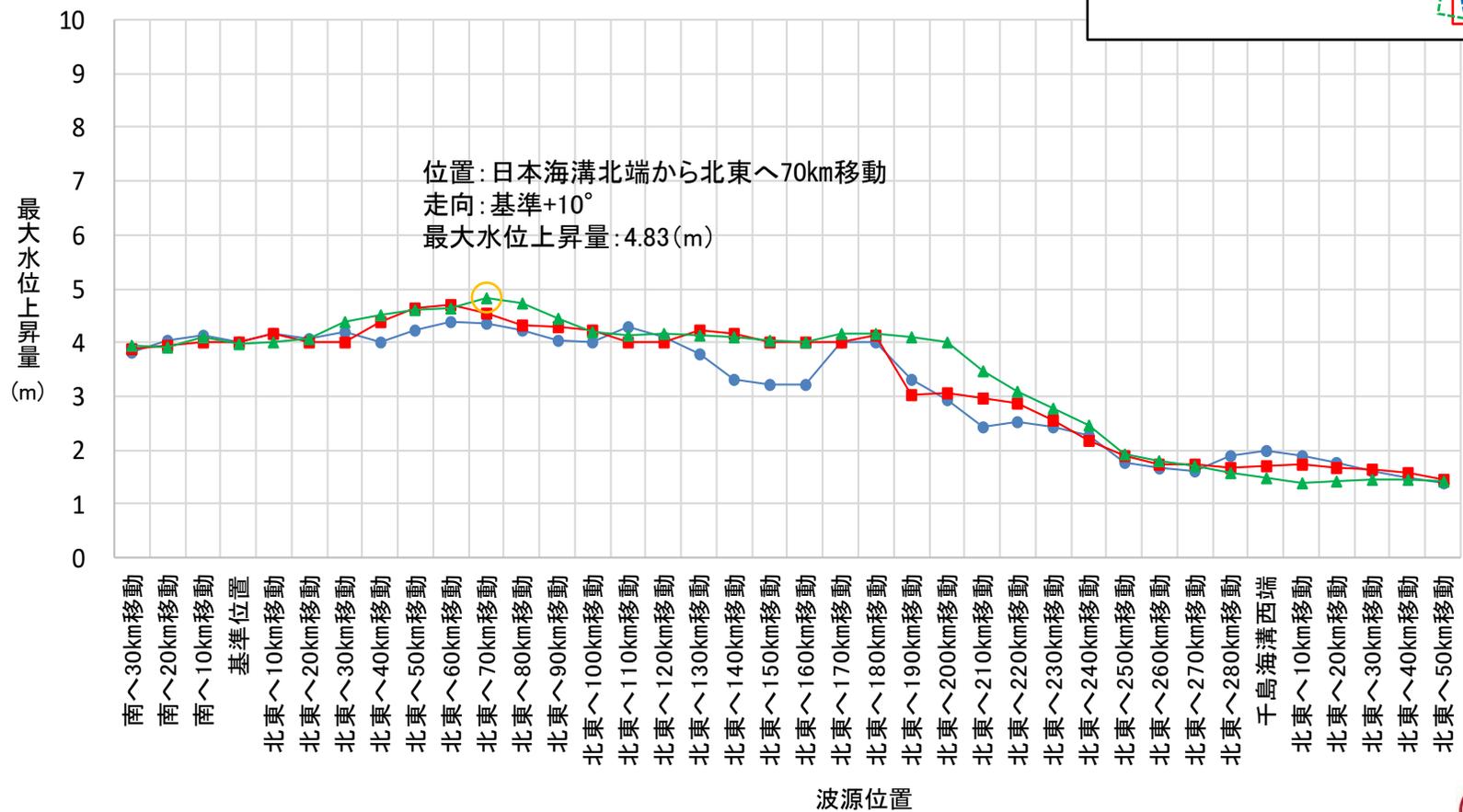
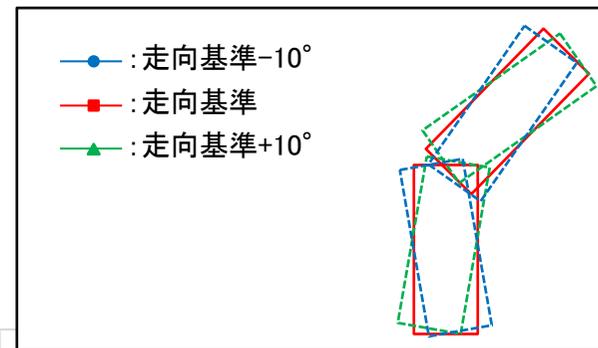
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸方向: 水位上昇側(敷地前面(南側))

- 敷地前面(南側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



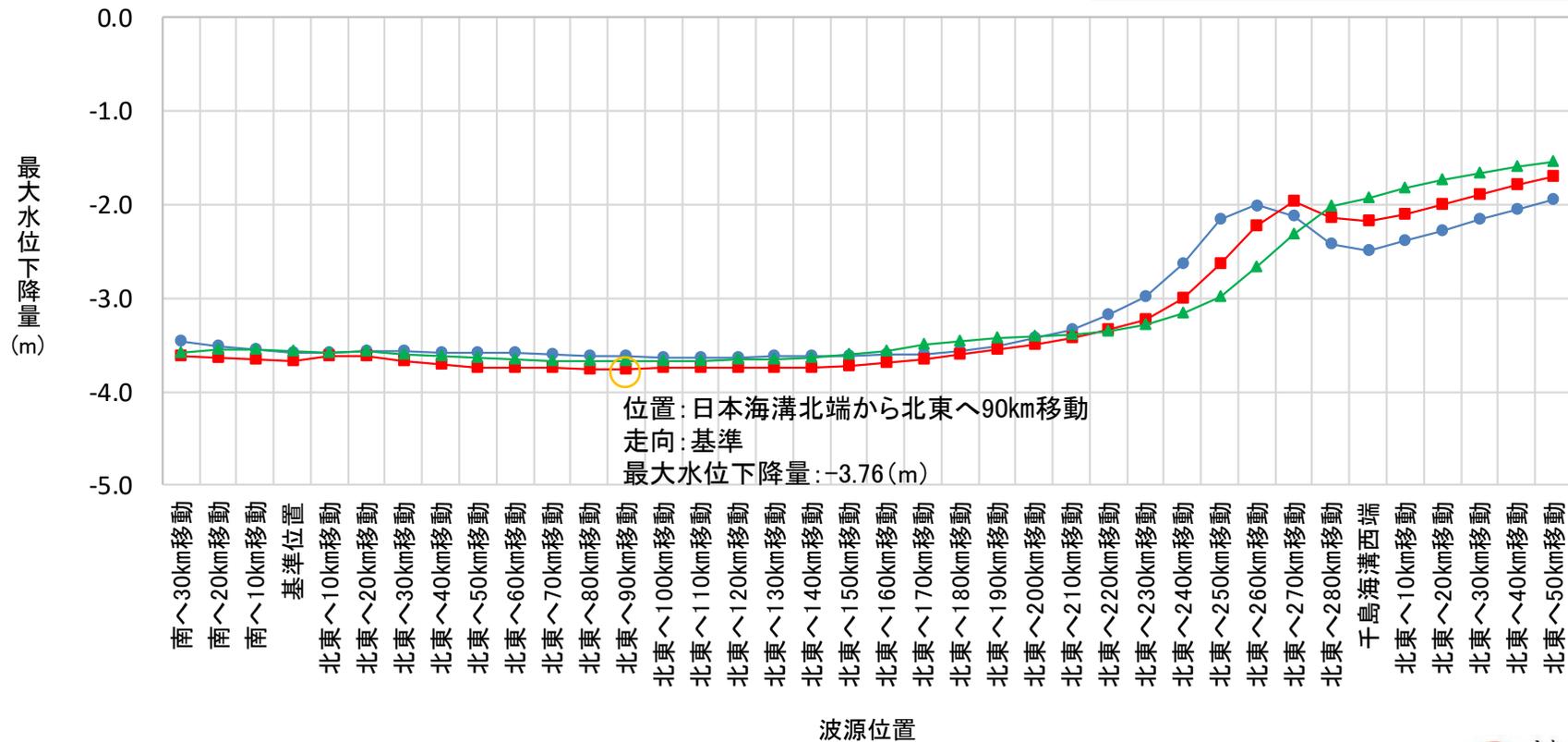
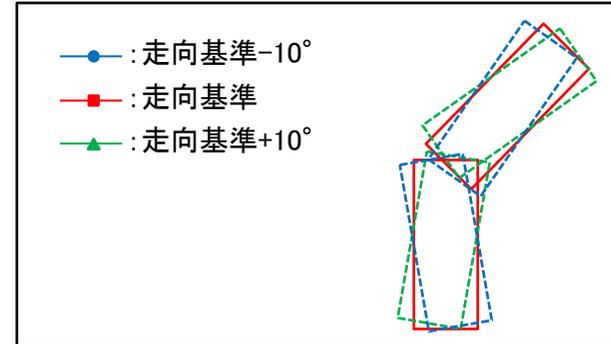
I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

■海溝軸方向:水位下降側

- 補機冷却海水系取水口前面における最大水位下降量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

■海溝軸方向:まとめ

- 海溝軸方向の概略パラメータスタディ及び港湾部の防波堤の有無に関する影響検討結果(詳細は次頁以降に示す)を踏まえ、以下のケースを対象に海溝軸直交方向の概略パラメータスタディを実施する。

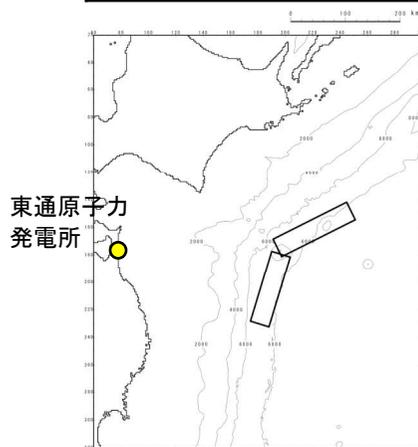
【水位上昇側】

下線:最大ケース

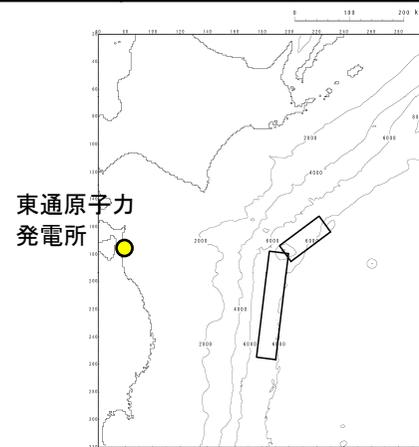
位置	走向	最大水位上昇量(m)						備考
		敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水系取 水口前面	放水路護岸 前面	
		北側	東側	南側				
日本海溝北端から北東へ 150km移動	基準+10°	<u>6.44</u>	4.98	4.04	3.35	3.47	1.53	
日本海溝北端から北東へ 90km移動	基準	4.35	<u>5.42</u>	4.29	4.17	4.32	4.01	
日本海溝北端から北東へ 70km移動	基準+10°	5.73	5.39	<u>4.83</u>	<u>4.48</u>	<u>4.68</u>	<u>4.40</u>	

【水位下降側】

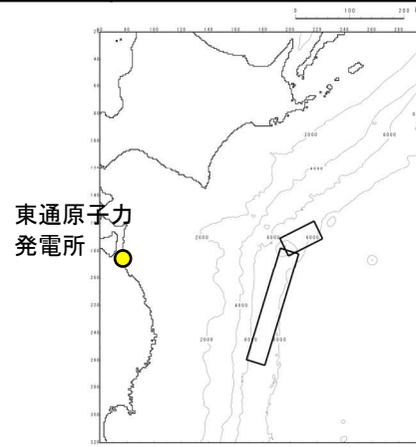
位置	走向	最大水位下降量(m)	備考
		補機冷却海水系取水口前面	
日本海溝北端から北東へ 90km移動	基準	-3.76	



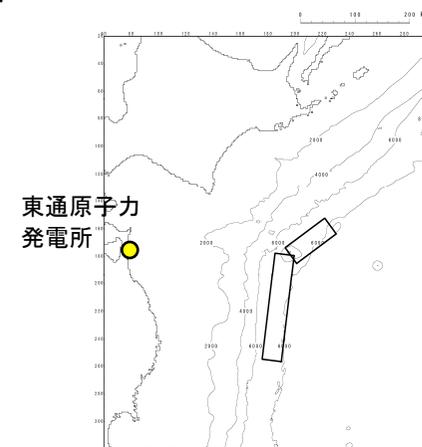
断層位置(水位上昇側)  
(北東へ150km移動)



断層位置(水位上昇側)  
(北東へ90km移動)



断層位置(水位上昇側)  
(北東へ70km移動)



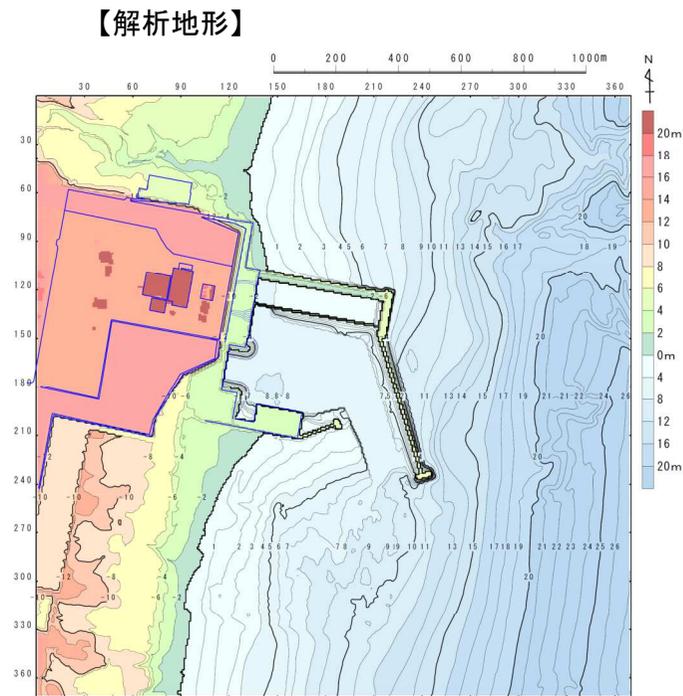
断層位置(水位下降側)  
(北東へ90km移動)

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

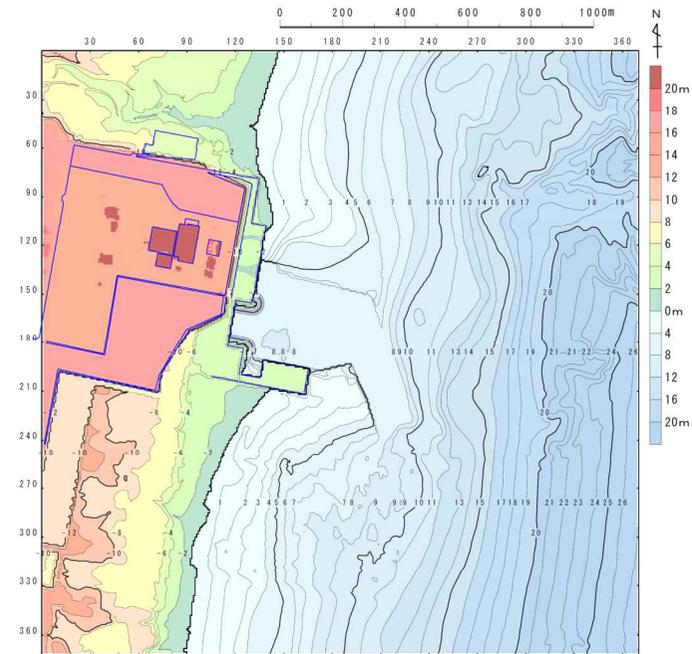
### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

#### ■防波堤の影響検討:検討方針

- 海溝軸方向の概略パラメータスタディで抽出した波源位置が、防波堤が無い場合でも選定位置として妥当であるかを確認するため、水位上昇側・下降側決定ケースの波源位置の前後10kmの範囲を対象に防波堤無し地形を用いてパラメータスタディを実施した。
- 解析に用いた地形を以下に示す。



防波堤有り



防波堤無し

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

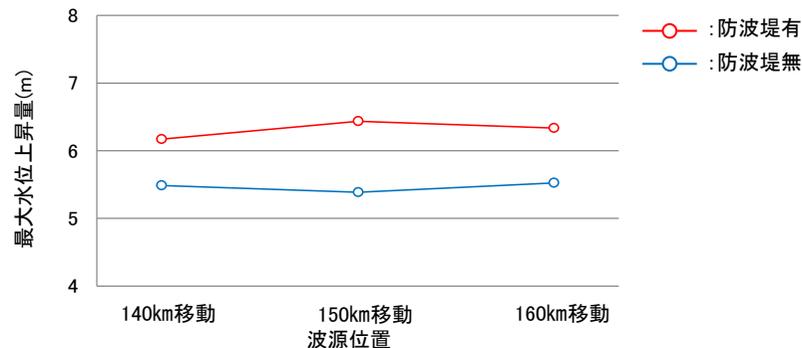
3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

■海溝軸方向:防波堤の影響検討(水位上昇側)

- 防波堤無しの場合の地形を用いたパラメータスタディの結果, 防波堤の有無が波源位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。

【敷地前面(北側)最大ケース】 下線:最大ケース

		敷地前面	
		北側	
		有り	無し
日本海溝北端から北東へ 140km移動	基準-10°	5.14	4.52
	基準	5.55	5.48
	基準+10°	6.17	5.07
日本海溝北端から北東へ 150km移動 (敷地前面(北側)決定位置)	基準-10°	5.08	4.73
	基準	6.30	5.39
	基準+10°	<u>6.44</u>	4.94
日本海溝北端から北東へ 160km移動	基準-10°	4.39	<u>5.53</u>
	基準	6.33	5.45
	基準+10°	5.89	5.03



敷地前面位置(北側)の比較※ ※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

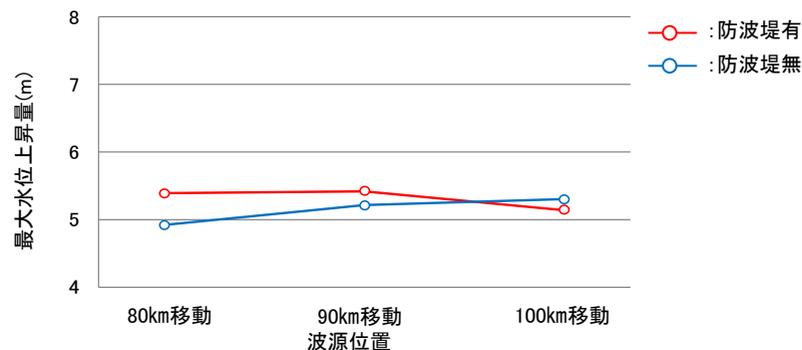
3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

■海溝軸方向:防波堤の影響検討(水位上昇側)

- 防波堤無しの場合の地形を用いたパラメータスタディの結果, 防波堤の有無が波源位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。

【敷地前面(東側)最大ケース】 下線:最大ケース

		敷地前面	
		東側	
		有り	無し
日本海溝北端から北東へ 80km移動	基準-10°	4.99	4.80
	基準	5.25	4.92
	基準+10°	5.39	4.81
日本海溝北端から北東へ 90km移動 (敷地前面(東側)決定位置)	基準-10°	4.92	4.69
	基準	<u>5.42</u>	5.02
	基準+10°	5.23	5.21
日本海溝北端から北東へ 100km移動	基準-10°	4.87	4.97
	基準	5.14	5.03
	基準+10°	5.02	<u>5.30</u>



敷地前面位置(東側)の比較※ ※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

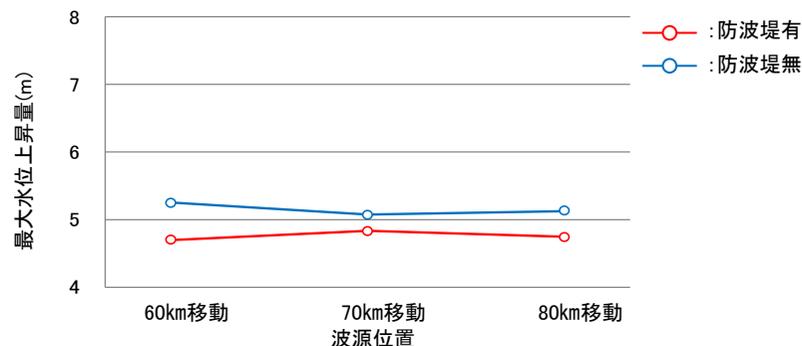
■海溝軸方向:防波堤の影響検討(水位上昇側)

- 防波堤無しの場合の地形を用いたパラメータスタディの結果, 防波堤の有無が波源位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。

【敷地前面(南側), 各取放水口前面最大ケース】

下線:最大ケース

		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	
		南側		有り	無し	有り	無し	有り	無し
		有り	無し						
日本海溝北端から北東へ 60km移動	基準-10°	4.40	4.77	4.37	4.34	4.36	4.60	4.16	4.37
	基準	4.70	4.74	<u>4.59</u>	4.79	4.55	4.63	<u>4.57</u>	5.01
	基準+10°	4.64	<u>5.25</u>	4.55	4.79	4.57	4.95	4.56	<u>5.11</u>
日本海溝北端から北東へ 70km移動 (敷地前面(南側), 各取放水 口前面決定位置)	基準-10°	4.37	4.64	4.36	4.31	4.35	4.52	4.07	4.31
	基準	4.55	4.65	4.45	<u>4.96</u>	4.42	4.54	4.43	4.77
	基準+10°	<u>4.83</u>	5.07	4.48	4.69	<u>4.68</u>	4.80	4.40	5.06
日本海溝北端から北東へ 80km移動	基準-10°	4.23	4.39	4.29	4.19	4.29	4.40	3.79	4.21
	基準	4.33	4.30	4.27	4.90	4.30	4.34	4.28	4.91
	基準+10°	4.74	5.13	4.31	4.64	4.53	<u>5.13</u>	4.08	5.05



敷地前面位置(南側)の比較※

※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ):防波堤の影響検討

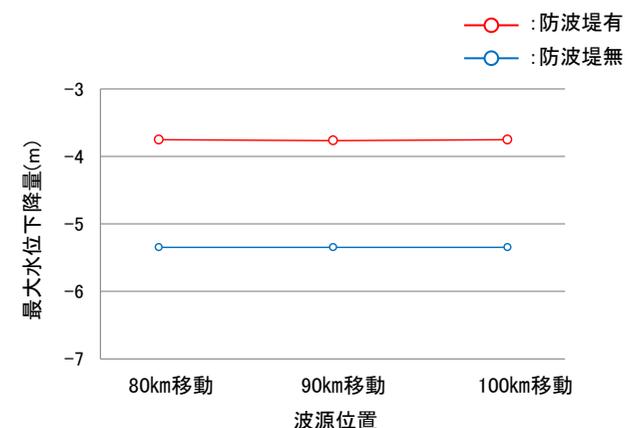
■海溝軸方向:防波堤の影響検討(水位下降側)

- 防波堤無しの場合の地形を用いたパラメータスタディの結果, 防波堤の有無が波源位置の選定に与える影響(傾向)に有意な差は認められないことを確認した。

【最大水位下降量最大ケース】

下線:最大ケース

		補機冷却海水系取水口前面	
		有り	無し
日本海溝北端から北東へ 80km移動	基準-10°	-3.63	-4.99
	基準	-3.75	-5.32
	基準+10°	-3.67	<u>-5.34</u>
日本海溝北端から北東へ 90km移動 (水位下降側決定位置)	基準-10°	-3.63	-4.99
	基準	<u>-3.76</u>	-5.32
	基準+10°	-3.67	-5.34
日本海溝北端から北東へ 100km移動	基準-10°	-3.64	-4.99
	基準	-3.75	-5.32
	基準+10°	-3.67	-5.34



補機冷却系取水口前面位置の比較※

※: 走向不確かさケースの最大値をプロット

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

#### ■概略パラメータスタディ:海溝軸直交方向における地震規模及び位置の変動範囲の設定(1/2)

- 地震調査研究推進本部(2014)の確率論的評価では、地震調査研究推進本部(2012)の長期評価に基づき、1933年昭和三陸地震と同規模の地震(M8.2, 断層幅100km)を海溝の東側と西側に想定している。

#### 【地震調査研究推進本部(2014)の確率論的評価の概要】(地震調査研究推進本部(2014)に一部加筆)

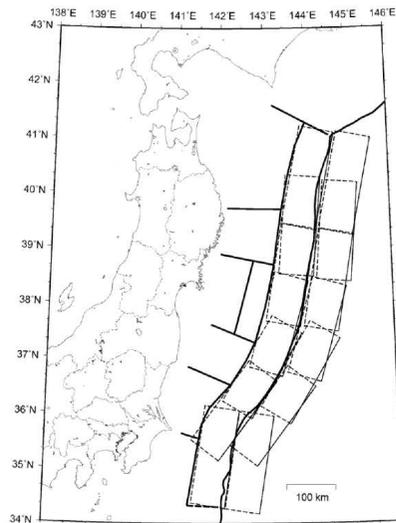


図 5.1.3.2-6 三陸沖北部から房総沖のプレート内地震(正断層型)の断層面  
(2013年における検討の従来モデル、検討モデルで使用)

表 5.1.2.2-2 三陸沖北部から房総沖の海溝寄りのプレート内地震(正断層型)の諸元

	長期評価	設定モデル
30年発生確率	4%~7%	5.1%
50年発生確率	6%~10%	8.3%
マグニチュード	M8.2前後, M8.3前後	Mw8.2
震源域	図 5.1.2.2-1 のオの領域内、具体的な地域は特定できない 長さ 200km 程度 幅 100km 程度	領域内に長さ 200km、幅 100km、傾斜角 45°、上端深さ 0km の矩形の断層面を南北 7 列 × 東西 1 列並べて、そのいずれかで等確率で地震が発生すると仮定(断層数 7)

(注) 設定モデルの確率計算では、平均発生間隔=575年(400~750年の中央値)のポアソン過程を仮定した。また Mw=Mj と仮定した。

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

■概略パラメータスタディ:海溝軸直交方向における地震規模及び位置の変動範囲の設定(2/2)

【地震規模の設定】

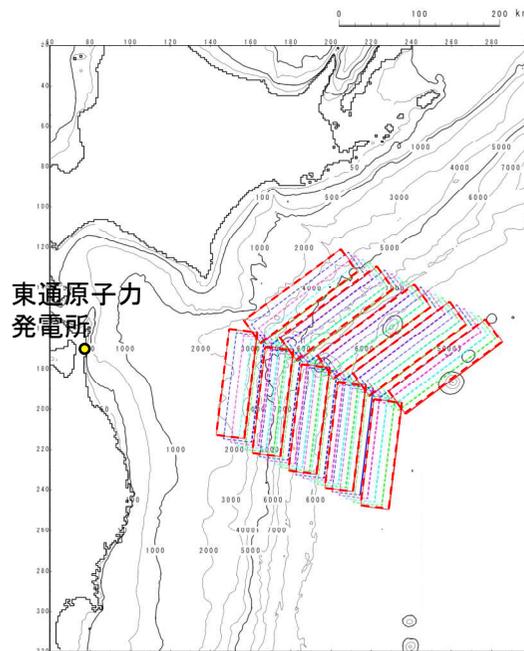
- 地震調査研究推進本部(2014)の評価から、西方向の位置の不確かさを考慮する際の地震規模は、基準断層モデルの地震規模(Mw8.6)よりも小さいと考えられる。
- ただし、海溝付近で発生する地震に伴う津波は発電所の津波高さに与える影響が大きいことを踏まえ、保守性を確保する観点から、基準断層モデルの地震規模(Mw8.6)を考慮する。

【位置の変動範囲の設定】

- 地震調査研究推進本部(2014)の評価を踏まえ、基準位置から東西100km範囲を10km単位で移動させる。

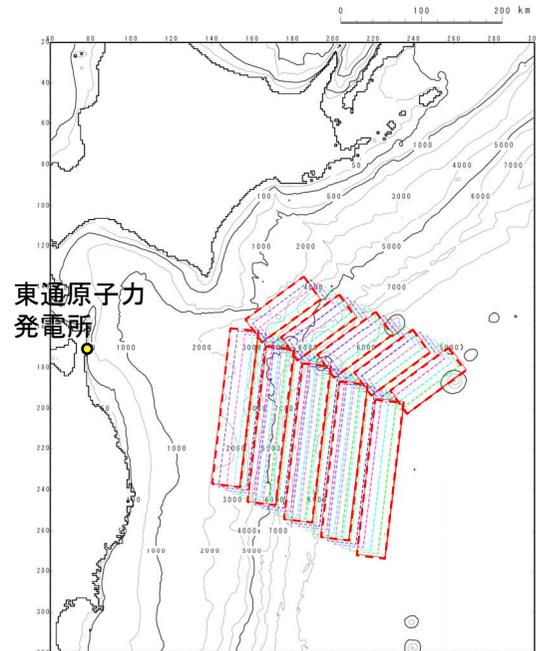
位置の変動範囲

項目	変動範囲
位置	<ul style="list-style-type: none"> <li>基準位置</li> <li>西北西へ100kmまで10km単位で移動</li> <li>東南東へ100kmまで10km単位で移動</li> </ul>



上昇側決定ケース  
(北東へ150km移動, 走向:基準)

赤破線: 基準位置(中央), 50km単位移動



下降側決定ケース  
(北東へ90km移動, 走向:基準)

赤破線: 基準位置(中央), 50km単位移動

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

■概略パラメータスタディ: 海溝軸直交方向における走向の変動範囲の設定及び断層の傾斜の不確かさの考慮方法

【走向の変動範囲の設定】

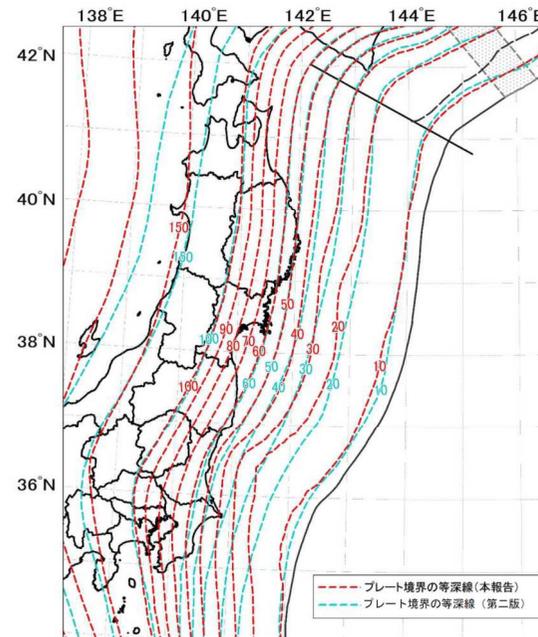
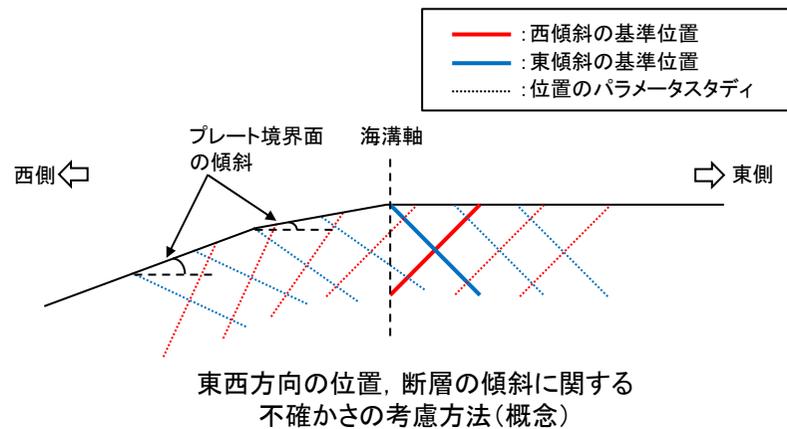
- 海洋プレート内地震は、海溝軸外側で形成された正断層地形を通じて取り込まれた水の影響を受けると考えられることから(尾鼻・藤江(2017)), 海溝軸方向と同様に、海溝軸方向を基準に $\pm 10^\circ$ とする。

【断層の傾斜の不確かさの考慮】

- 起震応力が共通で共役な断層となることを考慮して、西傾斜及び東傾斜を考慮する。
- 沈み込んだ海洋プレート内地震の傾斜角は、プレート境界面の傾斜を考慮して設定する。なお、日本海溝と千島海溝のプレート境界面の傾斜に有意な差はないことから、日本海溝のプレート境界面の傾斜を基本に設定する。

走向と断層の傾斜の変動範囲

項目	変動範囲
走向	基準, 基準 $\pm 10^\circ$
断層の傾斜	西傾斜(基準), 東傾斜



千島海溝西部から日本海溝におけるプレート境界と推定等深線図  
(地震調査研究推進本部(2019))

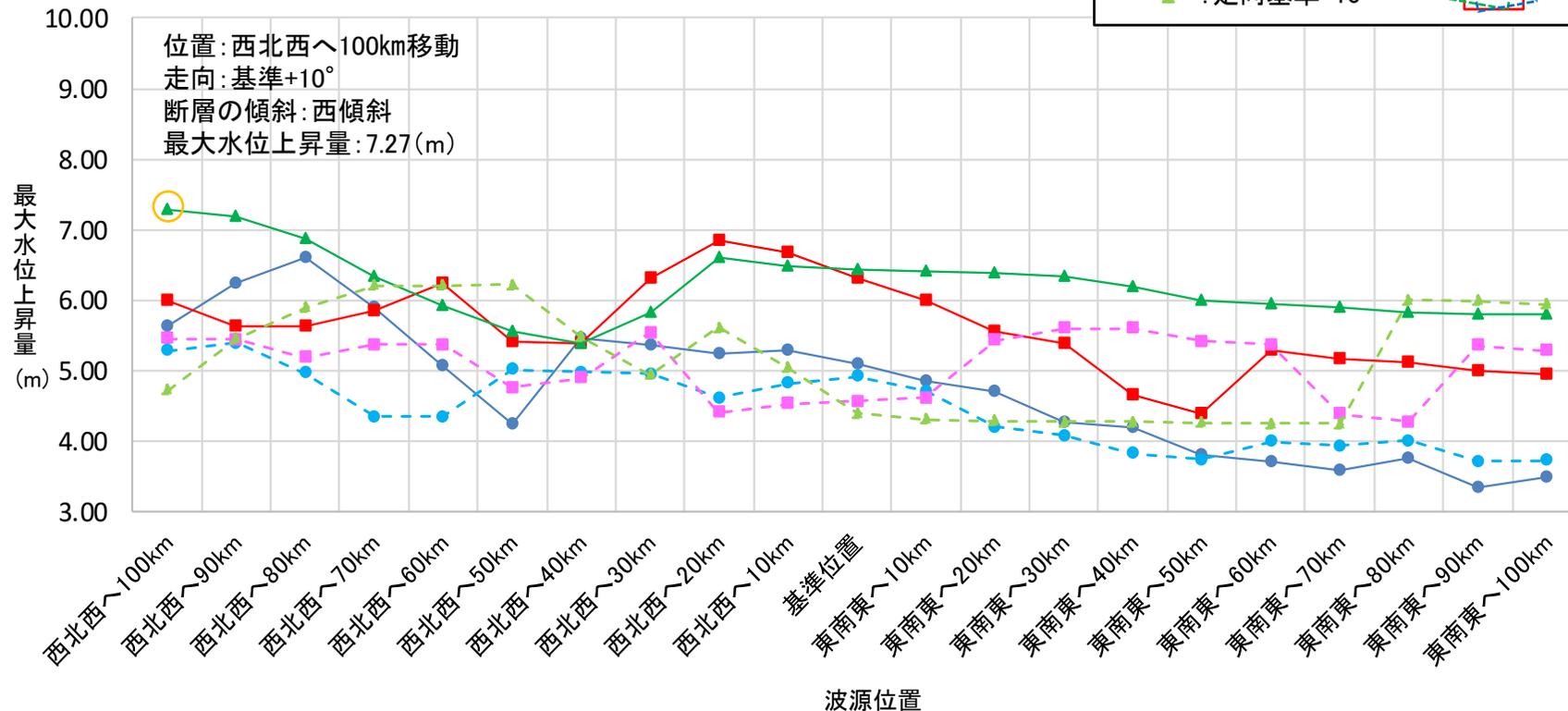
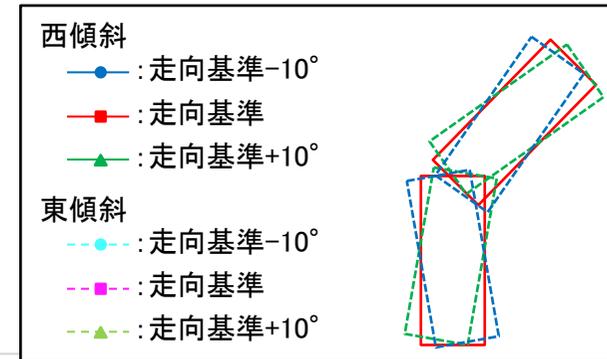
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸直交方向:水位上昇側(敷地前面(北側))

- 敷地前面(北側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



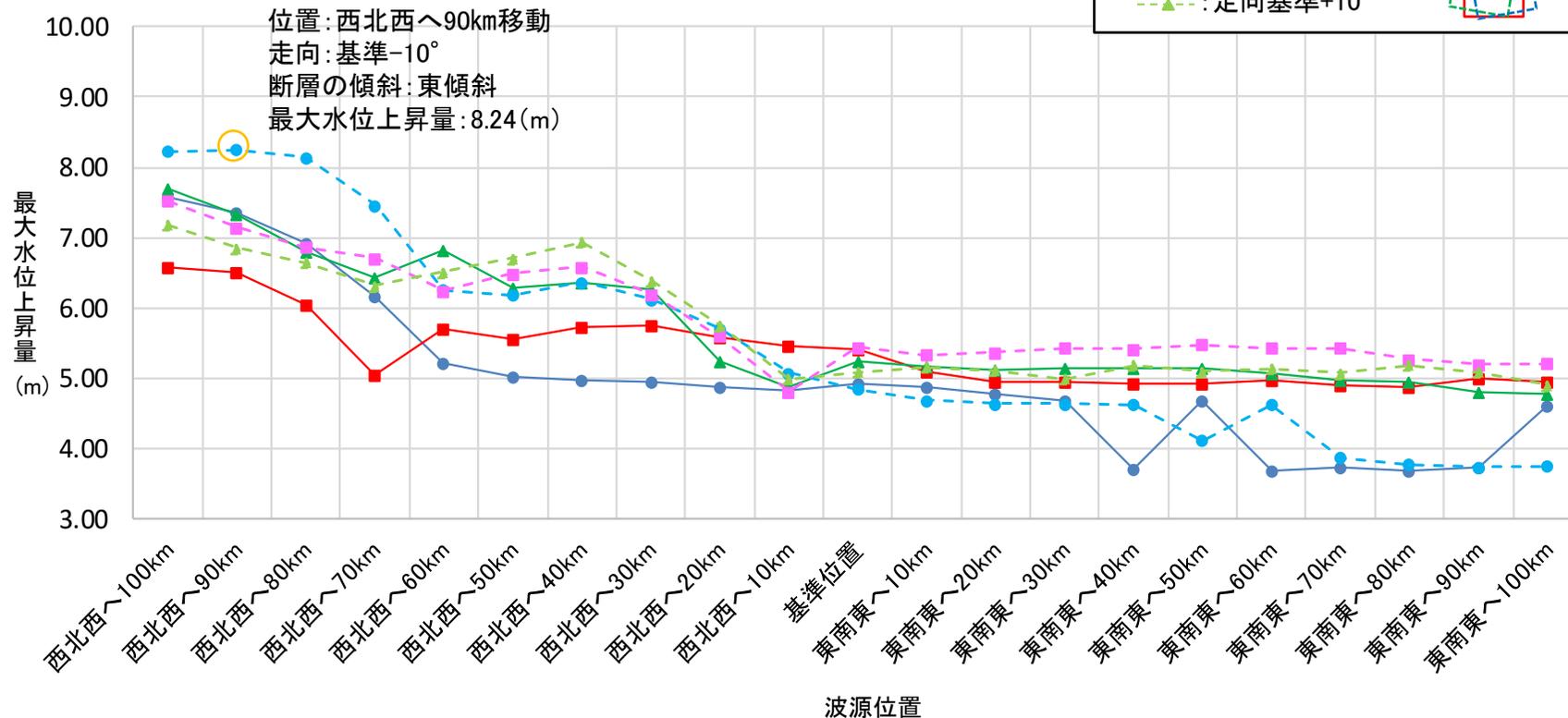
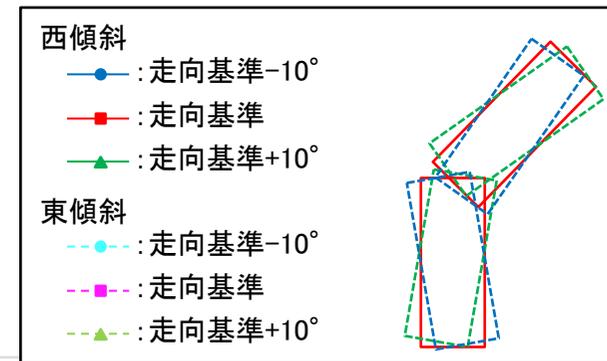
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸直交方向:水位上昇側(敷地前面(東側))

- 敷地前面(東側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



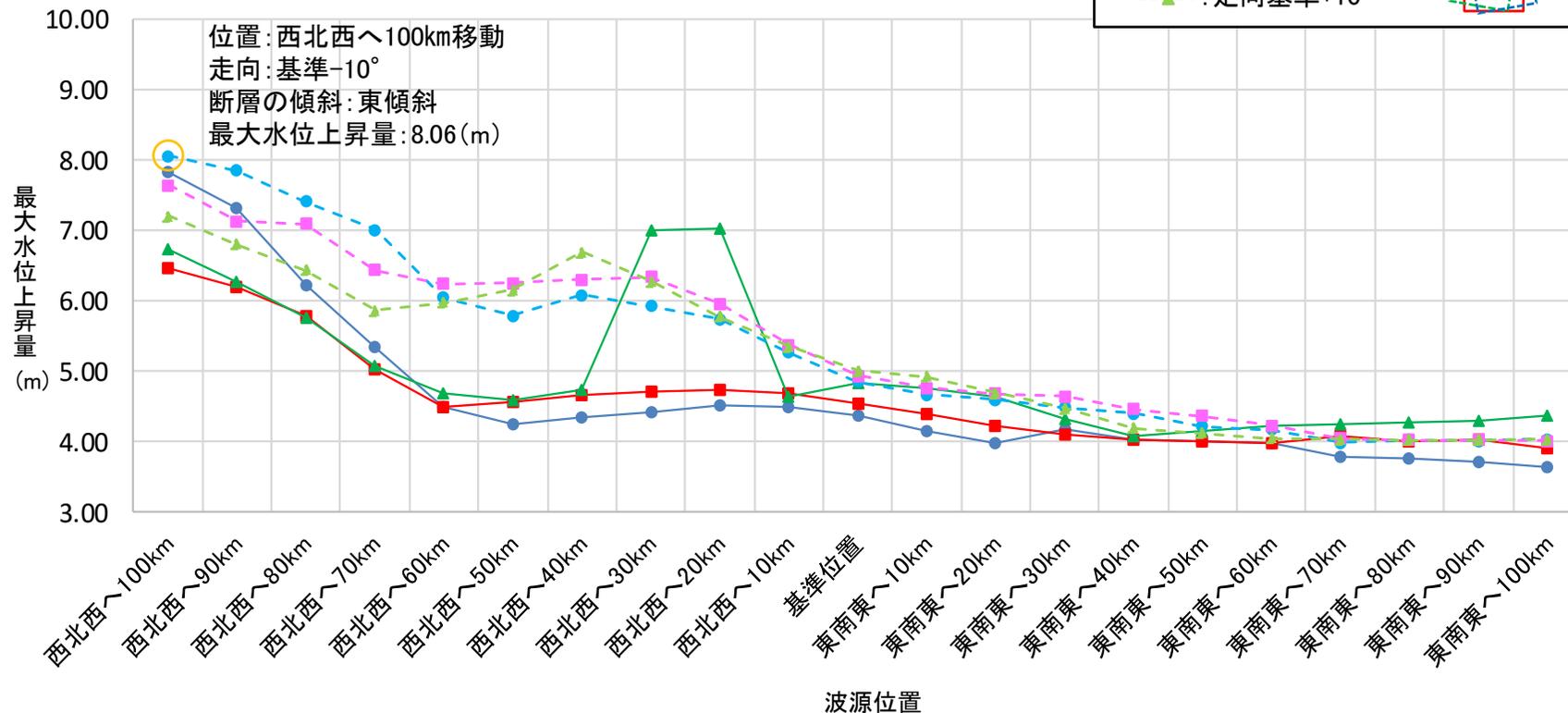
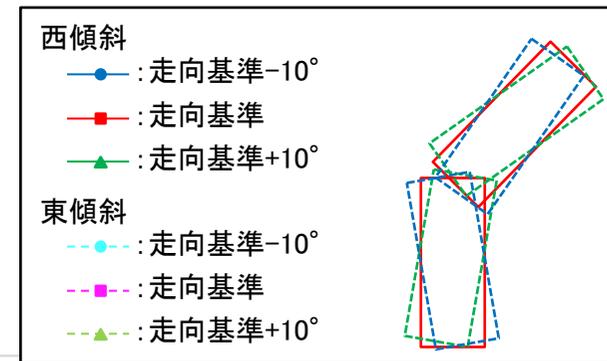
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸直交方向:水位上昇側(敷地前面(南側))

- 敷地前面(南側)における最大水位上昇量を以下に示す\*。

\*: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ.「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



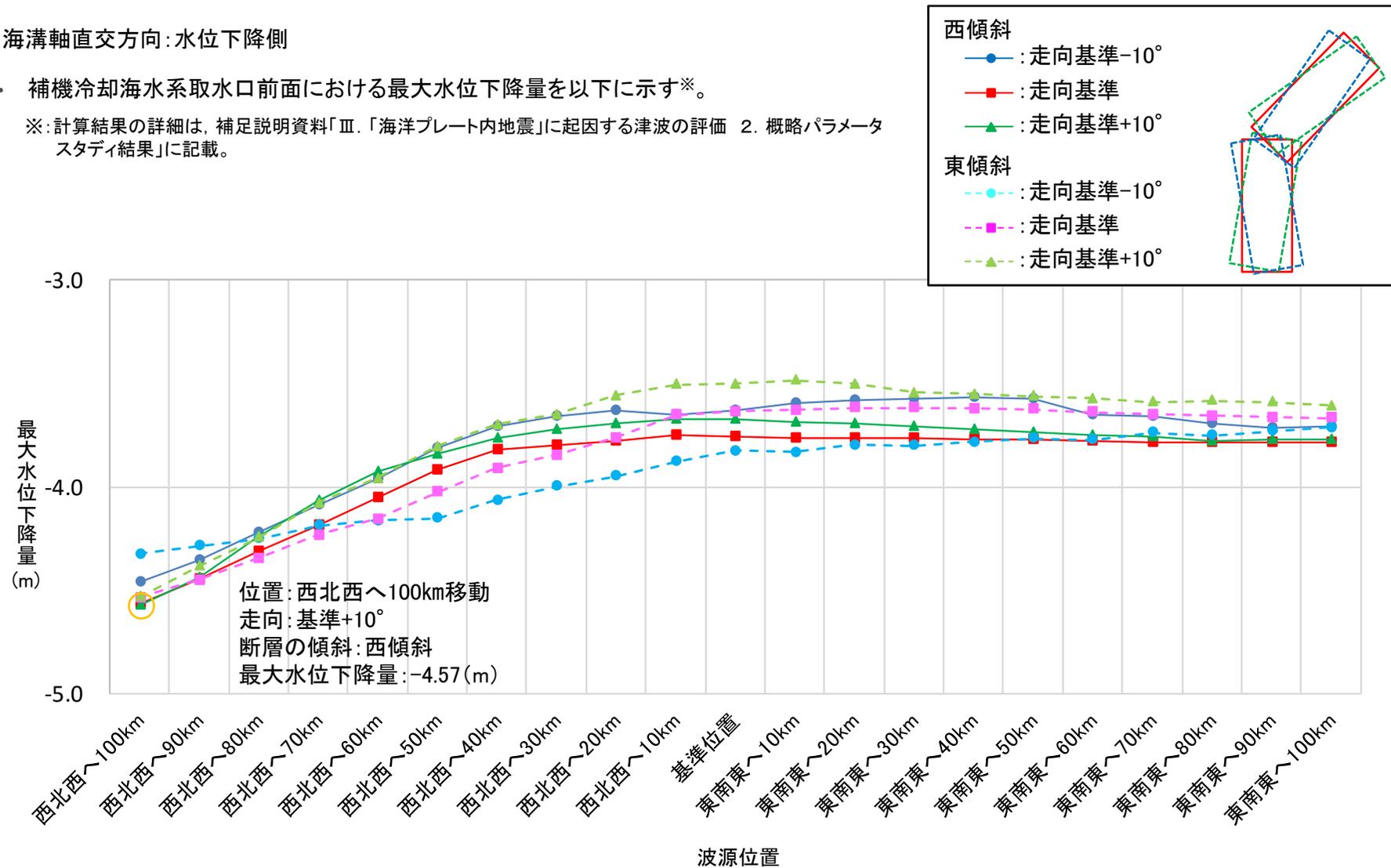
# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

### ■海溝軸直交方向:水位下降側

- 補機冷却海水系取水口前面における最大水位下降量を以下に示す\*。

※: 計算結果の詳細は、補足説明資料「Ⅲ. 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価 2. 概略パラメータスタディ結果」に記載。



## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(概略パラメータスタディ)

## ■海溝軸直交方向:まとめ

- 海溝軸直交方向の概略パラメータスタディ結果を以下に示す。
- 海溝軸方向の位置は、津波の指向性から津波水位に与える影響が大きいことを踏まえ、以下のケースを対象に詳細パラメータスタディを実施する。

## 【水位上昇側】

位置		走向	断層の傾斜	最大水位上昇量(m)						備考
				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	
海溝軸方向	海溝軸直交方向			北側	東側	南側				
日本海溝北端から北東へ150km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	7.27	6.14	5.71	5.81	5.29	5.04	
日本海溝北端から北東へ90km移動	西北西へ90km移動	基準-10°	東傾斜	8.37	8.24	7.81	7.52	7.54	7.32	
日本海溝北端から北東へ70km移動	西北西へ100km移動	基準-10°	東傾斜	8.04	8.02	8.06	7.57	7.64	7.32	

## 【水位下降側】

位置		走向	断層の傾斜	最大水位下降量(m)	備考
				補機冷却海水系取水口前面	
海溝軸方向	海溝軸直交方向				
日本海溝北端から北東へ90km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	-4.57	

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

### 3.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

#### ■ 詳細パラメータスタディ: 傾斜角及び断層上縁深さの変動範囲の設定

- 土木学会(2002, 2016)を参考として, 概略パラメータスタディの各評価位置における最大水位上昇ケース, 最大水位下降ケースを対象に, 傾斜角及び断層上縁深さ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, 2016)等を参考に設定<sup>※1, 2</sup>した。

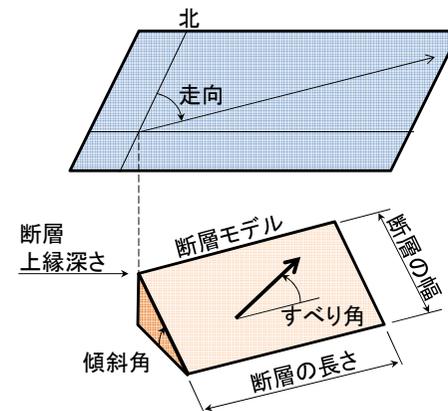
※1: 土木学会(2002)では, プレート間逆断層地震のハーバードCMTIによる発震機構解(1976.1~2000.1に発生したMw6.0以上, 深さ60km以下の地震)及び既往の断層モデルのばらつきから変動範囲を設定。

※2: 日本海溝沿いでは, 2005年11月15日(Mw7.1), 2011年3月11日(Mw7.7)に海洋プレート内地震が発生しており, 傾斜角はそれぞれ約45°(岩淵(2013)), 42°(Lay et al.(2011))である。

【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°
断層上縁深さ	アウターライズ領域 (海溝から東側)	0km, 1km(基準), 2km
	沈み込んだ領域 (海溝から西側)	各波源位置のプレート境界面からの深さ: 0km, 1km(基準), 2km

(参考)断層パラメータ



## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

## ■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(北側))

- 敷地前面(北側)における最大水位上昇量を以下に示す。

下線: 最大ケース

波源特性の不確かさ						最大水位上昇量(m)
海溝軸方向	海溝軸直交方向	走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ※	敷地前面(北側)
日本海溝北端から 北東へ150km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	基準-5° (49°)	11km	7.10
					12km(基準)	7.07
					13km	7.09
				基準 (54°)	11km	7.33
					12km(基準)	7.27
					13km	7.16
				基準+5° (59°)	11km	<u>9.21</u>
					12km(基準)	7.51
					13km	7.38

※: 陸のプレートを含む深さ(プレート境界面からの深さは0km, 1km(基準), 2km)。

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

## ■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(東側))

- 敷地前面(東側)における最大水位上昇量を以下に示す。

下線: 最大ケース

波源特性の不確かさ						最大水位上昇量(m)
海溝軸方向	海溝軸直交方向	走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ※	敷地前面(東側)
日本海溝北端から 北東へ90km移動	西北西へ90km移動	基準-10°	東傾斜	基準-5° (31°)	16km	7.95
					17km(基準)	7.87
					18km	7.77
				基準 (36°)	16km	8.32
					17km(基準)	8.24
					18km	8.18
				基準+5° (41°)	16km	<u>8.59</u>
					17km(基準)	8.52
					18km	8.44

※: 陸のプレートを含む深さ(プレート境界面からの深さは0km, 1km(基準), 2km)。

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(南側))

- ・ 敷地前面(南側)における最大水位上昇量を以下に示す。

下線: 最大ケース

波源特性の不確かさ						最大水位上昇量(m)
海溝軸方向	海溝軸直交方向	走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ※	敷地前面(南側)
日本海溝北端から 北東へ70km移動	西北西へ100km移動	基準-10°	東傾斜	基準-5° (31°)	18km	7.90
					19km(基準)	7.90
					20km	7.85
				基準 (36°)	18km	8.14
					19km(基準)	8.06
					20km	7.94
				基準+5° (41°)	18km	<u>8.29</u>
					19km(基準)	8.23
					20km	8.13

※: 陸のプレートを含む深さ(プレート境界面からの深さは0km, 1km(基準), 2km)。

## I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

## 3.5 波源特性の不確かさの考慮(詳細パラメータスタディ)

## ■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位下降側

- 補機冷却海水系取水口前面における最大水位下降量を以下に示す。

下線: 最大ケース

波源特性の不確かさ						最大水位下降量(m)
海溝軸方向	海溝軸直交方向	走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ※	補機冷却海水系 取水口前面
日本海溝北端から 北東へ90km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	基準-5° (49°)	11km	-4.54
					12km(基準)	-4.56
					13km	-4.58
				基準 (54°)	11km	-4.56
					12km(基準)	-4.57
					13km	<u>-4.59</u>
				基準+5° (59°)	11km	-4.56
					12km(基準)	-4.57
					13km	-4.58

※: 陸のプレートを含む深さ(プレート境界面からの深さは0km, 1km(基準), 2km)。

I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

3.6 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

■津波水位

- 各評価位置における最大水位上昇量及び最大水位下降量を以下に示す。

【水位上昇側】

下線:最大ケース

波源特性の不確かさ						最大水位上昇量(m)						備考
位置		走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ	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	
海溝軸方向	海溝軸直交方向					北側	東側	南側				
日本海溝北端から北東へ150km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	基準+5°(59°)	11km	<u>9.21</u>	7.44	7.17	6.38	5.63	5.71	敷地前面(北側)最大ケース(敷地造成前の決定ケースから変更)
日本海溝北端から北東へ90km移動	西北西へ90km移動	基準-10°	東傾斜	基準+5°(41°)	16km	8.58	<u>8.59</u>	8.01	7.73	7.63	<u>7.55</u>	敷地前面(東側),放水路護岸前面最大ケース(今回追加)
日本海溝北端から北東へ70km移動	西北西へ100km移動	基準-10°	東傾斜	基準+5°(41°)	18km	8.36	8.37	<u>8.29</u>	<u>7.75</u>	<u>7.79</u>	7.47	敷地前面(南側),取水口前面,補機冷却海水系取水口前面最大ケース(今回追加)

【水位下降側】

波源特性の不確かさ						補機冷却海水系取水口前面		備考
位置		走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ	最大水位下降量(m)	取水口敷高※を下回る継続時間(分)	
海溝軸方向	海溝軸直交方向							
日本海溝北端から北東へ90km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	基準(54°)	13km	-4.59	1.9	(敷地造成前の決定ケース)
非常用海水ポンプの運転可能継続時間							約35	

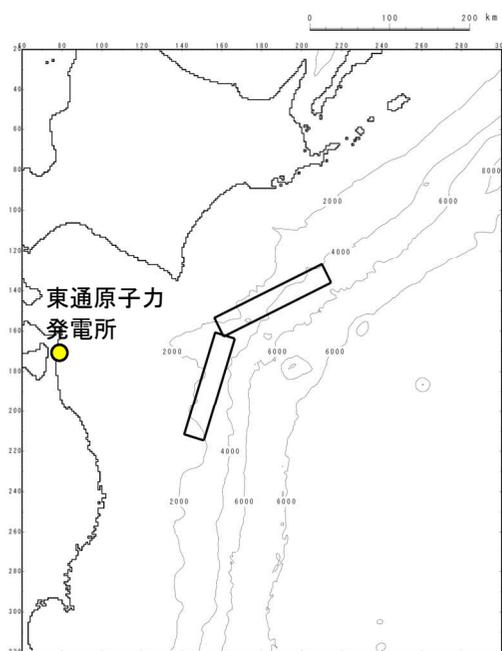
※:補機冷却海水系取水設備の詳細は,補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

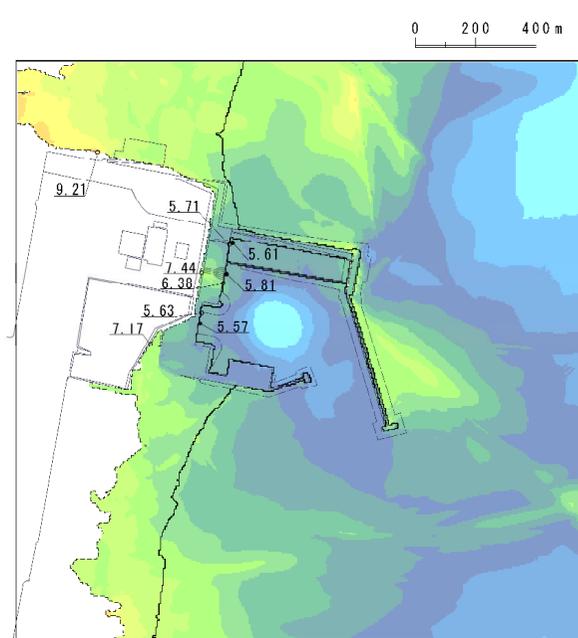
## 3.6 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(北側)最大ケース)

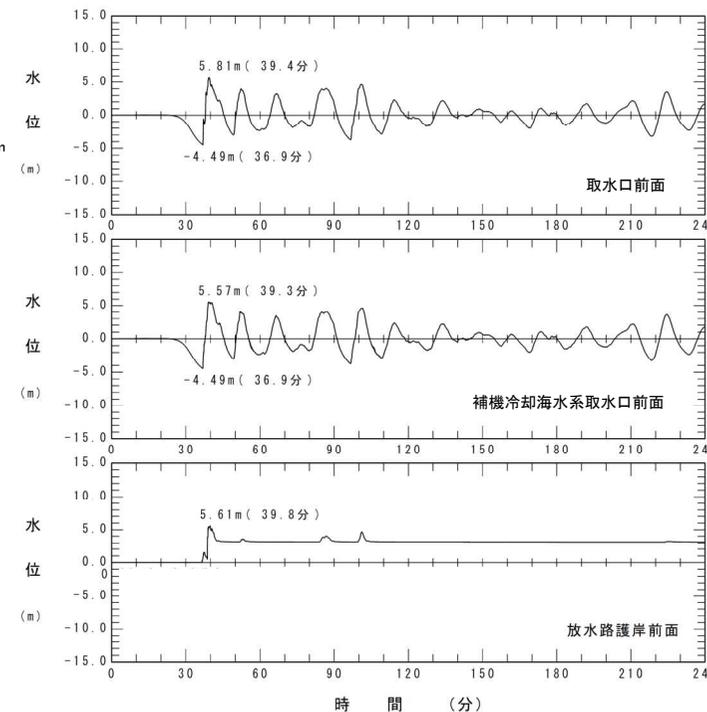
位置		走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ	最大水位上昇量(m)					
海溝軸方向	海溝軸直交方向					敷地前面			取水口前面	補機冷却海水系取水口前面	放水路護岸前面
						北側	東側	南側			
日本海溝北端から北東へ150km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	基準+5° (59°)	11km	9.21	7.44	7.17	6.38	5.63	5.71



波源位置



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

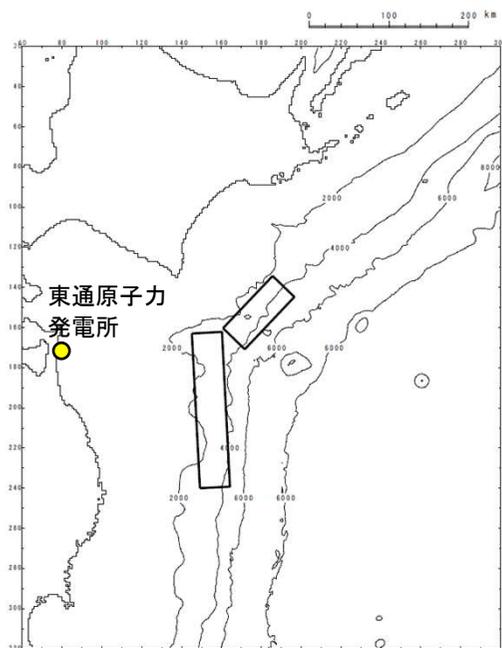
※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」記載)

# I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

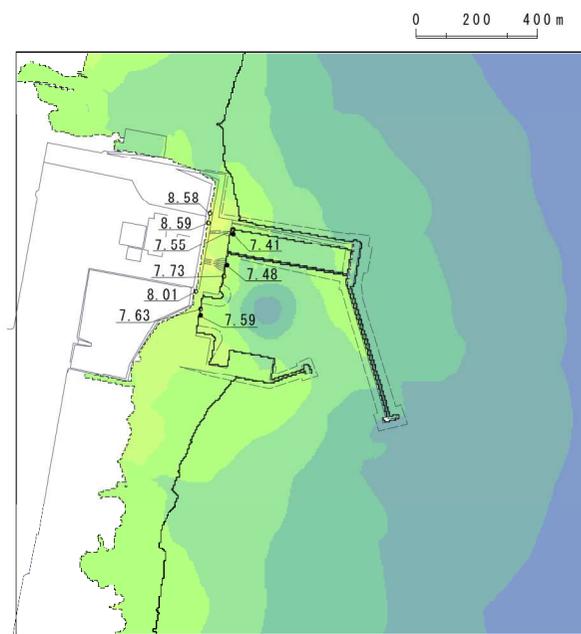
## 3.6 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(東側), 放水路護岸前面最大ケース)

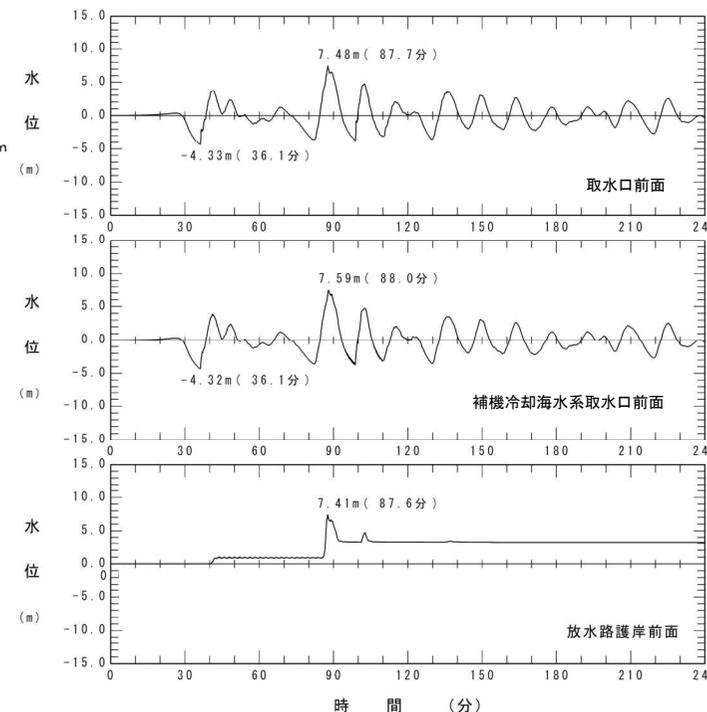
位置		走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ	最大水位上昇量(m)					
海溝軸方向	海溝軸直交方向					敷地前面			取水口前面	補機冷却海水系取水口前面	放水路護岸前面
						北側	東側	南側			
日本海溝北端から北東へ90km移動	西北西へ90km移動	基準-10°	東傾斜	基準+5°(41°)	16km	8.58	8.59	8.01	7.73	7.63	7.55



波源位置



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

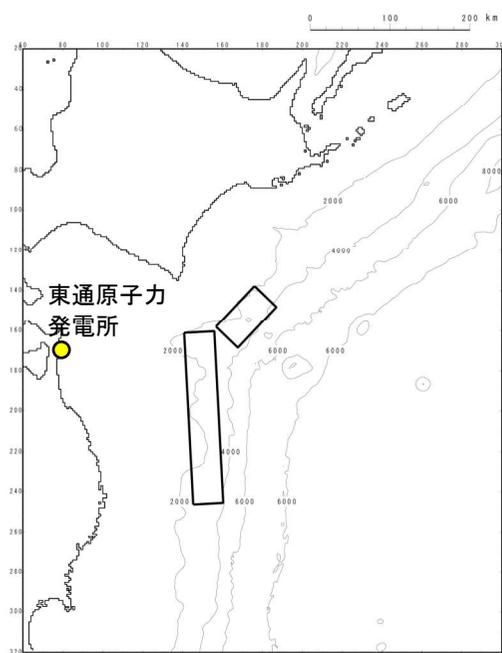
※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」記載)

### I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

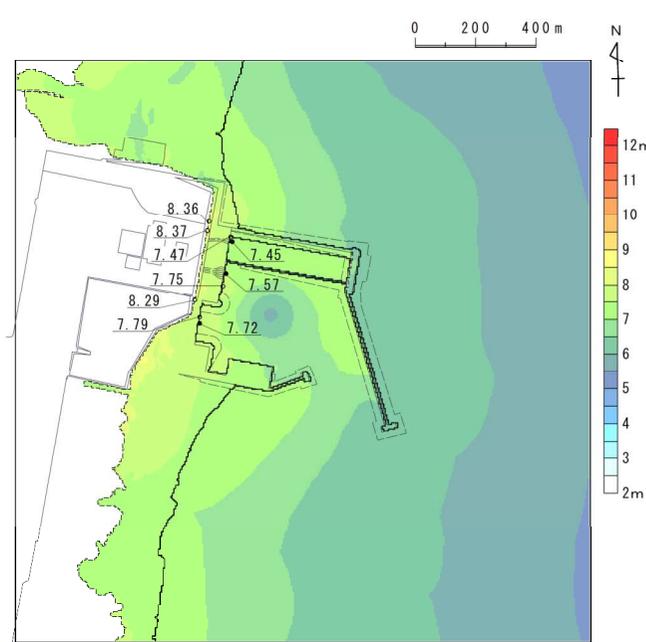
## 3.6 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位上昇側(敷地前面(南側), 取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面最大ケース)

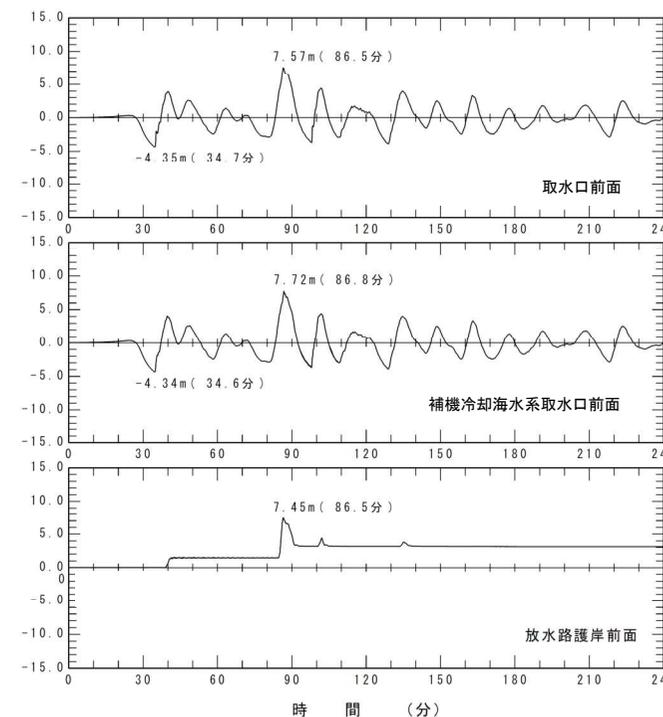
位置		走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ	最大水位上昇量(m)					
海溝軸方向	海溝軸直交方向					敷地前面			取水口前面	補機冷却海水系取水口前面	放水路護岸前面
						北側	東側	南側			
日本海溝北端から北東へ70km移動	西北西へ100km移動	基準-10°	東傾斜	基準+5°(41°)	18km	8.36	8.37	8.29	7.75	7.79	7.47



波源位置



最大水位上昇量分布



取水口前面, 補機冷却海水系取水口前面, 放水路護岸前面における水位時刻歴波形※

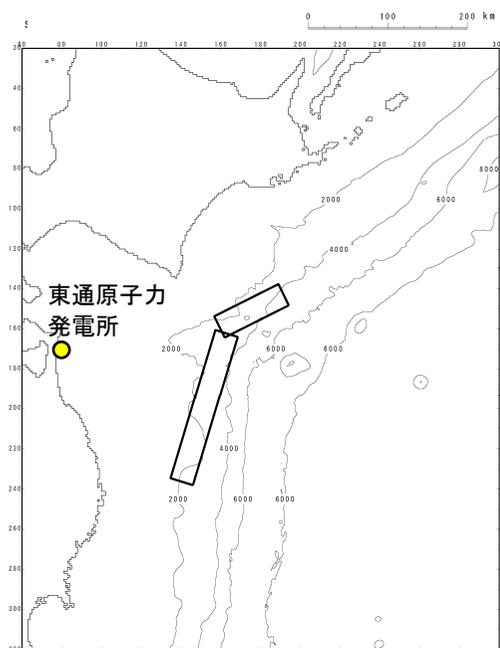
※: 水位時刻歴波形は, 各取放水設備前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は, 補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」記載)

### I. 地震に起因する津波の評価 3. 海洋プレート内地震

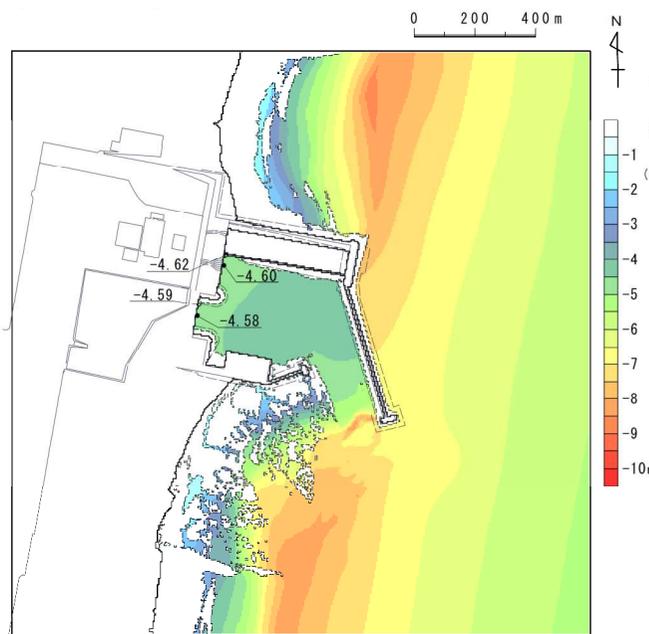
## 3.6 「海洋プレート内地震」に起因する津波の評価

#### ■ 詳細パラメータスタディ結果: 水位下降側

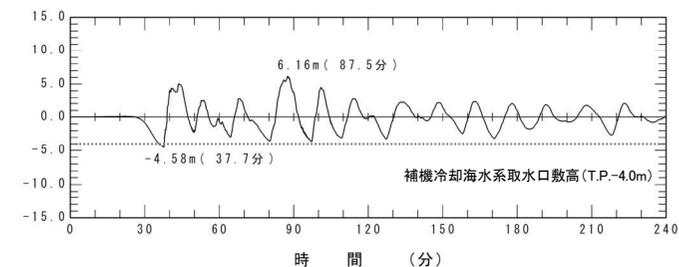
位置		走向	断層の傾斜	傾斜角	断層上縁深さ	補機冷却海水系取水口前面	
海溝軸方向	海溝軸直交方向					最大水位下降量(m)	取水口敷高を下回る継続時間(分)
日本海溝北端から北東へ90km移動	西北西へ100km移動	基準+10°	西傾斜	基準(54°)	13km	-4.59	1.9



波源位置



最大水位下降量分布



補機冷却海水系取水口前面における  
水位時刻歴波形※1, 2

※1: 水位時刻歴波形は、補機冷却海水系取水口前面の中央位置に該当するメッシュで抽出(抽出位置は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載)

※2: 補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

## I . 地震に起因する津波の評価

### 4. 海域の活断層による地殻内地震

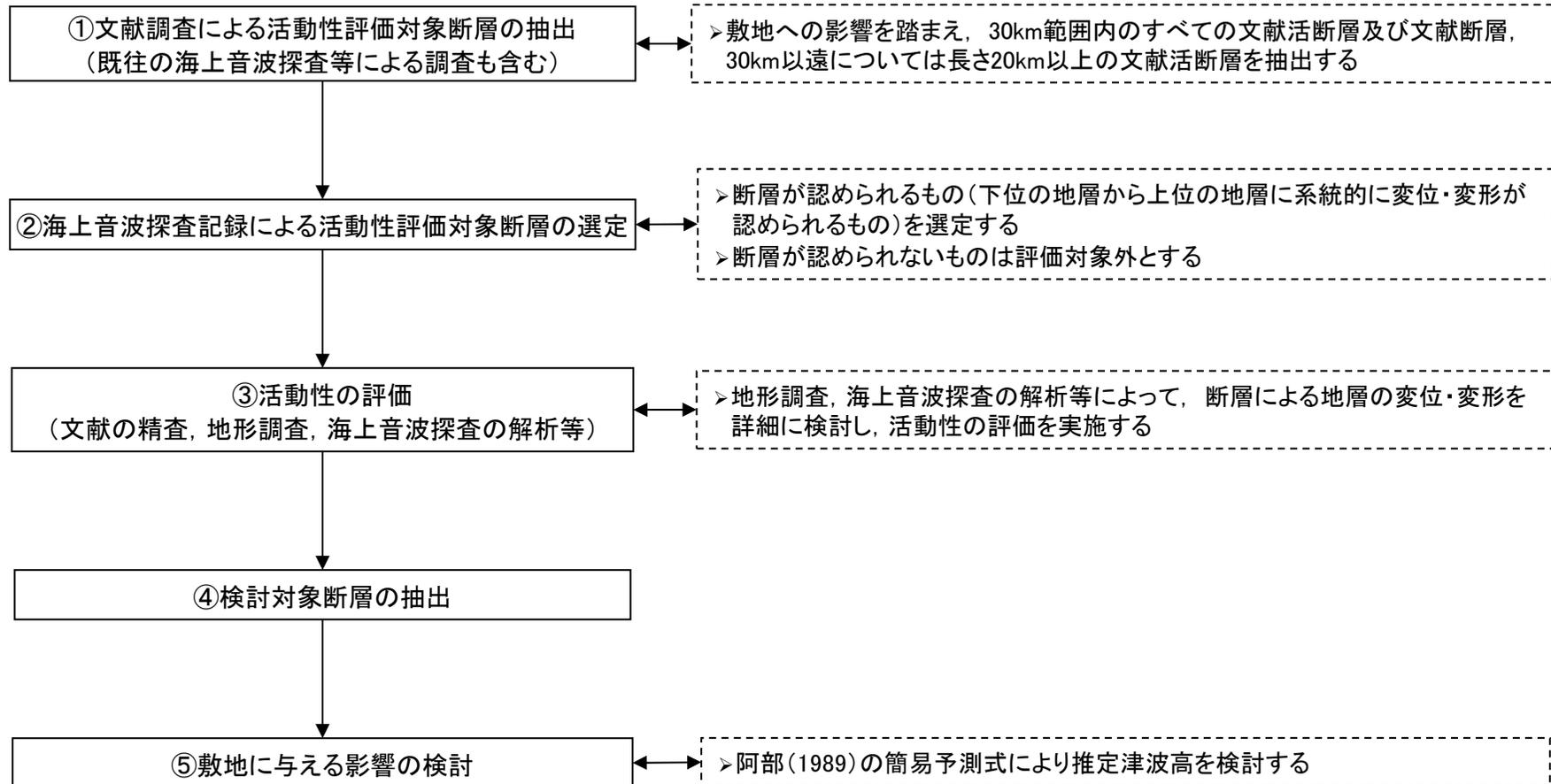
---

- 4. 1 検討方針
- 4. 2 文献調査
- 4. 3 活動性の評価
- 4. 4 検討結果

## I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

### 4.1 検討方針

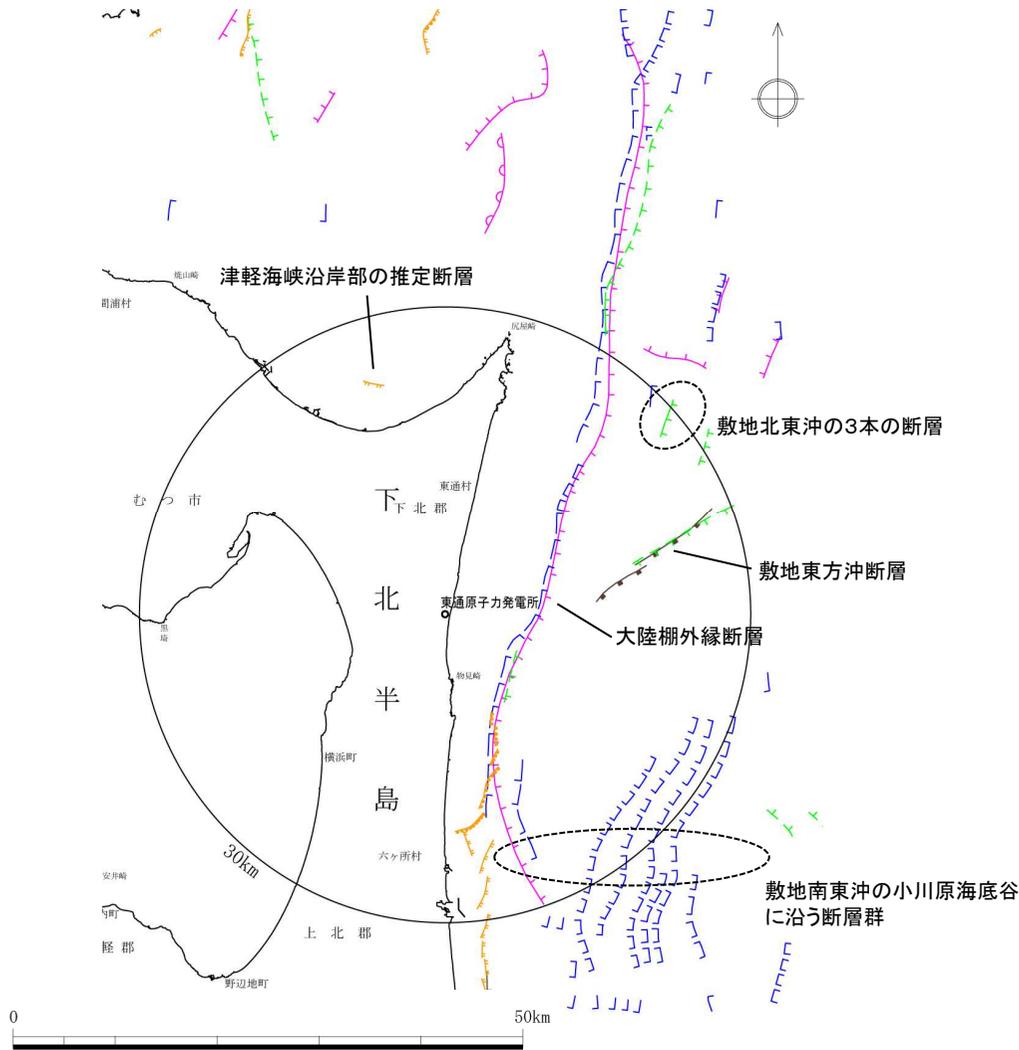
- 検討フローを以下に示す。



## I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

### 4.2 文献調査: 敷地を中心とする半径30km範囲

- 文献調査結果を踏まえ、以下に示す5断層を活動性評価対象断層として抽出した。



文献による敷地周辺海域の断層分布図

#### 【文献に記載されている活断層及び断層】

- 津軽海峡沿岸部の推定断層
- 敷地北東沖の3本の断層
- 敷地東方沖断層
- 大陸棚外縁断層
- 敷地南東沖の小川原海底谷に沿う断層群

#### 凡例

「新編」日本の活断層 (活断層研究会, 1991)

- 活断層
- 活撓曲

20万分の1海洋地質図

- 「下北半島沖海底地質図」(地質調査所, 1993) \*1
- 「八戸沖海底地質図」(地質調査所, 1978) \*1

- 断層
- 伏在断層

20万分の1海底地質構造図

- 「室蘭沖」(海上保安庁, 1975) 「日高舟状海盆」(海上保安庁, 1975)
- 「下北半島沖」(海上保安庁, 1975) 「八戸沖」(海上保安庁, 1973)

- 断層
- 推定断層

5万分の1海底地質構造図

- 「鹿部」(海上保安庁, 2001) 「恵山岬」(海上保安庁, 1981)
- 「尻屋崎」(海上保安庁, 1998) 「むつ小川原」(海上保安庁, 1982)
- 「八戸」(海上保安庁, 1996) 「函館湾」(海上保安庁, 1999)

- 断層・撓曲
- 伏在断層
- 伏在推定断層・推定断層

# I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

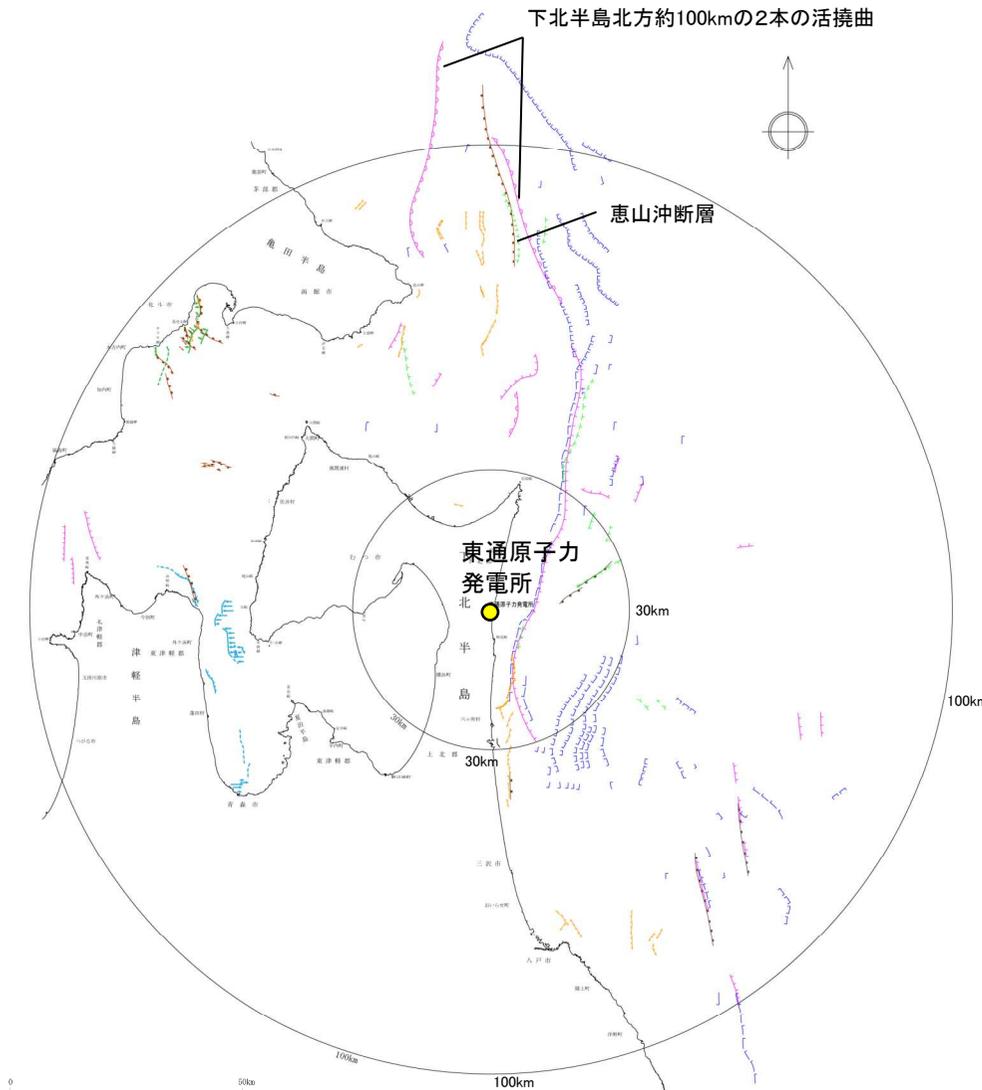
## 4.2 文献調査: 敷地を中心とする半径30km以遠

- 文献調査結果を踏まえ、以下に示す2断層を活動性評価対象断層として抽出した。

### 【文献に記載されている活断層】

長さ20km程度以上の文献活断層

- 下北半島北方約100kmの2本の活撓曲
- 恵山沖断層



文献による敷地周辺海域の断層分布図

凡例

#### 文献活断層

「新編」日本の活断層 (活断層研究会, 1991)

- 活断層
- 活撓曲

産業技術総合研究所・北海道立総合研究機構地質研究所 (2012)

- 活断層
- 活撓曲

産業技術総合研究所・東海大学 (2012)

- 活断層
- 活撓曲

電源開発株式会社 (2008)

- 活断層・活撓曲
- 第四紀後期の活動性を否定できない箇所

日本原燃株式会社 (2009)

- 活断層

#### 文献断層

20万分の1海洋地質図

- 「下北半島沖海底地質図」(地質調査所, 1993) \*1
- 「八戸沖海底地質図」(地質調査所, 1978) \*1

- 断層
- 伏在断層

20万分の1海底地質構造図

- 「室蘭沖」(海上保安庁, 1975) 「日高舟状海盆」(海上保安庁, 1975)
- 「下北半島沖」(海上保安庁, 1975) 「八戸沖」(海上保安庁, 1973)

- 断層
- 推定断層

5万分の1海底地質構造図

- 「鹿部」(海上保安庁, 2001) 「恵山岬」(海上保安庁, 1981)
- 「尻屋崎」(海上保安庁, 1998) 「むつ小川原」(海上保安庁, 1982)
- 「八戸」(海上保安庁, 1996) 「函館湾」(海上保安庁, 1999)

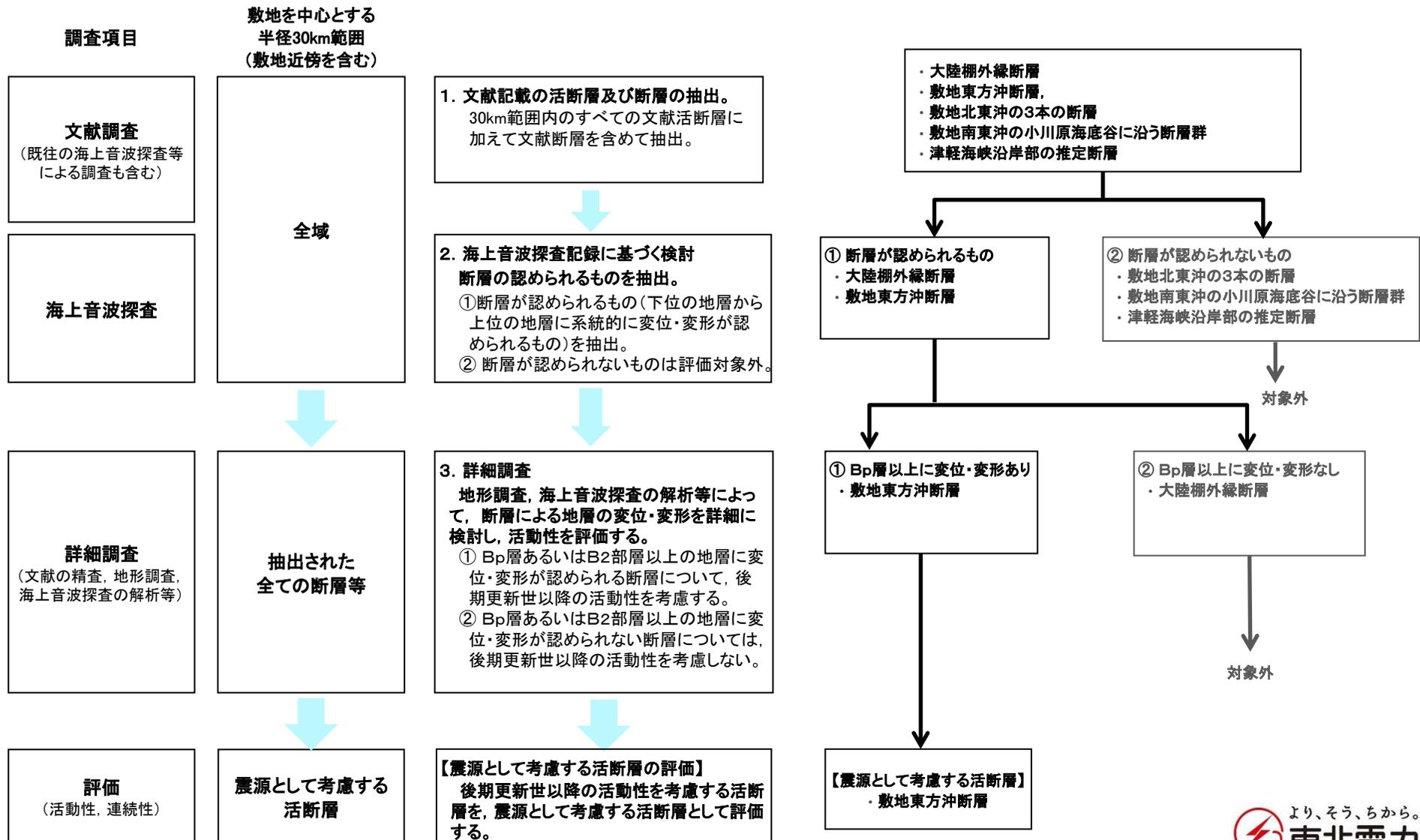
- 断層・撓曲
- 伏在断層
- 伏在推定断層・推定断層

\*1(現 国立研究開発法人産業技術総合研究所地質調査総合センター)

## I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

### 4.3 活動性の評価: 敷地を中心とする半径30km範囲

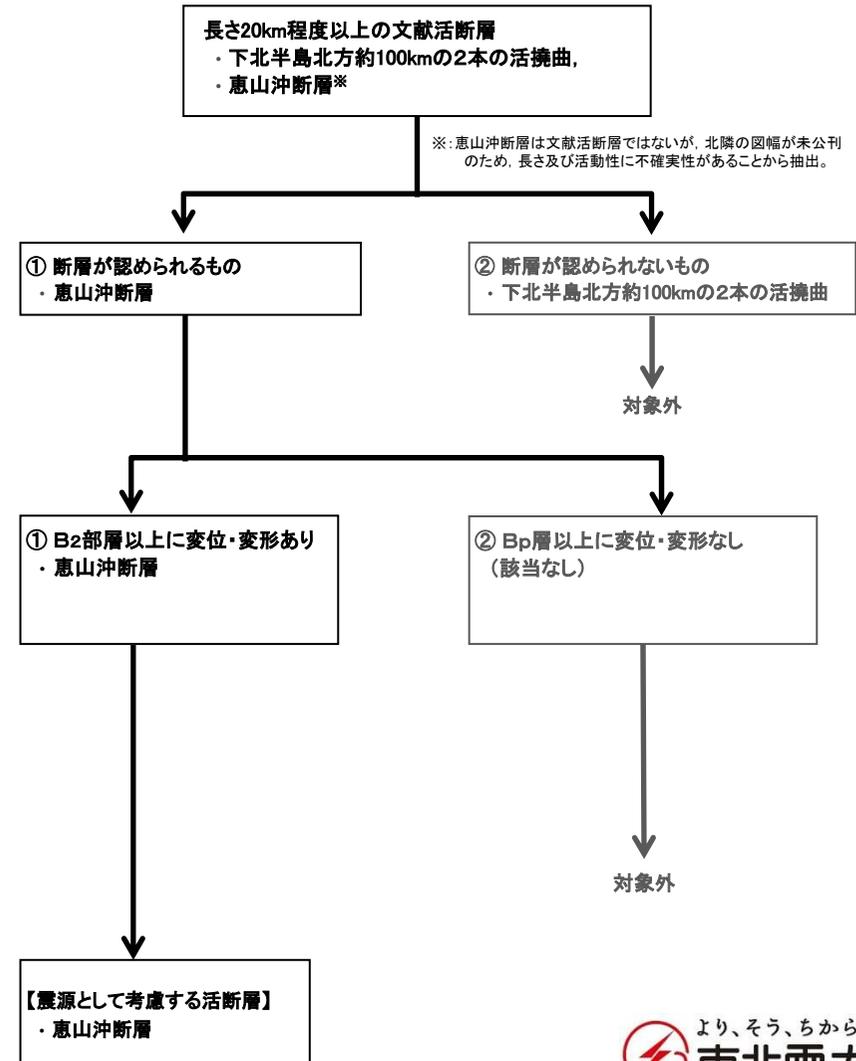
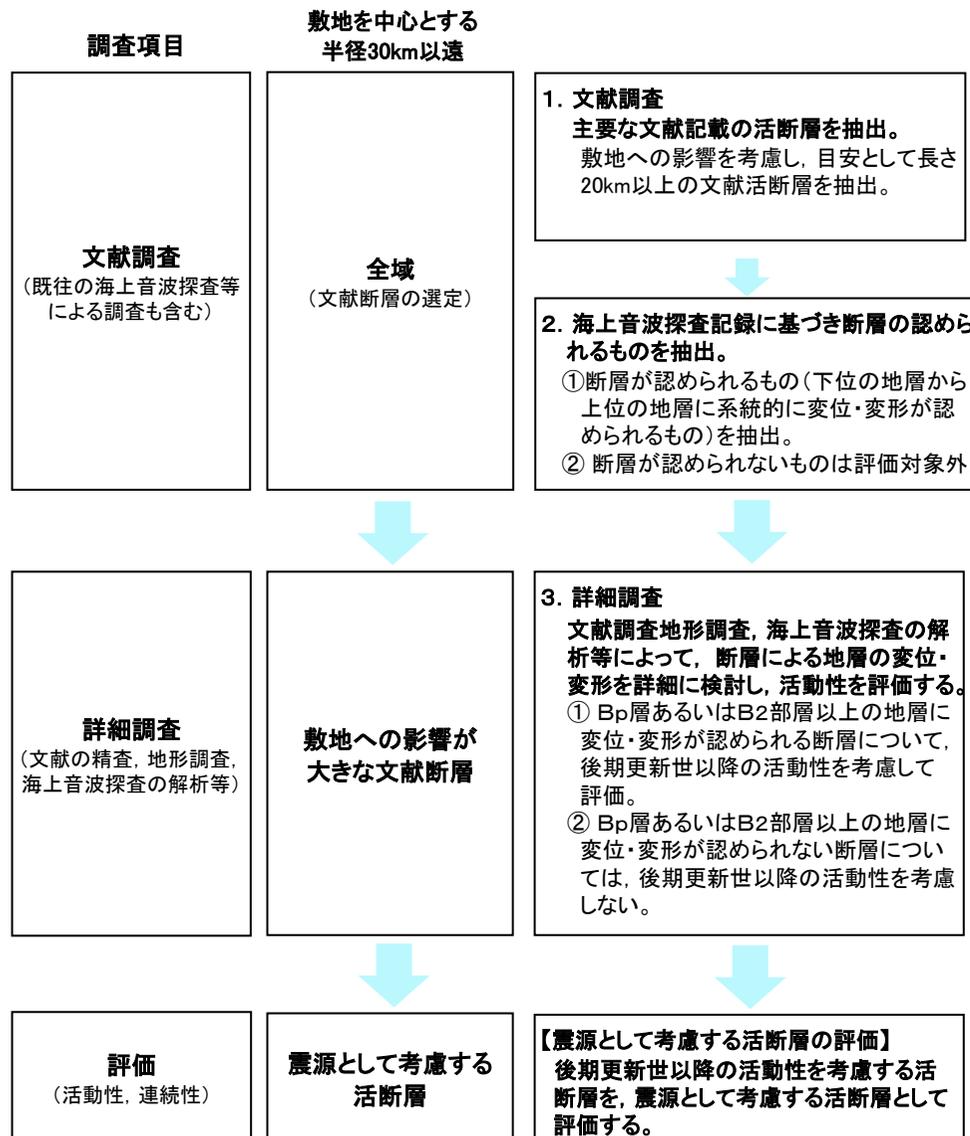
- 抽出した5つの断層の活動性評価の結果、「敷地東方沖断層」を検討対象として選定した。



## I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

### 4.3 活動性の評価: 敷地を中心とする半径30km以遠

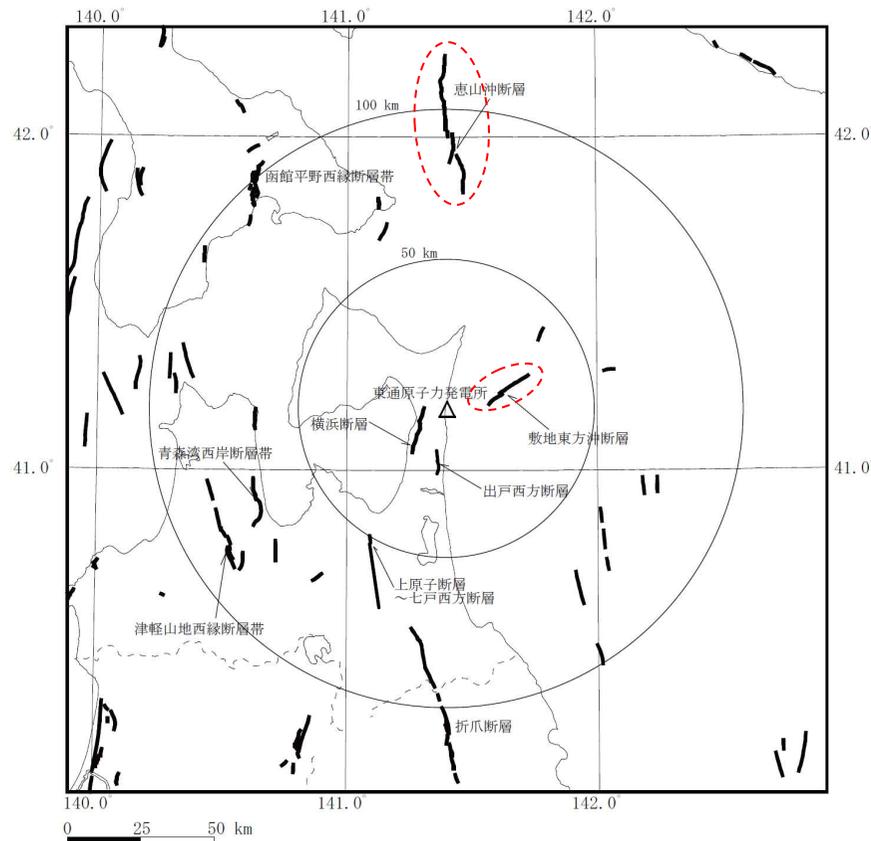
- 抽出した2つの断層の活動性評価の結果、「恵山沖断層」を検討対象として選定した。



I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

4.3 活動性の評価:まとめ

- 以上のおり, 敷地東方沖断層及び恵山沖断層を検討対象断層として抽出した。
- 同断層を対象に阿部(1989)の簡易予測式により推定津波高を検討する。



検討対象とする活断層

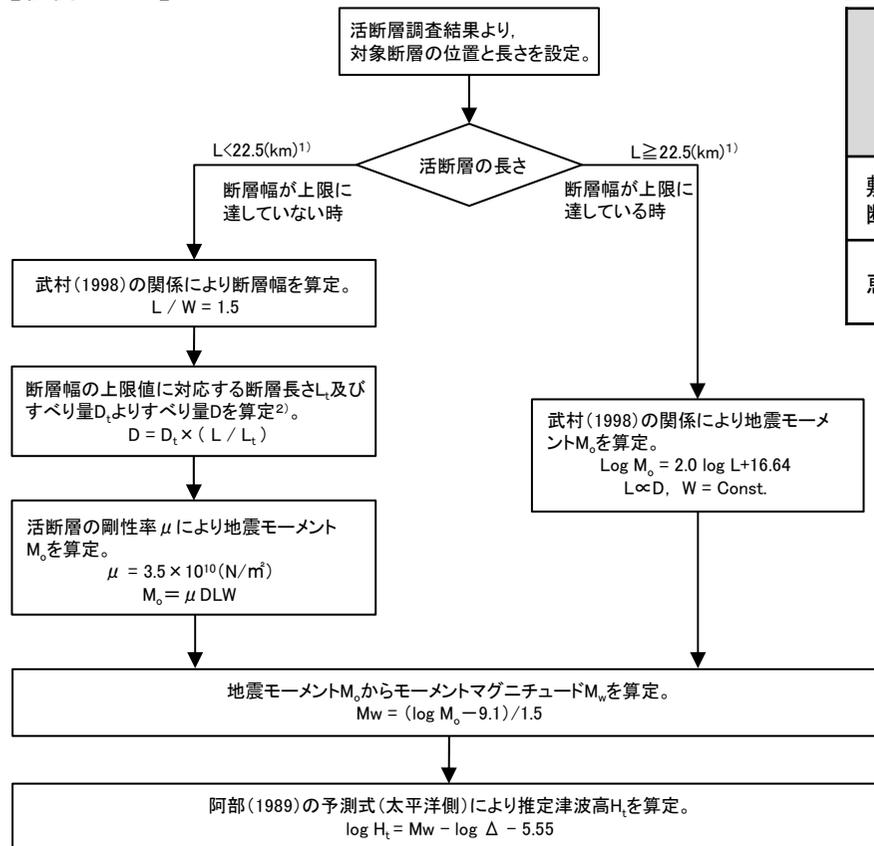
断層名	断層長さ L(km)	敷地からの 距離 Δ(km)
敷地東方沖断層	14.5	20
恵山沖断層	47	97

## I. 地震に起因する津波の評価 4. 海域の活断層による地殻内地震

### 4.4 検討結果

- 推定津波高は最大0.6mであり、プレート間地震及び海洋プレート内地震に起因する津波に伴う津波高と比較して十分小さいことを確認した。

#### 【検討フロー】



#### 【検討結果】

断層名	Mw	断層長さ L(km)	断層幅 W(km)	すべり量 D(m)	地震モーメント Mo(N・m)	津波の伝播距離 Δ (km)	推定津波高 Ht(m)
敷地東方沖断層	6.5	14.5	9.7	1.21	$5.91 \times 10^{18}$	20	0.4
恵山沖断層	7.3	47	15.0	3.91	$9.64 \times 10^{19}$	97	0.6

1) 断層幅の上限W<sub>t</sub>は、地震発生層の厚さH<sub>t</sub>を15kmとし、傾斜角δを90° (45~90°のうちM<sub>w</sub>が最大となる値)とした際には、W<sub>t</sub>=H<sub>t</sub>/sin δ=15kmとなる。また、断層幅の上限に対応する断層長さL<sub>t</sub>はL<sub>t</sub>=1.5×W<sub>t</sub>=22.5kmとなる。

2) 断層幅の上限に対応するすべり量D<sub>t</sub>は、モーメントマグニチュードをM<sub>w<sub>t</sub></sub>=(logL<sub>t</sub>+3.77)/0.75=6.83、地震モーメントをM<sub>0<sub>t</sub></sub>=10<sup>2</sup>(1.5M<sub>w<sub>t</sub></sub>+9.1)=2.21×10<sup>19</sup>N・m、剛性率をμ=3.50×10<sup>10</sup>N/m<sup>2</sup>とした際には、D<sub>t</sub>=M<sub>0<sub>t</sub></sub>/(μL<sub>t</sub>W<sub>t</sub>)=1.87mとなる。

## I . 地震に起因する津波の評価

### 5. 地震に起因する津波の評価結果のまとめ

---

5. 1 水位上昇側

5. 2 水位下降側

## I. 地震に起因する津波の評価 5. 地震に起因する津波の評価結果のまとめ

## 5.1 水位上昇側

## ■津波水位の比較

- 水位上昇側の決定ケースは、耐震重要施設等が設置された敷地T.P.+13.0m及びT.P.+17.0mへの津波の遡上、取水路及び放水路を介し津波が流入する可能性を評価するため、「最大水位上昇量」に「地震に伴う沈下量」を考慮した相対的な津波水位の最大ケースとし、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波と評価した。

上段 最大水位上昇量, [ ]:地震に伴う沈下量  
下段 最大水位上昇量に地震に伴う沈下量を考慮した相対的な津波水位

発生要因	種別	津波波源		最大水位上昇量(m)						
				敷地前面			取水口 前面	補機冷却 海水取 水口前面	放水路 護岸前面	
				北側	東側	南側				
地震	プレート間 地震	十勝沖・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※1	11.18 [-0.60]	9.73 [-0.60]	11.04 [-0.60]	9.36 [-0.60]	9.79 [-0.60]	9.24 [-0.60]	
			基準断層モデル②※2	11.78	10.33	11.64	9.96	10.39	9.84	
		津波地震		10.77 [-0.60]	10.18 [-0.60]	11.44 [-0.60]	9.98 [-0.60]	10.27 [-0.60]	9.96 [-0.60]	
				11.37	10.78	12.04	10.58	10.87	10.56	
		海洋プレート 内地震	正断層型の地震		10.29 <sup>※3</sup> [隆起]	10.72 <sup>※4</sup> [隆起]	10.05 <sup>※5</sup> [隆起]	9.26 <sup>※4</sup> [隆起]	9.40 <sup>※4</sup> [隆起]	9.19 <sup>※4</sup> [隆起]
					10.29	10.72	10.05	9.26	9.40	9.19
	海域活断層	恵山沖断層		9.21 <sup>※6</sup> [隆起]	8.59 <sup>※7</sup> [隆起]	8.29 <sup>※8</sup> [隆起]	7.75 <sup>※8</sup> [隆起]	7.79 <sup>※8</sup> [隆起]	7.55 <sup>※7</sup> [隆起]	
				9.21	8.59	8.29	7.75	7.79	7.55	
					0.6m (阿部(1989)の簡易予測式による推定津波高)					

※1:青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(内閣府(2012)考慮),大すべり域等の位置:南へ約100km,破壊開始点:P6,破壊伝播速度:2.0(km/s),ライズタイム:60(s)

※2:青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(内閣府(2012)考慮),大すべり域等の位置:南へ約100km,破壊開始点:P6,破壊伝播速度:1.0(km/s),ライズタイム:60(s)

※3:位置:北東へ20km,走向:基準+10°,傾斜角:基準+5°,すべり角:基準

※4:位置:北東へ120km,走向:基準+10°,傾斜角:基準+5°,すべり角:基準-10°

※5:位置:北東へ120km,走向:基準+10°,傾斜角:基準+5°,すべり角:基準

※6:位置:北東へ150km(海溝軸),西北西へ100km(海溝軸直交),走向:基準+10°,傾斜:西傾斜,傾斜角:基準+5°,断層上縁深さ:11km

※7:位置:北東へ90km(海溝軸),西北西へ90km(海溝軸直交),走向:基準-10°,傾斜:東傾斜,傾斜角:基準+5°,断層上縁深さ:16km

※8:位置:北東へ70km(海溝軸),西北西へ100km(海溝軸直交),走向:基準-10°,傾斜:東傾斜,傾斜角:基準+5°,断層上縁深さ:18km

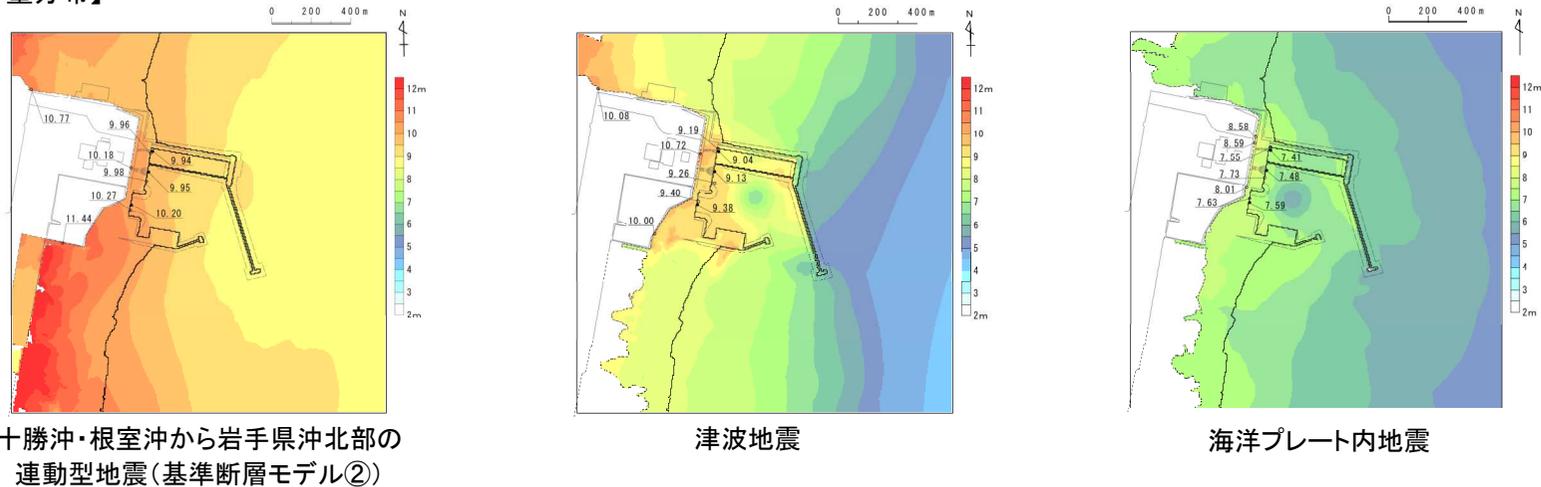
## I. 地震に起因する津波の評価 5. 地震に起因する津波の評価結果のまとめ

### 5.1 水位上昇側

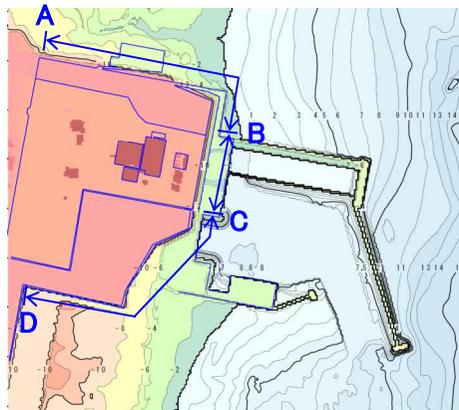
#### ■最大水位上昇量分布及び敷地前面における最大水位上昇量の比較(敷地前面(東側))

- 「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震(基準断層モデル②)」、「津波地震」及び「海洋プレート内地震」の敷地前面(東側)最大ケースを対象に、最大水位上昇量を比較し、「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(基準断層モデル②)が発電所に与える影響が大きいことを確認した。

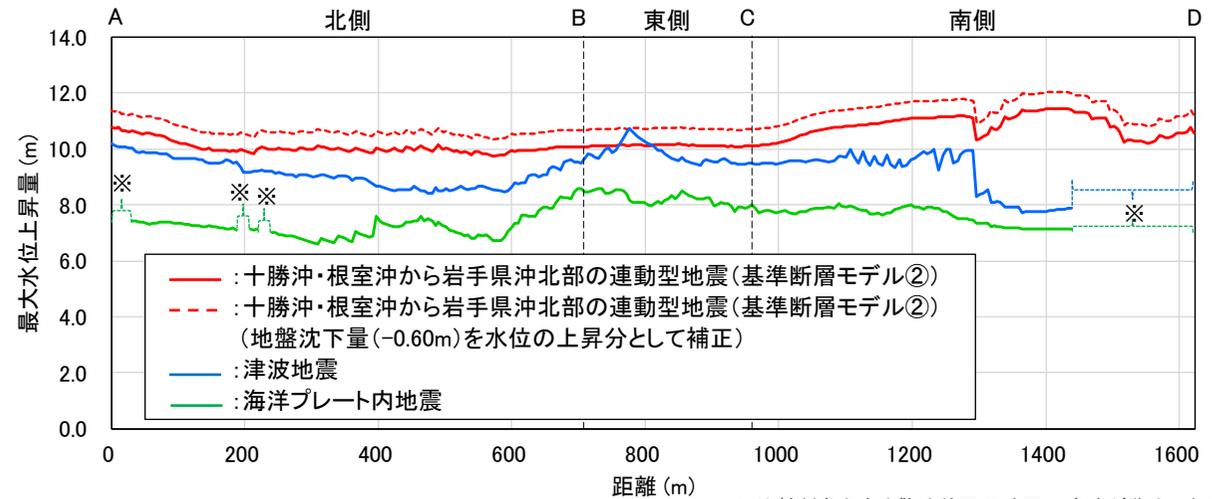
#### 【最大水位上昇量分布】



#### 【敷地前面における最大水位上昇量の比較】



最大水位上昇量の比較範囲



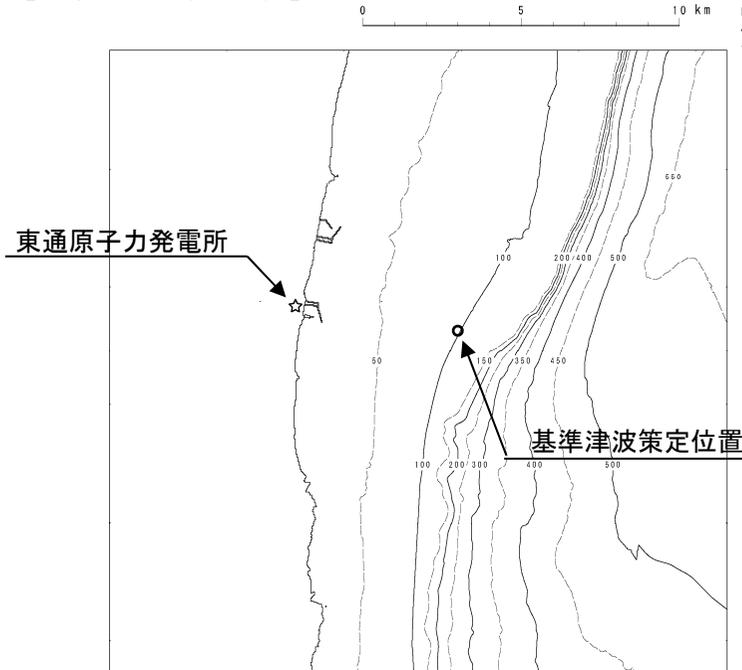
※: 比較対象とする敷地前面の法面に津波が遡上しない。

## 5.1 水位上昇側

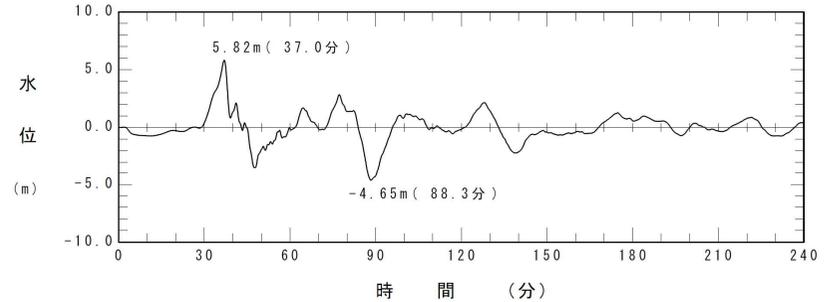
### ■基準津波策定位置における最大水位上昇量及び水位時刻歴波形の比較(敷地前面(東側))

- 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いても、「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(基準断層モデル②)の影響が大きいことを確認した。

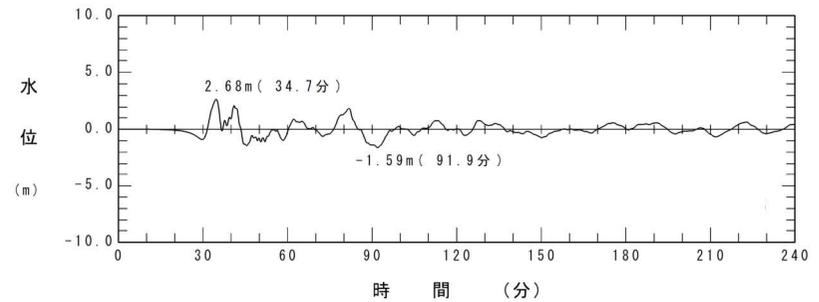
【基準津波の策定位置】



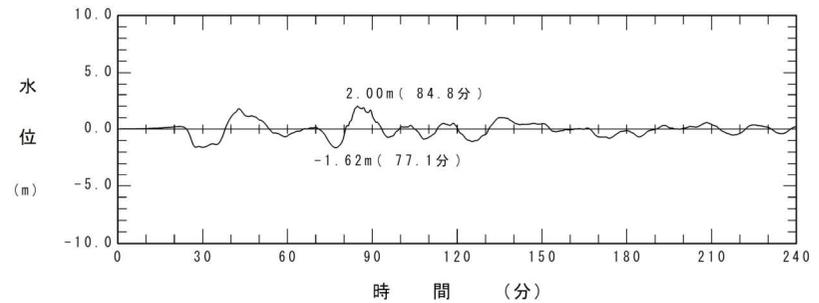
【水位時刻歴波形の比較】



十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震(基準断層モデル②)



津波地震



海洋プレート内地震

【最大水位上昇量の比較】

	最大水位上昇量(m)
十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震(基準断層モデル②)	5.82
津波地震	2.68
海洋プレート内地震	2.00

## I. 地震に起因する津波の評価 5. 地震に起因する津波の評価結果のまとめ

## 5.2 水位下降側

## ■津波水位及び取水口敷高を下回る継続時間の比較

- 水位下降側の決定ケースは、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波と評価した。

発生要因	種別	津波波源		補機冷却海水系取水口前面	
				最大水位下降量(m)	取水口敷高※1を下回る継続時間(分)
地震	プレート間地震	十勝沖・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[青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(すべり量の不確かさ考慮)]※2	-5.11	4.3
			基準断層モデル④[青森県東方沖及び岩手県沖北部の大すべり域の破壊特性を考慮したモデル(すべり分布の不確かさ考慮)]※3	-5.24	4.4
	津波地震※4		-4.24	1.4	
	海洋プレート内地震	正断層型の地震※5	-4.59	1.9	
	海域の活断層による地殻内地震	恵山沖断層	0.6m (阿部(1989)の簡易予測式による推定津波高)		
非常用海水ポンプの運転可能継続時間					約35

※1:補機冷却海水系取水設備の詳細は、補足説明資料「VI. 計算条件等 4. 津波水位の評価位置」に記載。

※2:大すべり域等の位置:南へ約100km, 破壊開始点:P4, 破壊伝播速度:1.5(km/s), ライズタイム:60(s)

※3:大すべり域等の位置:南へ約40km, 破壊開始点:P1, 破壊伝播速度:1.0(km/s), ライズタイム:60(s)

※4:位置:北東へ30km, 走向:基準+10°, 傾斜角:基準+5°, すべり角:基準

※5:位置:北東へ90km(海溝軸), 西北西へ100km(海溝軸直交), 走向:基準+10°, 傾斜:西傾斜, 傾斜角:基準, 断層上縁深さ:13km

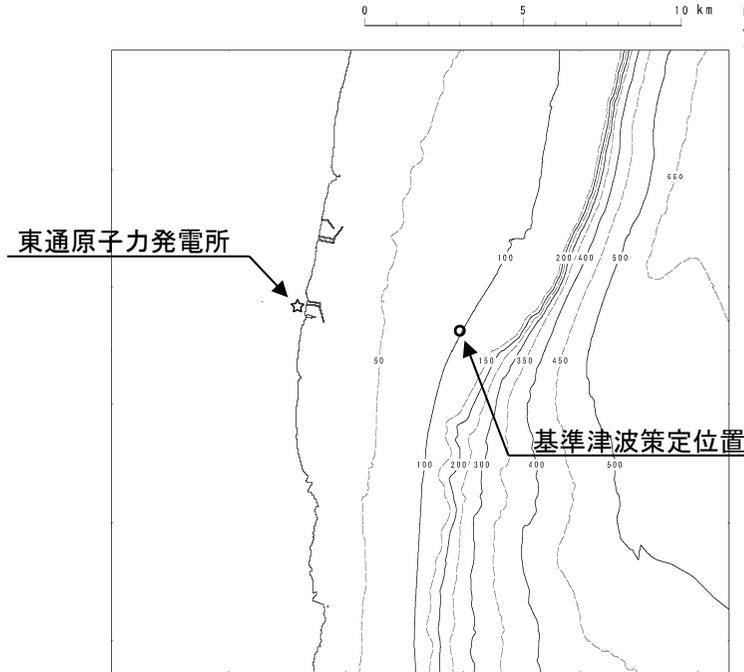
I. 地震に起因する津波の評価 5. 地震に起因する津波の評価結果のまとめ

5.2 水位下降側

■ 基準津波策定位置における最大水位下降量及び水位時刻歴波形の比較

- 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いても、「十勝沖・根室沖から岩手県沖北部の連動型地震」に起因する津波の影響が大きいことを確認した。

【基準津波の策定位置】



【最大水位下降量の比較】

		最大水位下降量(m)
十勝沖・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	-4.06
	基準断層モデル④	-3.00
津波地震		-2.57
海洋プレート内地震		-3.31

【水位時刻歴波形の比較】

