

1.2 敷地特性

ここでは、気象、地盤、水理、地震、津波、火山、外部火災、社会環境等、原子炉等規制法第43条の3の5第2項第5号及び実用炉規則第3条第2項第6号に係る発電用原子炉施設所在地の特性について記載する。

具体的には、発電用原子炉設置許可申請書添付書類六「1. 敷地」から「10. 生物」の記載を基本とし、それらの概要を第1.2.1項から第1.2.11項に示す。

なお、商業機密や防護上の理由のため公開できないものについては、参考資料－1にまとめて記載する。

これまでの設置（変更）許可の経緯については、第1.1.1.2表に示す。

1.2.1 敷地

1.2.1.1 敷地

3, 4号炉増設予定地は、福井県大飯郡高浜町に属し高浜町中心より北西約5.5km、舞鶴市東部より東北東約10kmの位置にある。

発電所敷地は音海半島の根元部にあり、東は若狭湾の内湾である高浜湾に、西は若狭湾の内湾である内浦湾に面し、南北を山にはさまれ、中央部は平地となっている。

敷地面積は現在約230万m²あるが、この内大部分が山地であるため、既設発電所用地約7万m²と既緑化地約3万m²を利用する他、後背山地で約3万m²の切り取り、その他約2万m²の盛土を行うとともに約5万m²の海岸埋立を行う。従って3, 4号炉設備の用地面積は、約20万m²となり、敷地合計面積は約235万m²となる。

原子炉設置予定地点は、敷地中央の平地部西南側の丘陵の裾になる。

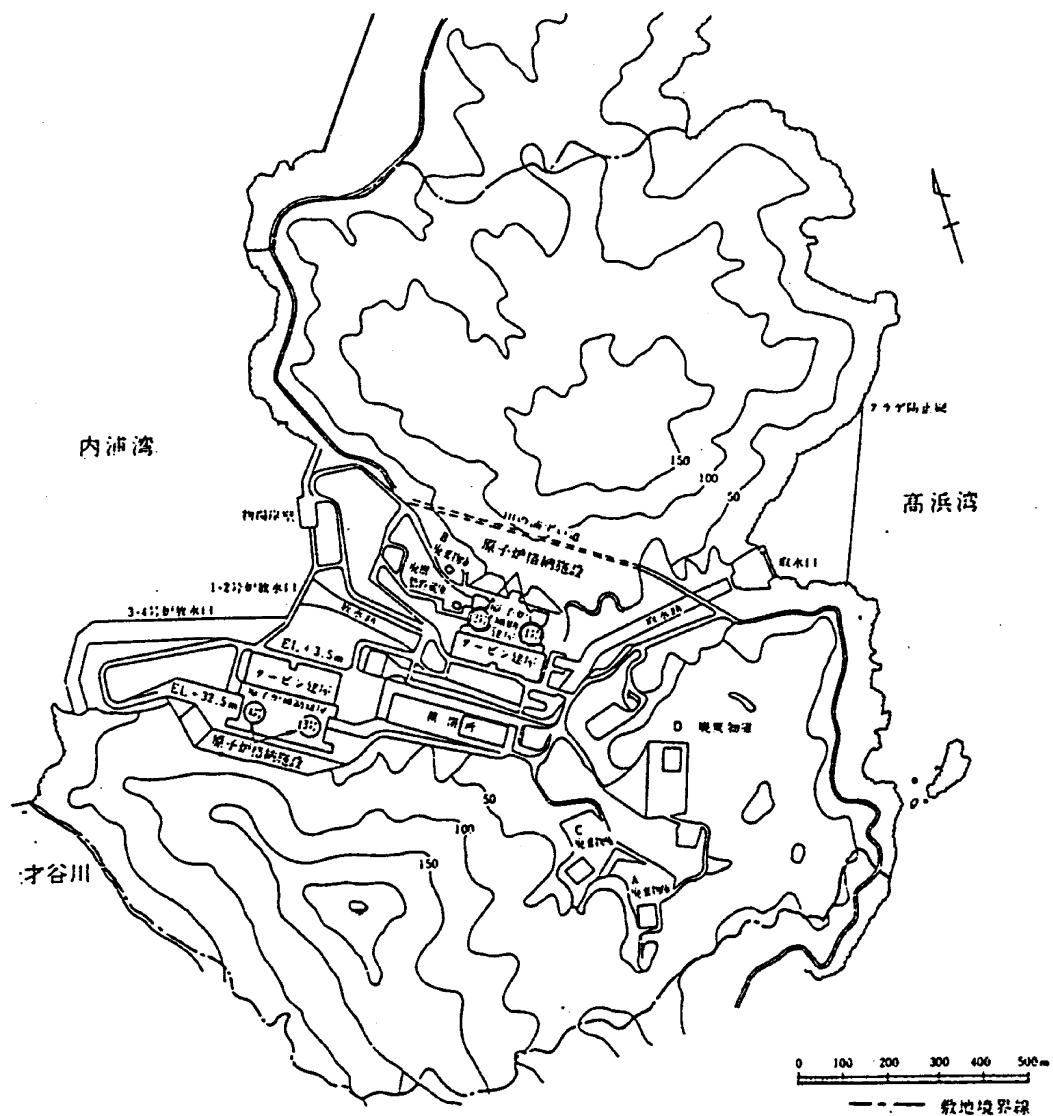
3号炉心は北緯35°31' 東経135°30' の位置におき、4号炉心は3号炉心の北西約117mの位置におく。

敷地高はEL.+3.5m～EL.+32.5mで新たに延長約600mの護岸を設ける。

潮位については、舞鶴湾、内浦湾の潮位及び宮津湾における台風時の潮位偏差により、内浦湾における予想最高潮位は、T.P.（東京湾中等潮位）+1.979mと推定できる。

一方主要建屋の敷地面のレベルはEL.+3.5m以上とするので、異常高潮位による被害をうけるおそれはない。

発電所敷地概況図を第1.2.1.1図に示す。



第 1.2.1.1 図 発電所敷地概況図

1.2.2 気象

1.2.2.1 高浜地方の気象

福井県は、ほぼ中央部を境として嶺南地方と嶺北地方に大別される。敷地のある高浜町は嶺南地方の西端に位置し、西は京都府舞鶴市と境を接している。

嶺南地方及び京都府北部の若狭湾沿岸は、リアス式海岸で山地が海岸まで迫り平野部は、狭くなっている。

また、この地方は裏日本気象区に属し、冬季の季節風による降雪や、日本海を発達した低気圧が通過するときにみられるフェーン現象、東海地方に比べて梅雨現象が余り顕著でないこと等の特徴がある。⁽¹⁾

この地方の年平均気温は 14.5°C で年降水量は $1,700\sim2,500 \text{ mm}$ 程度である。⁽²⁾

1.2.2.2 敷地における気象観測

発電所の安全解析に使用する気象条件を決める際の資料を得るため、「発電用原子炉施設の安全解析に関する気象指針」(以下、「気象指針」という。)に基づき、発電所敷地内で、風向、風速、日射量、放射収支量等の観測を行っている。

2006 年 1 月から 2006 年 12 までの観測データを使用した。

以上の観測に使用した気象測器の種類、観測位置及び観測期間を第 1.2.2.2.1 表に、観測設備配置を第 1.2.2.2.1 図及び第 1.2.2.2.2 図に示す。

(1) 気象観測点の状況

① 排気筒高さ付近の風向風速を代表する観測点（観測点 A）

排気筒高さ付近を代表する風向風速の資料を得るため、敷地内の丘陵地（標高約 66m）に高さ約 45m の鉄塔を設置し、高さ約 15m（標高約 81m）にて観測を行った。この観測点は周囲の障害物の影響を受けることがないため、排気筒高さ付近の風向風速を代表している。

② 地上風を代表する観測点（観測点 B）

敷地を代表する地上風の資料を得るため、敷地内の平坦地（標高約 3.5m）に高さ約 45m の鉄塔を設置し、高さ約 10m（標高約 13.5m）にて観測を行った。この観測点は周囲の障害物の影響を受けることがなく、敷地の地上風を代表している。

- ③ 大気安定度を求めるための風速、日射量及び放射収支量の観測点（観測点 B、観測点 C）

大気安定度を求めるには、風速、日射量及び放射収支量が必要である。風速については、地上風を代表する観測点（観測点 B）で観測した値を使用した。

日射量及び放射収支量については、敷地内の平坦地（標高約 3.5m）に設置した露場の観測点（観測点 C）で観測した値を使用した。

(2) 気象観測項目

風向 風速：観測点 A, B

日 射 量：観測点 C

放射収支量：観測点 C

氣 温：観測点 C

湿 度：観測点 C

降 水 量：観測点 C

（各観測点の位置については、第 1.2.2.2.1 図及び第 1.2.2.2.2 図参照）

1.2.2.3 敷地における気象観測結果

敷地における気象観測資料を解析した結果によると、敷地の気象特性として次のような点が挙げられる。

- (1) 風向については、標高約 81m では北西の風が、標高約 13.5m では北北西の風が最も多く出現している。
- (2) 風速については、年間を通じて 1~3m/s 程度の風が比較的多く、標高約 81m では北西の風が、標高約 13.5m では北北西の風が最も大きい。

(3) 大気安定度については、年間を通じてD型が多く出現している。

拡散の少ないE・F・G型は、標高約81mでは西北西及び北の風のときに、また標高約13.5mでは南東及び西北西の風のときに比較的多く出現している。

一方、拡散の大きいA・B・C型は、標高約81mでは北東及び北西、また標高約13.5mでは北北西及び南南東の風のときに比較的多く出現している。

1.2.2.4 安全解析に使用する気象条件

安全解析に使用する気象条件は、「1.2.2.2 敷地における気象観測」及び「1.2.2.3 敷地における気象観測結果」に述べた気象資料を使用し、「気象指針」に従って統計整理し求めた。

(1) 観測期間の気象条件の代表性の検討

敷地において観測した2006年1月から2006年12月までの1年間の気象資料により安全解析を行うに当たり、観測を行った1年間の気象状態が長期間の気象状態と比較して特に異常でないかどうかの検討を行った。

風向出現頻度及び風速出現頻度について、敷地内観測点Aの標高約81mにおける10年間（1996年1月～2005年12月）の資料により検定を行った。検定法は、不良標本の棄却検定に関するF分布検定の手順に従った。

その結果を第1.2.2.4.1表及び第1.2.2.4.2表に示すが、有意水準5%で棄却された項目はなかった。

これは安全解析に使用した観測期間の気象状態が長期間の気象状態と比較して特に異常でないことを示しており、この期間の気象資料を用いて平常運転時並びに事故、重大事故及び仮想事故時の線量の計算を行うことは妥当であることを示している。

(2) 大気拡散の計算に使用する放出源の有効高さ⁽³⁾

排気筒から放出される放射性物質が、敷地周辺に及ぼす影響を評価するに当たって、大気拡散の計算に使用する放出源の有効高さは、

建屋及び敷地周辺の地形の影響を考慮するため、以下のような風洞実験により求める。

平常運転時の風洞実験においては、縮尺 1/2,000 の建屋及び敷地周辺の地形模型を用い、排気筒高さに吹上げ高さを加えた高さからガスを排出し、風下地点における地表濃度を測定する。

その地形模型実験で得られた地表濃度の値が、排気筒高さを変えて行う平地実験による地表濃度の値に相当する排気筒高さを放出源の有効高さとする。

1号炉及び2号炉の排気筒高さは、地上高約 81m（標高約 85m）、3号炉及び4号炉の排気筒高さは、地上高約 80m（標高約 84m）であるが、以上の風洞実験により平常運転時の線量評価に用いる放出源の有効高さは第 1.2.2.4.3 表のとおりとする。

事故時並びに重大事故及び仮想事故時において、「原子炉冷却材喪失」、「燃料集合体の落下」及び「制御棒飛び出し」では、排気筒高さからの吹上げ高さを考慮せずに上記と同様の風洞実験を行い、放出源の有効高さを第 1.2.2.4.4 表のとおりとし、また、「放射性気体廃棄物処理施設の破損」及び「蒸気発生器伝熱管破損」では地上放出とし、放出源の有効高さを 0m とする。

(3) 大気拡散の計算に使用する気象条件

① 平常運転時

発電所の平常運転時に放出される放射性気体廃棄物の敷地周辺に及ぼす影響を評価するに当たっては、敷地内における 2006 年 1 月から 2006 年 12 月までの 1 年間の風向、風速及び大気安定度の観測資料から以下に示すパラメータを求め、これを用いる。

なお、風向及び風速については、排気筒高さ付近の風を代表する標高約 81m（地上高約 15m）の風向及び風速とする。

- a. 風向別大気安定度別風速逆数の総和及び平均
- b. 風向出現頻度

静穏時については、風速は $0.5\text{m}/\text{s}$ とし、風向別大気安定度別出現回数は、静穏時の大気安定度別出現回数を風速 $0.5\sim 2.0\text{m}/\text{s}$ の風向出現頻度に応じて比例配分して求める。

また、欠測については、欠測を除いた期間について得られた統計が、欠測時間についても成り立つものとする。

求めた風向別大気安定度別風速逆数の総和を第 1.2.2.4.5 表に、風向別大気安定度別風速逆数の平均及び風向別風速逆数の平均を第 1.2.2.4.6 表に、風向出現頻度及び風速 $0.5\sim 2.0\text{m}/\text{s}$ の風向出現頻度を第 1.2.2.4.7 表に示す。

② 事故時並びに重大事故及び仮想事故時

事故時並びに重大事故及び仮想事故時に放出される放射性物質が、敷地周辺の公衆に及ぼす影響を評価するに当たって、放射性物質の拡散状態を推定するために必要な気象条件については、現地における出現頻度からみて、これより悪い条件がめったに現れないと言えるものを選ばなければならない。

そこで、線量の評価に用いる放射性物質の相対濃度（以下「 χ/Q 」という。）を、標高約 81m 及び標高約 13.5m における 2006 年 1 月から 2006 年 12 月までの 1 年間の観測データを使用して求めた。

また、放射性雲からの γ 線による空気カーマについては、 χ/Q の代わりに空間濃度分布と γ 線による空気カーマ計算モデルを組み合わせた相対線量（以下「 D/Q 」という。）を用いて同様に求める。

陸側方位について求めた方位別 χ/Q 及び D/Q の累積出現頻度を第 1.2.2.4.1 図～第 1.2.2.4.10 図に示す。

また、累積出現頻度が 97% に当たる方位別 χ/Q 及び D/Q を第 1.2.2.4.8 表～第 1.2.2.4.11 表に示す。

このうち、各事故時並びに重大事故及び仮想事故時の線量の評価に用いる χ/Q 及び D/Q は、陸側方位のうち線量が最大となる方位の値を使用する。ただし、「原子炉冷却材喪失（事故）」及

び「制御棒飛び出し」の線量評価に用いる χ/Q 及び D/Q は、原子炉格納容器内の浮遊核分裂生成物からの γ 線による線量を考慮して線量が最大となる方位の値を使用する。また、「原子炉冷却材喪失(重大事故及び仮想事故)」の線量評価に用いる D/Q は、原子炉格納容器内の浮遊核分裂生成物からの γ 線による線量を考慮して線量が最大となる方位の値を使用する。

以上の各事故時並びに重大事故及び仮想事故時の線量の評価に用いる χ/Q 及び D/Q と着目方位を第 1.2.2.4.12 表及び第 1.2.2.4.13 表に示す。

第 1.2.2.2.1 表 観測項目一覧表

1. 通常観測

観測項目	観測位置			気象測器又は 観測方法	観測期間
	場所(注)	地上高(m)	標高(m)		
風向・風速	観測点A	約15	約81	風車型風向風速計	1967年～継続 〔1977年標高76m〕 から移設
"	" B	約10	約13.5	"	1977年～継続
微風向・微風速	" A	約15	約81	超音波式風向風速計	1968年～継続 〔1977年標高76m〕 から移設
日射量	" C	約1.5	約5	電気式日射計	1967年～継続 〔1973年標高67.5m〕 から移設
放射収支量	" "	約1.5	約5	風防型放射収支計	1975年～継続
気温	" "	約1.5	約5	電気式温度計	1967年～継続 〔1973年標高67.5m〕 から移設
湿度	" "	約1.5	約5	毛髪湿度計	"
降水量	" "	約1.5	約5	転倒ます型雨量計	"

2. 特別観測

観測項目	観測位置			気象測器又は 観測方法	観測期間
	場所(注)	地上高(m)	標高(m)		
上層風	B	地上～ 約 1,000	3.5～ 約 1,003.5	パイロットバルーン 観測	1977年8月4日 ～8月11日 1977年10月12日 ～10月19日
気温差	B	地上～ 約500	3.5～ 約 503.5	けい留気球	1978年5月19日 ～5月26日

(注) 観測場所のA～Cについては、第 1.2.2.2.1 図参照

第 1.2.2.4.1 表 落葉検定表 (風向)

観測場所：観測点 A (標高 約 81m, 地上高 約 15m)
(単位 : %)

風向	統計年	葉落割合 (%)						葉落限界(5%)			判定 ○採択 ×棄却				
		1996	1997	1998	1999	2000	2001	2002	2003	2004					
N	7.05	5.29	6.46	5.33	6.14	7.16	6.05	5.76	6.13	6.41	6.18	6.78	7.67	4.68	○
NNE	4.32	3.90	4.56	3.50	4.95	5.13	4.46	4.08	5.03	4.61	4.45	5.25	5.69	3.22	○
NE	7.92	6.20	7.20	5.44	7.40	5.95	7.06	5.80	6.95	6.38	6.63	6.55	8.52	4.75	○
ENE	2.48	3.37	3.00	2.77	4.01	4.91	3.73	3.12	3.01	2.48	3.29	3.35	5.08	1.50	○
E	1.79	1.29	1.58	1.66	1.78	2.13	2.23	2.13	2.04	1.79	2.06	2.60	0.99	○	
ESE	2.60	1.68	1.92	2.35	1.62	1.80	2.88	3.99	4.02	2.87	2.57	3.57	4.67	0.48	○
SE	4.58	3.58	3.41	5.08	4.01	3.07	3.98	4.50	4.84	4.14	4.12	3.90	5.64	2.60	○
SSE	5.32	3.59	3.63	4.46	3.90	3.63	5.12	6.05	5.81	5.00	4.65	5.89	6.87	2.43	○
S	5.15	5.65	4.71	4.85	5.19	4.53	7.30	6.12	7.10	6.82	5.74	5.45	8.19	3.29	○
SSW	4.17	5.48	3.93	4.42	4.16	4.46	5.47	4.42	4.83	6.31	4.77	4.17	6.56	2.97	○
SW	1.53	2.47	1.47	2.06	1.86	3.14	2.16	1.19	1.44	1.53	1.88	1.36	3.29	0.48	○
WSW	0.77	1.13	1.05	1.41	0.82	0.94	1.51	1.21	1.90	1.86	1.26	1.51	2.21	0.31	○
W	3.94	3.13	3.72	3.77	3.47	3.30	4.16	4.09	4.86	5.24	3.97	4.18	5.55	2.40	○
WNW	10.98	8.49	8.21	8.55	8.59	7.99	10.85	12.05	13.01	13.08	10.18	11.97	15.04	5.32	○
NW	17.79	15.88	14.92	15.40	14.32	13.70	15.76	18.35	15.54	17.29	15.90	16.90	19.45	12.34	○
NNW	8.08	9.27	8.02	10.38	10.27	14.16	9.90	8.13	7.20	8.76	9.42	7.96	14.11	4.73	○
CALM	11.50	19.59	22.50	18.65	17.62	14.34	7.47	8.93	6.19	5.17	13.20	9.15	27.89	-1.50	○

第 1.2.2.4.2 表 奉却検定表 (風速)

観測場所：観測点 A (標高 約 81m, 地上高 約 15m)
(単位 : %)

風速 分布 (m/s)	統計年	棄却限界(5%)									
		定期 ○採択 ×棄却			上限			下限			
0.0～0.4	11.50	19.59	22.50	18.65	17.62	14.34	7.47	8.93	6.19	5.17	13.20
0.5～1.4	23.83	25.17	25.07	25.89	26.24	25.96	27.50	28.82	32.89	28.77	27.01
1.5～2.4	22.95	20.12	21.05	20.88	20.37	20.50	23.14	23.78	25.34	24.92	22.31
2.5～3.4	16.24	13.23	12.84	13.92	13.87	14.25	16.74	13.91	16.10	16.21	14.73
3.5～4.4	9.43	8.64	7.49	7.83	8.74	9.77	10.37	8.47	7.95	10.37	8.91
4.5～5.4	6.24	5.63	4.33	5.10	5.30	6.48	6.51	6.11	4.81	5.98	5.65
5.5～6.4	3.96	3.32	2.86	2.74	3.17	3.60	3.92	4.00	2.69	3.71	3.40
6.5～7.4	2.76	1.94	1.73	2.04	2.29	2.57	2.03	2.28	1.78	2.36	2.18
7.5～8.4	1.61	0.94	1.16	1.54	1.19	1.23	1.18	1.69	1.01	1.23	1.28
8.5～9.4	0.77	0.57	0.56	0.65	0.67	0.78	0.57	1.12	0.52	0.76	0.70
9.5～	0.71	0.86	0.42	0.77	0.54	0.52	0.56	0.90	0.72	0.52	0.65

第 1.2.2.4.3 表 平常時線量計算に用いた放出源の有効高さ

	着目方位 〔2号炉から の方位〕	放出源の有効高さ(m) [各炉からの方位]			
		1号炉	2号炉	3号炉	4号炉
陸側評価地點	N	75 [N]	65 [N]	85 [NNE]	80 [NNE]
	NNE	60 [NNE]	60 [NNE]	100 [NE]	100 [NE]
	NE	65 [NNE]	95 [NE]	120 [NE]	120 [NE]
	SE	70 [SE]	75 [SE]	80 [SE]	80 [SE]
	SSE	80 [S]	60 [SSE]	70 [SE]	75 [SE]
	S	80 [S]	80 [S]	70 [SE]	75 [SE]
	SSW	70 [SSW]	70 [SSW]	70 [S]	75 [S]
	SW	85 [SW]	65 [SW]	45 [SW]	60 [SSW]
	WSW	85 [WSW]	80 [WSW]	45 [SW]	60 [SSW]
	W	140 [W]	140 [W]	65 [WSW]	60 [WSW]
参考地點	WNW	105 [WNW]	105 [WNW]	100 [WNW]	100 [WNW]
	NW	105 [NW]	105 [NW]	85 [NW]	85 [NW]
	NNW	100 [NNW]	100 [NNW]	115 [N]	110 [N]
牛乳採取評価地點	ENE	85 [ENE]	90 [ENE]	85 [E]	85 [E]
	E	75 [E]	80 [E]	75 [E]	80 [E]
	ESE	75 [E]	55 [ESE]	75 [E]	80 [E]
	W	165 [W]	165 [W]	140 [W]	140 [W]

第 1.2.2.4.4 表 事故時線量計算に用いた放出源の有効高さ

着 目 方 位	放出源の有効高さ(m)
N	115
N N E	80
N E	95
E N E	110
E S E	65
S E	50
S S E	45
S	50
S S W	45
S W	45
W S W	25
W	35
W N W	40
N W	40
N N W	100

第 1.2.2.4.5 表 風向別大気安定度別風速逆数の総和

(単位 : s/m)

風 向	大気安定度	A	B	C	D	E	F
N	11.42	61.60	10.49	272.00	12.21	222.06	
NNE	24.47	93.95	13.22	210.01	4.81	128.54	
NE	48.79	139.81	12.07	160.70	3.58	86.55	
ENE	35.36	96.72	2.45	99.14	2.52	64.47	
E	13.76	56.15	3.01	73.36	1.20	78.91	
ESE	7.99	65.82	4.68	161.55	0.92	100.61	
SE	0.11	48.59	4.88	170.03	0.00	137.61	
SSE	2.54	60.89	13.43	299.35	6.10	247.86	
S	3.21	41.81	20.01	236.18	6.72	197.05	
SSW	2.00	33.59	5.84	105.65	10.56	99.40	
SW	1.15	12.34	4.47	80.94	6.00	41.13	
WSW	0.05	15.04	3.49	71.89	3.33	67.79	
W	0.94	25.16	7.81	161.25	8.61	157.26	
WNW	2.98	89.05	22.72	313.49	14.85	325.57	
NW	4.54	79.58	39.05	357.09	21.43	164.71	
NNW	2.94	58.09	19.53	248.98	8.78	134.21	

第 1.2.2.4.6 表 風向別大気安定度別風速逆数の平均及び風向別風速逆数の平均

(単位 : s/mn)

風 向 \ 大気安定度	A	B	C	D	E	F	全安定度
N	1.13	1.00	0.74	0.84	0.49	0.95	0.88
NNE	0.64	0.88	0.66	0.91	0.60	1.13	0.92
NE	0.53	0.67	0.46	0.87	0.60	1.30	0.73
ENE	0.55	0.74	0.60	1.24	0.63	1.38	0.91
E	0.69	0.93	0.74	1.16	0.60	1.32	1.08
EESE	0.79	0.94	0.42	0.94	0.31	1.14	0.96
SE	2.01	1.06	0.48	0.88	0.00	1.01	0.94
SSE	0.62	1.07	0.55	1.09	0.68	1.10	1.06
S	0.53	0.72	0.38	1.05	0.48	1.12	0.95
SSW	0.40	0.69	0.31	0.59	0.34	0.98	0.67
SW	0.57	1.05	0.74	1.09	0.75	1.25	1.08
WSW	2.01	0.98	0.69	0.97	0.67	1.26	1.05
W	0.90	1.12	0.46	0.75	0.41	1.21	0.89
WNW	0.73	0.67	0.33	0.54	0.40	1.06	0.68
NW	0.89	0.55	0.28	0.35	0.38	1.03	0.44
NNW	0.96	0.83	0.43	0.53	0.34	1.02	0.63

第 1.2.2.4.7 表 風向出現頻度及び風速 0.5~2.0m/s の風向出現頻度

観測場所：観測点 A
(標高約 81m、地上高約 15m)
(単位：%)

風 向	風 向 出 現 頻 度	風 速 0.5m/s ~ 2.0m/s の 風 向 出 現 頻 度
N	7.7	9.9
NNE	5.9	8.1
NE	7.1	6.5
ENE	3.8	5.0
E	2.4	3.8
ESE	4.1	5.5
SE	4.4	5.6
SSE	6.8	10.4
S	6.1	7.3
SSW	4.4	3.3
SW	1.6	2.0
WSW	1.8	2.7
W	4.7	5.2
WNW	13.0	11.1
NW	17.6	7.0
NNW	8.6	6.6

第 1.2.2.4.8 表 事故時の方位別 χ/Q 、 D/Q 及び実効放出経続時間（3号炉）

事故の種類 χ/Q D/Q 実効放出時間 総放出現 方 位	原子炉冷却材喪失			蒸気発生器伝熱管破損 放射性氣体廃棄物処理 施設の破損			燃料集合体の落下			制御棒飛び出し	
	χ/Q (s/m ³)	D/Q (Gy/Bq)	χ/Q (s/m ³)	D/Q (Gy/Bq)	χ/Q (s/m ³)	D/Q (Gy/Bq)	χ/Q (s/m ³)	D/Q (Gy/Bq)	χ/Q (s/m ³)	D/Q (Gy/Bq)	
N	2.7×10^{-6}	1.3×10^{-19}	0.0	0.0	3.5×10^{-6}	2.4×10^{-19}	3.2×10^{-6}	1.1×10^{-19}			
NNE	3.4×10^{-6}	9.4×10^{-20}	0.0	0.0	3.5×10^{-6}	1.3×10^{-19}	3.8×10^{-6}	9.8×10^{-20}			
NE	1.3×10^{-6}	6.2×10^{-20}	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		5.3×10^{-20}		
ESE	1.4×10^{-6}	3.2×10^{-19}	6.9×10^{-6}	9.8×10^{-19}	1.6×10^{-6}	5.9×10^{-19}	1.4×10^{-6}			3.0×10^{-19}	
SE	1.5×10^{-6}	2.3×10^{-19}	7.5×10^{-5}	1.1×10^{-18}	2.0×10^{-6}	4.1×10^{-19}	1.7×10^{-6}			2.2×10^{-19}	
SSE	1.7×10^{-6}	2.3×10^{-19}	7.8×10^{-5}	1.1×10^{-18}	2.3×10^{-6}	4.6×10^{-19}	1.9×10^{-6}			2.3×10^{-19}	
S	1.8×10^{-6}	3.4×10^{-19}	1.1×10^{-4}	1.4×10^{-18}	2.6×10^{-6}	6.2×10^{-19}	2.1×10^{-6}			3.2×10^{-19}	
SSW	2.3×10^{-6}	3.4×10^{-19}	0.0	0.0	3.1×10^{-5}	6.1×10^{-19}	2.8×10^{-6}			3.1×10^{-19}	
SW	2.1×10^{-6}	2.7×10^{-19}	1.3×10^{-4}	2.0×10^{-18}	2.7×10^{-5}	4.5×10^{-19}	2.4×10^{-6}			2.5×10^{-19}	
WSW	4.0×10^{-6}	3.2×10^{-19}	1.1×10^{-4}	1.5×10^{-18}	2.2×10^{-5}	3.4×10^{-19}	3.7×10^{-6}			3.1×10^{-19}	
W	2.1×10^{-6}	2.6×10^{-19}	2.8×10^{-4}	4.4×10^{-18}	0.0	0.0	2.4×10^{-6}			2.8×10^{-19}	
WNW	2.4×10^{-6}	2.9×10^{-19}	2.5×10^{-4}	3.4×10^{-18}	2.3×10^{-5}	4.0×10^{-19}	2.4×10^{-6}			2.8×10^{-19}	
NW	2.7×10^{-6}	3.4×10^{-19}	2.3×10^{-4}	3.3×10^{-18}	3.1×10^{-5}	5.5×10^{-19}	2.8×10^{-6}			3.1×10^{-19}	
NNW	5.0×10^{-6}	1.6×10^{-19}	3.2×10^{-5}	5.0×10^{-19}	5.9×10^{-6}	3.1×10^{-19}	5.5×10^{-6}			1.5×10^{-19}	

(注) D/Q は γ 線エネルギーを 0.5MeV として計算した。

第 1.2.2.4.9 表 事故時の方位別 χ/Q 、 D/Q 及び実効放出出繼續時間 (4号炉)

事故の種類 χ/Q D/Q	原子炉冷却材喪失	蒸気発生器伝熱管破損 放射性気体廃棄物処理 施設の破損		燃料集合体の落下		制御棒飛び出し	
		χ/Q (s/m³)	D/Q (Gy/Bq)	χ/Q (s/m³)	D/Q (Gy/Bq)	χ/Q (s/m³)	D/Q (Gy/Bq)
事効放出 着目方位 放出高さ 経続時間	3時間	12時間	1時間	1時間	1時間	2時間	14時間
N	2.7×10^{-6}	1.3×10^{-19}	0.0	0.0	3.6×10^{-6}	2.4×10^{-19}	3.3×10^{-6}
NNE	3.4×10^{-6}	9.6×10^{-20}	0.0	0.0	3.5×10^{-6}	1.3×10^{-19}	3.8×10^{-6}
NE	1.3×10^{-6}	6.2×10^{-20}	0.0	0.0	0.0	0.0	5.4×10^{-20}
ENE	1.1×10^{-6}	5.0×10^{-20}	0.0	0.0	0.0	0.0	4.3×10^{-20}
ESE	1.4×10^{-5}	3.2×10^{-19}	6.5×10^{-6}	9.0×10^{-19}	1.6×10^{-5}	5.7×10^{-19}	1.4×10^{-6}
SE	1.5×10^{-6}	2.3×10^{-19}	6.8×10^{-6}	9.1×10^{-19}	1.9×10^{-5}	4.0×10^{-19}	1.6×10^{-6}
SSE	1.7×10^{-6}	2.2×10^{-19}	6.9×10^{-6}	9.3×10^{-19}	2.2×10^{-5}	4.4×10^{-19}	1.9×10^{-6}
S	1.8×10^{-6}	3.4×10^{-19}	1.1×10^{-4}	1.4×10^{-18}	2.6×10^{-5}	6.2×10^{-19}	2.1×10^{-6}
SSW	2.3×10^{-6}	3.5×10^{-19}	0.0	0.0	3.2×10^{-6}	6.4×10^{-19}	2.8×10^{-6}
SW	2.3×10^{-5}	2.7×10^{-19}	1.5×10^{-4}	2.2×10^{-18}	3.0×10^{-5}	4.9×10^{-19}	2.6×10^{-6}
WSW	4.3×10^{-6}	3.4×10^{-19}	1.3×10^{-4}	1.8×10^{-18}	3.1×10^{-6}	3.9×10^{-19}	4.4×10^{-6}
W	2.3×10^{-5}	2.8×10^{-19}	2.9×10^{-4}	4.8×10^{-18}	0.0	0.0	2.5×10^{-6}
WNW	2.4×10^{-6}	3.1×10^{-19}	2.9×10^{-4}	3.9×10^{-18}	2.6×10^{-6}	4.4×10^{-19}	2.6×10^{-6}
NW	2.7×10^{-5}	3.6×10^{-19}	2.5×10^{-4}	3.7×10^{-18}	3.1×10^{-5}	6.2×10^{-19}	3.3×10^{-6}

(注) D/Q は γ 線エネルギーを 0.5MeV として計算した。

第 1.2.2.4.10 表 重大事故及び仮想事故時の方位別 χ/Q 、 D/Q 及び実効放出継続時間（3号炉）

事故の種類 χ/Q D/Q	重大事故				仮想事故			
	原子炉冷却材喪失 $\chi/Q (s/m^3)$	蒸気発生器伝熱管破損 $D/Q (Gy/Bq)$						
N 実効放出 維持時間 放出高さ 着目方位	2.5×10 ⁻⁶	1.1×10 ⁻¹⁹	0.0	0.0	2.5×10 ⁻⁶	1.1×10 ⁻¹⁹	0.0	0.0
NNE	3.0×10 ⁻⁶	9.8×10 ⁻²⁰	0.0	0.0	2.8×10 ⁻⁶	9.8×10 ⁻²⁰	0.0	0.0
NE	1.9×10 ⁻⁶	5.3×10 ⁻²⁰	0.0	0.0	1.8×10 ⁻⁶	5.3×10 ⁻²⁰	0.0	0.0
ESE	1.1×10 ⁻⁶	3.0×10 ⁻¹⁹	6.9×10 ⁻⁵	9.8×10 ⁻¹⁹	9.7×10 ⁻⁶	3.0×10 ⁻¹⁹	6.9×10 ⁻⁶	9.8×10 ⁻¹⁹
SE	1.2×10 ⁻⁶	2.2×10 ⁻¹⁹	7.5×10 ⁻⁶	1.1×10 ⁻¹⁸	1.1×10 ⁻⁶	2.2×10 ⁻¹⁹	7.5×10 ⁻⁶	1.1×10 ⁻¹⁸
SSE	1.3×10 ⁻⁶	2.3×10 ⁻¹⁹	7.8×10 ⁻⁶	1.1×10 ⁻¹⁸	1.3×10 ⁻⁶	2.3×10 ⁻¹⁹	7.8×10 ⁻⁶	1.1×10 ⁻¹⁸
S	1.6×10 ⁻⁵	3.2×10 ⁻¹⁹	1.1×10 ⁻⁴	1.4×10 ⁻¹⁸	1.5×10 ⁻⁶	3.2×10 ⁻¹⁹	1.1×10 ⁻⁴	1.4×10 ⁻¹⁸
SSW	1.9×10 ⁻⁶	3.1×10 ⁻¹⁹	0.0	0.0	1.9×10 ⁻⁶	3.1×10 ⁻¹⁹	0.0	0.0
SW	1.7×10 ⁻⁶	2.5×10 ⁻¹⁹	1.3×10 ⁻⁴	2.0×10 ⁻¹⁸	1.7×10 ⁻⁶	2.5×10 ⁻¹⁹	1.3×10 ⁻⁴	2.0×10 ⁻¹⁸
WSW	3.5×10 ⁻⁶	3.1×10 ⁻¹⁹	1.1×10 ⁻⁴	1.5×10 ⁻¹⁸	3.2×10 ⁻⁶	3.1×10 ⁻¹⁹	1.1×10 ⁻⁴	1.5×10 ⁻¹⁸
W	1.9×10 ⁻⁶	2.8×10 ⁻¹⁹	2.8×10 ⁻⁴	4.4×10 ⁻¹⁸	1.8×10 ⁻⁶	2.8×10 ⁻¹⁹	2.8×10 ⁻⁴	4.4×10 ⁻¹⁸
WNW	2.0×10 ⁻⁵	2.8×10 ⁻¹⁹	2.5×10 ⁻⁴	3.4×10 ⁻¹⁸	1.8×10 ⁻⁶	2.8×10 ⁻¹⁹	2.5×10 ⁻⁴	3.4×10 ⁻¹⁸
NW	2.1×10 ⁻⁶	3.1×10 ⁻¹⁹	2.3×10 ⁻⁴	3.3×10 ⁻¹⁸	2.0×10 ⁻⁶	3.1×10 ⁻¹⁹	2.3×10 ⁻⁴	3.3×10 ⁻¹⁸
NNW	4.1×10 ⁻⁶	1.5×10 ⁻¹⁹	3.2×10 ⁻⁶	5.0×10 ⁻¹⁹	3.9×10 ⁻⁶	1.5×10 ⁻¹⁹	3.2×10 ⁻⁶	5.0×10 ⁻¹⁹

(注) D/Q は γ 線エネルギーを 0.5 MeV として計算した。

第1.2.2.4.11表 重大事故及び仮想事故時の方位別 χ/Q 、 D/Q 及び実効放出継続時間（4号炉）

事故の種類 χ/Q D/Q 実効放出 継続時間 放出高さ 方位	重大事故				仮想事故			
	原子炉冷却材喪失		蒸気発生器伝熱管破損		原子炉冷却材喪失		蒸気発生器伝熱管破損	
	χ/Q (s/m³)	D/Q (Gy/Bq)						
7時間	14時間	1時間	1時間	8時間	14時間	1時間	1時間	1時間
N	2.5×10^{-6}	1.2×10^{-19}	0.0	0.0	2.5×10^{-6}	1.2×10^{-19}	0.0	0.0
NNE	3.0×10^{-6}	9.8×10^{-20}	0.0	0.0	2.8×10^{-6}	9.8×10^{-20}	0.0	0.0
NE	1.9×10^{-6}	5.4×10^{-20}	0.0	0.0	1.8×10^{-6}	5.4×10^{-20}	0.0	0.0
ENE	1.1×10^{-6}	4.3×10^{-20}	0.0	0.0	1.0×10^{-6}	4.3×10^{-20}	0.0	0.0
ESE	1.0×10^{-6}	3.0×10^{-19}	6.5×10^{-5}	9.0×10^{-19}	9.5×10^{-6}	3.0×10^{-19}	6.5×10^{-6}	9.0×10^{-19}
SE	1.2×10^{-5}	2.1×10^{-19}	6.8×10^{-5}	9.1×10^{-19}	1.1×10^{-5}	2.1×10^{-19}	6.8×10^{-6}	9.1×10^{-19}
SSE	1.3×10^{-5}	2.2×10^{-19}	6.9×10^{-5}	9.3×10^{-19}	1.3×10^{-5}	2.2×10^{-19}	6.9×10^{-6}	9.3×10^{-19}
S	1.6×10^{-5}	3.2×10^{-19}	1.1×10^{-4}	1.4×10^{-18}	1.5×10^{-5}	3.2×10^{-19}	1.1×10^{-4}	1.4×10^{-18}
SSW	2.0×10^{-5}	3.2×10^{-19}	0.0	0.0	1.9×10^{-5}	3.2×10^{-19}	0.0	0.0
SW	1.9×10^{-5}	2.6×10^{-19}	1.5×10^{-4}	2.2×10^{-18}	1.8×10^{-5}	2.6×10^{-19}	1.5×10^{-4}	2.2×10^{-18}
WSW	3.5×10^{-6}	3.4×10^{-19}	1.3×10^{-4}	1.8×10^{-18}	3.5×10^{-6}	3.4×10^{-19}	1.3×10^{-4}	1.8×10^{-18}
W	2.0×10^{-5}	2.9×10^{-19}	2.9×10^{-4}	4.8×10^{-18}	1.9×10^{-5}	2.9×10^{-19}	2.9×10^{-4}	4.8×10^{-18}
WNW	2.0×10^{-5}	3.0×10^{-19}	2.9×10^{-4}	3.9×10^{-18}	1.9×10^{-6}	3.0×10^{-19}	2.9×10^{-4}	3.9×10^{-18}
NW	2.1×10^{-5}	3.3×10^{-19}	2.5×10^{-4}	3.7×10^{-18}	2.0×10^{-5}	3.3×10^{-19}	2.5×10^{-4}	3.7×10^{-18}

(注) D/Q は γ 線エネルギーを 0.5 MeV として計算した。

第 1.2.2.4.12 表 事故時の線量評価に用いる χ/Q 、 D/Q 及び
実効放出継続時間

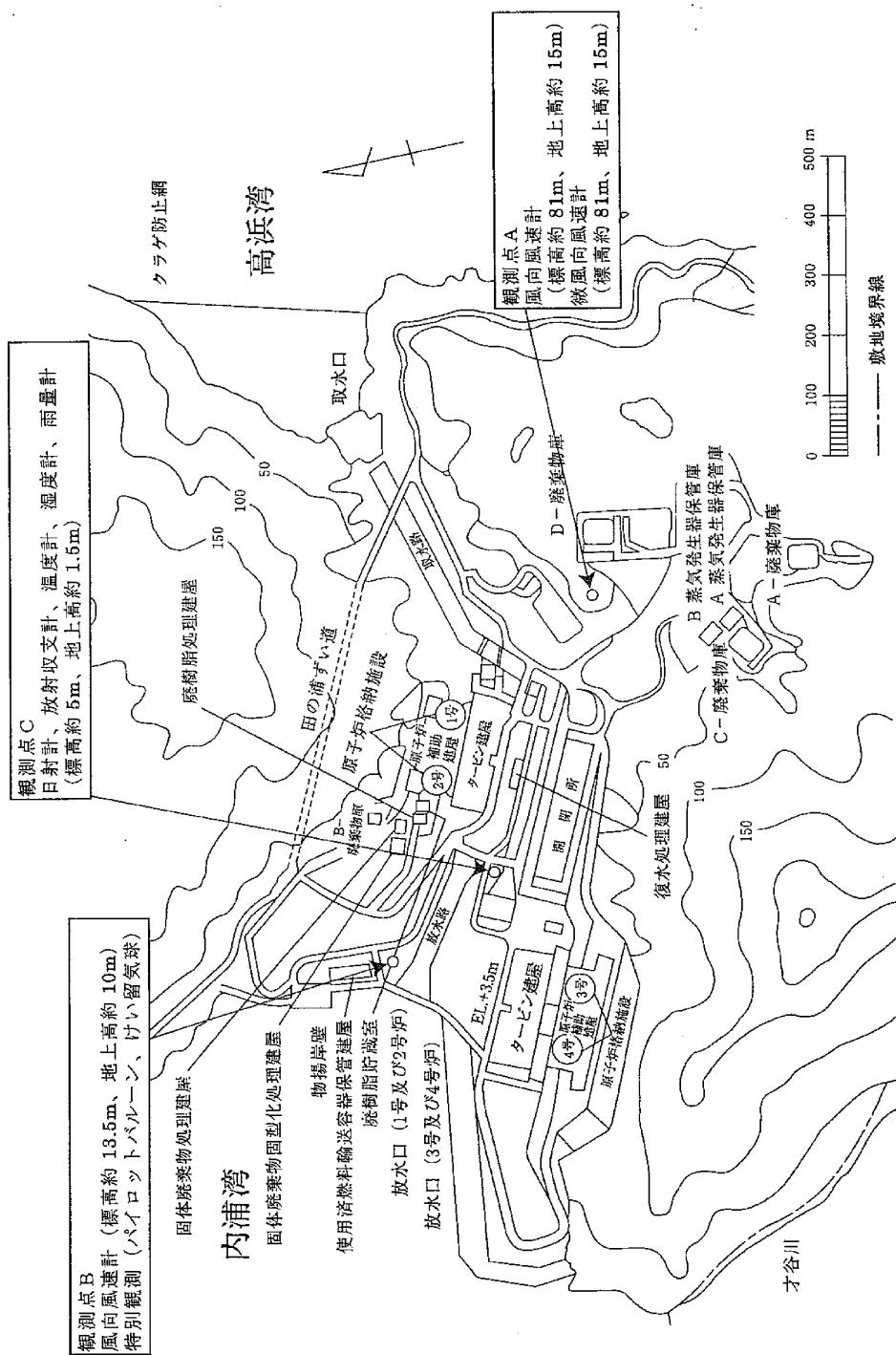
事 故 の 種 類	実効放出 継続時間 (h)	χ/Q (s/m ³) 又は D/Q (Gy/Bq)	着目方位
原子炉冷却材喪失	3	χ/Q	4.3×10^{-5} 4号炉 WSW
	12	D/Q	3.4×10^{-19}
蒸気発生器伝熱管破損 放射性気体廃棄物処理 施設の破損	1	χ/Q	2.9×10^{-4} 4号炉 W
	1	D/Q	4.8×10^{-18}
燃料集合体の落下	1	χ/Q	3.2×10^{-5} 4号炉 SSW
	1	D/Q	6.4×10^{-19}
制御棒飛び出し	2	χ/Q	4.4×10^{-5} 4号炉 WSW
	14	D/Q	3.4×10^{-19}

(注) D/Q は γ 線エネルギーを 0.5 MeV として計算した。

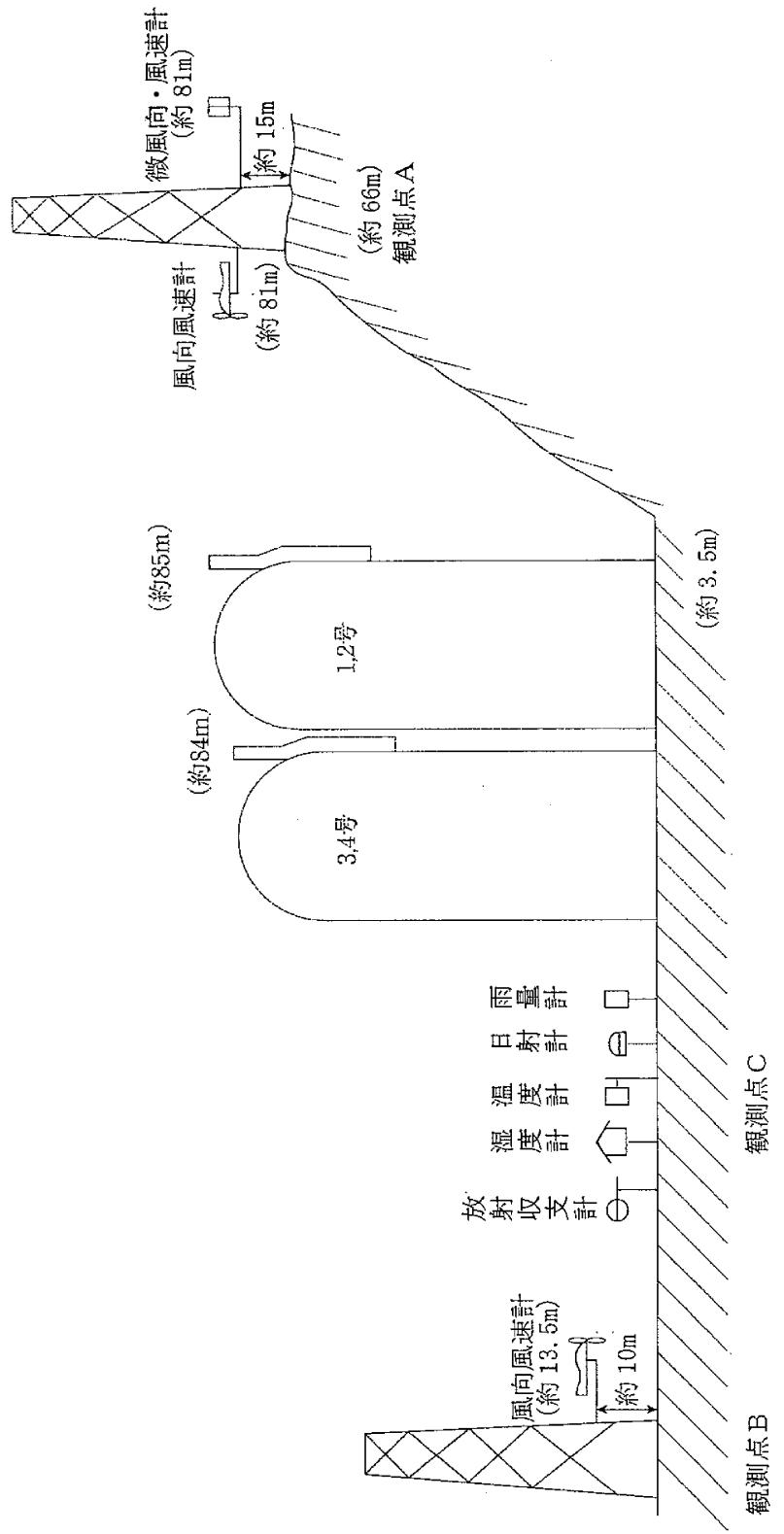
第 1.2.2.4.13 表 重大事故及び仮想事故時の線量評価に用いる
 χ/Q 、 D/Q 及び実効放出継続時間

事故の種類		実効放出 継続時間 (h)	χ/Q (s/m ³) 又は D/Q (Gy/Bq)		着目方位
重大事故	原子炉冷却材喪失	7	χ/Q	3.5×10^{-5}	4号炉 WSW
		14	D/Q	3.4×10^{-19}	4号炉 WSW
	蒸気発生器伝熱管破損	1	χ/Q	2.9×10^{-4}	4号炉 W
		1	D/Q	4.8×10^{-18}	4号炉 W
仮想事故	原子炉冷却材喪失	8	χ/Q	3.5×10^{-5}	4号炉 WSW
		14	D/Q	3.4×10^{-19}	4号炉 WSW
	蒸気発生器伝熱管破損	1	χ/Q	2.9×10^{-4}	4号炉 W
		1	D/Q	4.8×10^{-18}	4号炉 W

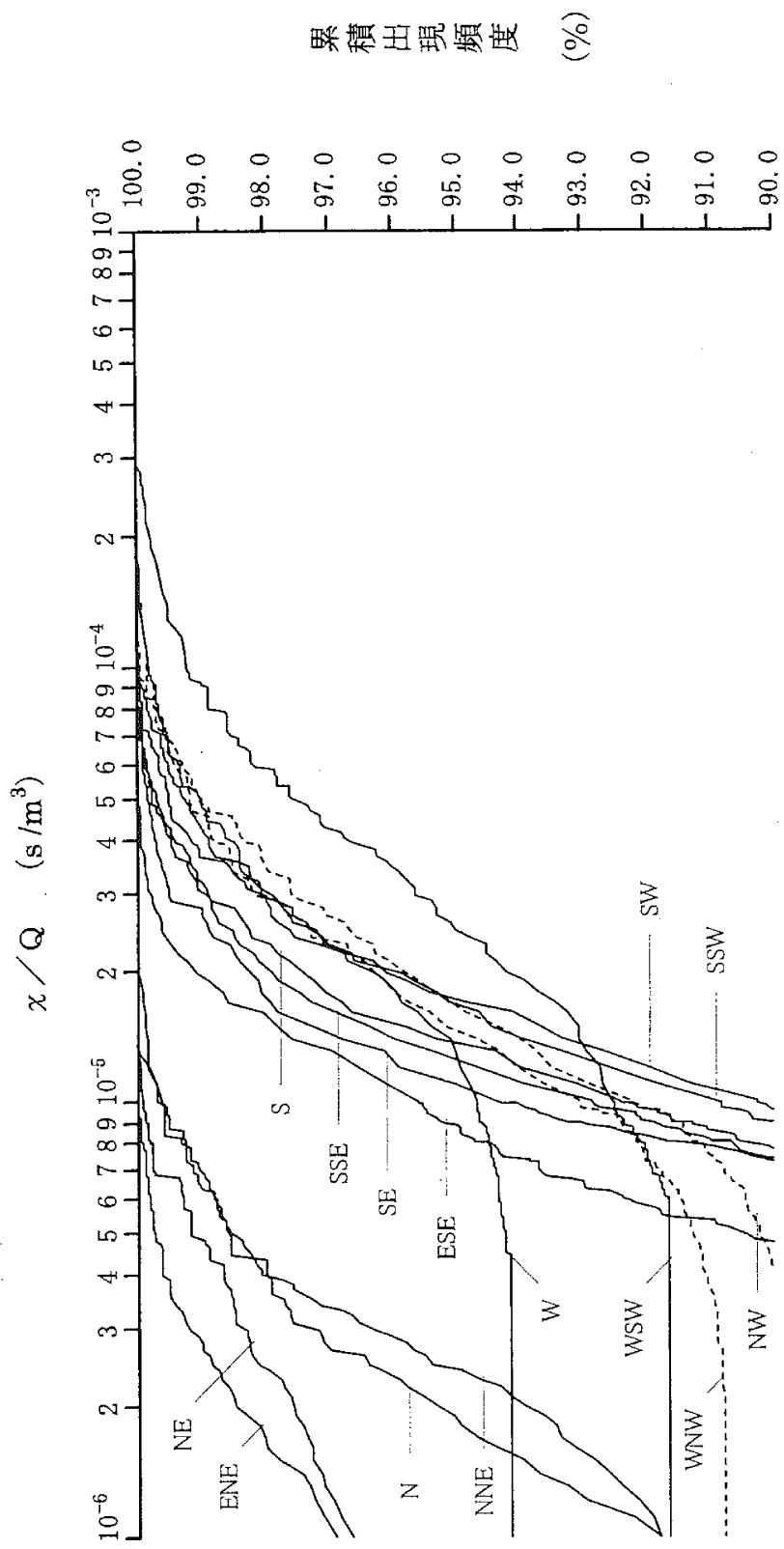
(注) D/Q は γ 線エネルギーを 0.5 MeV として計算した。



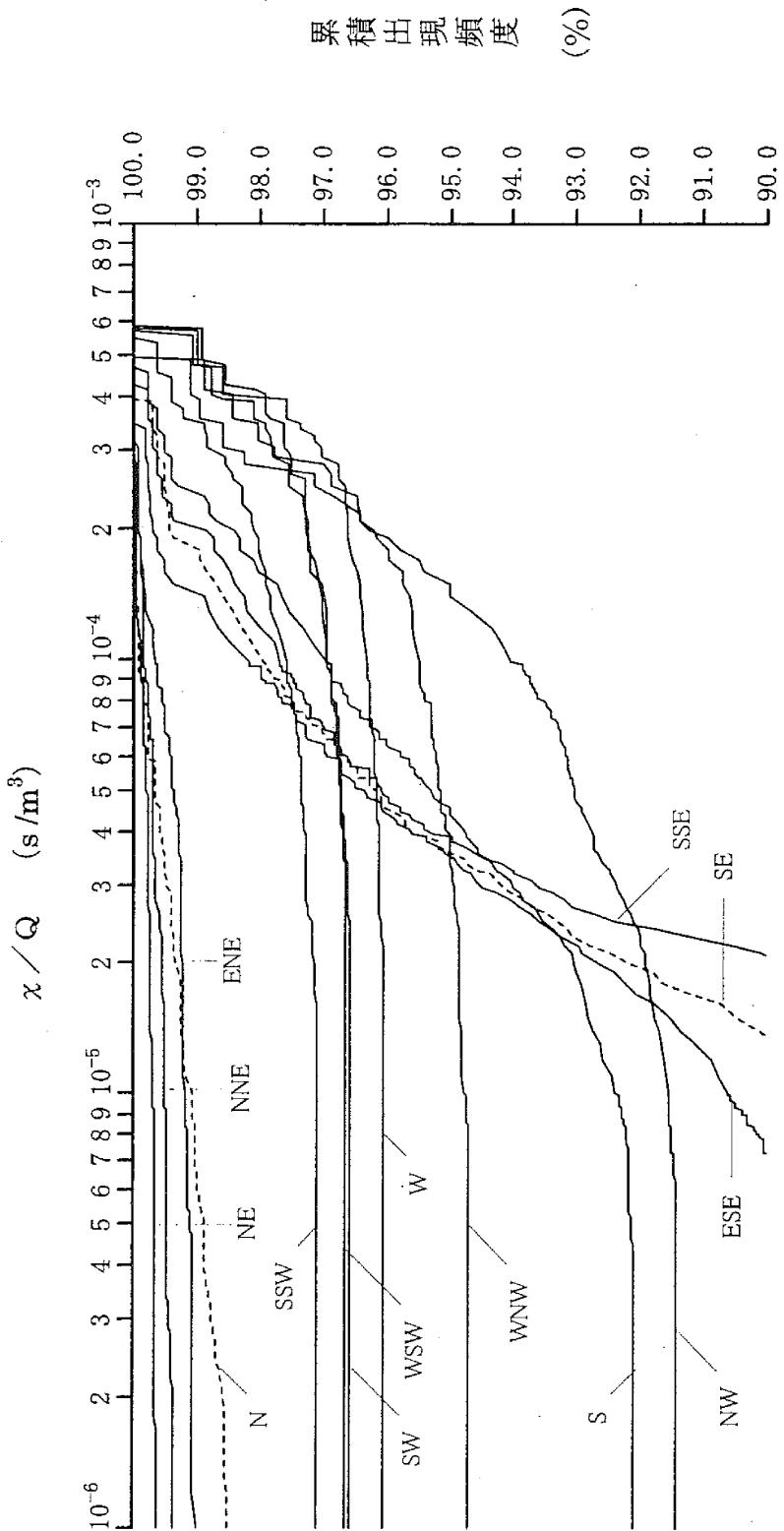
第 1.2.2.2.1 図 気象観測設備配置図 (その 1)



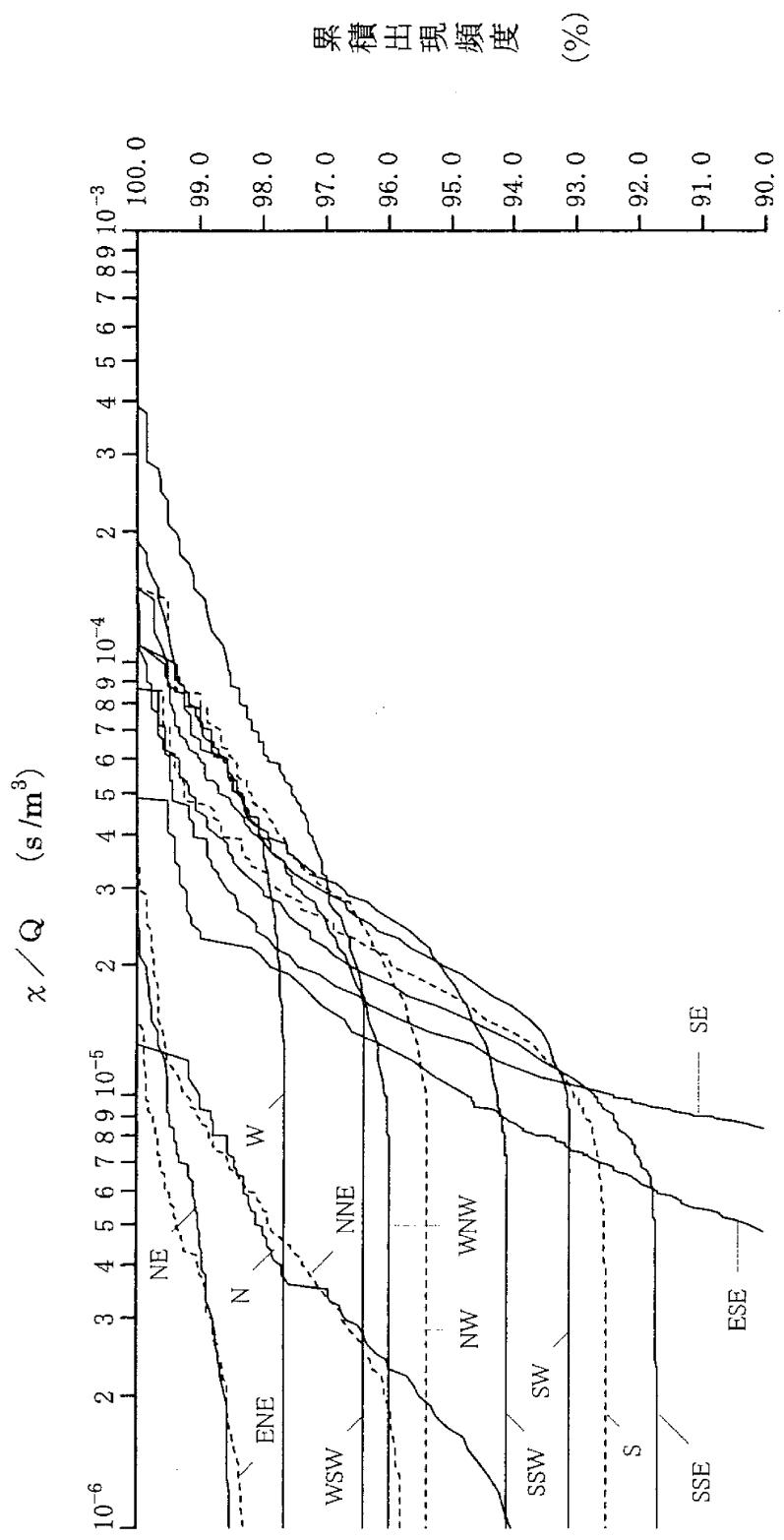
第1.2.2.2.2 図 気象観測設備配置図（その2）
 () 内は標高



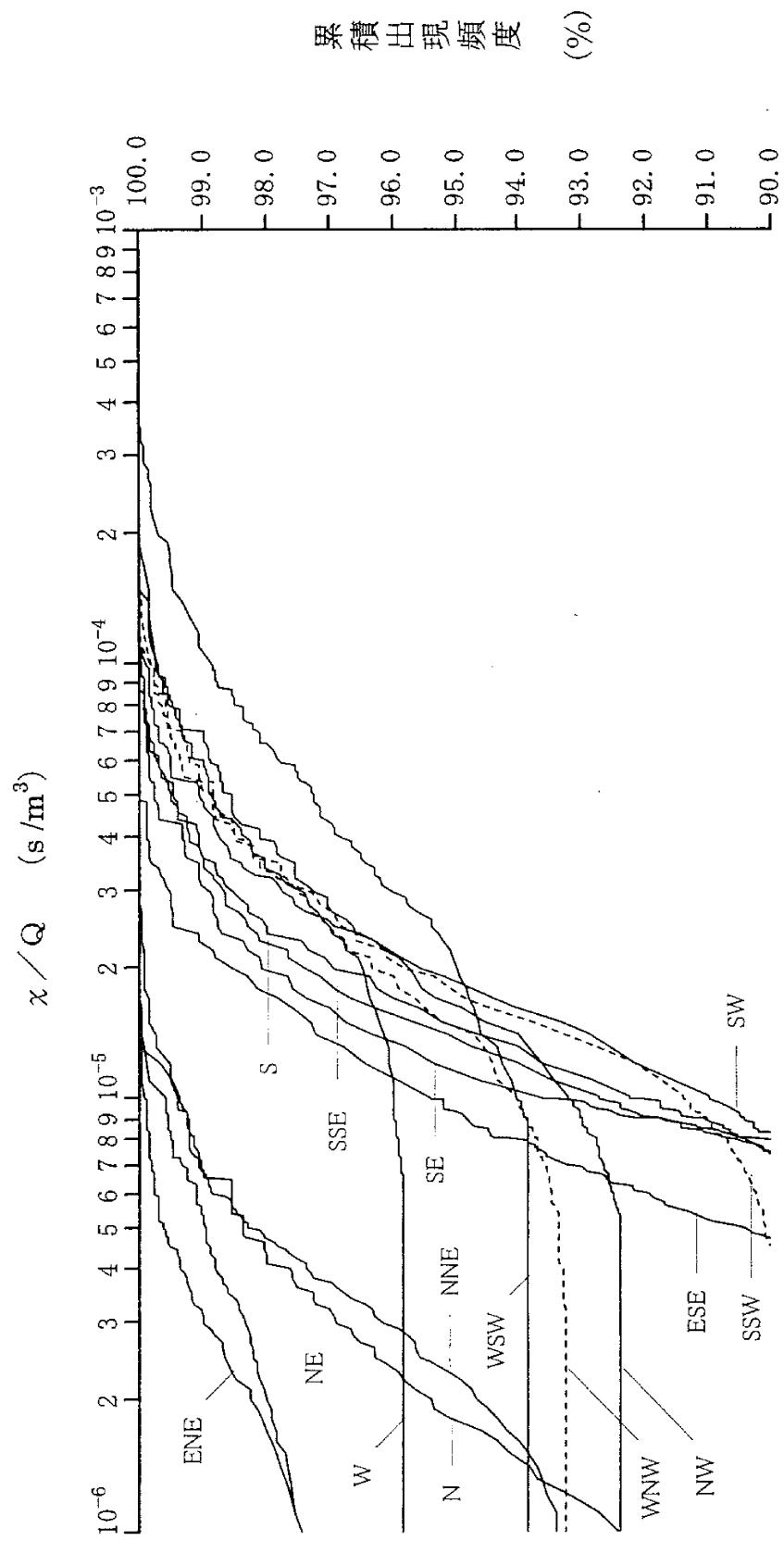
第 1.2.2.4.1 図 方位別相対濃度 (x/Q) の累積出現頻度
[原子炉冷却材喪失 (事故時)]



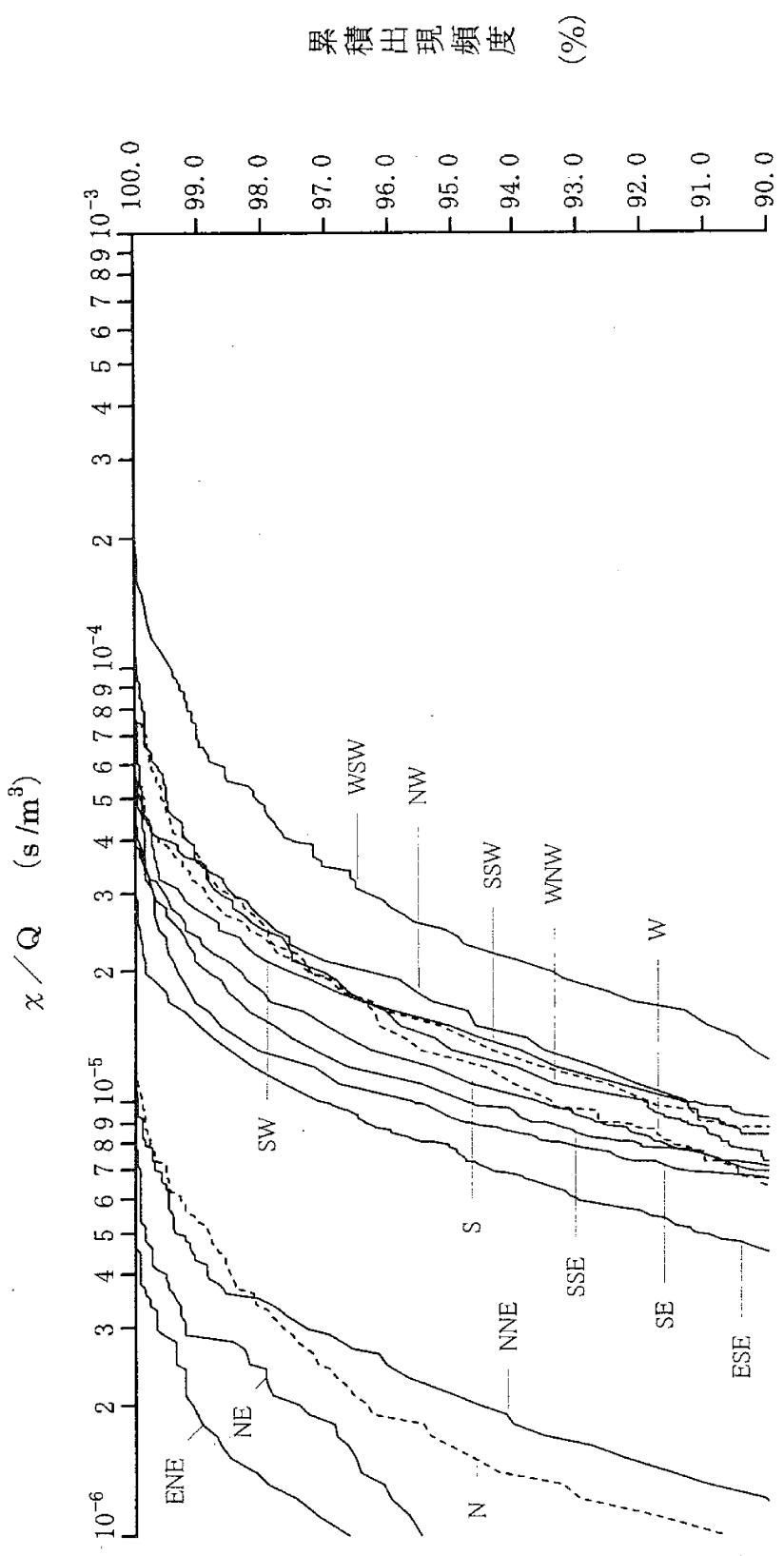
第 1.2.2.4.2 図 方位別相対濃度 (x/Q) の累積出現頻度
〔蒸気発生器伝熱管破損（事故時並びに重大事故及び仮想事故時）〕



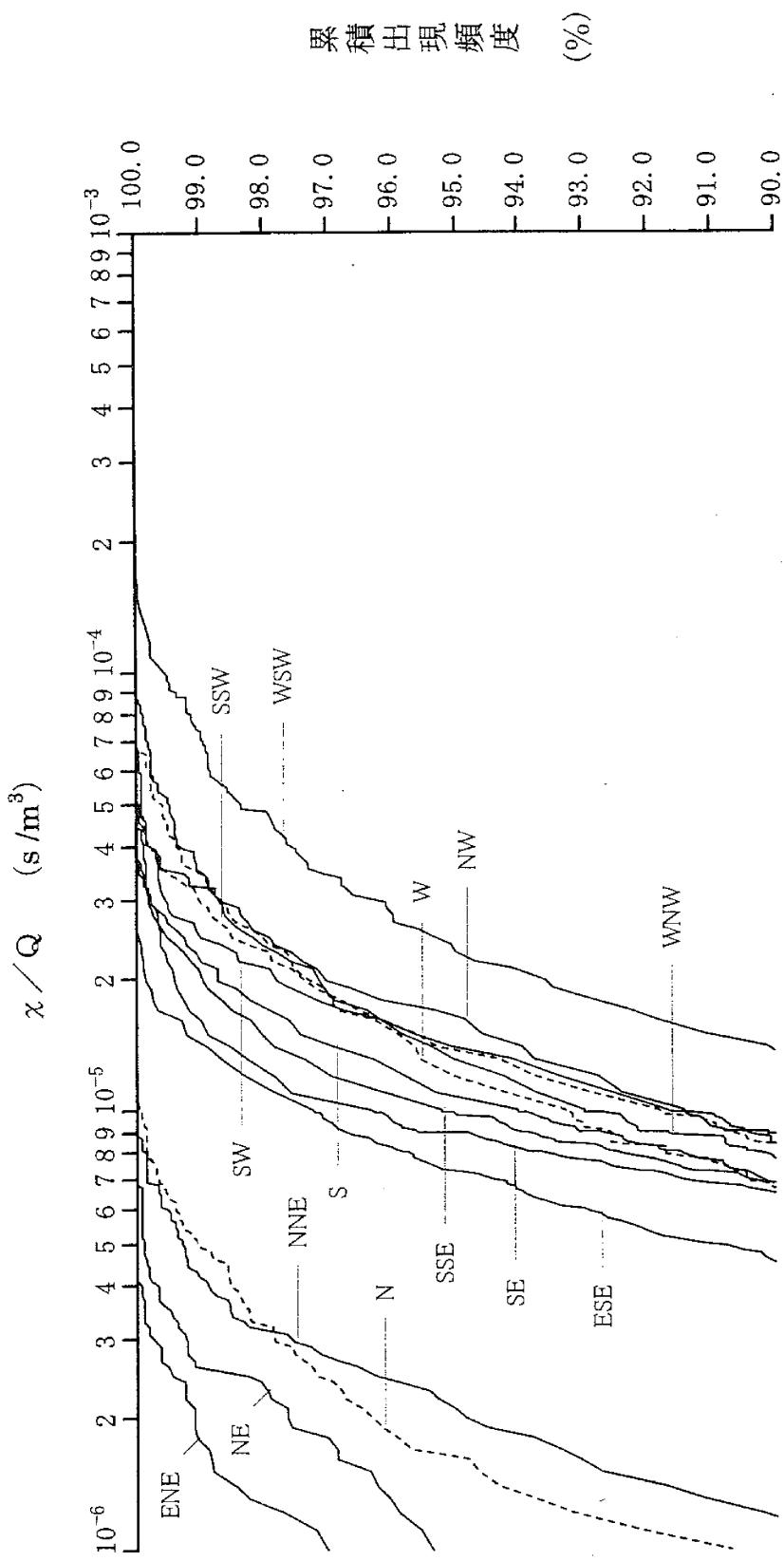
第 1.2.2.4.3 図 方位別相対濃度 (χ / Q) の累積出現頻度
〔燃料集合体の落下〕



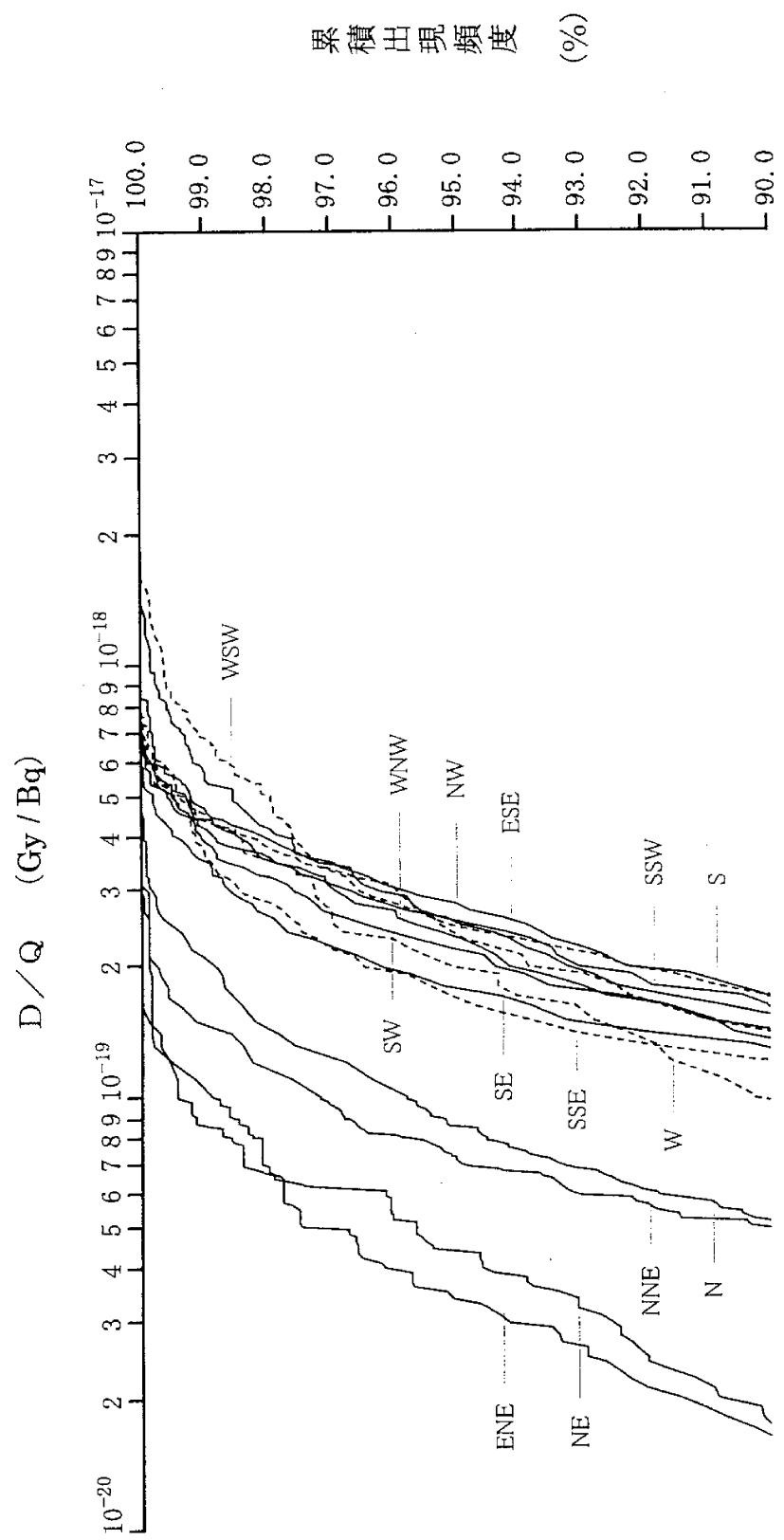
第 1.2.2.4.4 図 方位別相対濃度 (χ / Q) の累積出現頻度



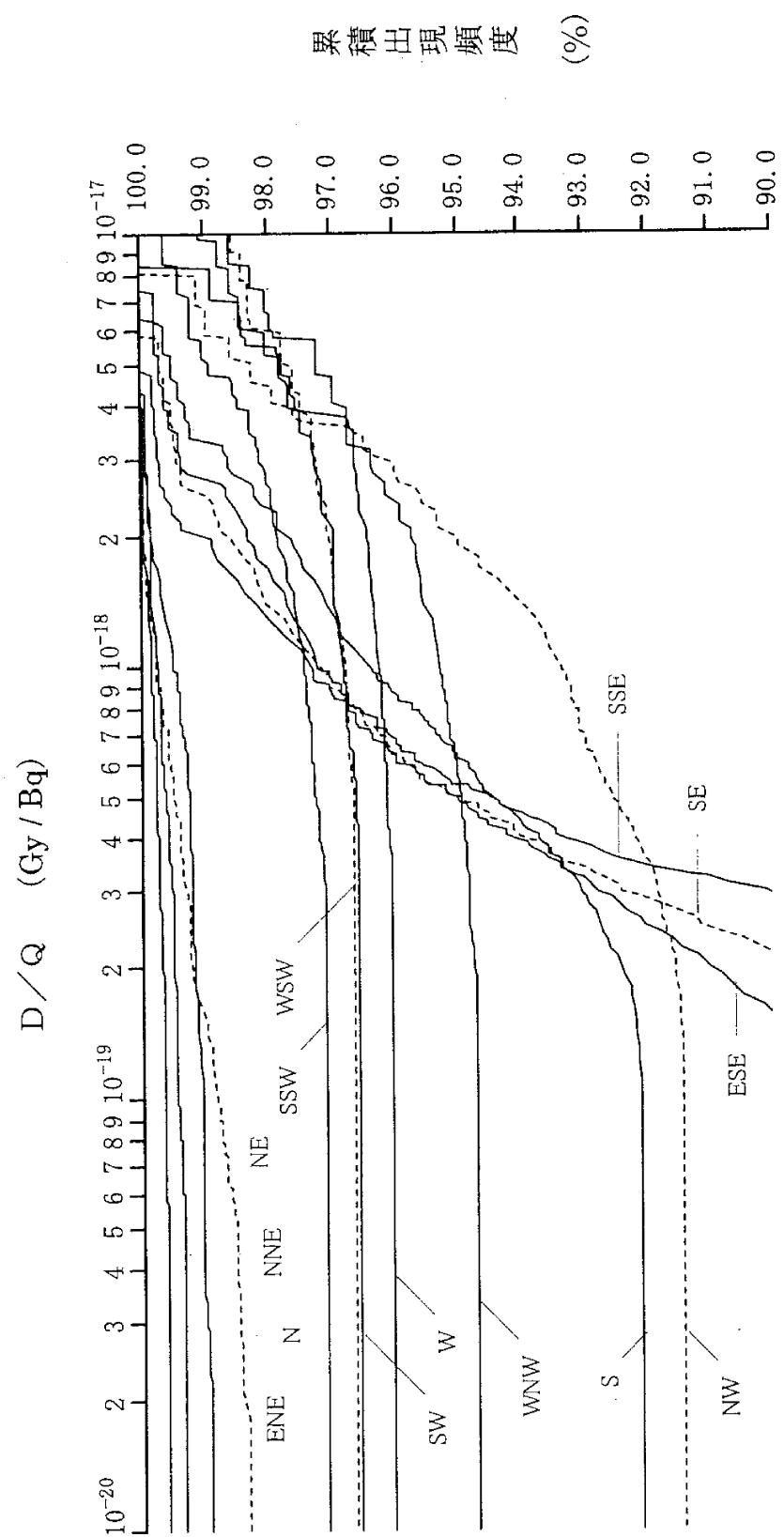
第 1.2.2.4.5 図 方位別相対濃度 (χ / Q) の累積出現頻度
[原子炉冷却材喪失（重大事故時）]



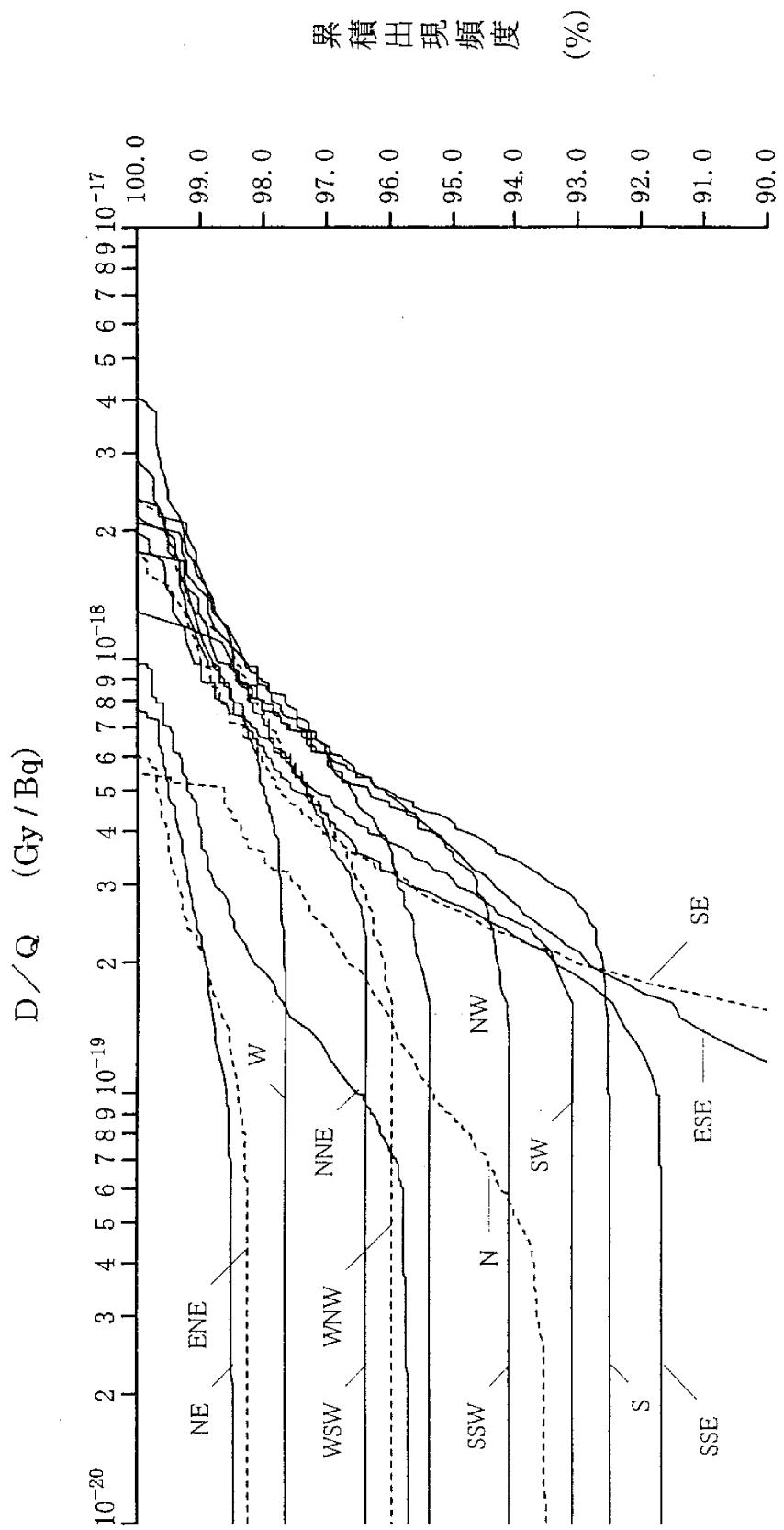
第 1.2.2.4.6 図 方位別相対濃度 (χ / Q) の累積出現頻度
〔原子炉冷却材喪失（仮想事故時）〕

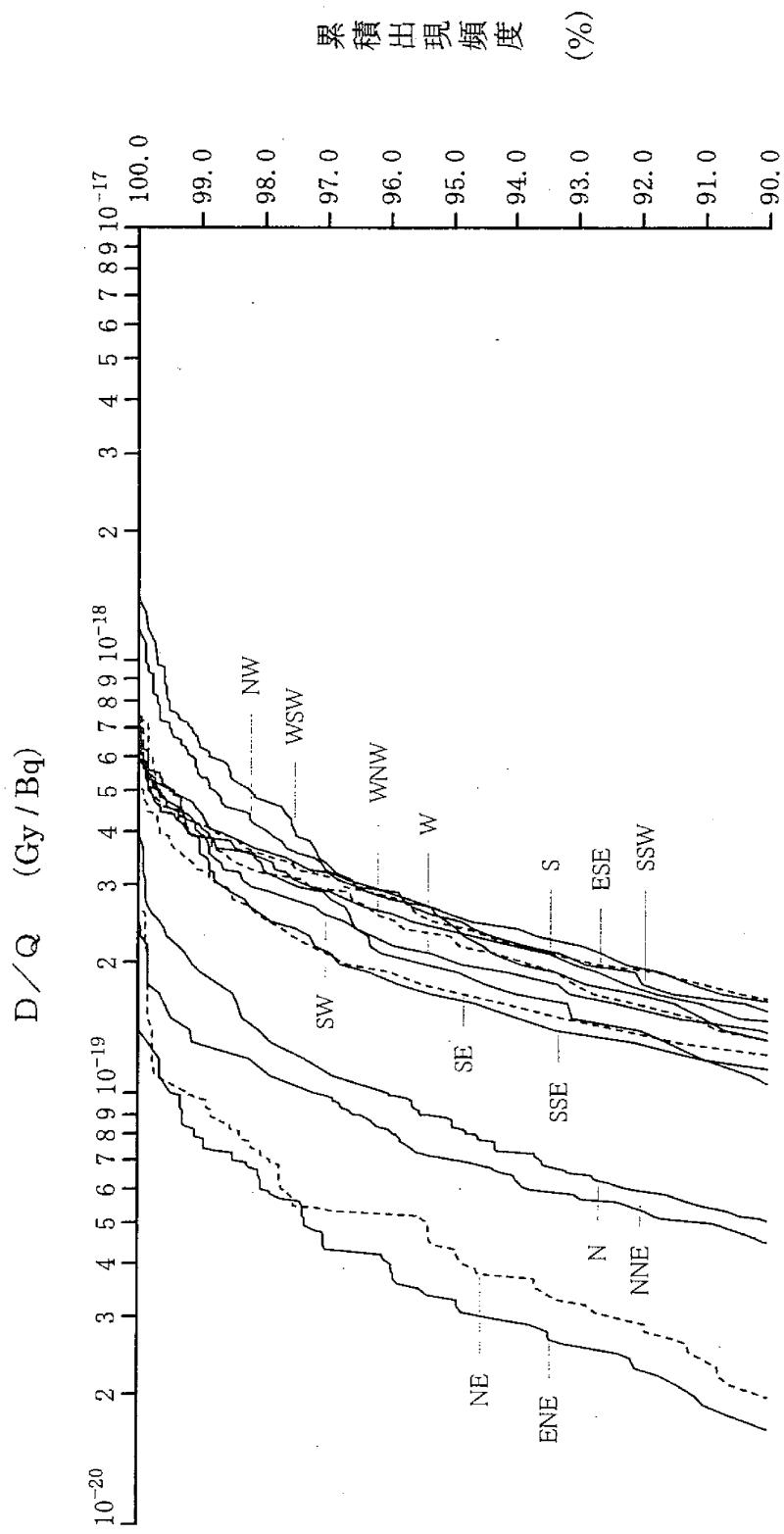


第 1.2.2.4.7 図 方位別相対線量 (D/Q) の累積出現頻度
[原子炉冷却材喪失 (事故時)]



第 1.2.2.4.8 図 方位別相対線量 (D/Q) の累積出現頻度
〔蒸気発生器伝熱管破損（事故時並びに重大事故及び仮想事故時）〕
〔放射性気体廃棄物処理施設の破損〕





第1.2.2.4.10 図 方位別相対線量 (D/Q) の累積出現頻度
〔制御棒飛び出し〕
〔原子炉冷却材喪失（重大事故及び仮想事故時）〕

1.2.2.5 参考文献

(1) 「福井県の気候」

福井地方気象台、昭和 51 年 11 月

(2) 「日本気候表」

気象庁、昭和 57 年 2 月（その 2）、昭和 57 年 1 月（その 3）

(3) 「高浜発電所風洞実験報告書」

関西電力株式会社、昭和 62 年 3 月

1.2.3 地盤

1.2.3.1 敷地周辺の地質・地質構造

(1) 敷地周辺陸域の地質

敷地を中心とする半径約 30km の範囲における陸域の地質層序表を第 1.2.3.1.1 表に、地質図を第 1.2.3.1.1 図に、地質断面図を第 1.2.3.1.2 図に示す。

(2) 敷地周辺陸域の地質構造

① 敷地を中心とする半径約 30km 範囲の陸域の断層

活断層研究会編(1991)⁽¹⁾、岡田・東郷編(2000)⁽²⁾及び中田・今泉編(2002)⁽³⁾によれば、敷地を中心とする半径約 30km の範囲の陸域には、第 1.2.3.1.3 図、第 1.2.3.1.4 図及び第 1.2.3.1.5 図に示すような活断層、推定活断層等が示されている。

敷地の中心から半径約 30km の範囲の陸域について、空中写真判読等により変動地形学的調査を実施した。変動地形の判読に当たっては、社団法人土木学会原子力土木委員会編(1999)⁽⁴⁾及び井上他(2002)⁽⁵⁾の判読基準を参考として変動地形・リニアメント判読基準（第 1.2.3.1.2 表）を作成し、変動地形・リニアメントを抽出した結果を第 1.2.3.1.6 図に示す。

この結果に基づき、断層の規模及び敷地からの距離を考慮すると、敷地を中心とする半径約 30km の範囲の陸域における主要な断層としては、上林川断層、熊川断層及び山田断層・郷村断層が挙げられる。さらに、主要なリニアメントとしては、後述する 8 条のリニアメントに対して詳細な検討を実施した。

a. 上林川断層

上林川断層周辺の地質図を第 1.2.3.1.7 図に示す。

上林川断層は、主要な文献に記載されている綾部市味方町付近から綾部市故屋岡町付近にかけての長さ約 20km の区間で、系統的な右屈曲を複数箇所で判読した。さらに、断層中央付近の睦合町付近の中位段丘面が北側に傾動していることを確認したこと、味方町付近で実施したピット調査により、

断層が始良 **Tn** テフラ (AT) を含む地層に変位を与えていることを確認したことから、後期更新世以降の活動が認められる。

上林川断層の北東端は、リニアメントが分岐しながら故屋岡町の上林川西岸において判読できなくなるものの、上林川西岸から北東延長方向の県境付近まで不明瞭な鞍部等が点在し、これと調和的な地質断層も想定されること、上林川以東に断層を記載した文献があることから、最新活動時の運動センスが上林川断層主部の運動センスとは調和しない右横ずれ・正断層センス（条線角度は 36° L）を示すことを確認した福井県との県境付近 (Loc.4) とする。

一方、上林川断層の南西端は、味方町まで断層が認められたが、西方の延長に当たる上延町付近には変動地形や超丹波帯砂岩・頁岩の分布に断層を示唆する変位が認められないこと、各種文献に記載された南西端とも概ね整合することから、南西端の特定には至っていないものの上延町以西へは大きく延伸しないものと考えられる。

以上のことから、上林川断層は、北東端である福井県との県境から調査で断層が確認された味方町付近に至る区間（約 26km）及びそれ以西について震源として考慮する活断層と評価し、その長さを 26km 以上と評価する。

なお、由良川に沿って分布している沖積低地の方向へ断層が延伸する可能性を完全に否定することができないため、地震動評価に当たっては、断層南西端を高位段丘面の分布高度に断層による有意な高度差が認められない福知山市新庄付近まで延伸させて行うこととし、地震動評価上の断層の長さを 39.5km とする。

b. 熊川断層

熊川断層周辺の地質図を第 1.2.3.1.8 図に示す。

熊川断層は、文献調査結果と変動地形学的調査結果から、

系統的な左ずれ屈曲や低位段丘面に南側隆起の低断層崖が判読されること、仮屋付近において実施したトレンチ調査の結果から熊川断層の最新活動時期は始良 Tn テフラ (AT) 降灰以降かつ阪手テフラ降灰以前と想定されることから、後期更新世以降の活動が認められる。

熊川断層の東端は、石田川左岸東側の山地に、熊川断層の延長を示唆する変動地形や地質分布及び地質構造が認められないことから、高島市今津町角川付近とする。^{つのがわ}

熊川断層の西端は、反射法地震探査、ボーリング調査、周辺山地の高速道路施工記録の確認及び地表地質調査において、平野付近から西側には熊川断層に相当する断層は認められないことから、小浜市平野付近とする。なお、小浜湾内で実施した海上音波探査、内外海半島双児崎海岸の縦断測量及び小浜湾周辺の中位段丘標高分布調査の結果からも、熊川断層が海域へ延長するものではないと評価する。

以上のことから、熊川断層は、角川付近から平野付近に至る長さ約 14km を震源として考慮する活断層と評価する。

c. 山田断層

山田断層は、変動地形学的調査結果及び地表地質調査結果から、明瞭な右屈曲や低位段丘面上の北側隆起の低崖等の変動地形が判読されること、礫層に変位を与える断層を確認したことから、後期更新世以降の活動が認められる。

山田断層の西端は、但東町唐川付近に、山田断層の延長を示唆する変動地形や地質分布が認められないことから、唐川付近とする。

山田断層の東端は、中波見においてリニアメント周辺に後期更新世以降の活動がある断層が認められないことから、中波見付近とする。

須津崎断層は、変動地形学的調査結果及び地表地質調査結果から系統的な左屈曲が認められること、明瞭で直線性を示

し、軟質な粘土を伴う断層を確認した。なお、評価においては山田断層に近接し、長さが短いことから地震調査委員会(2004)⁽⁶⁾と同様に山田断層に含めて考慮する。

以上のことから、山田断層は、唐川付近から中波見付近に至る長さ約33kmを震源として考慮する活断層と評価する。

山田断層周辺の地質図を第1.2.3.1.9図に示す。

d. 郷村断層

郷村断層は、文献調査結果^{(7)、(8)}、変動地形学的調査結果及び地表地質調査結果から左ずれを主体とした南西側隆起の活断層であり、北丹後地震の地表地震断層であることから、後期更新世以降の活動が認められる。

郷村断層の北端は、海上音波探査記録の再解析結果からNNW-SSE方向の断層がE-W方向の香住北方断層を超えて延伸していないこと、北丹後地震発生から1年間の余震分布、及び海上音波探査記録の再解析結果と整合していることから、香住北方断層付近とする。

郷村断層の南端は、変動地形学的調査では峰山町安付近で変動地形が認められなくなるが、北丹後地震の地表地震断層が消滅する京丹後市口大野付近とする。

なお、郷村断層から東側に約2km～約3km離れて併走する仲禪寺断層は、長さは短く、郷村断層と同じ左ずれ断層であることから、評価においては、郷村断層に含めて考慮する。

以上のことから、郷村断層は、口大野付近から丹後半島北西沖合の海域に至る長さ約34kmを震源として考慮する活断層と評価する。

郷村断層周辺の地質図を第1.2.3.1.10図に示す。

e. その他の断層及びリニアメント

(a) 多門院リニアメント

多門院リニアメント周辺の地質図を第1.2.3.1.11図に示す。

判読したリニアメントの北東部（Loc.1、2）では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められたが、破碎帶は固結している。

文献に記載されたリニアメントの中央部（Loc.3）では変質部が認められたが、脈状に分布する薄い白色粘土は露頭内でせん滅している。

以上より、多門院リニアメントは、少なくとも後期更新世以降の活動は認められず、震源として考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、NE-SW 方向の舞鶴帯の構造と調和的であること等から、古い断層や変質帯による組織地形であると評価する。

(b) 岸谷リニアメント

岸谷リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.12 図に示す。

判読したリニアメントの北東部では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められたが、最新活動時の運動センスは左横ずれ・正断層センス（条線角度は 42° R）を示し、現在の広域応力場から推定される運動センスとは調和しないこと（Loc.1）、破碎帶が固結していること（Loc.2）を確認した。

文献に記載されたリニアメントの中央部（Loc.3）では、固結した破碎帶の割れ目に白色粘土が網目状に充填していることを確認した。

以上より、岸谷リニアメントは、少なくとも後期更新世以降活動は認められず、震源と考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、NE-SW 方向の舞鶴帯の構造と調和的であること等から、古い断層や変質帯による組織地形であると評価する。

(c) 加斗リニアメント

加斗リニアメント周辺の変動地形学的調査結果を第 1.2.3.1.13 図に示す。

加斗リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.14 図に示す。

I リニアメント及びII リニアメントは、周辺の中位段丘面の分布高度が一様で、傾動や変位・変形は認められないこと、海域延長部においても後期更新世以降の地層に断層による変位・変形が認められないことから、震源として考慮する活断層ではないと評価する。

III リニアメント判読位置には断層は認められない。なお、III リニアメントは、河谷の右屈曲部の範囲とチャートの分布とがほぼ一致することから、頁岩とチャートとの地質境界による組織地形であると評価する。

IV リニアメント判読位置には断層は認められない。

(d) 中井リニアメント

中井リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.15 図に示す。

判読したリニアメントの北西部 (Loc.3) では、リニアメント方向と調和的な走向の断層が認められたが、破碎帶が固結していることを確認した。

文献に記載されたリニアメント北西部 (Loc.1) と南東部 (Loc.2) では、リニアメント記載位置にチャートの健岩露頭を確認した。

以上より、中井リニアメントは、少なくとも後期更新世以降の活動はないと評価する。なお、本リニアメントは、古い断層による組織地形であると評価する。

(e) 三浜崎リニアメント

三浜崎リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.16 図に示す。

リニアメント判読位置 (Loc.3) では、チャートの健岩露頭を確認した。

文献に記載されたリニアメントの北部では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層及び割れ目を確認したが、割れ目に白色変質脈が充填していること (Loc.1)、破碎帶

が固結していること（Loc.2）を確認した。

以上より、三浜峠リニアメントは、少なくとも後期更新世以降の活動は認められず、震源として考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、古い断層や変質帯による組織地形であると評価する。

(f) 子生リニアメント

子生リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.17 図に示す。

本リニアメント周辺には超丹波帶大飯層の砂岩・チャートを伴う頁岩が分布し、へき開面の走向はリニアメントの方向と調和的である。

北部リニアメント判読位置では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められ、最新活動時の運動センスは左横ずれ・逆断層センス（条線角度は 60° L）を示し、現在の広域応力場から推定される運動センスとは調和しないことを確認した。

南部リニアメント判読位置では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められ、破碎帯が固結していることを確認した。

以上より、子生リニアメントは、少なくとも後期更新世以降活動は認められず、震源として考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、古い断層や地質構造を反映した組織地形であると評価する。

(g) 石山坂峠北リニアメント

石山坂峠北リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.18 図に示す。

リニアメント判読位置では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められ、最新活動時の運動センスが左横ずれ・正断層センス（条線角度は 20° R, 45° R）を示し、現在の広域応力場から推定される運動センスと調和しないことを確認した。

以上より、石山坂峠北リニアメントは、少なくとも後期更新世以降の活動は認められず、震源として考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、古い断層による組織地形であると評価する。

(h) 矢代リニアメント

矢代リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.1.19 図に示す。

本リニアメント周辺に分布する丹波帯の地質構造の方向はリニアメントの方向と調和的である。

リニアメント中央部 (Loc.1) では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められたが、破碎帶が固結していることを確認した。リニアメント東部 (Loc.2) では、リニアメントの方向と調和的な走向の断層が認められたが、断層面が不鮮明で途切れること、条線観察の結果、最新活動時の運動センスは右横ずれ・正断層センス（条線角度は 50° L）を示し、現在の広域応力場から推定される運動センスとは調和しないことを確認した。また、リニアメント西部 (Loc.3) では、リニアメント判読位置及び文献のリニアメント記載位置に頁岩の連続露頭を確認したが断層は認められない。

以上より、矢代リニアメントは、少なくとも後期更新世以降の活動は認められず、震源として考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、古い断層や地質構造を反映した組織地形であると評価する。

② 敷地を中心とする半径約 30km 以遠の陸域の主な断層

活断層研究会編 (1991)⁽¹⁾、佃他 (1985)⁽⁹⁾、加藤・杉山 (1985)⁽¹⁰⁾及び水野他 (2002)⁽¹¹⁾によれば、敷地を中心とする半径約 100km の範囲の陸域には、第 1.2.3.1.20 図及び第 1.2.3.1.21 図に示すような活断層等が示されている。断層の規模及び敷地からの距離を考慮すると、敷地を中心とする半径約 30km 以遠の陸域における主な断層としては花折断層及び琵琶湖西岸断層

系が挙げられる。

a. 花折断層

花折断層は、今津町水坂峠付近から桃山町南西方に至る長さ約 58km を震源として考慮する活断層と評価する。

b. 琵琶湖西岸断層系

琵琶湖西岸断層系は、文献に示される断層長さを基に、酒波（知内）断層北端の高島市石庭北方から膳所断層南端の大津市大平付近に至る長さ約 60km を震源として考慮する活断層と評価する。

(3) 海底地質

敷地前面海域の地層区分は、第 1.2.3.1.3 表に示すとおり、上位から A 層、B 層、C 層及び R 層の 4 層に区分される。敷地前面海域の海底地質図を第 1.2.3.1.22 図に示す。

(4) 海底地質構造

① 敷地前面海域の断層

敷地前面海域の断層分布図を第 1.2.3.1.23 図、敷地前面海域の断層一覧表を第 1.2.3.1.4 表に示す。連続性のある Fo-1 から Fo-58 までの断層が認められるが、このうち、文献に記載された断層は Fo-1、Fo-3、Fo-4、Fo-5、Fo-7、Fo-10・14、Fo-11 及び Fo-13 であり、以下、これらを総称して「FO-A 断層」という。

FO-A 断層の北西側には、文献には記載されていないが、ほぼ同走向の Fo-16、Fo-18 及び Fo-19 断層（以下、これらを総称して「FO-B 断層」という。）が認められる。

FO-A～FO-B 断層と熊川断層は約 15km の離隔を有し、両断層が連続するような地質構造等は認められなかった。

② 敷地周辺海域の断層

主な断層について第 1.2.3.1.24 図に示す。

FW2 のうち東部については、地質調査所及び海上保安庁水路部の海上音波探査記録によって検討を行った。香住北方沖に

E-W 方向の断層群が分布する。本断層群は後期更新世以降の活動が認められることから、香住北方断層として約 37km の区間を震源として考慮する活断層と評価する。なお、西部については、中国電力株式会社「島根原子力発電所の発電用原子炉設置変更許可申請書（2号原子炉施設の変更）（平成 25 年 12 月 25 日）」より、鳥取沖東部断層として約 51km の区間を震源として考慮する活断層と評価する。

1.2.3.2 敷地近傍の地質・地質構造

(1) 敷地近傍の地質

文献調査結果、地表地質調査結果、ピット調査結果等により作成した地質図及び地質断面図を、それぞれ第 1.2.3.2.1 図及び第 1.2.3.2.2 図に、敷地近傍の地質層序を第 1.2.3.2.1 表に示す。

(2) 敷地近傍の地質構造

文献調査、変動地形学的調査結果等により作成した敷地近傍の変動地形学的調査結果を第 1.2.3.2.3 図に示す。

変動地形学的調査の結果、不明瞭又は小規模な変動地形を含めて 3 条のリニアメントを抽出した。

① T 1 リニアメント

T 1 リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.2.4 図に示す。

T 1 リニアメントは、リニアメント判読位置に断層が存在しないこと、海域延長部においても後期更新世以降の地層に断層による変位・変形が認められないことから、震源として考慮する活断層ではないと評価する。

本リニアメントは、安山岩や凝灰角礫岩に比べて軟質な泥岩が選択的に浸食された組織地形と評価する。

② T 2 リニアメント

T 2 リニアメントについては、「1.2.3.3(2) 敷地の地質構造」に詳述する。

③ T 3 リニアメント

T 3 リニアメント周辺の地質図を第 1.2.3.2.5 図に、リニアメントを横断する方向の地質断面図を第 1.2.3.2.6 図に示す。

リニアメント北部の小黒飯付近 (Loc. T 3 - 2) では、リニアメント判読位置付近に断層が認められるが、破碎帶は固結しており、断層面も湾曲し粘土を伴わない。

中央部 (Loc. T 3 - 3) では、リニアメント判読位置にはリニアメントに斜交する古い断層が認められた。

南端部 (Loc. T 3 - 4) では、変形組織の観察の結果から不整合面や現在の広域応力場から推定される運動センスと調和しない正断層センスの変形組織を確認した。

以上のことから、T 3 リニアメントは、少なくとも後期更新世以降の活動は認められず、震源として考慮する活断層ではないと評価する。なお、本リニアメントは、古い断層や地質境界の不整合面を反映した組織地形であると評価する。

1.2.3.3 敷地の地質・地質構造

(1) 敷地の地質

地表地質調査、ボーリング調査等の結果により作成した原縮尺 5 千分の 1 の地質図及び地質断面図をそれぞれ第 1.2.3.3.1 図及び第 1.2.3.3.2 図に、敷地の地質層序を第 1.2.3.3.1 表に示す。

(2) 敷地の地質構造

原子炉施設設置位置付近の原縮尺 1 千分の 1 の E.L.±0m における地質水平断面図と地質鉛直断面図を、第 1.2.3.3.3 図及び第 1.2.3.3.4 図に示す。

- ① T 2 リニアメント (「1.2.3.2(2) 敷地近傍の地質構造」で判読したリニアメント)

T 2 リニアメント周辺の基盤岩分布図を第 1.2.3.3.5 図に、基盤岩地質断面図を第 1.2.3.3.6 図に示す。

T 2 リニアメント判読位置付近には、大浦層頁岩と内浦層群安山岩の境界の断層 (T F - 1)、及びリニアメントと調和的

な走向を示す 2 条の大浦層中の断層（T F - 2、T F - 3）が認められた。

変形組織の観察結果及び最新面に分布する粘土鉱物に関する分析の結果、現在の応力場と運動センスが整合しないこと、高温又は地下深部で晶出した粘土鉱物が破碎されていないことから、これらの断層については、少なくとも後期更新世以降活動していないものと評価する。

本リニアメントは、リニアメントと調和的な走向を示す古い断層による組織地形であり、将来活動する可能性のある断層等は認められないと評価する。

② 大浦層中の断層

「① T 2 リニアメント」の記載のとおり、将来活動する可能性のある断層等は認められないと評価する。

③ 音海流紋岩中の断層

3 号炉及び 4 号炉試掘坑調査で認められた 4 条の音海流紋岩中の断層（F - A、F - B、F - C 及び F - D）については、「1.2.3.4(2) 地質構造」に詳述する。

④ 内浦層群中の断層

1 号炉及び 2 号炉建設時に、県道トンネル入口付近で確認された破碎帶幅約 10cm の断層について地表地質調査を実施した結果、当時確認した断層露頭は改変により消失していたが、断層露頭西側のトンネル坑口上方及び東側の道路擁壁上方においてそれぞれ約 30m 及び約 70m の区間で内浦層群名島火山岩部層の安山岩の連続露頭を確認し、断層は認められなかった（第 1.2.3.3.7 図）。また、敷地には T 2 リニアメント以外に変動地形の可能性を有するリニアメントは認められない。

以上より、内浦層群中には震源として考慮する活断層は認められないと評価する。

⑤ 大浦層と音海流紋岩の境界

1 号炉及び 2 号炉試掘坑調査で認められた大浦層と音海流紋

岩の境界の断層について、ボーリング調査で認められた同地質境界に関するボーリングコア観察を行った結果、断層は認められず、その多くは密着している。また、地質境界が直線性を有する、T1-7 孔について変形組織の観察を行った結果、明瞭なせん断面は認められない（第 1.2.3.3.8 図）。

大浦層と音海流紋岩との地質境界分布図を第 1.2.3.3.9 図に示す。同地質境界は、比較的狭い範囲で起伏に富んだ形状を示すが、急斜面が直線的に連続するような断層を示唆する特徴は認められない。

以上より、大浦層と音海流紋岩との境界は不整合面であると評価する。

⑥ 音海流紋岩と内浦層群の境界

3 号炉及び 4 号炉建設時に敷地西方の県道沿いで確認された破碎帯幅約 50cm の断層について、ボーリング調査（T1-16 孔、T1-16' 孔）を実施した結果、断層は認められず、より浅い深度で音海流紋岩と内浦層群名島火山岩部層の凝灰角礫岩の境界を確認した（第 1.2.3.3.10 図）。この境界部において変形組織の観察を行った結果、音海流紋岩と内浦層群との境界にはせん断面が認められない（第 1.2.3.3.11 図）。付近のボーリング調査においても内浦層群名島火山岩部層の凝灰角礫岩と音海流紋岩の境界を確認し、CT 画像解析等を行った結果、複合面構造等は認められない（第 1.2.3.3.12 図、第 1.2.3.3.13 図）。また、音海流紋岩と内浦層群の地質境界は、下位の大浦層と音海流紋岩の地質境界の形状とは異なっている（第 1.2.3.3.14 図）。

No.3 孔での境界部において詳細観察を行った結果、一部で比較的直線性を有する粘土脈が認められた。この粘土脈について変形組織の観察を行った結果、正断層センスを示す微弱な複合面構造を確認したことから粘土状破碎部と評価した（第 1.2.3.3.15 図）。この粘土状破碎部に分布する粘土鉱物について X 線回折法による分析を行った結果、主な粘土鉱物はイライト

／スメクタイト混合層鉱物である（第 1.2.3.3.16 図）。また、この粘土鉱物について電子顕微鏡観察を行った結果、板状の粘土鉱物（イライト／スメクタイト混合層鉱物）が認められ、破碎された痕跡は認められない（第 1.2.3.3.17 図）。したがって、No.3 孔で認められた粘土状破碎部は、現在の広域応力場と運動センスが整合しないこと、高温又は地下深部で晶出した粘土鉱物が破碎されていないこと等から、少なくとも後期更新世以降活動しておらず、将来活動する可能性のある断層等ではないと評価する。

以上より、音海流紋岩と内浦層群の境界は局所的な破碎部を伴う不整合面であると評価する。

⑦ その他の断層

上記以外に敷地付近で認められた断層に関する評価については以下のとおりである。

神野浦東部の海岸に分布する音海流紋岩中に断層が認められた。断层面の走向傾斜は N15° W／76° E、破碎帶の幅は約 20cm～約 50cm で、角礫状で固結していることから、本断層は少なくとも後期更新世以降活動していないものと評価する（第 1.2.3.3.18 図）。

名島海岸付近から約 100m 南西方に離れた県道脇の切土法面において内浦層群中の断層が認められた（第 1.2.3.3.19 図）。断层面の走向傾斜は N73° E／50° N であり、上盤側には神野浦頁岩部層の泥岩が、下盤側には塩汲峠礫岩・砂岩部層の砂岩が分布する。断层面は湾曲し、固結した幅数 mm の粘土状破碎部を伴う。断层面の上位に、斜面に沿って地すべり面（N65° E／50° N）が認められる。中川(2009)⁽¹²⁾もこの断層を記載し、北側が数 10m 落ちているとしている。また、本断層延長部においてピット調査（Loc. U-1）を実施した結果、断層は認められないことから、本断層の長さは名島海岸付近からピット調査箇所（Loc. U-1）付近までと考えられる（第 1.2.3.3.20 図）。

以上のことから、本断層は、走向が ENE–WSW 方向で、北傾斜の正断層であり、少なくとも後期更新世以降活動していないものと評価する。

ダンノ鼻西海岸に分布する内浦層群の泥岩と安山岩の境界に複数の断層が認められた（第 1.2.3.3.21 図）。断層面の走向・傾斜は N22° ~ 49° W / 40° ~ 60° S、破碎帶の最大幅は約 10cm で、固結した角礫状破碎部からなることから、本断層は少なくとも後期更新世以降活動していないものと評価する。

3 号炉及び 4 号炉建設時に、石ヶ崎東方で認められた音海流紋岩と内浦層群の境界の断層について地表地質調査を行った結果、上位の著しく風化を受けた内浦層群名島火山岩部層と下位のやや風化を受けた音海流紋岩とが不整合面で接していることを確認したことから、一部粘土シームを挟む不整合面と評価する（第 1.2.3.3.22 図）。

以上より、これらの敷地付近で認められた断層については、震源として考慮する活断層ではないと評価する。

1.2.3.4 原子炉施設（特定重大事故等対処施設を除く）設置位置付近の地質・地質構造及び地盤

(1) 地質

① 原子炉施設設置位置付近

原子炉施設設置位置付近の原縮尺 1 千分の 1 の E.L.+1.0m における地質水平断面図を第 1.2.3.4.1 図に、地質鉛直断面図を第 1.2.3.3.4 図に示す。

② 原子炉の基礎岩盤

原子炉設置位置の E.L.+1.0m 以下の岩盤では、ボーリングコアの採取率は約 100% であり、R. Q. D. は第 1.2.3.4.1 表及び第 1.2.3.4.2 図に示すとおり、3 号炉の基礎付近で約 80% ~ 約 98%（平均約 87%）、4 号炉の基礎付近で約 63% ~ 約 97%（平均約 82%）、岩盤の良好度は第 1.2.3.4.2 表及び第 1.2.3.4.3

図に示すとおり、3号炉基礎付近で0.89以上、4号炉の基礎付近で0.58以上、岩盤のキレツ係数は第1.2.3.4.2表及び第1.2.3.4.3図に示すとおり、3号炉の基礎付近で0.11以下、4号炉基礎付近で0.42以下となっており、基礎岩盤は非常に安定した岩盤であると考えられる。

原子炉設置位置のE.L.+1.0mにおいては、第1.2.3.4.1図に示すとおり3号炉の基礎の東側に2本、4号炉の基礎の東端部に1本、3号炉の基礎と4号炉の基礎のほぼ中間に1本、計4本の破碎帯が認められる。これらの破碎帯の長さは同図に示すとおり、いずれも短いものであり、また、分布もきわめて狭い範囲に限られる。

これらの破碎帯の試掘坑内での性状は、第1.2.3.4.3表に示すとおりである。

③ 原子炉の背後斜面

原子炉の背後斜面には、音海流紋岩を覆って、内浦層群今戸鼻層（安山岩及び凝灰角礫岩）が分布している。背後斜面には断層や破碎帯は認められず、3号炉の背後斜面は斜面全域にわたって堅硬な岩盤が地表から浅いところに分布している。4号炉の背後斜面は山頂付近では表土の下に比較的厚いD級の風化岩が分布しているが、標高約110m～約130m付近では一部に堅岩露頭が認められ、この付近の表土は非常に薄い。

背後斜面の表土の厚さ分布は第1.2.3.4.4図に示すとおりである。

なお、4号炉背後斜面のD級の風化岩については、現在は一部除去している。

（2）地質構造

原子炉設置位置には、3号炉及び4号炉試掘坑調査で認められた4条の音海流紋岩中の断層（F-A、F-B、F-C及びF-D）がある。各断層の切り切られ関係より、F-A、F-B及びF-DはF-Cを越えて延伸しておらず、F-Cの活動時期が最新と考え

られる（第 1.2.3.4.1 図）。F-C は音海流紋岩の流紋岩質凝灰岩中の断層であり、その走向は層理面に調和的な方向を示す。

F-C について水抜き坑の壁面観察を行った結果を第 1.2.3.4.5 図に示す。水抜き坑の坑口から約 140m～約 175m の区間に流紋岩質凝灰岩が分布し、その中で断層が 2 箇所で認められた。

坑口から約 150m の側壁で認められた断層の走向・傾斜は N58° E/24° NW であり、破碎部は角礫状破碎部を主体とし、粘土状破碎部を伴う（第 1.2.3.4.6 図）。条線観察を実施した結果、条線角度は 19° R を示す。変形組織の観察の結果、最新活動を示す断層面の変形組織は正断層センスを示す（第 1.2.3.4.7 図）。坑口から約 167m の側壁で認められた断層の走向・傾斜は N62° E/32° NW であり、破碎部は角礫状破碎部を主体とし、粘土状破碎部を伴う。条線観察を実施した結果、条線角度は 25° R を示す（第 1.2.3.4.8 図）。変形組織の観察の結果、最新活動を示す断層面の変形組織は正断層センスを示す（第 1.2.3.4.9 図）。

4 号炉背面から実施したボーリング調査（H25-9 孔（斜め 70°）：長さ 100m）の結果、水抜き坑と同様に、音海流紋岩の流紋岩質凝灰岩中に断層が 2 箇所で認められた。深度 46.6m～46.7m で認められた断層の走向・傾斜は N52° E/9° NW であり、破碎部は角礫状破碎部を主体とし、粘土状破碎部を伴う（第 1.2.3.4.10 図）。条線観察を実施した結果、不明瞭で断片的であるものの、条線角度 80° L の条線が認められた（第 1.2.3.4.11 図）。変形組織の観察の結果、最新活動を示す断層面の変形組織は正断層センスを示す（第 1.2.3.4.12 図）。深度 52.4m～52.5m で認められた断層の走向・傾斜は N64° E/14° NW であり、破碎部は固結した角礫状破碎部を主体とし、粘土状破碎部を伴う（第 1.2.3.4.13 図）。条線観察を実施した結果、不明瞭であるものの、条線角度 79° R の条線が認められた（第 1.2.3.4.14 図）。変形組織の観察の結果、最新活動を示す断層面の変形組織は正断層センスを示す（第 1.2.3.4.15 図）。

F-C 延長部の 4 号炉北西側で実施したボーリング調査（T3-6 孔

(鉛直) : 長さ 173m) の結果、石英閃緑岩の貫入により接触変成作用を受けた緻密堅固な音海流紋岩の流紋岩質凝灰岩が認められた(第 1.2.3.4.16 図)。この流紋岩質凝灰岩中に断層が 1 条認められ、その周辺の流紋岩中には断層が認められないことから、この断層を F-C と評価した。この断層の最新活動を示す断層面の変形組織は正断層センスを有する(第 1.2.3.4.17 図)。

水抜き坑の坑口から約 150m の側壁で認められた断層について、破碎帶の最新面に分布する粘土鉱物について X 線回折法による分析を行った結果、主な粘土鉱物は高温又は地下深部で晶出したイライトである(第 1.2.3.4.18 図)。また、破碎帶の最新面に分布する粘土鉱物について電子顕微鏡観察を行った結果、最新面には粘土鉱物(イライト)が密集して晶出し、これらの結晶は破碎されていない(第 1.2.3.4.19 図)。

F-A 延長部の 3 号炉南東側で実施したボーリング調査(H25-5 孔(斜め 60°)) : 長さ 100m) の結果、F-A が認められた(第 1.2.3.4.20 図)。断層の走向・傾斜は N45° W / 62° SW であり、破碎部は角礫状破碎部(固結)からなる。条線観察を実施した結果、条線角度は 85° L を示す(第 1.2.3.4.21 図)。変形組織の観察の結果、最新活動を示す断層面の変形組織は正断層センスを示す(第 1.2.3.4.22 図)。破碎帶の最新面に分布する粘土鉱物について X 線回折法による分析を行った結果、主な粘土鉱物は高温又は地下深部で晶出したイライトである(第 1.2.3.4.23 図)。また、破碎帶の最新面に分布する粘土鉱物について電子顕微鏡観察を行った結果、最新面には粘土鉱物(イライト)が密集して晶出し、これらの結晶は破碎されていない(第 1.2.3.4.24 図)。

F-B 延長部で実施したボーリング調査(H25-5 孔(斜め 60°)) : 長さ 100m) の結果、F-B に相当する破碎帶は確認されないことから、F-B は F-A を越えて地下深部に延長しない規模の小さい破碎帶と評価する。

F-D 延長部で実施したボーリング調査(H25-8 孔(斜め

35°) : 長さ 44m) の結果、割れ目密集部を確認した (第 1.2.3.4.25 図)。C T 画像解析の結果、せん断面が認められず、条線観察を実施した結果、破断面は湾曲して直線状を呈しておらず、条線も認められないことから、F - D は H25・8 孔に延長しない規模の小さい破碎帯と評価する (第 1.2.3.4.26 図)。

以上より、音海流紋岩中の 4 条の断層のうち、F - B 及び F - D については規模の小さい破碎帯であること、F - A 及び F - C については現在の広域応力場と運動センスが調和しないこと、高温又は地下深部で晶出した粘土鉱物が破碎されていないことから、これらの 4 条の断層は将来活動する可能性のある断層等ではないと評価する。

1.2.3.5 原子炉施設（特定重大事故等対処施設を除く）設置位置付近の地盤の安定性評価

(1) 地震力に対する基礎地盤の安定性評価

① 解析条件

a. 解析断面

耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の配置図を第 1.2.3.5.1 図に示す。なお、第 1.2.3.5.1 図は参考資料－1 に示す。ここで、1 号及び 2 号炉放水ピット止水板、1 号、2 号、3 号及び 4 号炉防潮扉、1 号、2 号、3 号及び 4 号炉屋外排水路逆流防止設備並びに 1 号、2 号、3 号及び 4 号炉放水口側防潮堤を含めたものを 1 号、2 号、3 号及び 4 号炉放水口側津波防護施設という。

1 号、2 号、3 号及び 4 号炉緊急時対策所、1 号、2 号、3 号及び 4 号炉取水路防潮ゲート並びに 3 号及び 4 号炉海水取水トンネルを除く施設については、3 号炉及び 4 号炉原子炉建屋並びに 3 号炉及び 4 号炉原子炉補助建屋の内部又はその近傍に設置されている。

施設の配置並びに施設周辺の地形及び地質を考慮し、3 号

炉及び4号炉原子炉建屋、3号炉及び4号炉原子炉補助建屋並びにその付近の施設に対する解析断面として、3号炉及び4号炉の炉心で直交する3断面、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所に対する断面として、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所並びに背後の山頂を通る1断面を選定した。また、1号、2号、3号及び4号炉取水路防潮ゲートは、1号炉及び2号炉原子炉格納施設並びに1号炉及び2号炉原子炉補助建屋と強度が同程度の岩種・岩級の地盤に支持されていることから、1号炉及び2号炉原子炉格納施設並びに1号炉及び2号炉原子炉補助建屋基礎地盤の評価で代表させるものとし、1号炉及び2号炉原子炉格納施設並びに1号炉及び2号炉原子炉補助建屋に対する解析断面として1号炉及び2号炉の炉心で直交する3断面を選定した。解析断面位置を第1.2.3.5.1図に示す。なお、第1.2.3.5.1図は参考資料－1に示す。

b. 解析モデル及び境界条件

ボーリング調査等の結果に基づいて作成した地質断面図を工学的見地にたって検討を行い、第1.2.3.5.2図～第1.2.3.5.8図に示す解析用要素分割図を作成した。

原子炉建屋、原子炉格納施設、原子炉補助建屋、タービン建屋及び緊急時対策所の解析用モデルは、質点系モデルを基に振動特性を一致させるように有限要素モデルを作成した。

静的解析における境界条件は、モデル下端を固定境界、側方を鉛直ローラ境界とした。また、動的解析における境界条件は、モデル下端を粘性境界、側方をエネルギー伝達境界とした。境界条件を第1.2.3.5.9図に示す。

c. 物性値の設定

岩石・岩盤試験等から得られた各種物性値を基に、解析用物性値を設定した。解析用物性値は第1.2.3.5.1表、第1.2.3.5.10図及び第1.2.3.5.11図に示すとおりである。

d. 入力地震動

入力地震動は、解放基盤表面で定義される基準地震動 S_s を、一次元波動論によって地震応答解析モデルの入力位置で評価したものを用いた。入力地震動の考え方を第 1.2.3.5.12 図に示す。断層モデルを用いた手法による地震動 ($S_s-2 \sim S_s-5$) に関しては、検討断面方向に方位補正を行って解析モデルに入力した。また、応答スペクトルに基づく地震動 (S_s-1) については水平地震動及び鉛直地震動の位相反転、震源を特定せず策定する地震動 (S_s-6 及び S_s-7) については水平地震動の位相反転を考慮した場合についても検討した。

e. 地下水位

解析用地下水位は、地下水位観測結果を考慮し、斜面部については〔C L〕級岩盤上端に設定した。また、建屋部については建屋基礎底面、その他の箇所については地表面に設定した。解析用地下水位を第 1.2.3.5.13 図～第 1.2.3.5.19 図に示す。

② 解析内容

基準地震動 S_s に対する地震応答解析を二次元動的有限要素法により行った。地震応答解析は周波数応答解析手法を用い、等価線形化法によりせん断弾性係数及び減衰定数のひずみ依存性を必要に応じて考慮した。

地震時の応力は、静的解析による常時応力と、地震応答解析による動的応力を重ね合わせることにより求めた。常時応力は地盤の自重計算により求まる初期応力、建物基礎掘削に伴う解放力及び建屋・埋戻土の荷重を考慮し、動的応力は水平地震動及び鉛直地震動による応答の同時性を考慮して求めた。

これらの手法により、基礎地盤の支持力、すべり及び基礎底面の傾斜に対する安全性を検討した。

③ 解析結果

a. 支持力に対する安全性

3号炉及び4号炉原子炉建屋、3号炉及び4号炉原子炉補助建屋、1号炉及び2号炉原子炉格納施設、1号炉及び2号炉原子炉補助建屋並びに1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所の基礎底面における地震時最大接地圧により評価を実施した。

3号炉及び4号炉原子炉建屋の基礎底面における地震時最大接地圧は、3号炉が 3.4N/mm^2 、4号炉が 4.2N/mm^2 である。3号炉及び4号炉原子炉補助建屋の基礎底面における地震時最大接地圧は 4.0N/mm^2 である。1号炉及び2号炉原子炉格納施設の基礎底面における地震時最大接地圧は、1号炉が 2.3N/mm^2 、2号炉が 2.5N/mm^2 である。1号炉及び2号炉原子炉補助建屋の基礎底面における地震時最大接地圧は 3.6N/mm^2 である。また、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所の基礎底面における地震時最大接地圧は 3.2N/mm^2 である。基礎底面における支持力に対する解析結果を第1.2.3.5.2表～第1.2.3.5.8表に示す。

3号炉及び4号炉原子炉建屋、3号炉及び4号炉原子炉補助建屋、1号炉及び2号炉原子炉格納施設並びに1号炉及び2号炉原子炉補助建屋の基礎地盤の大部分は、[CH]級以上の岩盤で構成されている。また、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所の基礎地盤の大部分は、[CM]級の岩盤で構成されている。岩盤の支持力試験結果から、[CH]級の極限支持力は 20.8N/mm^2 以上、[CM]級の極限支持力は 9.8N/mm^2 以上であると評価できるので、基礎地盤は十分な支持力を有している。

以上のことから、基礎地盤は十分な支持力を有している。

b. すべりに対する安全性

すべり安全率は、想定すべり面上の応力状態を基に、すべり面上のせん断抵抗力の和をすべり面上のせん断力の和で除して求めた。想定すべり面は建屋底面を通るすべり面、破碎

帶沿いすべり面、及び局所安全係数やモビライズド面の向きを考慮したすべり面について検討した。

3号炉及び4号炉原子炉建屋基礎地盤の最小すべり安全率は5.3であり、すべり安全率の評価基準値1.5を上回っている。1号炉及び2号炉原子炉格納施設基礎地盤の最小すべり安全率は7.9、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所の最小すべり安全率は12.2であり、すべり安全率の評価基準値1.5を上回っている。

また、地盤物性のばらつきを考慮し、地盤物性のうちせん断強度について「平均値- $1.0 \times$ 標準偏差(σ)」とした場合の安定解析結果についても、最小すべり安全率は評価基準値1.5を上回っている。すべり安全率一覧表を第1.2.3.5.9表～第1.2.3.5.15表に示す。

以上のことから、基礎地盤はすべりに対して十分な安全性を有している。

c. 基礎底面の傾斜に対する安全性

基礎底面の傾斜は、基礎底面両端の鉛直方向の相対変位を基礎底面幅で除して求めた。地震時における3号炉及び4号炉原子炉建屋基礎底面の最大傾斜は3号炉側で1/21,000、4号炉側で1/22,600である。3号炉及び4号炉原子炉補助建屋基礎底面の最大傾斜は1/14,000である。1号炉及び2号炉原子炉格納施設基礎底面の最大傾斜は1号炉側で1/26,100、2号炉側で1/24,600である。1号炉及び2号炉原子炉補助建屋基礎底面の最大傾斜は1/12,500である。また、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所基礎底面の最大傾斜は1/20,000である。

基礎底面両端の鉛直方向の最大相対変位・最大傾斜を第1.2.3.5.16表～第1.2.3.5.22表に示す。基礎底面に生じる傾斜は、評価基準値の目安である1/2,000を下回っていることから、重要な機器・系統の安全機能に支障を与えるものでは

ない。

以上のことから、基礎地盤は傾斜に対して十分な安全性を有している。

上記のほか、3号及び4号炉海水取水トンネルは〔C M〕級以上の岩盤内に位置する地下構造物であることから、十分な支持性能を有している。また、3号及び4号炉海水取水トンネルと破碎帯が交差する箇所についても、破碎帯の影響を考慮した設計としていることから、基準地震動 Ss による地震力により安全機能に重大な影響を与えるおそれはない。

(2) 周辺地盤の変状による施設への影響評価

耐震重要施設（1号、2号、3号及び4号炉放水口側津波防護施設を除く。）及び常設重大事故等対処施設については、岩盤に支持されていることから、搖すり込み沈下や液状化による不等沈下の影響を受けるおそれはない。また、1号、2号、3号及び4号炉放水口側津波防護施設については、周辺地盤の液状化を考慮した設計としており、不等沈下の影響を受けるおそれはない。

(3) 地殻変動による基礎地盤の変形の影響評価

敷地内及び敷地近傍には、将来活動する可能性のある断層等が分布しないことを確認していることから、敷地において地殻の広域的な変形による著しい地盤の傾斜が生じることはないが、敷地に比較的近く規模が大きいFO-A～FO-B～熊川断層の活動に伴い生じる地盤の傾斜について評価を実施した。地殻変動量は Okada(1992)⁽¹³⁾の手法により算出した。その結果、地盤の最大傾斜は 1/29,600 であり、地震動による傾斜との重畠を考慮した場合においても、基礎底面の最大傾斜は 3号炉原子炉建屋で 1/12,200、4号炉原子炉建屋で 1/12,800、3号炉及び4号炉原子炉補助建屋で 1/9,500、1号炉原子炉格納施設で 1/13,800、2号炉原子炉格納施設で 1/13,400、1号炉及び2号炉原子炉補助建屋で 1/8,700、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所で 1/11,900 であり、評価基準値の目安である 1/2,000 を下回っていることから、重要な機器・系統

の安全機能に支障を与えるものではない。

(4) 周辺斜面の安定性評価

耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設の周辺斜面の地震時の安定性評価について、以下の検討を実施した。

① 解析条件

a. 解析断面

安定性評価の対象とする斜面は耐震重要施設及び常設重大事故等対処施設と周辺斜面との離隔距離及び施設との位置関係を考慮して抽出した。

離隔距離を考慮するに当たっては、「原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1987」⁽¹⁴⁾及び土砂災害防止法⁽¹⁵⁾を参考とし、その結果、評価対象斜面として3号炉及び4号炉原子炉建屋並びに3号炉及び4号炉原子炉補助建屋周辺斜面、1号、2号、3号及び4号炉緊急時対策所周辺斜面並びに1号、2号、3号及び4号炉取水路防潮ゲート周辺斜面を抽出した。評価対象斜面位置図を第 1.2.3.5.20 図に示す。なお、第 1.2.3.5.20 図は参考資料－1 に示す。

各評価対象斜面について、周辺斜面の斜面高さ、勾配、風化岩層の厚さ及びすべりの方向を考慮して、山頂を通る断面、斜面勾配が急な断面等、最も厳しい評価となると想定される断面を選定し解析断面とした。解析断面位置図を第 1.2.3.5.20 図に示す。なお、第 1.2.3.5.20 図は参考資料－1 に示す。

b. 解析モデル及び境界条件

ボーリング調査等の結果に基づいて作成した地質断面図を工学的見地にたって検討を行い、第 1.2.3.5.3 図、第 1.2.3.5.8 図及び第 1.2.3.5.21 図に示す解析用要素分割図を作成した。

また、3号炉及び4号炉原子炉建屋並びに3号炉及び4号炉原子炉補助建屋周辺斜面においては、斜面補強工として設置されている連続地中壁及び抑止ぐいを考慮した。連続地中壁

については平面ひずみ要素として、抑止ぐいについてははり要素としてモデル化した。

静的解析における境界条件は、モデル下端を固定境界、側方を鉛直ローラ境界とした。また、動的解析における境界条件は、モデル下端を粘性境界、側方をエネルギー伝達境界とした。

c. 物性値の設定

基礎地盤の検討と同様に、岩石・岩盤試験等から得られた各種物性値を基に、解析用物性値を設定した。解析用物性値は第 1.2.3.5.1 表、第 1.2.3.5.10 図及び第 1.2.3.5.11 図に示すとおりである。

また、斜面補強工の解析用物性値については、連続地中壁は鉄筋コンクリート造であり、コンクリートの剛性とせん断強度を用いた。抑止ぐいは鋼管、H 鋼及び中詰めモルタルで構成されており、これらの剛性並びに鋼管及び H 鋼の抵抗力を考慮した。

d. 入力地震動

入力地震動は、解放基盤表面で定義される基準地震動 S_s を、一次元波動論によって地震応答解析モデルの入力位置で評価したものを用いた。断層モデルを用いた手法による地震動 ($S_s-2 \sim S_s-5$) に関しては、検討断面方向に方位補正を行って解析モデルに入力した。また、応答スペクトルに基づく地震動 (S_s-1) については水平地震動及び鉛直地震動の位相反転、震源を特定せず策定する地震動 (S_s-6 及び S_s-7) については水平地震動の位相反転を考慮した場合についても検討した。

e. 地下水位

解析用地下水位は、地下水位観測結果を考慮し、斜面部については〔C L〕級岩盤上端に設定した。また建屋部については建屋基礎底面、その他の箇所については地表面に設定し

た。解析用地下水位を第 1.2.3.5.14 図、第 1.2.3.5.19 図及び第 1.2.3.5.22 図に示す。

② 解析内容

基準地震動 Ss に対する地震応答解析を二次元動的有限要素法により行った。地震応答解析は周波数応答解析手法を用い、等価線形化法によりせん断弾性係数及び減衰定数のひずみ依存性を必要に応じて考慮した。

地震時の応力は、静的解析による常時応力と、地震応答解析による動的応力を重ね合わせることにより求めた。常時応力は地盤の自重計算により求まる初期応力、建物基礎掘削に伴う解放力及び建屋・埋戻土の荷重を考慮し、動的応力は水平地震動及び鉛直地震動による応答の同時性を考慮して求めた。

これらの手法により、周辺斜面のすべりに対する安全性を検討した。

③ 解析結果

すべり安全率は、想定すべり面上の応力状態を基に、すべり面上のせん断抵抗力の和をすべり面上のせん断力の和で除して求めた。想定すべり面は円弧すべりを想定し、すべり面法により岩級区分等各条件における最小すべり安全率を示すすべり面及び局所安全係数やモビライズド面の向きを考慮したすべり面について検討した。

3 号炉及び 4 号炉原子炉建屋並びに 3 号炉及び 4 号炉原子炉補助建屋周辺斜面における最小すべり安全率は 1.3 であり、すべり安全率の評価基準値 1.2 を上回っている。1 号、2 号、3 号及び 4 号炉緊急時対策所周辺斜面における最小すべり安全率は 1.8、1 号、2 号、3 号及び 4 号炉取水路防潮ゲート周辺斜面における最小すべり安全率は 5.6 であり、すべり安全率の評価基準値 1.2 を上回っている。

また、地盤物性のばらつきを考慮し、地盤物性のうちせん断強度について「平均値 - $1.0 \times$ 標準偏差 (σ)」とした場合の安

定解析結果についても、最小すべり安全率は評価基準値 1.2 を上回っている。すべり安全率一覧表を第 1.2.3.5.23 表～第 1.2.3.5.25 表に示す。

また、斜面補強工のせん断破壊及び曲げ破壊及び根入れ部周辺地盤に対する照査を行い、地震時においても健全性を確保していることを確認している。

以上のことから、周辺斜面は、すべりに対して十分な安全性を有している。

1.2.3.6 特定重大事故等対処施設設置位置付近の地質・地質構造及び地盤

特定重大事故等対処施設設置位置付近の地質・地質構造及び地盤は参考資料－1 に記載する。

1.2.3.7 特定重大事故等対処施設設置位置付近の地盤の安定性評価

特定重大事故等対処施設設置位置付近の地盤の安定性評価は参考資料－1 に記載する。

第1.2.3.1.1表 豊地周辺陸域の地質層序表

地体構造区分	丹後・但馬帶 (飛岬帶外縁帶)	華帶 (大江山オホオライト)・ 秋吉帶	舞鶴帶	超丹波帶	丹波帶
地域	丹後地域	大江山-西舞鶴地域	舞鶴一高浜地域 中帶(中央部)	大飯地域	大飯一小熊川地域
地質年代	完新世	北晩 (北部)	南晩(南部) 沖積層、新期扇状地堆積物及び崖疊積物:a	大飯地域	湖北地域
第四紀	段丘堆積物(低位段丘堆積物・中位段丘堆積物・高位段丘堆積物)及び古期扇状地堆積物:t	能登野層:No	古越後湖層群・ 同相当層:Ko		
更新世	伊根層群:In	青葉山安山岩類:A2 大山安山岩:A3 石英閃綠岩:Qd	江若花崗岩:G7		
鮮新世	丹後層:Ht				
中新世	但野層:Ha 豊國層:Ho 八鹿層:Hy				
新第三紀					
古第三紀	白亜紀	後期	宮津花崗岩:G6 音海流紋岩:R1 荒倉層、舞鶴江層群:Nb	丹波帶中・古層 及び 古層	雲谷山花崗岩:G5
中生代	白亜紀	前期			
	ジュラ紀				
	三疊紀				
	ペルム紀				
古生代	石炭紀				
	デボン紀				
	～オルニビス紀				
	白亜紀後期～新第三紀				

第1.2.3.1.2表 変動地形・リニアメント判読基準

分類 (ランク)	山地・丘陵内		段丘面、扇状地等の平坦面上	
	崖・鞍部等	尾根・水系の屈曲	崖	溝状凹地
A 判読要素の内容から (断層の運動センスや 累積性等が推定され る)断層の存在がかなり確 実に想定できる。	・新鮮な崖等の連続からなり、山地高度・丘陵高度に一様な高度差が認められるもので、段丘面に同方向の崖が認められるもの。	・尾根・水系が長い区間で同方向に屈曲し、かつ屈曲量と屈曲量との相関ある河川の規模と風隙等の特異な地形は閉塞丘、風隙等の認められるもの。 (1)時代の異なる複数の段丘面に連続し、古い段丘面ほど比高が大きいもの。 (2)崖面が段丘面の傾斜方向とは逆向きを示すもの。 (3)山地・丘陵内の明瞭な崖等に連続するもの。	・崖、溝状凹地等からなり、方向が水系の側刻方向と異なり、かつ、(1)時代の異なる複数の段丘面に連続し、古い段丘面ほど比高が大きいもの。 (2)崖面が段丘面の傾斜方向とは逆向きを示すもの。 (3)山地・丘陵内の明瞭な崖等に連続するもの。	・撓み量、傾斜角が大きく、延長が長いものがあるいは延長は短いが、撓み量、傾斜角が大きく、段丘面の傾斜方向とは逆向きであるもの。
B 判読要素の内容から (断層の運動センスや 累積性等が推定され る)断層の存在も想定でき る。	・崖等の連続からなり、山地高度・丘陵高度に一様な高度差が認められるもので、(1)地形形態は鮮明であるものが、段丘面との関係が不明なもの。 (2)地形形態はやや不鮮明であるが、延長上の段丘面に同方向の崖が認められるもの。	・尾根・水系が同方向に屈曲し、かつ屈曲量は鮮明であり、(1)連続区間も長いが、河川の規模と屈曲量との相関あるいは閉塞丘、風隙等の特異な地形のいずれも認められないもの。 (2)連続区間は短いが、河川の規模と屈曲量との相関あるいは閉塞丘、風隙等の特異な地形のいずれかが認められるもの。	・崖、溝状凹地等からなるが、(1)時代の異なる複数の段丘面に連続し、古い段丘面ほど比高が大きいもの。 (2)崖面が段丘面の傾斜方向とは逆向きを示すもの。 (3)山地・丘陵内の明瞭な崖等に連続するもの。	・撓み量、傾斜角は小さいが、段丘面の傾斜方向とは逆向きのもの。 ・撓み量、傾斜角が大きいが、延長は短く、段丘面の傾斜と同方向であるもの。
C 判読要素の内容から (断層の運動センスや 累積性等が推定され る)断層の存在が疑われる。	・崖等の連続からなり、山地高度・丘陵高度に一様な高度差があるが、地形形態は一部で不鮮明かあるいは不連続となるもの。	・尾根・水系が同方向に屈曲するが、河川の規模と屈曲量との相関が認められないもので、(1)連続区間は長いが、屈曲は不鮮明なもの。 (2)屈曲は鮮明であるが、連続区間が短いもの。	・崖、溝状凹地等からなり、比高が小さく、一部で不鮮明かあるいは不連続となるもの。	・撓みの形態が不鮮明あるいは傾斜角は小さく、段丘面の傾斜と同方向であるもの。
D 判読要素の内容から (断層の運動センスや 累積性等が推定され る)断層の存在が完全に否 定できない。	・崖等の連続からなるが、山地高度・丘陵高度にみられる高度差は局所的で一様でないもの。	・尾根・水系が同方向に屈曲しているが、連続区間が極めて短いもの。	・崖、溝状凹地等からなり、不鮮明なものの、	・撓みの形態が不鮮明あるいは傾斜角は小さく、短いもの。

第1.2.3.1.3表 敷地前面海域の地層区分表

地層名	記録パターンの特徴	地層境界	推定される地質	分布範囲
A 層	全般に白く抜けたパターン及びほぼ水平な平行層理パターンを示す。	下位層と顕著な不整合関係で接する。	未固結の泥、砂及び礫。	礁・堆等を除く水深120～130m以浅の大陸棚上に広く分布する。
B 層	全般に連続する平行層理パターンを示すが、上部ではやや断続する層理パターンを伴う。	大陸棚では下位層と顕著な不整合関係で接する。	未固結～半固結の泥、砂及びそれらの互層(局所的に礫層を挟在)。	陸域近傍や礁・堆を除く敷地前面海域のほぼ全域に分布し、水深120～130m以浅の大陸棚においては上位層のA層に覆われている。
C 層	ほぼ水平で連続する平行層理パターンを示す。	下位層と傾斜不整合関係、またはオシラップ不整合関係で接する。	半固結～固結した泥、砂及びそれらの互層(局所的に礫層を挟在)。	陸域近傍や礁・堆を除く敷地前面海域のほぼ全域に分布し、一部を除き上位層に覆われている。
R 層	陸域近傍及び礁周辺では無層理パターンを示す。	上面は陸域近傍及び礁周辺で起伏に富み、その沖合ではやや平坦になつていて、平行層理パターンを示す。	堅硬な泥岩、砂岩、礫岩、凝灰岩及び火成岩類。	敷地前面海域の音響基盤で、全域に分布し、大部分を上位層に覆われているが、陸域近傍、礁や堆周辺では海底に露出する。

(音響層序区分は、不整合等の地層境界を示す音響的反射面を追跡し、これに基づき区分された各層の分布状況を把握することによって行った。)

第1.2.3.1.4表(1) 敷地前面海域の断層一覧表(1)

項目	断層名	F o - 1	F o - 2	F o - 3	F o - 4	F o - 5	F o - 6	F o - 7	F o - 8	F o - 9	F o - 10
	敷地からのお距離	14.7km	13.3km	13.9km	13.7km	14.6km	14.4km	13.7km	13.0km	15.8km	18.0km
長	さ	最大4.8km	最大1.0km	最大3.3km	最大1.3km	最大7.6km	最大1.2km	最大1.4km	最大1.6km	最大2.1km	最大3.6km
相対的断下側	走 向	NE	NW-SE	N	NW-SE	NE	E	SW	W	SW	NE
走 向	断層により変位又は変形の可能性がある最も上位層	变形：A層 変位：C層	变形：A層 変位：C層	变形：A層 変位：C層	变形：B層下部 変位：C層	变形：A層 変位：C層	变形：B層	变形：C層	变形：C層下部 変位：C層	变形：B層下部 変位：C層	NW-SE
走 向	断層により変位又は変形を受けていない地層	A層 B層 なし	A層 B層	なし	B層上部	B層	A層	A層 B層	A層 B層 C層上部	A層 B層上部	
備 考					※NE側はFo-3まで						

項目	断層名	F o - 11	F o - 12	F o - 13	F o - 14	F o - 15	F o - 16	F o - 17	F o - 18	F o - 19	F o - 20
	敷地からのお距離	17.0km	17.3km	18.8km	21.4km	22.4km	22.2km	26.1km	25.0km	16.9km	17.8km
長	さ	最大1.5km	最大1.6km	最大1.1km	最大2.1km	最大2.5km	最大1.3km	最大8.1km	最大4.2km	最大1.2km	最大0.7km
相対的断下側	走 向	NE	SW	SW	NE	NE	NE	—	—	NNE	NNW
走 向	断層により変位又は変形の可能性がある最も上位層	NW-SE	NW-SE	NW-SE	NW-SE	NW-SE	NW-SE	NW-SE	ENE-WNW	ENE-WNW	
走 向	断層により変位又は変形を受けていない地層	A層 B層上部	A層 B層 C層上部	A層 B層	A層	A層 B層 C層上部	B層上部	B層上部	B層上部	A層 B層 C層上部	
備 考											

項目	断層名	F o - 22	F o - 23	F o - 24	F o - 25	F o - 26	F o - 27	F o - 28	F o - 29	F o - 30	F o - 31
	敷地からのお距離	18.4km	16.7km	14.6km	13.8km	13.3km	10.1km	22.4km	20.1km	12.3km	16.9km
長	さ	最大1.0km	最大2.5km	最大2.1km	最大1.7km	最大1.4km	最大2.9km	最大9.2km	最大3.6km	最大5.6km	最大5.8km
相対的断下側	走 向	SE	NE-SW	SE	ESE	SSE	SE	E	SW	NNW	SSE
走 向	断層により変位又は変形の可能性がある最も上位層	变形：C層上部	变形：B層下部	变形：C層	变形：B層下部	变形：C層下部	变形：B層下部	变形：C層下部	变形：C層下部	变形：C層	
走 向	断層により変位又は変形を受けていない地層	A層 B層	A層 B層	变形：B層	变形：C層	变形：C層	变形：C層	变形：R層	变形：C層	变形：C層	
備 考								A層 B層 C層	A層 B層	A層 B層	

第1.2.3.1.4表(2) 敷地前面海域の断層一覧表(2)

項目	断層名	F o -32	F o -33	F o -34	F o -35	F o -36	F o -37	F o -38	F o -39	F o -40	F o -41
敷地から距離	32.4km	28.8km	29.2km	31.8km	31.7km	30.4km	33.7km	33.3km	29.1km	38.0km	
長さ	最大6.8km	最大4.5km	最大7.3km	最大7.9km	最大8.3km	最大9.3km	最大7.5km	最大8.2km	最大8.3km	最大7.7km	
相対的断下側	SW	ESE	NE	SW	NW	NE	SW	NE	NE	NE	NE
走向	NW-SE	NW-SSE	NW-SE	NW-SE	NW-SE						
断層により変位又は変形の可能性がある最上位層	断層により変位又は変形を受けていない地層	変形：C層下部 変位：C層下部	変形：C層下部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層下部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層下部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：B層下部 変位：C層	変形：B層下部 変位：C層
備考	A層 B層 C層上部	A層 B層 C層上部	A層 B層	A層 B層	A層 B層						

項目	断層名	F o -42	F o -43	F o -44	F o -45	F o -46-1	F o -46-2	F o -47	F o -48	F o -49	F o -50-1
敷地からの距離	25.8km	26.3km	24.1km	18.5km	18.9km	20.9km	25.5km	35.8km	35.5km	33.2km	
長さ	最大7.1km	最大3.2km	最大15.6km	最大16.0km	最大4.1km	最大5.3km	最大15.5km	最大8.7km	最大8.8km	最大8.4km	
相対的断下側	SE	S	SE	SSE	SSE	SSE	N	SE	SE	NNW	
走向	N-E-SW	E-W	N-E-SW	ENE-WSW	ENE-WSW	E-WSW	E-W	NE-SW	NE-SW	ENE-WSW	
断層により変位又は変形の可能性がある最上位層	断層により変位又は変形を受けていない地層	変形：C層	変形：C層	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：B層下部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部
備考	A層 B層上部	A層 B層	A層 B層	A層 B層	A層 B層	A層 B層	B層上部	A層 B層	B層	B層	
	※北側は陸まで	※西側は陸まで	※西側は陸まで	※西側はNo.49まで	※西側はNo.49まで	※西側はNo.49まで					東側はF o -58、西側はF o -53-2まで

項目	断層名	F o -50-2	F o -51	F o -52	F o -53-1	F o -53-2	F o -54	F o -55	F o -56	F o -57	F o -58
敷地からの距離	32.7km	34.4km	32.8km	30.9km	31.9km	31.3km	31.4km	19.4km	18.2km	29.1km	
長さ	最大7.4km	最大16.8km	最大3.3km	最大4.5km	最大7.3km	最大7.3km	最大7.3km	最大9.8km	最大9.6km	最大4.5km	
相対的断下側	NWW	SE	SE	SSE	E	N	SSE	E	W	—	
走向	ENE-WSW	NE-SW	NE-SW	ENE-WSW	N-S	E-W	ENE-WSW	N-S	N-S	NE-SW	
断層により変位又は変形の可能性がある最上位層	断層により変位又は変形を受けていない地層	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：B層下部 変位：C層下部	変形：B層下部 変位：C層下部	変形：B層下部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：C層下部	変形：B層下部 変位：C層下部	変形：C層上部 変位：R層	変形：C層上部 変位：R層	変形：C層上部 変位：C層	変形：C層上部 変位：C層
備考	B層	A層 B層上部	A層 B層	A層 B層上部	B層上部	B層上部	A層 B層	A層 B層	A層 B層	A層 B層	長さが長い敷地に近い断層を計測

第1.2.3.2.1表 敷地近傍の地質層序表

地質時代		記号	地層名等		主要構成地層	
新 生 代	第四紀	r	人工改変地			
		a	沖積層		礫, 砂, シルト, 粘土	
		f	新期扇状地堆積物		礫, 砂, シルト	
		t1	低位段丘堆積物		礫, 砂, シルト	
新 生 代	新第三紀	A	青葉山安山岩類		安山岩, 凝灰角礫岩	
		O	大山安山岩		安山岩, 凝灰角礫岩	
		Qd	石英閃綠岩		石英閃綠岩	
		Ui	内 浦 層 群	今戸鼻層		安山岩, 凝灰角礫岩
		Uk		神野浦 貞岩部層		泥岩
		Us		下 層	塩汲峠 礫岩・ 砂岩部層	礫岩, 砂岩
		Un				
中 生 代	白亜紀	Ry	音海流紋岩		流紋岩, 流紋岩質凝灰岩	
	三畳紀	Nss	難波江層群		砂岩	
		Nsh			頁岩	
		Nal			砂岩頁岩互層	
古 生 代	ペルム紀	UT sh	大飯層 (UT2コンブレックス)		頁岩	
		Mss	舞鶴層群		砂岩	
		Msh			頁岩	
		Mgs			緑色岩類	
		Osh	大浦層		頁岩	
	ペルム紀	Ysh	夜久野オイオラト		頁岩	
		Yfs			珪長岩	
		Ygd			石英閃綠岩	
		Ygs			緑色岩類	
		Ymg			変斑れい岩	
		Yu			超苦鉄質岩	
		An	岩脈		安山岩	

第1.2.3.3.1表 敷地の地質層序表

地質時代			記号	地層名等		主要構成地層
新 生 代	第四紀 完 新 世	r a dt f	r	人工改変地		
			a	沖積層		礫, 砂, シルト, 粘土
			dt	崖錐堆積物		礫, 砂, シルト
			f	新期扇状地堆積物		礫, 砂, シルト
	新第三紀	A Qd	A	青葉山安山岩類		凝灰角礫岩
			Qd	石英閃綠岩		石英閃綠岩
		Ui	内 浦 層 群	今戸鼻層		安山岩, 凝灰角礫岩
		Uk		神野浦頁岩部層 塩汲峠 礫岩・砂岩部層		泥岩
		Us Un		名島 火山岩 部層	礫岩, 砂岩 安山岩, 凝灰角礫岩	
中 生 代	白亜紀	Ry	音海流紋岩			流紋岩, 流紋岩質凝灰岩
古 生 代	ペルム紀	Mss	舞鶴層群			砂 岩
		Msh				頁 岩
		Osh	大浦層		頁岩(砂岩, チャートを含む)	

第1.2.3.4.2表 基礎岩盤の良好度及びキレツ係数（その1）

N _o	E _d (×10 ⁵ kg/cm ²)	ε _d (×10 ⁵ kg/cm ²)	良好度 ε _d /E _d	キレツ係数 (E _d ·ε _d)/E _d	備考
1019	3.51	3.17	0.90	0.10	A
1020	3.69	3.59	0.97	0.03	A
1023	3.27	3.08	0.94	0.06	A
1024	3.11	3.08	0.99	0.01	A
1027	4.15	3.97	0.96	0.04	A
1028	3.99	3.97	0.99	0.01	A
1029	3.76	3.60	0.96	0.04	A
1030	3.72	3.60	0.97	0.03	A
1031	3.72	3.60	0.97	0.03	A
1032	4.06	3.60	0.89	0.11	A
1033	3.77	3.50	0.93	0.07	A

(注) E_d : 超音波試験から求めたボーリング・コアの動弾性係数

ε_d : 坑内における弹性波探査から求めた岩盤の動弾性係数

第1.2.3.4.2表 基礎岩盤の良好度及びキレツ係数（その2）

N _o	E _d (×10 ⁵ kg / cm ²)	ε _d (×10 ⁵ kg / cm ²)	良好度 ε _d / E _d	キレツ係数 (E _d · ε _d) / E _d	備考
3	3.08	2.54	0.82	0.18	A
4	3.62	2.50	0.69	0.31	B
5	3.66	3.24	0.89	0.11	A
6	3.43	1.98	0.58	0.42	B
102	3.42	2.40	0.70	0.30	B
1035	2.96	1.98	0.67	0.33	B
1036	3.28	2.79	0.85	0.15	A
1037	4.26	3.82	0.90	0.10	A
1038	4.60	3.09	0.67	0.33	B
1039	4.46	3.09	0.69	0.31	B
1040	3.47	2.37	0.68	0.32	B
1041	4.82	2.80	0.58	0.42	B
1042	4.08	2.37	0.58	0.42	B
1043	3.50	3.34	0.95	0.05	A
1051	2.89	2.65	0.92	0.08	A
1052	3.49	2.50	0.72	0.28	B
1053	3.78	2.50	0.66	0.34	B
1054	3.31	2.50	0.76	0.24	A
1057	4.10	2.54	0.62	0.38	B
1058	4.32	2.54	0.59	0.41	B

第1.2.3.4.3表 試掘坑内における破碎帯の性状

名称	位置	走向・傾斜	破碎幅 (cm)	粘土幅 (cm)	長さ	備考
F-A	本 坑	N40°W/50°SW N44°W/78°SW	40~60	10 (白色)	約200m	当箇所では、他のシームと交差するため、幅150cm程度クラッキーとなっている。
	B作業坑	N26°W/65°SW	40~50	0.6~1 (白色)		
	3 坑	N30°W/57°SW	7	0.3 (灰色)		
F-B	本 坑 (SE側)	N50°W/81°NE	10	3~7 (白色)	約150m	不規則な方向を呈するがB作業坑の西側から見た方向はN40°W/75°SWである。
	本 坑 (NW側)	N10°E/78°NW	50	1 (白褐色)		
	3 坑	N10°E/80°SE	10	1~3 (白色)		
F-C	本 坑	N32°E/22°NW	10~40	10 (白色)	約200m	ボーリングコアから総合的に判断した方向はN48°E/21°NWである。
F-D	本 坑	N33°W/70°SW	10~25	3~10 (白色)	約100m	
	枝 坑	N51°W/45°SW	5~10	1~2 (白色)		

第1.2.3.5.1表 解析用物性値（その1）

		物理特性		静的変形特性		動的変形特性		減衰定数
		単位体積重量 (kNm ³)	静弾性係数 (N/mm ³)	静びアン比	初期せん断弾性系数 (N/mm ²)	動びアン比		
流紋岩	CH級以上	24.8	4,400	0.22	11,000	0.32	0.03	
	CM級	24.8	3,400	0.22	2,400	0.37	0.03	
	CL級	24.8	900	0.22	870	0.43	0.03	
	D級	17.8	160	0.45	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.10回参照)	0.38	0.03	h~Y曲線は 第1.2.3.5.10回参照
安山岩	CH級以上	24.8	4,400	0.22	9,000	0.32	0.03	
	CM級	24.8	3,400	0.22	4,300	0.33	0.03	
	CL級	24.8	900	0.22	1,200	0.36	0.03	
	D級	17.8	160	0.45	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.10回参照)	0.38	0.03	h~Y曲線は 第1.2.3.5.10回参照
CL級以上	CL級以上	18.5	830	0.48	1,700	0.34	0.03	
	D級	17.2	300	0.48	650	0.40	0.03	
	CH級以上	24.8	4,400	0.22	22,000	0.27	0.03	
	CM級	24.8	3,400	0.22	11,000	0.32	0.03	
石英閃緑岩	CH級以上	24.8	4,400	0.22	3,200	0.39	0.03	
	CM級	24.8	900	0.22	800	0.43	0.03	
	CL級	24.8	160	0.45	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.10回参照)			
	D級	17.8			12,000	0.32	0.03	
流紋岩質 凝灰岩	CH級以上	24.8	4,400	0.22	2,400	0.37	0.03	
	CM級	24.8	3,400	0.22	870	0.43	0.03	
	CL級	24.8	900	0.22	11,000	0.32	0.03	
	D級	17.8	160	0.45	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.10回参照)	0.43	0.03	h~Y曲線は 第1.2.3.5.10回参照
頁岩	CH級以上	24.8	4,400	0.22	16,000	0.30	0.03	
	CH級以上	24.8	4,400	0.22	16,000	0.34	0.03	
	CM級	24.8	3,400	0.22	4,300	0.33	0.03	
	CL級	24.8	900	0.22	970	0.33	0.03	
(接觸変成部)	D級	17.8	160	0.45	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.10回参照)	0.38	0.03	
	CH級以上	24.8	4,400	0.22	16,000	0.30	0.03	
	盛土:冲積層・新規圧地堆積物、 崖崩堆積物	15.3	25	0.45	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.11回参照)	0.48	0.03	h~Y曲線は 第1.2.3.5.11回参照
破碎帶		17.7	160	0.33	G(G0~Y曲線は第1.2.3.5.10回参照)	0.38	0.03	h~Y曲線は 第1.2.3.5.10回参照

G(N/mm²):せん断弾性係数, G₀(N/mm²):初期せん断弾性係数, Y:せん断ひずみ, h:減衰定数

第1.2.3.5.1表 解析用物性値（その2）

強度特性				強度特性(地盤物性のばらつき考慮)			
		せん断強度 (N/mm ²)	内部摩擦角 (度)	せん断強度 (N/mm ²)		せん断強度 (N/mm ²)	残留強度 (N/mm ²)
流紋岩	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CM級	2.3	60	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	1.2	60	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CL級	1.3	50	2.16 $\sigma_n^{0.45}$	0.6	50	1.76 $\sigma_n^{0.45}$
安山岩	D級	0.09	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$	0.08	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$
	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CM級	2.3	60	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	1.2	60	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
泥岩	CL級	1.3	50	2.16 $\sigma_n^{0.45}$	0.6	50	1.76 $\sigma_n^{0.45}$
	D級	0.11	35	$0.10 + \sigma_n \cdot \tan 21^\circ$	0.10	35	$0.09 + \sigma_n \cdot \tan 21^\circ$
	CH級以上	1.7	8	$0.95 + \sigma_n \cdot \tan 8^\circ$	1.3	8	$0.79 + \sigma_n \cdot \tan 8^\circ$
石英閃綠岩	D級	0.53	5	$0.43 + \sigma_n \cdot \tan 5^\circ$	0.48	5	$0.39 + \sigma_n \cdot \tan 5^\circ$
	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CM級	2.3	60	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	1.2	60	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
流紋岩質 角閃岩	CL級	1.3	50	2.16 $\sigma_n^{0.45}$	0.6	50	1.76 $\sigma_n^{0.45}$
	D級	0.09	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$	0.08	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$
	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
流紋岩質 斜長角閃岩	CM級	2.3	60	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	1.2	60	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CL級	1.3	50	2.16 $\sigma_n^{0.45}$	0.6	50	1.76 $\sigma_n^{0.45}$
	D級	0.09	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$	0.08	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$
真岩	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CM級	2.3	60	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	1.2	60	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CL級	1.3	50	2.16 $\sigma_n^{0.45}$	0.6	50	1.76 $\sigma_n^{0.45}$
真岩(接触変成部)	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CM級	2.3	60	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	1.2	60	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CL級	1.3	50	2.16 $\sigma_n^{0.45}$	0.6	50	1.76 $\sigma_n^{0.45}$
	D級	0.09	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$	0.08	38	$\sigma_n \cdot \tan 38^\circ$
岸壁堆積物	CH級以上	2.9	61	3.73 $\sigma_n^{0.50}$	2.5	61	3.28 $\sigma_n^{0.50}$
	CM級	0.09	28	$\sigma_n \cdot \tan 28^\circ$	0.07	28	$\sigma_n \cdot \tan 28^\circ$
破碎带	CH級以上	0.09	34	$\sigma_n \cdot \tan 34^\circ$	0.08	34	$\sigma_n \cdot \tan 34^\circ$
	CM級	0.09	34	$\sigma_n \cdot \tan 34^\circ$	0.08	34	$\sigma_n \cdot \tan 34^\circ$

σ_n (N/mm²):すべり面に対する直応力

第1.2.3.5.2表 支持力に対する解析結果（D-D'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
3号炉 原子炉建屋	Ss-7 (-, +)	3.4 [7.61]
3号炉及び4号炉 原子炉補助建屋	Ss-7 (+, +)	4.0 [7.52]

第1.2.3.5.3表 支持力に対する解析結果（E-E'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
4号炉 原子炉建屋	Ss-7 (-, +)	4.2 [7.61]
3号炉及び4号炉 原子炉補助建屋	Ss-7 (-, +)	2.2 [7.60]

第1.2.3.5.4表 支持力に対する解析結果（F-F'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
3号炉 原子炉建屋	Ss-1 (-, +)	2.2 [34.52]
4号炉 原子炉建屋	Ss-1 (-, -)	2.1 [34.44]
3号炉及び4号炉 原子炉補助建屋	Ss-1 (-, -)	1.0 [13.14]

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 [] は発生時刻 (秒) を示す。

※3 地震時最大接地圧は最大値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.5表 支持力に対する解析結果（A-A'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
1号炉 原子炉格納施設	Ss-6NS (-, +)	2.3 [25.70]
1号炉及び2号炉 原子炉補助建屋	Ss-1 (-, +)	2.4 [25.68]

第1.2.3.5.6表 支持力に対する解析結果（B-B'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
2号炉 原子炉格納施設	Ss-6NS (-, +)	2.5 [25.70]
1号炉及び2号炉 原子炉補助建屋	Ss-1 (+, -)	3.6 [12.99]

第1.2.3.5.7表 支持力に対する解析結果（C-C'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
1号炉 原子炉格納施設	Ss-1 (-, -)	1.7 [11.90]
2号炉 原子炉格納施設	Ss-6NS (+, +)	1.1 [25.69]
1号炉及び2号炉 原子炉補助建屋	Ss-1 (-, +)	1.0 [26.98]

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 [] は発生時刻（秒）を示す。

※3 地震時最大接地圧は最大値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.8表 支持力に対する解析結果（J – J'）

対象建屋	基準地震動	地震時最大接地圧 (N/mm ²)
緊急時対策所	Ss-6NS (-, +)	3.2 [24.41]

- ※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。
- ※2 [] は発生時刻 (秒) を示す。
- ※3 地震時最大接地圧は最大値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.9表 すべり安全率一覧表 (D-D') (その1)

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-1(-, +)	13.7 [14.61]
2		Ss-1(-, +)	(8.6) [34.29] (7.3)
3		Ss-6NS(+, +)	11.5 [24.45]
4		Ss-1(-, +)	11.6 [34.29]
5		Ss-1(-, +)	9.9 [14.61]
6		Ss-6NS(+, +)	10.6 [24.45]

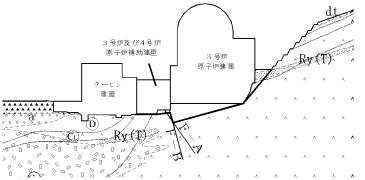
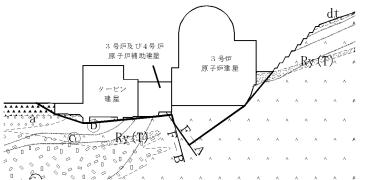
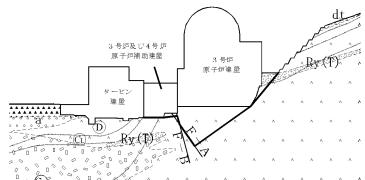
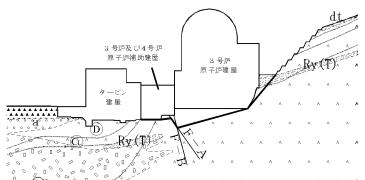
凡例 ————— すべり面 (○) すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のはらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.9表 すべり安全率一覧表 (D-D') (その2)

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
7		Ss-7(-, +)	12.6 [7.49]
8		Ss-6NS(+, +)	10.8 [24.45]
9		Ss-1(-, +)	10.8 [34.29]
10		Ss-6NS(+, +)	10.1 [24.45]
11		Ss-7(-, +)	12.1 [7.50]

凡例 ————— すべり面 ○ すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.10表 すべり安全率一覧表 (E-E') (その1)

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-1(+, +)	12.8 [20.31]
2		Ss-7(-, +)	10.8 [7.60]
3		Ss-1(+, -)	13.2 [12.97]
4		Ss-7(-, +)	11.5 [7.60]
5		Ss-1(+, -)	13.1 [12.97]
6		Ss-1(+, +)	11.3 [32.03]

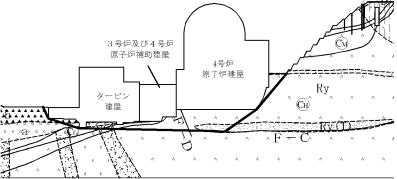
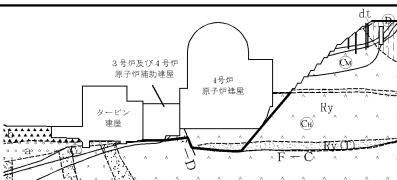
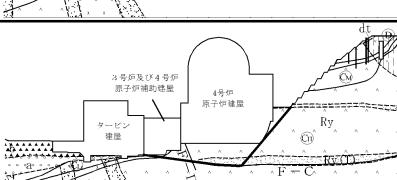
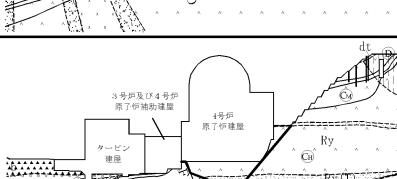
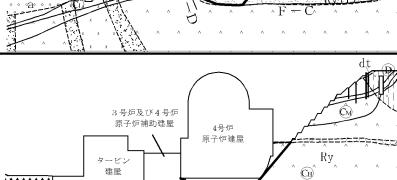
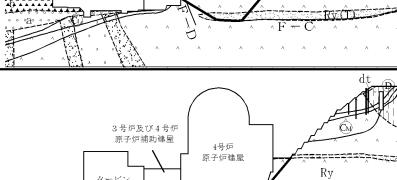
凡例 ————— すべり面 すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.10表 すべり安全率一覧表 (E-E') (その2)

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
7		Ss-1(-, +)	9.9 [14.60]
8		Ss-1(+, -)	11.8 [12.97]
9		Ss-1(-, +)	11.2 [34.27]
10		Ss-7(+, +)	7.7 [7.60]
11		Ss-7(+, +)	(6.3) [7.58] (5.7)
12		Ss-7(+, +)	10.3 [7.60]

凡例 ————— すべり面 ○ すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.11表 すべり安全率一覧表 (F - F')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-7(-, +)	7.2 [7.46]
2		Ss-1(+, +)	7.0 [13.23]
3		Ss-7(-, +)	12.9 [7.47]
4		Ss-1(-, +)	11.3 [17.56]
5		Ss-1(+, +)	8.0 [13.23]
6		Ss-7(-, +)	7.6 [7.46]
7		Ss-1(-, +)	(5.3) [17.56] (4.6)

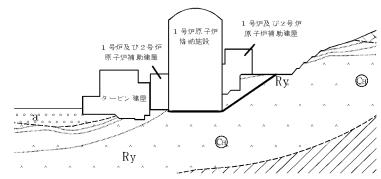
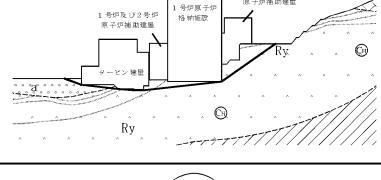
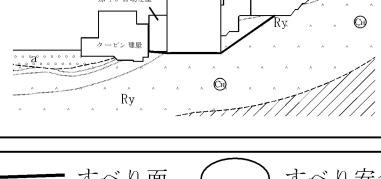
凡例 ————— すべり面 ○ すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.12表 すべり安全率一覧表 (A-A')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-7(-, +)	(7.9) [7.45] (6.9)
2		Ss-1(-, -)	9.7 [14.60]
3		Ss-7(-, +)	9.7 [7.45]

凡例 ————— すべり面 () すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.13表 すべり安全率一覧表 (B-B')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-7(-, +)	9.3 [7.43]
2		Ss-1(-, +)	9.2 [14.60] (7.6)
3		Ss-1(+,-)	10.2 [17.55]

凡例 ————— すべり面 (○) すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.14表 すべり安全率一覧表 (C-C')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-1(-, +)	(8.9) [17.55] (7.7)
2		Ss-7(-, +)	9.1 [7.46]
3		Ss-1(+, +)	11.5 [17.55]
4		Ss-1(+, +)	10.5 [17.55]
5		Ss-1(-, +)	9.8 [17.55]

凡例

—— すべり面



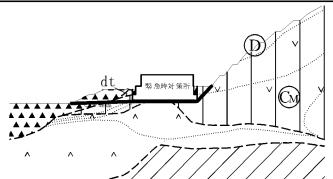
すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.15表 すべり安全率一覧表 (J - J')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-6NS(+, +)	(12.2) [24.37] (7.5)

凡例 ————— すべり面 (○) すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.16表 原子炉建屋及び原子炉補助建屋の相対変位と傾斜（D – D'）

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 $ \delta Ay - \delta By $	最大傾斜 $\frac{ \delta Ay - \delta By }{L}$
3号炉 原子炉建屋	Ss-6NS(+, +)	0.29cm (T=24.86秒)	1/21,000 (L=60.96m)
3号炉及び4号炉 原子炉補助建屋	Ss-7(-, +)	0.20cm (T=7.64秒)	1/14,000 (L=28.07m)

第1.2.3.5.17表 原子炉建屋及び原子炉補助建屋の相対変位と傾斜（E – E'）

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 $ \delta Ay - \delta By $	最大傾斜 $\frac{ \delta Ay - \delta By }{L}$
4号炉 原子炉建屋	Ss-1(+, -) Ss-1(-, +)	0.27cm (T=27.24秒)	1/22,600 (L=60.96m)
3号炉及び4号炉 原子炉補助建屋	Ss-1(+, +) Ss-1(-, -)	0.11cm (T=12.81秒)	1/25,500 (L=28.07m)

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、
(+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 最大相対変位量、最大傾斜は最大値を示す基準地震動、発生時刻における
値を記載。

第1.2.3.5.18表 原子炉建屋及び原子炉補助建屋の相対変位と傾斜（F – F'）

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 8Ay–8By	最大傾斜 $\frac{ 8Ay–8By }{L}$
3号炉 原子炉建屋	Ss-1(+, +) Ss-1(-, -)	0.12cm (T=13.14秒)	1/48,300 (L=58.00m)
4号炉 原子炉建屋	Ss-1(+, -) Ss-1(-, +)	0.12cm (T=12.90秒)	1/48,300 (L=58.00m)
3号炉及び4号炉 原子炉補助建屋	Ss-1(+, -) Ss-1(-, +)	0.15cm (T=32.07秒)	1/39,300 (L=59.00m)

※ 1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、
(+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※ 2 最大相対変位量、最大傾斜は最大値を示す基準地震動、発生時刻における
値を記載。

第1.2.3.5.19表 原子炉格納施設及び原子炉補助建屋の相対変位と傾斜（A – A'）

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 δAy – δBy	最大傾斜 $\frac{ \deltaAy - \deltaBy }{L}$
1号炉原子炉 格納施設	Ss-1(+, +) Ss-1(-, -)	0.17cm (T=27.23秒)	1/26,100 (L=44.30m)
1号炉及び2号炉 原子炉補助建屋	Ss-1(+, -) Ss-1(-, +)	0.12cm (T=25.67秒)	1/12,500 (L=15.00m)

第1.2.3.5.20表 原子炉格納施設及び原子炉補助建屋の相対変位と傾斜（B – B'）

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 δAy – δBy	最大傾斜 $\frac{ \deltaAy - \deltaBy }{L}$
2号炉原子炉 格納施設	Ss-1(+, -) Ss-1(-, +)	0.18cm (T=24.65秒)	1/24,600 (L=44.30m)
1号炉及び2号炉 原子炉補助建屋	Ss-7(-, +)	0.08cm (T=7.61秒)	1/18,800 (L=15.00m)

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、
(+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 最大相対変位量、最大傾斜は最大値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.21表 原子炉格納施設及び原子炉補助建屋の相対変位と傾斜 (C - C')

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 $ \delta Ay - \delta By $	最大傾斜 $\frac{ \delta Ay - \delta By }{L}$
1号炉 原子炉格納施設	Ss-1(+, +) Ss-1(-, -)	0.05cm (T=26.95秒)	1/88,600 (L=44.30m)
2号炉 原子炉格納施設	Ss-7(+, +)	0.07cm (T=7.55秒)	1/63,300 (L=44.30m)
1号炉及び2号炉 原子炉補助建屋	Ss-1(+, +) Ss-1(-, -)	0.07cm (T=26.97秒)	1/101,000 (L=70.70m)

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、
(+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 最大相対変位量、最大傾斜は最大値を示す基準地震動、発生時刻における
値を記載。

第1.2.3.5.22表 緊急時対策所の相対変位と傾斜（J – J'）

対象建屋	基準地震動	最大相対変位量 $ \delta A_y - \delta B_y $	最大傾斜 $\frac{ \delta A_y - \delta B_y }{L}$
緊急時対策所	Ss-7(–, +)	0.15cm (T=7.68秒)	1/20,000 (L=29.95m)

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (–, +) は水平反転、
(+, –) は鉛直反転、 (–, –) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 最大相対変位量、最大傾斜は最大値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.23表 すべり安全率一覧表 (E – E')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-1(+,-)	(1.35) [20.34] (1.31)
2		Ss-1(+,-)	1.7 [20.34]
3		Ss-1(+,-)	9.9 [20.33]
4		Ss-1(+,-)	9.1 [20.33]
5		Ss-7(-,+)	5.6 [7.56]
6		Ss-7(-,+)	3.8 [7.57]

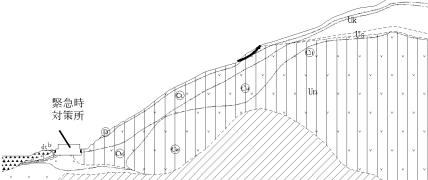
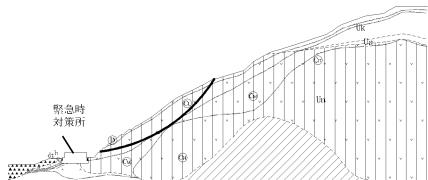
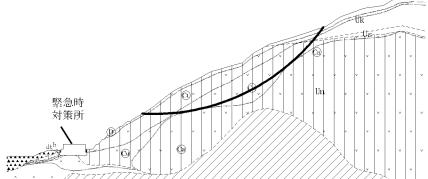
凡例 ————— すべり面 すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.24表 すべり安全率一覧表 (J - J')

すべり面番号	すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
1		Ss-1(+, +)	(1.8) 〔27.11〕 (1.6)
2		Ss-1(-, -)	3.9 〔12.92〕
3		Ss-1(-, -)	5.5 〔12.93〕

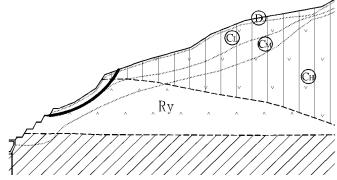
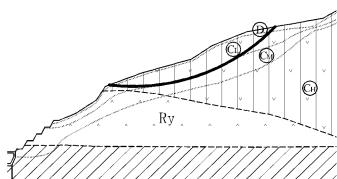
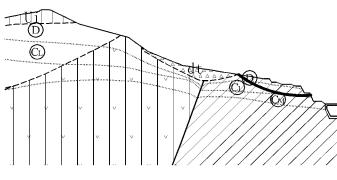
凡例 ————— すべり面 () すべり安全率の最小値

※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

第1.2.3.5.25表 すべり安全率一覧表 (K - K')

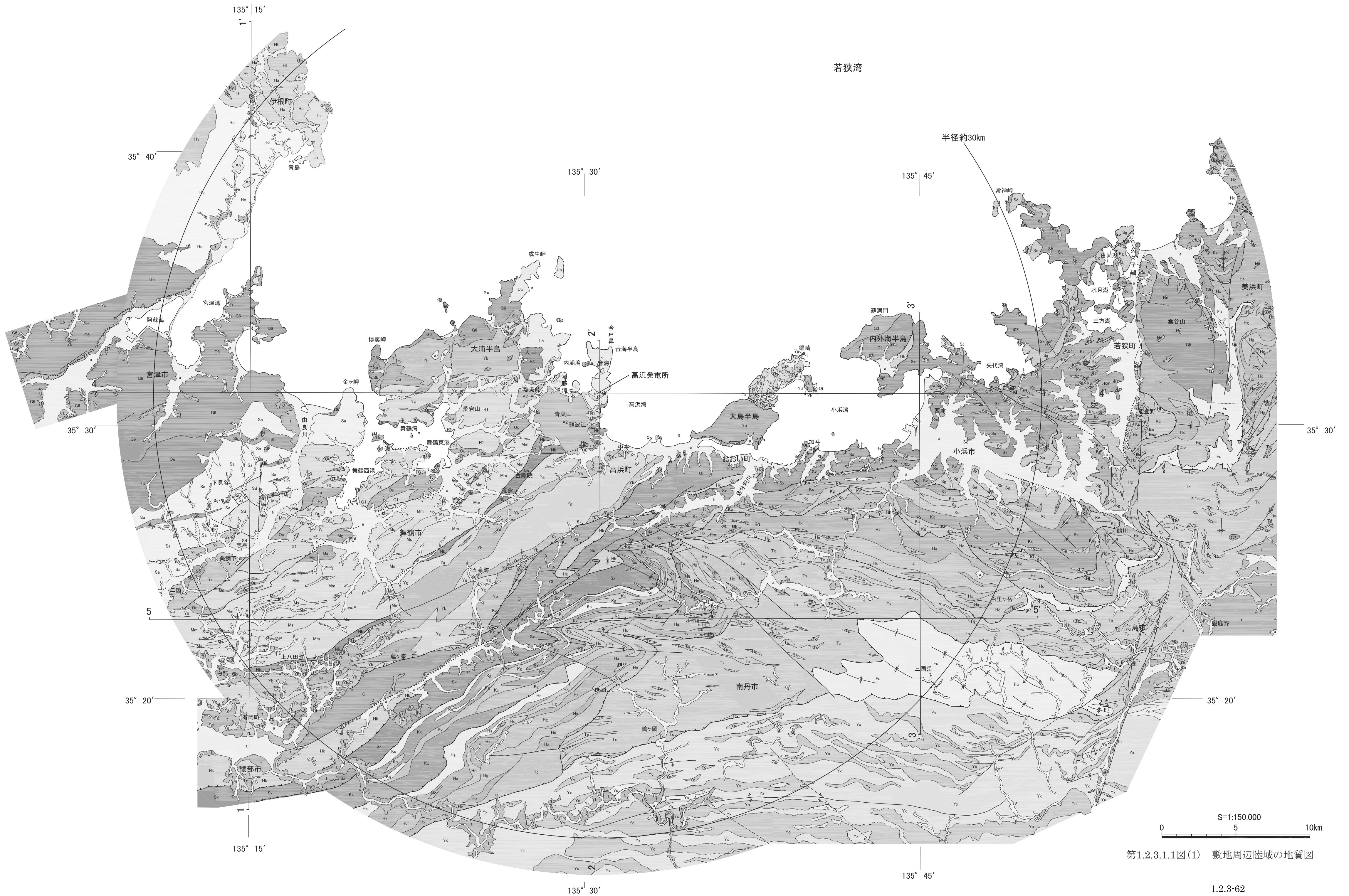
すべり面番号		すべり面形状	基準地震動	すべり安全率
北側	1		Ss-1(+, -)	9.3 [20.31]
	2		Ss-1(+, -)	(5.6) [31.68] (3.1)
南側	3		Ss-1(+, +)	12.1 [10.34]

凡例 ————— すべり面 (○) すべり安全率の最小値

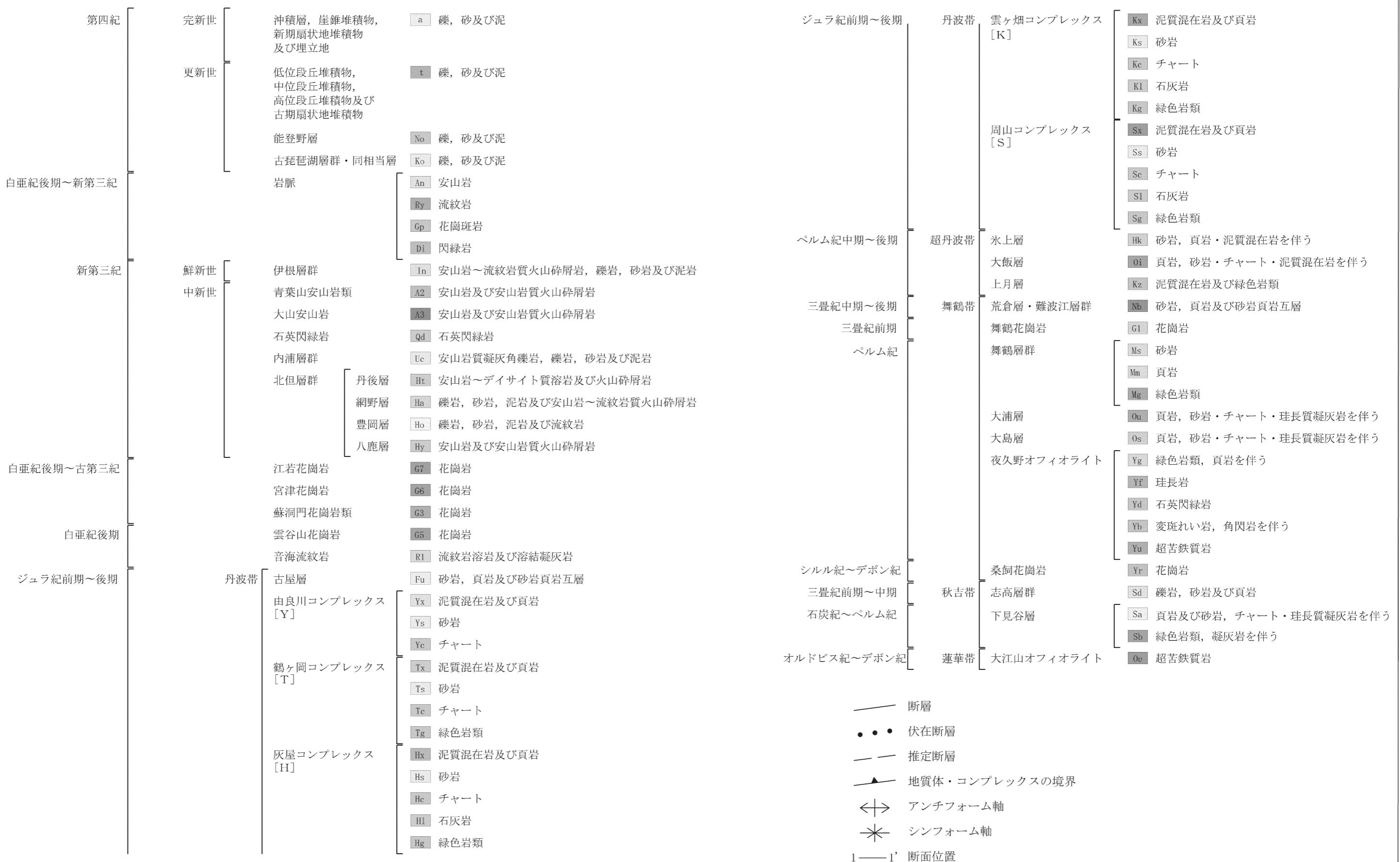
※1 基準地震動の (+, +) は位相反転なし、 (-, +) は水平反転、 (+, -) は鉛直反転、 (-, -) は水平反転かつ鉛直反転を示す。

※2 すべり安全率の [] 内は発生時刻、 () 内は、地盤物性のばらつきを考慮したすべり安全率を示す。

※3 すべり安全率は最小値を示す基準地震動、発生時刻における値を記載。

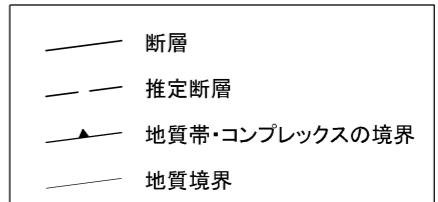


凡例

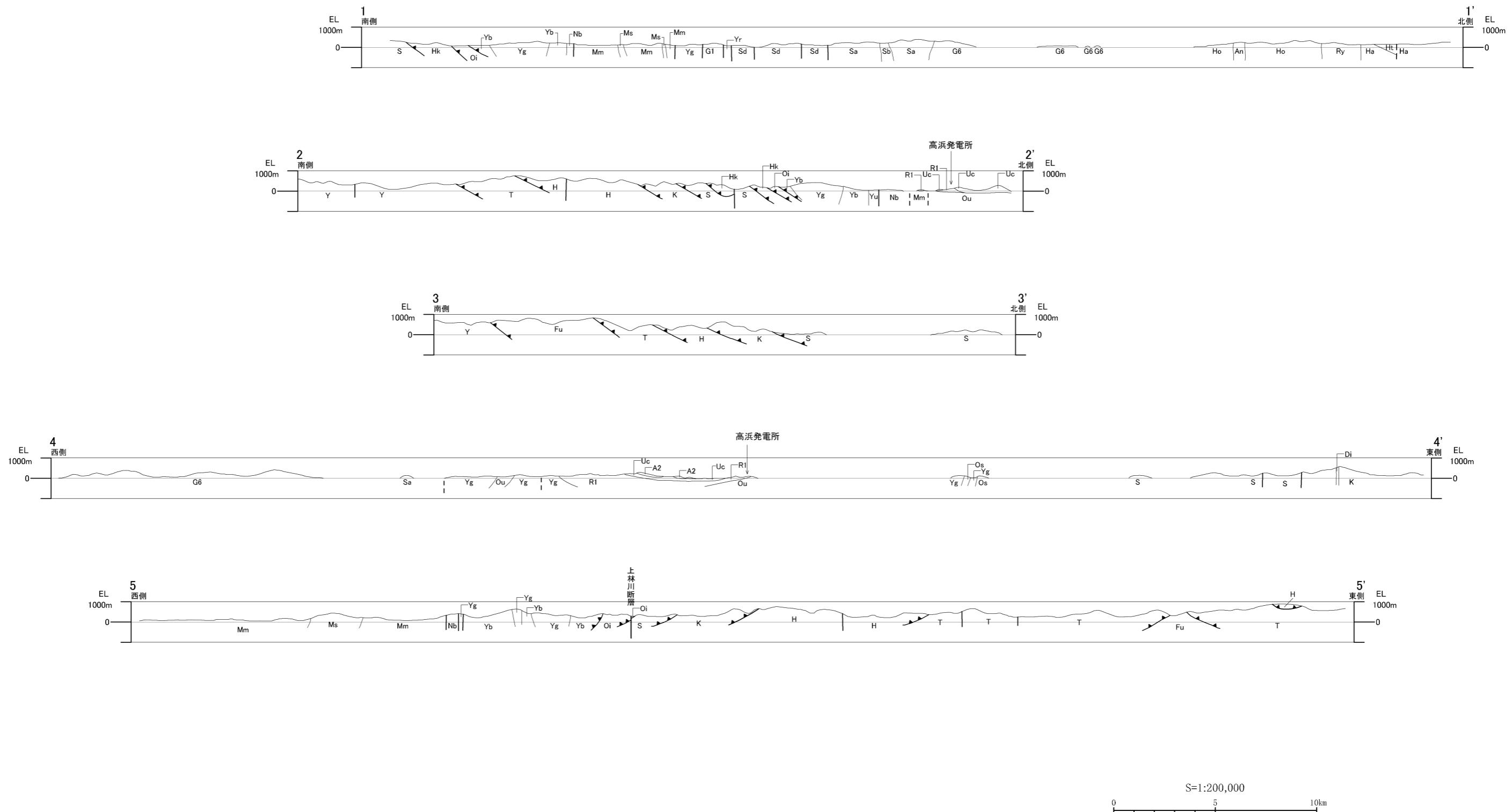


第1.2.3.1.1図(2) 敷地周辺陸域の地質図 凡例

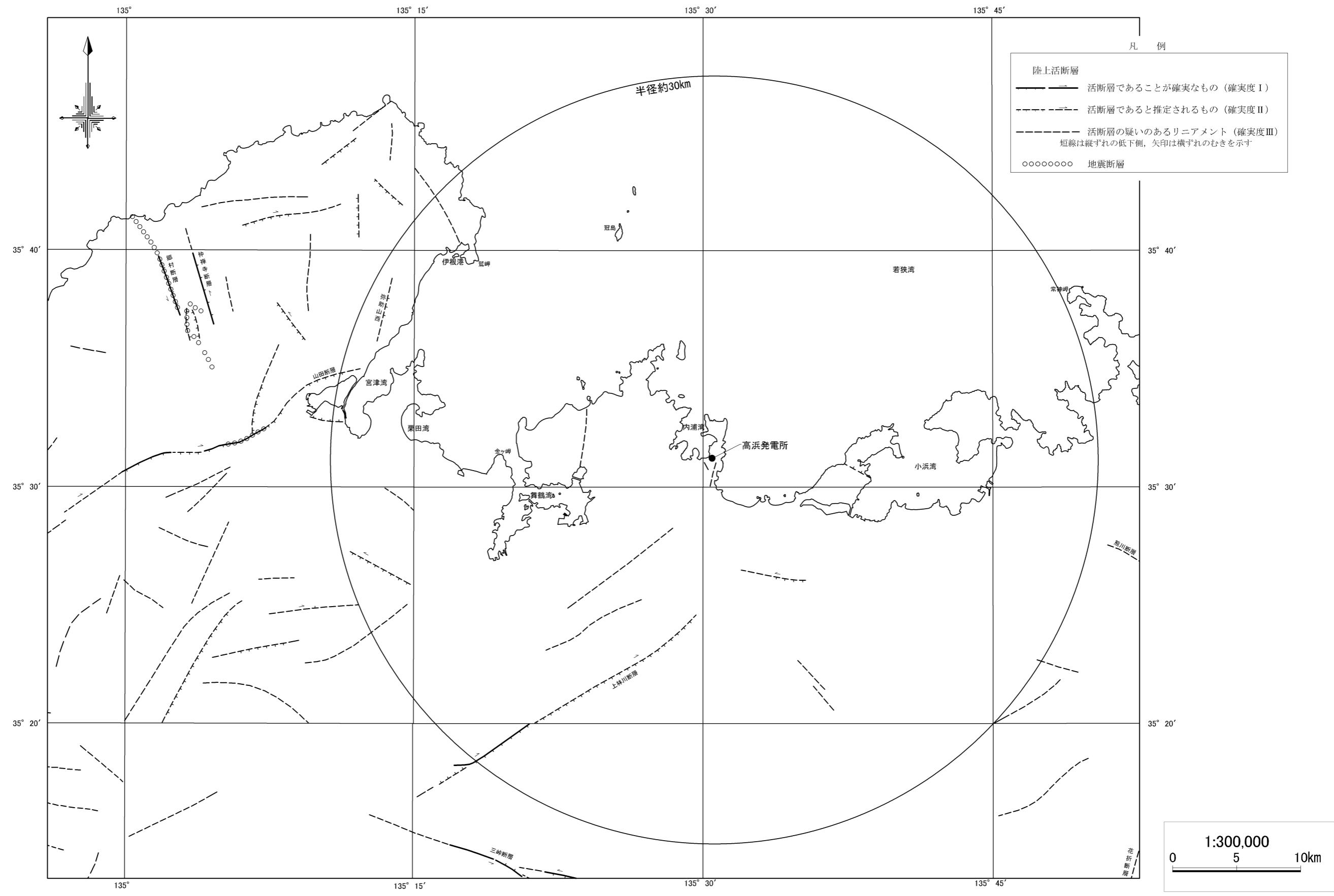
凡例



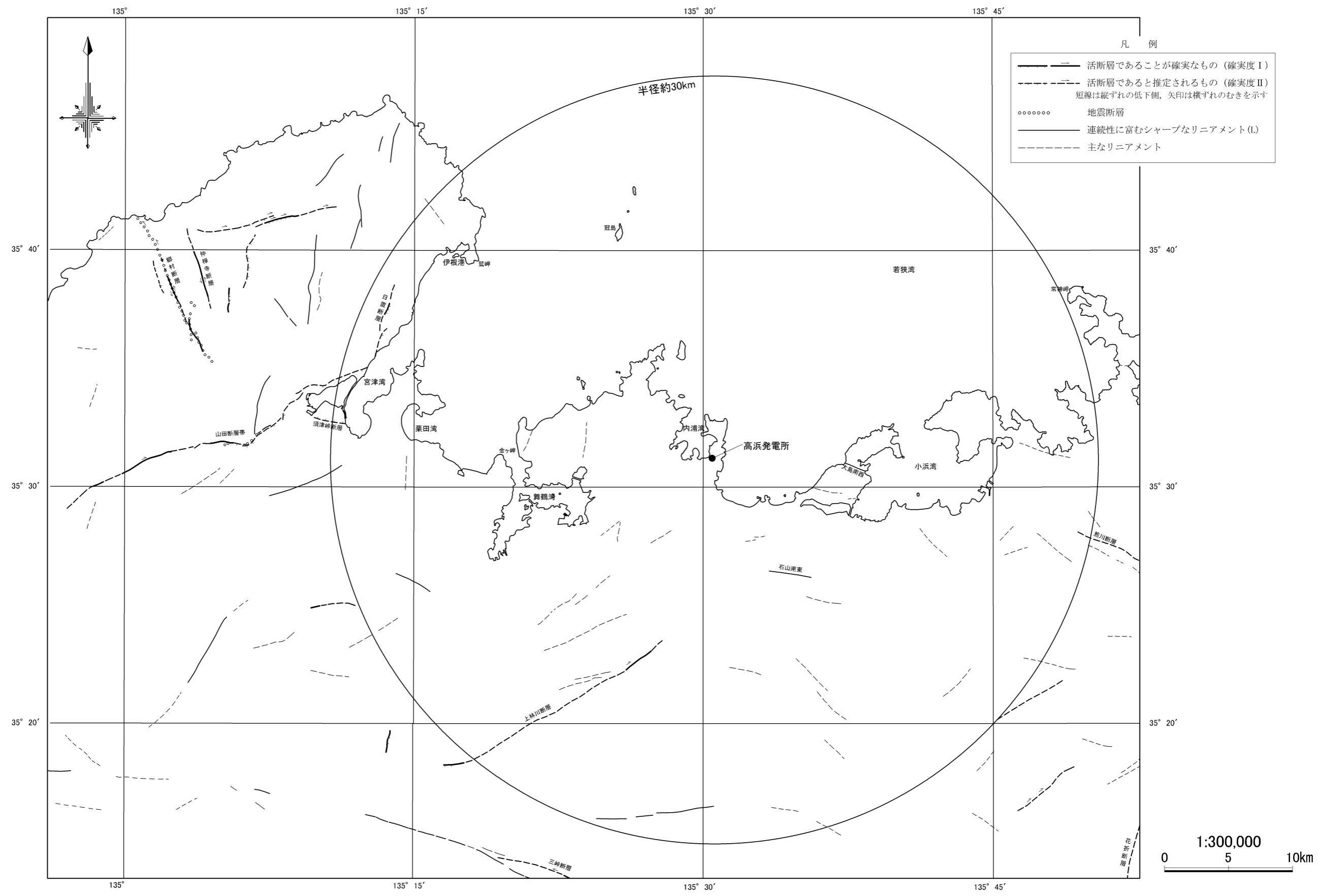
地質記号は敷地周辺陸域の地質層序表の記号に対応する
なお、煩雑となる部分はまとめて地層名・地層群(大文字)で表示



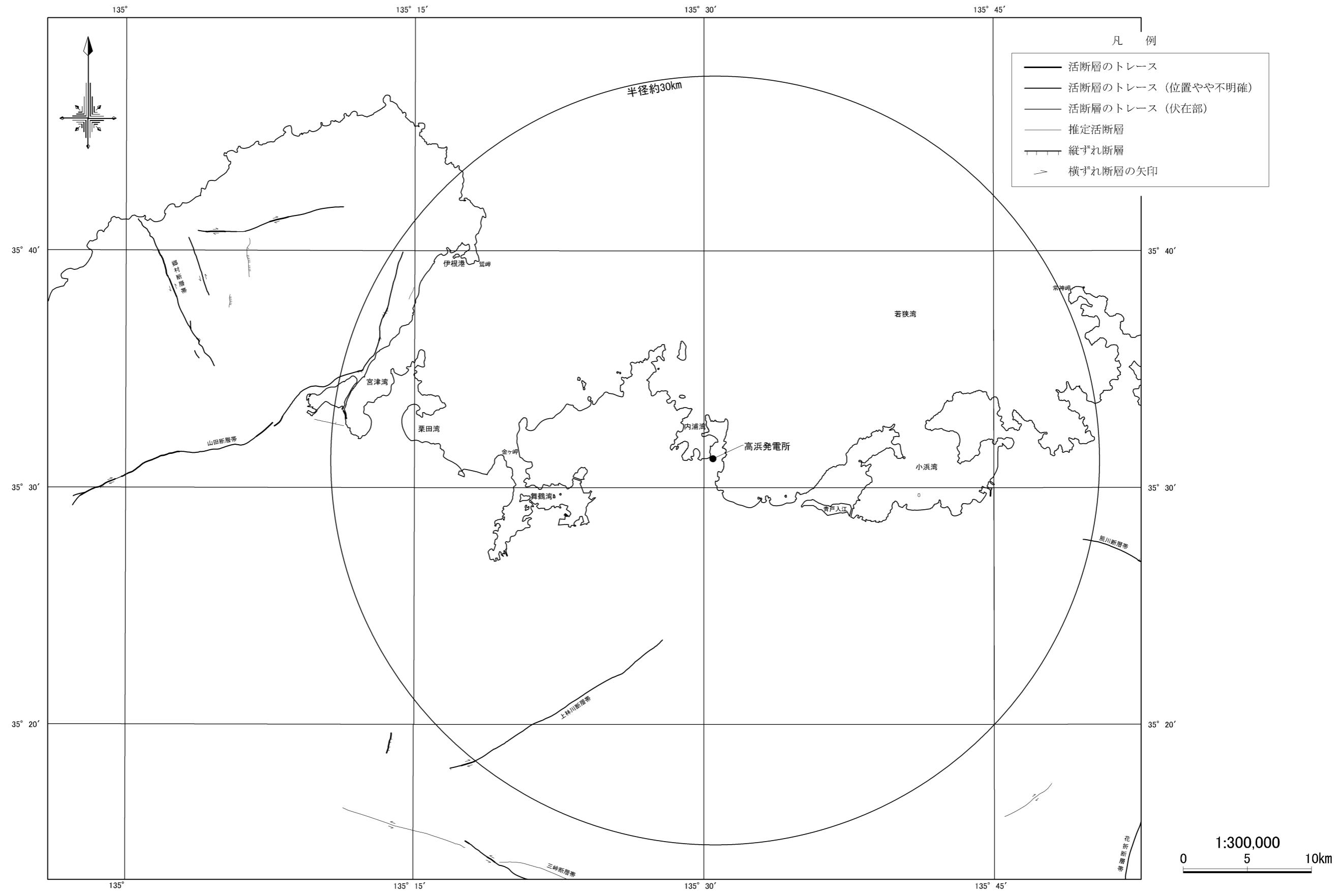
第1.2.3.1.2図 敷地周辺陸域の地質断面図



第1.2.3.1.3図 敷地周辺陸域の活断層分布図
「[新編] 日本の活断層」

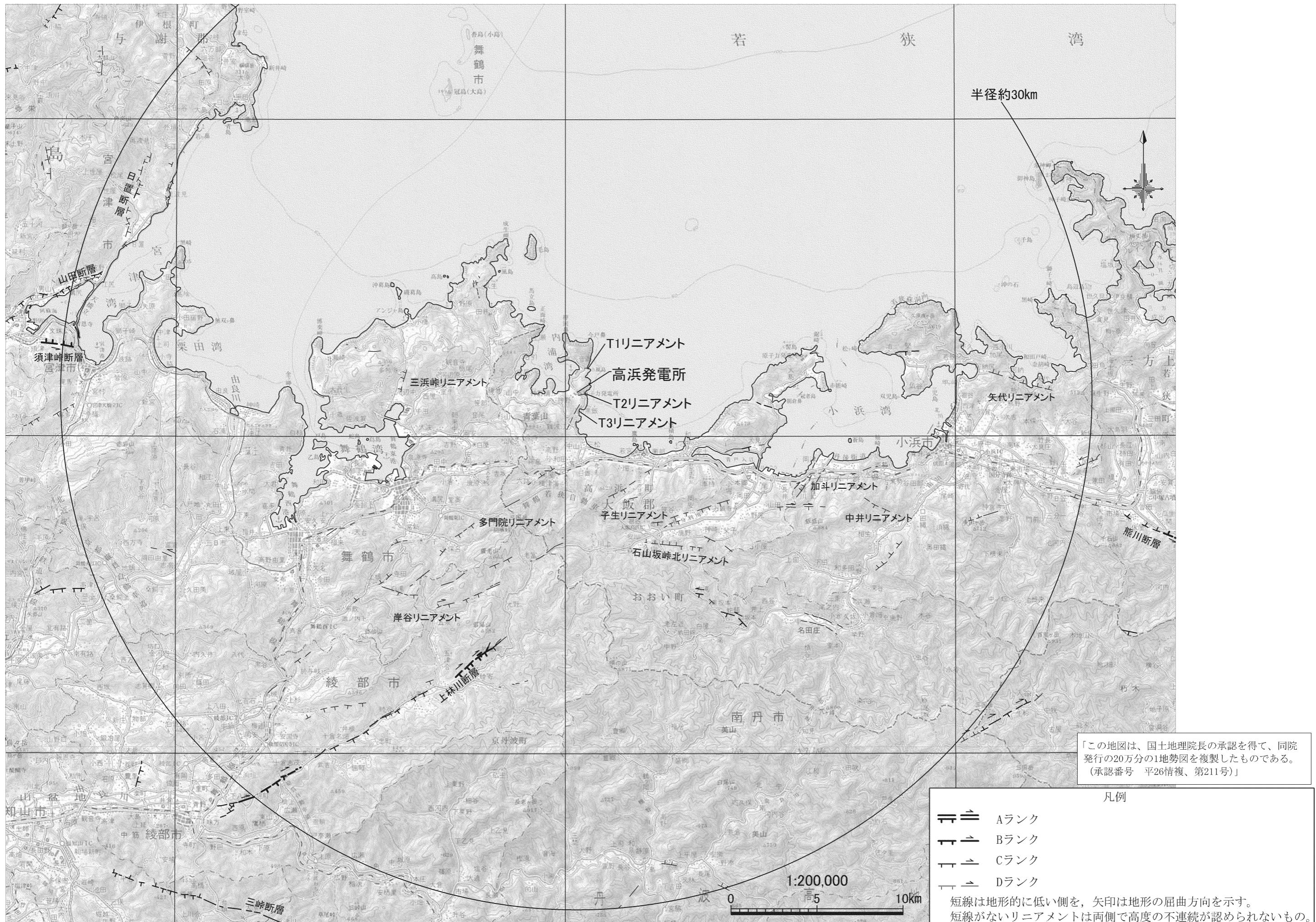


第1.2.3.1.4図 敷地周辺陸域の活断層分布図
「近畿の活断層」



経緯度数値は日本測地系による

第1.2.3.1.5図 敷地周辺陸域の活断層分布図
「活断層詳細デジタルマップ」



第1.2.3.1.6図 敷地周辺陸域の変動地形・リニアメント分布図