

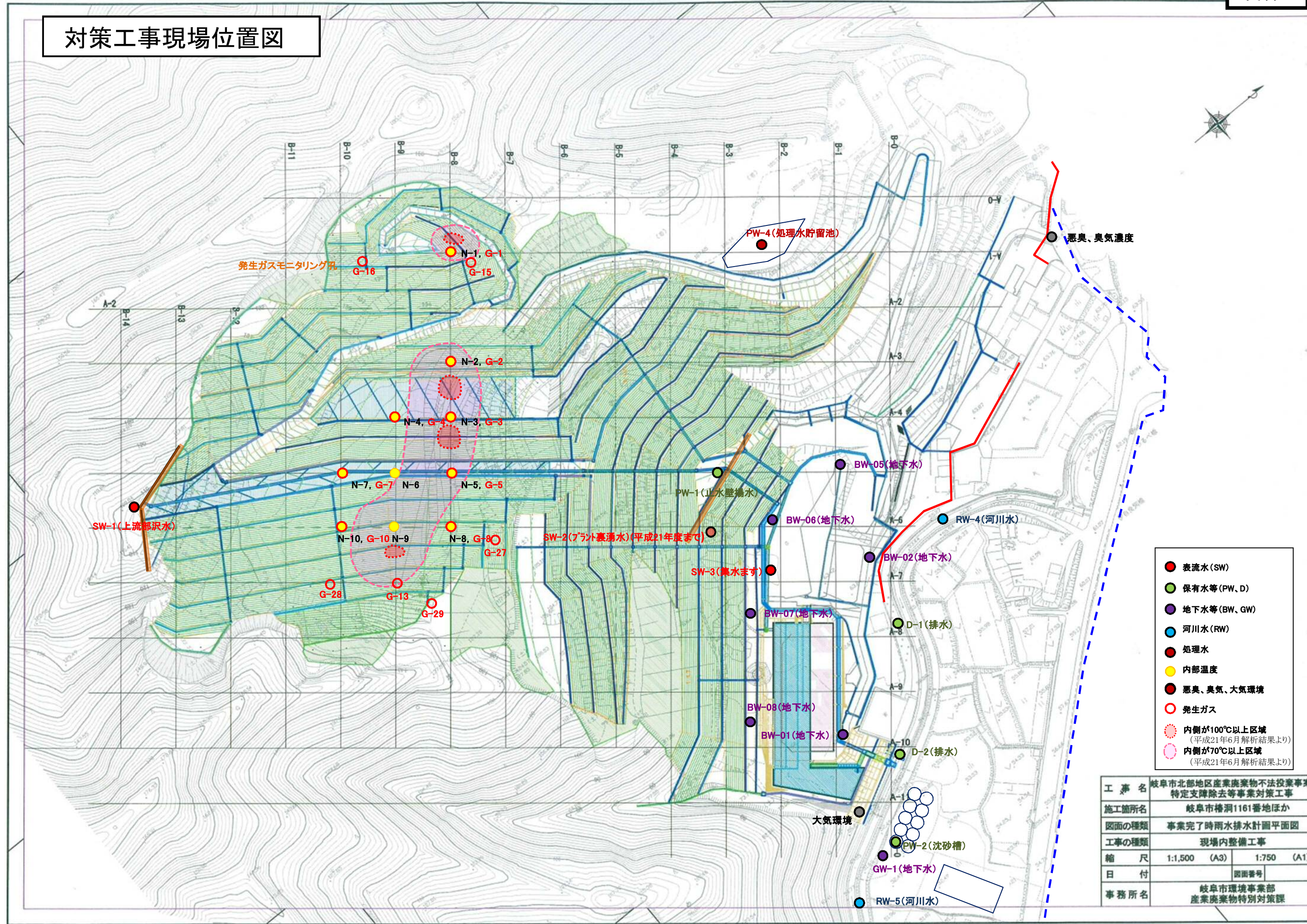
「岐阜市北部地区産業廃棄物不法投棄事案に係る特定支障除去等事業実施計画」に基づく特定支障除去等事業の評価について（資料1）

生活環境保全上の支障又は支障のおそれ （実施計画記載内容）	支障を除去するための対策工の概要 （実施計画記載内容）	支障除去の評価の視点（資料1の該当ページ）
◎混合物主体層での燃焼による崩落や亀裂等によって高濃度のダイオキシン類を含む燃焼ガスが大気中へ噴出及び飛散するおそれ	○消火対策については、注水消火を基本とする。	<ul style="list-style-type: none"> ・ 廃棄物層内部温度（2・3ページ） ・ 廃棄物層内部温度伝熱解析結果（4～6ページ） ・ 孔内ガス組成（7・8ページ） ・ ガスモニタリング孔概要（9ページ） ・ 内部温度、孔内ガス組成、廃棄物層の状況の関係（10・11ページ）
◎混合物主体層内部の燃焼区域への雨水等の浸透による高濃度のダイオキシン類を含む浸出汚濁水が周辺環境に流出するおそれ	○ダイオキシン類処理対策については、関係法令等の基準に従って適切に処理する。	<ul style="list-style-type: none"> ・ ダイオキシン類汚染状況調査結果（12・13ページ） ・ 整形材のダイオキシン類分析結果（13ページ） ・ 高濃度ダイオキシン類の特定、除去、適正処理（14ページ） ・ ダイオキシン類汚染状況調査結果と廃棄物層の状況の関係（15ページ） ・ 浸出汚濁水、地下水等の水質（16～18ページ） ・ 地下水流概要（19ページ） ・ 地下水水質分析結果・イオン分析結果（20・21ページ） ・ 現場の水収支（22ページ）
◎混合物主体層の急峻な法面部分が崩落するおそれ	○掘削する法面は適切な勾配とし、急峻な法面についても崩落しないような適切な勾配で整形する。	<ul style="list-style-type: none"> ・ 法面崩落等部分の整形状況（23ページ） ・ 整形した法面の安定計算結果（24～31ページ）

「岐阜市北部地区産業廃棄物不法投棄事案に係る特定支障除去等事業実施計画」に基づく特定支障除去等事業終了後に実施する調査等について（資料2）

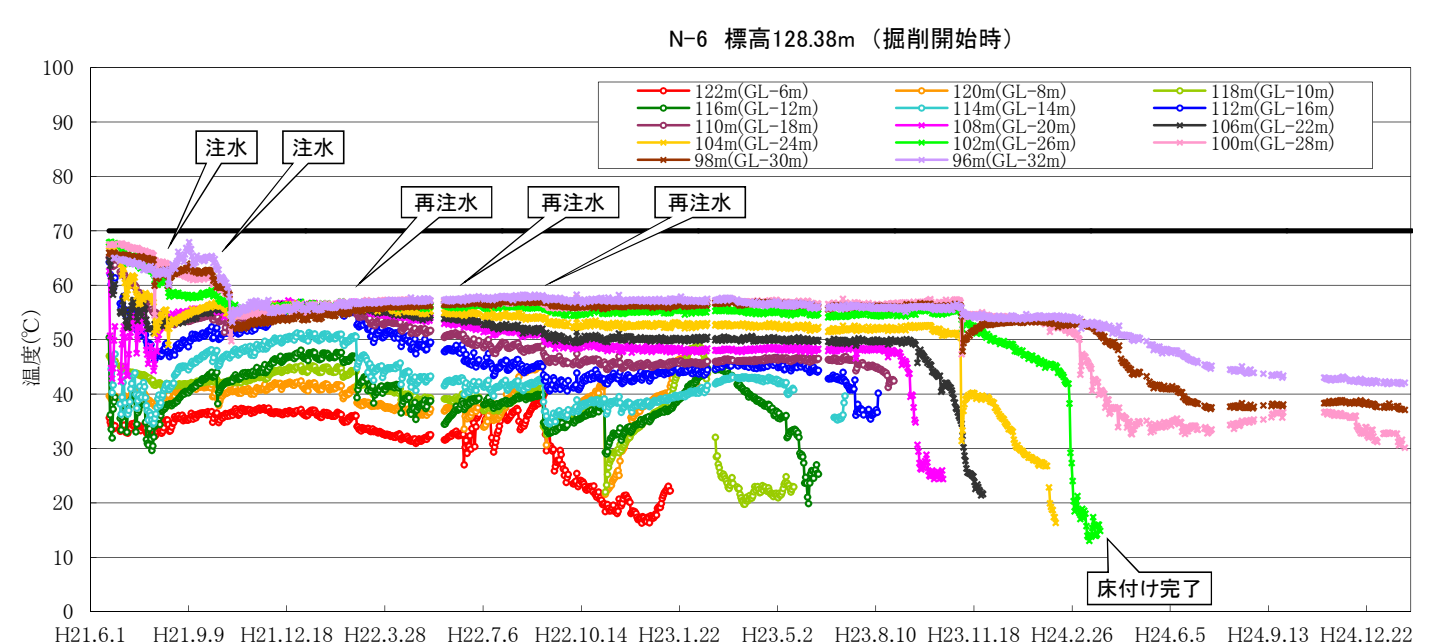
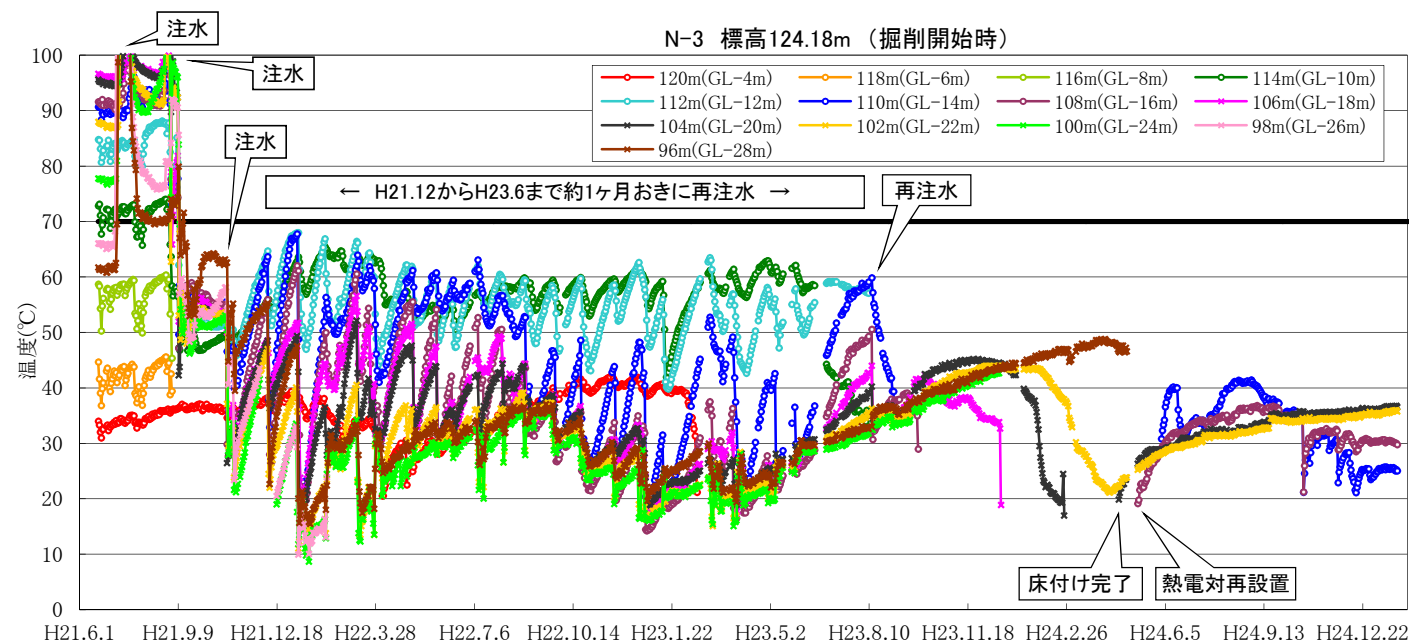
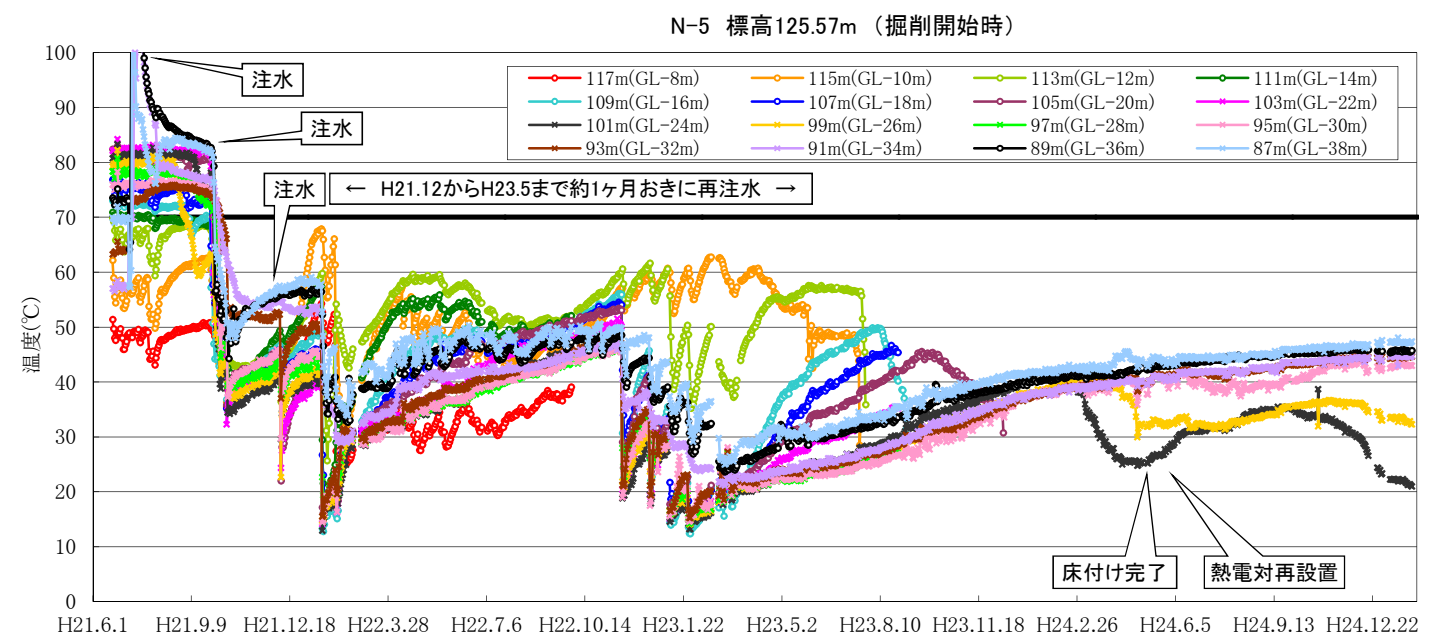
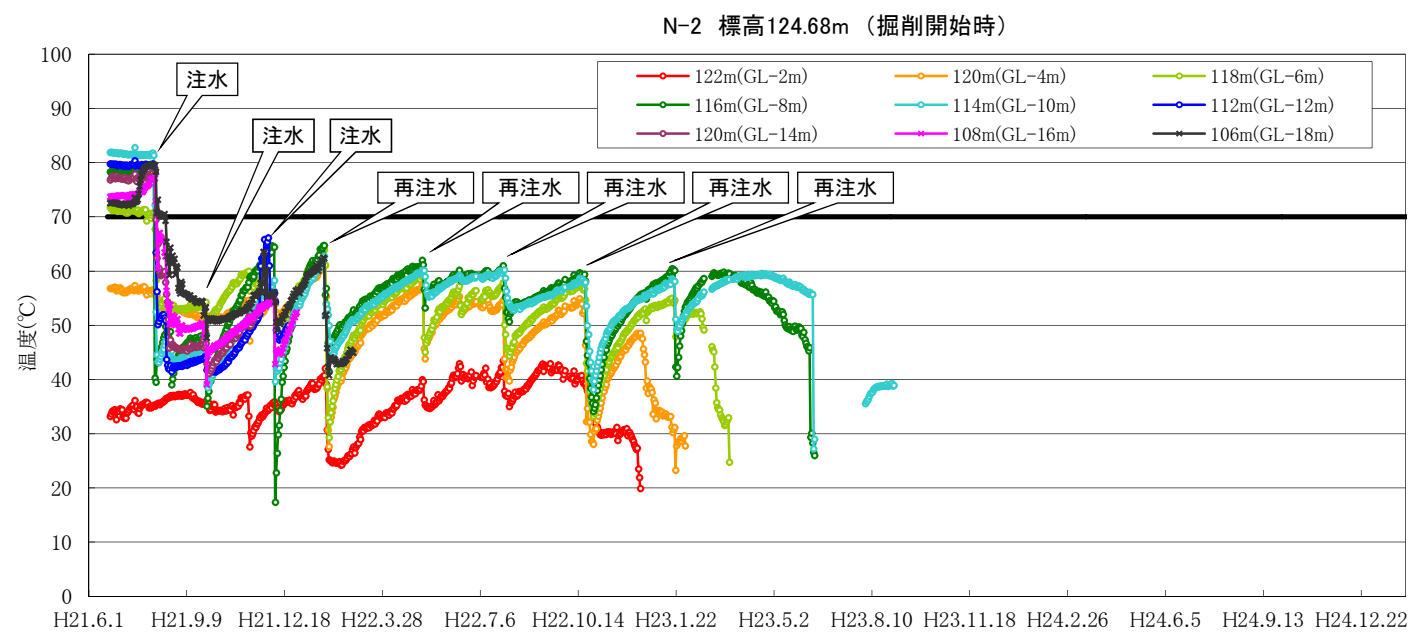
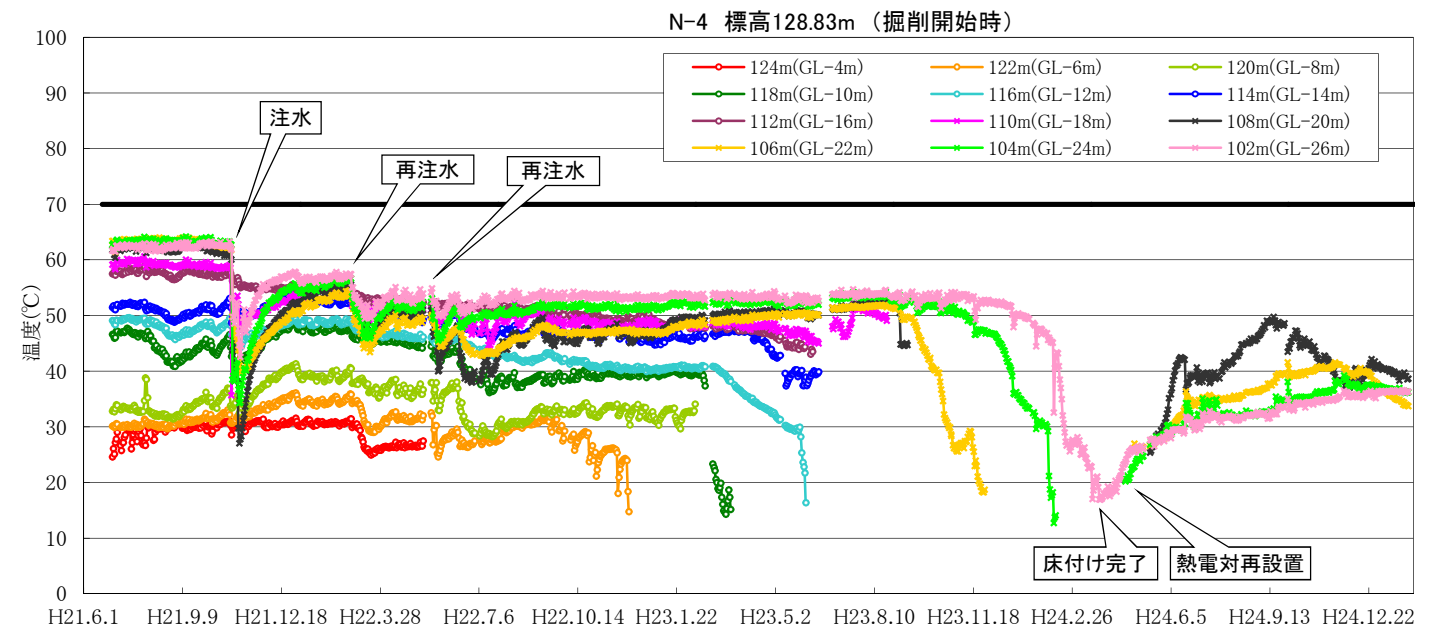
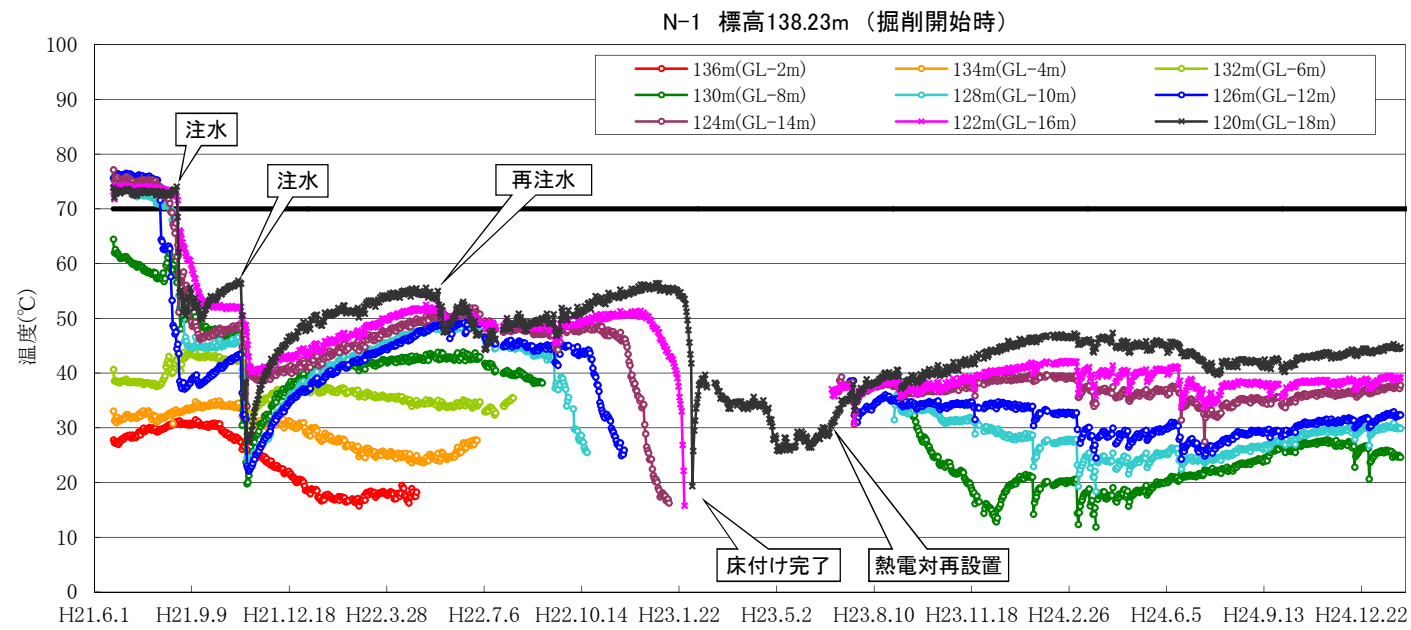
特定支障除去等事業終了後は、実施計画に従い、現場状況の変化を監視する。そのため、大気・水質等調査やボーリング孔を設置して廃棄物層内部の温度や発生ガス状況をモニタリングする調査等、特定支障除去等事業中に実施していたモニタリング調査と同様な調査を継続して実施する。

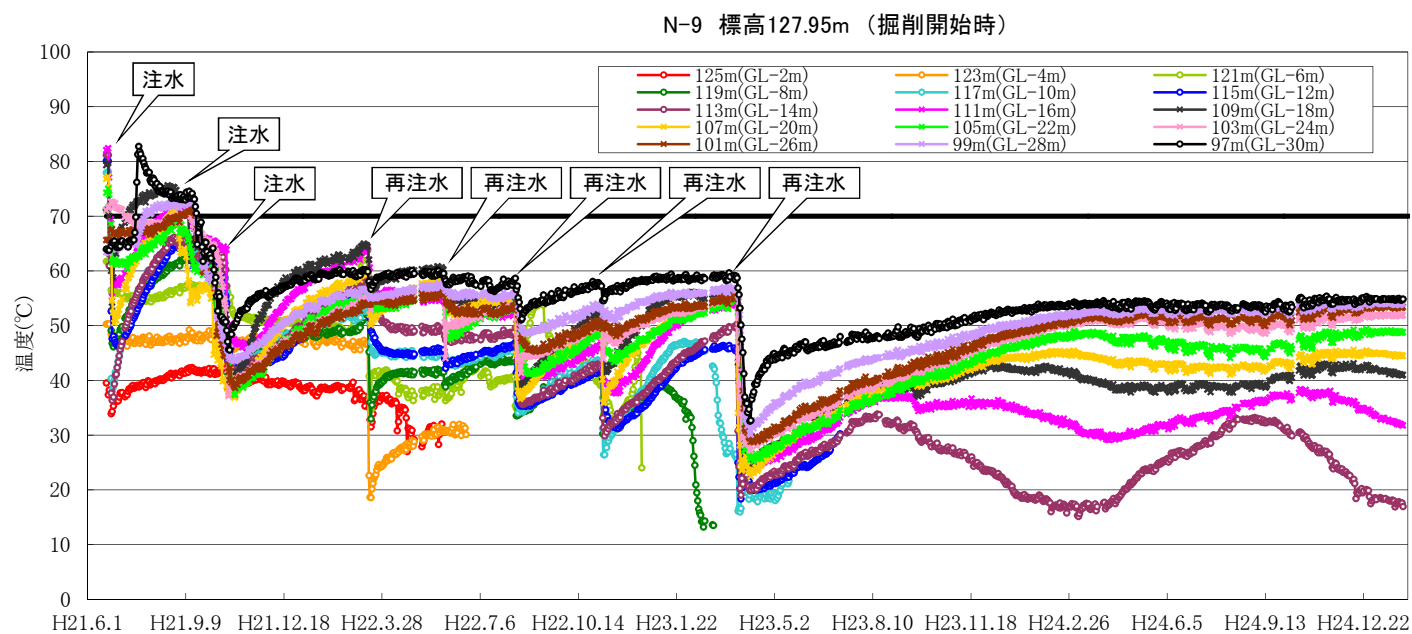
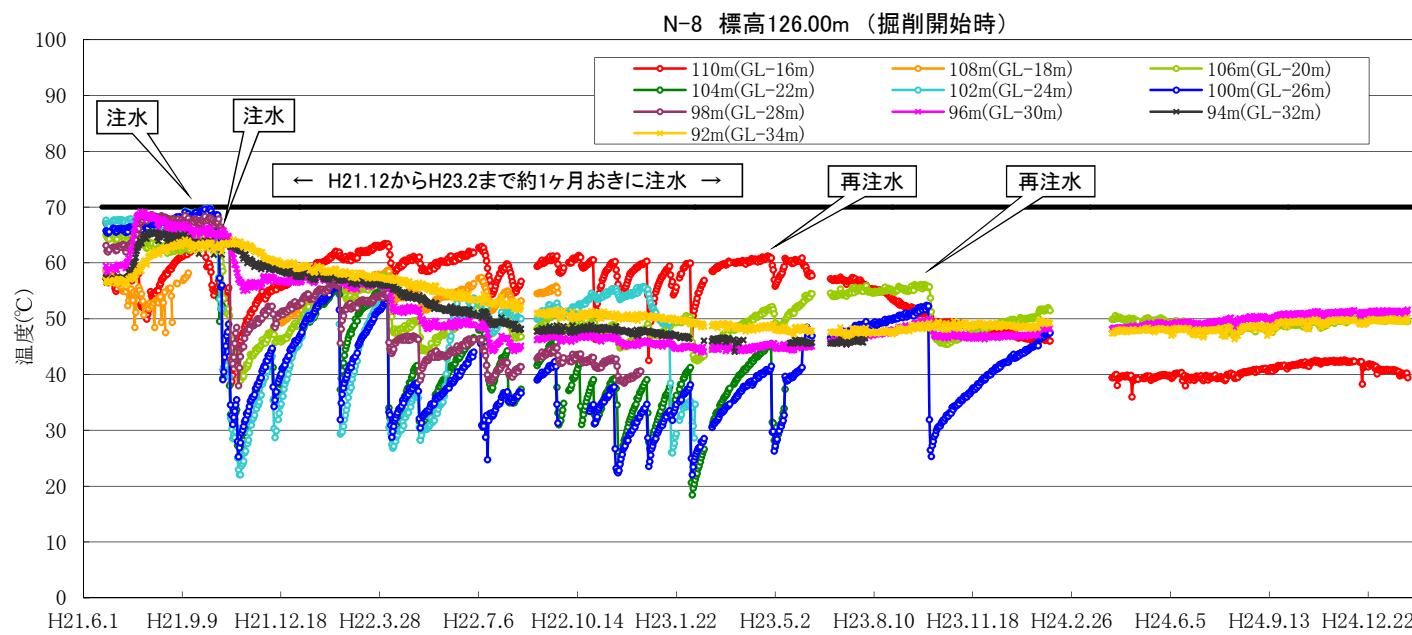
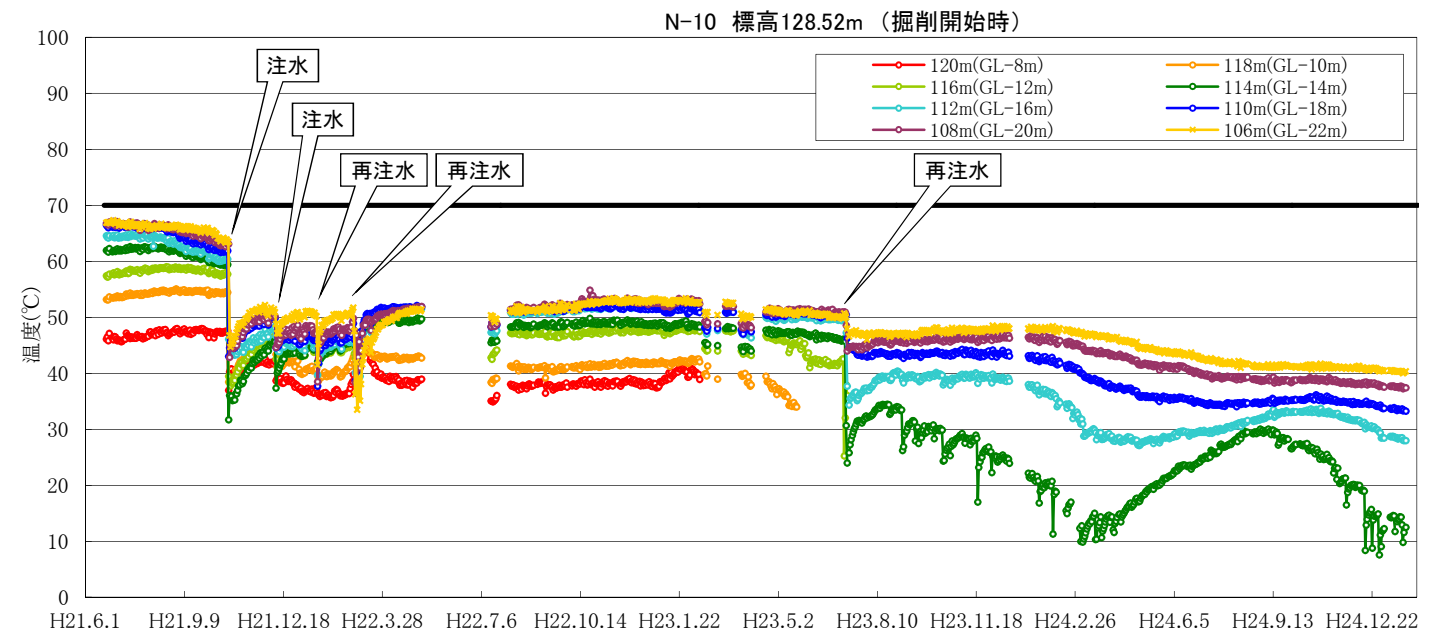
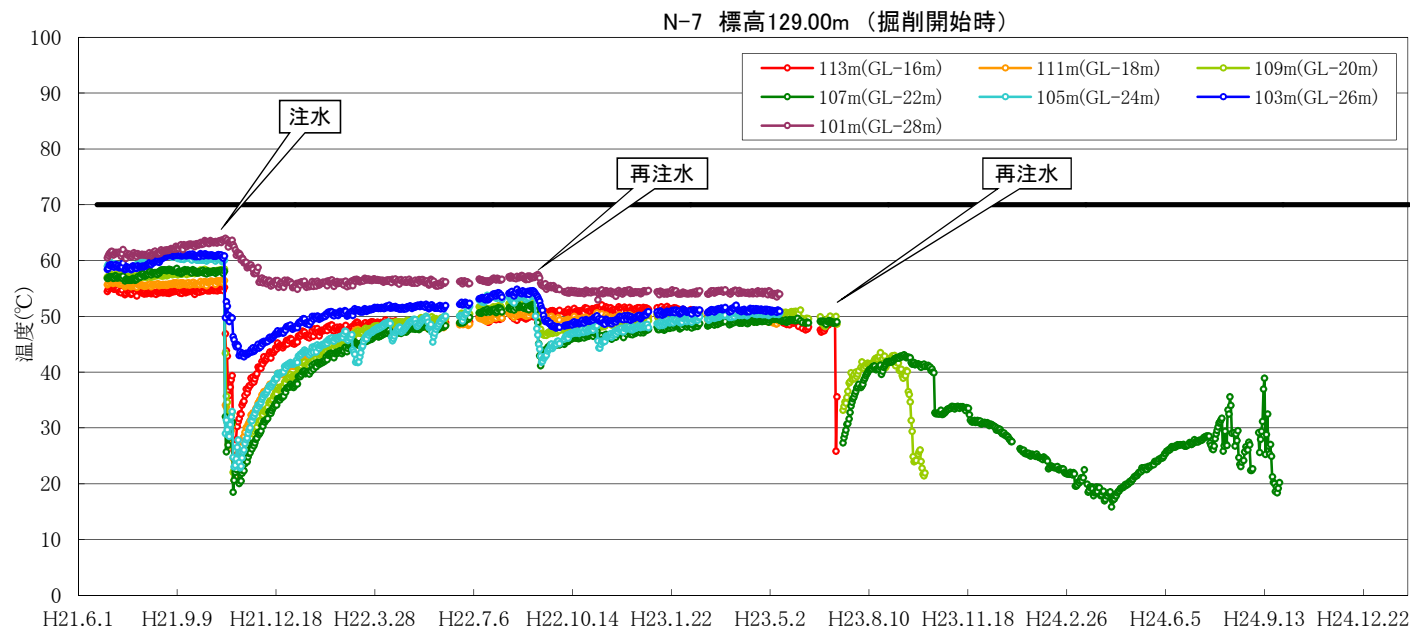
対策工事現場位置図



- 表流水 (SW)
- 保有水等 (PW, D)
- 地下水等 (BW, GW)
- 河川水 (RW)
- 処理水
- 内部温度
- 悪臭、臭気、大気環境
- 発生ガス
- 内側が100℃以上区域
(平成21年6月解析結果より)
- 内側が70℃以上区域
(平成21年6月解析結果より)

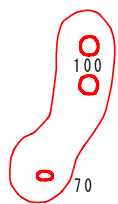
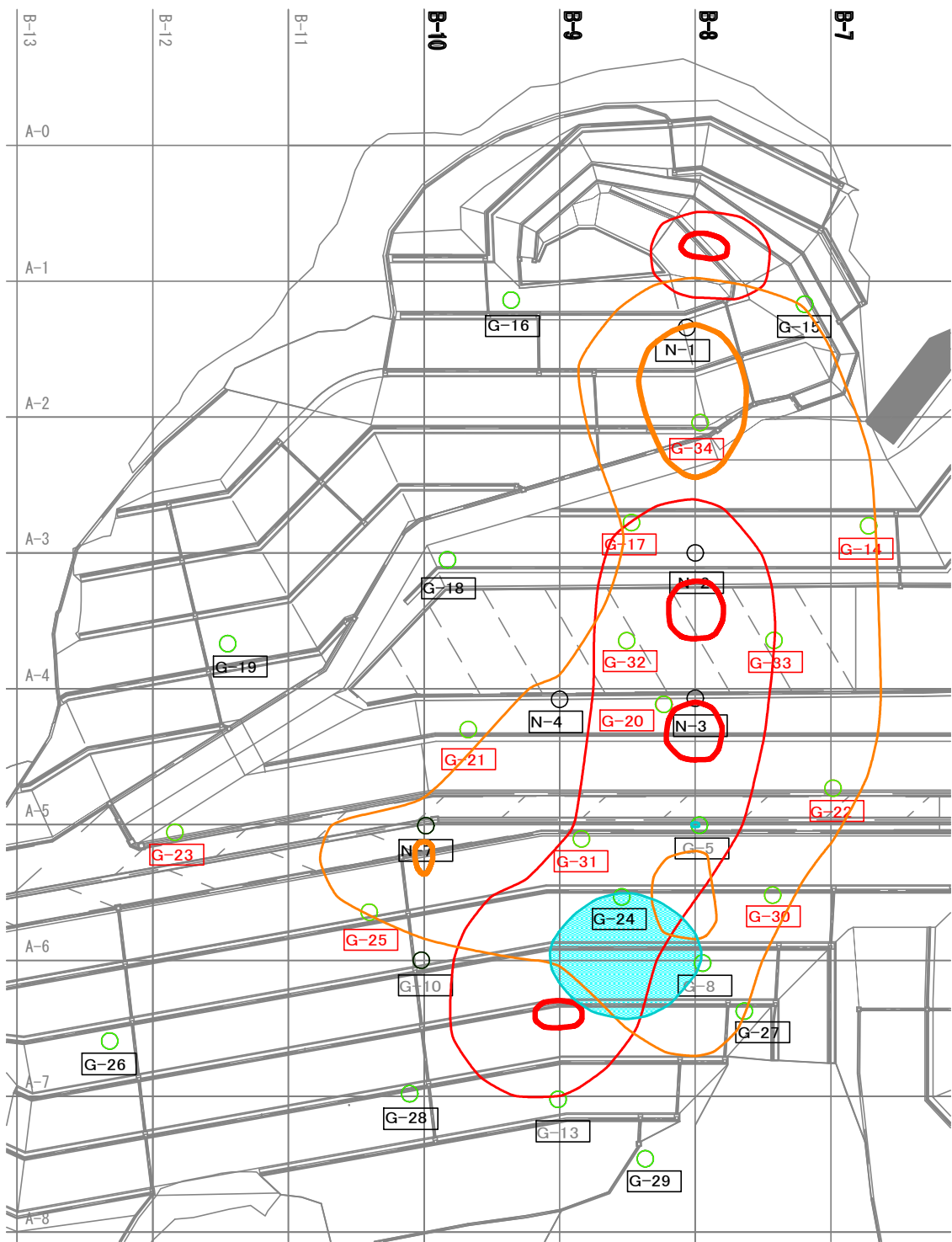
工事名	岐阜市北部地区産業廃棄物不法投棄事業 特定支障除去等事業対策工事		
施工箇所名	岐阜市椿洞1161番地ほか		
図面の種類	事業完了時雨水排水計画平面図		
工事の種類	現場内整備工事		
縮尺	1:1,500 (A3)	1:750 (A1)	
日付		図面番号	
事務所名	岐阜市環境事業部 産業廃棄物特別対策課		



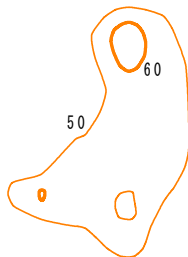


その他の内部温度 (最高値のみ)

標高	日時	平成24年6月15日	平成24年12月25日
G-13 127.37m	日時		
	温度(°C)	49.0	36.0
G-15 127.57m	日時	平成24年2月13日	平成24年12月25日
	温度(°C)	33.1	32.0
G-16 135.38m	日時	平成23年3月10日	平成24年12月25日
	温度(°C)	32.3	26.5
G-27 118.32m	日時		平成24年12月25日
	温度(°C)		45.2
G-28 125.24m	日時	平成23年3月14日	平成24年12月25日
	温度(°C)	32.2	31.7
G-29 130.79m	日時	平成23年3月10日	平成24年12月25日
	温度(°C)	54.3	46.5



平成 21 年 6 月
熱源解析結果
(注水消火前)

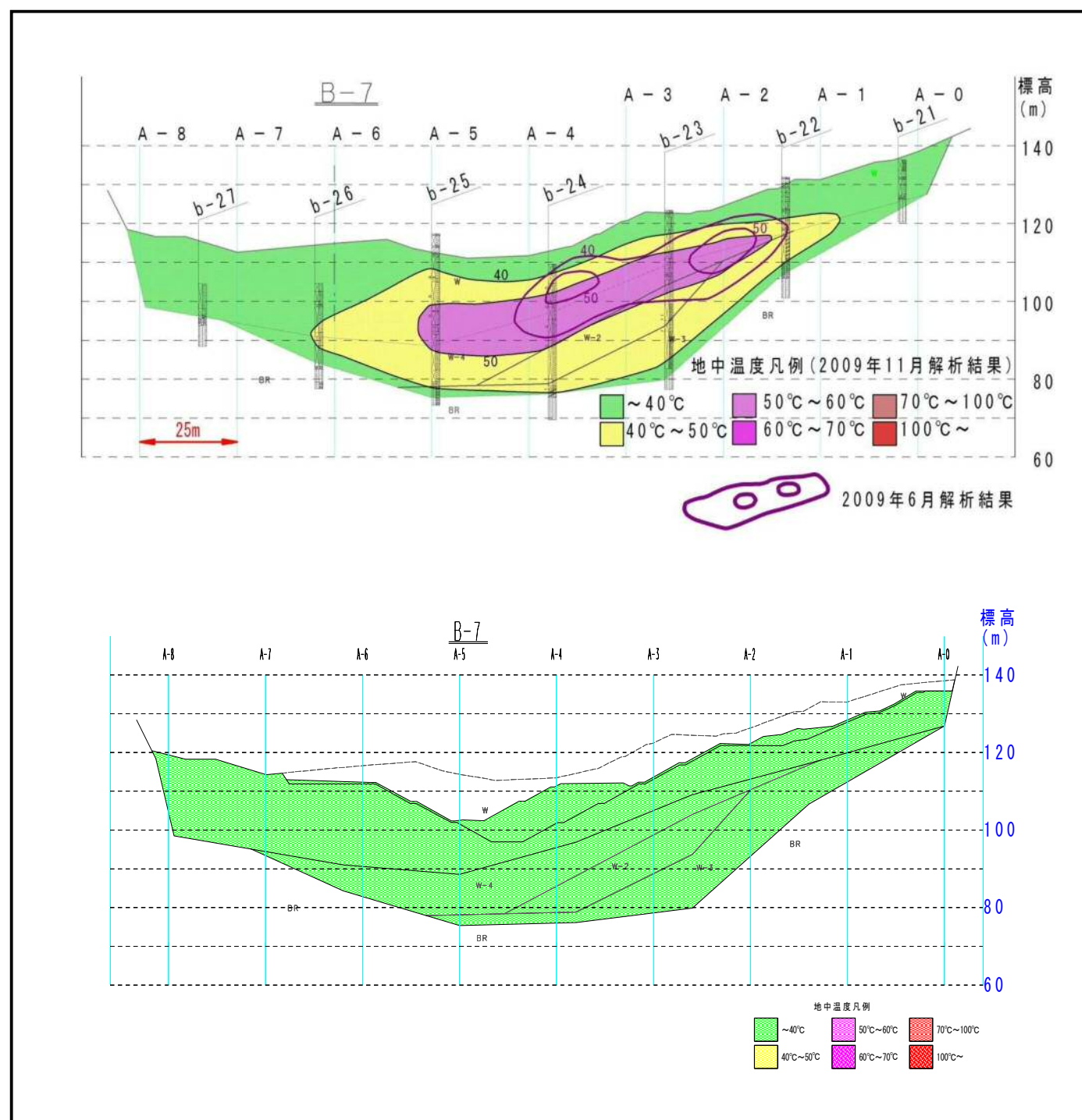


平成 21 年 11 月
熱源解析結果
(注水消火後)

50 平成 25 年 1 月
熱源解析結果

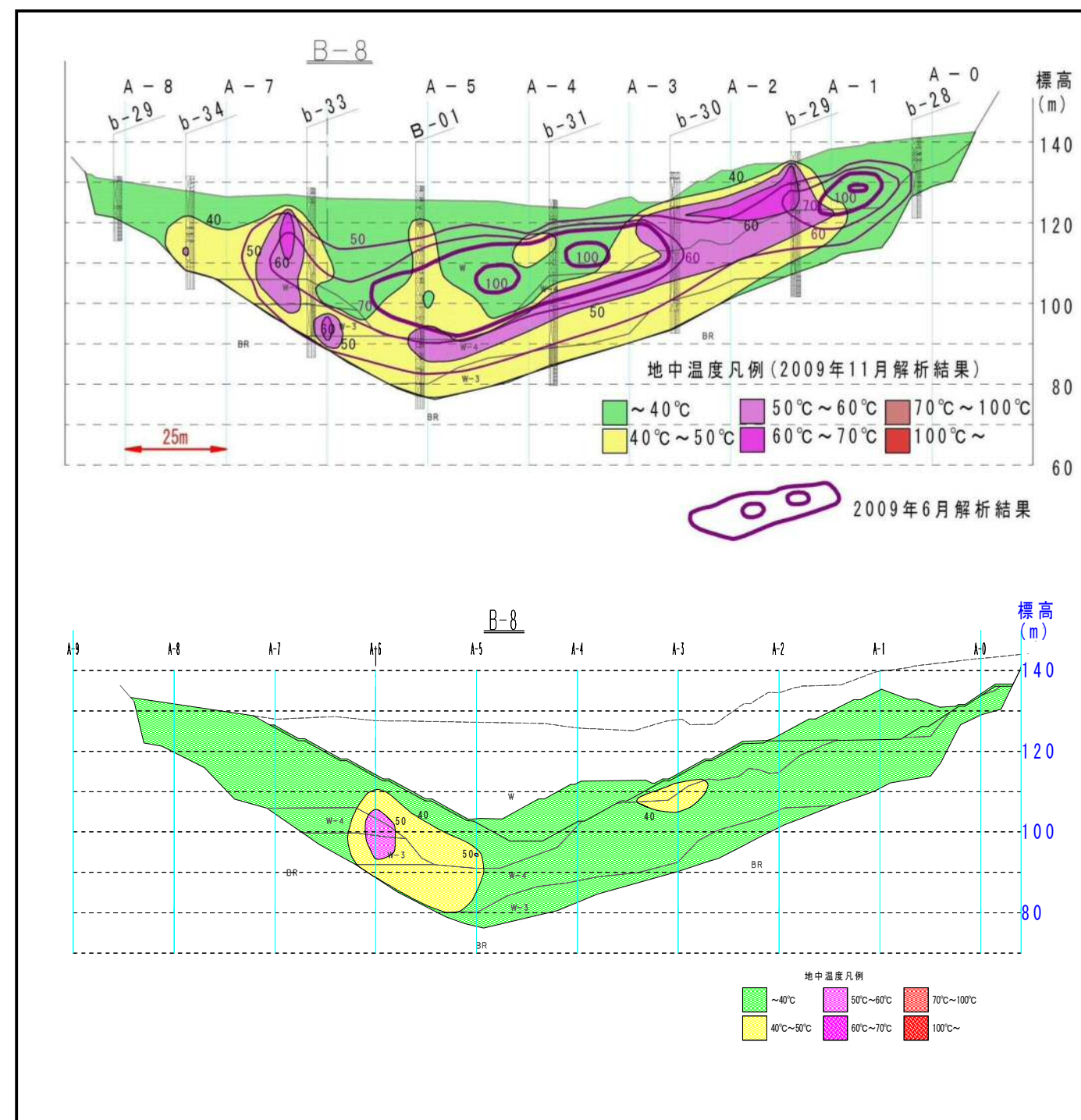
逆解析手法を用いた埋立廃棄物の推定温度域(熱伝導解析ソフト G-HEAT 使用)

伝熱解析結果平面図



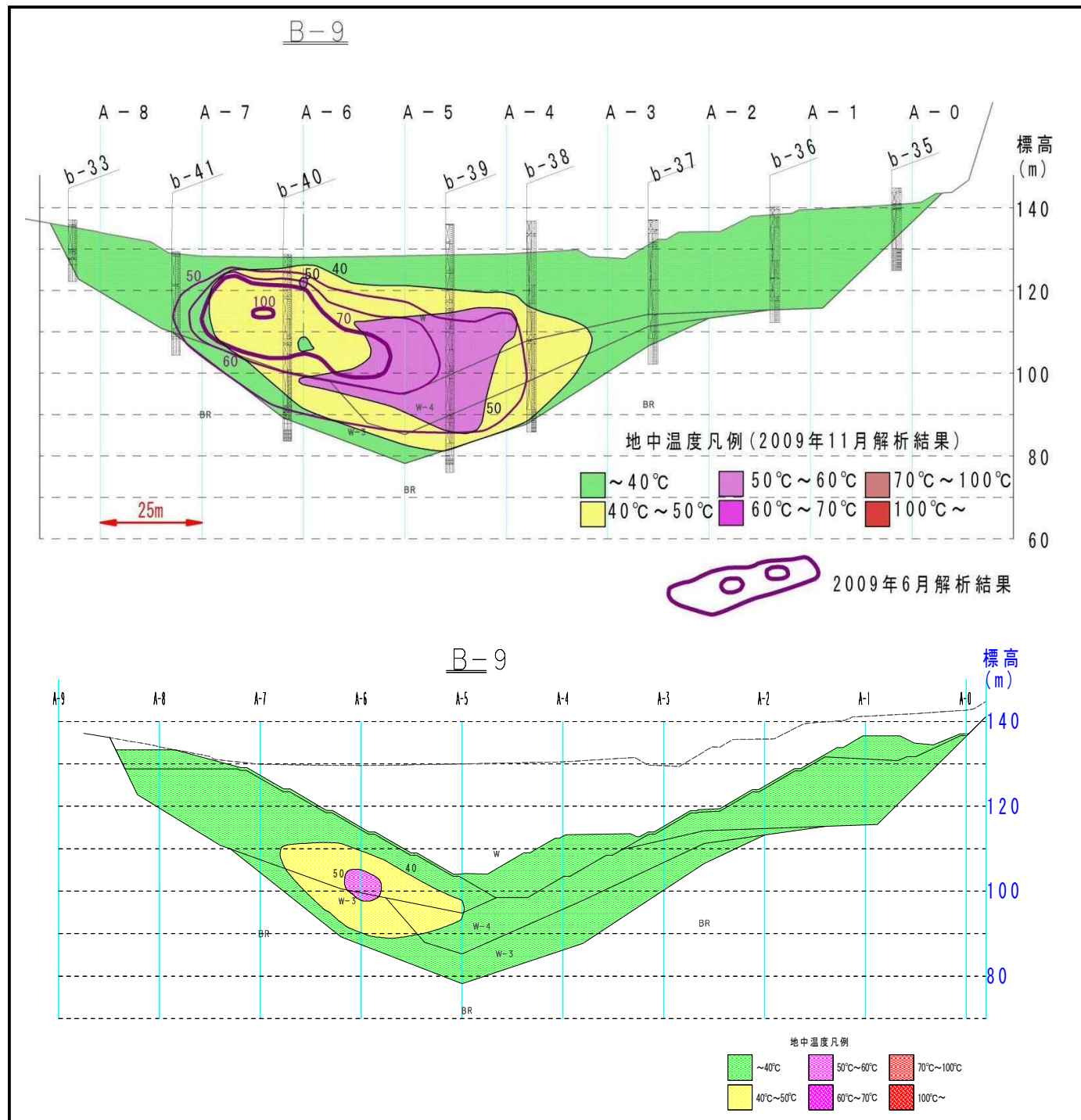
伝熱解析結果断面図 (B-7 測線)

上図: 2009年(平成21年)6月および11月 下図:2013年(平成25年)1月



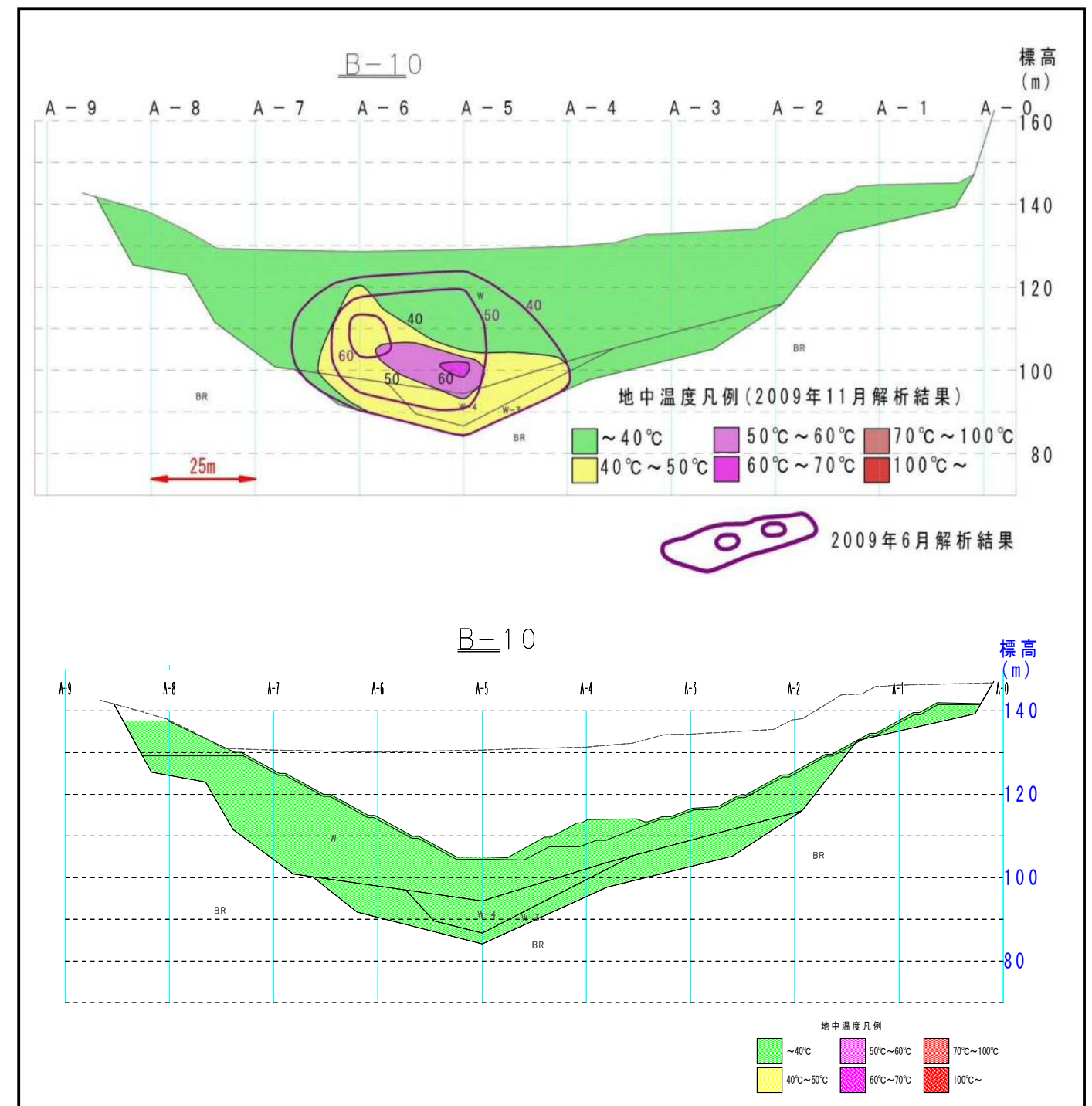
伝熱解析結果断面図 (B-8 測線)

上図: 2009年(平成21年)6月および11月 下図:2013年(平成25年)1月



伝熱解析結果断面図 (B-9測線)

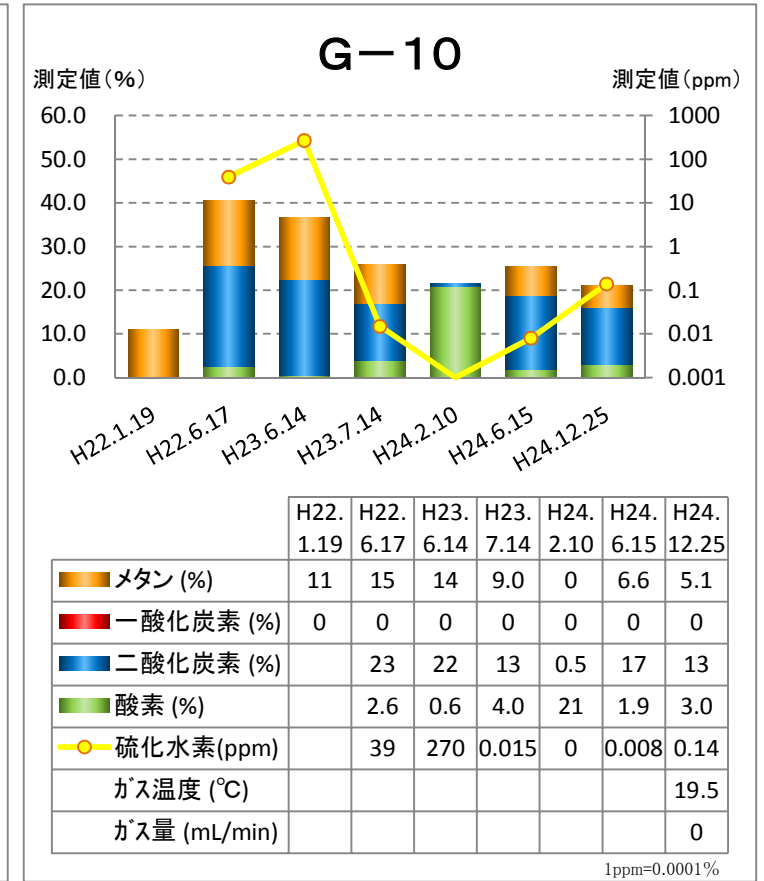
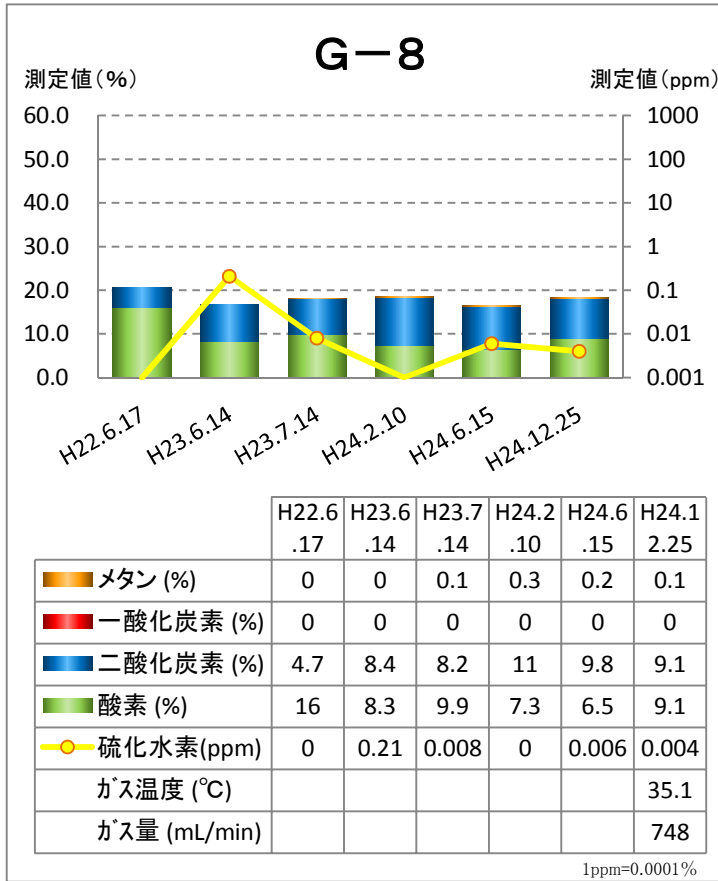
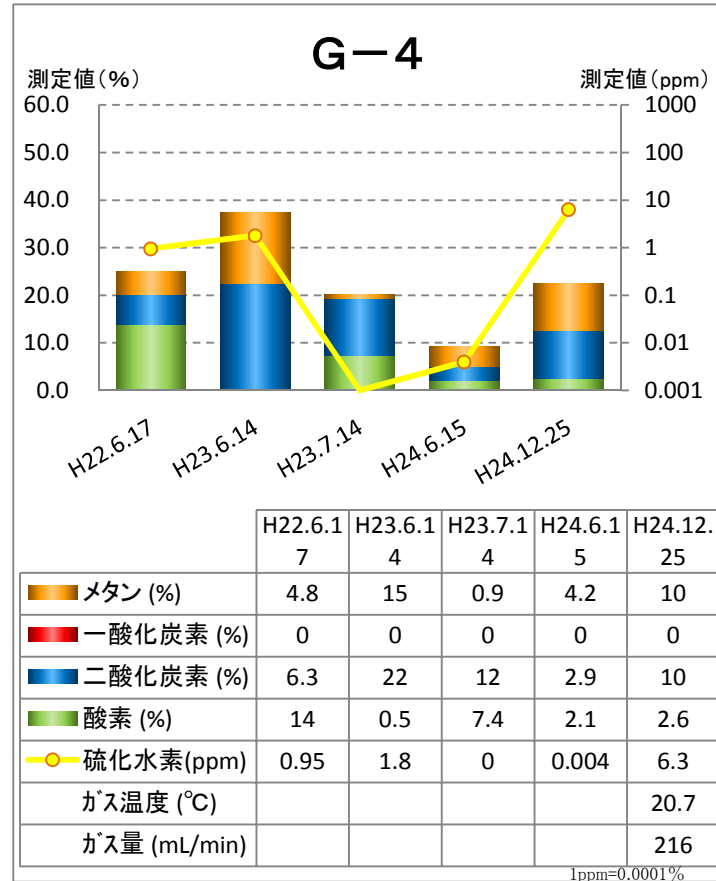
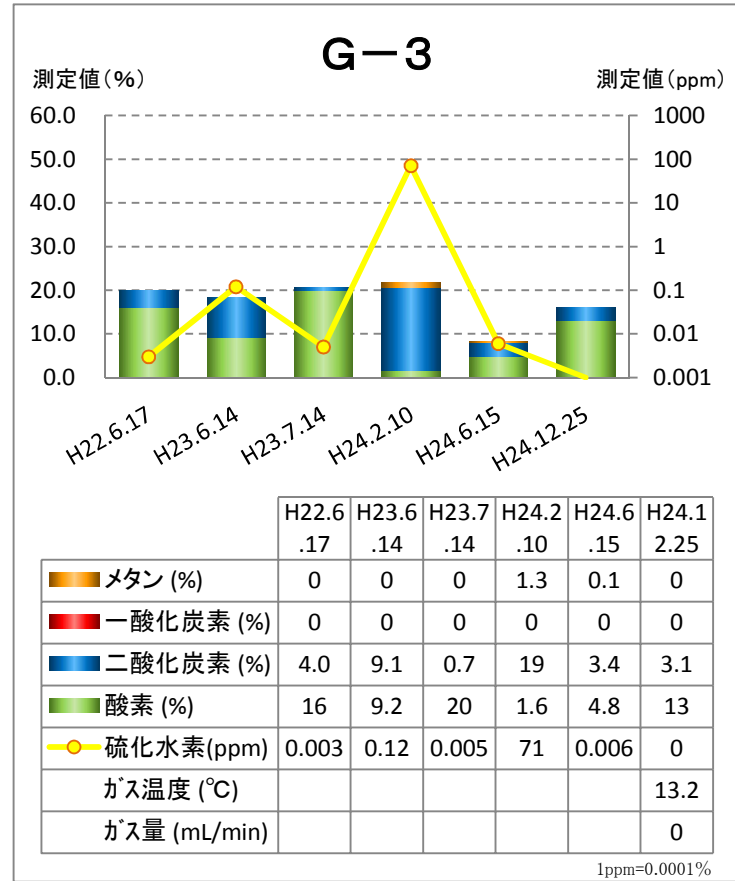
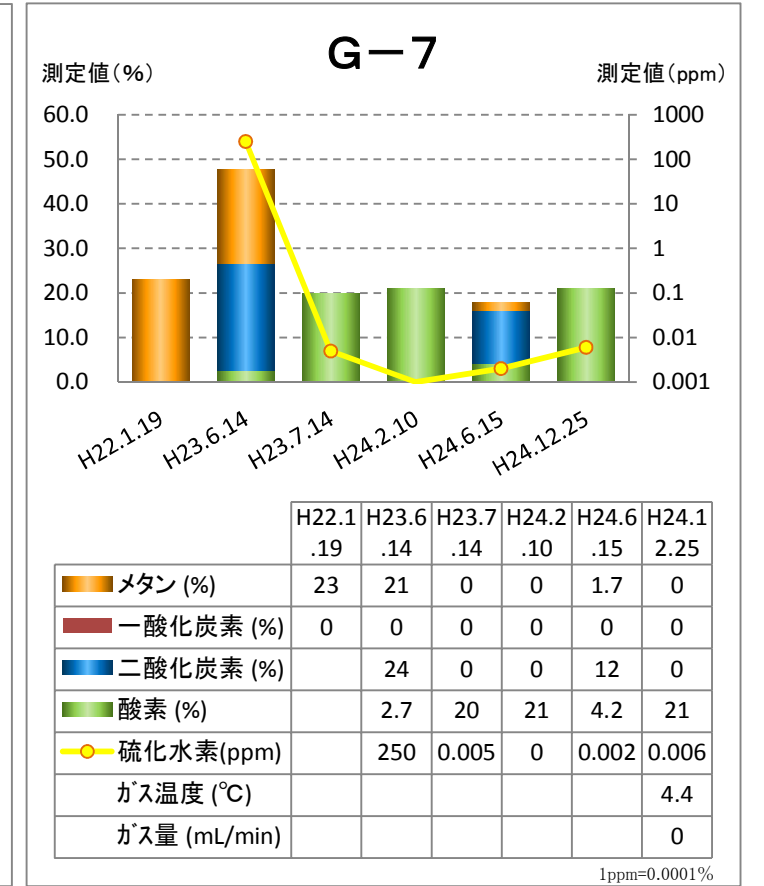
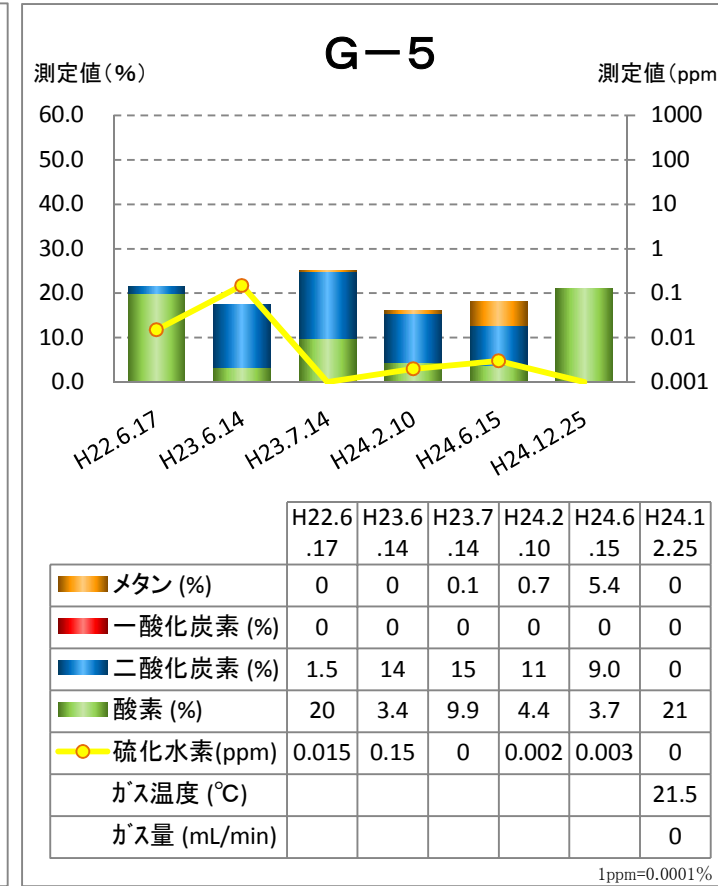
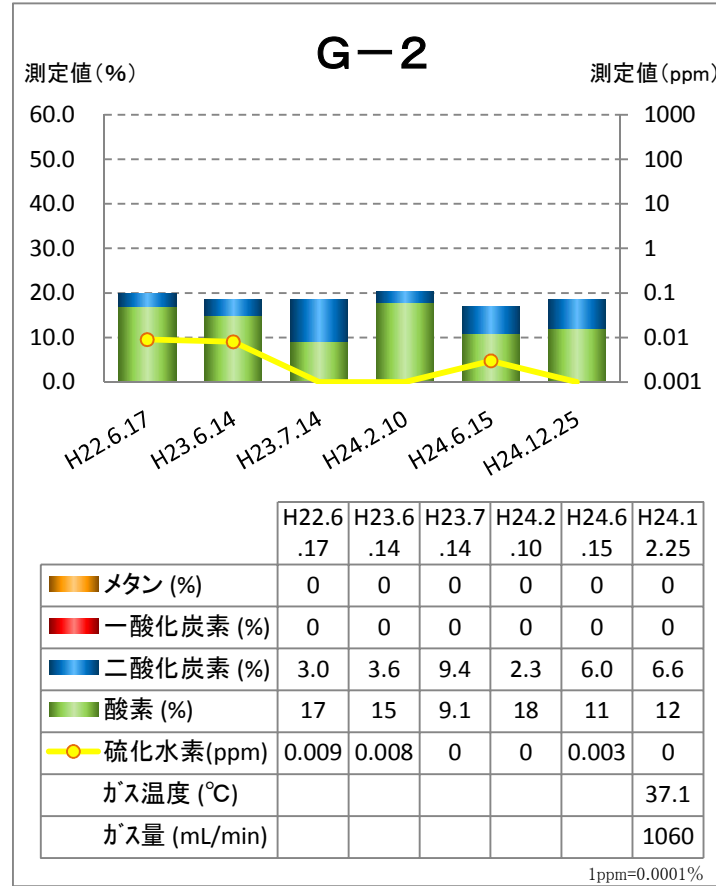
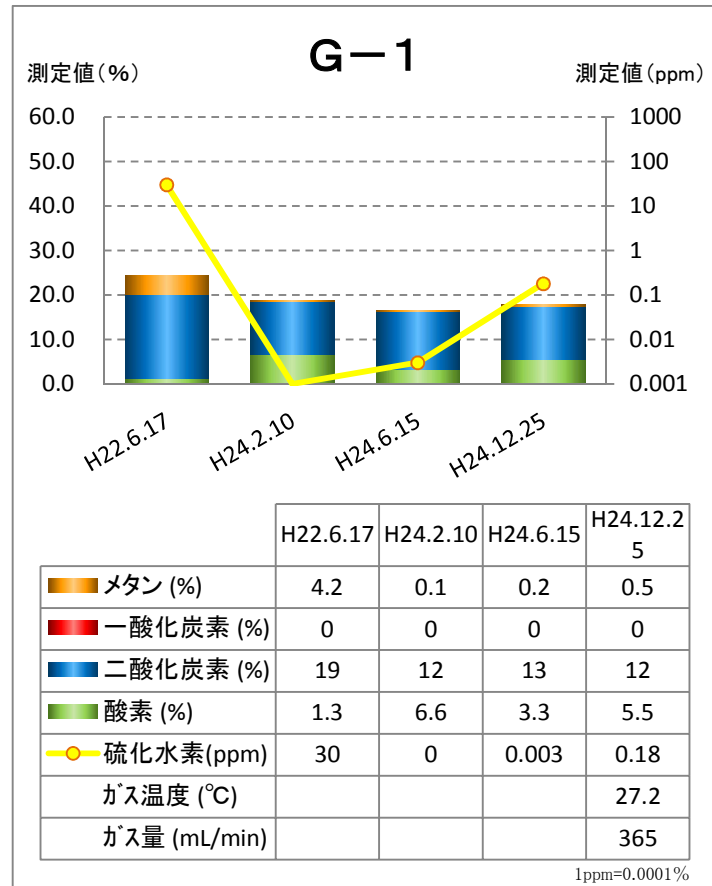
上図: 2009年(平成21年)6月および11月 下図:2013年(平成25年)1月



伝熱解析結果断面図 (B-10測線)

上図: 2009年(平成21年)6月および11月 下図:2013年(平成25年)1月

孔内ガス組成



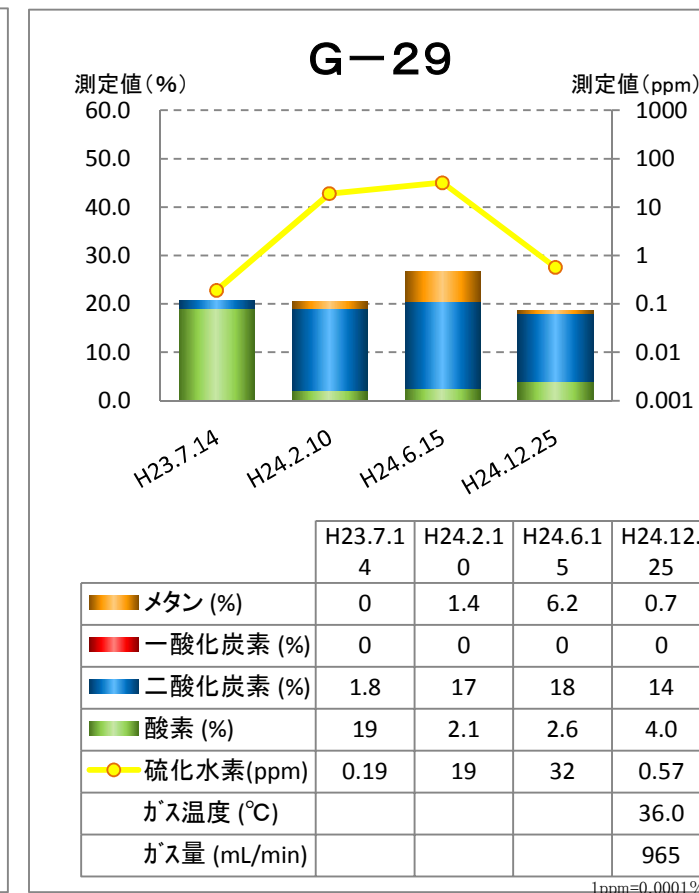
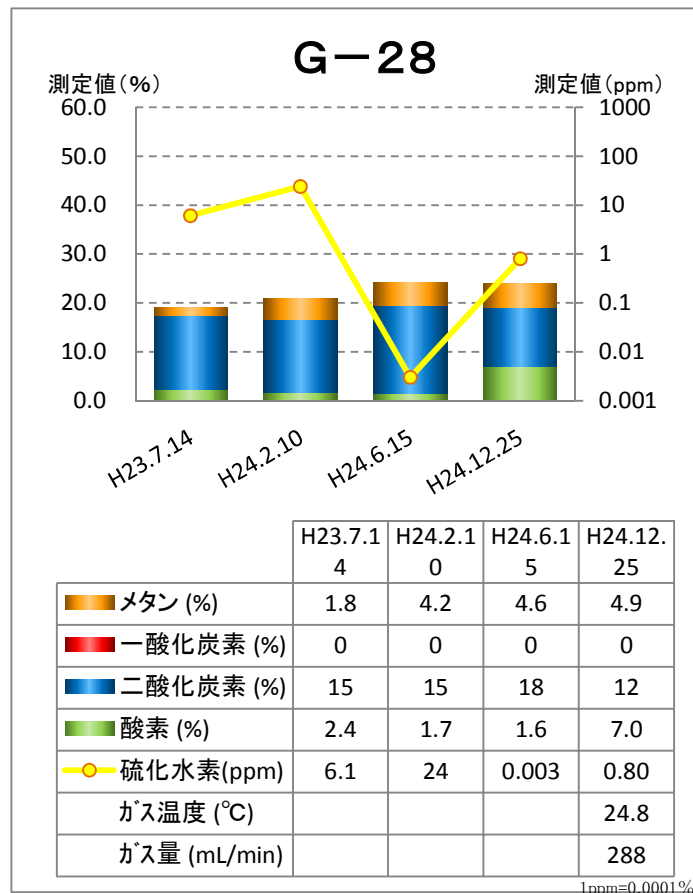
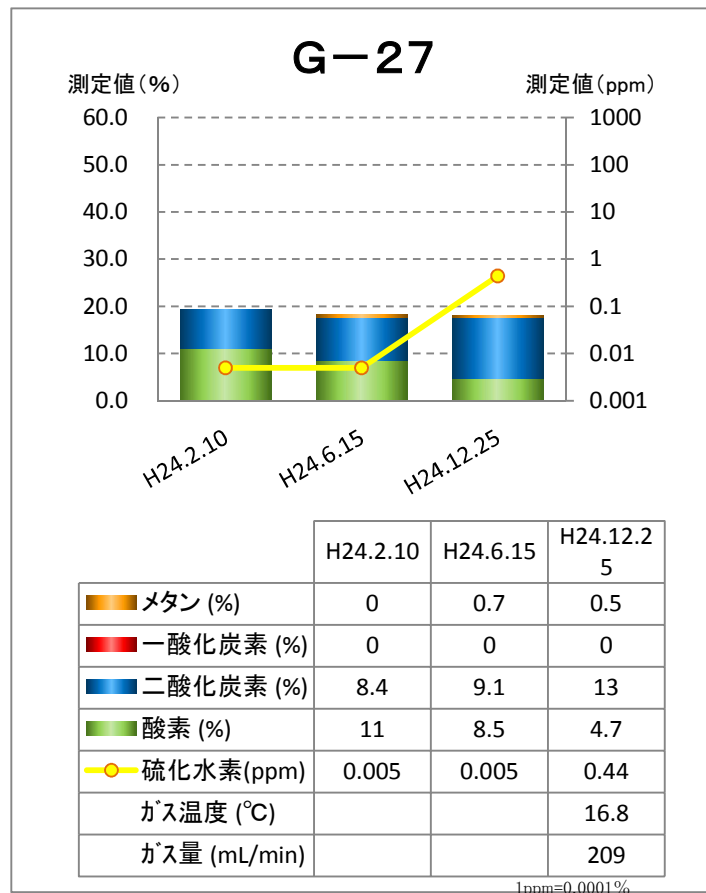
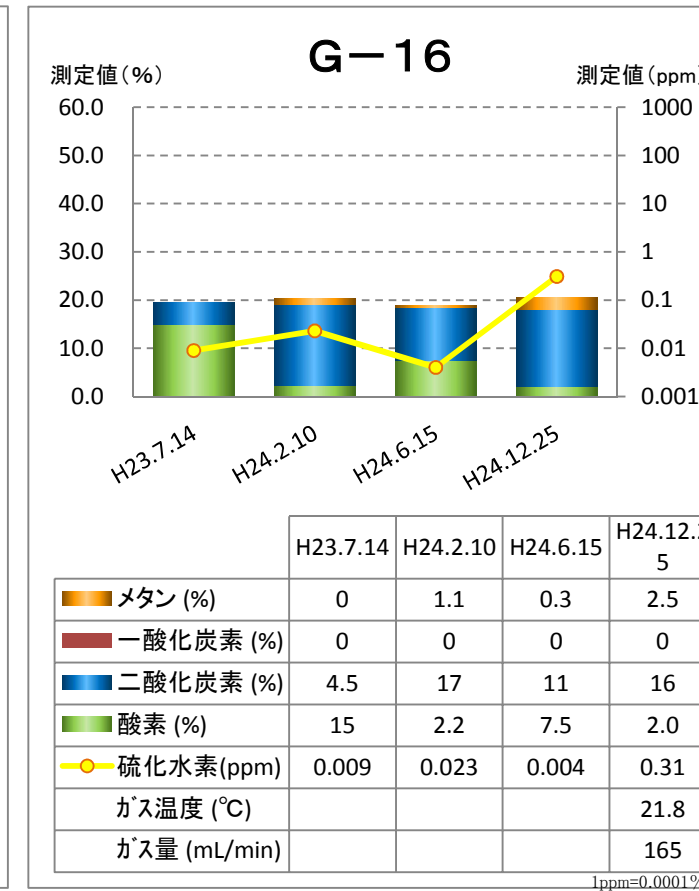
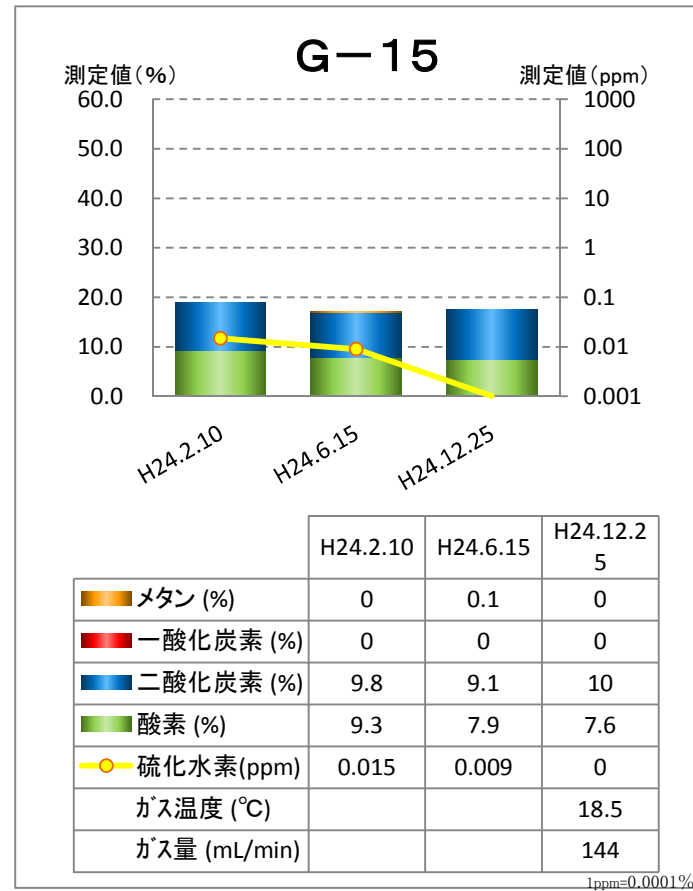
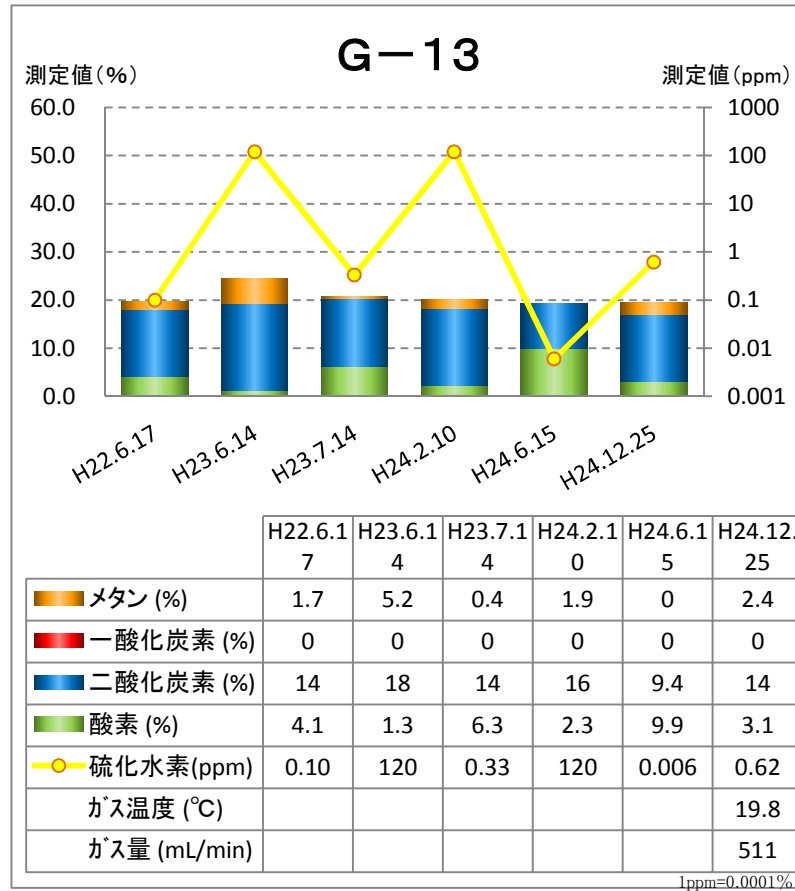
※表示以外の成分としては窒素が50~80%程度であった。空欄は未実施。

※平成24年12月25日の調査で、一酸化炭素濃度を検知管により同時測定した結果は全ての孔で5ppm未満であった。

各モニタリング孔(孔口下2m)からガスを採取し、GC-TCD等によりガス分析を実施

表中の濃度「0」は定量下限値未満であることを示す。メタンは0.1%、一酸化炭素は0.5%、二酸化炭素は0.5%、硫化水素は0.002ppmである。

孔内ガス組成



【参考】現場における調査日及び前3日間の気象概況

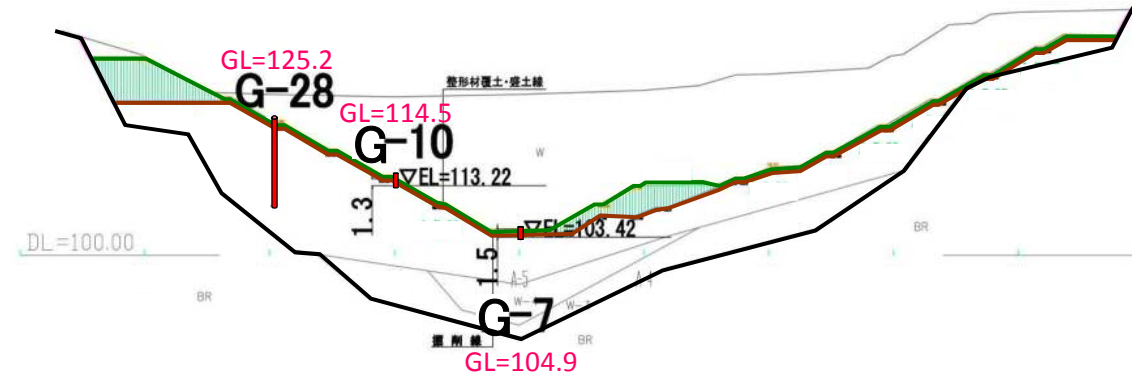
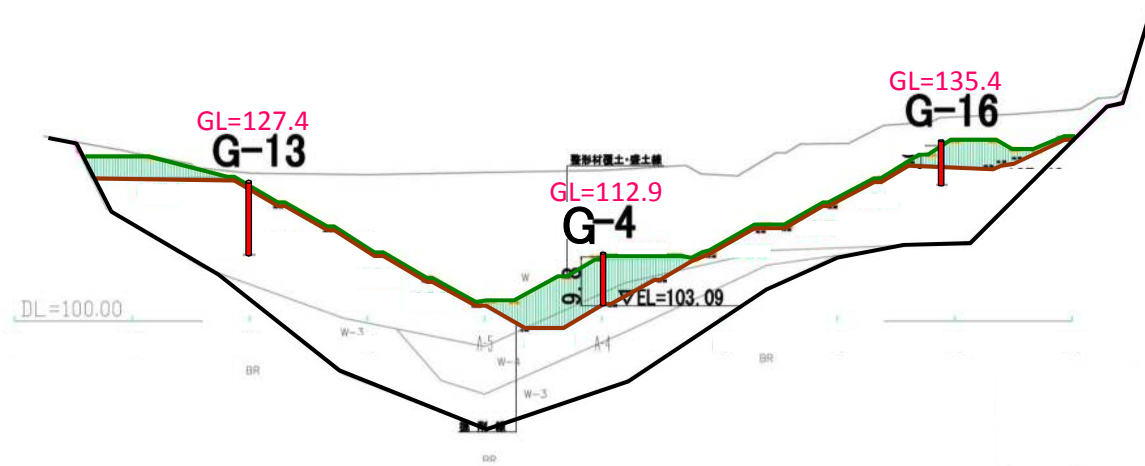
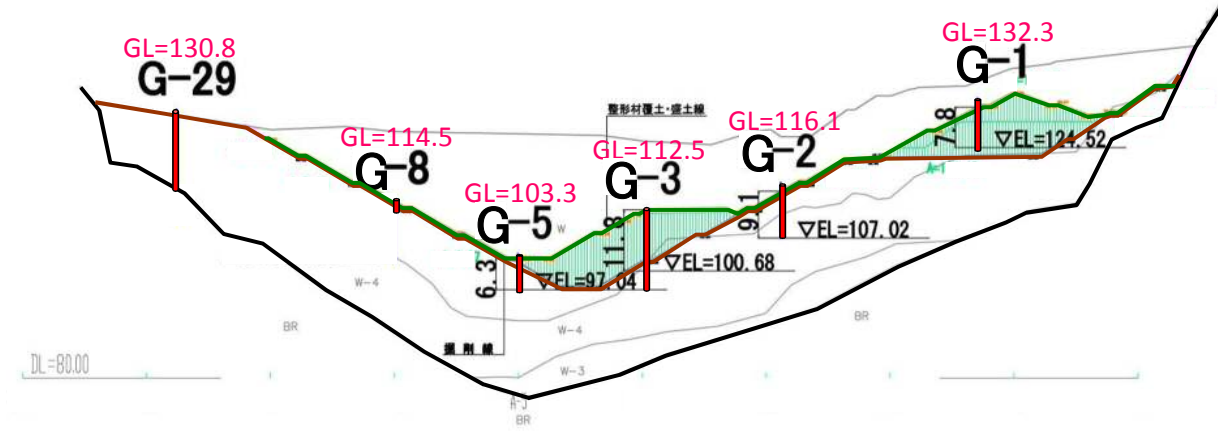
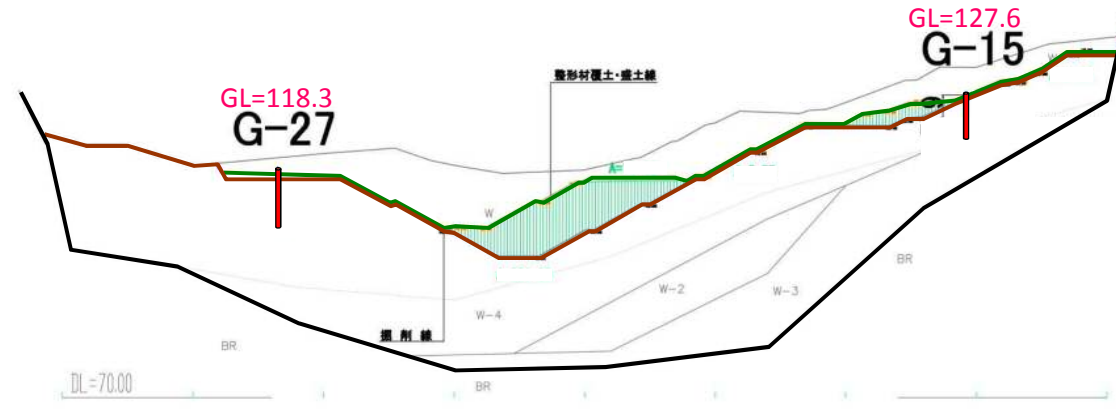
日時	現場気圧 (hPa)	現場降水量 (mm)	岐阜市天気概況
H22.1.16	1025.3	3.0	晴、夜快晴
H22.1.17	1027.3	0.8	快晴
H22.1.18	1026.8	0.3	晴一時薄曇、夜曇後晴
H22.1.19	1028.0	0	晴
H22.6.14	1008.8	5.3	曇一時雨
H22.6.15	1005.6	39.1	曇後雨、夜大雨、雷を伴う
H22.6.16	1001.0	20.3	晴一時曇、夜晴後薄曇
H22.6.17	1006.0	0	薄曇
H23.6.11	999.5	33.8	雨後曇、夜曇一時晴
H23.6.12	1004.5	10.2	曇後一時雨、夜雨後一時曇
H23.6.13	1000.6	2.8	薄曇、夜晴一時雨
H23.6.14	1004.7	0.3	晴後薄曇
H23.7.11	1013.6	0.0	晴
H23.7.12	1013.4	0.0	曇
H23.7.13	1012.5	0.0	晴、夜曇
H23.7.14	1011.7	0	曇後晴
H24.2.7	1001.8	17.0	曇時々雨、夜曇一時晴
H24.2.8	1008.7	0.0	曇時々晴一時雪、夜雪一時曇
H24.2.9	1017.2	5.6	雪時々曇
H24.2.10	1018.4	0.8	晴時々曇一時雨
H24.6.12	1001.5	1.5	曇後雨、夜曇一時雨
H24.6.13	1004.9	0.0	曇
H24.6.14	1011.0	0.0	晴一時曇、夜晴後曇一時雨
H24.6.15	1013.6	0.3	曇一時雨
H24.12.22	1009.8	14.5	雨後晴、夜晴後一時曇
H24.12.23	1013.0	0.0	晴後曇、夜晴時々曇一時雪
H24.12.24	1016.6	0.8	晴一時曇、夜晴後一時曇
H24.12.25	1019.5	3.3	晴後曇一時雪

※表示以外の成分としては窒素が50~80%程度であった。空欄は未実施。

※平成24年12月25日の調査で、一酸化炭素濃度を検知管により同時測定した結果は全ての孔で5ppm未満であった。

各モニタリング孔(孔口下2m)からガスを採取し、GC-TCD等によりガス分析を実施

表中の濃度「0」は定量下限値未満であることを示す。メタンは0.1%、一酸化炭素は0.5%、二酸化炭素は0.5%、硫化水素は0.002ppmである。



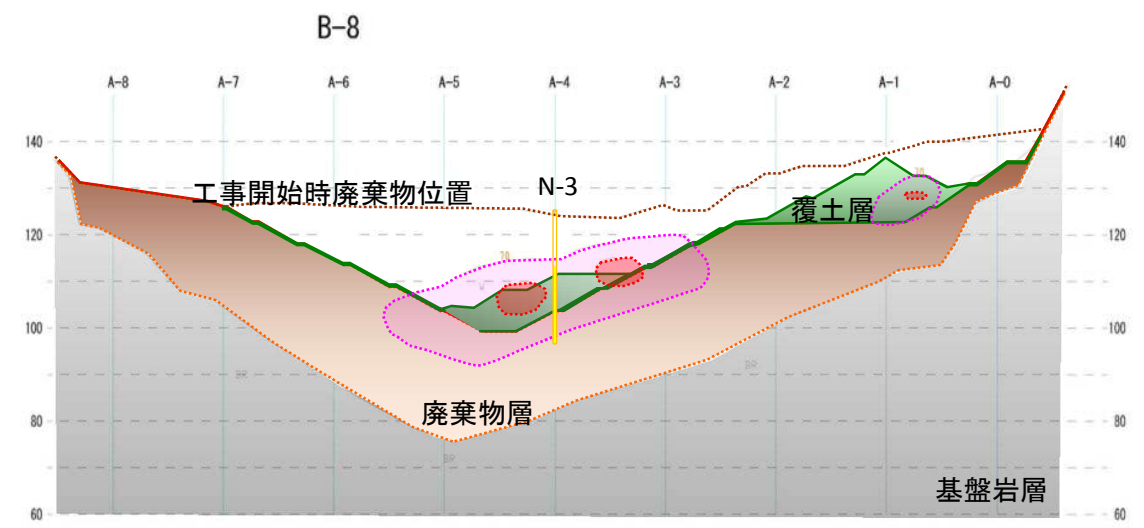
ガスモニタリング孔概要

名称	標高 (m)	孔深度 (m)
G-1	132.3	7.8
G-2	116.1	9.1
G-3	112.5	11.8
G-4	112.9	9.8
G-5	103.3	6.3
G-7	104.9	1.5
G-8	114.5	1.0
G-10	114.5	1.3

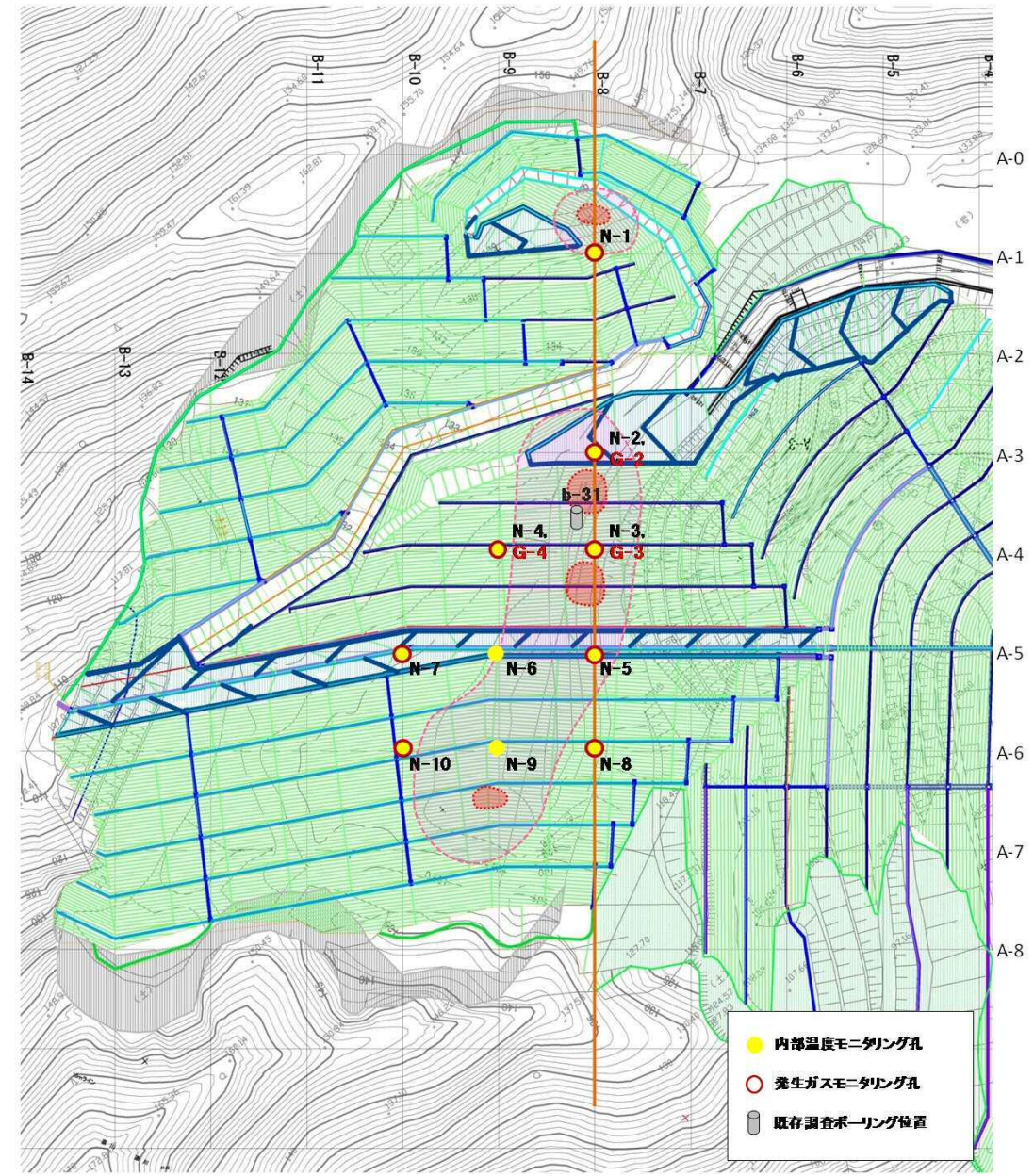
名称	標高 (m)	孔深度 (m)
G-13	127.4	14.0
G-15	127.6	8.1
G-16	135.4	13.4
G-27	118.3	14.4
G-28	125.2	15.9
G-29	130.8	19.9

現場状況の変遷と各調査結果 (N-3)

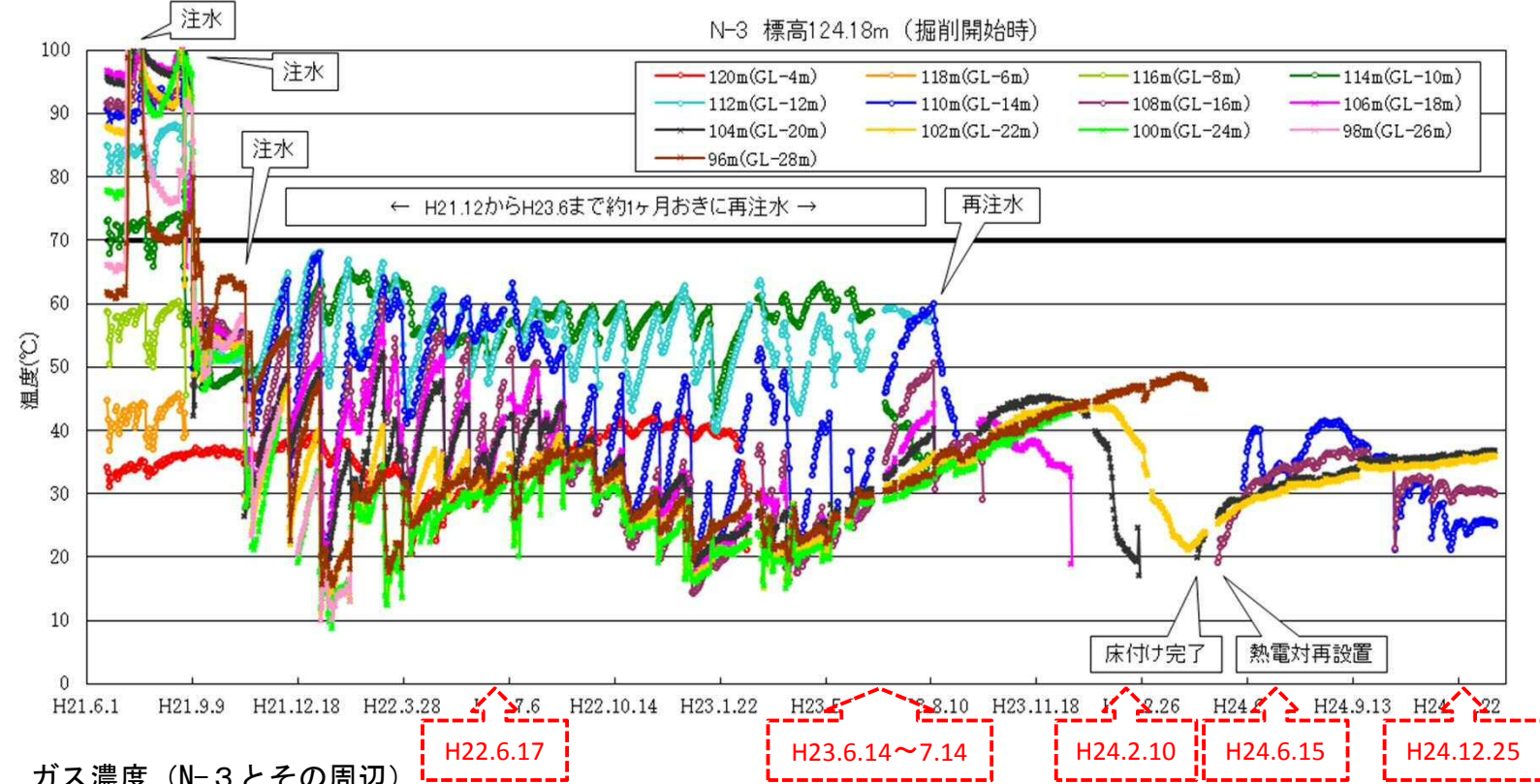
1. 横断図 (平面図の右側(北東)から左側方向を見たアングル)



2. 平面図



3. 温度変化



4. ガス濃度 (N-3とその周辺)



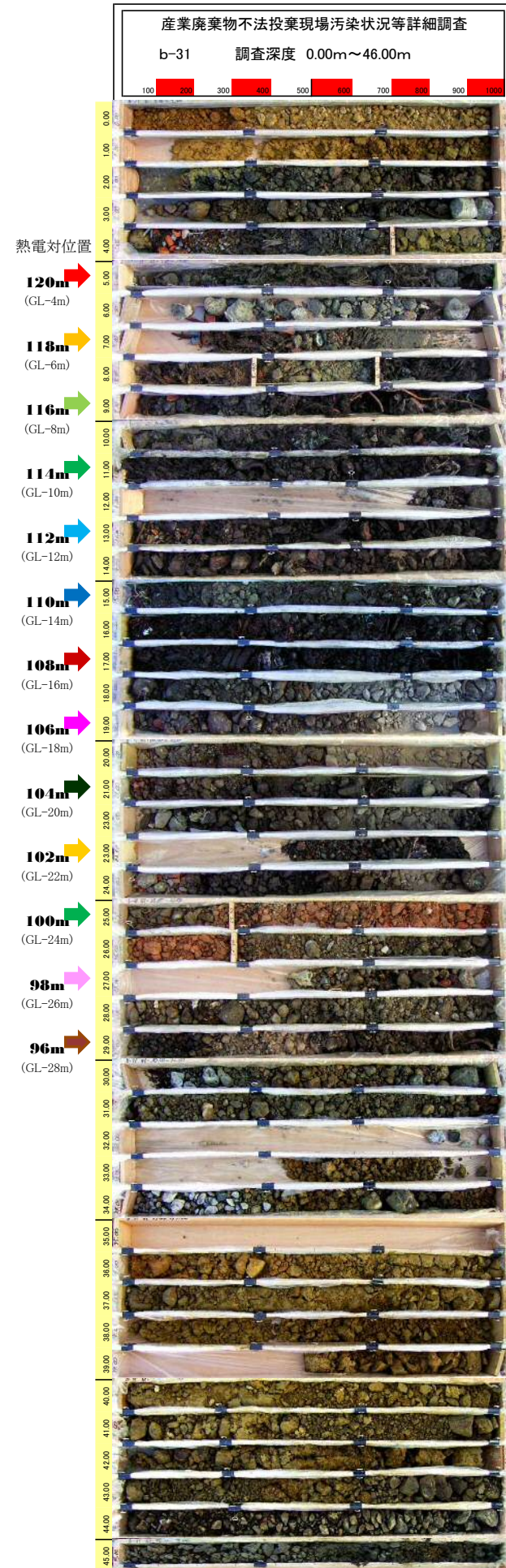
5. 現場における調査日及び前3日間の気象状況

当日	日時	H22.6.17	H23.6.14	H23.7.14	H24.2.10	H24.6.15	H24.12.25
	現場気圧 (hPa)	1006.0	1004.7	1011.7	1018.4	1013.6	1019.5
	現場降水量 (mm)	0	0.3	0	0.8	0.3	3.3
1日前	日時	H22.6.16	H23.6.13	H23.7.13	H24.2.9	H24.6.14	H24.12.24
	現場気圧 (hPa)	1001.0	1000.6	1012.5	1017.2	1011.0	1016.6
	現場降水量 (mm)	20.3	2.8	0	5.6	0	0.8
2日前	日時	H22.6.15	H23.6.12	H23.7.12	H24.2.8	H24.6.13	H24.12.23
	現場気圧 (hPa)	1005.6	1004.5	1013.4	1008.7	1004.9	1013.0
	現場降水量 (mm)	39.1	10.2	0	0	0	0
3日前	日時	H22.6.14	H23.6.11	H23.7.11	H24.2.7	H24.6.12	H24.12.22
	現場気圧 (hPa)	1008.8	999.5	1013.6	1001.8	1001.5	1009.8
	現場降水量 (mm)	5.3	33.8	0	17.0	1.5	14.5

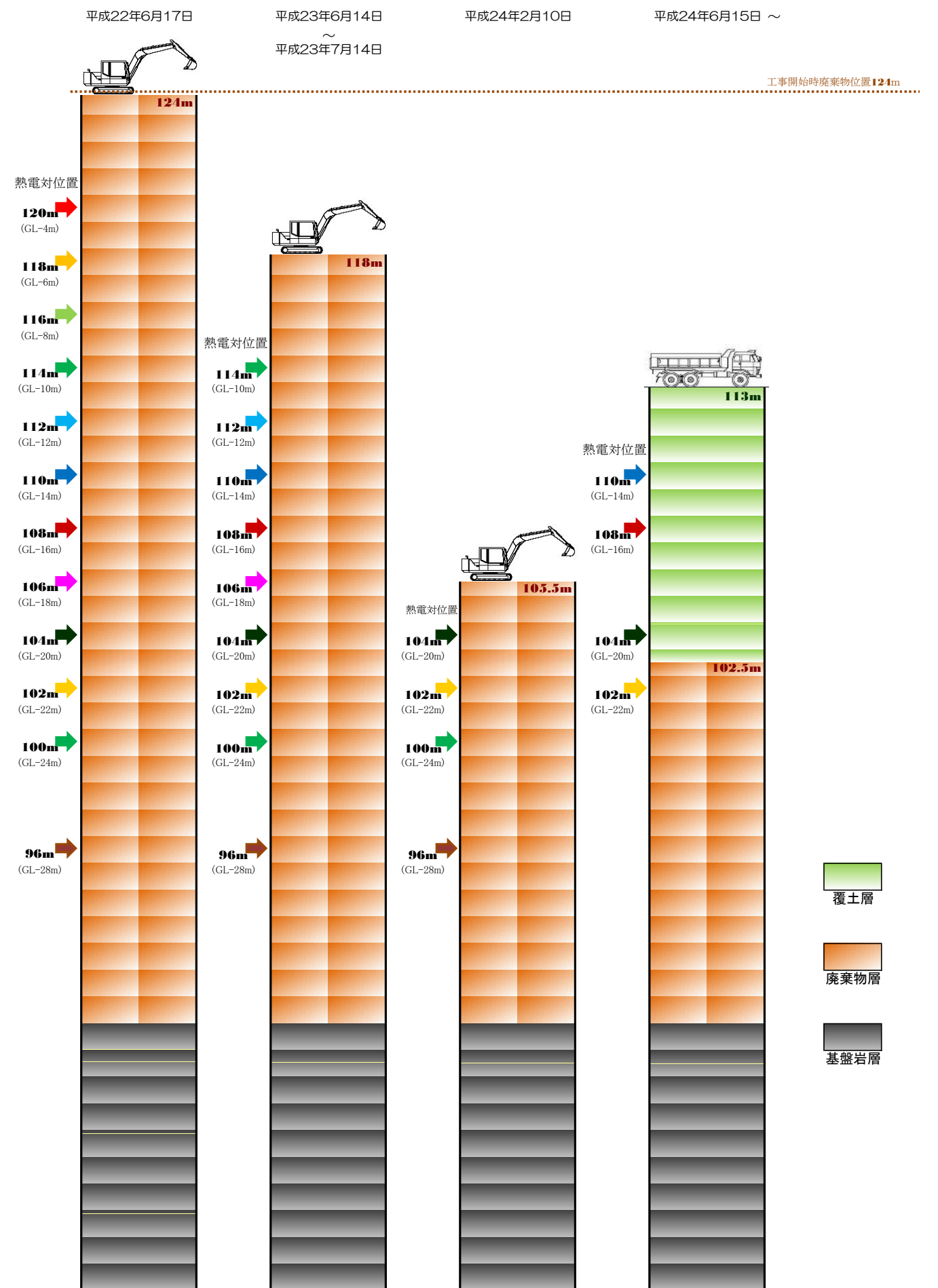
6. N-3周辺の廃棄物層の状況(矢印の位置は温度計の高さ位置、矢印の色は温度変化グラフの系列の色)(写真は平成16年9月から平成17年4月頃の状態)

b-31 標高125.0m

深度(m)	標高(m)	土質・地質	色調	記事
0.00 ~ 2.00	123.0	盛土・砂礫	黄褐	砂岩の風化礫主体
2.00 ~ 4.00	121.0	廃棄物・陶磁器くずコンクリートくず	暗灰	瓦片、コンクリートガラ主体
4.00 ~ 4.70	120.3	廃棄物・木くず陶磁器くず土砂	暗灰	<その他の混在物>瓦片
4.70 ~ 5.00	120.0	盛土・砂礫	灰褐	砂岩の風化礫主体
5.00 ~ 6.00	119.0	廃棄物・木くず陶磁器くず	暗灰	<その他の混在物>瓦片
6.00 ~ 7.00	118.0	廃棄物・コンクリートくず	灰	コンクリートガラ主体 瓦片混在
7.00 ~ 8.40	116.6	廃棄物・木くずコンクリートくず土砂	灰	<その他の混在物>タイル片、瓦片
8.40 ~ 8.70	116.3	盛土・砂礫	灰褐	砂岩・頁岩の角礫主体
8.70 ~ 13.00	112.0	廃棄物・木くず土砂	暗灰	<その他の混在物>瓦片、コンクリート片、鉄筋、ビニール片、陶器片、釘、プラスチック片、鉄くず片、ガラス片 11.00~14.00m燃えがら(炭化した木片)を連続的に確認
13.00 ~ 15.00	110.0	廃棄物・木くず陶磁器くず	暗灰	<その他の混在物>瓦片、ビニール片、コンクリートガラ
15.00 ~ 16.00	109.0	廃棄物・木くずコンクリートくず土砂	暗灰	<その他の混在物>瓦片、コンクリートガラ
16.00 ~ 18.00	107.0	廃棄物・木くず	黒灰	<その他の混在物>瓦片、ビニール片、コンクリートガラ 17.40~18.00m、炭化率高い 17.00~18.00m、炭化率低い
18.00 ~ 20.00	105.0	廃棄物・コンクリートくず	灰	<その他の混在物>瓦片、軽石、チャート礫
20.00 ~ 25.30	99.7	廃棄物・陶磁器くずコンクリートくず	暗灰	コンクリートガラ主体 空隙多い <その他の混在物>釘、円礫、ビニール片、タイル、木くず、ガラス片
25.30 ~ 26.30	98.7	廃棄物・陶磁器くず土砂	赤褐	瓦片主体
26.30 ~ 36.00	89.0	廃棄物・コンクリートくず土砂	暗褐	コンクリートガラ主体 空洞多い <その他の混在物>ガラス片、タイル片、瓦片、ビニール片、針金、円礫、鉄くず、木くず 25.00~30.00m燃えがら(炭化した木片)を連続的に確認
36.00 ~ 41.00	84.0	砂礫	黄褐	砂岩の角礫~風化礫主体 砂岩の岩塊混在 マトリックスは粘土質細砂
41.00 ~ 46.00	79.0	砂岩と頁岩の互層	黄褐~灰	コアは打撃により礫状主体に採取される 所々、片状に残る 部分的に風化著しくコアは土砂状、岩組織は残す、岩盤等級D~CL相当



7. N-3掘削工事の変遷(矢印の位置は温度計の高さ位置、矢印の色は温度変化グラフの系列の色)



ダイオキシン類汚染状況調査結果 (5地点混合)

(汚染範囲の特定調査地点+掘削廃棄物の汚染調査地点)
(528) (396)

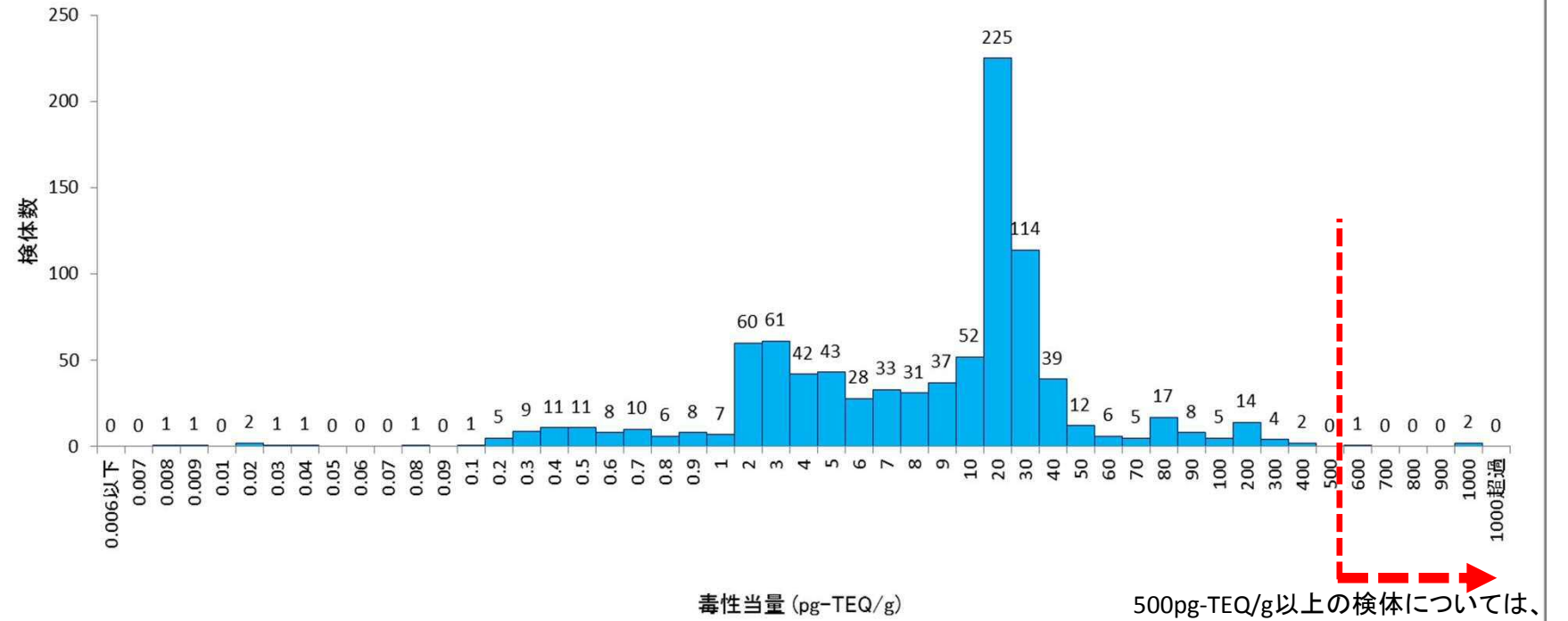
データ数	924 検体	
平均値	21.00 pg-TEQ/g	最大値 1000 pg-TEQ/g
中央値	10 pg-TEQ/g	最小値 0.0079 pg-TEQ/g
最頻値	11 pg-TEQ/g	

汚染調査 ダイオキシン類 割合



0.01pg-TEQ/g以下 (0.2%)	0.01pg-TEQ/g超過 0.1pg-TEQ/g以下 (0.6%)
0.1pg-TEQ/g超過 1pg-TEQ/g以下 (8.1%)	1pg-TEQ/g超過 10pg-TEQ/g以下 (41.9%)
10pg-TEQ/g超過 100pg-TEQ/g以下 (46.6%)	100pg-TEQ/g超過 1000pg-TEQ/g以下 (2.5%)

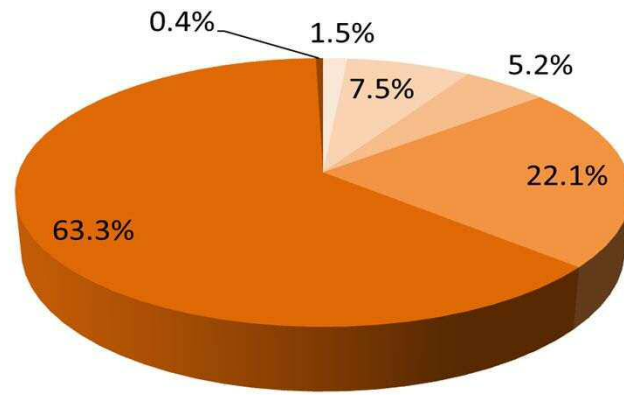
ダイオキシン類汚染調査結果(5地点混合) 分布図



整形材ダイオキシン類分析結果

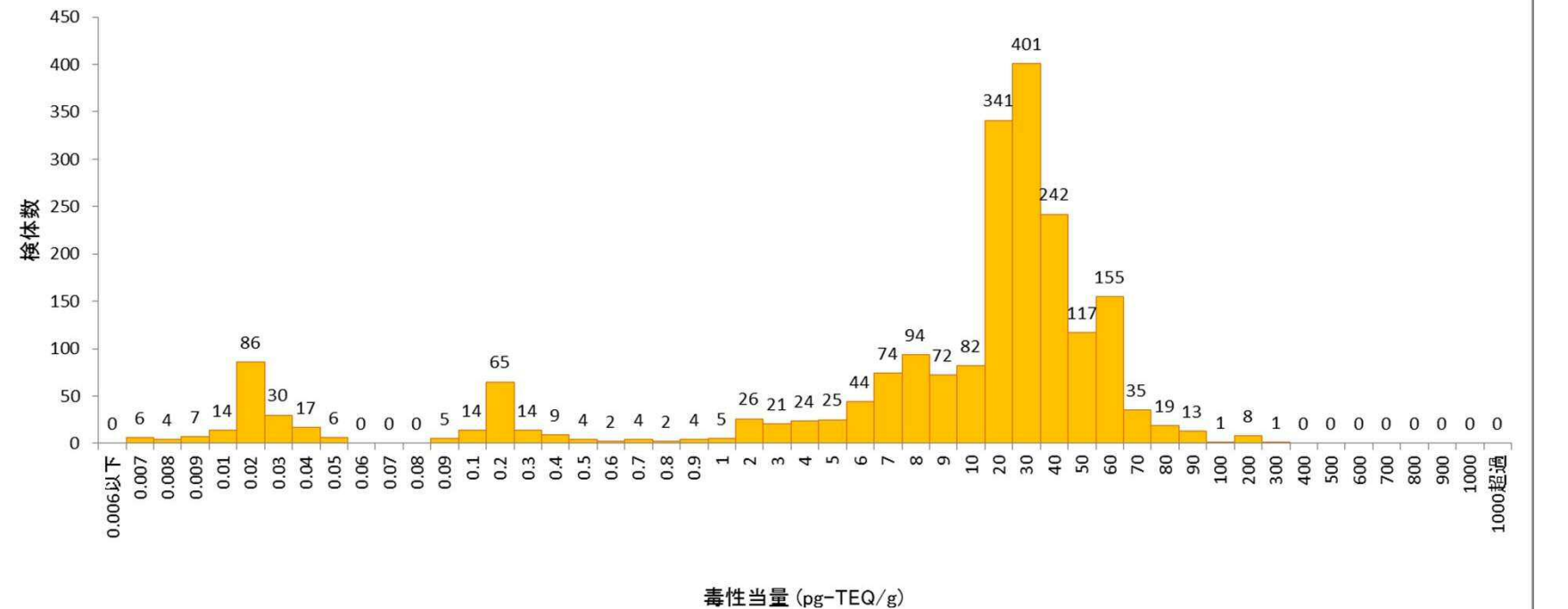
データ数	2093 検体	
平均値	22.73 pg-TEQ/g	最大値 210 pg-TEQ/g
中央値	19 pg-TEQ/g	最小値 0.0063 pg-TEQ/g
最頻値	28 pg-TEQ/g	

整形材 ダイオキシン類 割合



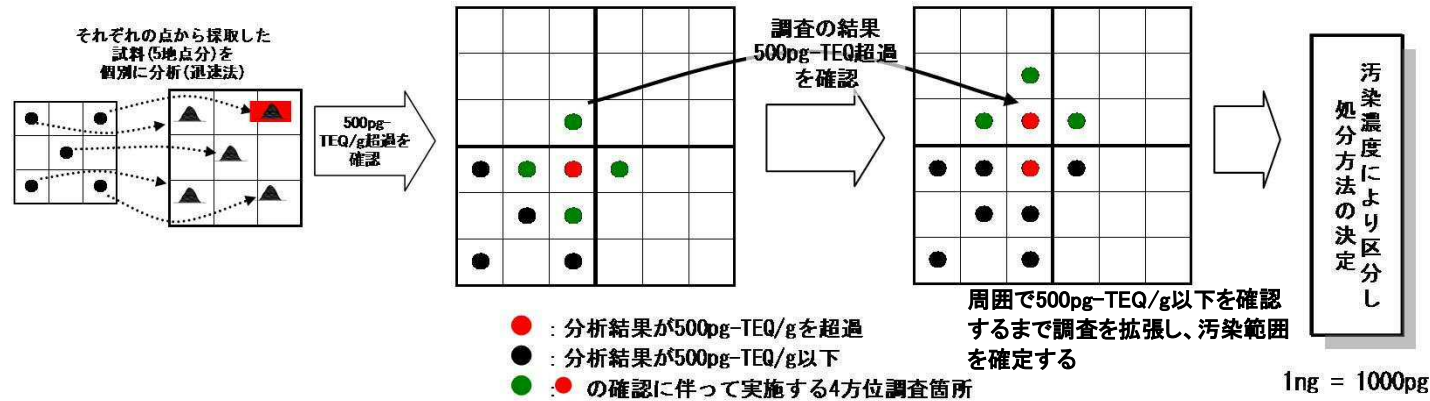
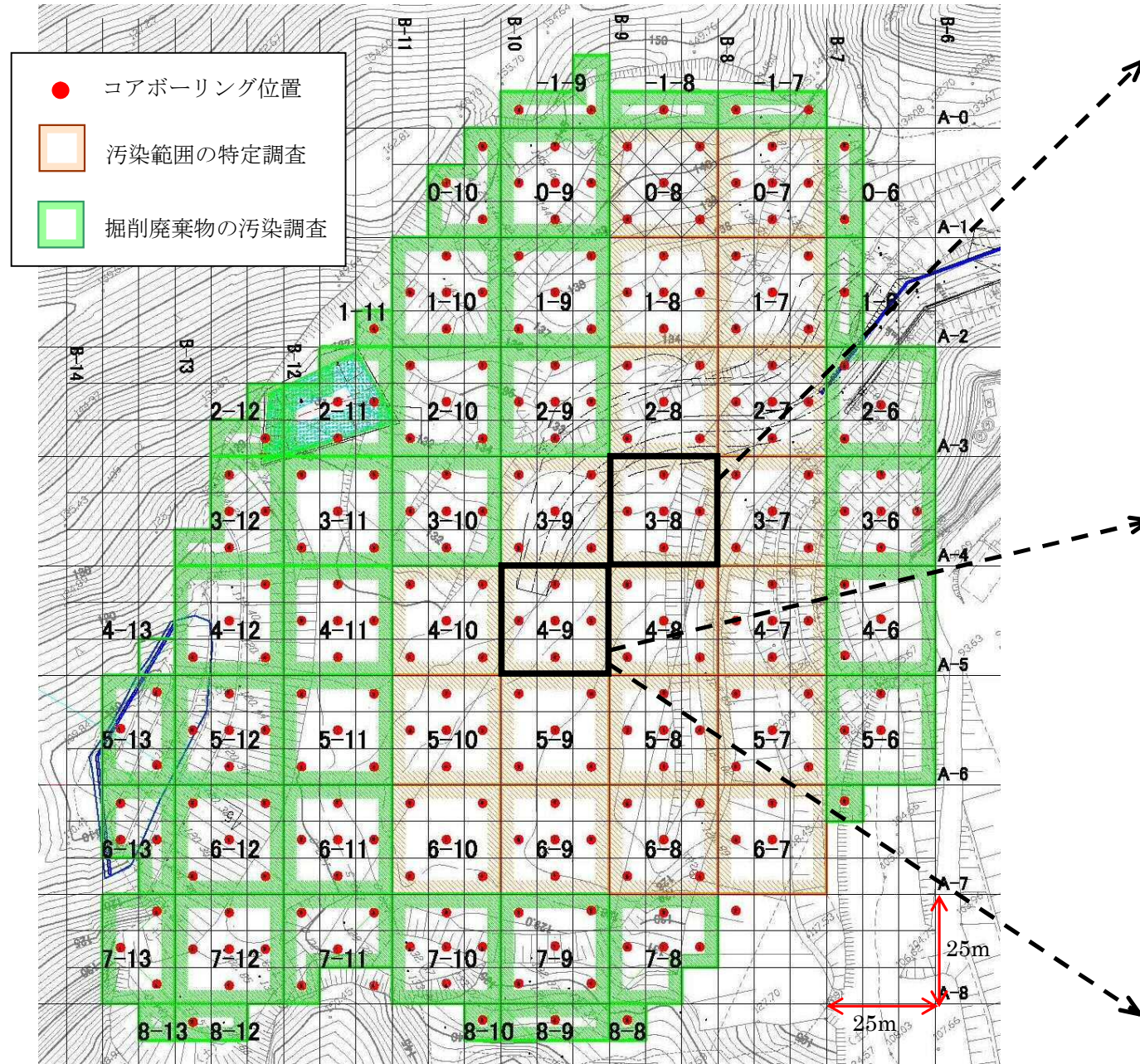
0.01pg-TEQ/g以下 (1.5%)	0.01pg-TEQ/g超過 0.1pg-TEQ/g以下 (7.5%)
0.1pg-TEQ/g超過 1pg-TEQ/g以下 (5.2%)	1pg-TEQ/g超過 10pg-TEQ/g以下 (22.1%)
10pg-TEQ/g超過 100pg-TEQ/g以下 (63.3%)	100pg-TEQ/g超過 (0.4%)

整形材 ダイオキシン類 分布図

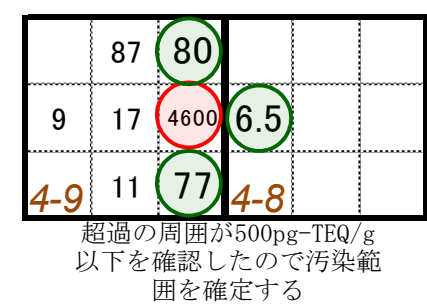
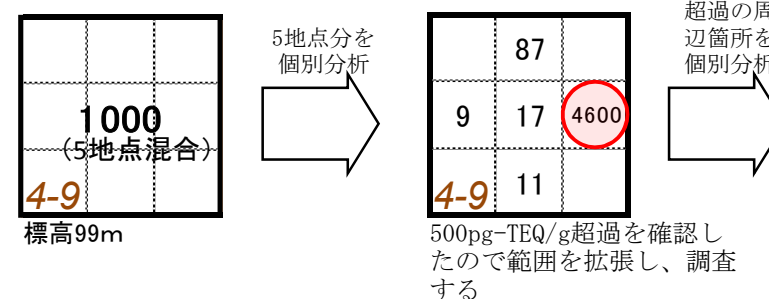
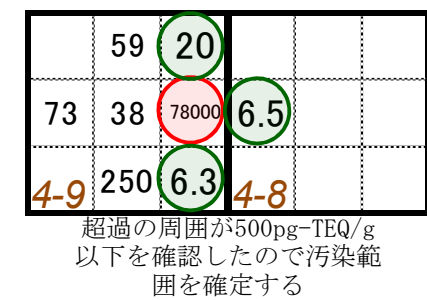
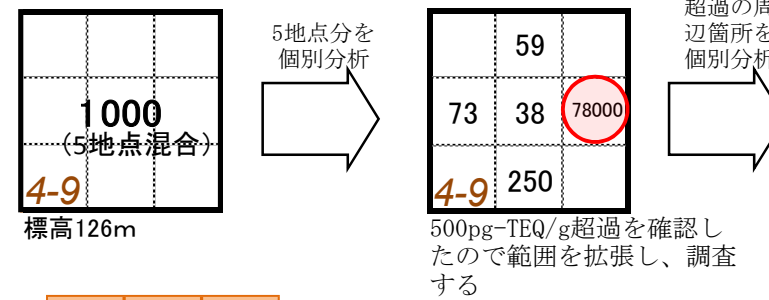
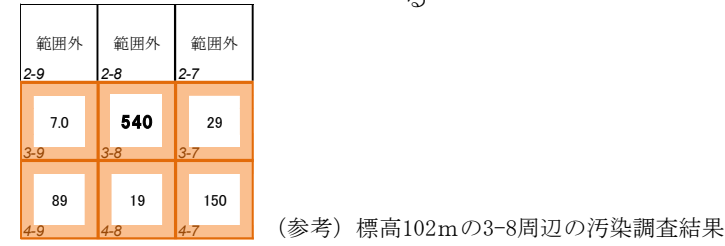
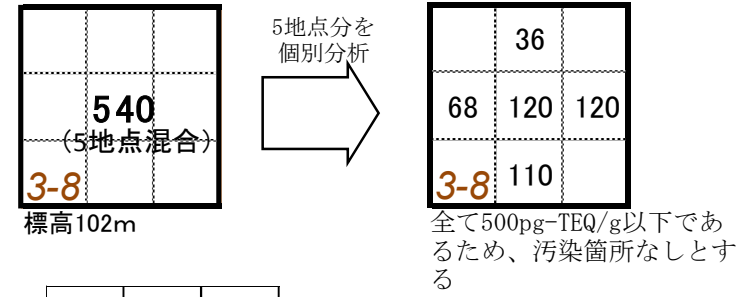


ダイオキシン類汚染調査

1. 調査平面図と汚染状況調査の方法

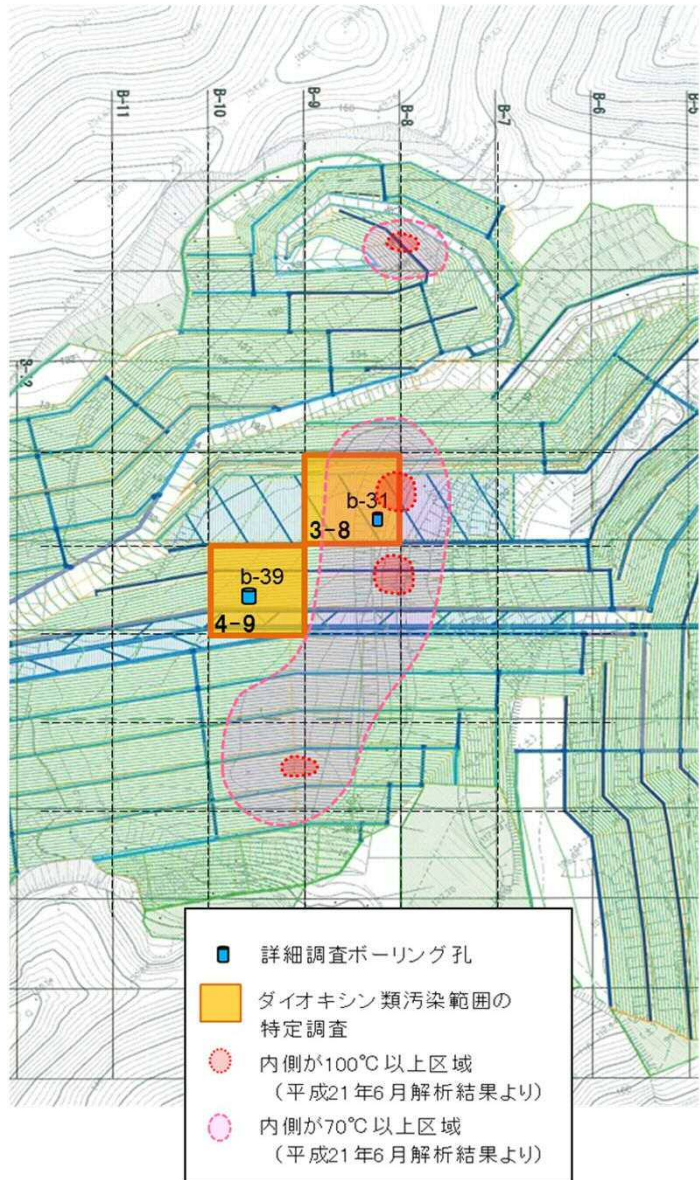


2. 汚染範囲の特定調査の結果



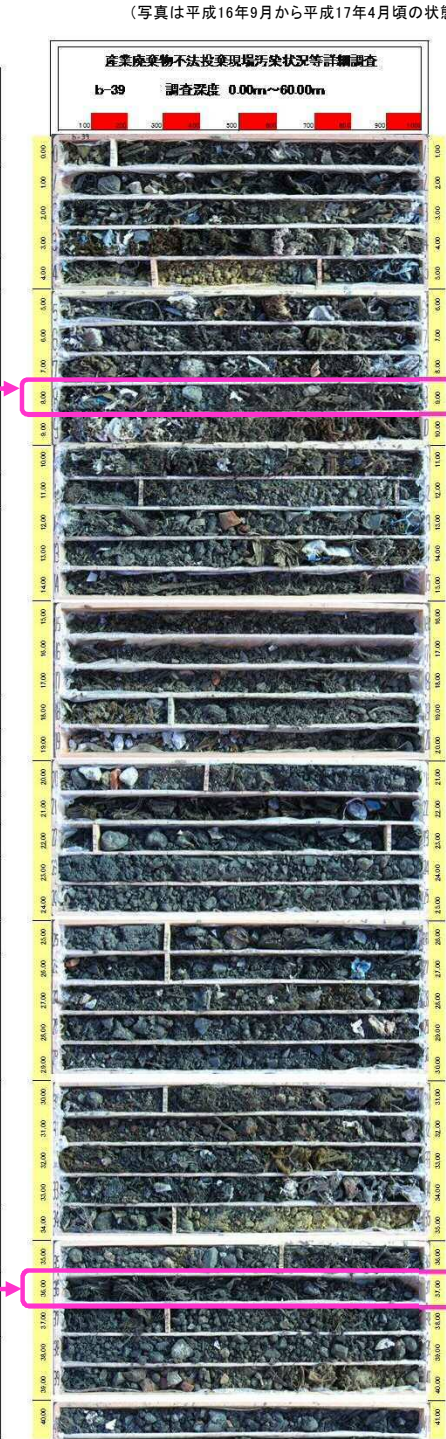
ダイオキシン類汚染範囲の特定調査結果と
廃棄物層の状況

位置関係



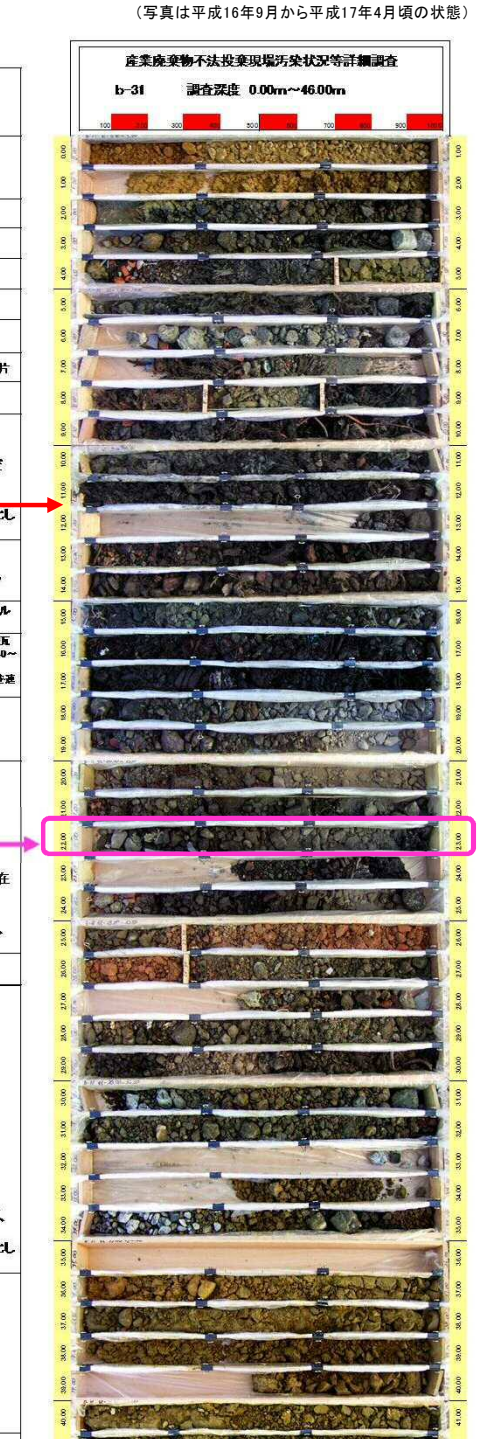
○ b-39 標高 136.0m

深度(m)	標高(m)	土質・地質	色調	記事
0.00 ~ 0.15	135.89	盛土・砂質シルト	黄灰	礫を不規則に混入
0.15 ~ 4.25	131.79	廃棄物・木くず	黒茶～黒	2.65~2.80m間に埋土の砂質シルトを介する その他の混在物> ビニール・プラスチック・鉄くず・瓦
4.25 ~ 4.70	131.34	埋土・シルト質砂	黄灰	礫を不規則に混入
4.70 ~ 11.20	124.84	廃棄物・木くず	黒～黒茶	8.30~9.00m間木くず混入土砂状 その他の混在物> ビニール・プラスチック・鉄くず・コンクリート片・布くず・ガラス片
11.20 ~ 11.95	124.09	埋土・砂質シルト	暗灰	木くず・鉄くずを混入
11.95 ~ 18.30	117.74	廃棄物・木くず	黒茶	<その他の混在物> ビニール・プラスチック・鉄くず・レンガ片・陶器類・壁
18.30 ~ 19.00	117.04	廃棄物・木くず土砂	黒	鉄くず・レンガ片を混入
19.00 ~ 20.40	115.64	廃棄物・木くず	暗灰～黒茶	コンクリート片・ガラス片・レンガ片を混入
20.40 ~ 21.00	115.04	埋土・砂質シルト	黒	木くず・レンガ片・陶器類を混入
21.00 ~ 22.10	113.94	廃棄物・木くず	黒茶	鉄くず・ビニール・壁を混入 レンガ片・プラスチック・鉄くずを混入
22.10 ~ 22.90	113.14	廃棄物・木くず土砂	黒～暗灰	
22.90 ~ 25.30	110.74	埋土・砂質シルト	暗灰～黒	プラスチック・木くず・レンガ片・ビニールを混入
25.30 ~ 26.30	109.74	廃棄物・木くず	黒茶	ビニール・プラスチック・鉄くず・レンガ片
26.30 ~ 30.30	105.74	廃棄物・木くず土砂	黒茶～黒	<その他の混在物> プラスチック・ビニール片・ガラス片
30.30 ~ 34.30	101.74	廃棄物・木くず	黒～暗灰	32.8~33.1m間シルト質砂礫の土砂を介する <その他の混在物> 鉄くず・プラスチック・ビニール・レンガ片
34.30 ~ 35.60	100.44	埋土・砂質シルト	暗黒褐～暗灰	木くず・レンガ片・ビニールを混入する
35.60 ~ 37.30	98.74	廃棄物・木くず	黒	34.5~37.0m間埋土の混入が多い <その他の混在物> レンガ片



○ b-31 標高 125.0m

深度(m)	標高(m)	土質・地質	色調	記事
0.00 ~ 2.00	123.0	盛土・砂礫	黄褐	砂岩の風化礫主体
2.00 ~ 4.00	121.0	廃棄物・陶磁器くず・コンクリートくず	暗灰	瓦片、コンクリートガラ主体
4.00 ~ 4.70	120.3	廃棄物・木くず陶磁器くず土砂	暗灰	<その他の混在物> 瓦片
4.70 ~ 5.00	120.0	盛土・砂礫	灰褐	砂岩の風化礫主体
5.00 ~ 6.00	119.0	廃棄物・木くず陶磁器くず	暗灰	<その他の混在物>瓦片
6.00 ~ 7.00	118.0	廃棄物・コンクリートくず	灰	コンクリートガラ主体 瓦片混在
7.00 ~ 8.40	116.6	廃棄物・木くずコンクリートくず土砂	暗灰	<その他の混在物>タイル片、瓦片
8.40 ~ 8.70	116.3	盛土・砂礫	灰褐	砂岩・頁岩の角礫主体
8.70 ~ 13.00	112.0	廃棄物・木くず土砂	暗灰	<その他の混在物> 瓦片、コンクリート片、鉄筋、ビニール片、陶器片、釘、プラスチック片、鉄くず片、ガラス片 11.00~14.00m間土砂が炭化した木片を連続的に確認
13.00 ~ 15.00	110.0	廃棄物・木くず陶磁器くず	暗灰	<その他の混在物> 瓦片、ビニール片、コンクリートガラ
15.00 ~ 16.00	109.0	廃棄物・木くずコンクリートくず土砂	暗灰	<その他の混在物>瓦片、ビニール片、コンクリートガラ
16.00 ~ 18.00	107.0	廃棄物・木くず	黒灰	<その他の混在物>プラスチック片、鉄くず片、17.40~18.00m間土砂を混入 17.00~18.00m間土砂が炭化した木片を連続的に確認
18.00 ~ 20.00	105.0	廃棄物・コンクリートくず	灰	<その他の混在物> 瓦片、軽石、チャート礫
20.00 ~ 25.30	99.7	廃棄物・陶磁器くず・コンクリートくず	暗灰	コンクリートガラ主体、瓦片混在 空洞多い <その他の混在物> 釘、円礫、ビニール片、タイル、木くず、ガラス片
25.30 ~ 26.30	98.7	廃棄物・陶磁器くず土砂	赤褐	瓦片主体
26.30 ~ 36.00	89.0	廃棄物・コンクリートくず土砂	暗褐	コンクリートガラ主体 空洞多い <その他の混在物> ガラス片、タイル片、瓦片、ビニール片、釘、円礫、鉄くず、木くず 25.00~30.00m間土砂が炭化した木片を連続的に確認
36.00 ~ 41.00	84.0	砂礫	黄泥	砂岩の角礫～風化礫主体 砂岩の岩塊混在 マトリックスは粘土質細砂

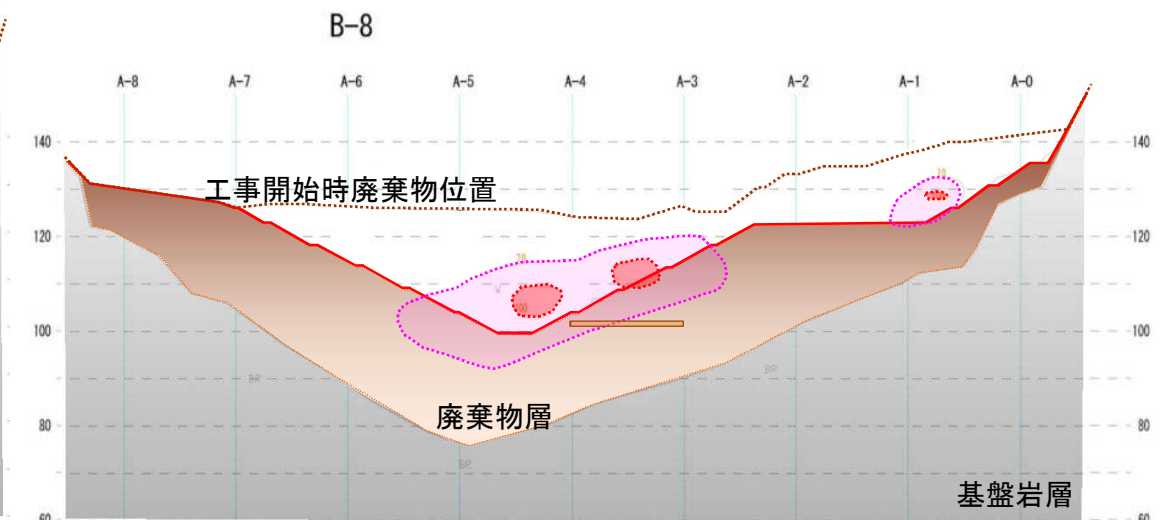
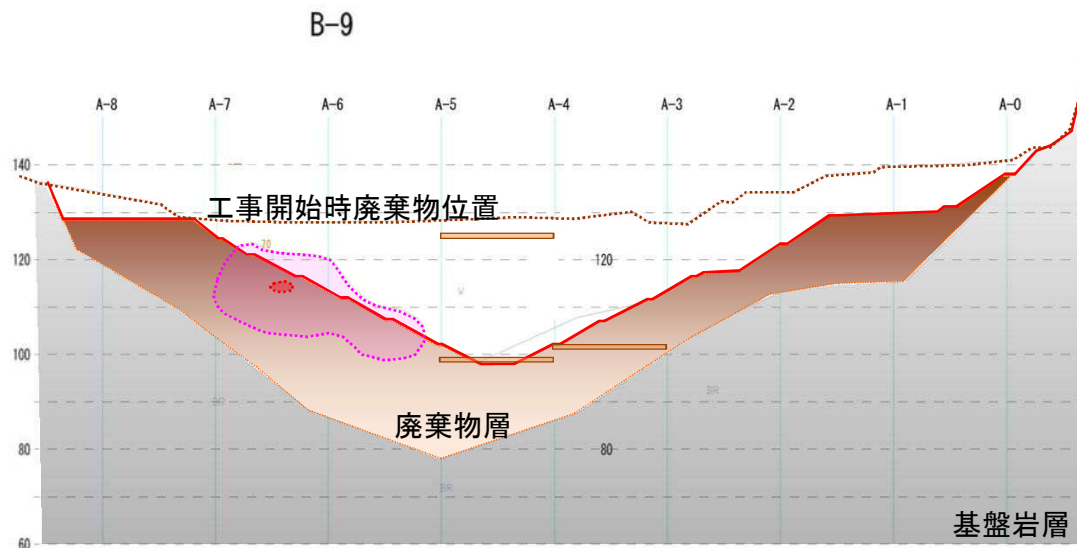


b-31は平成18年9月に孔内温度563.9°Cを観測したボーリング孔である。

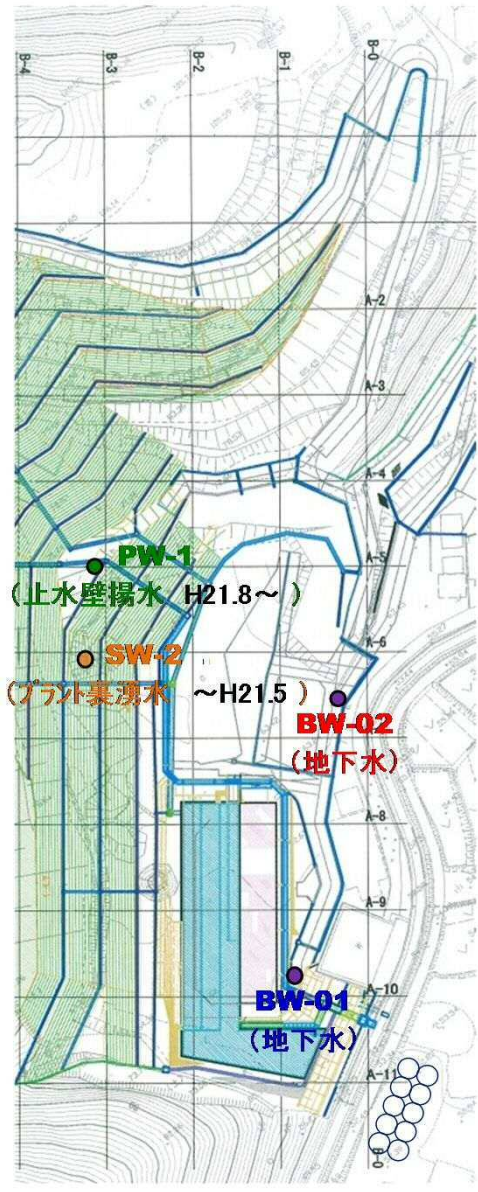
注水消火後のダイオキシン類汚染範囲の特定調査にて500pg-TEQ/g以上を検出した箇所は3-8、4-9の二つの範囲であった。

右図は、それぞれの範囲に含まれていたボーリングコアの廃棄物の状況に、500pg-TEQ/g以上を検出した位置、563.9°Cを観測した位置を示したものである。(コア下部は一部略)

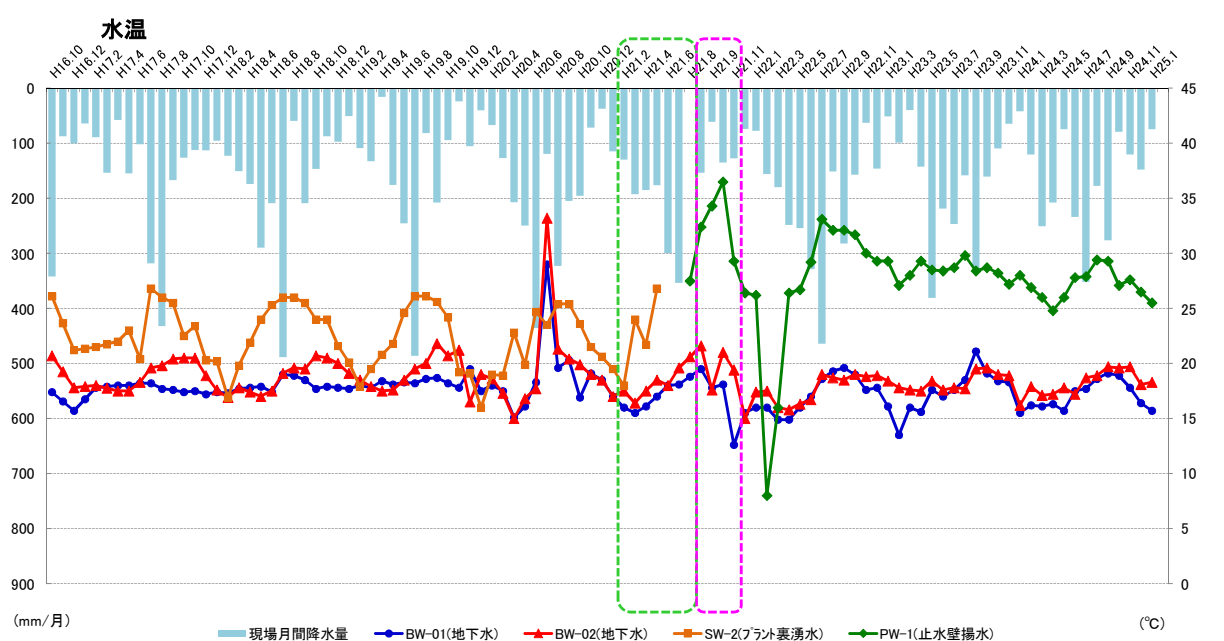
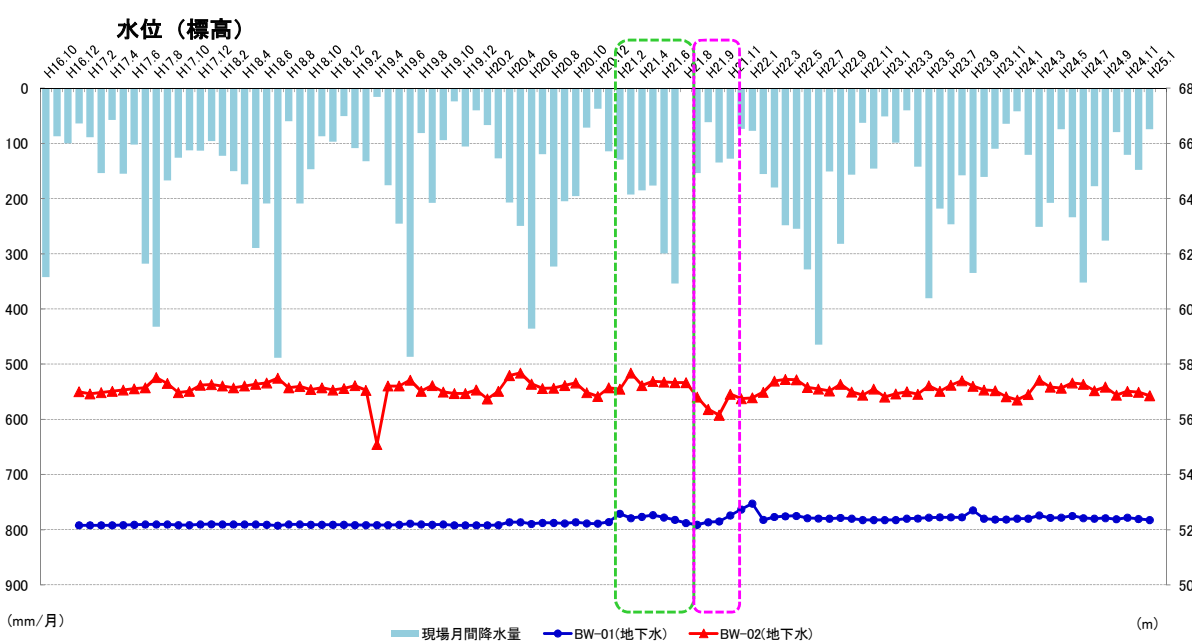
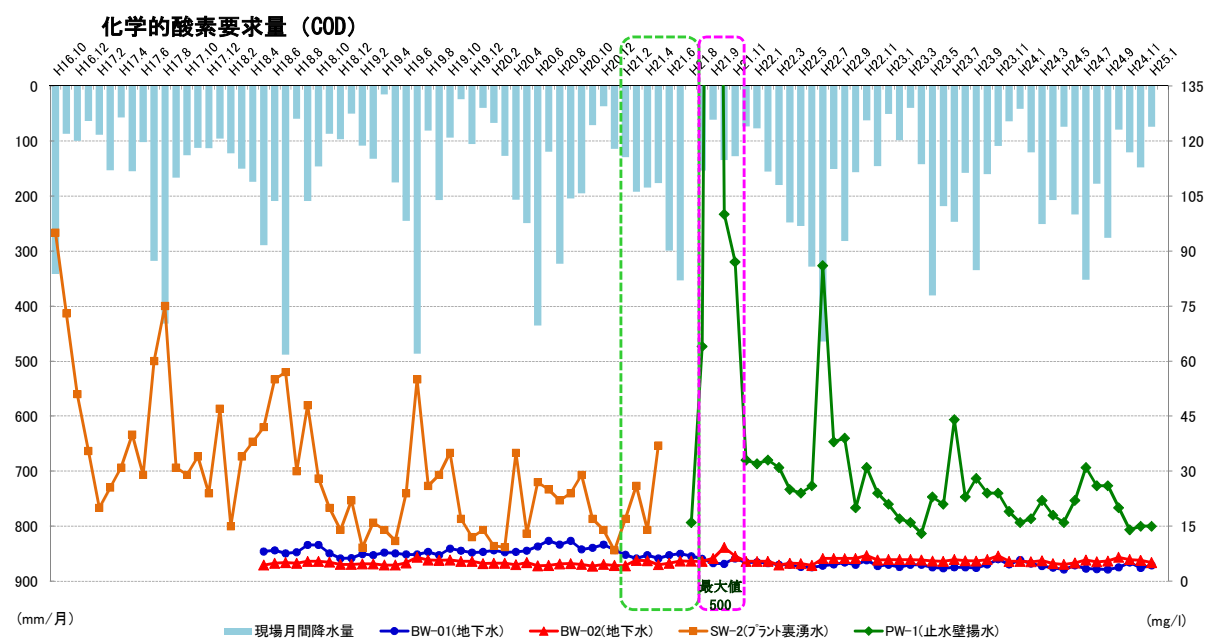
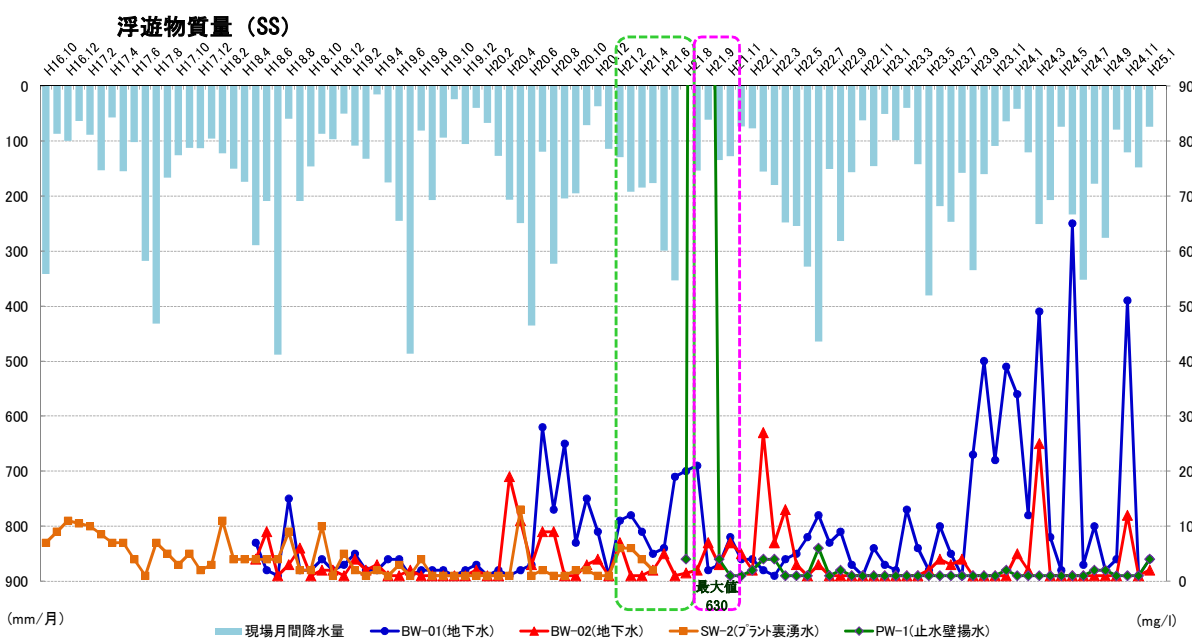
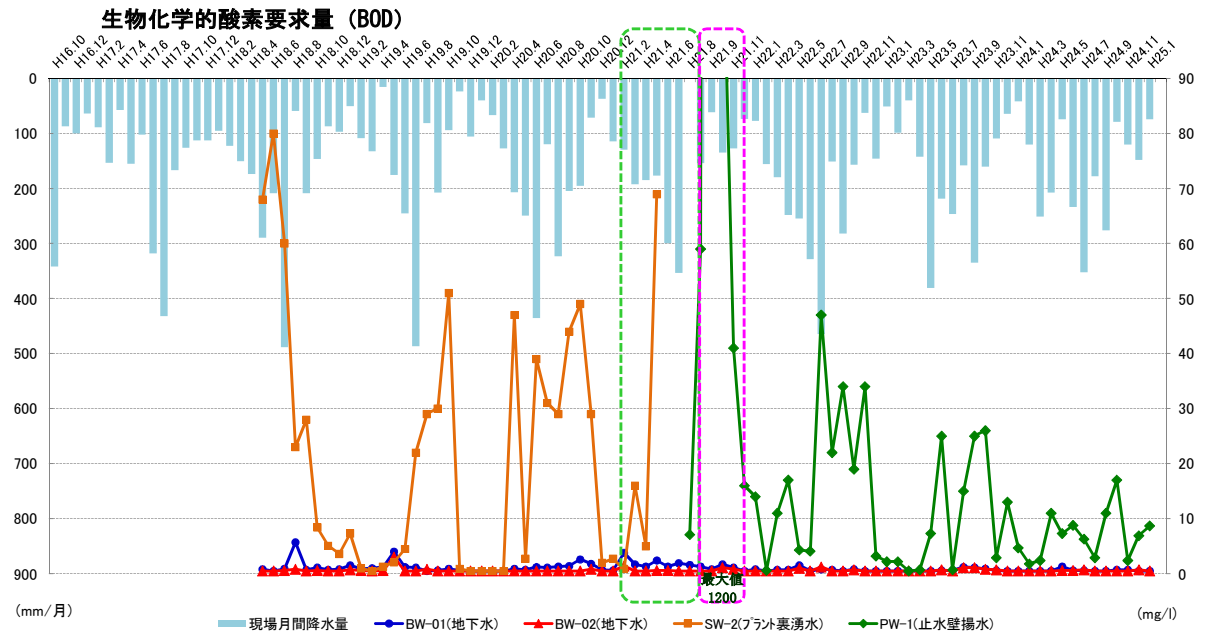
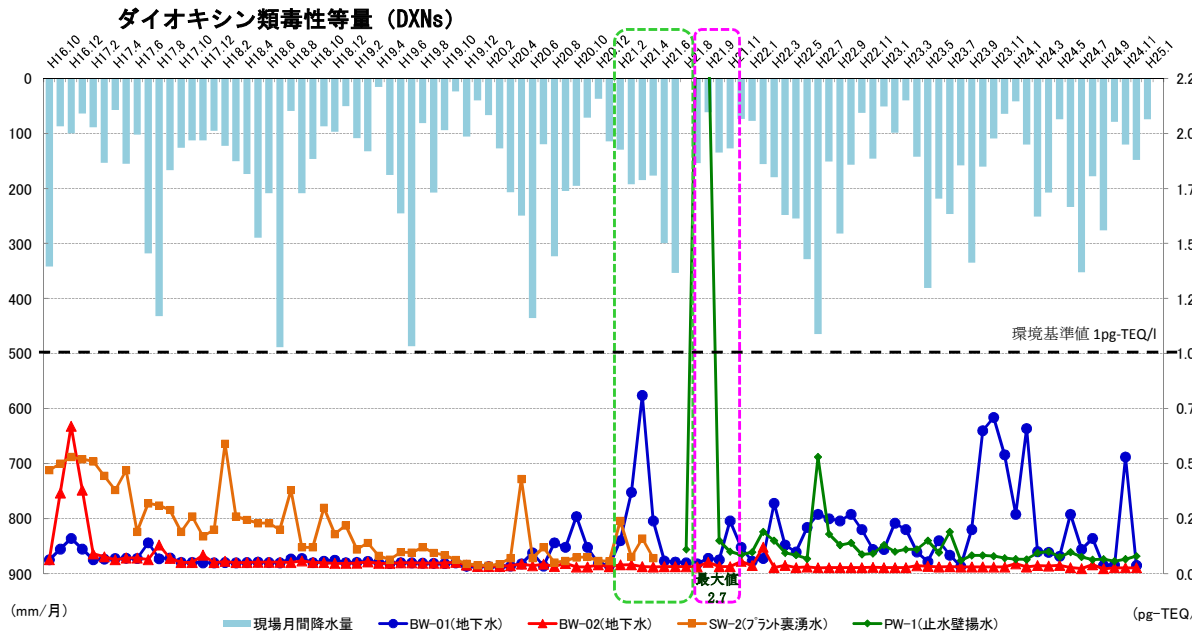
また平成21年6月の温度解析結果との位置関係はそれぞれ図のようであった。



モニタリング調査結果【水質（毎月）】

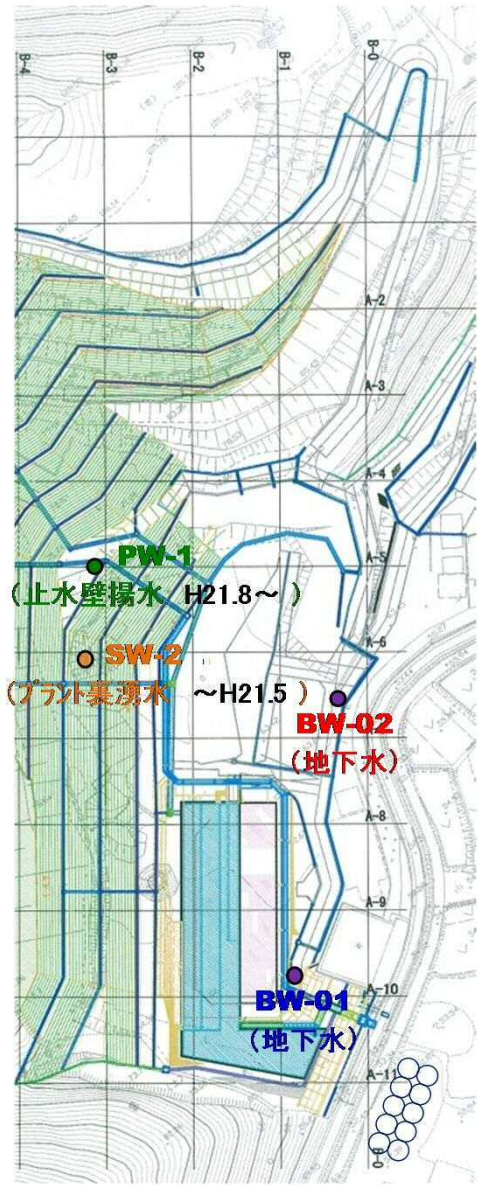


期間	現場状況
H21.1~7	場内整備期間 (止水壁、調整池等の施工)
H21.8~10	注水消火期間
H22.1~	掘削・覆土期間

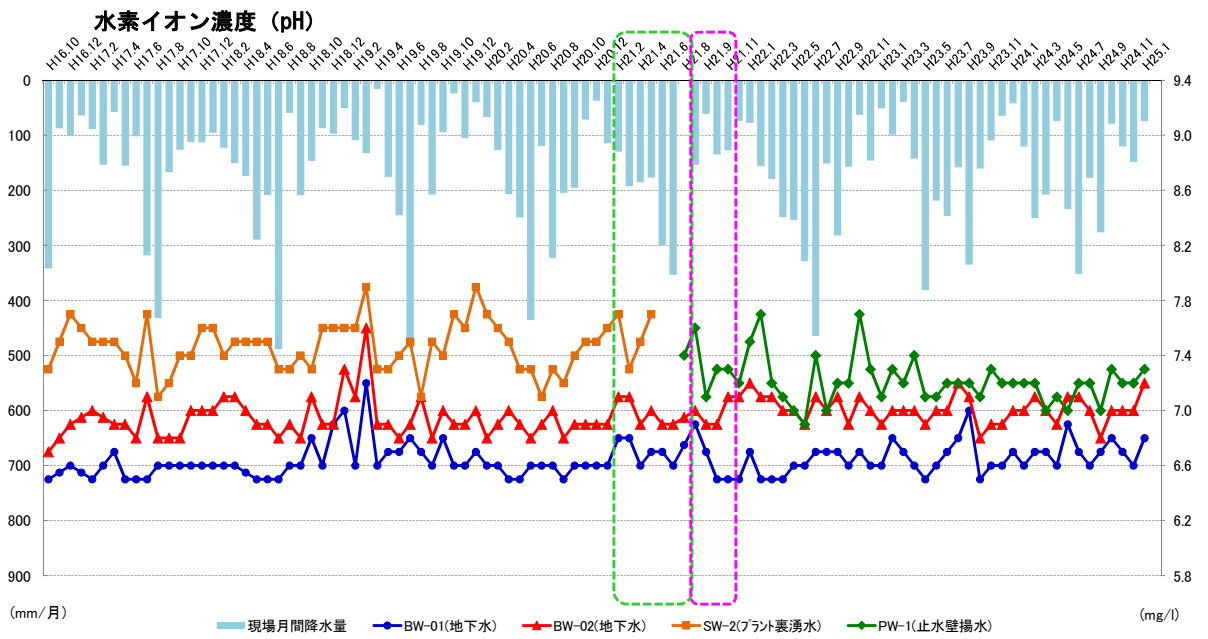
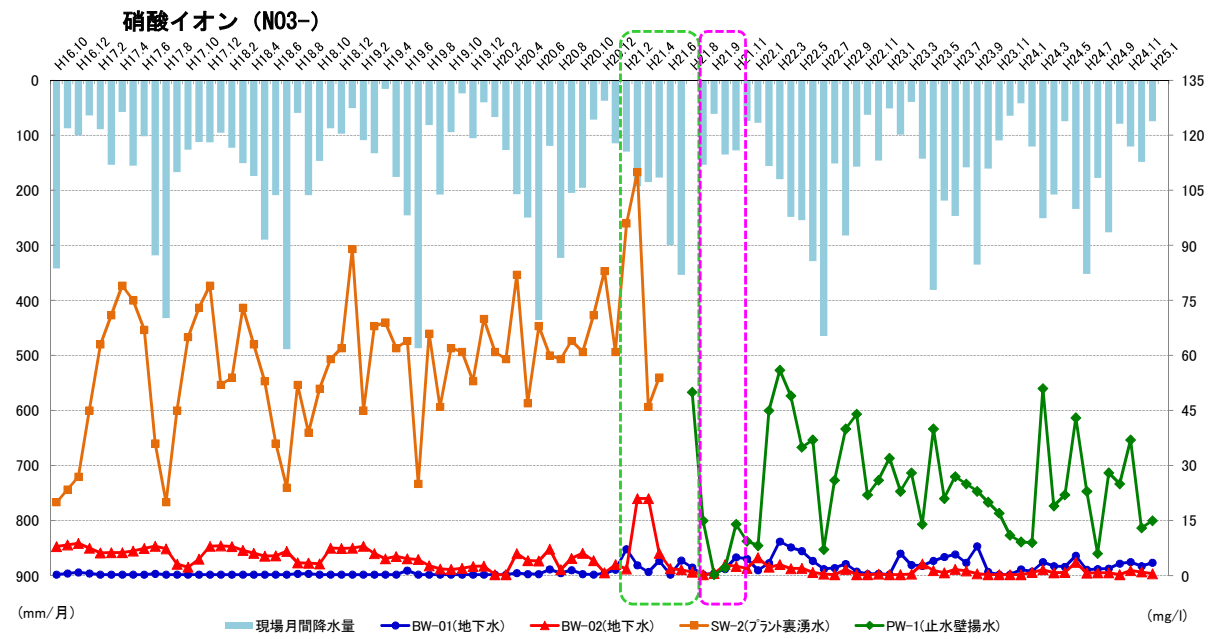
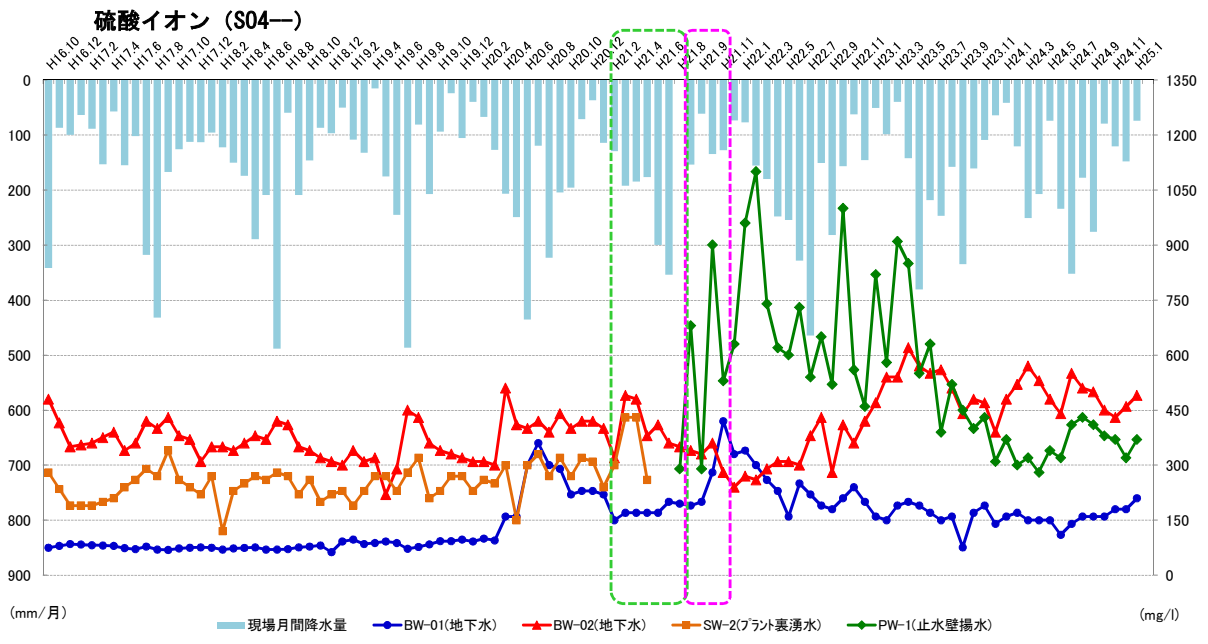
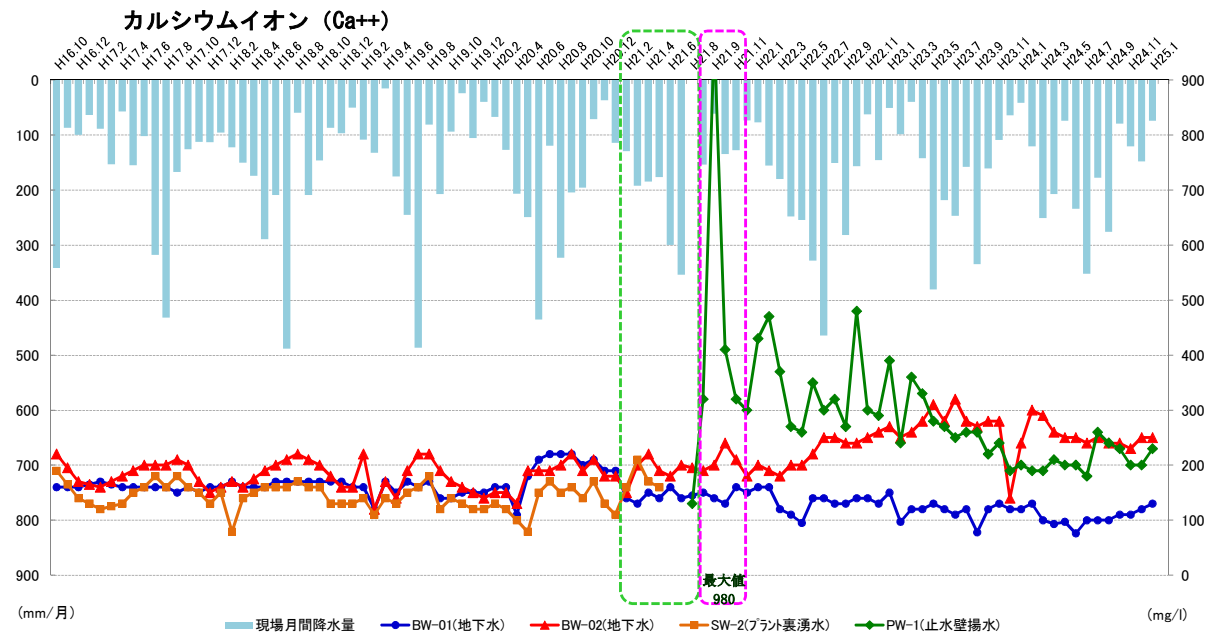
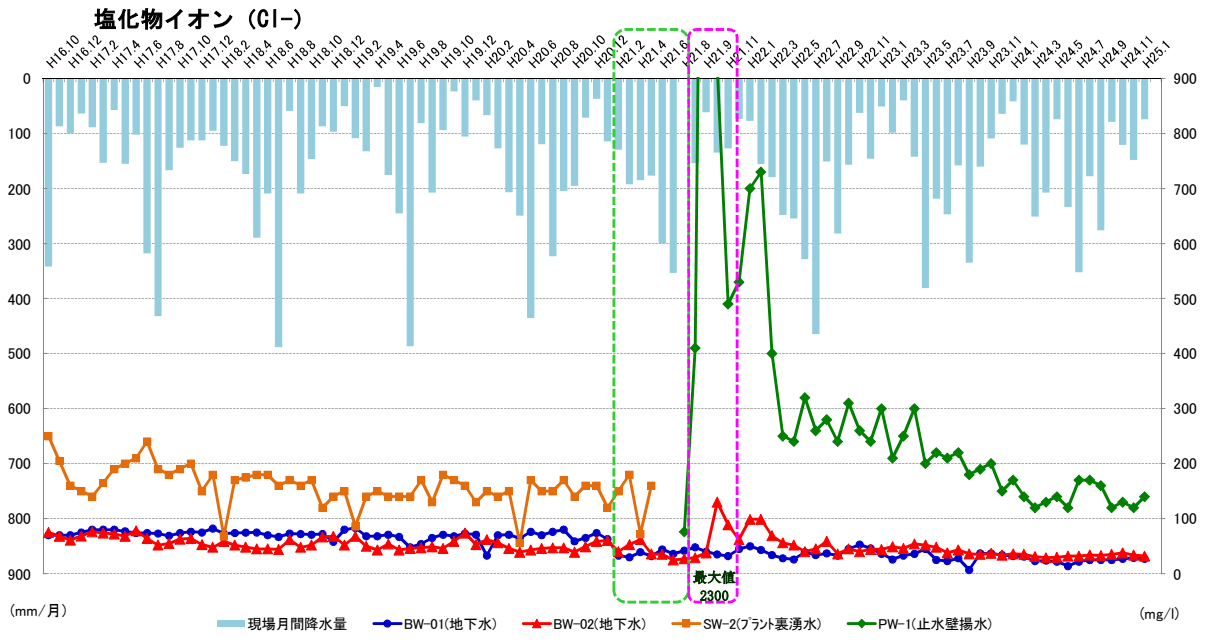
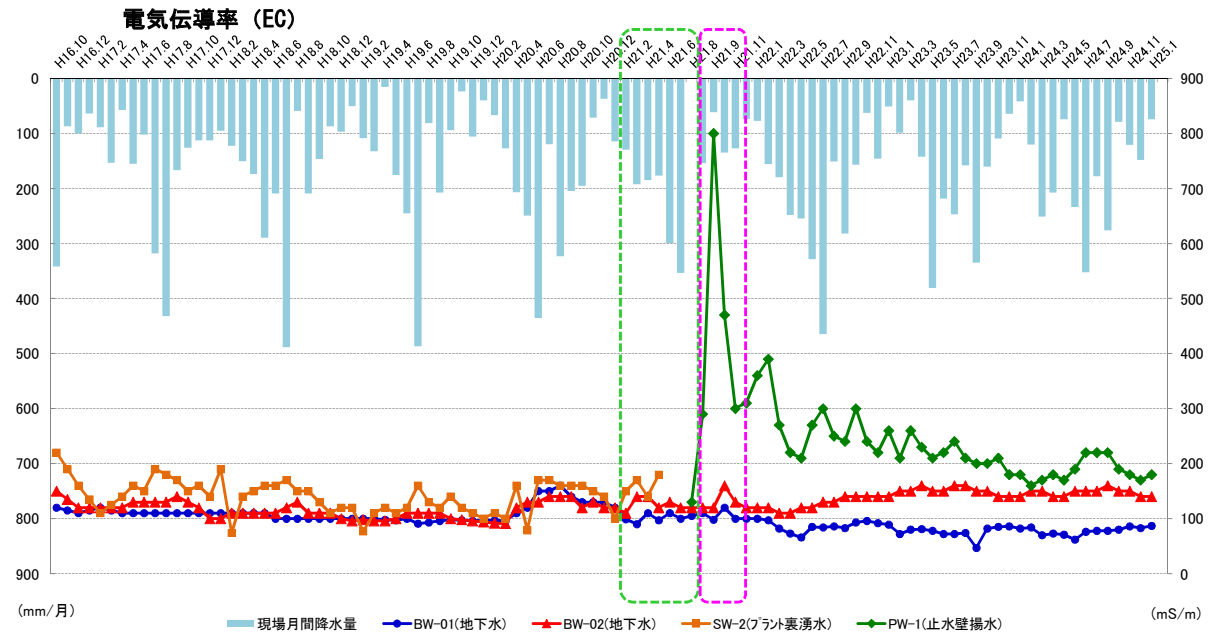


※H21.8は2回観測しており、降水量は2回目のみ表示している。

モニタリング調査結果【水質（毎月）】

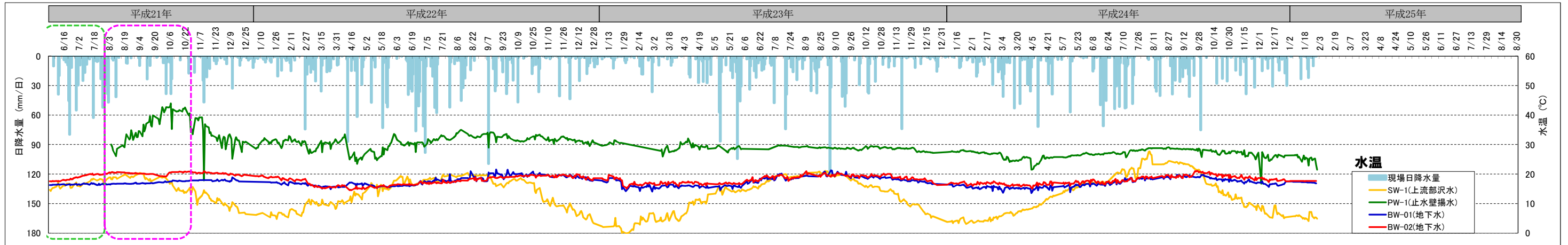
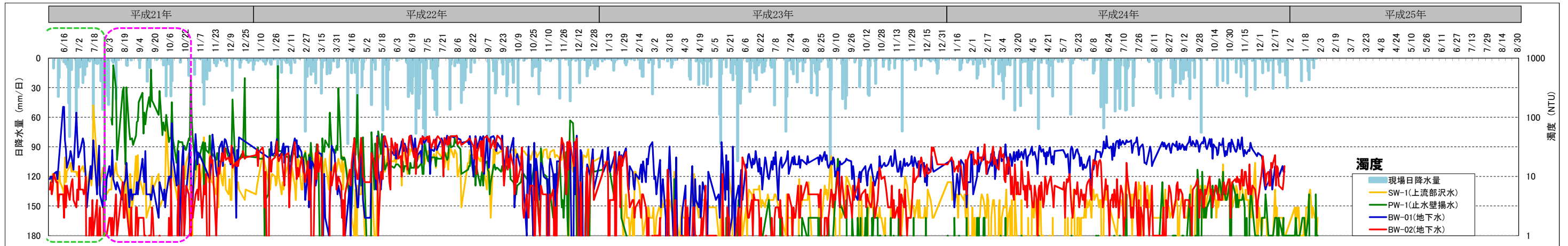
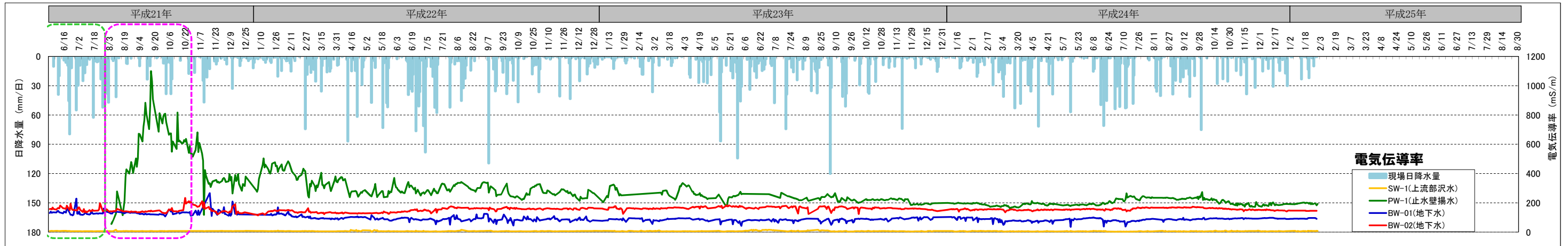
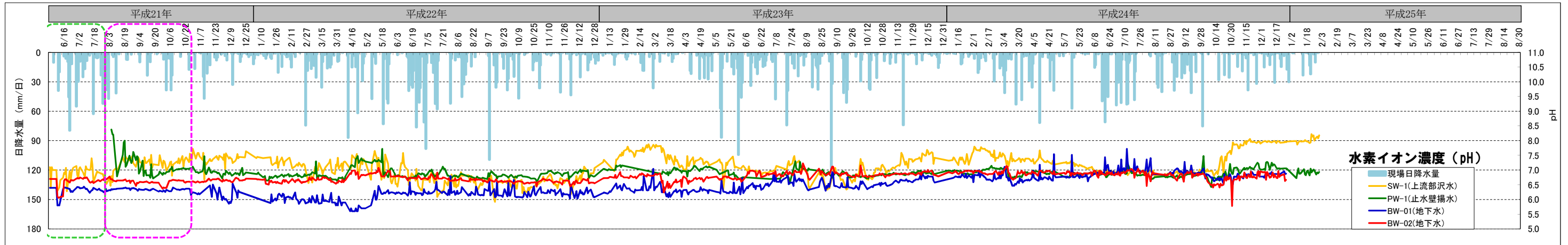


期間	現場状況
H21.1~7	場内整備期間 (止水壁、調整池等の施工)
H21.8~10	注水消火期間
H22.1~	掘削・覆土期間



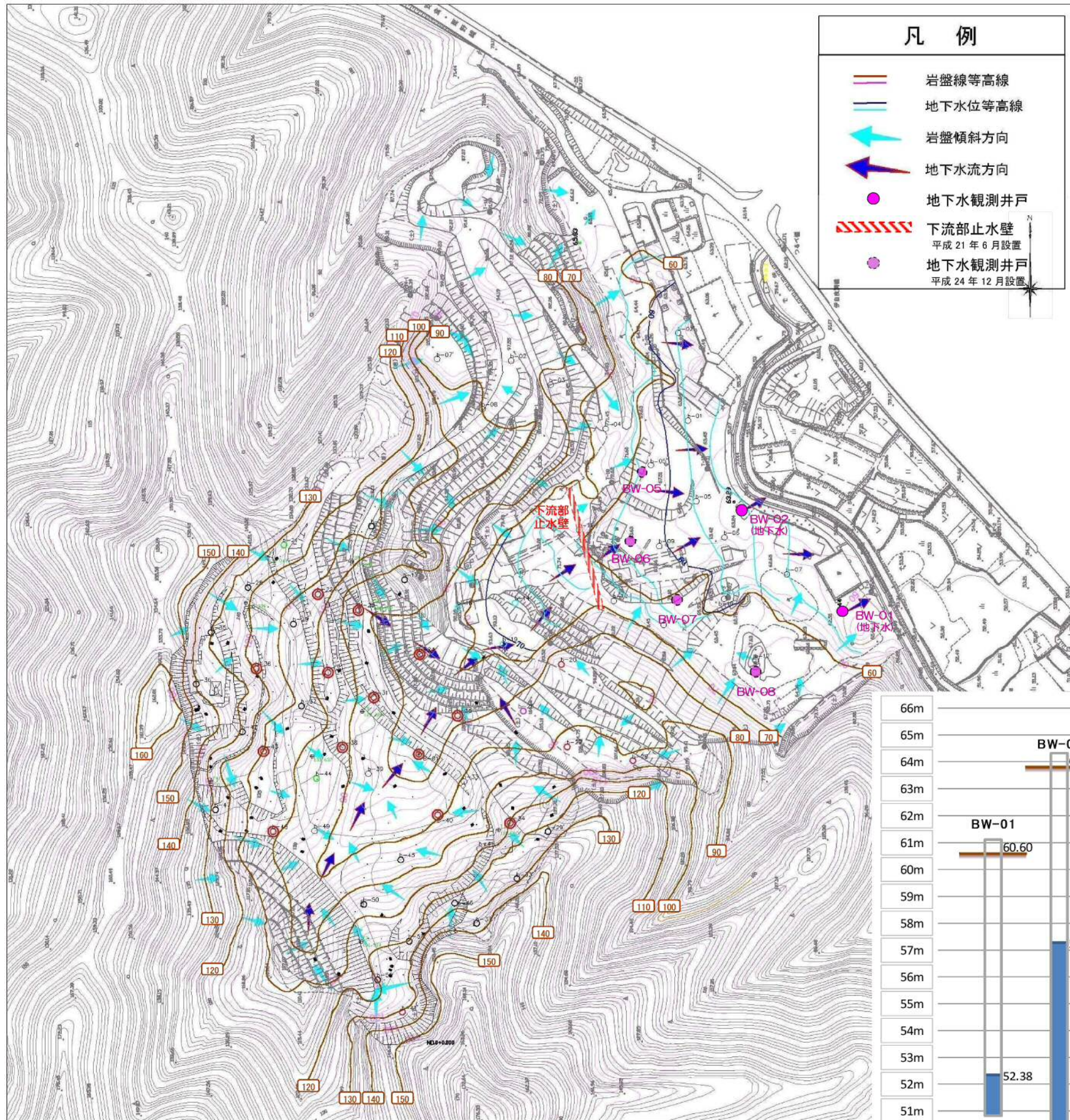
※H21.8は2回観測しており、降水量は2回目にのみ表示している。

日常監視項目【水質(毎日)】

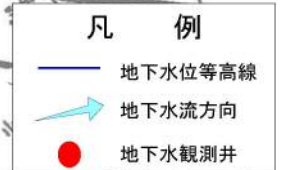
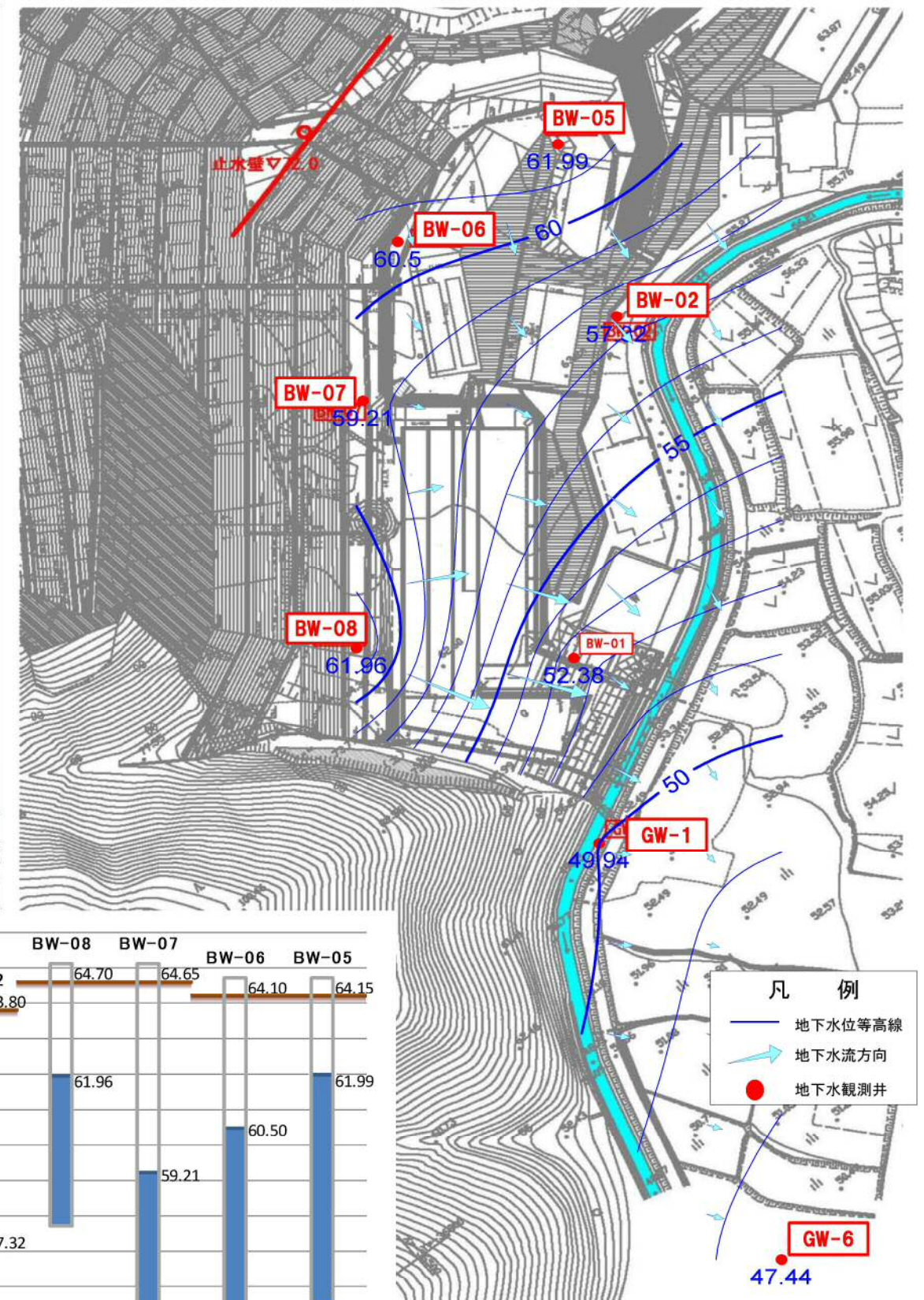
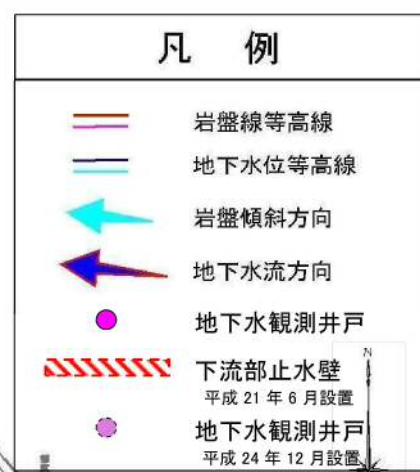


期間	H21.1~7	H21.8~10	H22.1~
現場状況	場内整備期間 (止水壁、調整池等の施工)	注水消火期間	掘削・覆土期間

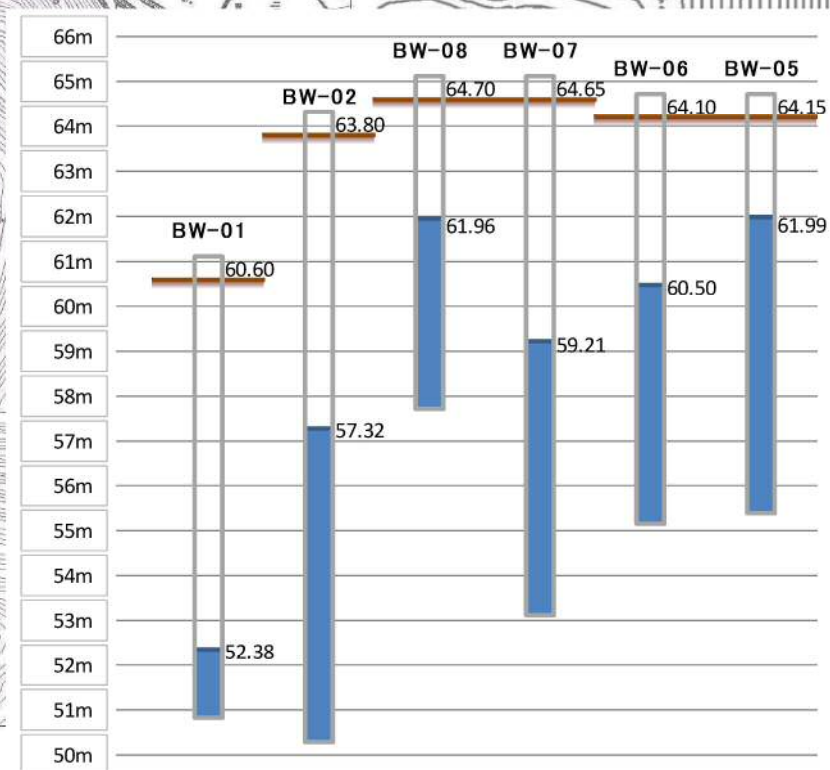
測定:水素イオン濃度・電気伝導率・濁度・水温 (調査頻度:工事稼働日 調査手法:作業員による水質計での測定)
 ※平成25年1月よりBW-01、BW-02において電気伝導率・水温については水質自動計測器による連続測定とし、
 水素イオン濃度・濁度については測定を終了する。
 降水量 (調査頻度:毎日 調査手法:自動計測器による計測)



岩盤等高線と地下水位（平成16年）



地下水位コンター図（平成25年1月のデータより解析）
（コンタリングマップソフトSurfer8使用）



地下水観測井概要図（平成25年1月のデータより）

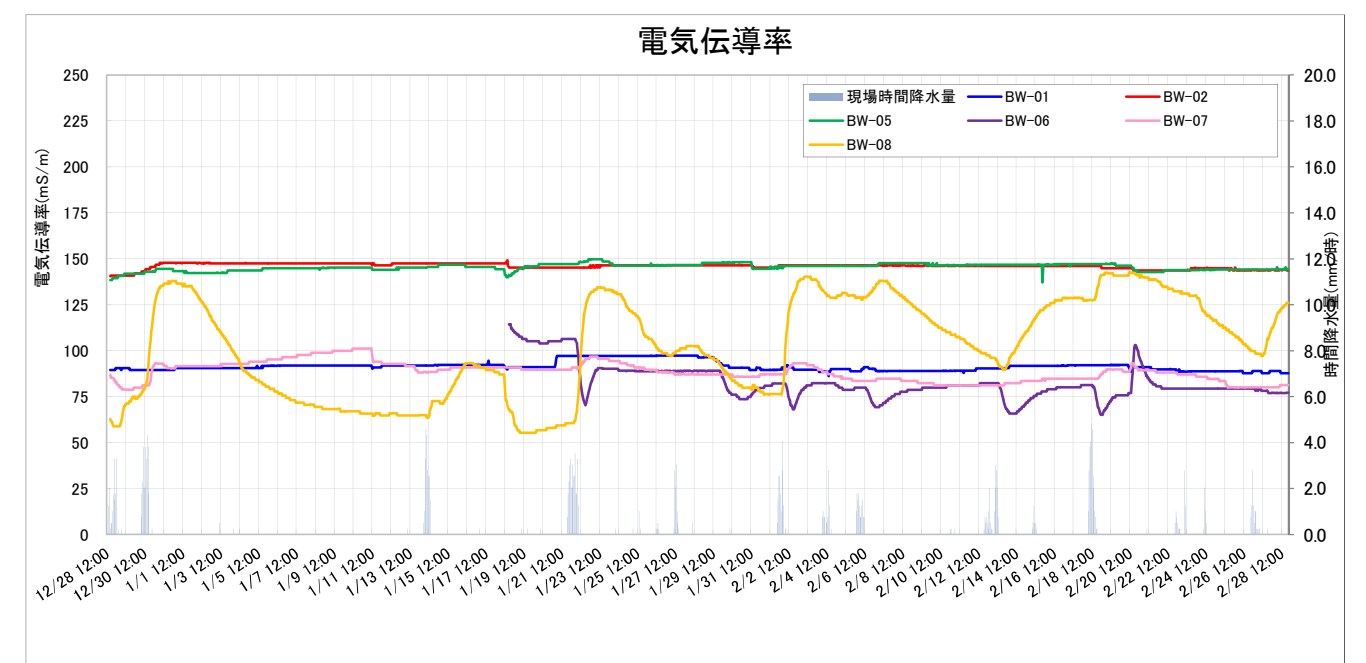
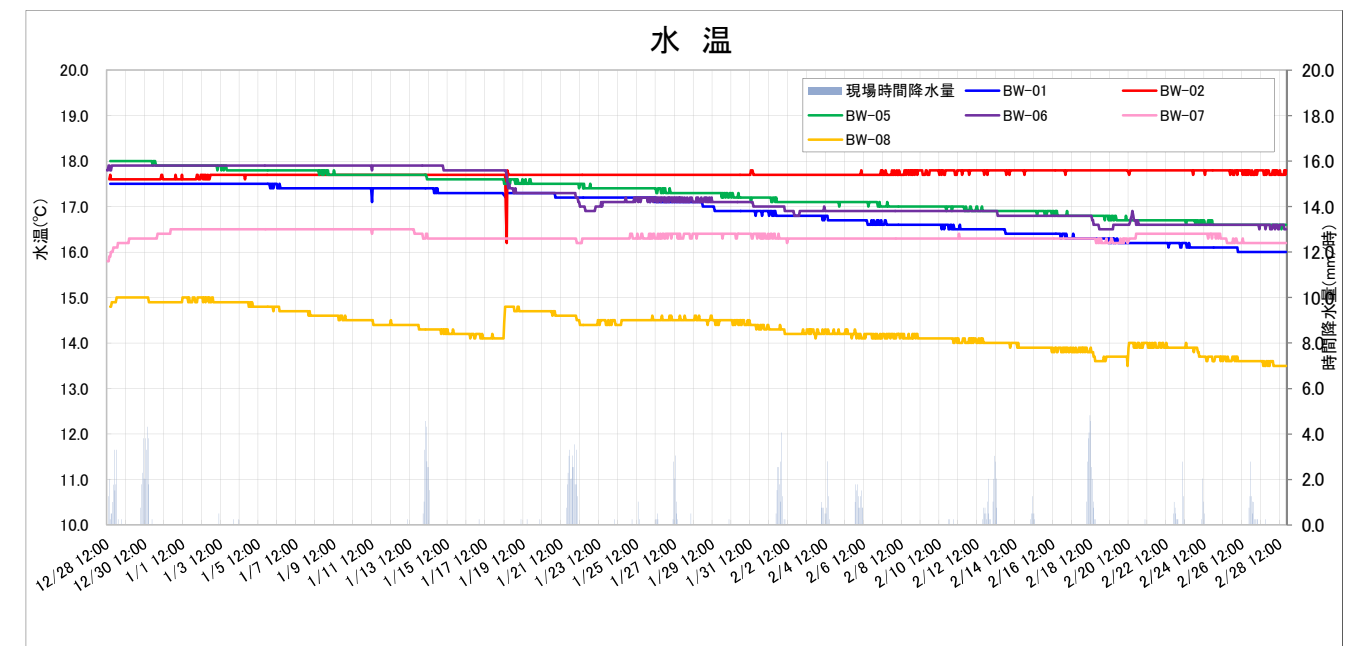
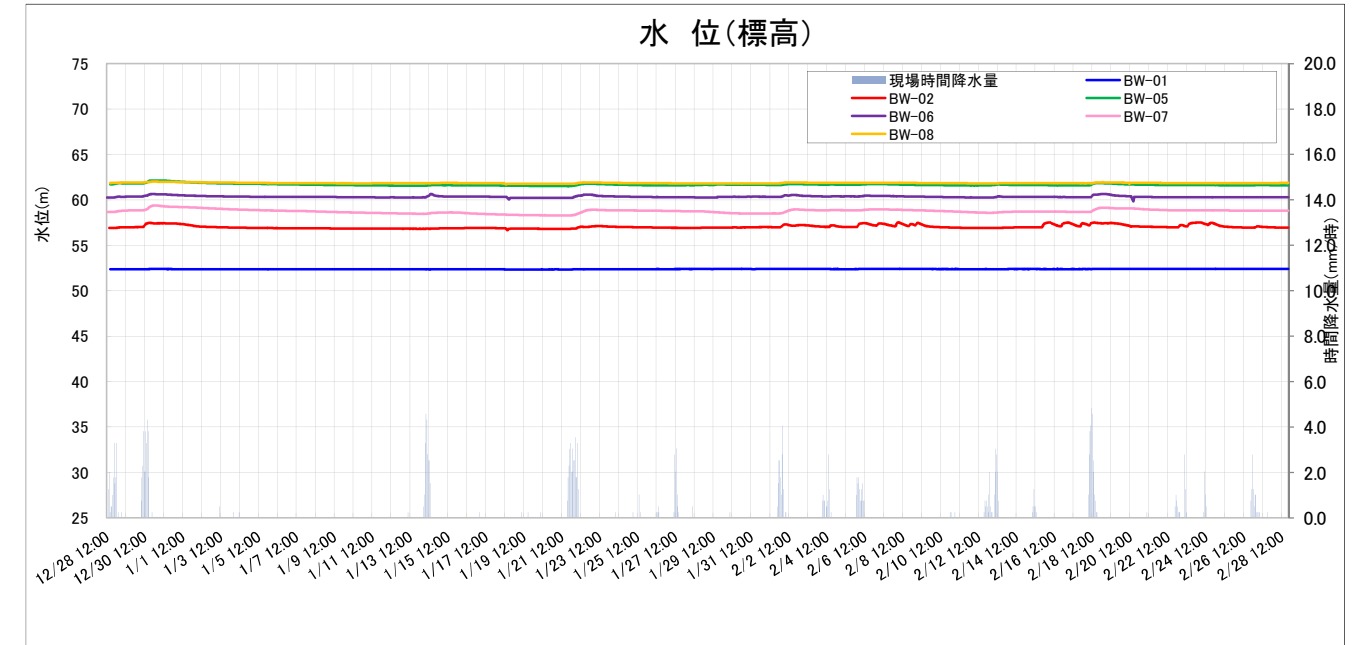
表 地下水質分析結果一覧表(地下水:BW-01,-02,-05,-06,-07,-08)

項目	BW-01		BW-02		BW-05	BW-06	BW-07	BW-08
	H24.12.20	H25.1.18	H24.12.20	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18
採取日	H24.12.20	H25.1.18	H24.12.20	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18
時刻	10:40~11:30	11:25~13:18	9:30~10:23	14:18~14:43	11:18~11:33	14:14~15:55	13:40~14:08	11:57~12:25
水温	16.4	15.7	18.1	18.3	13.1	16.2	15.1	11.3
気温	5.0	5.1	3.7	7.2	4.2	4.2	2.6	2.5
透視度	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上
カドミウム	—	0.0003未満	—	0.0003未満	0.0003未満	0.0003未満	0.0003未満	0.0003未満
シアン	—	不検出	—	不検出	不検出	不検出	不検出	不検出
鉛	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満
六価クロム	—	0.01未満	—	0.01未満	0.01未満	0.02	0.01未満	0.01未満
砒素	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満
総水銀	—	0.0005未満	—	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満
アルキル水銀	—	不検出	—	不検出	不検出	不検出	不検出	不検出
ポリ塩化ビフェニル	—	不検出	—	不検出	不検出	不検出	不検出	不検出
ジクロロメタン	—	0.002未満	—	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満
四塩化炭素	—	0.0002未満	—	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満
塩化ビニルモノマー	—	0.0002未満	—	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満
1,2-ジクロロエタン	—	0.0004未満	—	0.0004未満	0.0004未満	0.0004未満	0.0004未満	0.0004未満
1,1-ジクロロエチレン	—	0.002未満	—	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満
1,2-ジクロロエチレン	—	0.004未満	—	0.004未満	0.004未満	0.004未満	0.004未満	0.004未満
1,1,1-トリクロロエタン	—	0.0005未満	—	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満
1,1,2-トリクロロエタン	—	0.0006未満	—	0.0006未満	0.0006未満	0.0006未満	0.0006未満	0.0006未満
トリクロロエチレン	—	0.002未満	—	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満
テトラクロロエチレン	—	0.0005未満	—	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満	0.0005未満
1,3-ジクロロプロパン	—	0.0002未満	—	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満	0.0002未満
チウラム	—	0.0006未満	—	0.0006未満	0.0006未満	0.0006未満	0.0006未満	0.0006未満
シマジン	—	0.0003未満	—	0.0003未満	0.0003未満	0.0003未満	0.0003未満	0.0003未満
チオベンカルブ	—	0.002未満	—	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満
ベンゼン	0.001未満	0.001未満	0.001未満	0.001未満	0.001未満	0.001未満	0.001未満	0.001未満
セレン	—	0.002未満	—	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満	0.002未満
硝酸性および亜硝酸性窒素	0.59	0.79	0.22	0.11	0.07未満	0.47	0.38	0.07未満
ふっ素	0.07	0.05未満	0.13	0.11	0.2	0.09	0.08	0.05未満
ほう素	0.31	0.31	0.63	0.55	0.4	0.2	0.72	0.18
1,4-ジオキサン	—	0.005未満	—	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満
電気伝導率	83	87	140	140	140	100	97	63
塩化物イオン	29	27	34	32	26	83	33	7
水素イオン濃度	6.6/19.1°C	6.8/19.3°C	7.0/18.2°C	7.2/19.2°C	7.1/18.8°C	8.2/18.7°C	7.3/19.1°C	7.0/19.0°C
生物学的酸素要求量	0.5	0.5未満	0.7	0.5未満	0.5未満	1	0.5未満	0.5未満
化学的酸素要求量	3.6	4.3	5.7	5.1	7.6	5.9	2.8	2.9
浮遊物質	1未満	4	1未満	2	3	23	3	10
ノルマルヘキサン(鉱油)	—	0.5未満	—	0.5未満	0.5未満	0.5未満	0.5未満	0.5未満
ノルマルヘキサン(動植物油)	—	0.5未満	—	0.5未満	0.5未満	0.5未満	0.5未満	0.5未満
フェノール	—	0.005未満	—	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満	0.005未満
銅	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満
亜鉛	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01未満	0.01	0.04	0.01未満
溶解性鉄	0.01	0.01	0.01未満	0.01	0.22	0.01未満	0.07	2.8
溶解性マンガン	1.7	1.60	0.21	0.27	1.90	0.01未満	0.08	3.8
酸化還元電位	150	160	140	140	110	90	120	130
重炭酸イオン	280	270	410	370	500	54	280	160
硫酸イオン	180	210	460	490	340	280	220	190
ナトリウムイオン	33	33	47	43	40	48	44	12
カリウムイオン	7	6.4	19.0	18.0	18.0	8.8	5.2	3.9
カルシウムイオン	120	130	250	250	250	160	120	100
マグネシウムイオン	18	17	24	23	24	19	33	17
アンモニウムイオン	0.5	0.3	0.2	0.3	1.4	0.4	0.1未満	0.5
亜硝酸イオン	0.1未満	0.1未満	0.1未満	0.1未満	0.1未満	0.4	0.1未満	0.1未満
硝酸イオン	2.6	3.5	1.0	0.5	0.3未満	1.5	1.7	0.3

*不検出は定量下限値未満であることを示す。

<ダイオキシン類分析結果>

項目	BW-01		BW-02		BW-05	BW-06	BW-07	BW-08
	H24.12.20	H25.1.18	H24.12.20	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18
採取日	H24.12.20	H25.1.18	H24.12.20	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18	H25.1.18
時刻	10:40~11:30	11:25~13:18	9:30~10:23	14:18~14:43	11:18~11:33	14:14~15:55	13:40~14:08	11:57~12:25
水温	16.4	15.7	18.1	18.3	13.1	16.2	15.1	11.3
気温	5.0	5.1	3.7	7.2	4.2	4.2	2.6	2.5
透視度	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上	50以上
毒性等量	0.038	0.069	0.027	0.033	0.061	0.027	0.31	0.029

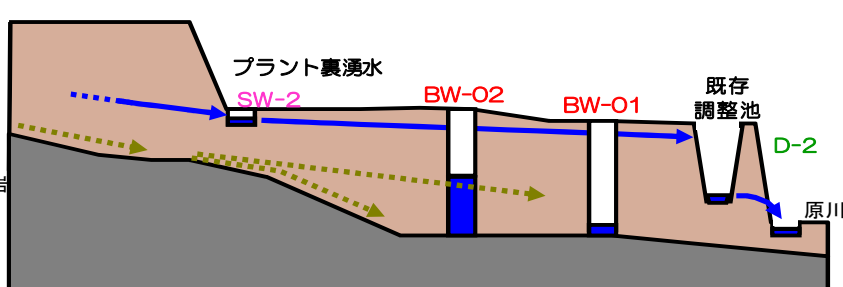


イオン分析結果(ヘキサダイアグラム)

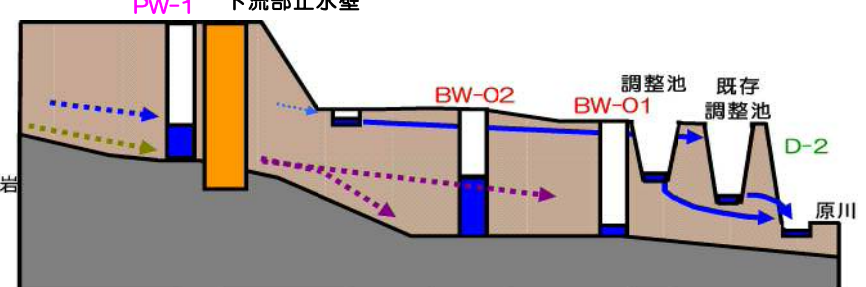
地点名	現場内				現場外					
	上流沢水	プラント裏湧水 & 止水壁揚水	地下水(敷地境界)	排水	地下水(周辺環境)	原川河水				
地点概要	廃棄物の上流部の水。廃棄物による水質への影響を把握するバックグラウンド	廃棄物を通過し浸出している水。廃棄物による水質への影響の程度を把握する	沢筋に近く現場外へ流下する直近の井戸。敷地内から外への影響を把握する	現場から原川に放流される排水口。敷地内から原川への影響を把握する	現場からの旧谷筋、原川流域の井戸。現場からの影響を観測する	現場からの旧谷筋、原川流域の井戸。現場からの影響を観測する	現場からの旧谷筋、原川流域の井戸。現場からの影響を観測する	現場からの旧谷筋、原川流域の井戸。現場からの影響を観測する		
調査名称	SW-1	SW-2&PW-1	BW-01	BW-02	D-1	D-2	GW-1	GW-5	RW-4	RW-5
調査日	SW-1 H20.10	SW-2 H20.10	BW-01 H20.10	BW-02 H20.10	D-1 H20.10	D-2 H20.10	GW-1 H20.10	GW-5 H20.10	RW-4 H20.10	RW-5 H20.10
H20.10										
H21.4										
H21.10										
H22.4										
H22.10										
H23.4										
H23.10										
H24.4										
H24.8										
H25.1										
調査名称	SW-1	SW-2&PW-1	BW-01	BW-02	D-1	D-2	GW-1	GW-5	RW-4	RW-5
H25.1			BW-05	BW-06	BW-07	BW-08				

H21.1~7 現場内整備期間(止水壁、調整池等の施工)
 H21.8~10 注水消火期間
 H22.1~H24.9 掘削・覆土期間

◆現場内下段部模式図 (止水壁設置前)



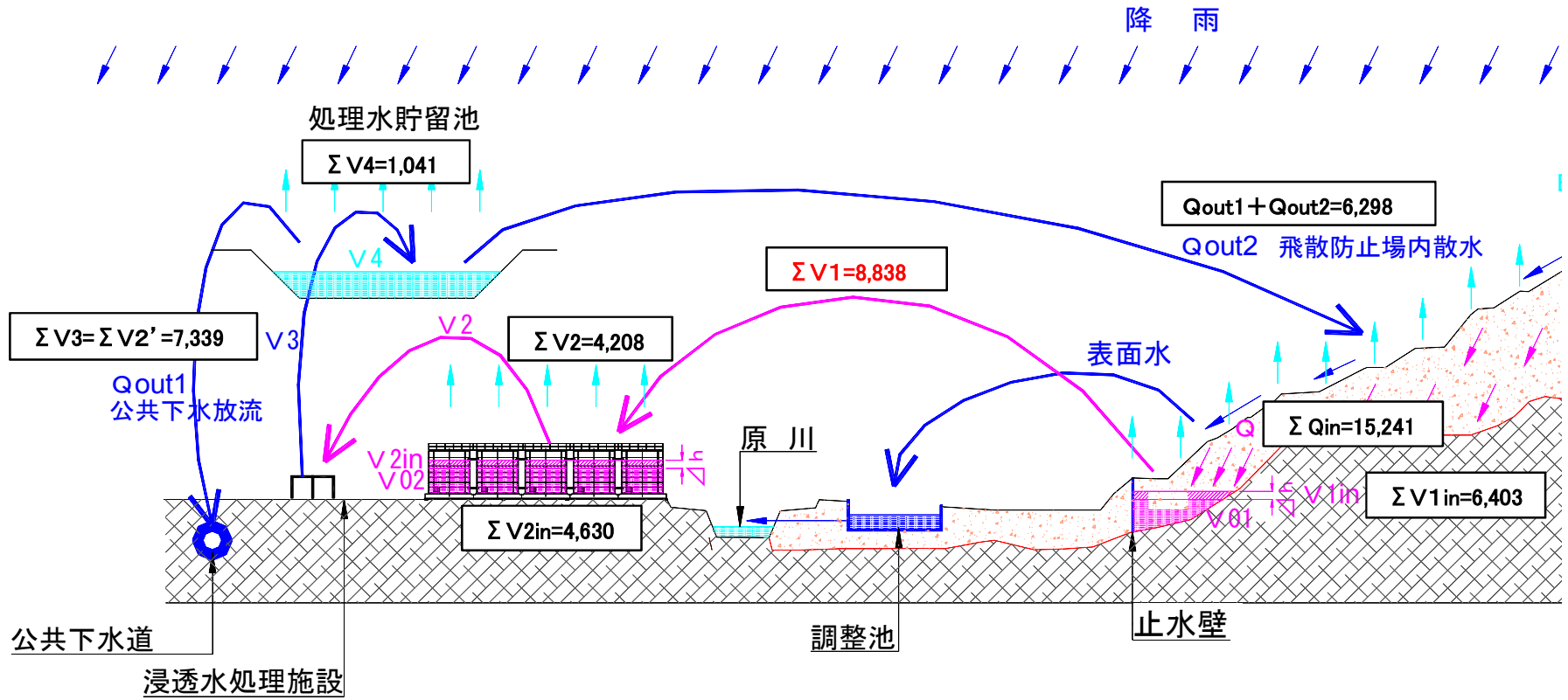
(止水壁設置後)



※ 実線は暗渠や水路による水の流れ、破線は浸透による水の流れを示す

現場の水収支

下図は、平成23年の現場における月別降水量が最も多い9月の降雨データをもとに、同月1か月間の水収支(m³)を計算した結果である。



■平成23年-下流部止水壁水位変化による水量増減のまとめ

	1月	2月	3月	4月	5月	6月	7月	8月	9月	10月	11月	12月	合計	平均
月間降水量(mm)	51.1	98.7	39.8	142.3	218.3	138.8	246.8	158.0	335.0	160.6	109.1	64.3	1,762.8	146.9
下流部止水壁 水位増加 月間増水 通加量(m ³) 【流入量】	3,013.0	2,300.6	2,441.7	2,744.5	4,227.4	2,671.2	4,775.4	3,756.1	6,402.7	3,272.1	3,574.1	3,469.6	42,648.4	3,554.0
下流部止水壁 水位減少 月間減水 通加量(m ³) 【排出量】	3,000.4	2,283.5	2,563.8	2,764.8	4,268.1	2,746.1	4,680.6	3,802.2	6,354.2	3,284.4	3,557.6	3,499.8	42,805.5	3,567.1

* 月間増減通加量は、水位月間増減量の合計とする。
* 水位データ欠損値は、前計測値同等とする。

■平成23年-沈砂槽水位変化による水量増減のまとめ

	1月	2月	3月	4月	5月	6月	7月	8月	9月	10月	11月	12月	合計	平均
月間降水量(mm)	51.1	98.7	39.8	142.3	218.3	138.8	246.8	158.0	335.0	160.6	109.1	64.3	1,762.8	146.9
沈砂槽水位変化 月間増水 通加量(m ³)	5,960.4	3,791.4	5,781.1	4,794.9	7,351.5	5,552.6	5,945.1	7,042.0	7,345.7	5,919.9	7,587.7	3,435.7	70,508.0	5,875.7
沈砂槽水位変化 月間減水 通加量(m ³)	6,243.8	3,704.7	6,637.1	4,083.5	6,914.8	6,538.8	5,120.9	7,571.3	6,666.1	6,576.4	7,807.5	3,826.1	71,690.9	5,974.2

* 月間増減通加量は、水位月間増減量の合計とする。
* 水位データ欠損値は、前計測値同等とする。

法面崩落等の発生事象と現況について

1. 法面の崩落等の事象（対策工事前の現場平面図と概観図）



平成20年1月上空より

2. 崩落等の事象発生時の状況と対応



切土法面の上部小段部に、以前より発生していたと思われるクラック及び平成16年10月の台風23号によると思われる新たな数本のクラックを確認する。崩落に対する現場調査作業員の安全確保のため、斜面の変状を観測する伸縮計を設置した。

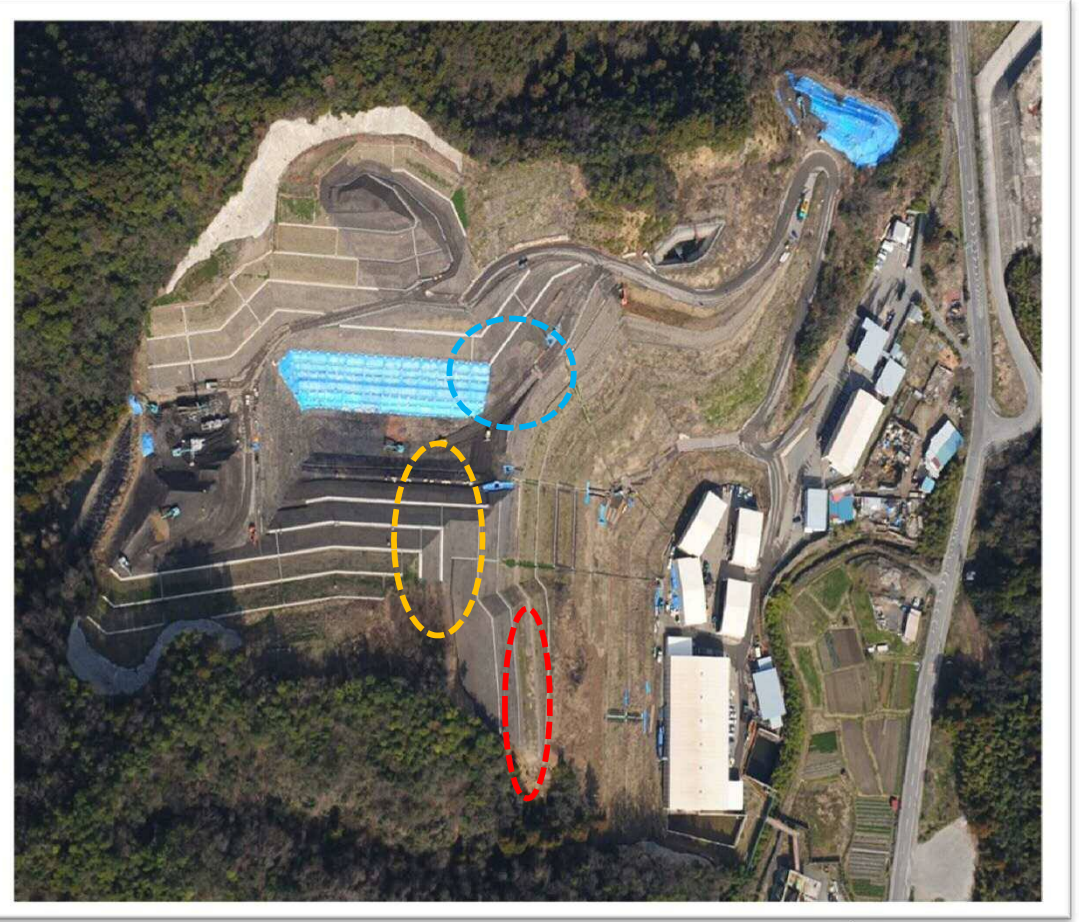


平成18年5月に連日の降雨により、現場内の廃棄物堆積層の崩落を確認。②地点は以前より温水の浸出が確認されていた場所である。両箇所とも降雨による浸透水の増加によるものと考えられる。当時は現場状況の確認と、近傍を通る際は注意することとした。



いずれの箇所も対策工事中において法面整形（掘削・覆土）により崩落への対応を行う。

3. 法面整形による崩落の解消（対策工事中の現場平面図と概観図）



平成24年4月上空より



平成20年1月現場内より



平成24年6月現場内より

常時および地震時の法面安定について

【1. 設計時点の考え方】

1 適用基準：道路土工「のり面工・斜面安定工指針」平成 11 年 3 月、(社)日本道路協会

2 法面安定の考え方

上記指針により、重要度と復旧の難易度を考慮し、耐震検討を行わないとした。

重要度→その他 } 耐震検討を行わない
 復旧の難易度→容易 }

つまり、法面安定検討において、常時のみを検討対象とした。常時の法面安定検討においては、円弧すべり計算を行い、その際の安全率は $F_s=1.2$ である。

3 耐震検討を行う場合は、地盤種別は「I 種地盤」、地震規模は「中規模地震動対応」となるので、設計水平震度 K_h は、

$$K_h = C_z \cdot K_{h0}$$

K_h ：設計水平震度
 C_z ：地域補正係数(岐阜→1.0)
 K_{h0} ：設計水平震度の標準値(=0.08)
 $= 1.0 \times 0.08$
 $= 0.08$

【2. 平成 22 年 4 月時点】

1 適用基準が改定になった。

：道路土工「盛土工指針」平成 22 年 4 月、(社)日本道路協会

2 法面安定の考え方

常時、地震時それぞれに想定する作用と重要度に応じて、求められる性能の水準が示された。

(1)地震動の種類

地震動はレベル 1 (発生確率が高い地震動)、レベル 2 (発生確率が低い地震動) のタイプ I (プレート境界型地震)、レベル 2 (発生確率が低い地震動) のタイプ II (内陸直下型地震) の 3 種類を考慮する。

(2)要求性能

要求性能は、性能 1、性能 2、性能 3 の 3 水準が規定され、性能 3 が最低限の性能であり、性能 2、性能 1 の順で、規定される性能は高くなる。

重要度は、重要度 1、重要度 2 の 2 種類で、重要度が高いものを重要度 1、それ以外を重要度 2 と規定している。当事業の場合は重要度 2 と考えられる。

- (1) 盛土の設計に当たっては、使用目的との適合性、構造物の安全性について、安全性、供用性、修復性の観点から、以下の(2)～(4)に従って要求性能を設定することを基本とする。
- (2) 盛土の要求性能の水準は、以下を基本とする。
- 性能 1：想定する作用によって盛土としての健全性を損なわない性能
 性能 2：想定する作用による損傷が限定的なものにとどまり、盛土としての機能の回復がすみやかにい行い得る性能
 性能 3：想定する作用による損傷が盛土として致命的とならない性能
- (3) 盛土の重要度の区分は、以下を基本とする。
- 重要度 1：万一損傷すると交通機能に著しい影響を与える場合、あるいは、隣接する施設に重大な影響を与える場合
 重要度 2：上記以外の場合
- (4) 盛土の要求性能は、想定する作用と盛土の重要度に応じて、上記(2)に示す要求性能の水準から適切に選定する。

盛土工指針 p.83～p.84 から引用

解表 4-1-1 盛土の要求性能の例

想定する作用		重要度	
		重要度 1	重要度 2
常時の作用		性能 1	性能 1
降雨の作用		性能 1	性能 1
地震動の作用	レベル 1 地震動	性能 1	性能 2
	レベル 2 地震動	性能 2	性能 3

盛土工指針 p.85 から引用

(3)盛土の安定性の照査方法

1)常時の照査

常時の盛土の安定性の照査は、円弧すべり計算を用い、許容安全率は $F_s=1.2$ を目安とする。

すべりに対する安定に関する照査指標としては、円弧すべり安全率を用いてよい。許容値は、地盤条件、施工中の動態観測の有無に応じて適切に設定する必要がある。下記②に示す方法を用いる場合については、長期間経過後（供用時）における許容安全率は 1.2 を目安とする。また、盛土材料として含水比の高い細粒

盛土工指針 p.109 から引用

2)地震時の照査

地震時の盛土の安定性の照査は、円弧すべり計算を用い、地震時安全率は、Fs=1.0以上とする。

① レベル1地震動に対する性能1の照査

解表4-3-3に示したレベル1地震動に対する設計水平震度に対して、円弧すべり面を仮定した安定解析法によって算定した地震時安全率の値が1.0以上であれば、盛土の変形量は十分に小さいと考えられるため、レベル1地震動に対して性能1を満足するとみなしてよい。

② レベル2地震動に対する性能2の照査

残留変形解析によって算定した盛土の変形量が、要求性能に応じた限界状態に対応した変形量の許容値を下回れば、要求性能を満足するとみなしてよい。なお、変形量を直接求めるものではないが、レベル2地震動に対する設計水平震度に対して、円弧すべり面を仮定した安定解析法によって算定した地震時安全率の値が1.0以上であれば、盛土の変形量は限定的なものにとどまると考えられるため、レベル2地震動の作用に対して性能2を満足するとみなしてよい。

盛土工指針 p.122~123 から引用

・設計水平震度

設計水平震度は、道路土工「盛土工指針」に従い、以下のとおりとする。

設計水平震度 k_h は、次式により算出してよい。ここに、地域別補正係数の値及び耐震設計上の地盤種別の算出方法については、「道路土工要綱 巻末資料 資料-1」によるものとする。

$$k_h = c_z \cdot k_{h0} \quad \dots\dots\dots \text{(解4-3)}$$

ここに、 k_h : 設計水平震度 (小数点以下2桁に丸める)
 k_{h0} : 設計水平震度の標準値で、解表4-3-3による。
 c_z : 地域別補正係数

解表4-3-3 設計水平震度の標準値 (k_{h0})

	地盤種別		
	I種	II種	III種
レベル1地震動	0.08	0.10	0.12
レベル2地震動	0.16	0.20	0.24

盛土工指針 p.125 から引用

・地盤種別

既存ボーリング結果によると、人工物(土砂部分、廃棄物)の基礎地盤は基盤岩であることが判明している。しかし、地盤種別の区分に必要なN値あるいはせん断弾性波速度の情報はないので、「道路土工要綱」に従うと、当該基礎地盤はI種地盤と判断できる。

ここで、耐震設計上の基盤面とは、粘性土層の場合はN値が25以上、砂質土層の場合はN値が50以上の地層の上面、もしくはせん断弾性波速度が300m/s程度以上の地層の上面をいう。

地盤調査結果に基づく地盤種別の区別を原則とするが、地盤種別の区別に必要な情報が得られていない場合には、I種地盤は良好な洪積地盤及び岩盤、III種地盤は沖積地盤のうち軟弱地盤、II種地盤はI種地盤及びIII種地盤のいずれにも属さない洪積地盤及び沖積地盤と考えてもよい。ここでいう沖積層には、がけ崩れなどによる新しい堆積層、表土、埋立土並びに軟弱層を含み、沖積層のうち締まった砂層、砂れき層、玉石層については洪積層として取り扱ってよい。

道路土工要綱 p.354 から引用

・地域別補正係数

地域別補正係数は、「道路土工要綱」に従い、以下のとおりとする。

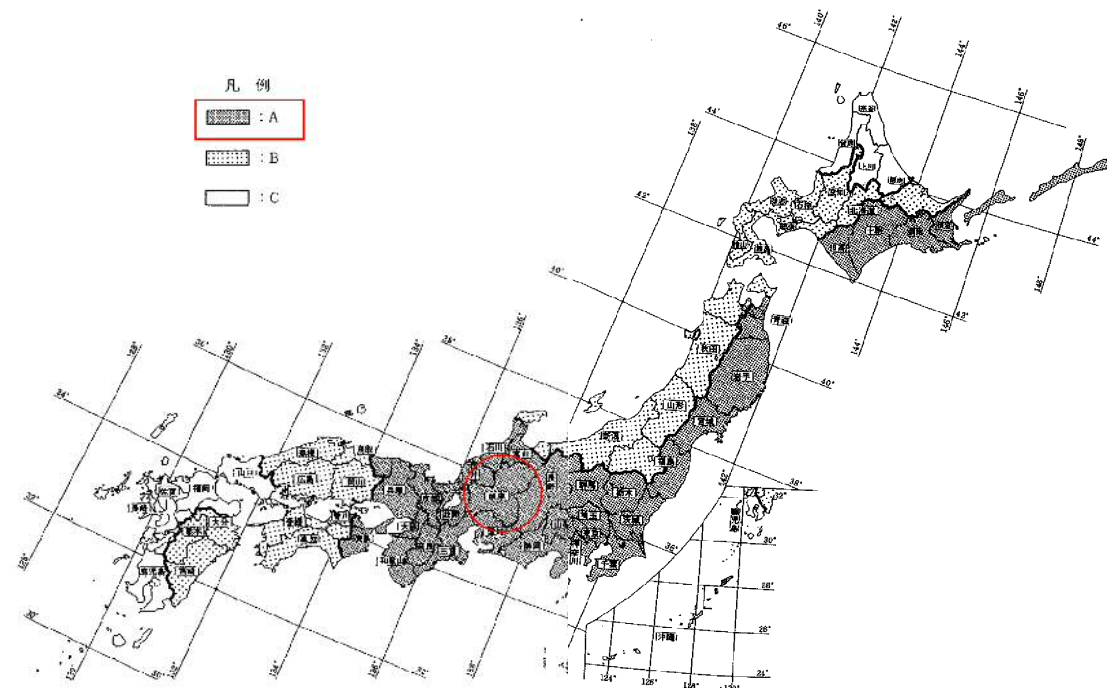
地域別補正係数は、地域区分に応じて資表1-4の値とする。

資表1-4 地域別補正係数 c_z

地域区分	地域別補正係数 c_z	対象地域
A	1.0	下記2地域以外の地域
B	0.85	「Zの数値、 R_f 及び A_f を算出する方法並びに地盤が著しく軟弱な区域として特定行政庁が指定する基準」(建設省告示)第1項(Zの数値)表中(二)に掲げる地域
C	0.7	「Zの数値、 R_f 及び A_f を算出する方法並びに地盤が著しく軟弱な区域として特定行政庁が指定する基準」(建設省告示)第1項(Zの数値)表中(三)及び(四)に掲げる地域

資表1-4に示す地域区分の具体的な対象地域は、資表1-5のとおりである。また、資表1-4に従って作成した地域区分図を資図1-4に示す。

道路土工要綱 p.349 から引用



道路土工要綱 p.350～p.351 から引用

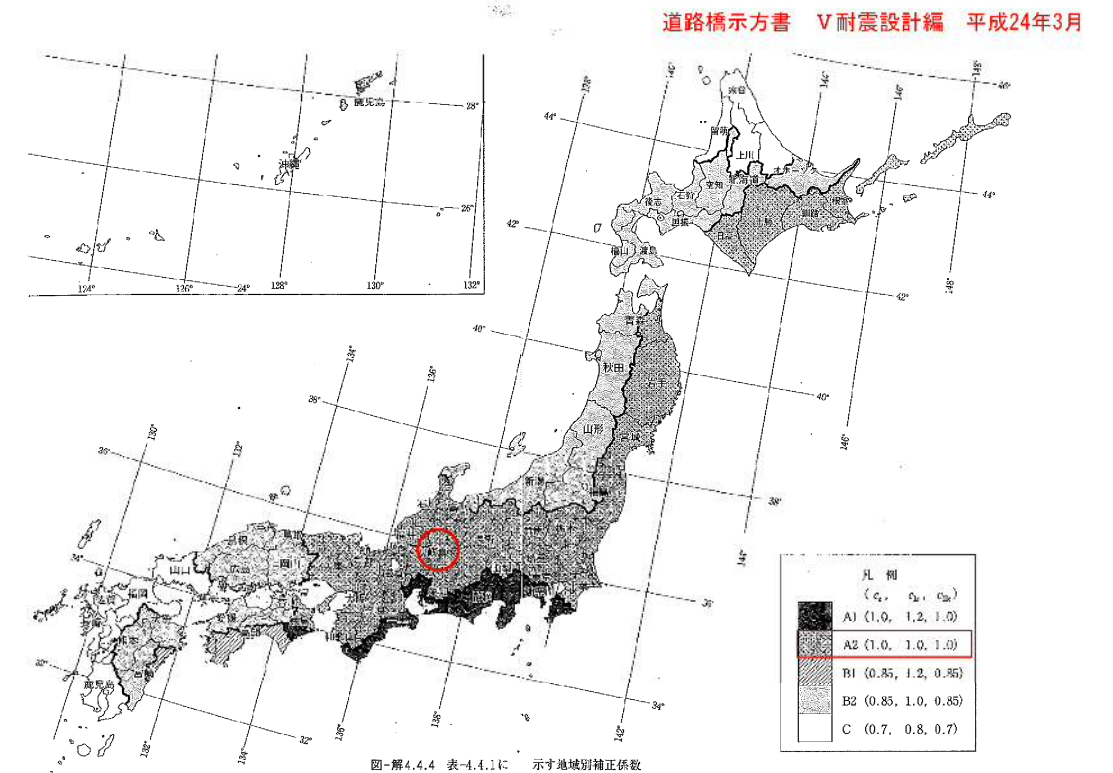
【3. 平成 24 年 3 月時点】

道路橋示方書の改定。

東北地方太平洋沖地震を踏まえて、地震動の強さ、地域別補正係数が変更されている。

地震動の強さと盛土の安定に用いる設計水平震度の関係は、「道路土工」の見解がまだ得られていない。

岐阜県に関する地域別補正係数は改訂前と同一の値である。



道路橋示方書V耐震設計編(平成 24 年 3 月)p.30～p.31 から引用

以上より、設計水平震度は、地盤種別を「I種地盤」、地域別補正係数を1.0として、以下のとおりとする。

レベル1地震動の設計水平震度 $K_h = C_z \cdot K_{h0}$

C_z : 地域補正係数(岐阜→1.0)

K_{h0} : 設計水平震度の標準値(=0.08)

$$= 1.0 \times 0.08$$

$$= 0.08$$

レベル2地震動の設計水平震度 $K_h = C_z \cdot K_{h0}$

C_z : 地域補正係数(岐阜→1.0)

K_{h0} : 設計水平震度の標準値(=0.16)

$$= 1.0 \times 0.16$$

$$= 0.16$$

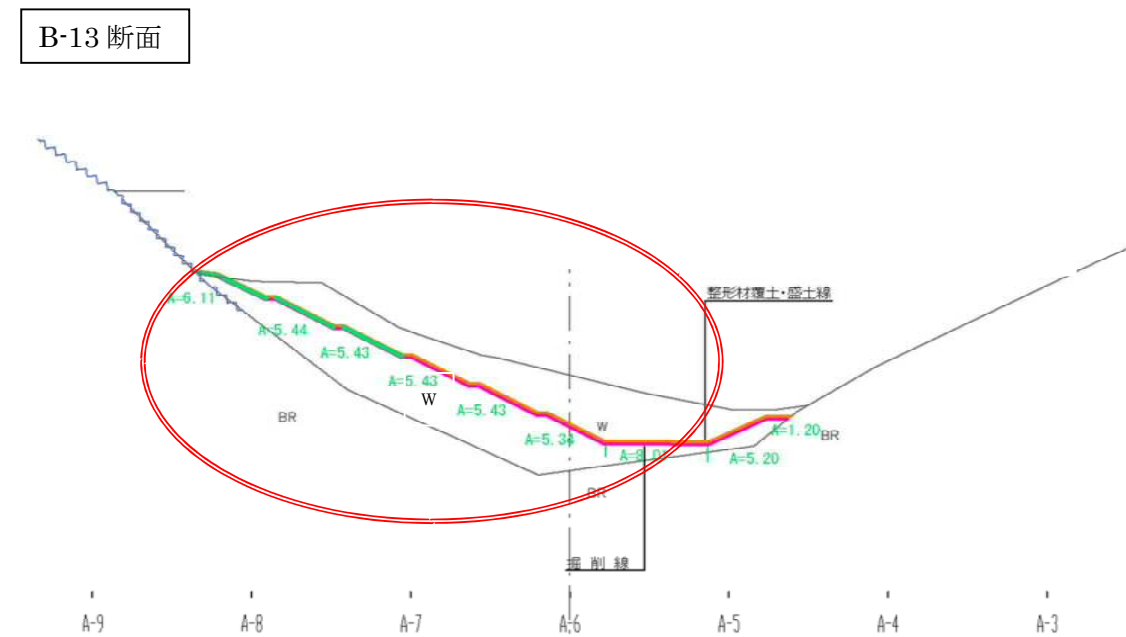
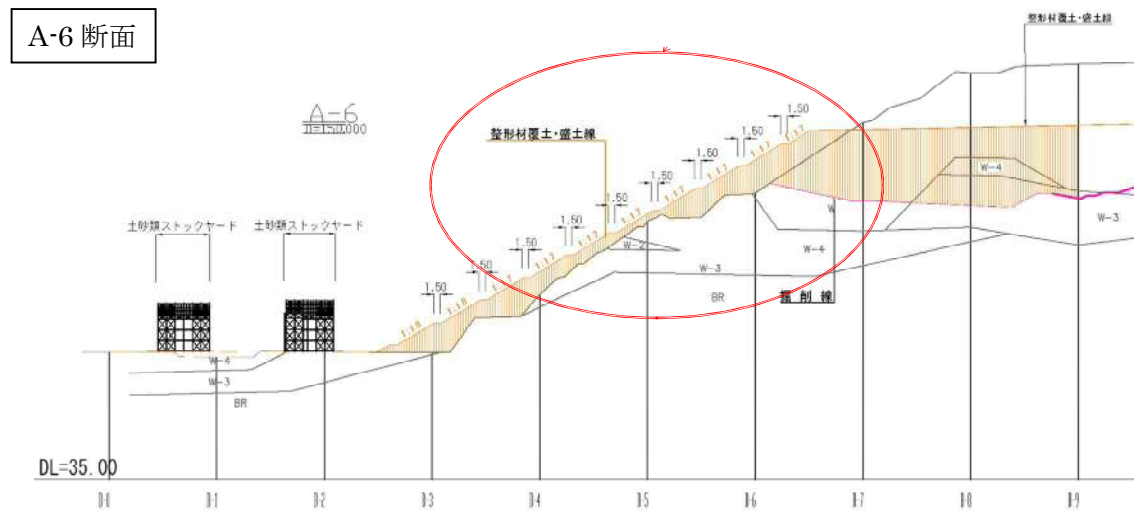
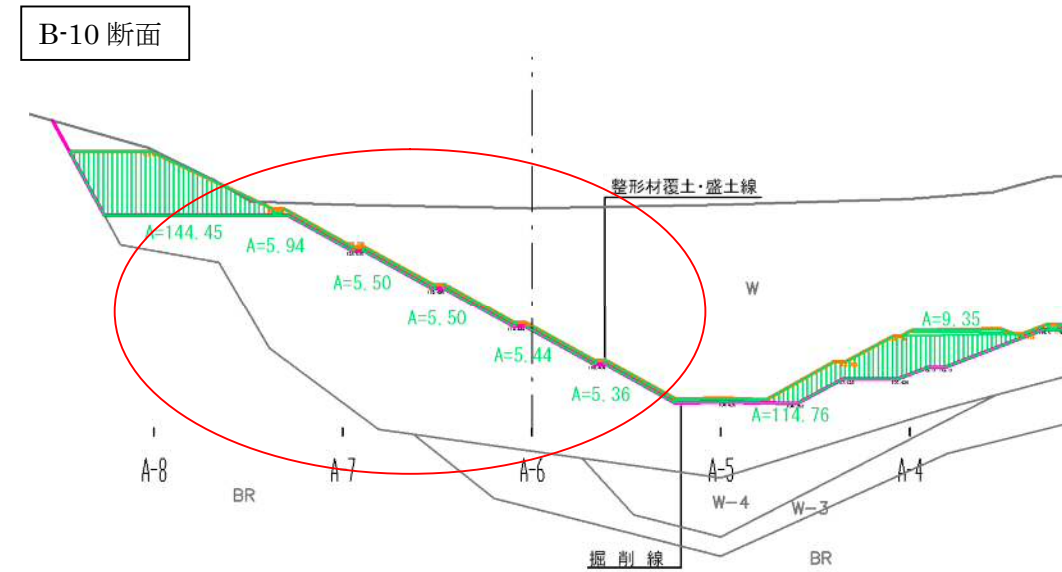
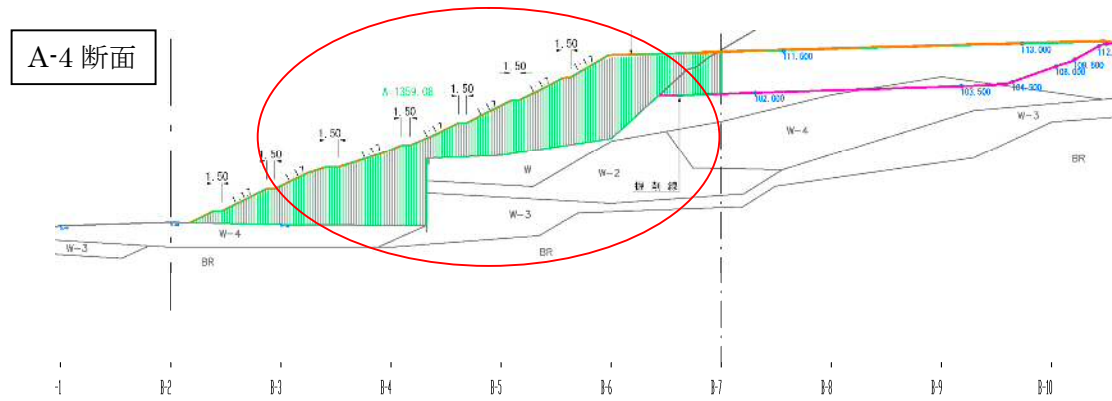
【4. 法面安定検討】

前記の事項を踏まえ、法面の安定検討は以下の条件で実施する。

1 検討断面

盛土法面 A-4、A-6 断面(のり面勾配 1 : 1.7)

覆土法面 B-10、B-13 断面(のり面勾配 1 : 1.8)



2 土質定数

混合物層(W)の定数

単位体積重量 $\gamma_t=13.7 \text{ kN/m}^3$
 粘着力 $C=10.0 \text{ kN/m}^2$
 内部摩擦角 $\phi=30^\circ$

土砂主体層(W-3)の定数

単位体積重量 $\gamma_t=19.0 \text{ kN/m}^3$
 粘着力 $C=10.0 \text{ kN/m}^2$
 内部摩擦角 $\phi=30^\circ$

コンクリートガラ・土砂主体層(W-4)の定数

単位体積重量 $\gamma_t=19.0 \text{ kN/m}^3$
 粘着力 $C=20.0 \text{ kN/m}^2$
 内部摩擦角 $\phi=30^\circ$

整形材(盛土材)の定数

整形材(盛土材)の定数は、配合試験結果を用いる
 単位体積重量 $\gamma_t=18.0 \text{ kN/m}^3$
 粘着力 $C=60.0 \text{ kN/m}^2$
 内部摩擦角 $\phi=30^\circ$

土質試験結果一覧表 (基礎地盤)		
調査件名	岐阜市北部地区産業廃棄物不法投棄事業 特定支障除去等事業対策工事	
整理年月日	平成 22年 6月 10日	
整理担当者	中西 武重	
試料番号 (深さ)		
流潤密度 ρ_s g/cm ³	1.822	
試験条件	UU	
全応力	c kN/m ²	67.14
	ϕ °	30.2
有効応力	c' kN/m ²	
	ϕ' °	

整形材の配合試験結果

3 設計水平震度

I種地盤、地域別補正係数 1.0 より
 レベル1地震動 $Kh=0.08$
 レベル2地震動 $Kh=0.16$

4 必要安全率

常時 $F_s \geq 1.2$
 レベル1地震動 $F_s \geq 1.0$
 レベル2地震動 $F_s \geq 1.0$

5 円弧すべり計算結果

計算結果の一覧を以下に示す。

断面		A-4 断面	A-6 断面	B-10 断面	B-13 断面
常時の安全率		1.761	1.721	1.684	1.657
レベル 1 地震 動の安 全率	I種地盤($Kh=0.08$)	1.402	1.438	1.408	1.378
	II種地盤($Kh=0.10$) 参考	(1.332)	(1.379)	(1.348)	(1.318)
	III種地盤($Kh=0.12$) 参考	(1.268)	(1.324)	(1.293)	(1.264)
レベル 2 地震 動の安 全率	I種地盤($Kh=0.16$)	1.154	1.224	1.194	1.168
	II種地盤($Kh=0.20$) 参考	(1.056)	(1.136)	(1.107)	(1.080)
	III種地盤($Kh=0.24$) 参考	(0.972)	(1.057)	(1.028)	(1.004)

検討の結果、A-4、A-6、B-10、B-13 の各断面ともに常時、レベル1地震動、レベル2地震動のいずれにおいても必要な安全率を満足している。

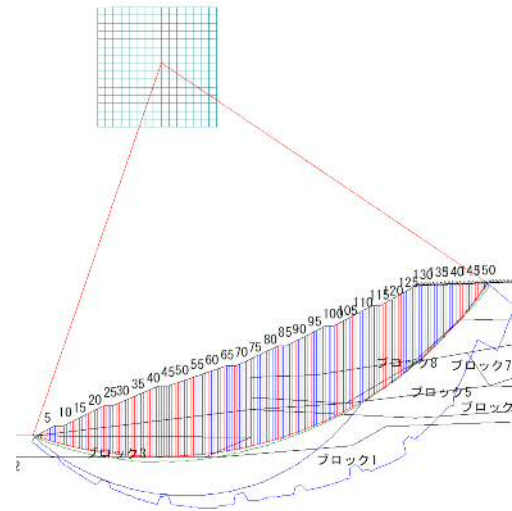
参考として、設計水平震度が大きくなるII種地盤と仮定した場合でも、必要な安全率を満足している。また、設計水平震度がより大きくなるIII種地盤(軟弱地盤)と仮定した場合は、A-4断面で僅かに必要な安全率を下回るがA-6、B-10、B-13断面では必要な安全率を満足している。

なお、既存ボーリング結果によると、当該基礎地盤は基盤岩であることが判明しており、「道路土工要綱」によればI種地盤と判断できる。

6 円弧すべり面

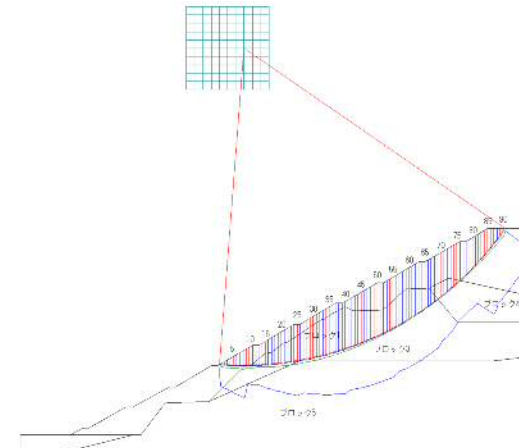
安全率が最少となる円弧すべりの形状を以下に示す。

A-4 常時



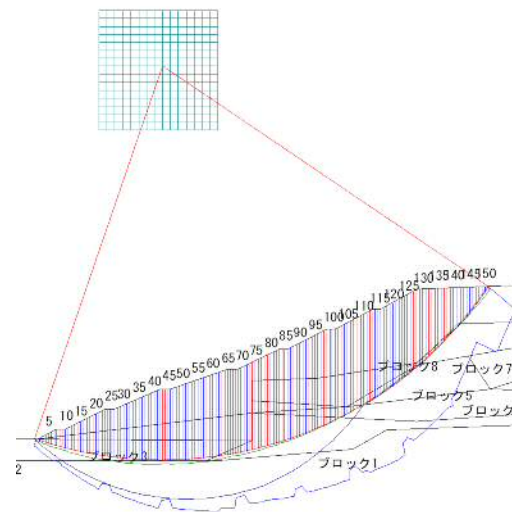
解析方法	修正Fellenius法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	常時
計画安全率Fsp	1.200
円弧中心X座標 (m)	61.000
円弧中心Y座標 (m)	116.000
円弧半径R (m)	99.000
安全率Fs	1.761
滑動モーメント MD (kN.m)	972908.500
抵抗力 τ	17307.364
MD/R	9827.359

A-6 常時



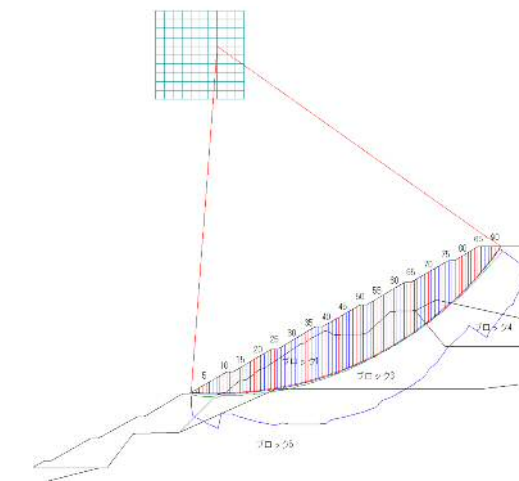
解析方法	修正Fellenius法
破壊基準	有効応力法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	常時
計画安全率Fsp	1.200
円弧中心X座標 (m)	54.000
円弧中心Y座標 (m)	100.000
円弧半径R (m)	76.500
安全率Fs	1.721
滑動モーメント MD (kN.m)	339699.406
抵抗力 τ	7640.960
MD/R	4440.515

A-4 レベル1地震動(Kh=0.08)



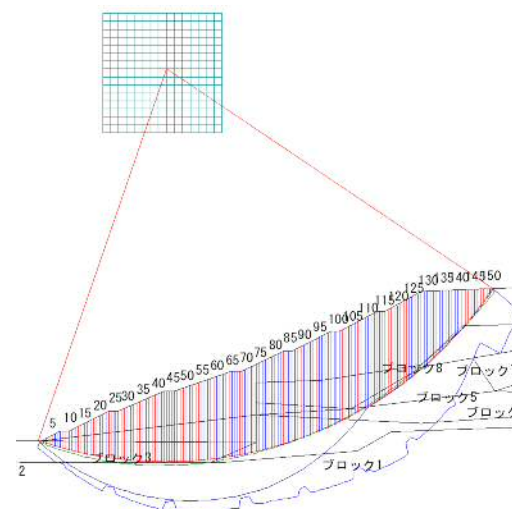
解析方法	修正Fellenius法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標 (m)	61.000
円弧中心Y座標 (m)	116.000
円弧半径R (m)	99.000
安全率Fs	1.402
滑動モーメント MD (kN.m)	1190476.625
抵抗力 τ	16859.615
MD/R	12025.016

A-6 レベル1地震動(Kh=0.08)



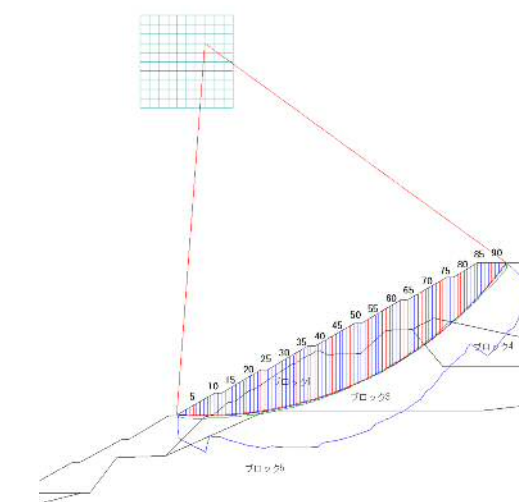
解析方法	修正Fellenius法
破壊基準	有効応力法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標 (m)	54.000
円弧中心Y座標 (m)	102.000
円弧半径R (m)	78.500
安全率Fs	1.438
滑動モーメント MD (kN.m)	418091.344
抵抗力 τ	7657.230
MD/R	5326.004

A-4 レベル2地震動(Kh=0.16)



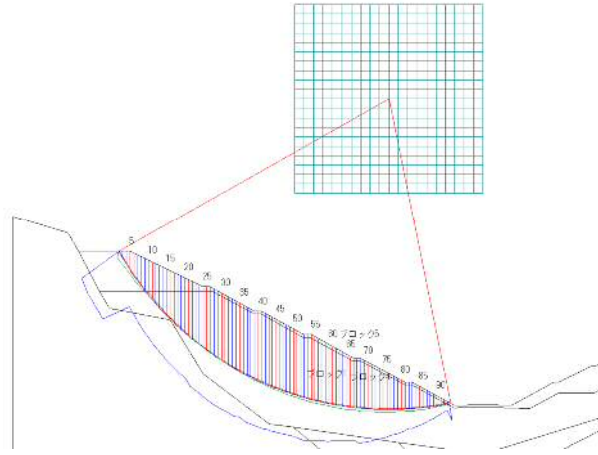
解析方法	修正Fellenius法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標 (m)	61.000
円弧中心Y座標 (m)	116.000
円弧半径R (m)	99.000
安全率Fs	1.154
滑動モーメント MD (kN.m)	1408045.125
抵抗力 τ	16411.857
MD/R	14222.678

A-6 レベル2地震動(Kh=0.16)



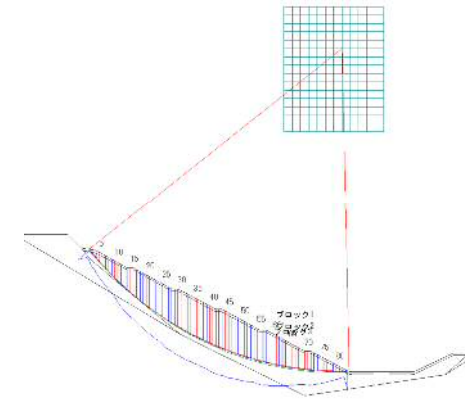
解析方法	修正Fellenius法
破壊基準	有効応力法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標 (m)	54.000
円弧中心Y座標 (m)	104.000
円弧半径R (m)	80.500
安全率Fs	1.224
滑動モーメント MD (kN.m)	503837.156
抵抗力 τ	7659.703
MD/R	6258.847

B-10 常時



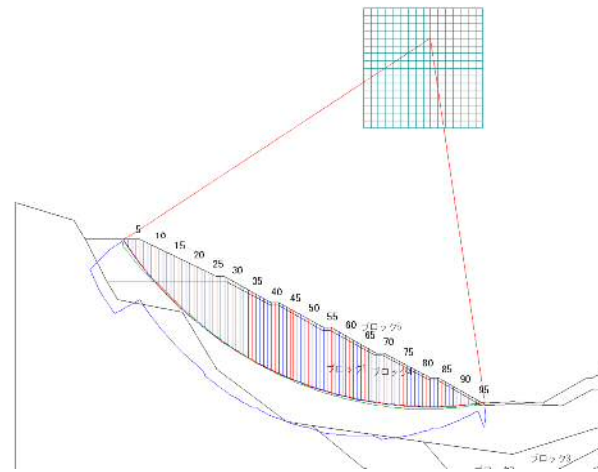
解析方法	修正Fellenius法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	常時
計画安全率Fsp	1.200
円弧中心X座標(m)	80.000
円弧中心Y座標(m)	90.000
円弧半径R(m)	66.000
安全率Fs	1.684
滑動モーメント MD(kN.m)	256789.016
抵抗力τ	6552.233
MD/R	3890.743

B-13 常時



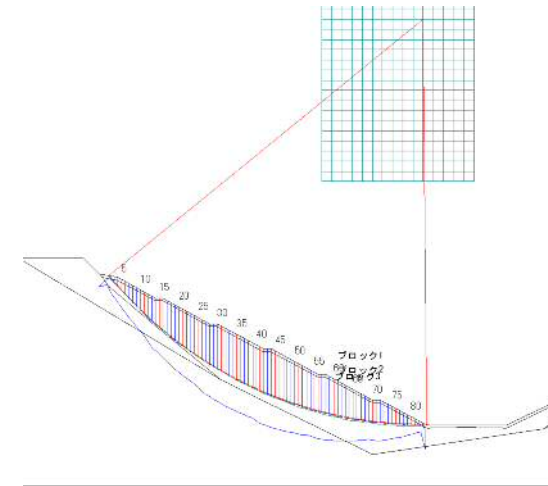
解析方法	修正Fellenius法
破壊基準	有効応力法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	常時
計画安全率Fsp	1.200
円弧中心X座標(m)	79.000
円弧中心Y座標(m)	90.000
円弧半径R(m)	78.000
安全率Fs	1.657
滑動モーメント MD(kN.m)	172715.188
抵抗力τ	3668.949
MD/R	2214.297

B-10 レベル1地震動(Kh=0.08)



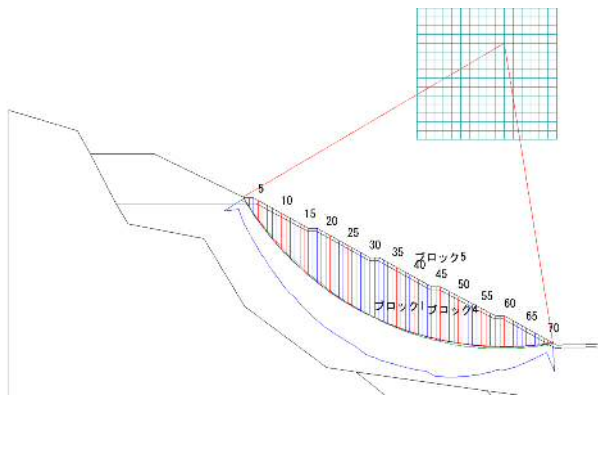
解析方法	修正Fellenius法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標(m)	83.500
円弧中心Y座標(m)	98.000
円弧半径R(m)	74.000
安全率Fs	1.408
滑動モーメント MD(kN.m)	334428.438
抵抗力τ	6365.304
MD/R	4519.303

B-13 レベル1地震動(Kh=0.08)



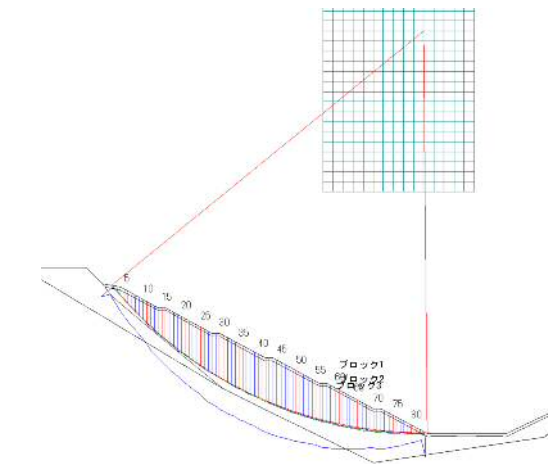
解析方法	修正Fellenius法
破壊基準	有効応力法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標(m)	80.000
円弧中心Y座標(m)	92.000
円弧半径R(m)	80.000
安全率Fs	1.378
滑動モーメント MD(kN.m)	202242.516
抵抗力τ	3484.485
MD/R	2528.031

B-10 レベル2地震動(Kh=0.16)



解析方法	修正Fellenius法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標(m)	85.000
円弧中心Y座標(m)	76.500
円弧半径R(m)	52.000
安全率Fs	1.194
滑動モーメント MD(kN.m)	140987.172
抵抗力τ	3237.216
MD/R	2711.292

B-13 レベル2地震動(Kh=0.16)



解析方法	修正Fellenius法
破壊基準	有効応力法
水の状態	定常浸透状態
すべりの種類	円弧すべり
計算種別	地震時
計画安全率Fsp	1.000
円弧中心X座標(m)	80.000
円弧中心Y座標(m)	92.000
円弧半径R(m)	80.000
安全率Fs	1.168
滑動モーメント MD(kN.m)	231744.375
抵抗力τ	3384.754
MD/R	2896.805

【5. 想定される地震の震度】

近い将来、発生が懸念されている地震について、研究機関等が震度を想定し、公表している。以下に、現場あるいは岐阜市内で想定される震度を示す。

これによれば、想定震度は最大で「震度6弱」が想定される。

地震	東海	東南海	三連動複合型 (南海トラフ)	阿寺断層系	関ヶ原－ 養老断層系
内閣府	—	—	5強	—	—
岐阜大学 地震工学研究室	5強 (5.15)	5強 (5.29)	5強 (5.31)	5強 (5.21)	6弱 (5.64)
岐阜市地域 防災計画	—	—	5弱～6弱	5弱～5強	5弱～6弱

【6. 震度階級、計測震度と加速度および盛土の安定検討に用いる設計水平震度】

1 気象庁では地震動による加速度を、計測震度との関係を定め、算出している。

以下に、震度階級、計測震度、地震動による加速度（水平動2成分、上下動1成分の3成分合成加速度）の関係を示す。

これによれば、現場あるいは岐阜市内で想定される震度6弱では、地震動による加速度は338.8galとなる。

表1 気象庁震度階級表

震度階級	計測震度	震度階級	計測震度	3成分合成加速度
0	0.5未満	5弱	4.5以上5.0未満	107.2gal (計測震度5.0)
1	0.5以上1.5未満	5強	5.0以上5.5未満	190.6gal (計測震度5.5)
2	1.5以上2.5未満	6弱	5.5以上6.0未満	338.8gal (計測震度6.0)
3	2.5以上3.5未満	6強	6.0以上6.5未満	602.6gal (計測震度6.5)
4	3.5以上4.5未満	7	6.5以上	

2 加速度と設計水平震度

道路土工「盛土工指針」p.307によると、

工学的判断として、最大加速度800gal程度のレベル2地震動に対応する水平震度は0.2程度でよいとした

とされている。

以上より、設計水平震度 $K_h=0.2$ 程度として円弧すべりによる盛土の安定を検討すれば、震度階級7に相当する検討をしたものと考えてよいと思われる。

参考として、前出の円弧すべり計算結果によれば、設計水平震度 $K_h=0.2$ として計算した場合でも、必要な安全率を満足している。

なお、道路土工「盛土工指針」にある地震動による加速度は、水平加速度であり、上下動を考慮していないが、これについてはまだ、道路土工「盛土工指針」の見解が得られていないため、現時点での見解を参考とした。