

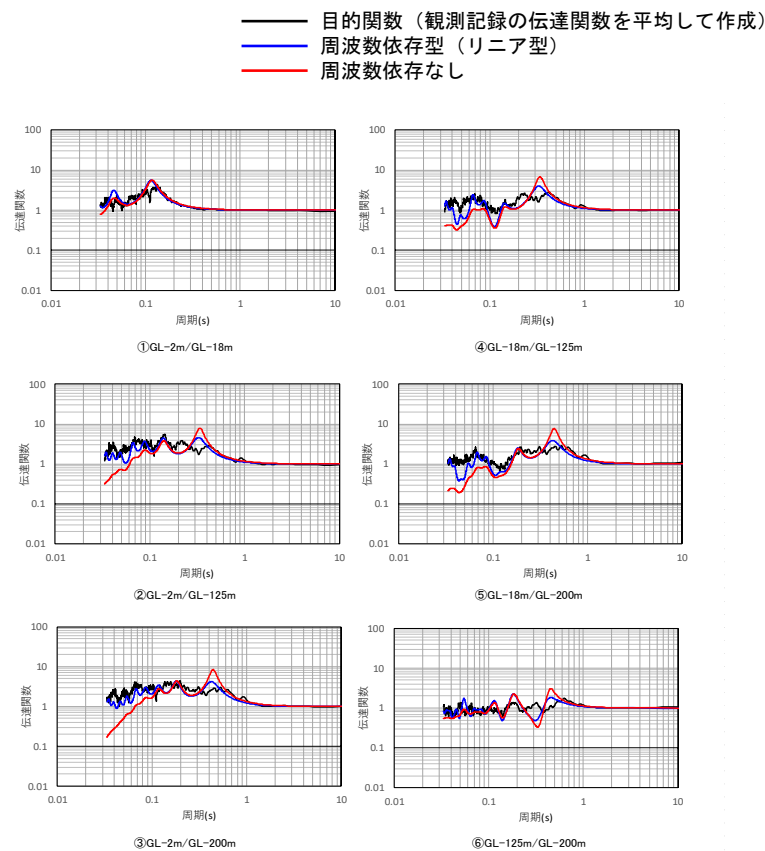
深度 (m)	No.	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm ³)	P波速度 Vp(m/s)	減衰定数 h
GL 0m	1	2	1.73	370	0.166
-2.00	2	2.34		430	
-4.34	3	5.76			
-10.10	4	7.9	2.02	740	0.103
-18.00	5	18.82	1.59	810	
-36.82	6	36.68		1520	0.093
-73.50	7	39.1		1640	
-112.60	8	12.4	1.75	2000	0.085
-125.00	9	63.87			
-188.87	10	11.13			
-200.00	11	—	1.57	2220	

解放基盤表面～
建屋基礎底面相当
レベルの岩盤部分
に相当

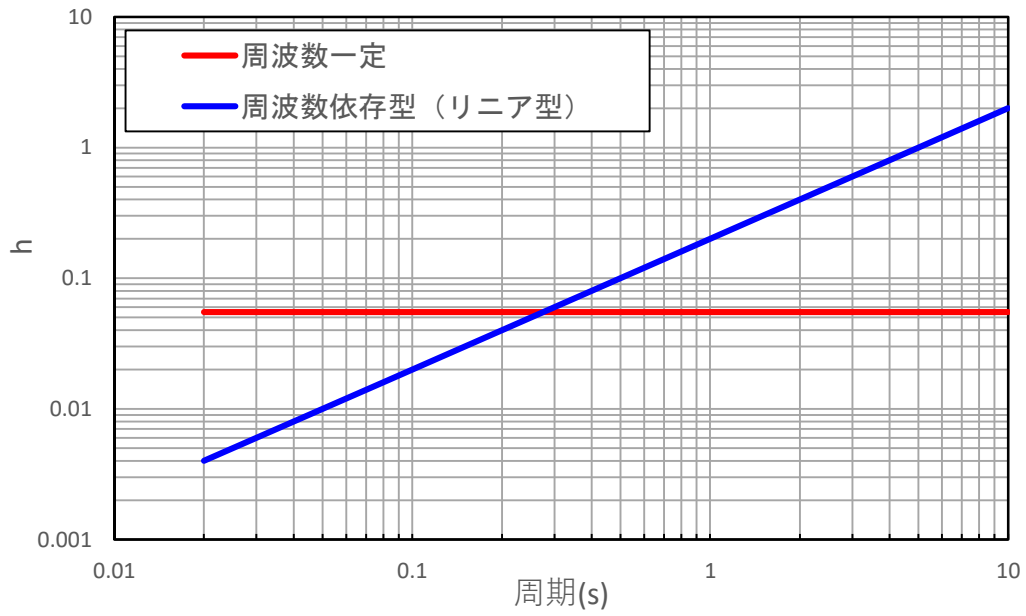
注) 上記表において解放基盤表面～建屋基礎底面相当レベルの岩盤部分に相当する部分は、当該深さのうち最も層厚が大きく支配的である層を代表して示している。なお、解放基盤表面付近の G. L. -112.6m～-125m の層を考慮した重みづけ平均による値についても、 $h=0.092$ となり、上記代表値と大きな差は無い。

(a) 評価された物性値及び減衰定数

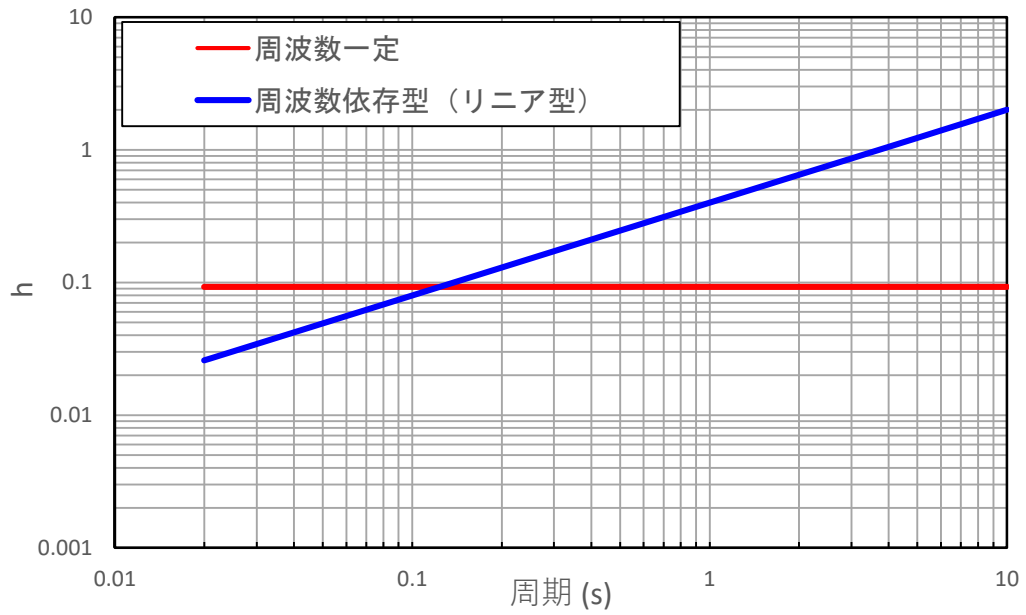
第 6.3.7.1-6 図 伝達関数の比較 (西側地盤観測点: 振動数依存性なし, 鉛直)



(b) 伝達関数適合状況



第 6.3.7.1-7 図 減衰定数と周期の関係（西側地盤観測点，水平）



第 6.3.7.1-8 図 減衰定数と周期の関係（西側地盤観測点，鉛直）

(3) 東側地盤観測点

東側地盤観測点における振動数依存性を考慮しない場合の減衰定数の評価結果を第 6.3.7.1-9 図～第 6.3.7.1-12 図に示す。

地震観測記録を用いた減衰定数の評価の結果、解放基盤表面～基礎底面レベルの岩盤部分に相当する層の水平方向における減衰定数として、東側地盤観測点において 5.5% の減衰定数が得られた。鉛直方向については、「6.3.6.1 伝達関数による評価結果（振動数依存性あり：リニア型及びバイリニア型）」と同様に、水平方向と比較して大きい値の減衰定数が得られた。

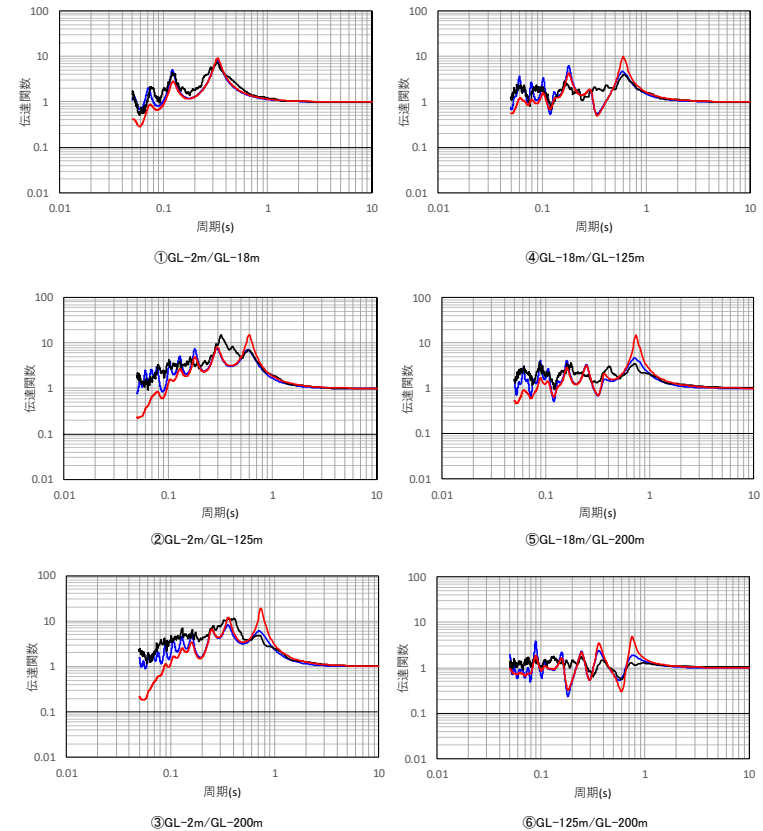
振動数依存性なしの条件により求められる伝達関数は、「6.3.6.1 伝達関数による評価結果（振動数依存性あり：リニア型及びバイリニア型）」にて同定した振動数依存性を考慮した結果と比較して、ピーク振動数については変わらないものの、伝達関数の大きさについては地震観測記録との差異が見られる結果となっており、長周期側では振動数依存性なしの条件による伝達関数が観測記録に対して大きく、短周期側では小さく評価されている。

深度 (m)	No.	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm ³)	S波速度 Vs(m/s)	減衰定数 h
0	1	2	1.69	140	0.136
-2.00	2	6.33		160	0.075
-8.33	3	6.4		210	
-14.73	4	3.27	1.72	310	0.061
-18.00	5	0.68	1.59	640	0.055
-18.68	6	53.2			
-71.88	7	43.85			
-115.73	8	9.27	1.82	1190	0.033
-125.00	9	34.31			
-159.31	10	40.69	1.90	1200	
-200.00	11	—			

解放基盤表面～
建屋基礎底面相当
レベルの岩盤部分
に相当

注) 上記表において解放基盤表面～建屋基礎底面相当レベルの岩盤部分に相当する部分は、当該深さのうち最も層厚が大きく支配的である層を代表して示している。なお、解放基盤表面付近の G.L. -115.73m～-125m の層を考慮した重みづけ平均による値についても、 $h=0.053$ となり、上記代表値と大きな差は無い。

— 目的関数 (観測記録の伝達関数を平均して作成)
— 周波数依存型 (リニア型)
— 周波数依存なし



(a) 評価された物性値及び減衰定数

(b) 伝達関数適合状況

第 6.3.7.1-9 図 伝達関数による評価結果 (東側地盤観測点: 振動数依存性なし, 水平)

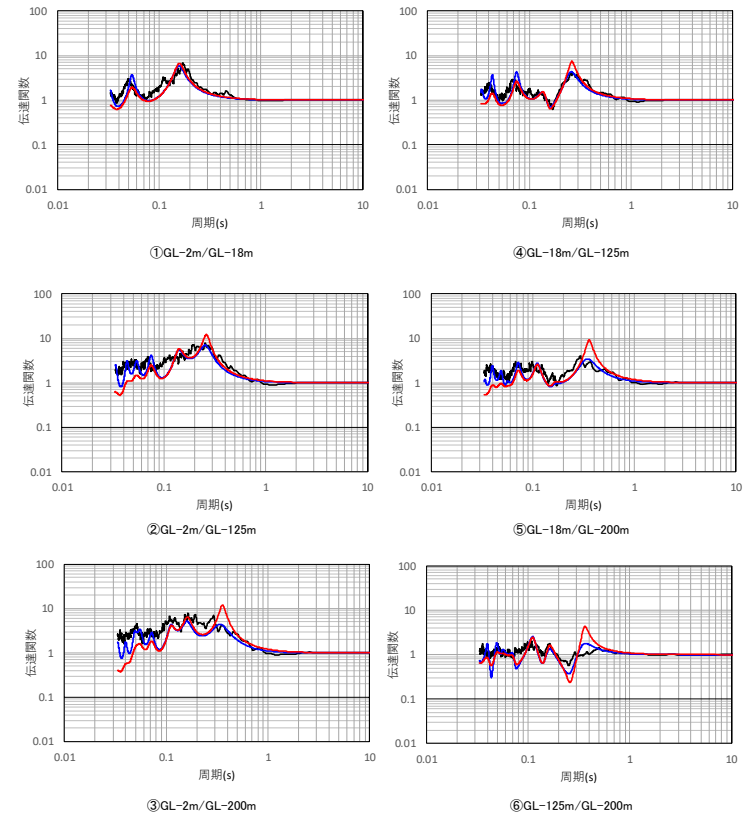
深度 (m)	No.	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm ³)	P波速度 Vp(m/s)	減衰定数 h
0	1	2	1.69	360	0.097
-2.00	2	6.33		370	
-8.33	3	6.4		390	
-14.73	4	3.27	1.72	970	0.081
-18.00	5	0.68			
-18.68	6	53.2	1.59	1880	0.070
-71.88	7	43.85		2060	
-115.73	8	9.27	1.82	2140	0.066
-125.00	9	34.31			
-159.31	10	40.69	1.90	2370	0.066
-200.00	11	—			

解放基盤表面～
建屋基礎底面相当
レベルの岩盤部分
に相当

注) 上記表において解放基盤表面～建屋基礎底面相当レベルの岩盤部分に相当する部分は、当該深さのうち最も層厚が大きく支配的である層を代表して示している。なお、解放基盤表面付近のG.L.-115.73m～-125mの層を考慮した重みづけ平均による値についても、 $h=0.070$ となり、上記代表値と大きな差は無い。

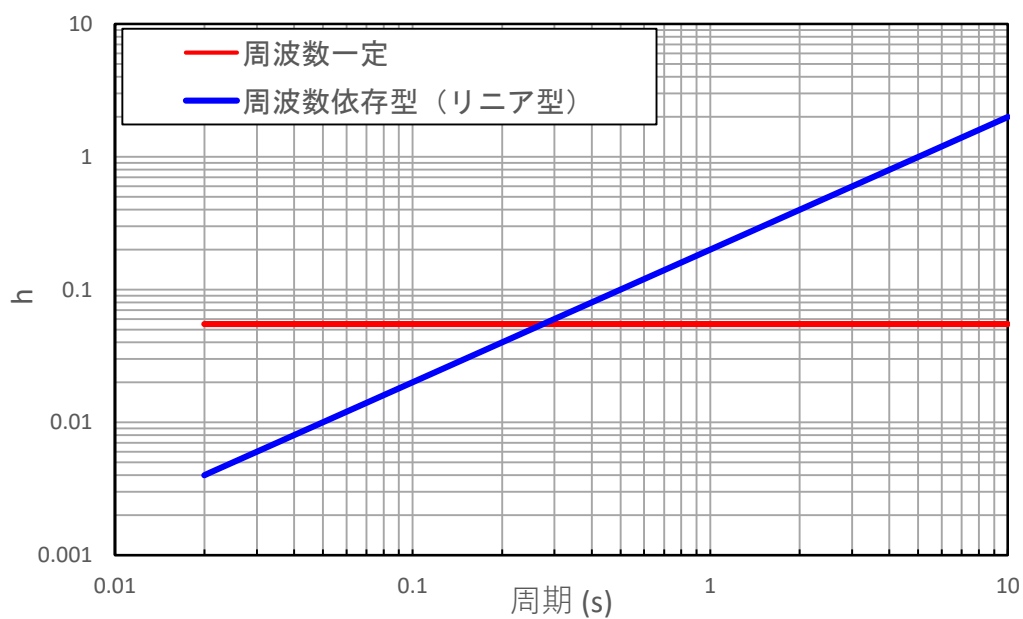
(a) 評価された物性値及び減衰定数

— 目的関数 (観測記録の伝達関数を平均して作成)
— 周波数依存型 (リニア型)
— 周波数依存なし

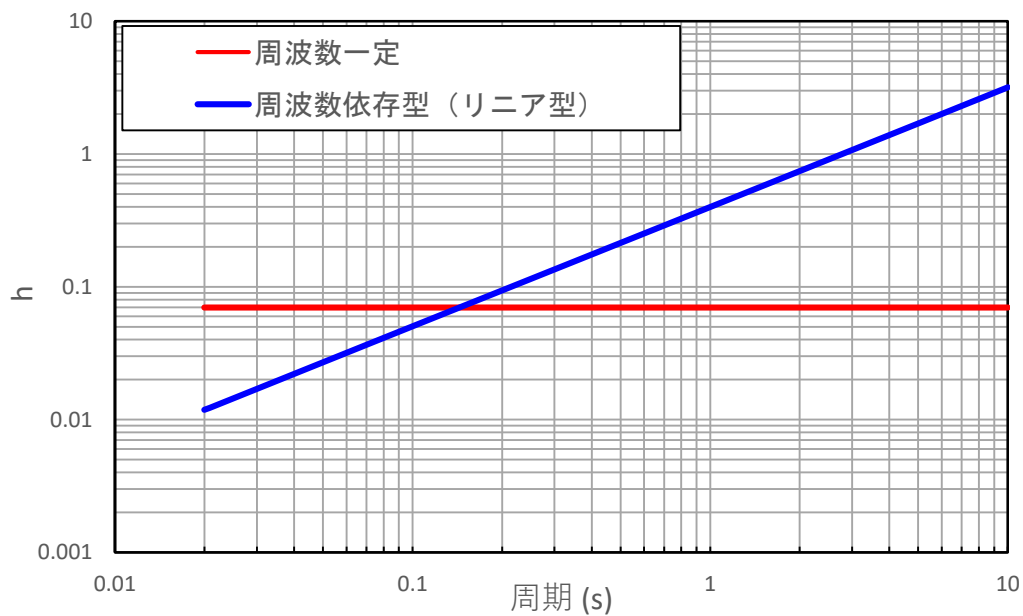


(b) 伝達関数適合状況

第 6.3.7.1-10 図 伝達関数の比較 (東側地盤観測点: 振動数依存性なし, 鉛直)



第 6.3.7.1-11 図 減衰定数と周期の関係 (東側地盤観測点, 水平)



第 6.3.7.1-12 図 減衰定数と周期の関係 (東側地盤観測点, 鉛直)

6.3.7.2 応答スペクトルによる評価結果（振動数依存性なし）

「6.3.7.1 伝達関数による評価結果（振動数依存性なし）」において評価した減衰定数について、振動数依存性を考慮する場合としない場合における伝達関数の差異が、入力地震動の算定結果に対してどのように影響するか、「6.3.6.2 応答スペクトルによる評価結果（振動数依存性あり）」と同様の方法により、地震観測記録のシミュレーション結果の比較により確認する。

(1) 中央地盤観測点

中央地盤における振動数依存性を考慮しない場合の条件における地震観測記録のシミュレーション結果を、振動数依存性を考慮した場合の条件における結果とあわせて第 6.3.7.2-1 図に示す。

中央地盤において、振動数依存性を考慮しない場合は、長周期成分において、振動数依存特性を考慮する場合に比べて減衰定数を小さく評価することから、長周期成分の地盤応答を大きく与えることを確認した。

短周期側については、減衰定数を振動数依存特性を考慮する場合に比べて大きく評価することになるものの、地盤応答に対しては小さく評価されず、振動数依存性を考慮した場合と比較して、建物・構築物の固有周期帯（水平 0.2～0.3 秒，鉛直 0.1 秒～0.2 秒）において、概ねいずれの地震においても、振動数依存性を考慮しない条件によるシミュレーション結果が、振動数依存性を考慮した場合のシミュレーション結果及び地震観測記録を上回ることを確認した。

これは、振動数依存性を考慮しない条件により求められる伝達関数は、第 6.3.7.1-1 図及び第 6.3.7.1-2 図に示すとおり、振動数依存性を考慮した場合と比較して、長周期側を大きく評価する結果となっていることによるものと考えられる。

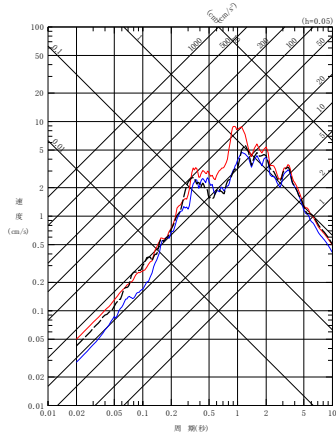
伝達関数は、地震波が有する周期成分ごとの地震動の大きさを直接示したフーリエスペクトルの比率により算定されるが、ある周期成分の地震動は、その周辺の周期帯にも応答として作用することになる。本評価において確認している応答スペクトルは、様々な周期成分をもつ地震動に対する応答の最大値を周期ごとにプロットしたものであることから、前述の同定結果における伝達関数の周期ごとの大小関係とは必ずしも一致しない。

地盤の応答解析において応答スペクトルを評価する際には、特に、地盤応答を評価する上で支配的な、振幅の大きい長周期側（地盤の 1 次及び 2 次の固有周期に該当）の地震波の増幅を大きく評価した場合、短周期側の応答スペクトルを大きく評価することになる。本評価においても、振動数依存性を考慮しない場合には地盤の 1 次及び 2 次固有周期における周期成分の地震動を地震観測記録に対して大きく評価した結果、全周期帯において大きな地震動を与える結果となったものとする。

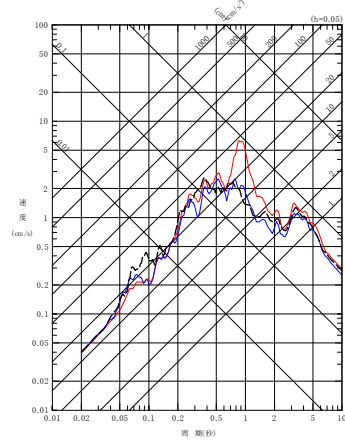
「参考 3 地震観測記録のシミュレーション解析に関する補足図表等」
の参考 3-3.1 図に、本シミュレーション解析結果のフーリエスペクトル
を示す。フーリエスペクトルは、減衰定数の大小関係と対応するように、
短周期側の地震動成分は「周波数依存性あり（リニア型）」>「周波数依
存性あり（バイリニア型）」>「周波数依存性なし」と、「周波数依存性な
し」とした場合が最も小さくなっているが、長周期側（特に地盤の 1 次に
相当する水平では 0.5～1.0 秒、鉛直では 0.4 秒付近の卓越）では、逆に
「周波数依存性なし」が最も大きくなっている。

応答スペクトルについては、卓越する周期成分による応答が短周期成
分の応答まで影響を与えるため、フーリエスペクトルに見られるような
差は直接現れず、むしろ短周期側の応答も「周波数依存性なし」の方が大
きくなっている。このような応答スペクトルの特性に加えて、フーリエ
スペクトルの短周期側の振幅レベルが、長周期側の振幅レベルに対して
 $10^2 \sim 10^3$ オーダーで小さくなっていることも、短周期側の応答が減衰定
数の大小関係と一致しない要因となっている。

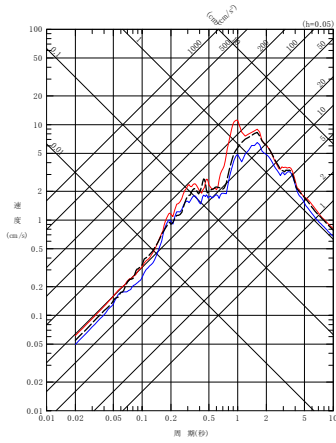
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 - - 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 - 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



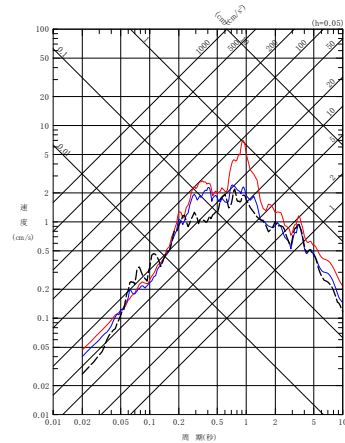
(a) NS 方向



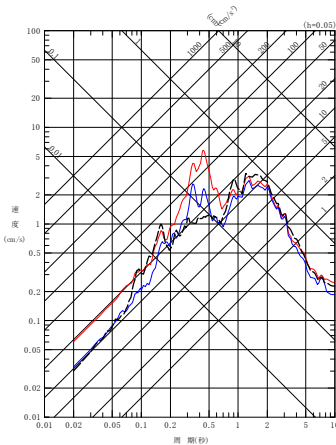
(a) NS 方向



(b) EW 方向

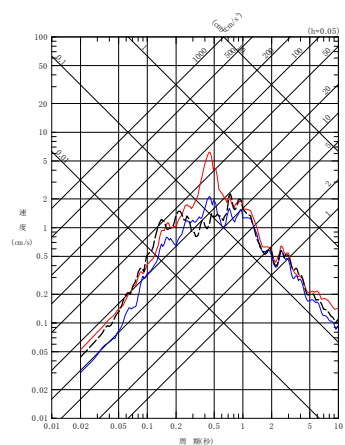


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(1) 200112022201 地震



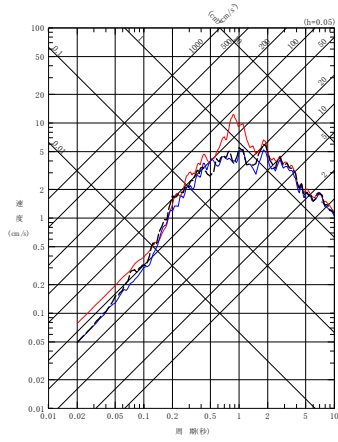
(c) UD 方向

(2) 200210142312 地震

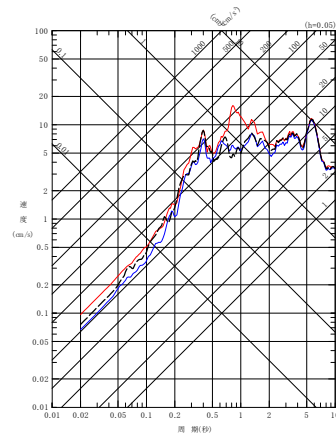
第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

中央地盤観測点 (1/7)

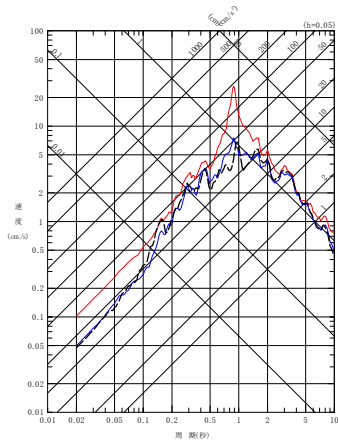
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 - - 周波数依存型 (1)ニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 - 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



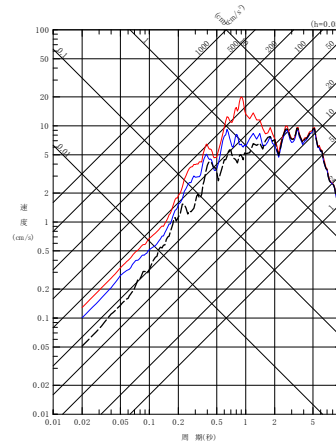
(a) NS 方向



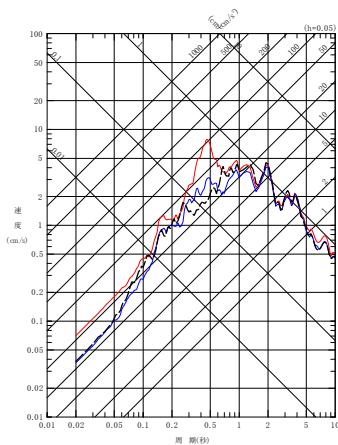
(a) NS 方向



(b) EW 方向

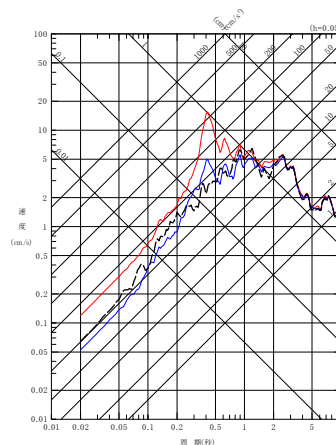


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(3) 200305261824 地震



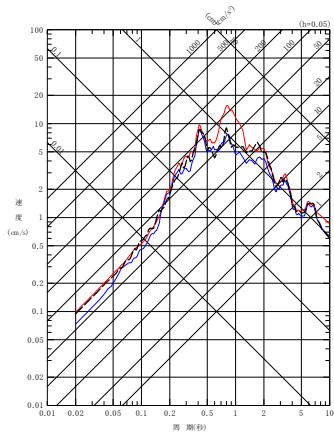
(c) UD 方向

(4) 200309260450 地震

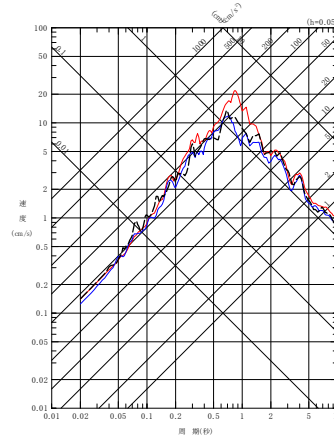
第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

中央地盤観測点 (2/7)

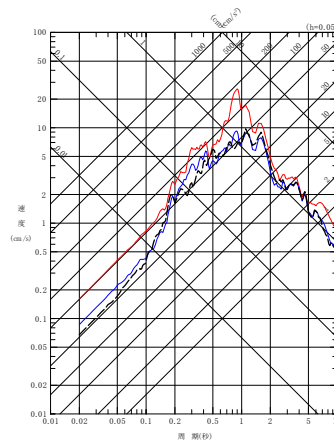
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



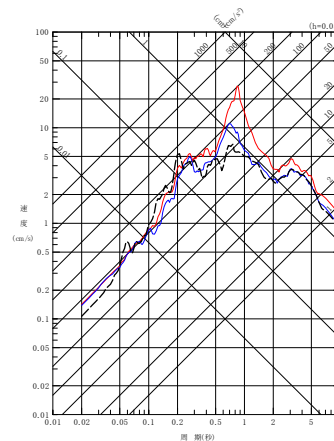
(a) NS 方向



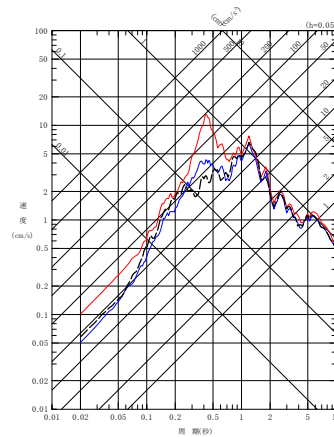
(a) NS 方向



(b) EW 方向

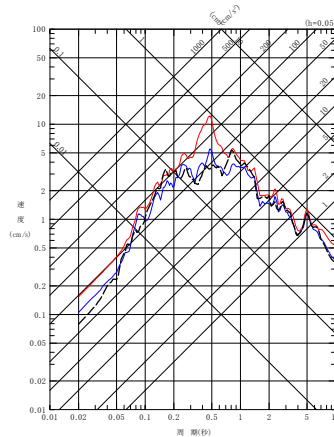


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(5) 2009260608 地震



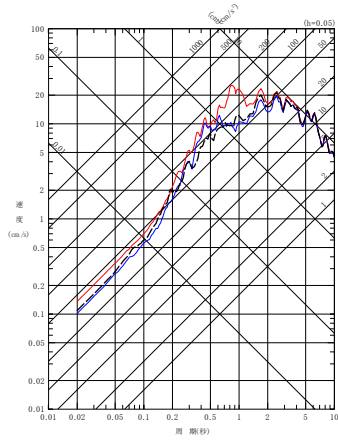
(c) UD 方向

(6) 200807240026 地震

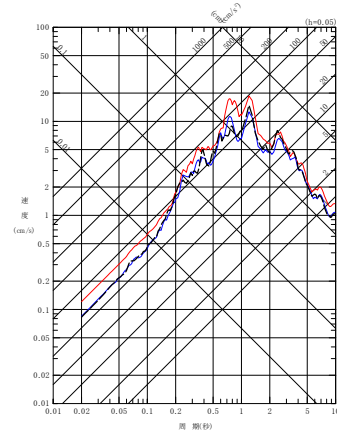
第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

中央地盤観測点 (3/7)

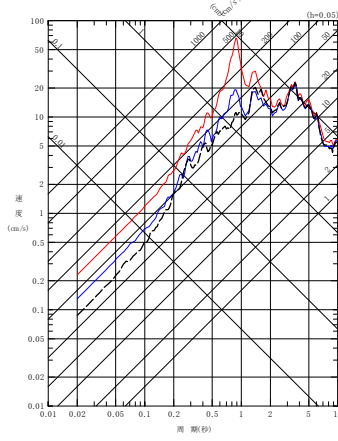
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 - - 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 - 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



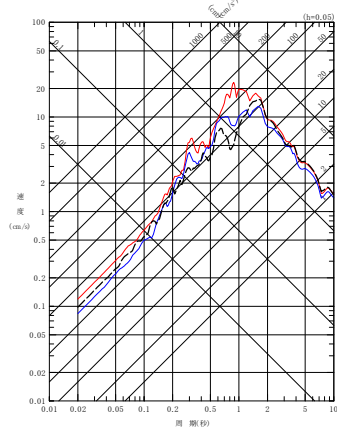
(a) NS 方向



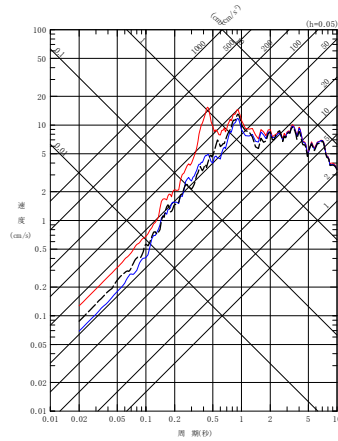
(a) NS 方向



(b) EW 方向

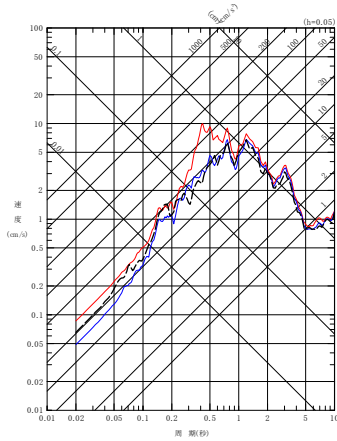


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(7) 201103111446 地震

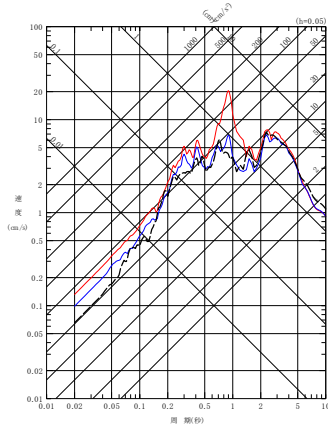


(c) UD 方向

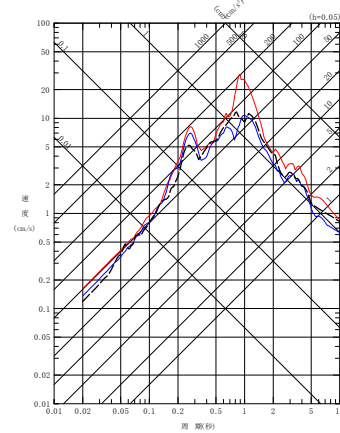
(8) 201103111508 地震

第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果
 中央地盤観測点 (4/7)

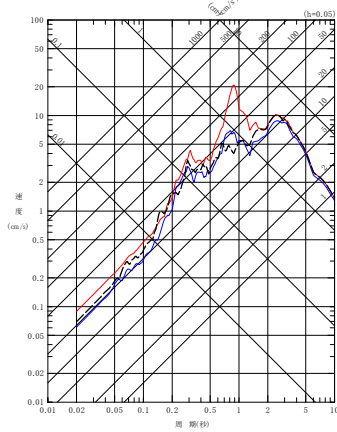
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



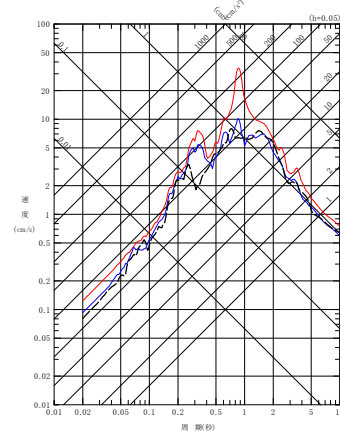
(a) NS 方向



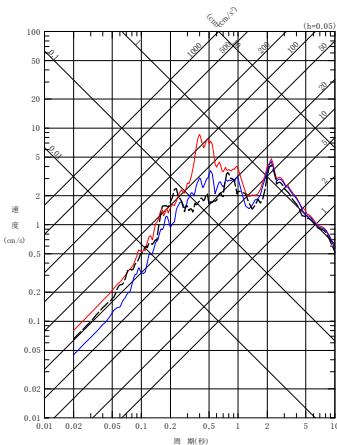
(a) NS 方向



(b) EW 方向

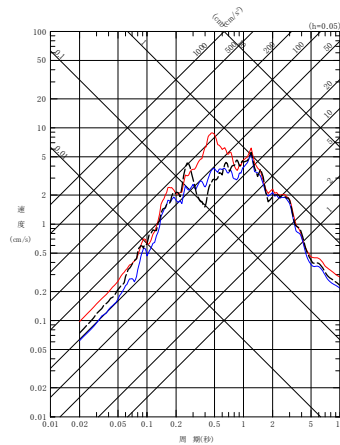


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(9) 201106230650 地震



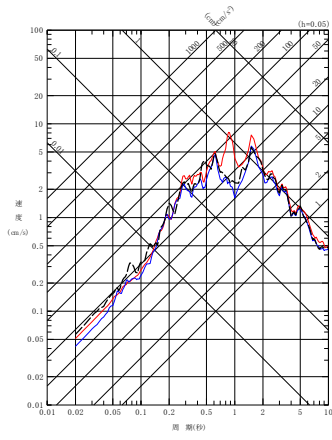
(c) UD 方向

(10) 201205240002 地震

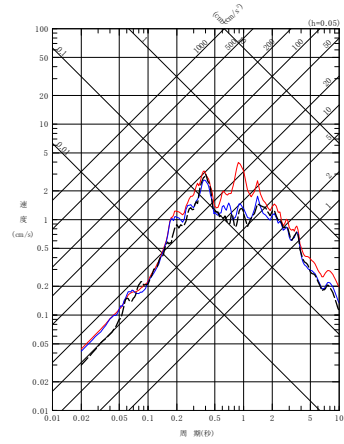
第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

中央地盤観測点 (5/7)

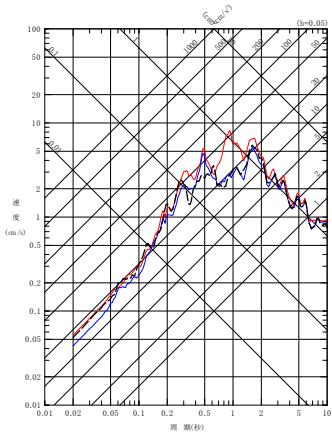
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



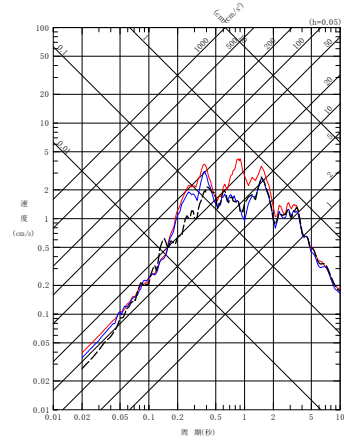
(a) NS 方向



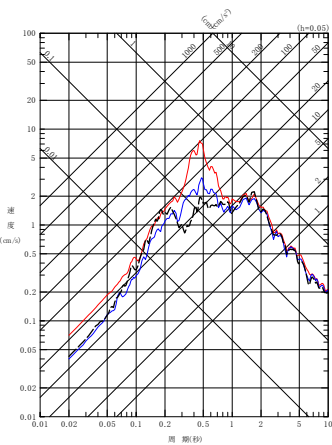
(a) NS 方向



(b) EW 方向

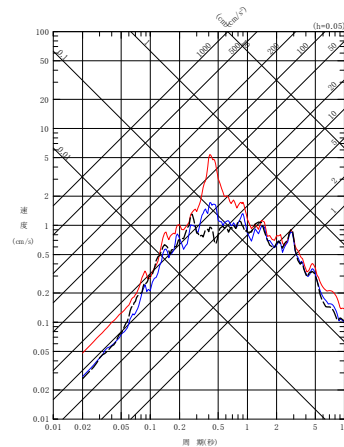


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(11) 201212071718 地震



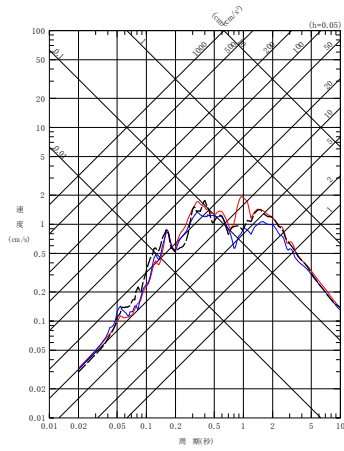
(c) UD 方向

(12) 201302022317 地震

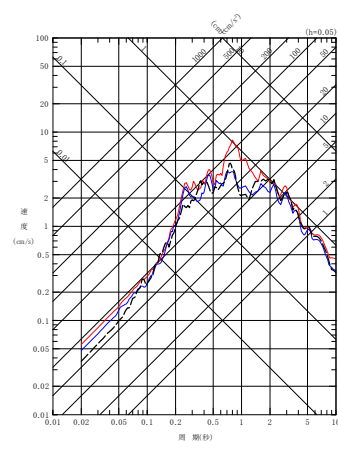
第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

中央地盤観測点 (6/7)

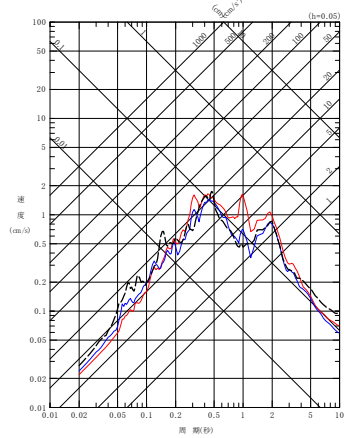
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



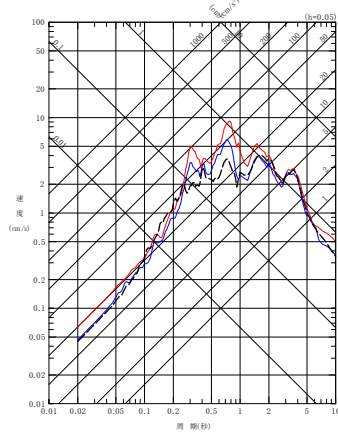
(a) NS 方向



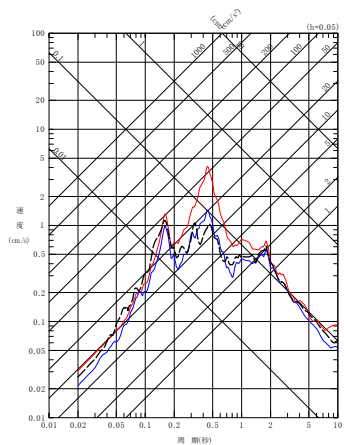
(a) NS 方向



(b) EW 方向

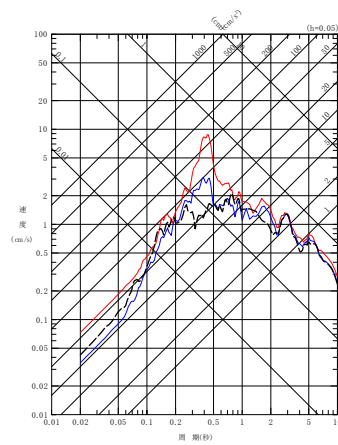


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(13) 201507100332 地震



(c) UD 方向

(14) 201601141225 地震

第 6.3.7.2-1 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

中央地盤観測点 (7/7)

(2) 西側地盤観測点

西側地盤における振動数依存性を考慮しない場合の条件における地震観測記録のシミュレーション結果を、振動数依存性を考慮した場合の条件における結果とあわせて第 6.3.7.2-2 図に示す。

西側地盤において、振動数依存性を考慮しない場合は、長周期成分において、振動数依存特性を考慮する場合に比べて減衰定数を小さく評価することから、長周期成分の地盤応答を大きく与えることを確認した。

短周期側については、減衰定数を振動数依存特性を考慮する場合に比べて大きく評価することになるものの、地盤応答に対しては小さく評価されず、振動数依存性を考慮した場合と比較して、建物・構築物の固有周期帯（水平 0.2～0.3 秒，鉛直 0.1 秒～0.2 秒）において、概ねいずれの地震においても、振動数依存性を考慮しない条件によるシミュレーション結果が、振動数依存性を考慮した場合のシミュレーション結果及び地震観測記録を上回ることを確認した。

これは、振動数依存性を考慮しない条件により求められる伝達関数は、第 6.3.7.1-5 図及び第 6.3.7.1-6 図における同定結果の伝達関数のグラフに示すとおり、振動数依存性を考慮した場合と比較して、長周期側を大きく評価する結果となっていることによるものと考えられる。

伝達関数は、地震波が有する周期成分ごとの地震動の大きさを直接示したフーリエスペクトルの比率により算定されるが、ある周期成分の地震動は、その周辺の周期帯にも応答として作用することになる。本評価において確認している応答スペクトルは、様々な周期成分をもつ地震動に対する応答の最大値を周期ごとにプロットしたものであることから、前述の同定結果における伝達関数の周期ごとの大小関係とは必ずしも一致しない。

地盤の応答解析において応答スペクトルを評価する際には、特に、地盤応答を評価する上で支配的な、振幅の大きい長周期側（地盤の 1 次及び 2 次の固有周期に該当）の地震波の増幅を大きく評価した場合、短周期側の応答スペクトルを大きく評価することになる。本評価においても、振動数依存性を考慮しない場合には地盤の 1 次及び 2 次固有周期における周期成分の地震動を地震観測記録に対して大きく評価した結果、全周期帯において大きな地震動を与える結果となったものとする。

「参考 3 地震観測記録のシミュレーション解析に関する補足図表等」の参考 3-3.2 図に、本シミュレーション解析結果のフーリエスペクトルを示す。フーリエスペクトルは、減衰定数の大小関係と対応するように、短周期側の地震動成分は「周波数依存性あり（リニア型）」>「周波数依存性あり（バイリニア型）」>「周波数依存性なし」と、「周波数依存性なし」とした場合が最も小さくなっているが、長周期側（特に地盤の 1 次に対応する水平では 0.5～1.0 秒、鉛直では 0.4 秒付近の卓越）では、逆に「周波数依存性なし」が最も大きくなっている。

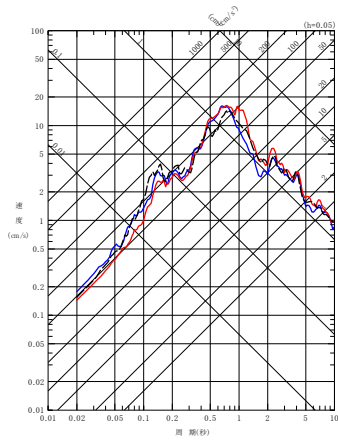
応答スペクトルについては、卓越する周期成分による応答が短周期成分の応答まで影響を与えるため、フーリエスペクトルに見られるような差は直接現れず、むしろ短周期側の応答も「周波数依存性なし」の方が大きくなっている。このような応答スペクトルの特性に加えて、フーリエスペクトルの短周期側の振幅レベルが、長周期側の振幅レベルに対して $10^2 \sim 10^3$ オーダーで小さくなっていることも、短周期側の応答が減衰定数の大小関係と一致しない要因となっている。

なお、一部の地震（(8)201408101243 地震の NS,EW 成分及び (10)201908151432 地震の NS,EW 成分）については、リニア型による同定結果に対し、一定減衰を考慮した同定結果に基づくシミュレーション結果が、周期 0.2～0.3 秒より短周期側の応答スペクトルを小さく評価する。

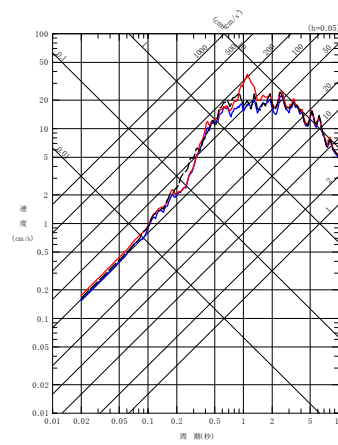
これは、第 6.3.7.1-5 図に示した同定結果において、上記周期で部分的にリニア型の同定結果を下回っており、さらに、これらの地震は、基準地震動 S_s において検討用地震として考慮する地震や、検討に用いたその他の地震と比較して地震規模が小さく（(8)201408101243 地震：M6.1、(10)201908151432 地震：M5.5）、長周期側の地震動を含まず、上記に示した長周期側の地震動を大きく評価する効果が現れなかったことに起因すると考えられる。

ただし、伝達関数の山谷の周期に対しては、速度構造の同定結果による影響が支配的であり、減衰定数による影響が大きく表れる短周期側の地震動の大きさに対しては上記のとおり大きな地震動を与える傾向を示していることから、減衰定数の同定結果としては、適切なものとなっていると考えられる。

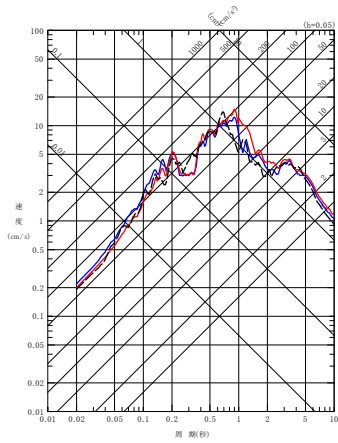
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



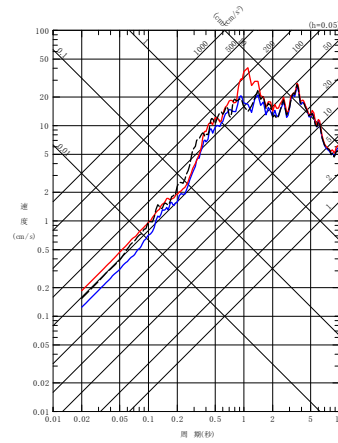
(a) NS 方向



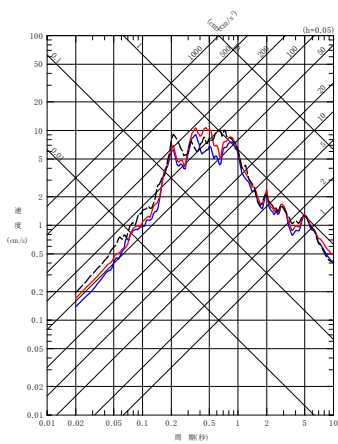
(a) NS 方向



(b) EW 方向

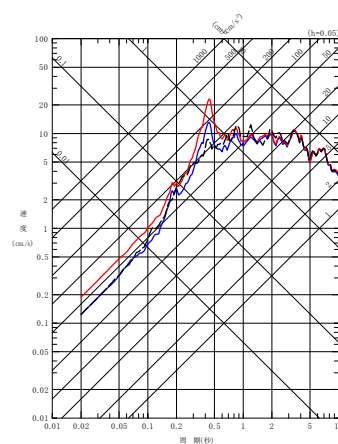


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(1) 200807240026 地震



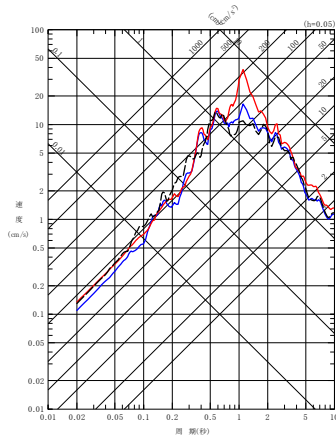
(c) UD 方向

(2) 201103111446 地震

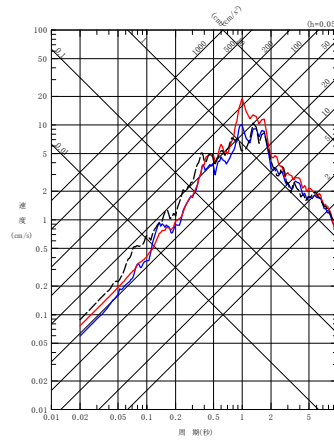
第 6.3.7.2-2 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

西側地盤観測点 (1/6)

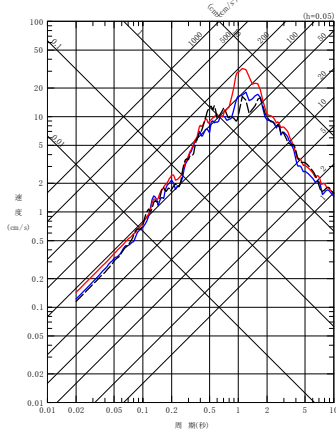
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



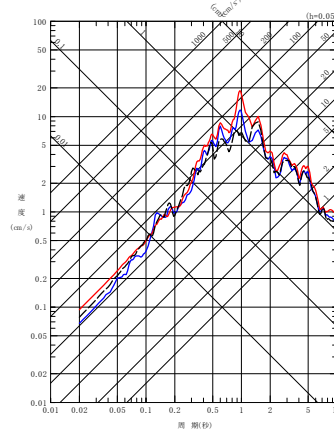
(a) NS 方向



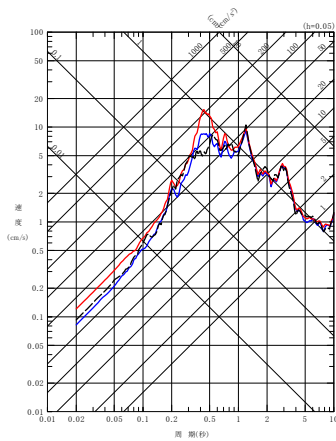
(a) NS 方向



(b) EW 方向

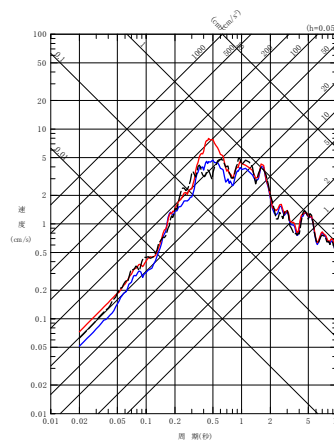


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(3) 201103111508



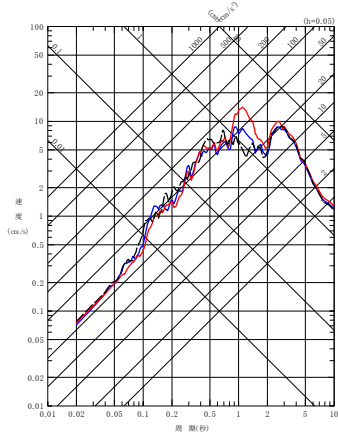
(c) UD 方向

(4) 201104072332 地震

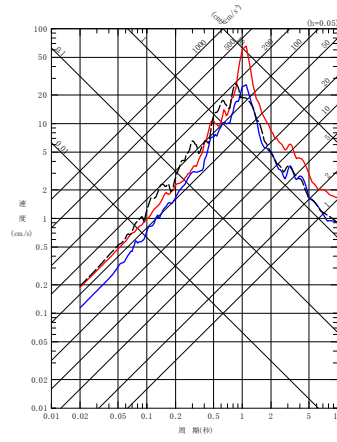
第 6.3.7.2-2 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

西側地盤観測点 (2/6)

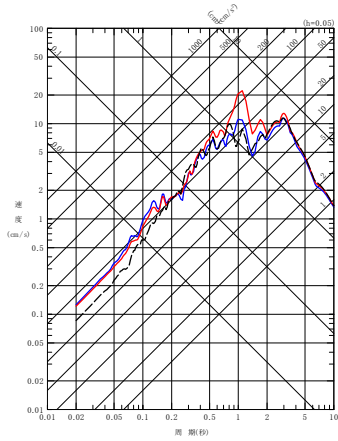
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (1)ニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



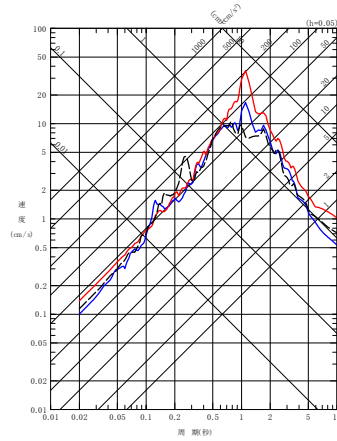
(a) NS 方向



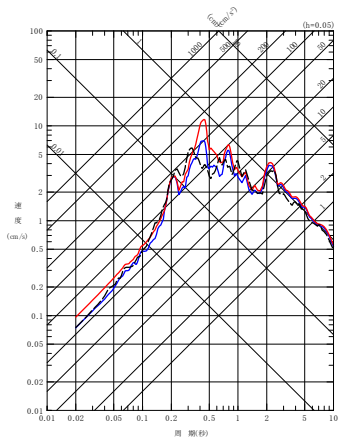
(a) NS 方向



(b) EW 方向

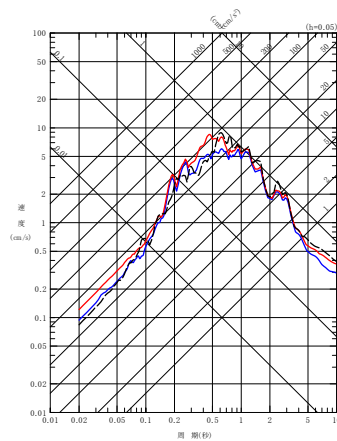


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(5) 201106230650 地震

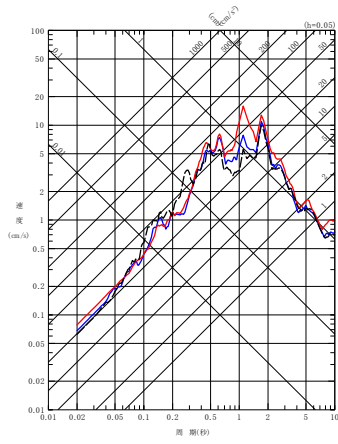


(c) UD 方向

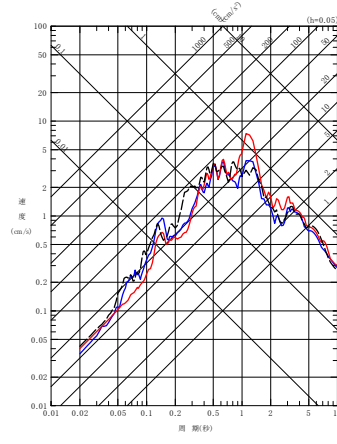
(6) 201205240002 地震

第 6.3.7.2-2 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果
 西側地盤観測点 (3/6)

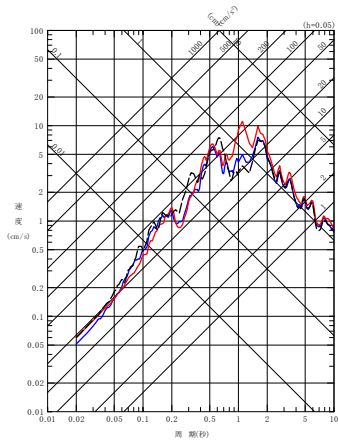
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



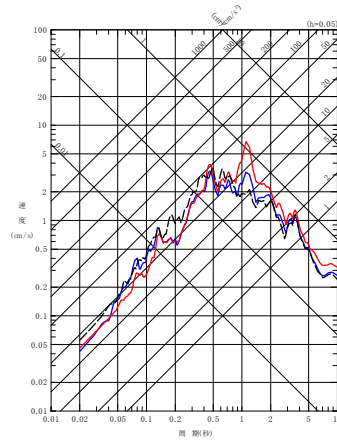
(a) NS 方向



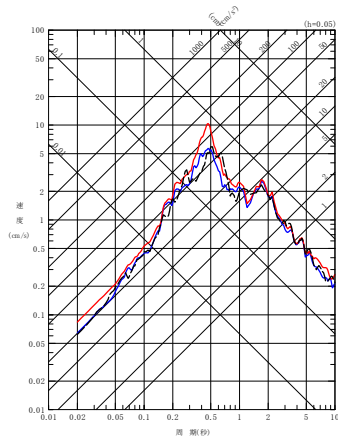
(a) NS 方向



(b) EW 方向

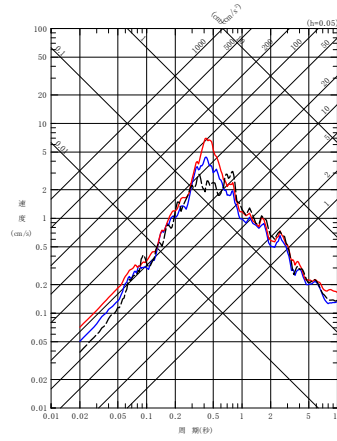


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(7) 201212071718 地震



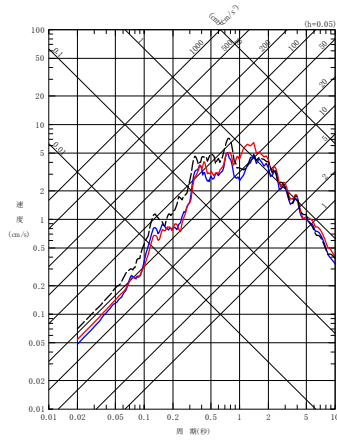
(c) UD 方向

(8) 201408101243 地震

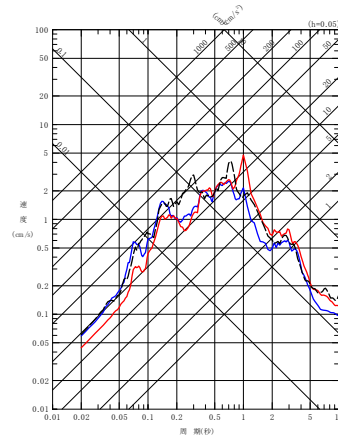
第 6.3.7.2-2 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

西側地盤観測点 (4/6)

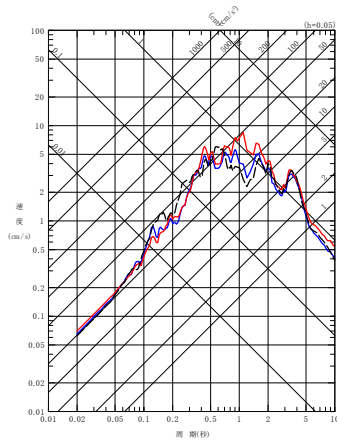
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 - - 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 - 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



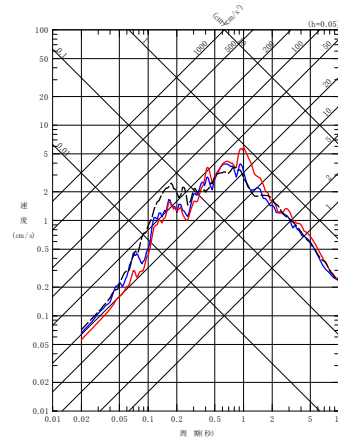
(a) NS 方向



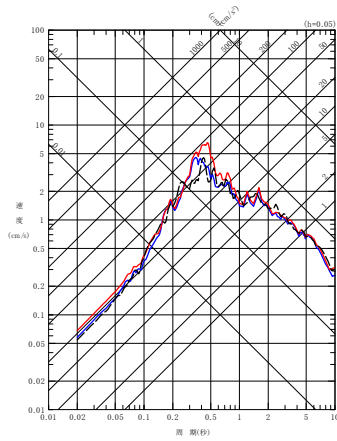
(a) NS 方向



(b) EW 方向

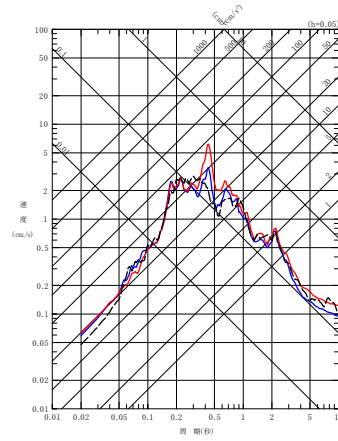


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(9) 201601141225 地震



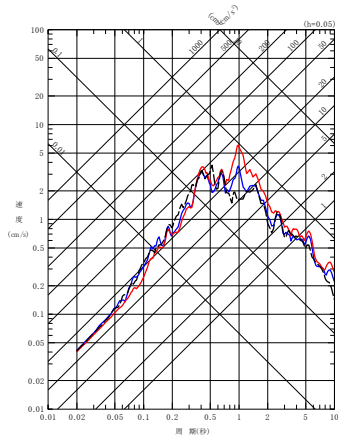
(c) UD 方向

(10) 201908151432 地震

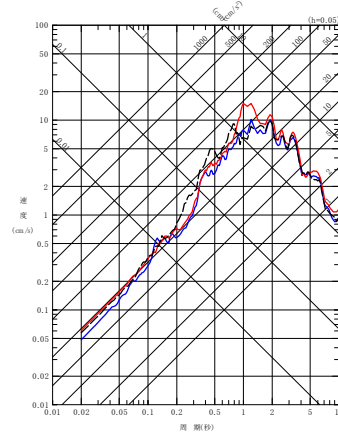
第 6.3.7.2-2 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

西側地盤観測点 (5/6)

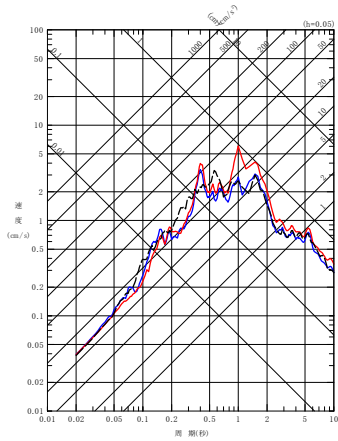
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 — 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 — 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



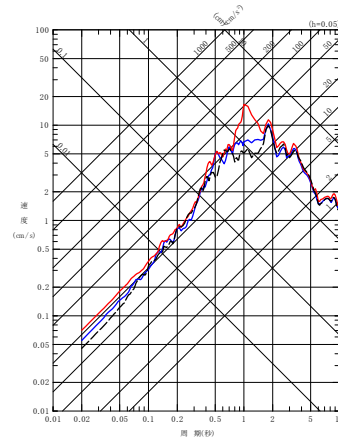
(a) NS 方向



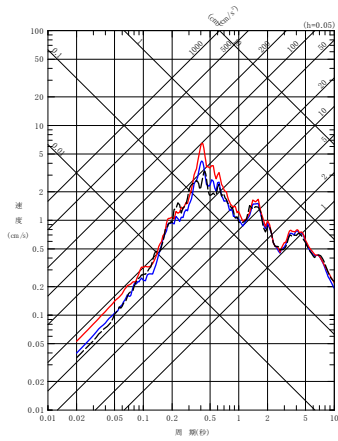
(a) NS 方向



(b) EW 方向

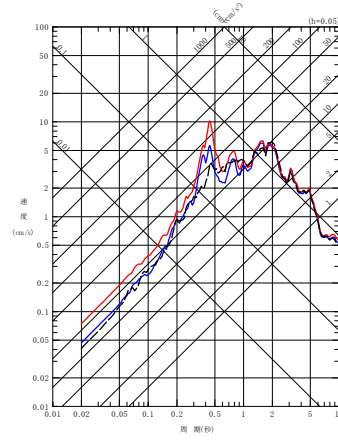


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(11) 202012210223 地震



(c) UD 方向

(12) 202203162336

第 6.3.7.2-2 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

西側地盤観測点 (6/6)

(3) 東側地盤観測点

東側地盤における振動数依存性を考慮しない場合の条件における地震観測記録のシミュレーション結果を、振動数依存性を考慮した場合の条件における結果とあわせて第 6.3.7.2-3 図に示す。

東側地盤において、振動数依存性を考慮しない場合は、長周期成分において、振動数依存特性を考慮する場合に比べて減衰定数を小さく評価することから、長周期成分の地盤応答を大きく与えることを確認した。

短周期側については、減衰定数を振動数依存特性を考慮する場合に比べて大きく評価することになるものの、地盤応答に対しては小さく評価されず、振動数依存性を考慮した場合と比較して、建物・構築物の固有周期帯（水平 0.2～0.3 秒，鉛直 0.1 秒～0.2 秒）において、概ねいずれの地震においても、振動数依存性を考慮しない条件によるシミュレーション結果が、振動数依存性を考慮した場合のシミュレーション結果及び地震観測記録を上回ることを確認した。

これは、振動数依存性を考慮しない条件により求められる伝達関数は、第 6.3.7.1-9 図及び第 6.3.7.1-10 図における同定結果の伝達関数のグラフに示すとおり、振動数依存性を考慮した場合と比較して、長周期側を大きく評価する結果となっていることによるものと考えられる。

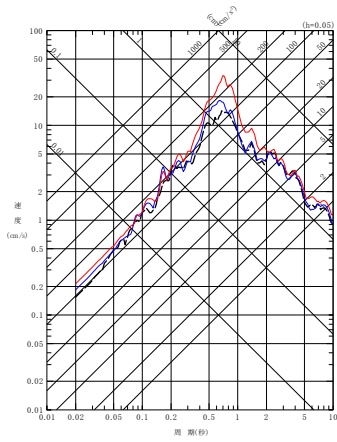
伝達関数は、地震波が有する周期成分ごとの地震動の大きさを直接示したフーリエスペクトルの比率により算定されるが、ある周期成分の地震動は、その周辺の周期帯にも応答として作用することになる。本評価において確認している応答スペクトルは、様々な周期成分をもつ地震動に対する応答の最大値を周期ごとにプロットしたものであることから、前述の同定結果における伝達関数の周期ごとの大小関係とは必ずしも一致しない。

地盤の応答解析において応答スペクトルを評価する際には、特に、地盤応答を評価する上で支配的な、振幅の大きい長周期側（地盤の 1 次及び 2 次の固有周期に該当）の地震波の増幅を大きく評価した場合、短周期側の応答スペクトルを大きく評価することになる。本評価においても、振動数依存性を考慮しない場合には地盤の 1 次及び 2 次固有周期における周期成分の地震動を地震観測記録に対して大きく評価した結果、全周期帯において大きな地震動を与える結果となったものとする。

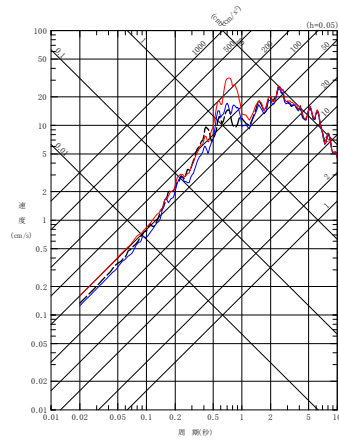
「参考 3 地震観測記録のシミュレーション解析に関する補足図表等」
の参考 3-3.3 図に、本シミュレーション解析結果のフーリエスペクトル
を示す。フーリエスペクトルは、減衰定数の大小関係と対応するように、
短周期側の地震動成分は「周波数依存性あり（リニア型）」>「周波数依
存性あり（バイリニア型）」>「周波数依存性なし」と、「周波数依存性な
し」とした場合が最も小さくなっているが、長周期側（特に地盤の 1 次に
相当する水平では 0.5～1.0 秒、鉛直では 0.4 秒付近の卓越）では、逆に
「周波数依存性なし」が最も大きくなっている。

応答スペクトルについては、卓越する周期成分による応答が短周期成
分の応答まで影響を与えるため、フーリエスペクトルに見られるような
差は直接現れず、むしろ短周期側の応答も「周波数依存性なし」の方が大
きくなっている。このような応答スペクトルの特性に加えて、フーリエ
スペクトルの短周期側の振幅レベルが、長周期側の振幅レベルに対して
 $10^2 \sim 10^3$ オーダーで小さくなっていることも、短周期側の応答が減衰定
数の大小関係と一致しない要因となっている。

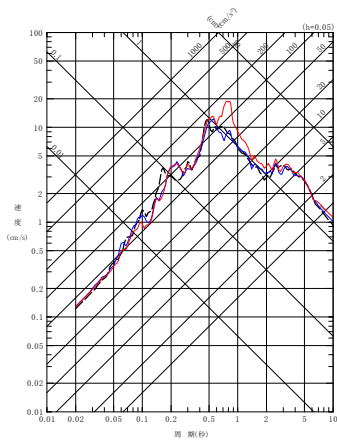
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



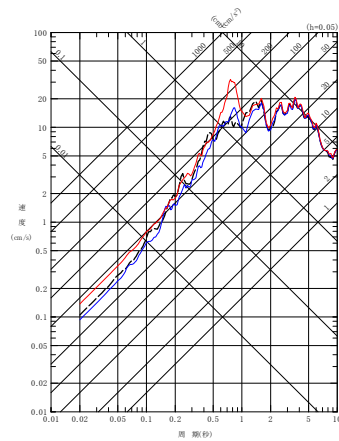
(a) NS 方向



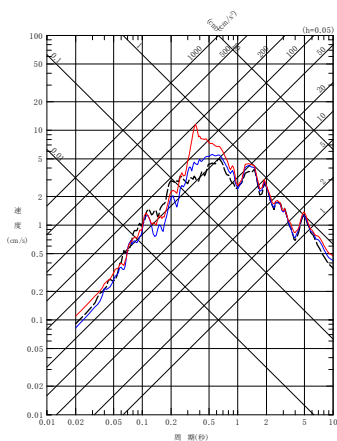
(a) NS 方向



(b) EW 方向

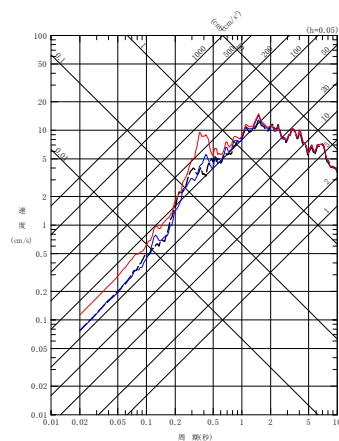


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(1) 200807240026 地震



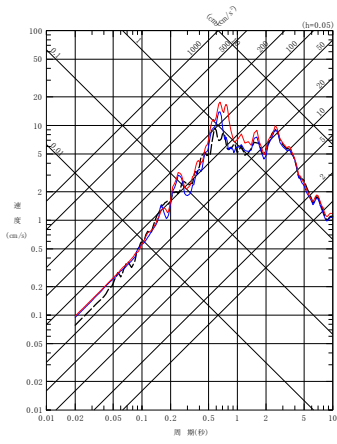
(c) UD 方向

(2) 201103111446 地震

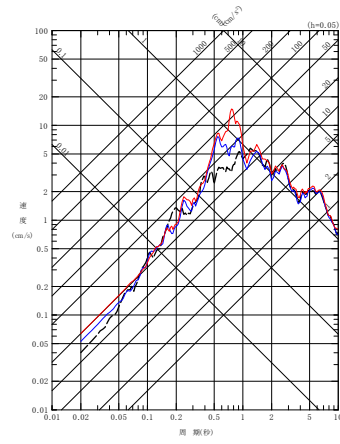
第 6.3.7.2-3 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

東側地盤観測点 (1/6)

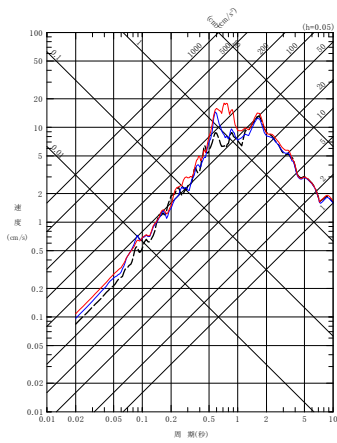
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



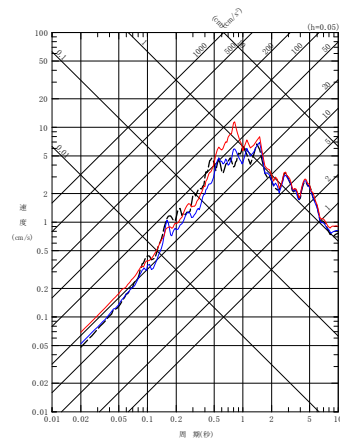
(a) NS 方向



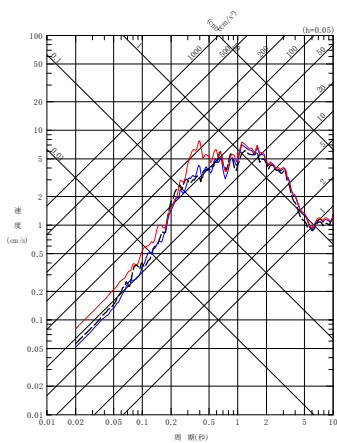
(a) NS 方向



(b) EW 方向

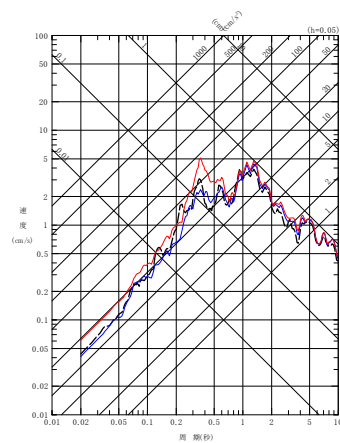


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(3) 201103111508 地震

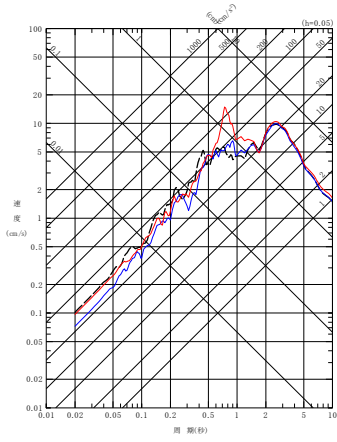


(c) UD 方向

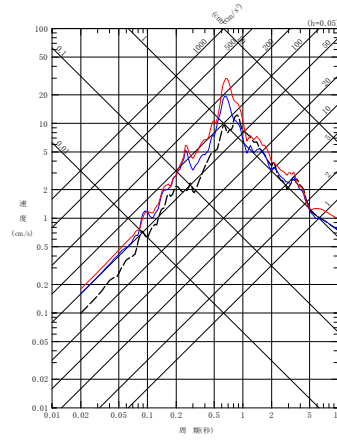
(4) 201104072332 地震

第 6.3.7.2-3 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果
 東側地盤観測点 (2/6)

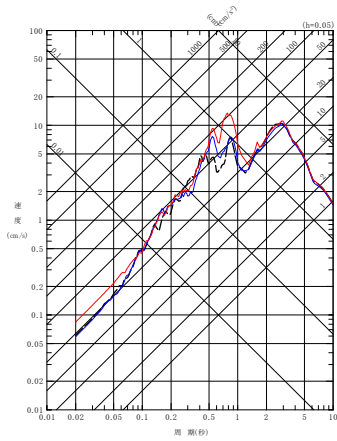
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 — 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 — 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



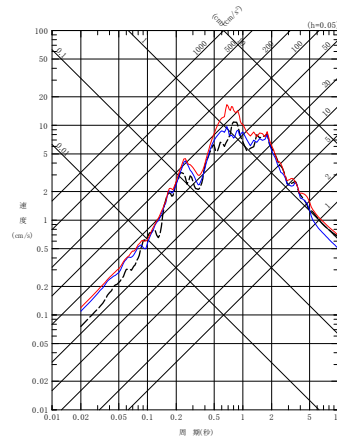
(a) NS 方向



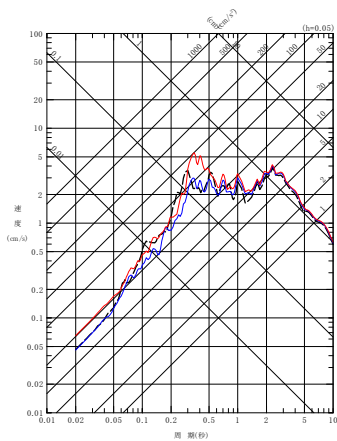
(a) NS 方向



(b) EW 方向

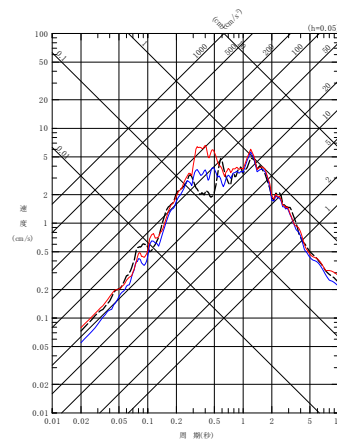


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(5) 201106230650 地震

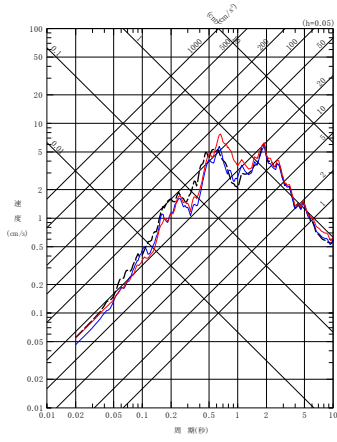


(c) UD 方向

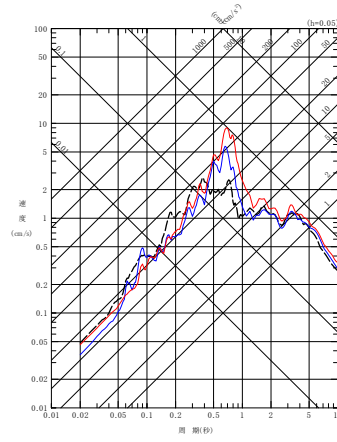
(6) 201205240002 地震

第 6.3.7.2-3 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果
 東側地盤観測点 (3/6)

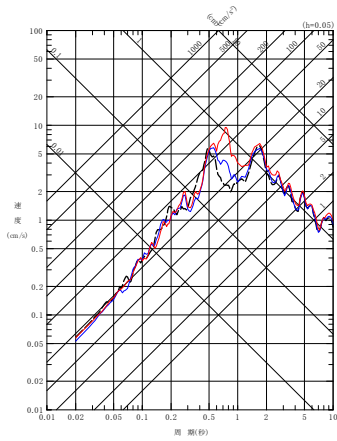
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



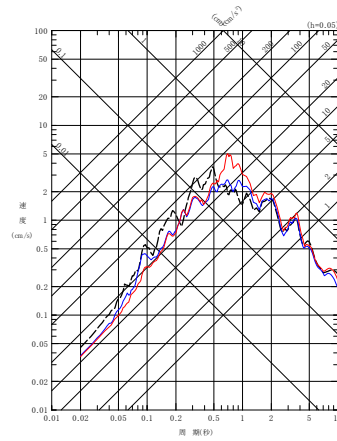
(a) NS 方向



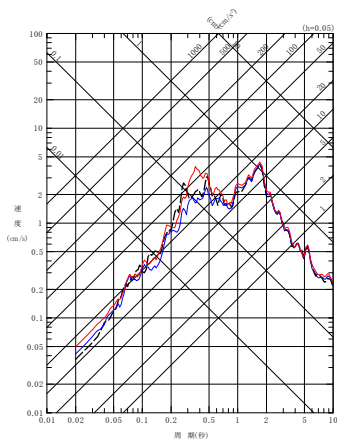
(a) NS 方向



(b) EW 方向

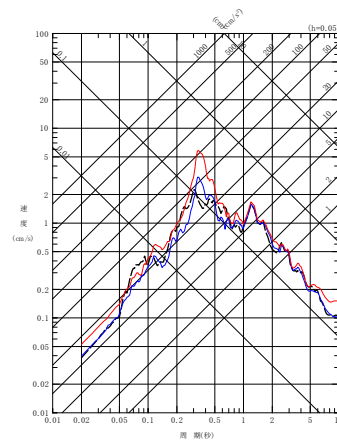


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(7) 201212071718 地震



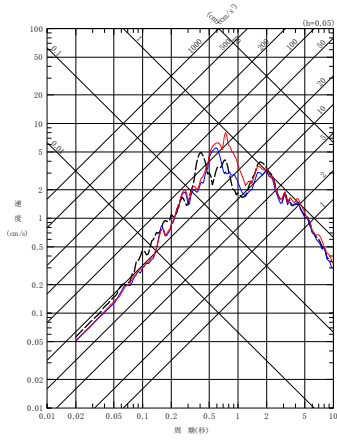
(c) UD 方向

(8) 201408101243 地震

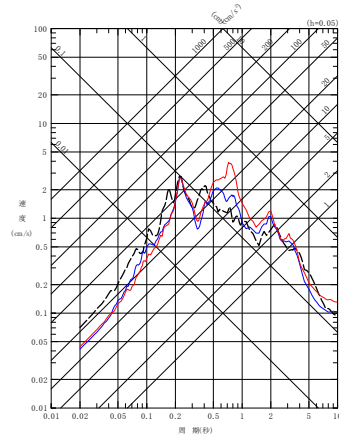
第 6.3.7.2-3 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

東側地盤観測点 (4/6)

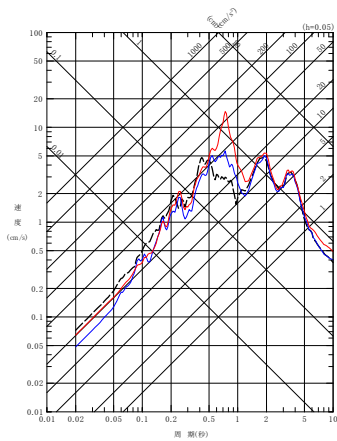
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



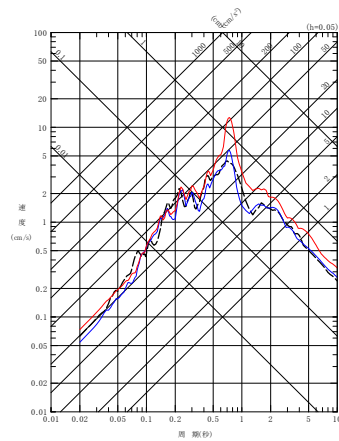
(a) NS 方向



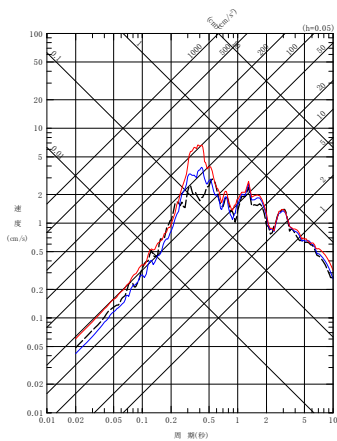
(a) NS 方向



(b) EW 方向

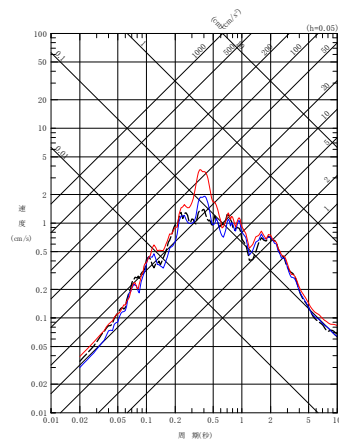


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(9) 201601141225 地震



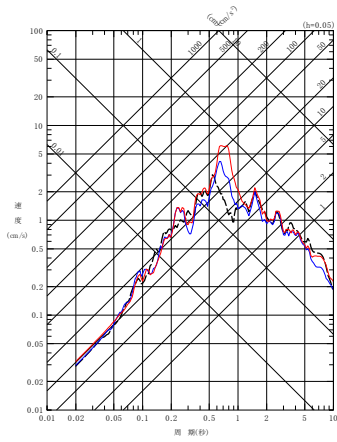
(c) UD 方向

(10) 201908151432 地震

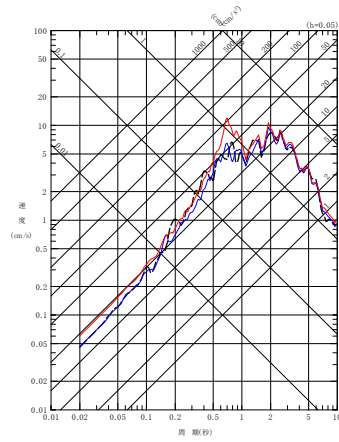
第 6.3.7.2-3 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

東側地盤観測点 (5/6)

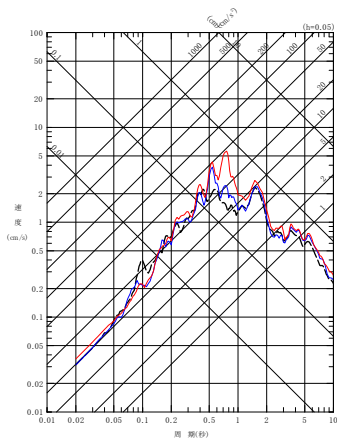
- - - 建屋基礎底面相当レベル (GL-18m) における観測記録
 〓 周波数依存型 (リニア型) の減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答
 〓 周波数依存なしの減衰定数を用いたGL-18mの地盤応答



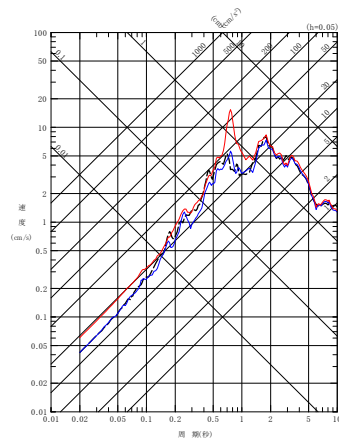
(a) NS 方向



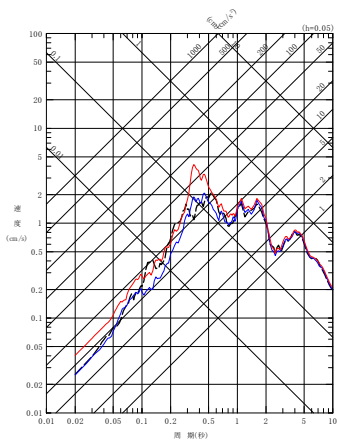
(a) NS 方向



(b) EW 方向

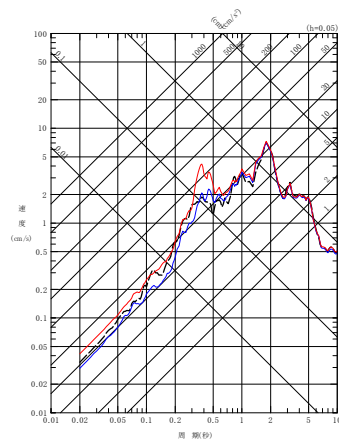


(b) EW 方向



(c) UD 方向

(11) 202012210223 地震



(c) UD 方向

(12) 202203162336 地震

第 6.3.7.2-3 図 同定された減衰定数による観測記録の再現確認結果

東側地盤観測点 (6/6)

6.4 地震波干渉法による検討

6.4.1 評価の概要

Fukushima et al. (2016)では、地表の観測波形を基準として、地中の観測波形をデコンボリューションした波形に基づき、地震計間の減衰定数を推定する手法を提案している。本手法により得られた減衰定数は、地表の地震観測点と地中の地震観測点間の平均的なQ値とみなすことができる。

Fukushima et al. (2016)では、この手法の適用性について、以下の条件を示している。

- ① ボアホール地震計の深さが300m以上
- ② ボアホール地震計設置位置のS波速度が3000m/sより小さい。
- ③ ボーリングの検層結果に基づく地表と地中の地震計位置の理論往復走時が0.5秒より大きい。

ただし、Riga et al. (2019)によれば、地震観測記録の分析の結果として、入射波と反射波が分離されていれば、上記の条件を満足しておらずとも、この方法が適用可能であることが示されている。

後述する当社敷地の地震観測記録（中央地盤）に基づく、地表面の地震観測深さ（GL-2m）を基準点としたときの解放基盤表面深さ（GL-125m）のデコンボリューション波形において、後述の第6.4.2-3図に示すとおり、入射波と反射波が明確に分離されていることを確認したことから、本手法を敷地に適用した。

6.4.2 地震観測記録のスタッキング及び評価に用いる観測記録の抽出

(1) 検討対象とする地震

評価に用いる地震については、本評価手法が、複数の地震観測記録に共通的にみられる特徴をスタッキングにより確認する方法であることから、広い幅の加速度振幅レベルの地震を対象に、可能な限り多くの地震を用いることに主眼をおいて選定した。

まず、母集団として、第 6.4.2-1 図に示す、敷地からの震央距離 150km 以内で観測された 1995 年 12 月から 2020 年 3 月までの地震のうち、M4 以上かつ地表面 (GL-2m) と解放基盤表面レベル (GL-125m) の地震計において地震観測記録が得られている地震 (350 地震) とした。

これらの地震には、内陸地殻内地震、プレート境界地震及びプレート内地震が混在し、到来方向や入射角度が一樣ではないため、前述のとおり各地震観測記録に対して、デコンボリューションを行うことにより、震源特性や伝播経路特性による影響は除去されるため、敷地における特性に着目した検討が行えることとなる。

また、各地震観測記録に対しては、S 波を含む 20 秒の区間を切り出して評価を行った。

これらの地震観測記録から、評価に用いる地震動の抽出を、(2) に示すとおり実施した。

(2) 地震観測記録に対する処理

まず、母集団とした地震全てに対し、各地震における地表面を基準とした解放基盤表面レベルにおけるデコンボリューション波形を作成した。また、それぞれのデコンボリューション波形を平均処理した波形（以下、「スタッキング波形」という。）を作成した。

これらの波形に対し、以下の式で定義される Anderson(2004)による GOF (Goodness of fitting) を算出し、各地震におけるデコンボリューション波形とスタッキング波形との相関が高い記録を選定した。

$$\text{GOF} = 10 \times \max[C(a_1(t), a_2(t)), 0]$$
$$C(a_1(t), a_2(t)) = \frac{\int a_1(t)a_2(t) dt}{[\int a_1^2(t)dt]^{1/2}[\int a_2^2(t)dt]^{1/2}}$$

ここで a_1 , a_2 はスタッキング波形と個々のデコンボリューション波形を表す。

第 6.4.2-1 表に示すとおり、Anderson(2004)は、GOF の値に応じた適合度を第 6.4.2-1 表のように設定している。第 6.4.2-1 表の判断基準を踏まえ、全地震のスタッキング波形に対する各波形の GOF を計算し、GOF の値が 8 以上の記録を用いて解析を行うこととした。GOF 値が 8 以上となっている地震は、全 350 地震中、311 地震であった。

また、Q 値は、スタッキング波形と各デコンボリューション波形から求めた伝達関数を平均した結果から求めるが、GOF の値が 8 以上の地震であっても、地震観測記録に含まれるノイズ等による影響により、各振動数成分の振幅が入射波<反射波となる地震観測記録がある場合、減衰定数を適切に評価することができないことから、これらのデータについては除くこととした。抽出の結果、上記を満足する地震は 180 地震であった。

最終的に Q 値を算定するためのスタッキング波形については、上記により抽出した 180 地震に基づき、改めて求めたものを用いた。減衰定数を求める上では、入射波及び反射波ともに、0 秒から観測相似の 2 倍の区間とした。

第 6.4.2-2 図に、各地震について、地表面の地震観測深さ (GL-2m) を基準点としたときの、解放基盤表面深さ (GL-125m) のデコンボリュ

ーション波形を算定した結果について例を示す。各図には、母集団とした全地震によるスタッキング波形を重ね書きで示している。なお、個々の地震のデコンボリューション波形のうち、図中で赤色で示しているものについては、GOFが8以上である波形であることを示す。

中央地盤については、各地震におけるデコンボリューション波形において、入射波のピークと反射波のピークが明確に分離されており、GOFが8以上となっている記録の割合も多いことを確認した。

中央地盤において作成したスタッキング波形を第6.4.2-3図に示す。第6.4.2-3図のとおり、中央地盤の地震観測記録に基づくスタッキング波形については、入射波のピークと反射波のピークが明確に分離されていることから、「6.4.1 評価の概要」に示したとおり、Fukushima et al. (2016)における手法を当社敷地に適用することに問題はないと判断した。

一方で、西側地盤及び東側地盤の地震観測記録に基づくデコンボリューション波形については、入射波のピークと反射波のピークが明確に分離されていないこと、第6.4.2-4図に示すとおりGOFが8以上となる地震が中央地盤と比較して少数となっている。

地震波干渉法については、上部の層による重複反射の影響が小さい、地表における地震観測記録を基準としてデコンボリューション波形を算定する必要があるが、表層地盤における波形が、単純な入射と反射の現象とは異なる傾向を示す地震観測記録を用いる場合には、安定したデコンボリューション波形の算定が困難であることから、東側地盤及び西側地盤における地震観測記録を地震波干渉法に用いることはできないと判断した。

西側地盤及び東側地盤について、この要因の分析を以下のとおり実施した。

(a) 西側地盤

第 6.4.2-5 図 (b) に、地震波干渉法に用いる地震のうち、解放基盤表面 (G.L. -125m) 深さにおける最大速度が大きい 10 地震を代表として西側地盤における速度時刻歴波形を示す。同図 (a) に示すとおり、中央地盤については、最深部の GL-200m から、最浅部の GL-2m まで、概ね時刻歴波形がその経時特性を保ったまま伝播している傾向がみられる。

一方、同図 (b) に示す西側地盤については、岩盤部分の地震観測深さである GL-125m 及び GL-200m と比較して、表層地盤の地震観測深さである GL-2m 及び GL-18m においては、主要動終了後に後続波が確認でき、表層地盤と岩盤部分で異なる経時特性の傾向を示している。

次に、このような傾向がみられることの要因を、地震観測位置における地下構造の状況を踏まえて考察した。

第 6.4.2-6 図 (1/2) に示す各地震観測点の地質構造及び PS 検層結果によれば、中央地盤については、表層地盤に該当する六ヶ所層及び高位段丘堆積層の層厚は数 m 程度と薄く、岩盤である鷹架層中部層との速度のコントラストも小さいものとなっている。

一方で、西側地盤については、地震観測位置において表層地盤が層厚約 30m 程度に厚く分布している。

さらに、西側地盤特有の傾向として、表層地盤を構成する砂子又層上部層及び砂子又下部層の境界で大きなコントラストを有する速度構造となっている。

また、第 6.4.2-6 図 (2/2) (b) に示したとおり、同定解析における初期モデルの作成時に参照した地震計設置位置における地下構造によれば、岩盤部分 (泥岩 (上部層)) と表層地盤 (砂子又層下部層) の境界面では、北西側に向かって深くなる傾斜を有している。

このことから、西側地盤については、岩盤部分を上昇した地震波が、地表において反射し、その下降波が、地震観測点において表層地盤中の速度コントラストを有する境界面及び岩盤部分と表層地盤部分の境界面で再度反射して上昇波となることで表層地盤内で重複反射を繰り返す傾向となり、さらに、岩盤部分と表層地盤部分の境界面における傾斜の影響によりその経時特性が複雑なものとなったために、表

層地盤中の地震観測点における後続波が現れ、岩盤部分と表層地盤部分の経時特性が異なるものとなったと考えられる。

なお、上記の経時特性の特徴は、本地震観測地点が建屋位置よりも西側に位置し、岩盤部分（泥岩（上部層））と表層地盤（砂子又層下部層）の境界面に傾斜が見られる地点であることに起因するものであり、第 6.4.2-6 図(2/2)(b)に示すとおり、建物・構築物の位置する地点においては岩盤（泥岩（上部層））が基礎底面レベルまで達しており、上記のような傾斜構造は有しないことから、本地震観測地点特有のものである。

また、本後続波が、地表の地震観測点固有の地震観測装置または周辺の振動源に起因するノイズではないことを確認するために、「3.3 敷地における減衰定数の評価方法」に示した追加調査として、同地震観測点における常時微動観測記録のデータを取得し、その確認を行った。常時微動観測は、2023年8月27日～2023年9月2日までの7日間、各地震観測深さにおけるデータを取得した。

常時微動観測記録のパワースペクトルを算定し、地震波干渉法に用いた地震との比較を行った結果を第 6.4.2-7 図(b)に示す。敷地に設置している地震観測装置については、定時校正が行われており、装置の異常は確認されていないこと、また、得られた常時微動観測記録には、地震波干渉法に用いる GL-2m 及び GL-125m のいずれの深さにおいても、その大きさは地震波干渉法に用いる地震と比較して十分に小さく、地震観測記録を本解析に用いる上で特異な傾向が無いことが確認できた。

このことから、西側地盤における地表の地震観測記録に、後続波が顕著に表れた要因としては、敷地内の常時微動による影響は無く、上記のとおり、地震観測位置における地下構造による影響であると考えられる。

以上のことから、西側地盤における地震波干渉法の適用については、その手法における前提条件を踏まえると、本地震観測地点における地盤条件及び地震観測記録を用いての評価を行うことは困難であると判断した。

(b) 東側地盤

第 6.4.2-5 図 (c) に、地震波干渉法に用いる地震のうち、解放基盤表面 (G. L. -125m) 深さにおける最大速度が大きい 10 地震を代表として東側地盤における速度時刻歴波形を示す。同図 (a) に示すとおり、中央地盤については、最深部の GL-200m から、最浅部の GL-2m まで、概ね時刻歴波形がその経時特性を保ったまま伝播している傾向がみられる。

一方、同図 (c) に示す東側地盤については、最深部の GL-200m と比較して、主要動終了後、後続波が明瞭に確認できる。この後続波は、岩盤部分を上昇した地震波が、地表において反射し、その下降波が、地震観測点において岩盤部分と表層地盤部分の境界である GL-18m で再度反射して上昇波となり、表層地盤内で重複反射を繰り返す傾向となったためであると考えられる。

次に、このような傾向がみられることの要因を、地震観測位置における地下構造の状況を踏まえて考察した。

第 6.4.2-6 図 (1/2) 及び第 6.4.2-6 図 (2/2) (c) に示す各地震観測点の地質構造及び PS 検層結果によれば、中央地盤については、表層地盤に該当する六ヶ所層及び高位段丘堆積層の層厚は数 m 程度と薄く、岩盤である鷹架層中部層との速度のコントラストも小さいものとなっている。

一方で、東側地盤については、西側地盤と同様に表層地盤が厚く分布している傾向にあり、地震観測位置において盛土が層厚約 20m 程度に厚く分布しており、さらに、東側地盤特有の傾向として、岩盤である鷹架層中部層との速度のコントラストが中央・西側地盤と比較して大きくなっている。

このことから、東側地盤については、中央地盤においてはほぼ見られない、表層地盤内の地震波の重複反射の繰り返しにより、地表の地震観測点における後続波が顕著に表れたものであると考えられる。

なお、上記の経時特性の特徴は、本地震観測地点が大規模掘削の外側に位置し、敷地造成時の盛土が残っている地点であることから、建物・構築物周辺の埋戻し土と比較して剛性の小さい盛土が厚く分布し

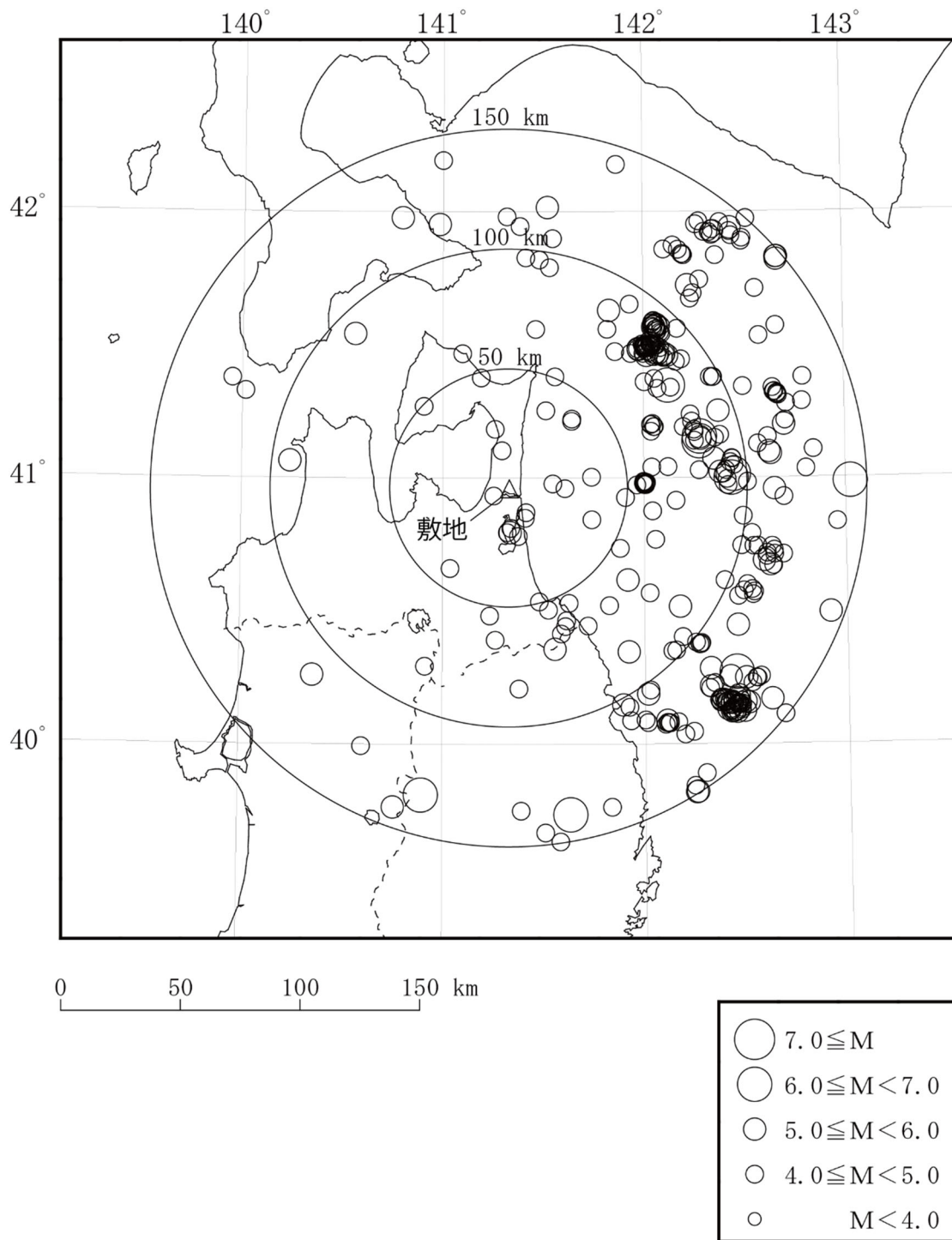
ていることに起因するものであり、本地震観測地点特有のものである。

また、本後続波が、地表の地震観測点固有の地震観測装置または周辺の振動源に起因するノイズではないことを確認するために、「3.3 敷地における減衰定数の評価方法」に示した追加調査として、同地震観測点における常時微動観測記録のデータを取得し、その確認を行った。常時微動観測は、2023年8月27日～2023年9月2日までの7日間、各地震観測深さにおけるデータを取得した。

常時微動観測記録のパワースペクトルを算定し、地震波干渉法に用いた地震との比較を行った結果を第6.4.2-6図(2/2)(c)に示す。敷地に設置している地震観測装置については、定時校正が行われており、装置の異常は確認されていないこと、また、得られた常時微動観測記録には、地震波干渉法に用いるGL-2m及びGL-125mのいずれの深さにおいても、その大きさは地震波干渉法に用いる地震と比較して十分に小さく、地震観測記録を本解析に用いる上で特異な傾向が無いことが確認できた。

このことから、東側地盤における地表の地震観測記録に、後続波が顕著に表れた要因としては、敷地内の常時微動による影響は無く、上記のとおり、地震観測位置における地下構造による影響であると考えられる。

以上のことから、東側地盤における地震波干渉法の適用については、その手法における前提条件を踏まえると、本地震観測地点における地盤条件及び地震観測記録を用いての評価を行うことは困難であると判断した。



第 6.4.2-1 図 評価に用いた地震の震央位置

第 6.4.2-1 表 Anderson(2004)における GOF に対する判定の考え方

GOF の範囲	判定結果
4 以下	a poor fit
4 ~ 6	a fair fit
6 ~ 8	a good fit
8 以上	a excellent fit



注記：GOF が8 以上のデコンボリューション波形は赤色で示す。

第6.4.2-2図 GL-2mに対するGL-125mの各地震のデコンボリューション波形（細線）とスタッキング波形（灰太線）（1/4）



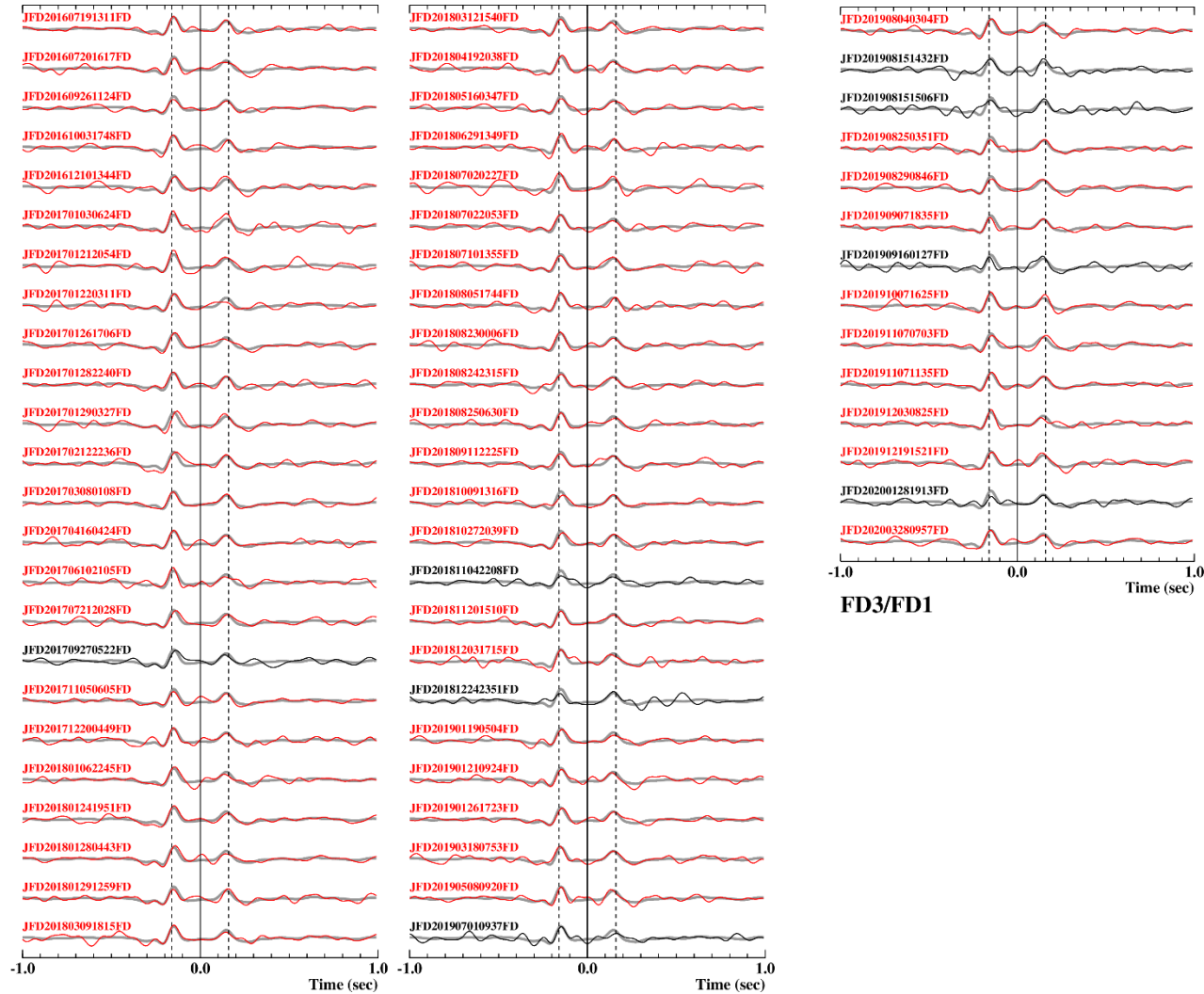
注記：GOF が8 以上のデコンボリューション波形は赤色で示す。

第6.4.2-2図 GL-2mに対するGL-125mの各地震のデコンボリューション波形（細線）とスタッキング波形（灰太線）（2/4）



注記：GOF が8 以上のデコンボリューション波形は赤色で示す。

第6.4.2-2図 GL-2mに対するGL-125mの各地震のデコンボリューション波形（細線）とスタッキング波形（灰太線）（3/4）



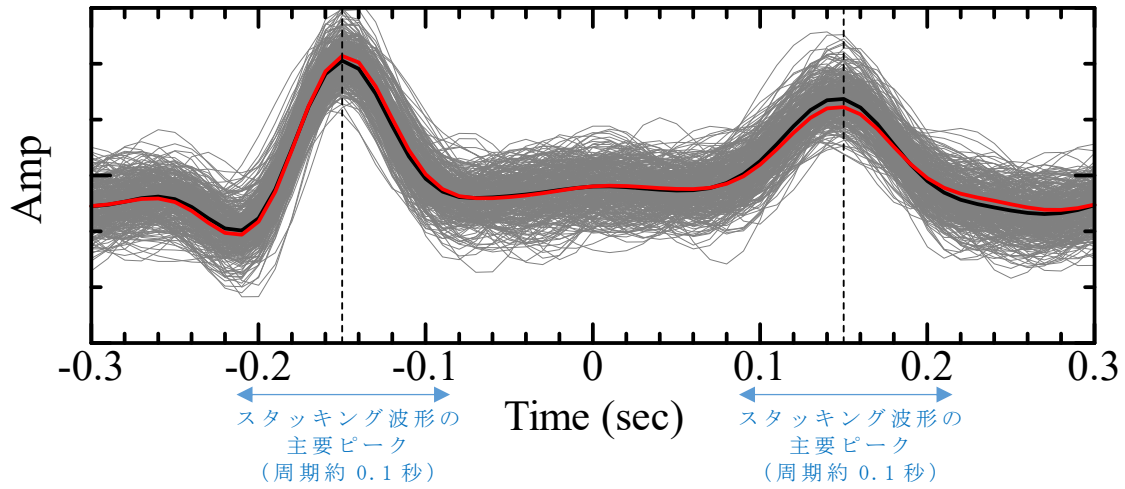
注記：GOF が8 以上のデコンボリューション波形は赤色で示す。

第6. 4. 2-2図 GL-2mに対するGL-125mの各地震のデコンボリューション波形（細線）とスタッキング波形（灰太線）（4/4）

灰線：G0F \geq 8 の 311 個の個々の地震記録によるデコンボリューション波形

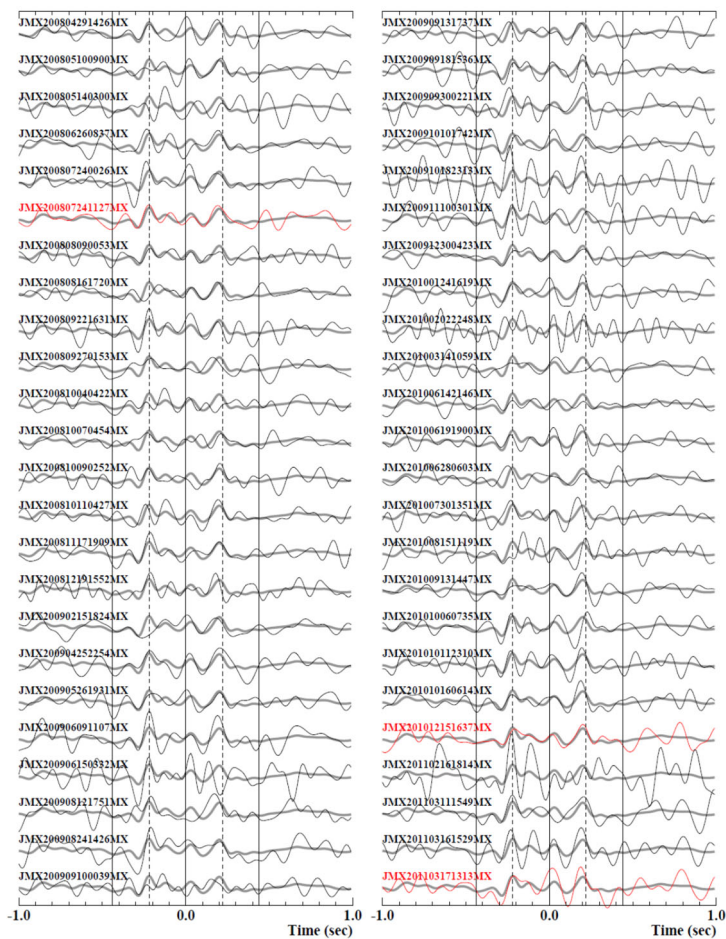
黒線：311 個の地震記録のスタッキング（平均）波形

赤線：311 個の地震記録中、入射波 \geq 反射波となる地震記録のスタッキング（平均）波形

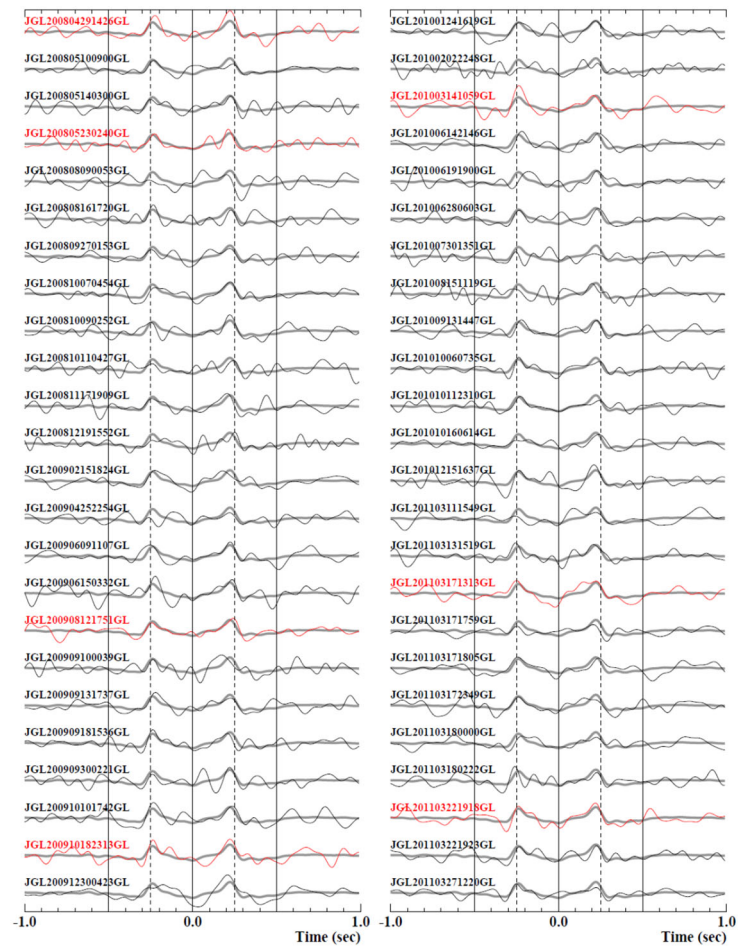


注記：鎖線は、スタッキング波形のピーク時刻（ ± 0.15 秒）を示す。

第 6.4.2-3 図 G0F が 8 以上となる各地震のデコンボリューション波形
及びスタッキング波形の作成結果（中央地盤）



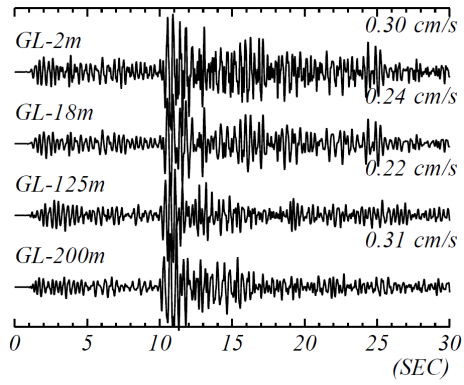
(a) 東側地盤



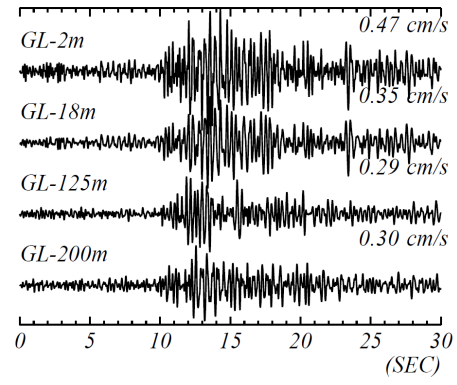
(b) 西側地盤

注記：GOF が8 以上のデコンボリューション波形は赤色で示す。

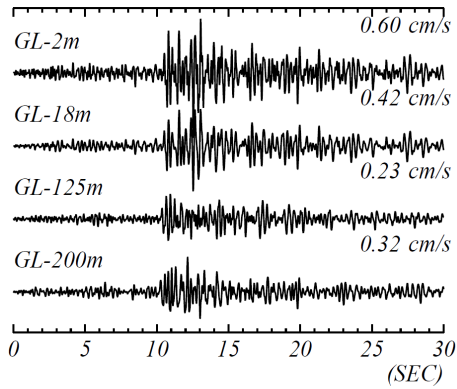
第6.4.2-4図 西側地盤及び東側地盤におけるデコンボリューション波形（一部例）



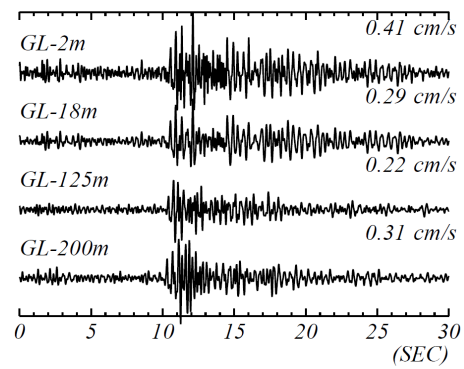
(a) 200104030454



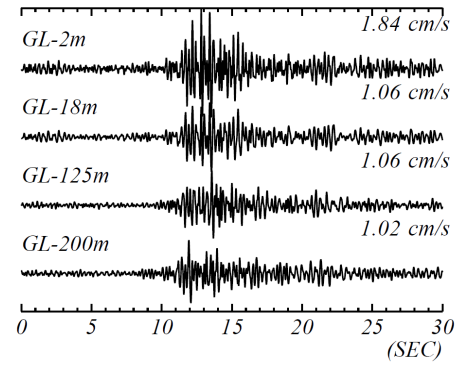
(b) 200108140511



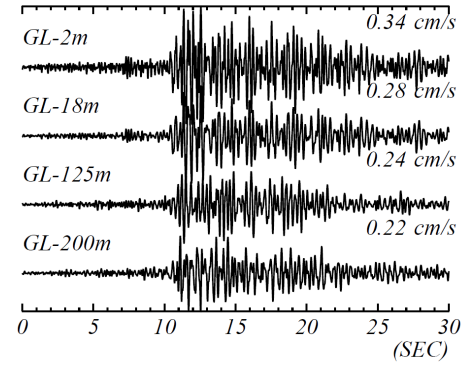
(c) 200210142312



(d) 200502262137



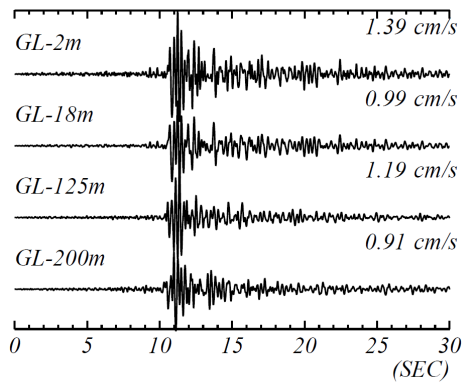
(e) 200807240026



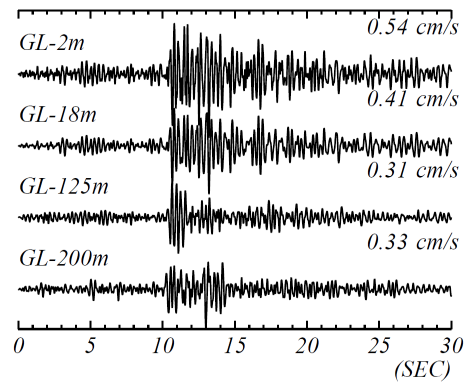
(f) 201009131447

第 6.4.2-5 図 各深さにおける地震観測記録 (速度時刻歴波形, 中央地盤)

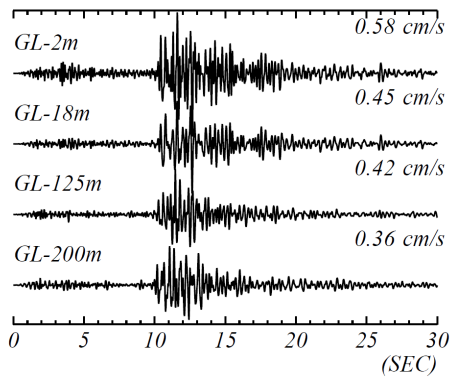
(1/2)



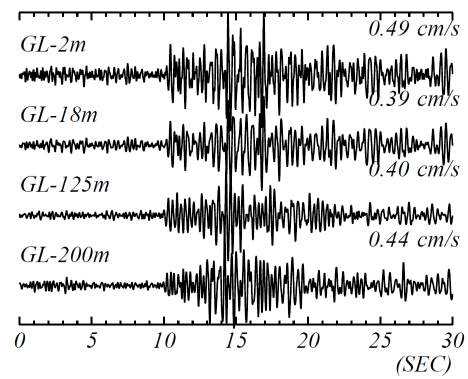
(g) 201205240002



(h) 201408101243



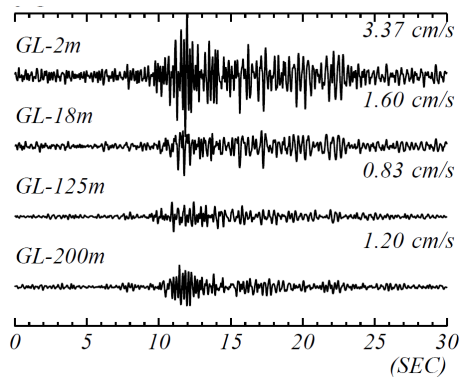
(i) 201908151432



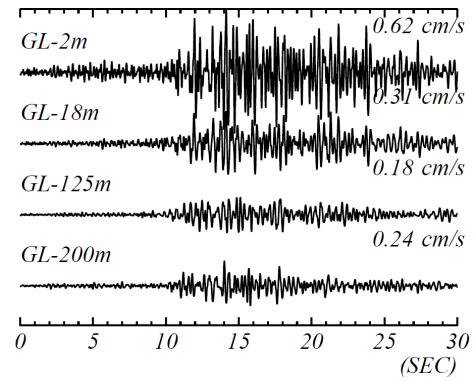
(j) 202012210223

第 6.4.2-5 図 各深さにおける地震観測記録 (速度時刻歴波形, 中央地盤)

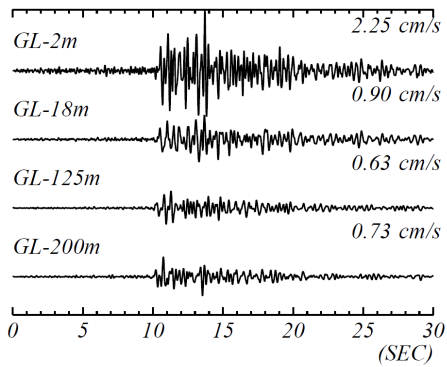
(2/2)



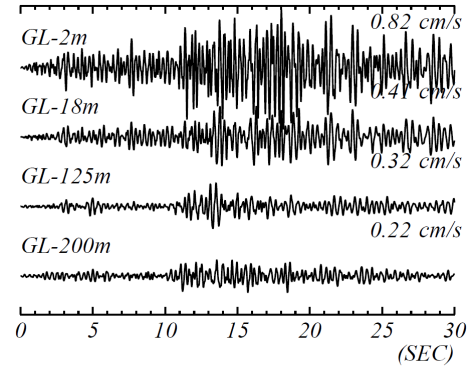
(a) 200807240026



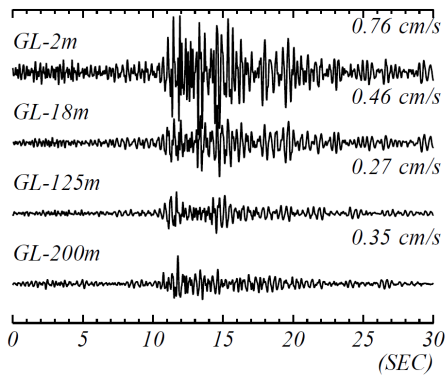
(b) 201009131447



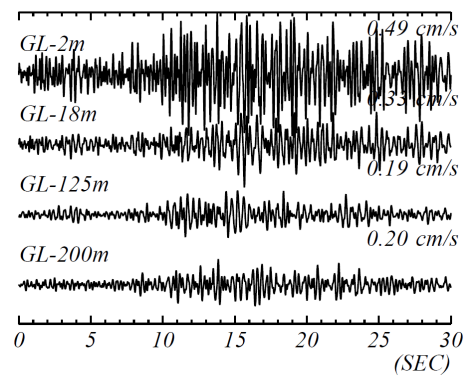
(c) 201205240002



(d) 201408101243



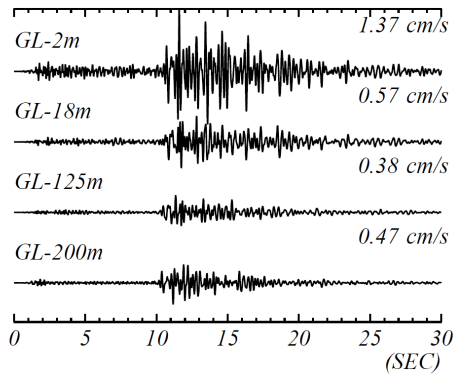
(e) 201507100332



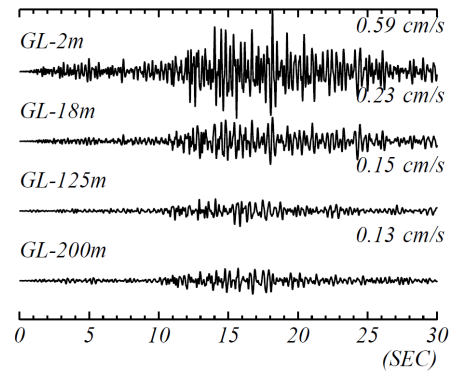
(f) 201801241951

第 6.4.2-5 図 各深さにおける地震観測記録（速度時刻歴波形，西側地盤）

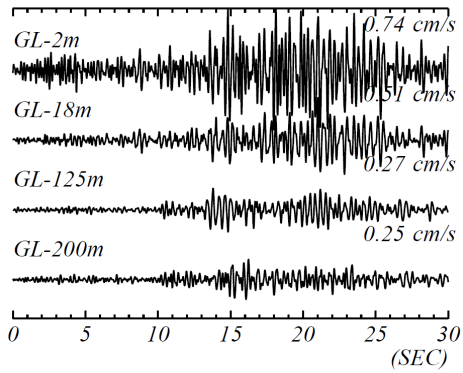
(1/2)



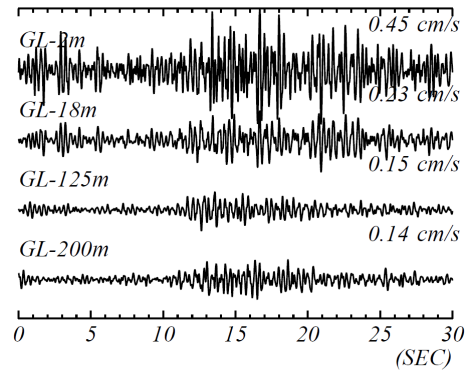
(g) 201908151432



(h) 201912191521



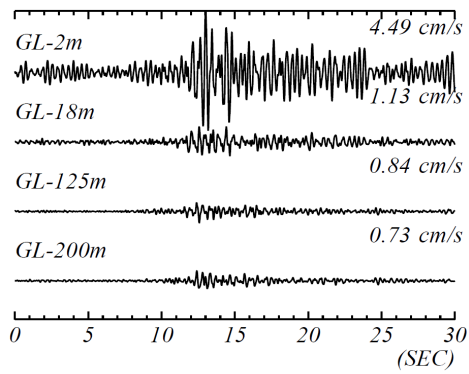
(i) 202012210223



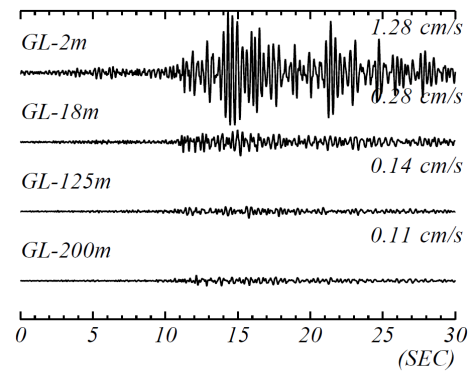
(j) 202110060246

第 6.4.2-5 図 各深さにおける地震観測記録（速度時刻歴波形，西側地盤）

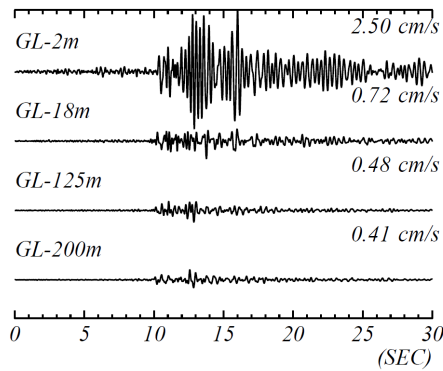
(2/2)



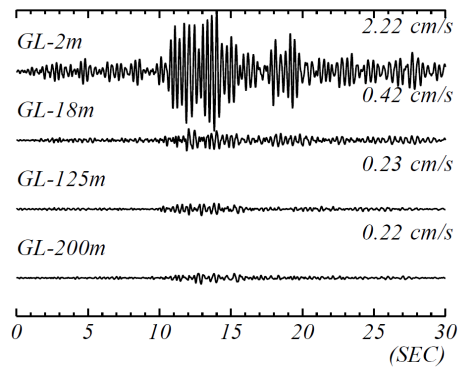
(a) 200807240026



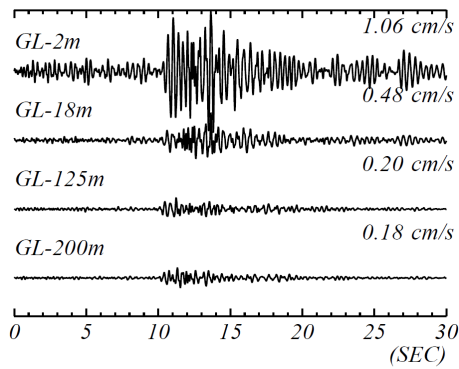
(b) 201009131447



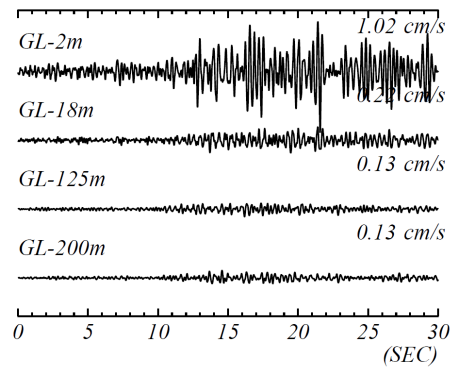
(c) 201205240002



(d) 201408101243



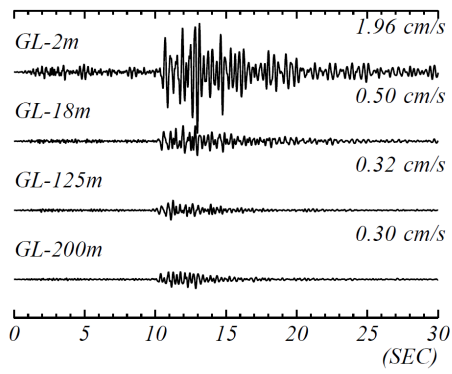
(e) 201507100332



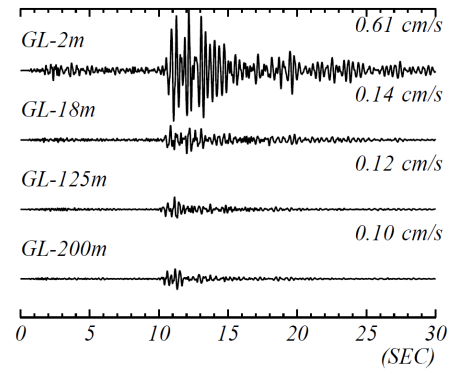
(f) 201801241951

第 6.4.2-5 図 各深さにおける地震観測記録（速度時刻歴波形，東側地盤）

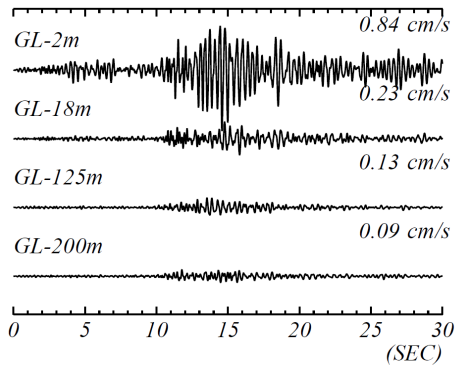
(1/2)



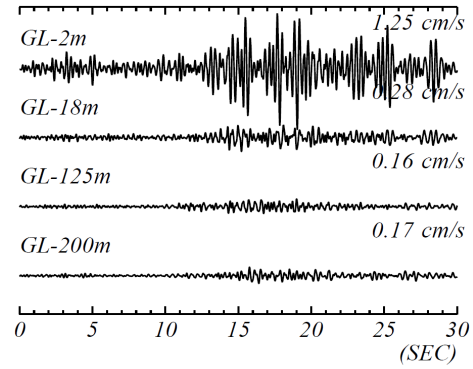
(g) 201908151432



(h) 201908151506



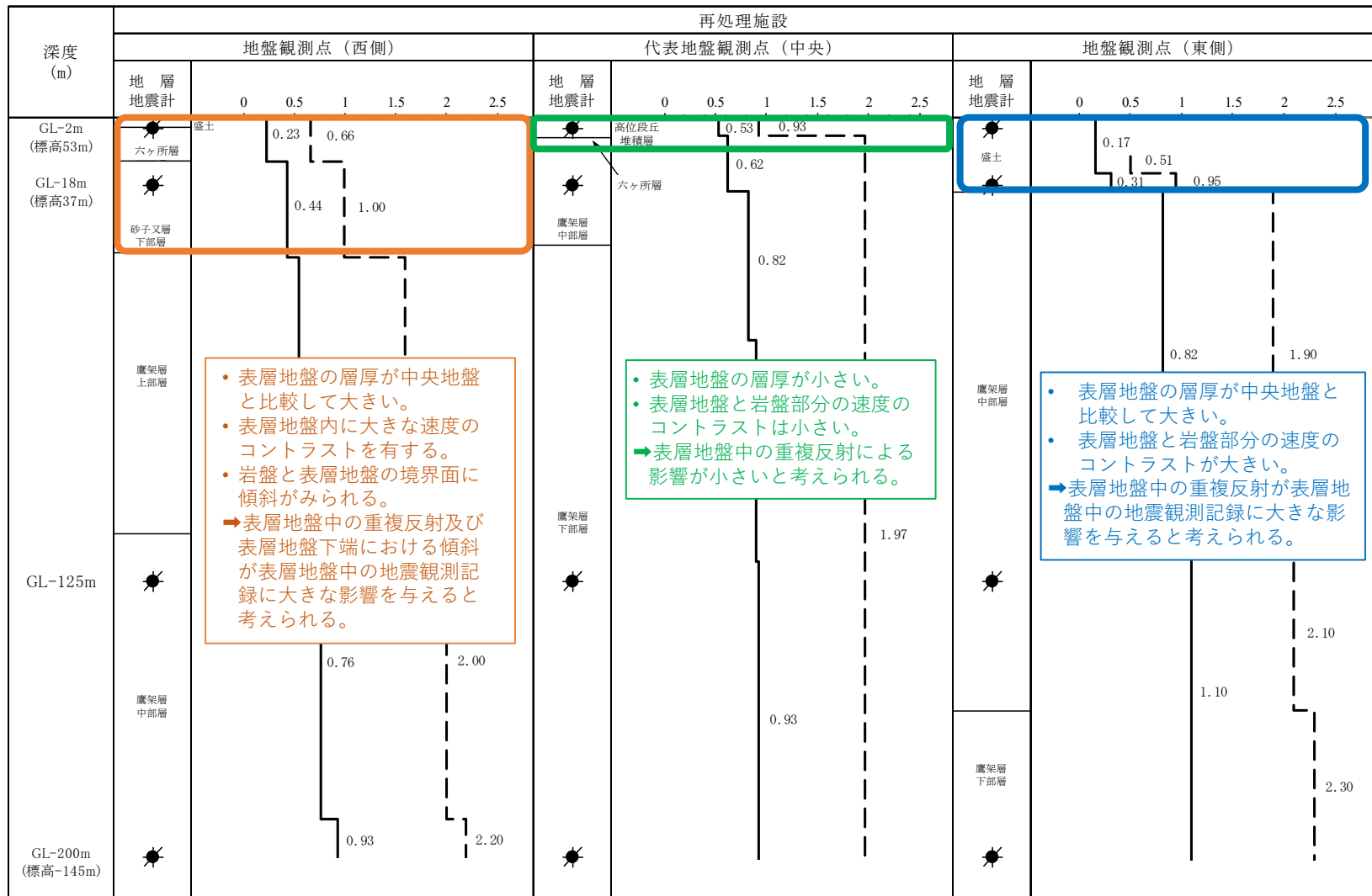
(i) 201912191521



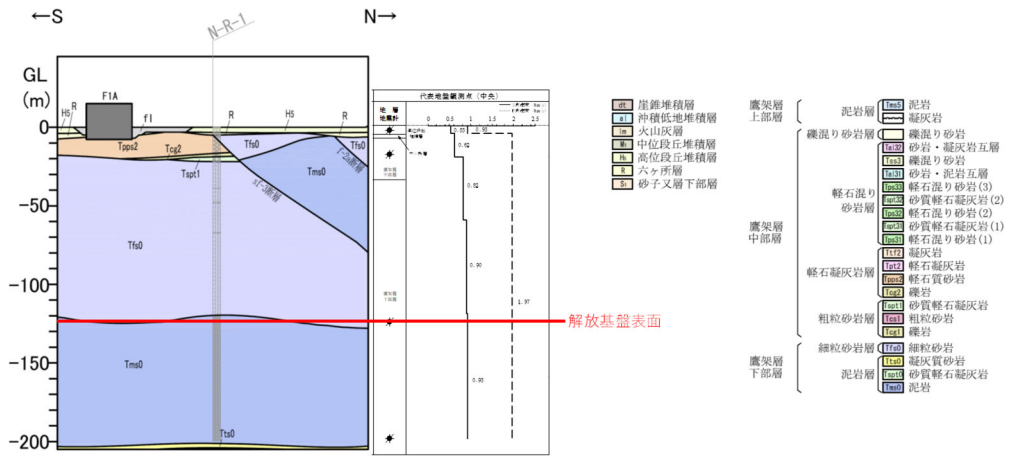
(j) 202012210223

第 6.4.2-5 図 各深さにおける地震観測記録 (速度時刻歴波形, 東側地盤)

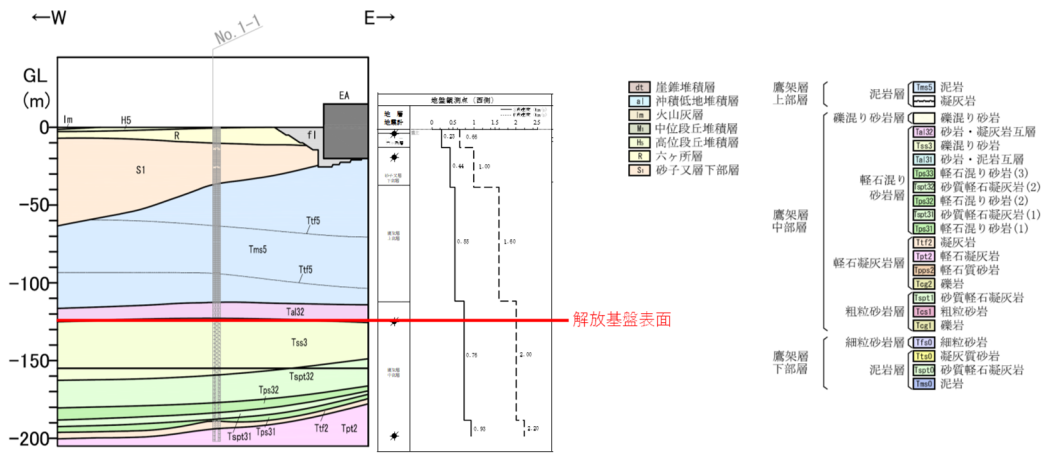
(2/2)



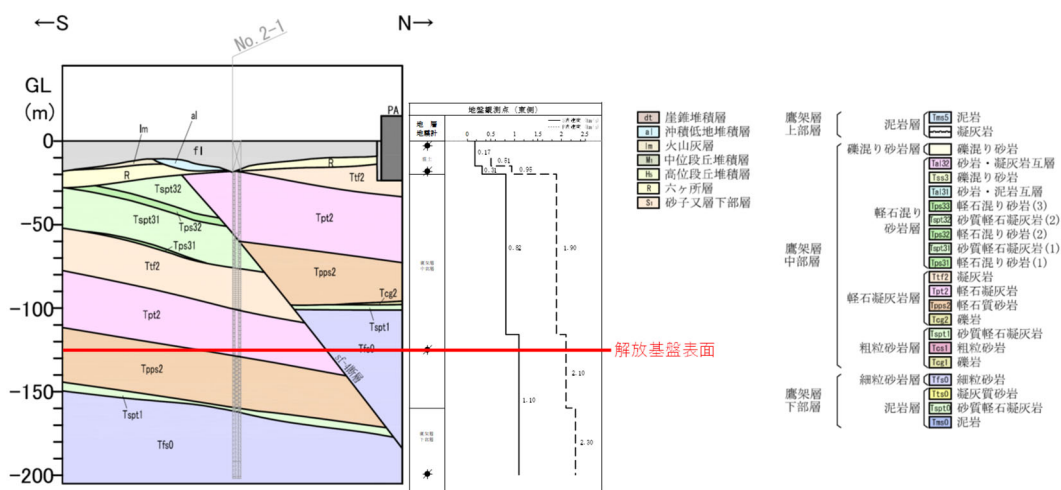
第 6. 4. 2-6 図 (1/2) 各地震観測位置における表層地盤部分の特徴



(a) 中央地盤（南北断面）

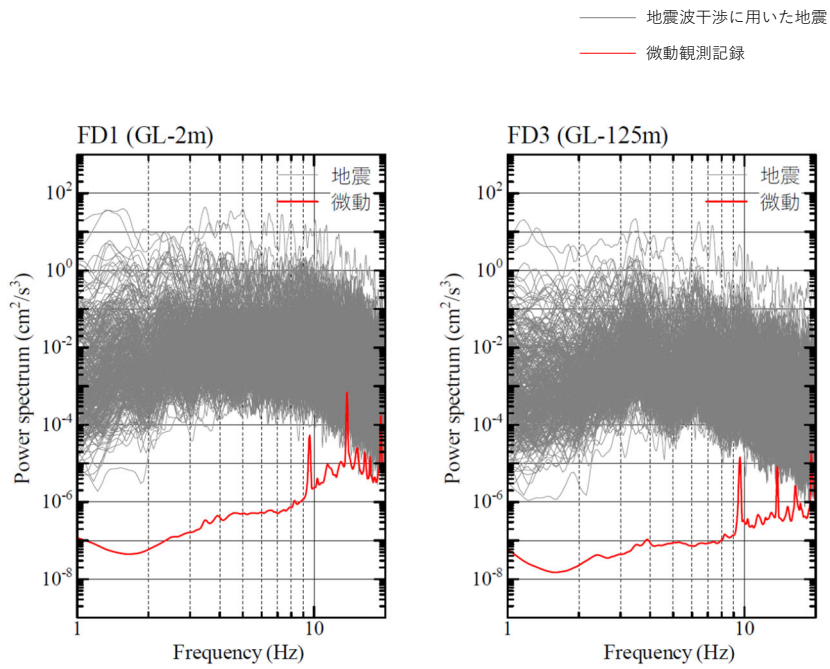


(b) 西側地盤（東西断面）

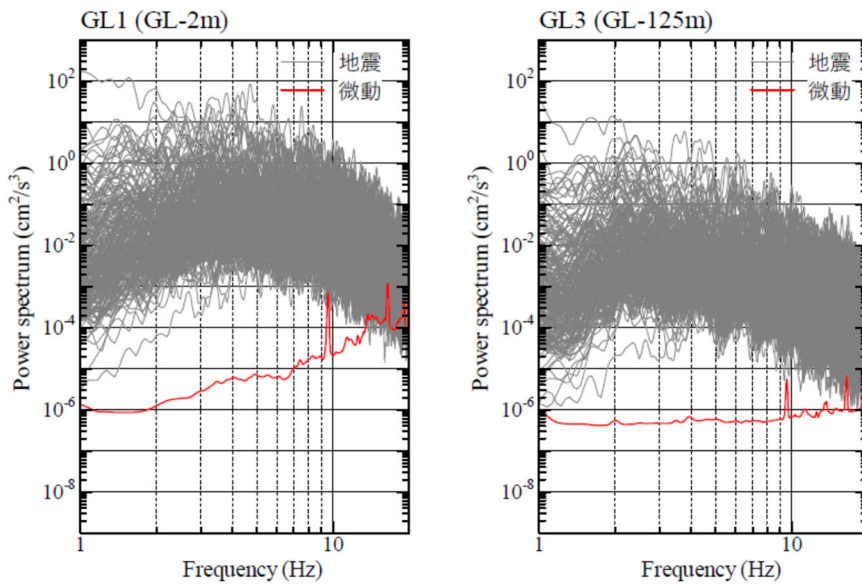


(c) 東側地盤（南北断面）

第 6.4.2-6 図 (2/2) 各地震観測位置における表層地盤部分の特徴

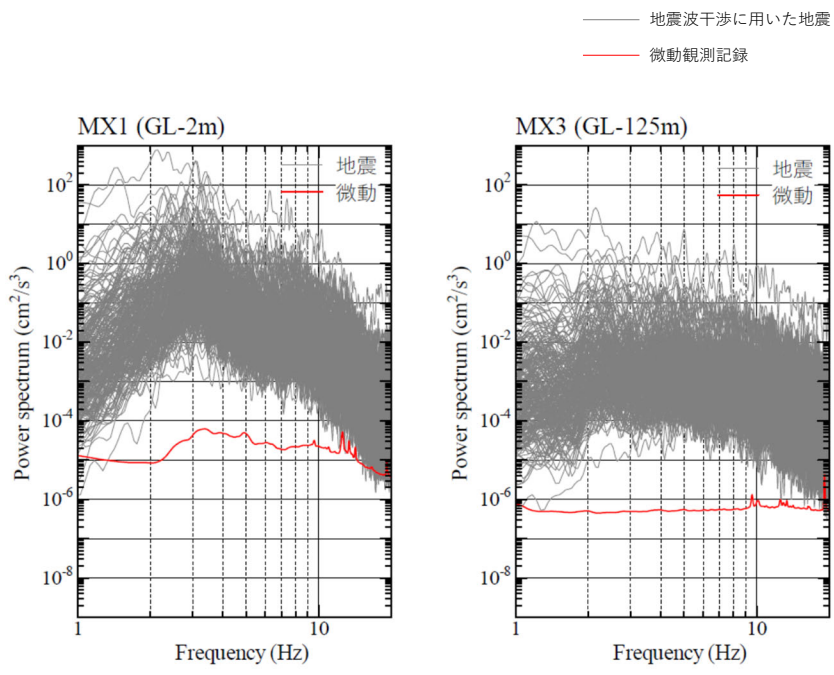


(a) 中央地盤観測点



(b) 西側地盤観測点

第 6. 4. 2-7 図 常時微動観測結果と地震波干渉法に用いた地震の
パワースペクトル (1/2)



(c) 東側地盤観測点

第 6. 4. 2-7 図 常時微動観測結果と地震波干渉法に用いた地震の
パワースペクトル (2/2)

6.4.3 減衰定数の推定結果

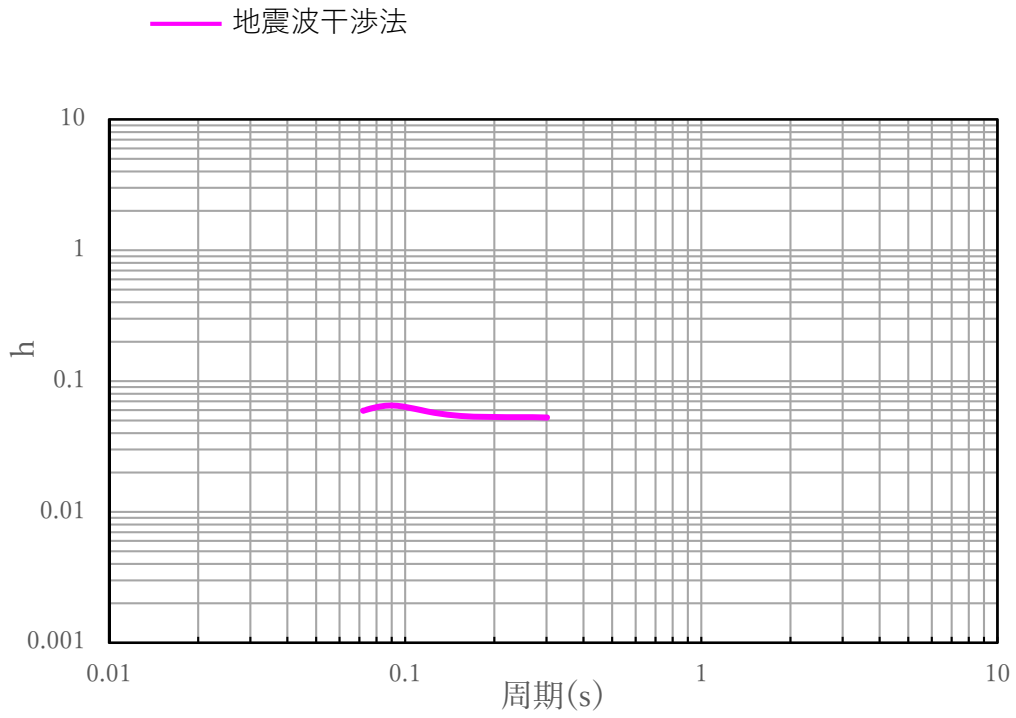
各地震のデコンボリューション波形における，入射波に対する反射波の振幅の比率に基づき減衰定数を評価した結果を第6.4.3-1図に示す。

中央地盤における地震波干渉法によって評価された減衰定数は，およそ5～7%の値となっているが，「6.3.6 振動数依存性を考慮する場合の評価結果」において同定された減衰定数に見られる振動数依存性は地震波干渉法による結果においては明瞭には確認できない。

今回評価にあたっては，地表における地震観測記録を基準として解放基盤表面深さにおける地震観測記録をデコンボリューションしていることから，実際の地盤における岩盤部分と表層地盤の地盤構造の違い等による影響を受けたためと考えられる。

ただし，第6.4.2-3図に示すスタッキング波形において，周期約0.1秒のパルスが明確に確認できていることを踏まえると，当該周期帯における減衰定数の値は精度よく得られていると考えられる。

また，評価された減衰定数の大きさについては，表層地盤と岩盤部分の両方を含んだ平均的な減衰定数として与えられるものであるが，中央地盤観測点については，表層地盤の厚さは岩盤部分に対して十分に層厚が小さいことから，本評価において評価された減衰定数は，岩盤部分における減衰定数が支配的な値となっていると考えられる。



第6.4.3-1図 地震波干渉法による減衰定数の評価結果（中央地盤観測点）

7. 各手法により得られたデータに対する分析

「4. 三軸圧縮試験による評価結果」, 「5. 敷地におけるS波検層による評価結果」及び「6. 敷地における地震観測記録を用いた評価結果」に示した各種調査・評価結果に基づくデータに対し, 「3.3 敷地における減衰定数の評価方法」の第3.3.-2表にて整理した, 各調査及び評価ごとの特徴（信頼区間としている周期帯, 材料減衰または散乱減衰の成分, 対象としている地震動の大きさ, データの取得位置）を踏まえ, 各データの有する振動数特性, 非線形性, 地盤の速度構造との対応に着目し, 評価結果のもつ物理的な意味合いを分析する。

本章に示す分析結果については, 現時点で得られているデータ及び評価結果に基づくもの。今後, 追加調査結果を踏まえて改めて見直しを行う

7.1 各データが有する振動数特性及び減衰定数の成分に係る分析

7.1.1 各手法により評価された材料減衰と散乱減衰に係る考察

「2.1.2 JEAG4601-1987における評価手法」に示したとおり、地盤の実態としては、材料減衰と散乱減衰の両方が含まれるが、「3.3 敷地における減衰定数の評価方法」に示した各検討項目のとおり、敷地においては、材料減衰のみを考慮可能な手法として、三軸圧縮試験が実施されており、さらに、他サイト実績等を踏まえ、岩石コア試験を新規調査として実施することとしている。

上記を踏まえ、本章では、材料減衰と散乱減衰の両方を考慮可能な方法による評価結果に対し、三軸圧縮試験によって得られている材料減衰が、物理的にどのような関係にあるか考察を行う。

岩石コア試験結果を踏まえた考察は、今後追加調査データ得られ次第追加

散乱減衰と材料減衰の物理的な関係を示した知見として、「6.3.4 (2) 振動数依存性を考慮する設定（バイリニア型）」に示した、佐藤ほか（2006）による、バイリニア型の減衰モデルが挙げられる。このモデルは、散乱減衰は振動数依存性を有し、高振動数側になるに従って減少する傾向をもつが、ある一定の振動数よりも高振動数側においては、振動数特性を有しない材料減衰が支配的となり、減衰定数として一定の値に頭打ちするものとされている。

このことから、敷地において、材料減衰と散乱減衰の両方に対する評価結果における振動数依存性に着目すると、高振動数側で概ね一定となるような値については、敷地の岩盤部分における材料減衰と等価な値になっていると考えられる。

なお、「6.3.4 (2) 振動数依存性を考慮する設定（バイリニア型）」に示したとおり、伝達関数による検討にあたっては、信頼区間を水平方向で0～20Hzとしており、S波検層結果を踏まえれば、減衰定数が概ね一定となる振動数は、この区間よりも高振動数側であると考えられることから、減衰定数の頭打ちの傾向の確認にあたっては、20Hz以

上の高振動数側に信頼区間を有する S 波検層による評価結果を参照する。

現時点においては既往データ（3ヶ所）との比較結果を示す。今後追加調査データ得られ次第，各地点における S 波検層結果との比較結果を追加。

以上の考え方を踏まえ，既往データ（3地点）における S 波検層による評価結果を踏まえた材料減衰の物理的な関係を，中央地盤，西側地盤及び東側地盤のそれぞれについて考察した。なお，S 波検層による評価結果と三軸圧縮試験による評価結果を比較するにあたって，S 波検層については，敷地地盤に対する加振により減衰定数を評価しているが，その振幅は十分に小さく，岩盤部分における加振時に非線形性が卓越していることは無いと考えられることから，三軸圧縮試験による評価結果については，各岩種の線形領域における値（「4. 三軸圧縮試験による評価結果」に示す $h - \gamma$ 関係式におけるせん断ひずみ $\gamma = 0$ 時の値）を参照する。

(1) 中央地盤

中央地盤における主要岩種について、「4. 三軸圧縮試験による評価結果」に示したひずみ依存特性（ $h - \gamma$ 関係）に基づく線形領域の材料減衰の値を以下に示す。

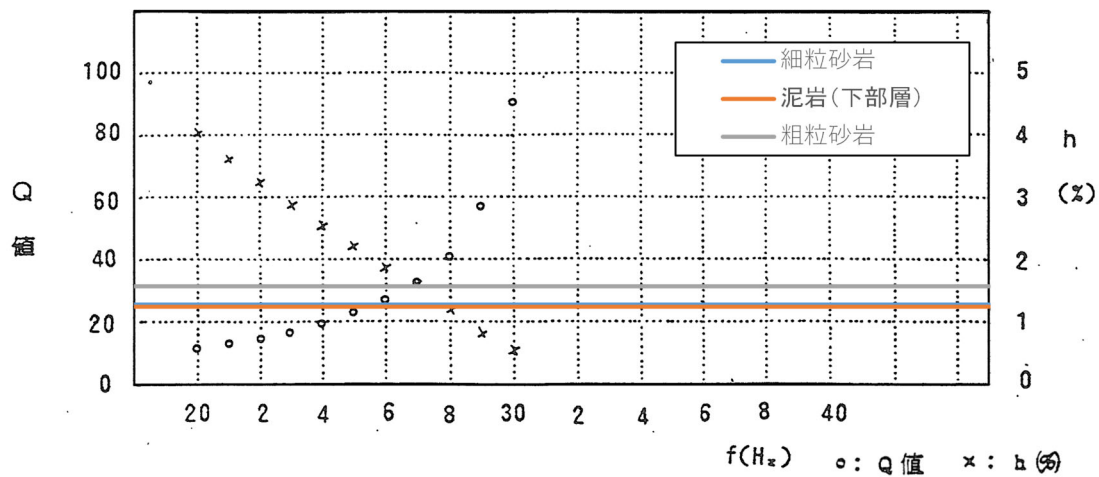
- ・ 細粒砂岩：1.29%
- ・ 泥岩（下部層）：1.25%
- ・ 粗粒砂岩：1.58%

中央地盤における既往の S 波検層データと、上記材料減衰を第 7.1.1-1 図に示す。

三軸圧縮試験結果に基づく材料減衰は、いずれの岩種においても、30Hz 近傍(28Hz)における S 波検層結果における値と整合的である。

また、30Hz 近傍よりも低振動数側では、S 波検層結果に明瞭な振動数依存特性が確認できること、さらに、「6.3.6 振動数依存性を考慮する場合の評価結果」に示したとおり、低振動数側に対する地震観測記録との適合性を考慮した、伝達関数による評価結果によれば、振動数依存性を考慮した減衰定数が地震観測記録との適合性がよいことを踏まえると、中央地盤においては、現時点で得られているデータに基づけば、30Hz 近傍よりも低振動数側においては、振動数依存性を有する散乱減衰が卓越していると考えられる。

今後追加調査データ得られ次第、各地点における S 波検層結果との比較結果及び考察を追加し、更に考察を行う。



注) 第 5-2 図に示した S 波検層結果に、各岩盤種別ごとの材料減衰を加筆。
 減衰定数の値はグラフ右側の縦軸を参照し、上記凡例の「× : h (%)」
 との対応を確認している。

第 7.1.1-1 図 中央地盤における材料減衰と S 波検層結果の比較

(2) 西側地盤

西側地盤における主要岩種について、「4. 三軸圧縮試験による評価結果」に示したひずみ依存特性（ $h - \gamma$ 関係）に基づく線形領域の材料減衰の値を以下に示す。

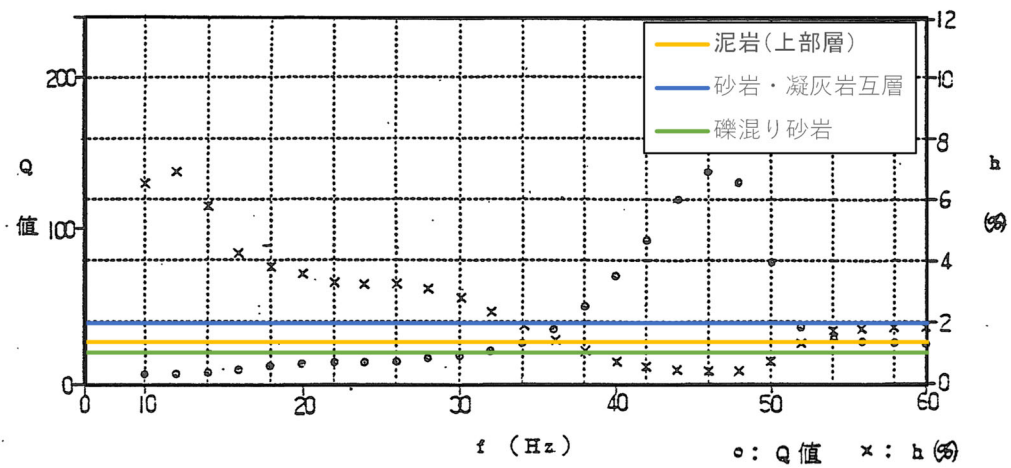
- ・ 泥岩（上部層）：1.42%
- ・ 砂岩・凝灰岩互層：2.04%
- ・ 礫混り砂岩：1.08%

西側地盤における既往の S 波検層データと，上記材料減衰を第 7.1.1-2 図に示す。

西側地盤の S 波検層データについては、40～50Hz の範囲においては、0.4%～2%の範囲で減衰定数が小さくなるデータが得られているものの、50Hz よりも高振動数側で、約 2%の値で概ね一定となるような傾向がみられる。三軸圧縮試験結果に基づく材料減衰は 1%～2% となっていることから、S 波検層と三軸圧縮試験結果の両方のデータに基づけば、西側地盤の材料減衰としては、1%～2%の範囲内にあると考えられる。

また、30～40Hz よりも低振動数側では、S 波検層結果に明瞭な振動数依存特性が確認できること、さらに、「6.3.6 振動数依存性を考慮する場合の評価結果」に示したとおり、低振動数側に対する地震観測記録との適合性を考慮した伝達関数による評価結果によれば、振動数依存性を考慮した減衰定数が地震観測記録との適合性がよいことを踏まえると、西側地盤においては、現時点で得られているデータに基づけば、30～40Hz 近傍よりも低振動数側においては、振動数依存性を有する散乱減衰が卓越していると考えられる。

今後追加調査データ得られ次第，各地点における S 波検層結果との比較結果及び考察を追加し，更に考察を行う。



注) 第 5-2 図に示した S 波検層結果に、各岩盤種別ごとの材料減衰を加筆。
減衰定数の値はグラフ右側の縦軸を参照し、上記凡例の「× : h (%)」
との対応を確認している。

第 7.1.1-2 図 西側地盤における材料減衰と S 波検層結果の比較

(3) 東側地盤

東側地盤における主要岩種について、「4. 三軸圧縮試験による評価結果」に示したひずみ依存特性（ $h - \gamma$ 関係）に基づく線形領域の材料減衰の値を以下に示す。

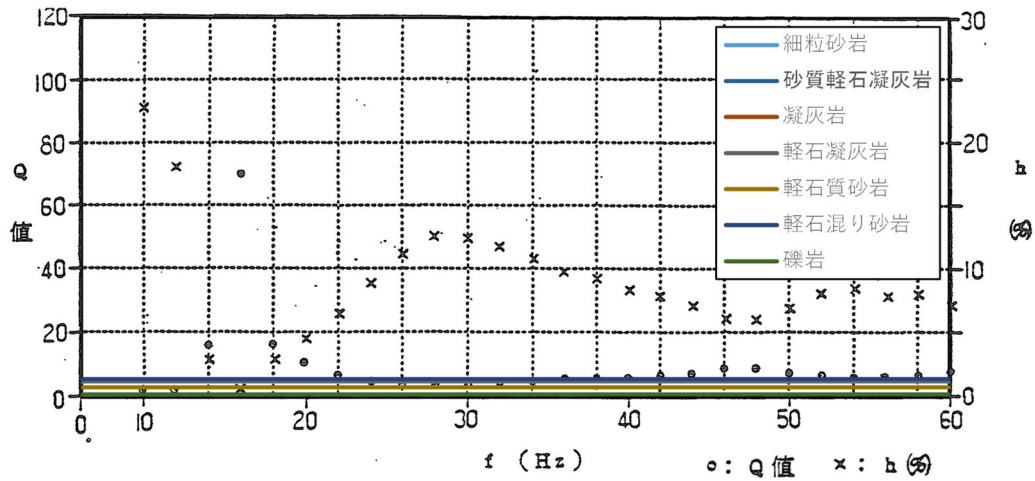
- ・ 砂質軽石凝灰岩：1.48%
- ・ 凝灰岩：1.47%
- ・ 軽石凝灰岩：1.34%
- ・ 軽石質砂岩：0.826%
- ・ 軽石混り砂岩：1.48%
- ・ 礫岩：0.274%
- ・ 細粒砂岩：1.29%

東側地盤における既往の S 波検層データと、上記材料減衰を第 7.1.1-3 図に示す。

東側地盤の S 波検層データは、「5. 敷地における S 波検層による評価結果」に示したとおり、高振動数領域に至るまで 10% 前後の大きい減衰定数が得られており、ばらつきの大きい結果になっていると考えられる。

一方、「6.3.6 振動数依存性を考慮する場合の評価結果」に示したとおり、低振動数側に対する地震観測記録との適合性を考慮した、伝達関数による評価結果によれば、振動数依存性を考慮した減衰定数が地震観測記録との適合性がよいことは、中央地盤及び西側地盤と同様に、低振動数側で散乱減衰が卓越することを示唆しているとも考えられる。

今後追加調査データ得られ次第、各地点における S 波検層結果との比較結果及び考察を追加し、更に考察を行う。



注) 第 5-2 図に示した S 波検層結果に、各岩盤種別ごとの材料減衰を加筆。
 減衰定数の値はグラフ右側の縦軸を参照し、上記凡例の「× : h (%)」
 との対応を確認している。

第 7.1.1-3 図 東側地盤における材料減衰と S 波検層結果の比較

7.1.2 速度構造の相対的な比較に基づく考察

「7.1.1 各手法により評価された材料減衰と散乱減衰に係る考察」においては、振動数依存性が見られなくなり、材料減衰が卓越する高振動数側に着目した比較を行ったが、本章では、散乱減衰が卓越する低振動数側に着目し、中央地盤において得られている地震観測記録の伝達関数に基づき減衰定数の同定を行った結果に対し、速度構造の観点で既往知見との照合を行う。

比較にあたっては、佐藤ほか(2006)において、上述のとおり、バイリニア型の減衰モデルが示されているが、あわせて、地盤の速度構造に応じた減衰定数の傾向も示されていることから、佐藤ほか(2006)に示される値と、敷地における速度構造との整合性の観点で行う。

佐藤ほか(2006)による岩盤観測点の減衰定数の評価結果において、複数の地点又は速度層における減衰定数が示されており、浅部または低速度層ほど大きく評価され、深部または高速度層ほど小さく評価される傾向となっている。佐藤ほか(2006)では、福島ほか(1994)における経験的な値も合わせて示されており、この値についても上記と同様の傾向となっている。

ここで、佐藤ほか(2006)に示される減衰定数は、第7.1.2-1表に示す2地点(OBS-A及びOBS-B)において評価されたものである。

敷地に分布する岩盤は、堆積岩を主体としており、その速度構造は、「6.3.6.1 伝達関数による評価結果(振動数依存性あり:リニア型及びバイリニア型)」に示したとおり、中央地盤で760~830m/s、西側地盤で580~660m/s、東側地盤で640~1090m/sと同定されている。

このことから、佐藤ほか(2006)における評価地点のうち、速度構造としては、OBS-AにおけるGL0~-25mが敷地と近い条件となっているが、岩盤種別としては、敷地と同じく堆積岩で構成されているOBS-Bが敷地と近い条件となっている。

上記を踏まえ、佐藤ほか(2006)に示されるOBS-AにおけるGL0~-25m及びOBS-BにおけるGL0~-36.9mにおける評価(図中太点線のうち「OBS-A(GL0~-25m)」)、太実線のうち「OBS-B(GL0~-36.9m)」及び福島ほか(1994)による $V_s=700\text{m/s}$ における経験的な値(図中細点線のうち「($V_s700\text{m/s}$)」)を参照し、散乱減衰が卓越する振動数依存性を

有する領域における減衰定数の傾き及び大きさについて，中央地盤及び東側地盤において同定された減衰定数との比較を行った。比較の結果を以下(1)～(3)に示す。

第 7.1.2-1 表 佐藤ほか (2006) にて対象とされている地点の地下構造

(a) OBS-A

深さ (GL) (m)	S 波速度 (m/s)	主な構成岩種
0~-25	205~935	安山岩や凝灰角礫岩
-25~-128	1280~2000	
-128~-220	2397	

(b) OBS-B

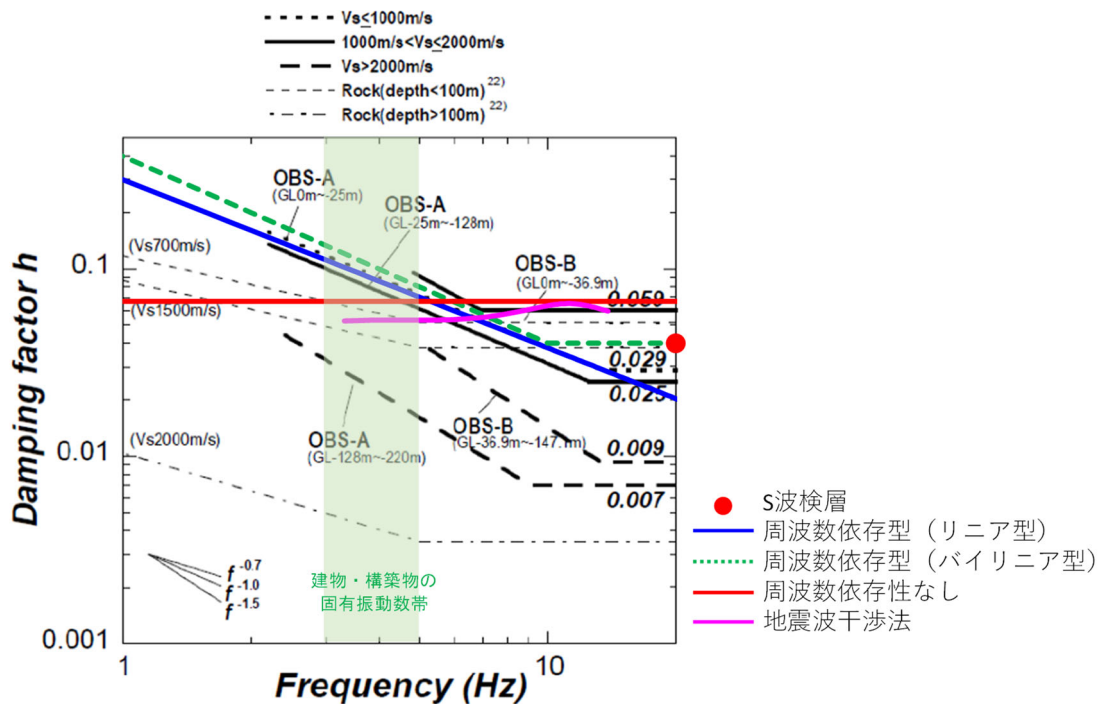
深さ (GL) (m)	S 波速度 (m/s)	主な構成岩種
0~-36.9	1016~1812	砂岩や頁岩等の堆積岩
-36.9~-147.7	1811~2610	

(1) 中央地盤

中央地盤における比較結果を第 7.1.2-1 図に示す。中央地盤については、振動数依存性を考慮した減衰定数（リニア型・バイリニア型）について、振動数依存性の傾きが OBS-A における GL0m~-25m, OBS-B における GL0m~-36.9m における評価結果及び福島ほか(1994)による $V_s=700\text{m/s}$ における経験的な値にみられる振動数依存性の傾きとよく整合している。

減衰定数の大きさについては、振動数依存性を考慮しない場合の減衰定数及び地震波干渉法による評価結果も含め、建物・構築物の固有振動数帯（3~5Hz）において概ね上記 2 地点及び経験的な値の中間に位置している。

以上のことから、敷地において評価された減衰定数は、散乱減衰が卓越する低振動数側においても、既往知見に基づく類似地点における減衰定数と比較して、特異な傾向は示していないことを確認した。



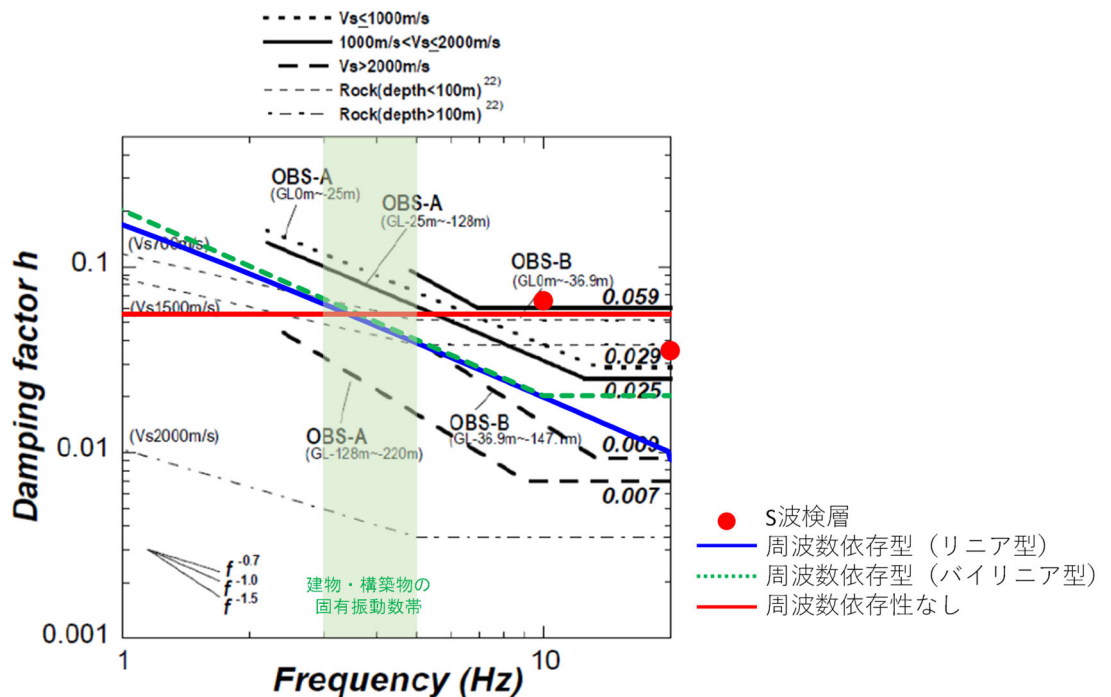
第 7.1.2-1 図 佐藤ほか（2006）による岩盤観測点における減衰定数 h ($h=1/2Q$) 推定結果に対する中央地盤における同定結果の比較結果（図中点線は、福島ほか（1994）による減衰定数の経験的な値）

(2) 西側地盤

西側地盤における比較結果を第 7.1.2-2 図に示す。西側地盤については、振動数依存性を考慮した減衰定数（リニア型・バイリニア型）について、振動数依存性の傾きが OBS-A における GL0m~-25m, OBS-B における GL0m~-36.9m における評価結果及び福島ほか(1994)による $V_s=700\text{m/s}$ における経験的な値にみられる振動数依存性の傾きとよく整合している。

減衰定数の大きさについては、振動数依存性を考慮しない場合の減衰定数及び地震波干渉法による評価結果も含め、建物・構築物の固有振動数帯（3~5Hz）において概ね上記 2 地点及び経験的な値の中間に位置している。

以上のことから、敷地において評価された減衰定数は、散乱減衰が卓越する低振動数側においても、既往知見に基づく類似地点における減衰定数と比較して、特異な傾向は示していないことを確認した。



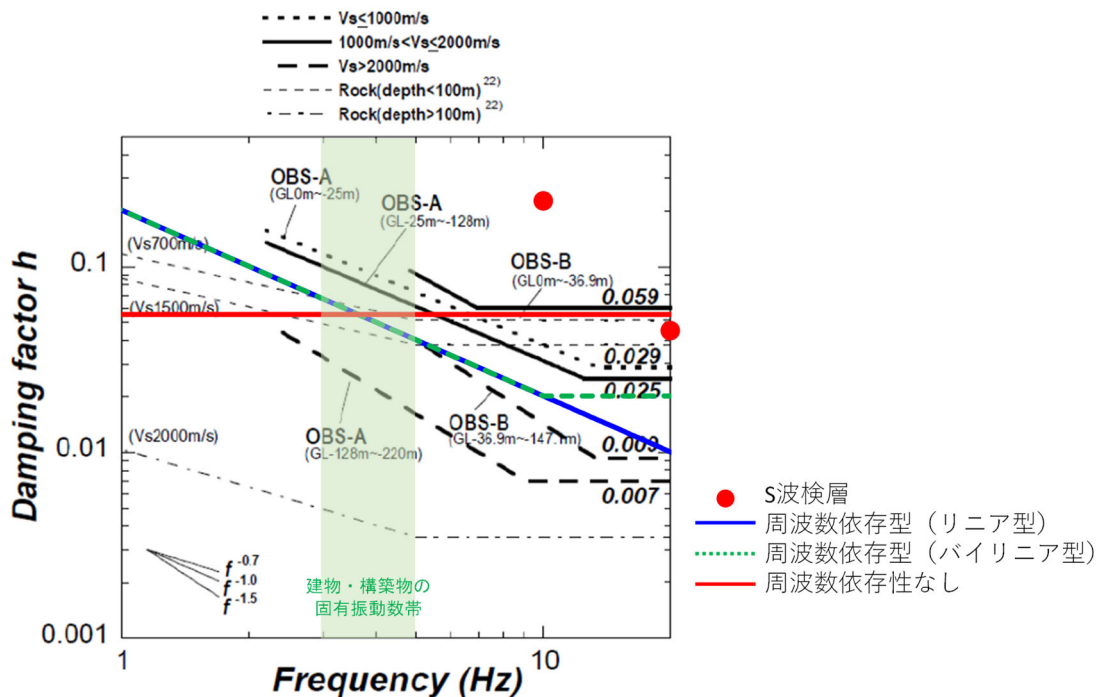
第 7.1.2-2 図 佐藤ほか（2006）による岩盤観測点における減衰定数 h ($h=1/2Q$) 推定結果に対する西側地盤における同定結果の比較結果（図中点線は、福島ほか（1994）による減衰定数の経験的な値）

(3) 東側地盤

東側地盤における比較結果を第 7.1.2-3 図に示す。東側地盤については、振動数依存性を考慮した減衰定数（リニア型・バイリニア型）について、振動数依存性の傾きが OBS-A における GL0m~-25m, OBS-B における GL0m~-36.9m における評価結果及び福島ほか(1994)による $V_s=700\text{m/s}$ における経験的な値にみられる振動数依存性の傾きとよく整合している。

減衰定数の大きさについては、振動数依存性を考慮しない場合の減衰定数及び地震波干渉法による評価結果も含め、建物・構築物の固有振動数帯（3~5Hz）において概ね上記 2 地点及び経験的な値の中間に位置している。

以上のことから、敷地において評価された減衰定数は、散乱減衰が卓越する低振動数側においても、既往知見に基づく類似地点における減衰定数と比較して、特異な傾向は示していないことを確認した。



第 7.1.2-3 図 佐藤ほか（2006）による岩盤観測点における減衰定数 h ($h=1/2Q$) 推定結果に対する東側地盤における同定結果の比較結果（図中点線は、福島ほか（1994）による減衰定数の経験的な値）

7.1.3 振動数特性について

本章では、本資料において実施した各種検討を踏まえ、敷地において建物・構築物の入力地震動を算定する上で、減衰定数にみられる振動数特性の扱いについて考察する。

「5. 敷地におけるS波検層による評価結果」に示したとおり、敷地内のボーリング調査位置におけるS波検層結果によれば、岩盤部分における減衰定数には振動数依存性を有している。

さらに、「7.1.1 各手法により評価された材料減衰と散乱減衰に係る考察」に示したとおり、振動数依存性を有しない材料減衰が卓越するのは、概ね30Hzよりも高振動数側であり、それよりも低振動数側では振動数依存性を有する散乱減衰が卓越していると考えられ、建物・構築物の固有周期（0.2～0.3秒）が含まれる周期帯については散乱減衰が卓越していると考えられる。

このことから、敷地において、地盤の実態を考慮した減衰定数の振動数特性としては、低振動数帯ではリニア型の振動数依存性を考慮し、概ね30Hzよりも高振動数帯では振動数依存性のない三軸圧縮試験に基づく材料減衰となると考えられる。

ただし、「6.3.6 振動数依存性を考慮する場合の評価結果」に示したとおり、高振動数帯までリニア型の減衰手数を外挿し、バイリニア型の減衰定数（リニア型との変動が大きくなるよう折れ点を10Hzと仮定）との地震観測記録のシミュレーション解析結果を比較しても、応答スペクトルに差は無い結果となったことから、入力地震動の応答スペクトルを算定する上では、高振動数型までをリニア型として考慮した減衰定数は、地盤の実態に対して等価な設定となっていると考えられる。

また、「6.3.7 振動数依存性を考慮しない場合の評価結果」に示したとおり、振動数依存性を考慮しない場合の減衰定数を仮定したとしても、地震観測記録のシミュレーション解析結果は、応答スペクトル上、振動数依存性を考慮した場合の設定に対して大きく与える設定となっていることから、振動数依存性を考慮しない減衰定数について

も、地盤の実態に対して過小評価することのない設定となっていると考えられる。

7.2 減衰定数の非線形性に係る分析

「4. 三軸圧縮試験による評価結果」に示したとおり、いずれの岩種においても、岩盤部分のひずみ依存特性（ $h-\gamma$ 曲線）については、地盤のせん断ひずみが 10^{-2} 程度までは非線形化による減衰定数の変動は小さく、 10^{-2} よりも大きい範囲において減衰定数が増大する傾向となっている。

ただし、上記の傾向は材料減衰のみに着目した結果であり、JEAG4601-1987 に示されるように、地盤の減衰定数には材料減衰と散乱減衰が含まれることから、地盤のひずみ量に応じて、散乱減衰が支配的となる領域と材料減衰が支配的となる領域を区分して減衰定数を設定する必要がある。

ここで、「7.1.1 各手法により評価された材料減衰と散乱減衰に係る考察」に示したとおり、材料減衰は、概ね 30Hz よりも高振動数側で卓越することを確認している。

以上を踏まえ、敷地における地盤においては、材料減衰が卓越する概ね 30Hz よりも高振動数側の領域の減衰定数について、三軸圧縮試験に基づくひずみ依存特性（ $h-\gamma$ 曲線）を考慮することが、最も地盤の実態を考慮した設定となると考えられる。

7.3 岩石コア試験結果に基づく速度層断面による検討

「3.2 第2回申請対象施設における評価の考え方」の第3.2-1表に示したとおり、敷地の地盤における減衰定数を直接調査によりデータ取得する手法である岩石コア試験については、敷地内において岩盤部分の物性値等に係るデータを整理する上で設定した近接する建屋ごとのグループのそれぞれにおいて、追加調査によりデータを取得している。

岩石コア試験結果のデータの分析については、岩石コア試験結果が、特定の深さのコア供試体を用いた調査であり、ごく高振動数側を対象領域としていることから、散乱減衰を含まない材料減衰を表しているものであることに留意し、岩石コア試験による供試体取得位置及び深さの分布による減衰定数の傾向を把握するために実施する。

分析にあたっては、岩石コア試験結果に対するコア供試体取得位置の地盤の速度構造との相関性を把握した上で、各グループにおける減衰定数の深さ方向の傾向を確認する。

本章に係る検討・考察結果については岩石コア試験の結果取得後に追記

8. 「基本地盤モデル」に考慮するパラメータの設定

本章では、「1.はじめに」に示したとおり、第2回申請対象施設における「基本地盤モデル」の設定にあたり、一般的に耐震設計において広く用いられている設定の適用性や設計上の保守性を考慮した上で、耐震設計上用いるパラメータの設定の考え方について示す。

「4. 三軸圧縮試験による評価結果」、 「5. 敷地におけるS波検層による評価結果」及び「6. 敷地における地震観測記録を用いた減衰定数の評価結果」による検討結果に基づき、「7. 各手法により得られたデータに対する分析」に示した岩盤部分の減衰定数のパラメータ設定の考え方に対して、耐震設計を実施する上で、一般的に耐震設計において広く用いられている設定の適用性や設計上の保守性を考慮した「基本地盤モデル」として減衰定数を設定する場合の考え方について検討を行う。

今後、追加調査結果によるデータも含めた「7.」における分析を実施した上で、以下「8.1」～「8.3」の内容は再度検討する。

8.1 振動数依存特性を考慮しない設定の適用性

「7. 各手法により得られたデータに対する分析」に示したとおり、敷地における地盤の実態を考慮すると、岩盤部分の減衰定数は、振動数依存特性とひずみ依存特性が同時に考慮されることとなる。

JEAG4601-2015 に示される慣用値に示されるように、耐震設計においては、減衰定数に振動数依存特性を考慮しない設定が、一般的に広く採用されており、他サイトにおける設計での採用実績も有していることから、その設定に関し、設計上の妥当性・信頼性も確保されていると考えられる。

また、振動数依存特性とひずみ依存特性を同時に考慮して建物・構築物の入力地震動を算定することは、解析プログラムの制約上困難である。

このことから、本章では、一般的に耐震設計において広く用いられている設定として、振動数依存特性を考慮しない設定の適用性について、地盤の実態を考慮した減衰定数の傾向を踏まえて検討する。

本資料では、敷地における岩盤部分の減衰定数を、地震観測記録を用いた方法により振動数依存性を考慮する場合としない場合の両方に対して評価を行った。

「7.1.3 振動数特性について」に示したとおり、地盤の減衰定数は、実態としては、低振動数側で振動数依存性を有し、高振動数側では振動数依存性を有しないものとなるが、リニア型の振動数依存性を考慮した減衰定数は、入力地震動を算定する上では、地盤の実態に対して等価な減衰定数になっていると考えられる。

さらに、「6.3.7.2 応答スペクトルによる評価結果(振動数依存性なし)」に示すとおり、地震観測記録によるシミュレーション解析結果の応答スペクトルについては、振動数依存性を考慮しない場合の減衰定数は、リニア型の振動数依存性を考慮した減衰定数に対し、特に建物・構築物の固有周期帯(水平0.2~0.3秒、鉛直0.1秒~0.2秒)において応答を大きく評価しており、地盤の実態に対して過小評価することのない値であることを確認している。

以上のことを踏まえ、敷地において、建物・構築物の入力地震動を算定する上では、設計上の保守性両方の観点からも、「基本地盤モデル」に対しては、一般的に広く耐震設計にて用いられている設定であり、さらに、設計上安全側の入力地震動を与えることになる、振動数依存性を考慮しない場合

の減衰定数の評価結果を設定することとする。

なお、第 1 回設工認申請にて入力地震動の算定に用いた地盤モデルの減衰定数については、岩盤部分については、三軸圧縮試験に基づく材料減衰のみを考慮しているが、高振動数側で振動数依存性を考慮しない小さい値を低振動数側まで外挿し、地盤の実態として低振動数側に見られる散乱減衰は考慮しない設定としていることから、入力地震動を算定する上では小さい減衰定数を与えていることとなる。

8.2 ひずみ依存特性を考慮しない場合についての検討

本資料における減衰定数の評価結果との関係の確認として、「別紙 2-2 岩盤部分の剛性の非線形性に係る検討について」に示す、ひずみ依存特性（ $h - \gamma$ 曲線）に基づく S_s 地震時の岩盤部分のせん断ひずみに対応した減衰定数に基づく考察を以下に示す。

「6. 敷地における地震観測記録を用いた減衰定数の評価結果」において、減衰定数の評価に用いた観測記録のうち、最大の加速度を有する地震は、最深部（GL-200m）において 30Gal 程度のものであることから、今回実施した評価では、地盤が線形状態であるときの材料減衰と散乱減衰が含まれた減衰定数を評価していると考えられることから、耐震設計上考慮する地震動のレベルに応じた考察を以下のとおり行った。

「4. 三軸圧縮試験による評価結果」に示した減衰定数のひずみ依存特性に基づき、中央地盤、西側地盤及び東側地盤の基本地盤モデルに設定している各岩種における S_s 地震時の材料減衰は以下のとおりであり、いずれの岩種においても、地盤の非線形化が進行することで、地盤の材料減衰が大きくなることを確認した。また、基準地震動 S_s を 1.2 倍した地震力に対しては、地盤のひずみは S_s 地震時に対しさらに大きくなることから、材料減衰も大きくなることとなる。

なお、地盤のせん断ひずみに対応する減衰定数については、添付書類「IV - 1 - 1 - 2 地盤の支持性能に係る基本方針」及び「II - 1 - 1 - 2 地盤の支持性能に係る基本方針」に示す各岩種のひずみ依存特性（ $h - \gamma$ 曲線）を用いて算定した。

- ・細粒砂岩：線形条件：約 1.3%，非線形条件：約 2.3%
- ・泥岩（下部層）：線形条件：約 1.3%，非線形条件：約 1.6%
- ・粗粒砂岩：線形条件：約 1.6%，非線形条件：約 2.7%
- ・砂質軽石凝灰岩：線形条件：約 1.5%，非線形条件：約 2.9%
- ・凝灰岩：線形条件：約 1.5%，非線形条件：約 4.1%
- ・軽石凝灰岩：線形条件：約 1.3%，非線形条件：約 3.8%
- ・軽石質砂岩：線形条件：約 0.8%，非線形条件：約 2.0%
- ・軽石混り砂岩：線形条件：約 1.5%，非線形条件：約 3.5%
- ・礫岩：線形条件：約 0.3%，非線形条件：約 2.0%
- ・泥岩（上部層）：線形条件：約 1.4%，非線形条件：約 2.0%
- ・砂岩・凝灰岩互層：線形条件：約 2.0%，非線形条件：約 3.8%
- ・礫混り砂岩：線形条件：約 1.1%，非線形条件：約 2.7%

ひずみ依存特性（ $h - \gamma$ 曲線）により求めた減衰定数については、JEAG 4601-1987 に記載のとおり、地盤の非弾性的性質による材料減衰として示される。

しかし、JEAG4601-1987 においては、地盤の減衰定数について、材料減衰、散乱減衰及び各種波動現象を含んだ減衰定数となっていると言われており、評価手法ごとに、以下の関係性となっている。

$$h_{\text{室内試験}}(\text{材料減衰}) < h_{\text{弾性波探査}}(=\text{材料} + \text{散乱}) < h_{\text{地震観測}}$$

本資料において地震観測記録により評価した減衰定数は、線形条件における材料減衰、散乱減衰及び各種波動現象を含んだ値として評価されているものであり、 S_s 地震時には、上記のうち材料減衰が、線形条件における値（約 0.3%～約 2.0%）から大きくなる（約 1.6%～約 4.1%）ことを踏まえると、非線形状態が見込まれる S_s 地震時には、地震観測により評価した減衰定数は、さらに大きい値となると考えられ、入力地震動は小さく評価されることになる。

以上のことから、敷地の岩盤部分における減衰定数について、非線形性が入力地震動に与える影響を考慮した場合、線形条件とすることで、入力地震動を保守的に算定することになる。

なお、第 1 回申請（PA, A4B）において考慮した地盤の減衰定数については、三軸圧縮試験に基づく材料減衰のみを考慮した減衰定数を設定した。

本来であれば、「1. はじめに」に示した本資料における検討の位置付けと同様に、まずは 一般的・標準的な地盤物性値の設定方法に基づき、敷地における岩盤部分の減衰定数として、材料減衰と散乱減衰を含めた減衰定数を把握した上で、パラメータの設定を行う必要があったが、第1回申請においては、本資料に示すような検討までは行わずに、上記の設定結果を示したものである。

ただし、材料減衰のみを考慮することにより、結果的に小さい値の減衰定数を採用していることになるため、一般的・標準的な減衰定数の方法に従った設定を考慮したとしても、第1回申請において算定した入力地震動が非安全側となることはない。

8.3 鉛直方向の減衰定数の扱い

本章では、水平方向と鉛直方向の地盤の実態を考慮したパラメータの値を比較し、「基本地盤モデル」の設定にあたり、いずれかの値に統一することが可能か検討を行う。

「6.3.7 振動数依存性を考慮しない場合の評価結果」において、敷地の岩盤部分における減衰定数については、以下のとおり、水平方向と比較して鉛直方向の減衰定数が大きく評価されている。

中央地盤：水平方向 6.7% 鉛直方向 9.3% (鉛直/水平=1.39)

西側地盤：水平方向 5.5% 鉛直方向 9.3% (鉛直/水平=1.69)

東側地盤：水平方向 5.5% 鉛直方向 7.0% (鉛直/水平=1.27)

水平方向と比較して鉛直方向の減衰定数が大きく評価されることについては、既往の知見においても同様の傾向が示されており、例えば藤堂ほか(1995)において、 $Q_p=Q_s/2$ または $Q_p=Q_s/1.5$ の関係が示されている。

敷地において同定された減衰定数は、西側地盤においては上記知見の範囲内であり、中央地盤及び東側地盤においては上記知見よりも鉛直方向と水平方向の差が小さいものの、上記知見と同様に、鉛直方向の減衰定数が大きく評価されている。

「7. 各手法により得られたデータに対する分析」に示したとおり、地盤の実態を考慮したパラメータの設定にあたっては、水平方向と鉛直方向それぞれの評価結果を設定することとしているが、「基本地盤モデル」の設定にあたっては、減衰定数の小さい水平方向の値を、鉛直方向に対しても設定する。

これにより、鉛直方向の入力地震動を算定する上では、保守的なパラメータ設定となる。

8.4 「基本地盤モデル」に用いるパラメータの設定結果

本章では、「8.1 振動数依存特性を考慮しない設定の適用性」，「8.2 ひずみ依存特性を考慮しない場合についての検討」，「8.3 鉛直方向の減衰定数の扱い」に示した，一般的に耐震設計において広く用いられている設定の適用性や保守性に関する検討結果を踏まえ，「基本地盤モデル」に設定する岩盤部分の減衰定数の値を示す。

今後、追加調査結果によるデータも含めた分析結果を「7.」にて実施した上で、各グループにおいて「基本地盤モデル」に設定するパラメータについての最終的な結論を記載する。

9. まとめ

追而

参考 1

岩盤部分の減衰定数の設定に係る追加調査

目 次

	ページ
1. 目的	参考-1
2. 追加調査の項目	参考-2
3. 実施計画	参考-4
4. 予定工程	参考-43

1. 目的

基本地盤モデルにおいて、岩盤部分（建屋基礎底面レベル～解放基盤表面）に対して設定した減衰定数に対し、信頼度向上の取り組みとして、追加ボーリング調査によりデータを取得する。

岩盤部分の減衰定数については、JEAG4601-1987に示される3手法（三軸圧縮試験による方法、弾性波探査（ここでは減衰定数の算出に特化した探査をS波検層と呼ぶ）による方法、地震観測記録による方法）を用い、敷地における減衰定数の値を評価しているが、このうち、S波検層による方法については、現時点において、そのデータが敷地内3地点で実施されているが、近接する建屋のグループ単位において岩盤部分の物性値等の設定を行う方針としていることを踏まえると、上記の3地点におけるデータが、全12グループにおいても同じ特徴を有しているか確認し、3地点におけるS波検層による評価結果との整合性を確認する必要があることから、S波検層による評価結果の信頼性向上の取り組みとして、追加調査を実施する。

また、三軸圧縮試験による方法に基づく減衰定数として、事業変更許可申請書に示すとおり、岩盤種別ごとにひずみ依存特性を設定しているが、他サイトにて実績のある岩石コアを用いた弾性波速度試験を実施し、両者の整合性を確認することで、信頼度の高い減衰定数を設定することができるため、あわせて追加調査を実施する。

本追加調査により得られたデータについては、地震観測記録による方法によって評価した岩盤部分（建屋基礎底面レベル～解放基盤表面）の減衰定数との比較・分析を行い、地震観測記録により評価された値の妥当性を確認することにより、基本地盤モデルに設定する岩盤部分の減衰定数の信頼度の向上を図る。

2. 追加調査の項目

現地における追加調査の項目は、資料「岩盤部分の減衰定数の設定に係る今後の検討内容」（令和5年6月30日）の5頁に示す表の検討手法うち、「ボーリング孔内減衰測定による検討」と「岩石コアを用いた減衰測定による確認」に対応し、孔内検層によるQ値測定及び室内岩石試験を実施する。参考1-2-1表に追加調査の考え方を示す。

ボーリング孔を用いた減衰測定による検討については、敷地内3地点で得られているおり、追加調査も同様の手法（せん断弾性波の地表から深部に向かう振幅の変化）で実施するが、新たな計測方法を適用することで精度は向上するものと考えられる。

また、岩石コアを用いた弾性波速度測定による減衰測定については、繰り返し三軸試験から得られる履歴減衰（材料減衰）との整合性を確認することから敷地内地盤での主要岩種を用いて室内岩石コア試験を実施する。

参考 1-2-1 表 追加調査の考え方

検討手法	これまでの 当社実施状況	追加調査の考え方	(参考) 実施サイト
ボーリング 孔内減衰測 定による 検討	実施 (敷地内 3 地点)	<ul style="list-style-type: none"> ・現時点のデータ (3 地点) に基づき、施設の固有振動数よりも高振動数側をターゲットとした評価ではあるが、地震観測記録による方法により評価した減衰定数の妥当性を補完・補強する位置づけで測定結果を確認している。 ・ただし、現時点において敷地内で得られているデータは中央、西側、東側地盤の各 1 地点ずつ計 3 地点のみであること、また、東側地盤においては、ばらつきの大きいデータとなっていることから、さらなる確度の向上のためにデータの拡充を行う。 ・現時点のデータ+拡充したデータに基づき、測定結果に見られる周波数依存特性の特徴を踏まえ、地震観測記録を用いた評価により評価される施設の固有振動数帯における減衰定数との関係性について考察を行う。 	玄海 3, 4 号 東海第二 大間
岩石コアを 用いた減衰 測定による 確認	未実施	<ul style="list-style-type: none"> ・他サイト実績において、地震観測記録が得られていない深部における減衰定数を設定する上で、地震観測記録が得られている浅部との地下構造の相対関係の確認を目的として実施しているもの。 ・今回検討における減衰定数の評価範囲のうち、建屋基礎底面レベル～解放基盤表面の岩盤部分において、当社は地震観測記録を有しているほか、S 波検層によるデータを有し、更に、確度向上のためデータの拡充を行うこととしていることから、建屋基礎底面レベル～解放基盤表面の岩盤部分における減衰定数の設定に用いるデータは有していると考えられる。 ・ただし、本測定において得られる値の物理的な意味 (材料減衰を主として測定) を踏まえ、地震観測記録及びボーリング孔内減衰測定による検討により評価された減衰定数 (材料減衰と散乱減衰の両方が含まれる) との比較・分析を行うことで、敷地において確度の高い減衰定数を設定することが可能となるため、今回の追加調査において新たなデータの取得を実施する。 	玄海 3, 4 号

3. 実施計画

2. に示した追加調査項目に対する実施計画を以下に示す。

(1) ボーリング調査位置

ボーリング調査位置を参考 1-3-1 図に示す。

ボーリングの仕様は、孔径 86mm (コア径 60~65mm) のオールコアボーリングとし、地質観察により岩盤の種別判定等を適切に行うとともに、採取したコアから室内岩石試験に供する供試体を切り出すものとする。

当該地点は、建物・構築物が広範囲に拡がりを持って配置されるサイトであることを踏まえ、建屋の配置状況に基づき、既往のボーリング調査位置もあわせ、建物・構築物に対して、複数の調査結果を適用できるよう配慮して調査位置を選定する。

具体的には、既往のボーリング調査において、西側地盤、中央地盤、東側地盤の各 1 地点でデータを取得していることから、建屋の配置状況を踏まえて下記の追加調査孔を配置する。

西側地盤：既往 J-T 孔に加え、E 施設周辺 Gr を南北で挟み込むように、R5-Q5 を追加する。

中央地盤：中央地盤は南北に広く建物が分布していることから、GC 建屋群、GA 建屋群に R5-Q1, R5-Q11 を追加、AA 建屋群については、R5-Q2, R5-Q10 を追加、F 施設周辺 Gr には、既往の L-T 孔に加えて R5-Q9 を追加、敷地北側の AE 建屋近傍に R5-Q6 を追加する。

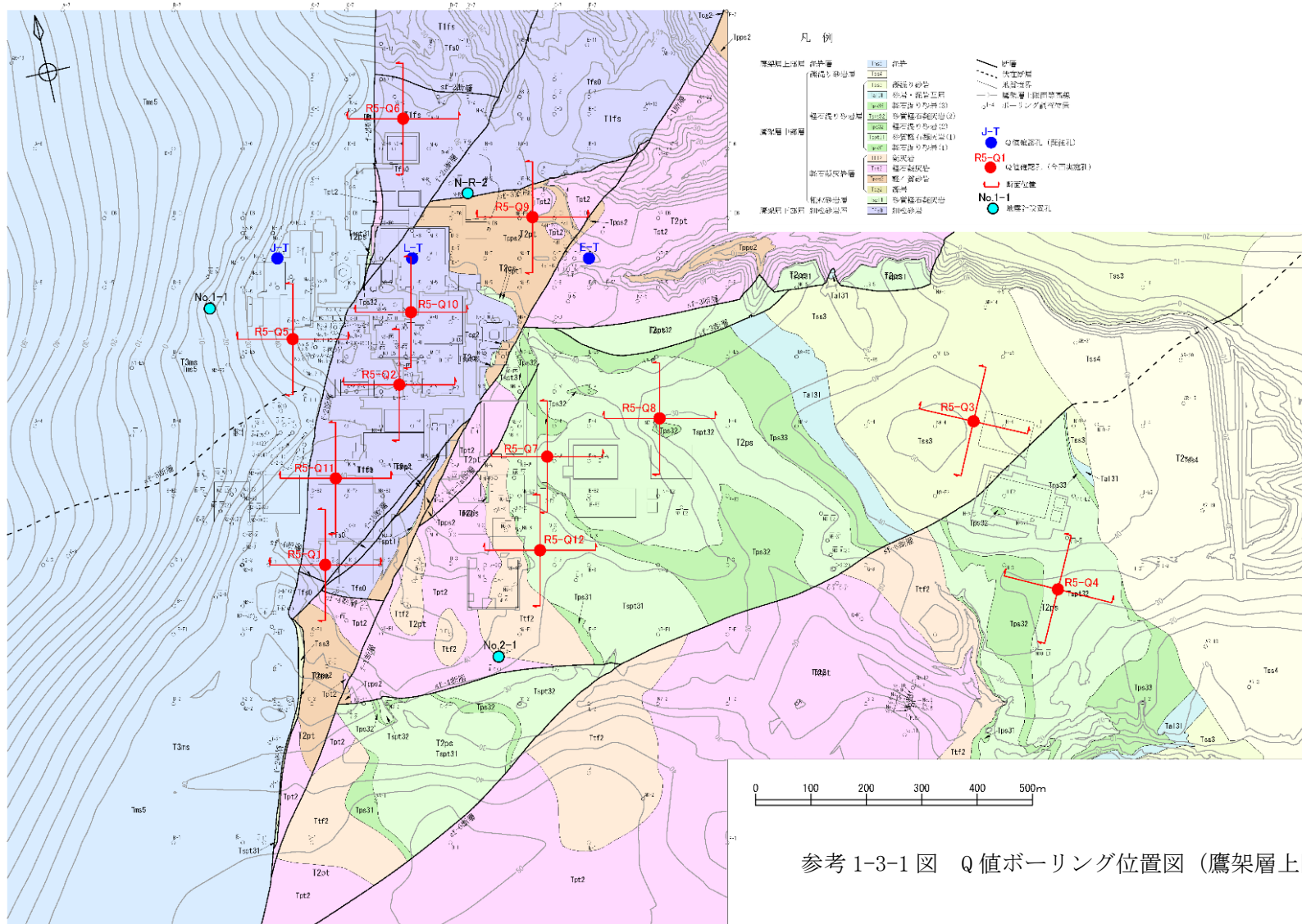
東側地盤：既往 E-T 孔は、建物から離れた位置で実施していること、また、東側地盤は南北に建物が分布していることから、R5-Q7 及び R5-Q12 を追加する。

さらに、敷地東側に新設建屋が設置される Gr がある (AZ 周辺及び G13 周辺) ことから、先の R5-Q7 に加えて、R5-Q8 を追加する。さらに、東側に離れた G14 については、建屋隅角部に出現する sf-6 断層 (面なし断層) の上盤、下盤それぞれ R5-Q3, R5-Q4 を追加する。

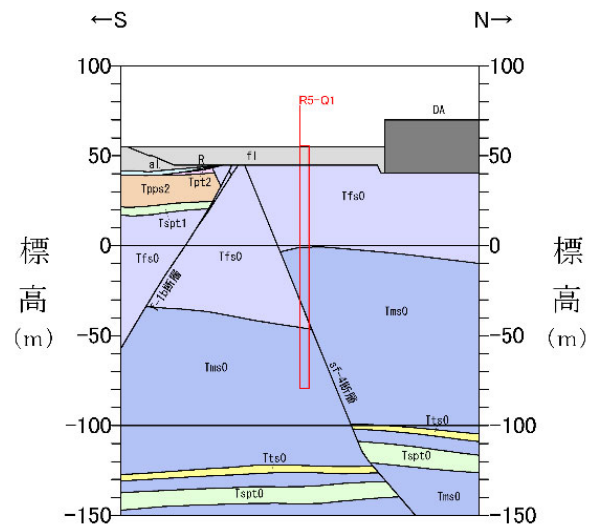
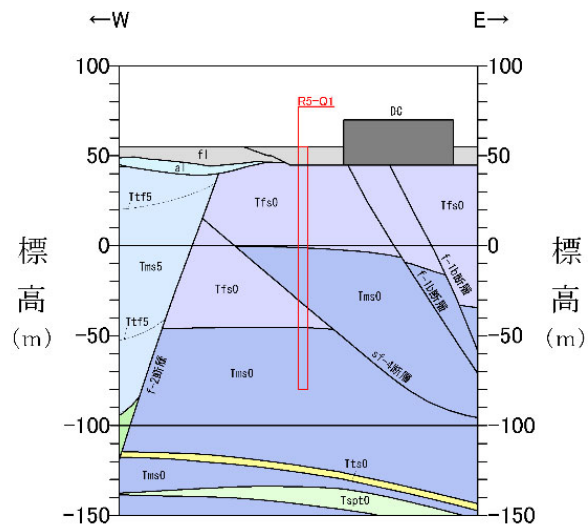
Q 値測定孔の敷地内での配置条件としては、弾性波測定であることから伝達速度に影響を与える建物・構築物からの離隔を十分に確保する。

また、上記の Q 値測定孔の地質断面図を参考 1-3-2 図に示す。本検討においては、岩種ごとに減衰定数を区分することはしないが、弾性波速度の速度構造、減衰定数の変化については、岩種境界を配慮することも考える。

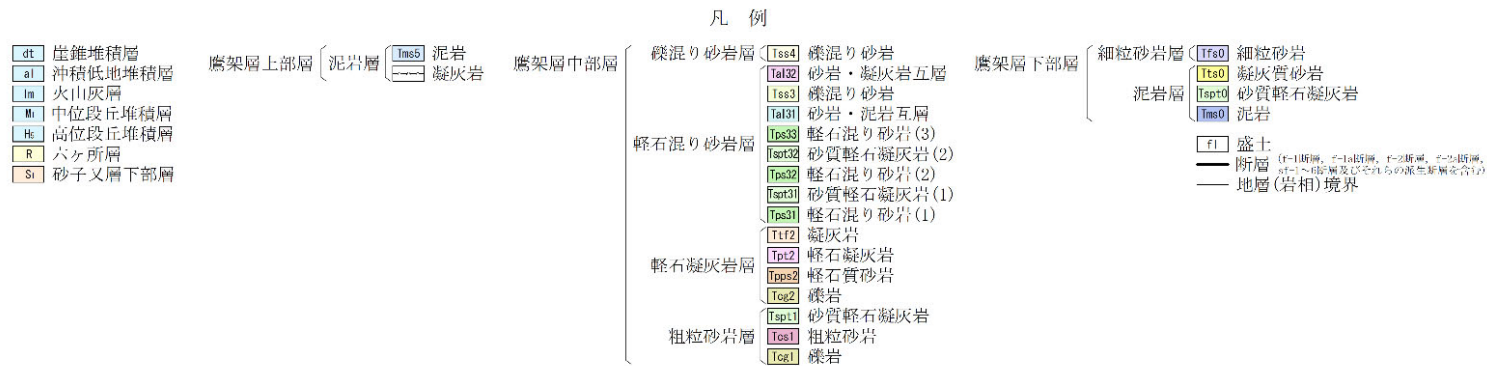
選定位置の状況を参考 1-3-3 図及び参考 1-3-1 表に示す。選定したボーリング孔から最寄り建屋までの離隔距離として最も短い R5-Q11 孔は 10m 程度であるが、震源をボーリング孔から建屋の反対方向 (北側) に設定することにより、建屋などの既設構造による反射波等の影響を受けることはない想定している。また、解析に使用する直達波以外の反射波等は時間的に直達波のあとから到達し、その特徴から直達波と分離、除去することが可能である。地表面が舗装されている箇所については、波形に影響がないことを事前に確認し、影響がある場合は舗装の撤去等処理を加えた状態で実施するものとする。



参考 1-3-1 図 Q 値ボーリング位置図（鷹架層上限面）

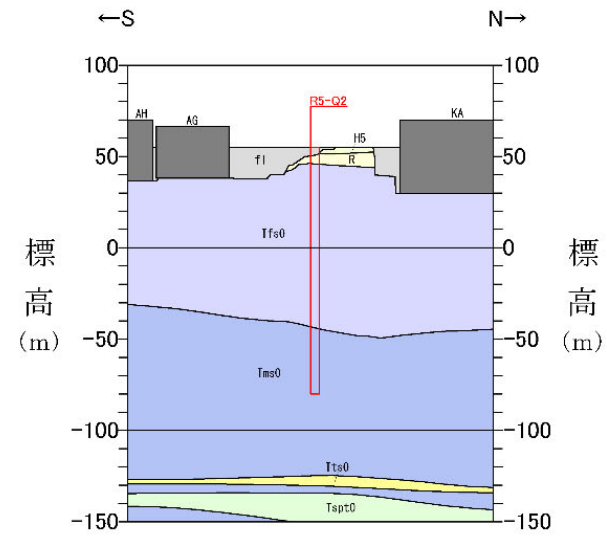
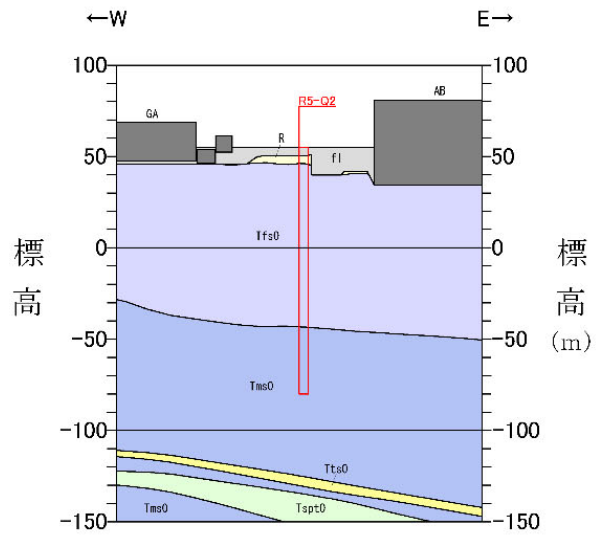


R5-Q1



参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (1/12)

参考-6

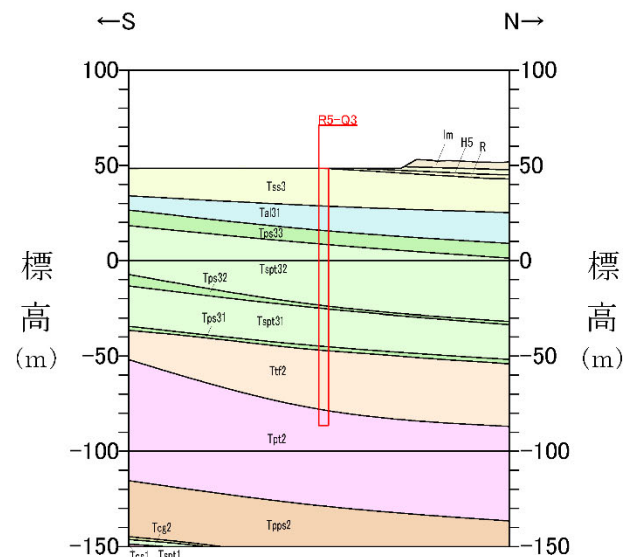
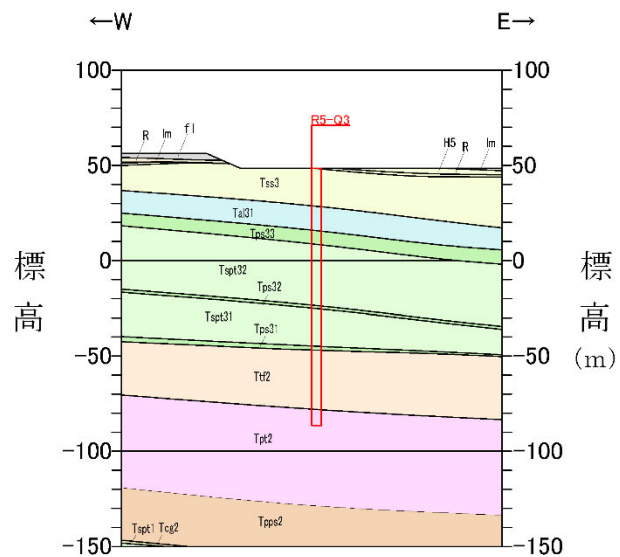


R5-Q2

- 凡 例
- | | | | |
|--|--|--|---|
| <ul style="list-style-type: none"> dt 崖堆積層 al 沖積低地堆積層 lm 火山灰層 Mt 中位段丘堆積層 Ht 高位段丘堆積層 R パケ所層 Sr 砂子又層下部層 | 鷹架層上部層 <ul style="list-style-type: none"> 泥岩層 (Tms0) 泥岩 凝灰岩 (Tps0) | 鷹架層中部層 <ul style="list-style-type: none"> 鏝混り砂岩層 <ul style="list-style-type: none"> Tlss4 鏝混り砂岩 Tlal32 砂岩・凝灰岩五層 Tlss3 鏝混り砂岩 Tlal31 砂岩・泥岩互層 Tps33 軽石混り砂岩(3) Tps32 砂質軽石凝灰岩(2) Tps31 軽石混り砂岩(2) Tps31 砂質軽石凝灰岩(1) Tps31 軽石混り砂岩(1) 軽石凝灰岩層 <ul style="list-style-type: none"> Tlf2 凝灰岩 Tlp2 軽石凝灰岩 Tpps2 軽石質砂岩 Tps2 礫岩 Tsp1 砂質軽石凝灰岩 粗粒砂岩層 <ul style="list-style-type: none"> Tca1 粗粒砂岩 Tca1 礫岩 | 鷹架層下部層 <ul style="list-style-type: none"> 細粒砂岩層 (Tfs0) 細粒砂岩 泥岩層 <ul style="list-style-type: none"> Tfs0 凝灰質砂岩 Tspt0 砂質軽石凝灰岩 Tms0 泥岩 |
|--|--|--|---|
- f1 盛土
 (F=1層層, F=2層層, F=3層層, F=4層層, F=5層層, F=6層層, F=7層層, F=8層層, F=9層層, F=10層層)
 断層
 地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (2/12)

参考-7



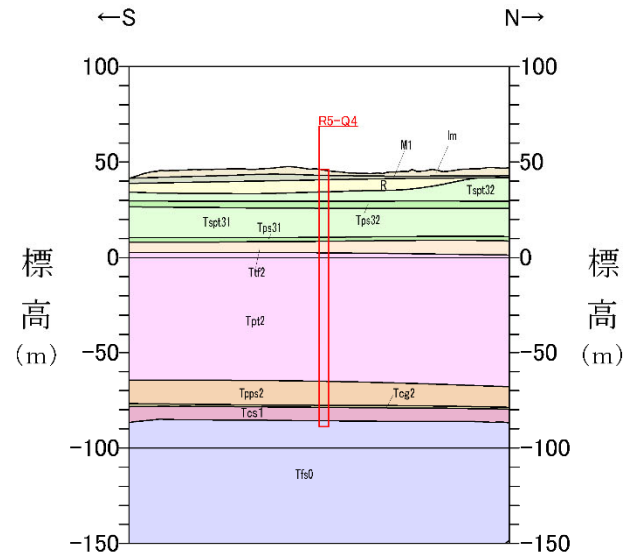
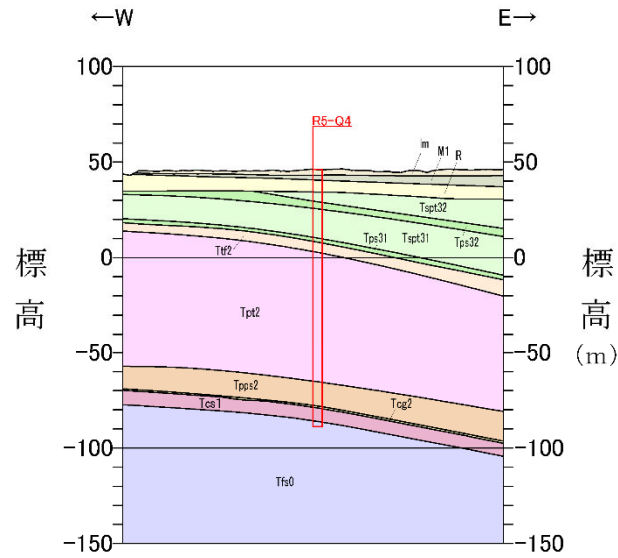
R5-Q3

凡 例

<table border="1"> <tr><td>dt</td><td>崖錐堆積層</td></tr> <tr><td>al</td><td>沖積低地堆積層</td></tr> <tr><td>lm</td><td>火山灰層</td></tr> <tr><td>Mi</td><td>中位段丘堆積層</td></tr> <tr><td>Ht</td><td>高位段丘堆積層</td></tr> <tr><td>R</td><td>六ヶ所層</td></tr> <tr><td>Si</td><td>砂子叉層下部層</td></tr> </table>	dt	崖錐堆積層	al	沖積低地堆積層	lm	火山灰層	Mi	中位段丘堆積層	Ht	高位段丘堆積層	R	六ヶ所層	Si	砂子叉層下部層	<table border="1"> <tr><td>Tms5</td><td>泥岩</td></tr> <tr><td>Tms5</td><td>凝灰岩</td></tr> </table>	Tms5	泥岩	Tms5	凝灰岩	<table border="1"> <tr><td>Tss4</td><td>礫混り砂岩</td></tr> <tr><td>Tal32</td><td>砂岩・凝灰岩互層</td></tr> <tr><td>Tal31</td><td>砂岩・泥岩互層</td></tr> <tr><td>Tps33</td><td>軽石混り砂岩(3)</td></tr> <tr><td>Tps32</td><td>軽石混り砂岩(2)</td></tr> <tr><td>Tps31</td><td>砂質軽石凝灰岩(1)</td></tr> <tr><td>Tps31</td><td>軽石混り砂岩(1)</td></tr> <tr><td>Tt2</td><td>凝灰岩</td></tr> <tr><td>Tpt2</td><td>軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td>Tps2</td><td>軽石質砂岩</td></tr> <tr><td>Tcg2</td><td>礫岩</td></tr> <tr><td>Tsp1</td><td>砂質軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td>Tos1</td><td>粗粒砂岩</td></tr> <tr><td>Tos1</td><td>礫岩</td></tr> </table>	Tss4	礫混り砂岩	Tal32	砂岩・凝灰岩互層	Tal31	砂岩・泥岩互層	Tps33	軽石混り砂岩(3)	Tps32	軽石混り砂岩(2)	Tps31	砂質軽石凝灰岩(1)	Tps31	軽石混り砂岩(1)	Tt2	凝灰岩	Tpt2	軽石凝灰岩	Tps2	軽石質砂岩	Tcg2	礫岩	Tsp1	砂質軽石凝灰岩	Tos1	粗粒砂岩	Tos1	礫岩	<table border="1"> <tr><td>Tfs0</td><td>細粒砂岩</td></tr> <tr><td>Tfs0</td><td>凝灰質砂岩</td></tr> <tr><td>Tps0</td><td>砂質軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td>Tms0</td><td>泥岩</td></tr> </table>	Tfs0	細粒砂岩	Tfs0	凝灰質砂岩	Tps0	砂質軽石凝灰岩	Tms0	泥岩
dt	崖錐堆積層																																																								
al	沖積低地堆積層																																																								
lm	火山灰層																																																								
Mi	中位段丘堆積層																																																								
Ht	高位段丘堆積層																																																								
R	六ヶ所層																																																								
Si	砂子叉層下部層																																																								
Tms5	泥岩																																																								
Tms5	凝灰岩																																																								
Tss4	礫混り砂岩																																																								
Tal32	砂岩・凝灰岩互層																																																								
Tal31	砂岩・泥岩互層																																																								
Tps33	軽石混り砂岩(3)																																																								
Tps32	軽石混り砂岩(2)																																																								
Tps31	砂質軽石凝灰岩(1)																																																								
Tps31	軽石混り砂岩(1)																																																								
Tt2	凝灰岩																																																								
Tpt2	軽石凝灰岩																																																								
Tps2	軽石質砂岩																																																								
Tcg2	礫岩																																																								
Tsp1	砂質軽石凝灰岩																																																								
Tos1	粗粒砂岩																																																								
Tos1	礫岩																																																								
Tfs0	細粒砂岩																																																								
Tfs0	凝灰質砂岩																																																								
Tps0	砂質軽石凝灰岩																																																								
Tms0	泥岩																																																								

(F1) 盛土 (F1=1階層, F1=2階層, F1=3階層, F1=4階層, F1=5階層, F1=6階層, F1=7階層, F1=8階層, F1=9階層, F1=10階層)
 (F2) 断層 (F2=1階層, F2=2階層, F2=3階層, F2=4階層, F2=5階層, F2=6階層, F2=7階層, F2=8階層, F2=9階層, F2=10階層)
 (F3) 地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (3/12)



R5-Q4

- dt 崖堆積層
- al 沖積低地堆積層
- lm 火山灰層
- M1 中位段丘堆積層
- Hc 高位段丘堆積層
- R 六ヶ所層
- Sr 砂子又層下部層

鷹架層上部層 (泥岩層 凝灰岩)

鷹架層中部層

- 礫混り砂岩層
 - Tss4 礫混り砂岩
 - Tal32 砂岩・凝灰岩互層
 - Tss3 礫混り砂岩
 - Tal31 砂岩・泥岩互層
 - Tps33 軽石混り砂岩(3)
 - Tps32 軽石混り砂岩(2)
 - Tspt31 砂質軽石凝灰岩(1)
 - Tps31 軽石混り砂岩(1)
- 軽石凝灰岩層
 - Tt2 凝灰岩
 - Tpt2 軽石凝灰岩
 - Tpps2 軽石質砂岩
 - Tcg2 礫岩
- 粗粒砂岩層
 - Tsp1 砂質軽石凝灰岩
 - Tcs1 粗粒砂岩
 - Tcg1 礫岩

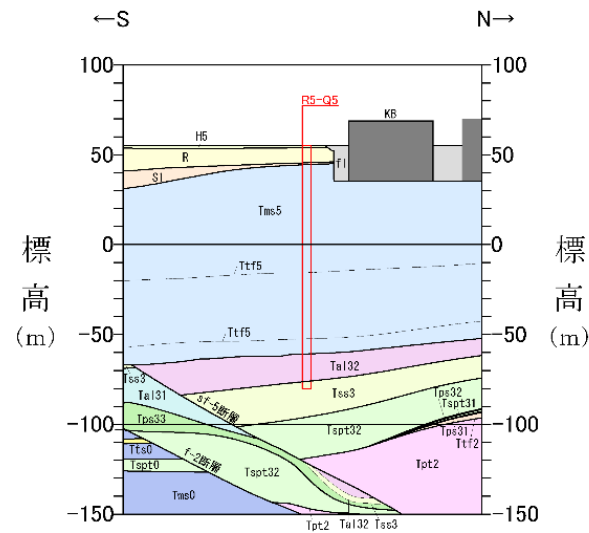
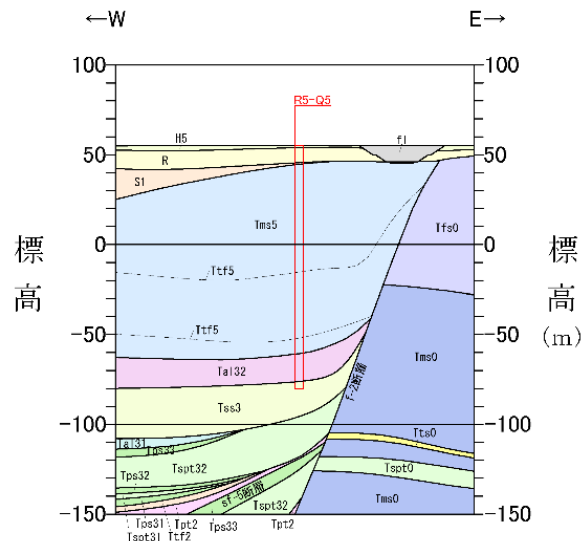
鷹架層下部層

- 細粒砂岩層
 - Tfs0 細粒砂岩
 - Tts0 凝灰質砂岩
- 泥岩層
 - Tspt0 砂質軽石凝灰岩
 - Tms0 泥岩

- f1 盛土
- 断層 (F1断層, F2断層, F3断層, F4断層, F5断層, F6断層, F7断層, F8断層, F9断層, F10断層, F11断層, F12断層, F13断層, F14断層, F15断層, F16断層, F17断層, F18断層, F19断層, F20断層, F21断層, F22断層, F23断層, F24断層, F25断層, F26断層, F27断層, F28断層, F29断層, F30断層)
- 地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (4/12)

参考-9



R5-Q5

- dt 崖堆積層
- al 沖積低地堆積層
- lm 火山灰層
- ml 中位段丘堆積層
- hl 高位段丘堆積層
- R 六ヶ所層
- S1 砂子又層下部層

- 鷹架層上部層 (泥岩層)
- 泥岩 (Tms5)
- 凝灰岩

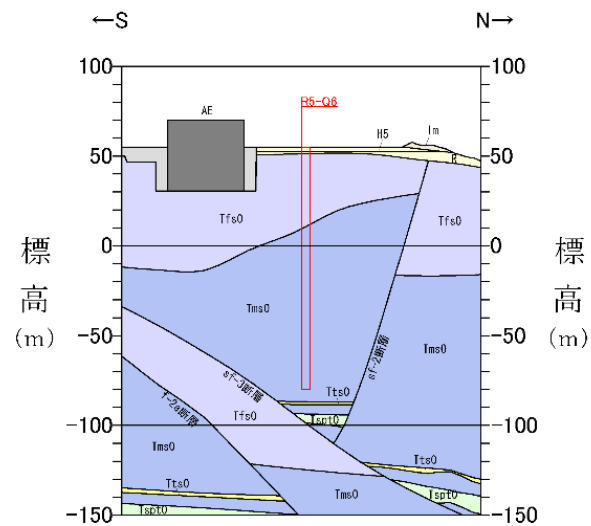
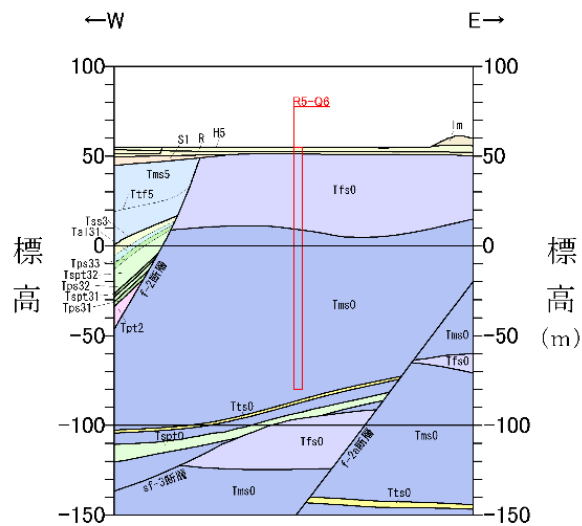
- 鷹架層中部層

- 礫混り砂岩層
 - Tss4 礫混り砂岩
 - Tal32 砂岩・凝灰岩互層
 - Tss3 礫混り砂岩
 - Tal31 砂岩・泥岩互層
 - Tps33 軽石混り砂岩(3)
 - Tsp32 砂質軽石凝灰岩(2)
 - Tps32 軽石混り砂岩(2)
 - Tps31 砂質軽石凝灰岩(1)
 - Tps31 軽石混り砂岩(1)
- 軽石混り砂岩層
 - Ttf2 凝灰岩
 - Tpt2 軽石凝灰岩
 - Tps2 軽石質砂岩
 - Tes2 礫岩
- 軽石凝灰岩層
 - Tsp1 砂質軽石凝灰岩
- 粗粒砂岩層
 - Tes1 粗粒砂岩
 - Tes1 礫岩

- 鷹架層下部層
- 細粒砂岩層 (Tfs0) 細粒砂岩
- 凝灰質砂岩 (Tts0)
- 砂質軽石凝灰岩 (Tsp0)
- 泥岩層 (Tms0) 泥岩

- f1 盛土
- 断層 (F-1断層, F-1a断層, F-2断層, F-2a断層, S1~6断層及びそれらの派生断層を含む)
- 地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (5/12)

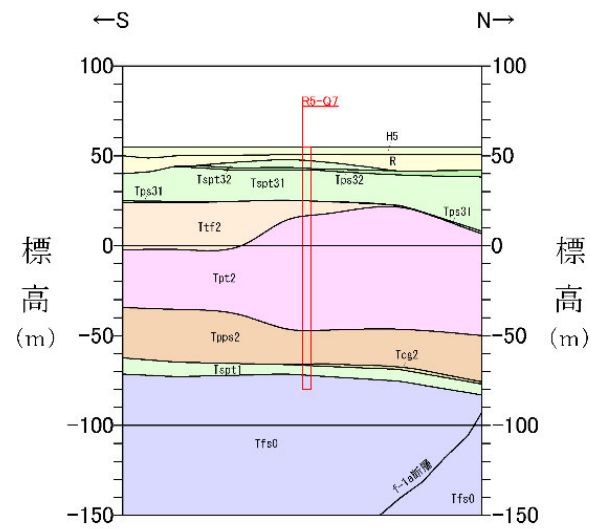
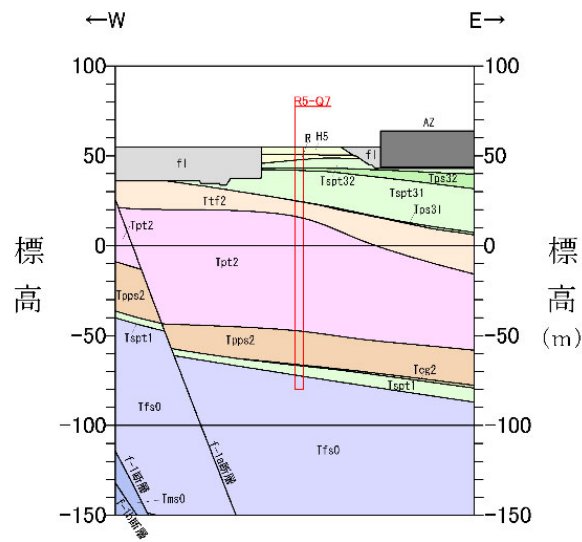


R5-Q6

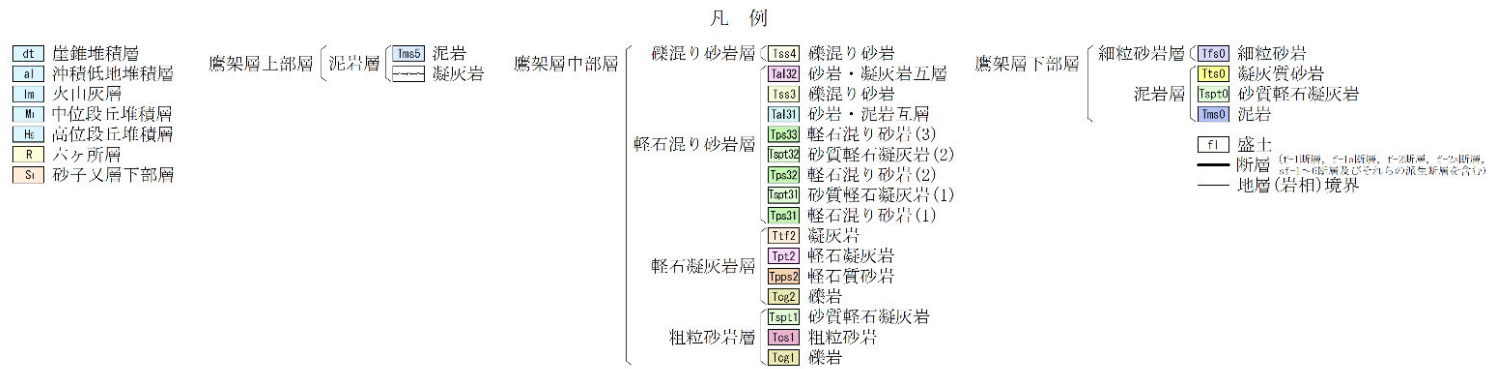
凡例	
dt 崖錐堆積層	應架層上部層 (泥岩層)
al 沖積低地堆積層	泥岩
lm 火山灰層	凝灰岩
M 中位段丘堆積層	應架層中部層
Hs 高位段丘堆積層	礫混り砂岩層
R 六ヶ所層	輕石混り砂岩層
Sl 砂子又層下部層	輕石凝灰岩層
	粗粒砂岩層
	應架層下部層
	細粒砂岩層
	泥岩層
	盛土
	斷層 (F-1断層, F-1a断層, F-2断層, F-2a断層, F-2b断層, F-2c断層, F-2d断層, F-2e断層, F-2f断層, F-2g断層, F-2h断層, F-2i断層, F-2j断層, F-2k断層, F-2l断層, F-2m断層, F-2n断層, F-2o断層, F-2p断層, F-2q断層, F-2r断層, F-2s断層, F-2t断層, F-2u断層, F-2v断層, F-2w断層, F-2x断層, F-2y断層, F-2z断層)
	地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (6/12)

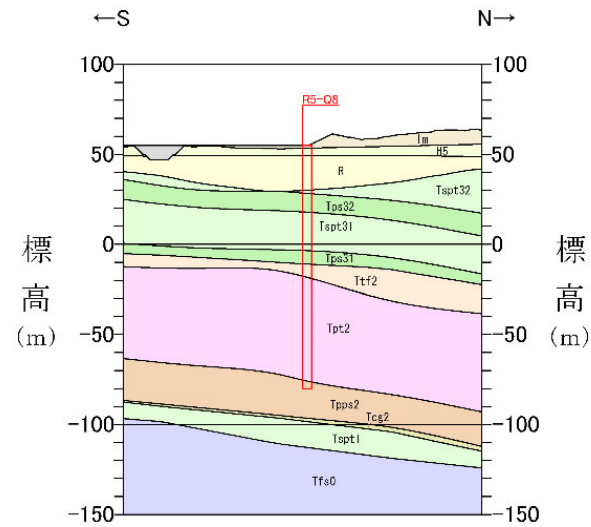
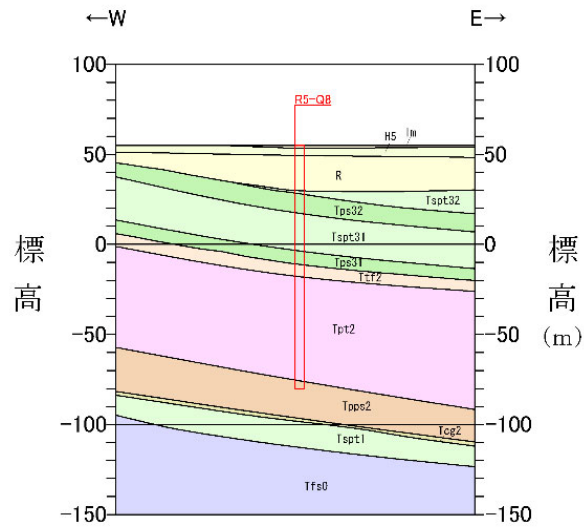
参考-11



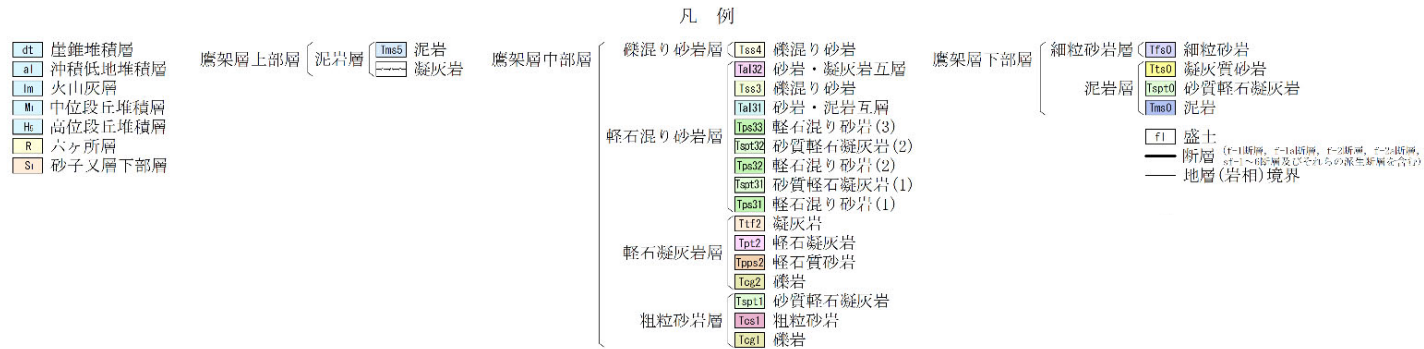
R5-Q7



参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (7/12)

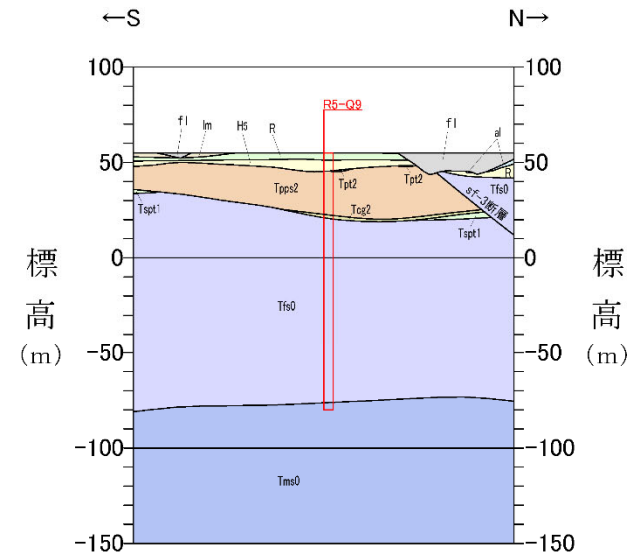
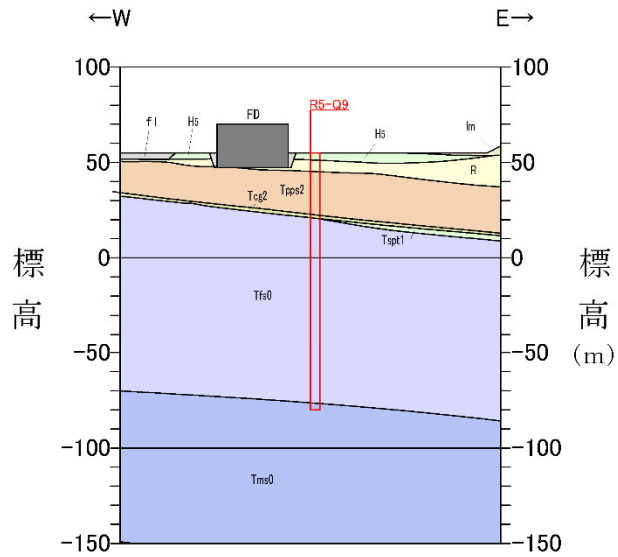


R5-Q8

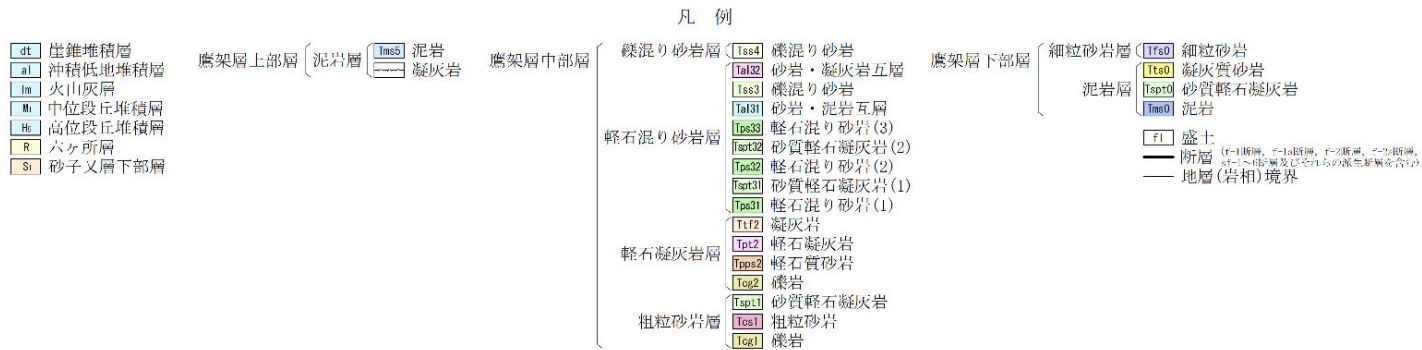


参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (8/12)

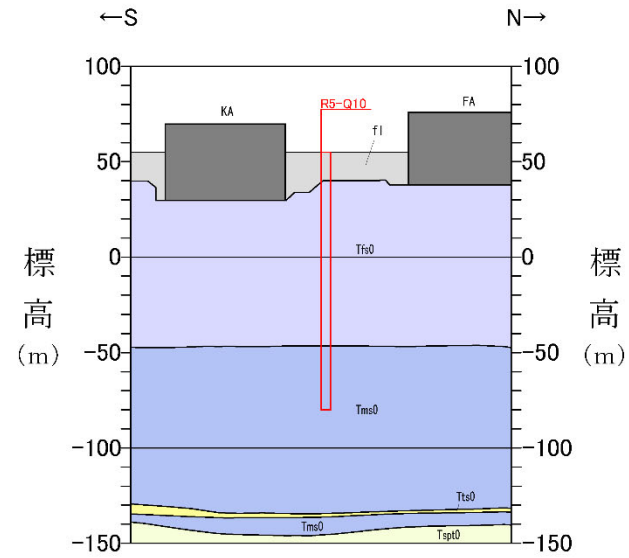
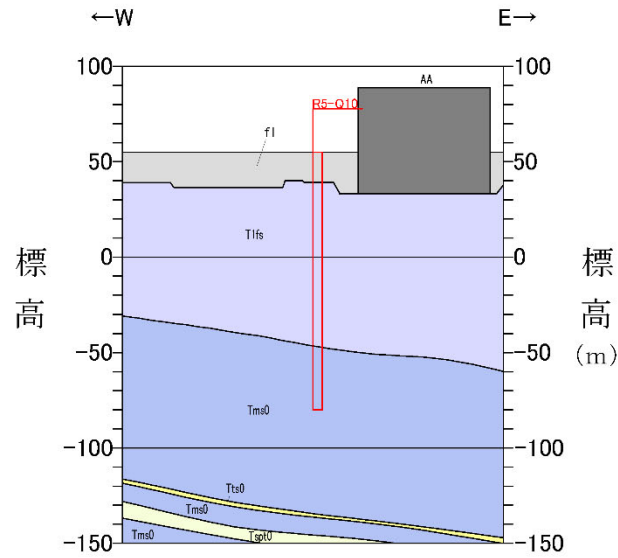
参考-13



R5-Q9



参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (9/12)



R5-Q10

- dL 崖堆積層
- al 沖積低地堆積層
- lm 火山灰層
- Mi 中位段丘堆積層
- Hc 高位段丘堆積層
- R 穴ヶ所層
- Si 砂子叉層下部層

- 鷹架層上部層
- 泥岩層 (Tms0)
 - 泥岩 (Tms0)
 - 凝灰岩 (Tms0)

- 鷹架層中部層

- 礫混り砂岩層
 - Tss4 礫混り砂岩
 - Tss2 砂岩・凝灰岩互層
 - Tss3 礫混り砂岩
 - Tss1 砂岩・泥岩互層
- 軽石混り砂岩層
 - Tps3 軽石混り砂岩(3)
 - Tps2 砂質軽石凝灰岩(2)
 - Tps1 軽石混り砂岩(2)
 - Tps0 砂質軽石凝灰岩(1)
 - Tps4 軽石混り砂岩(1)
- 軽石凝灰岩層
 - Ttf2 凝灰岩
 - Ttp2 軽石凝灰岩
 - Ttp1 軽石質砂岩
 - Ttp0 凝灰岩
- 粗粒砂岩層
 - Tsp1 砂質軽石凝灰岩
 - Tsp0 粗粒砂岩
 - Tsp4 凝灰岩

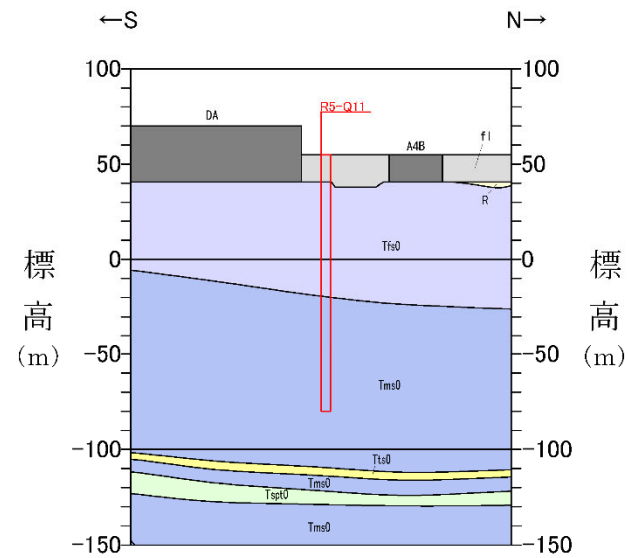
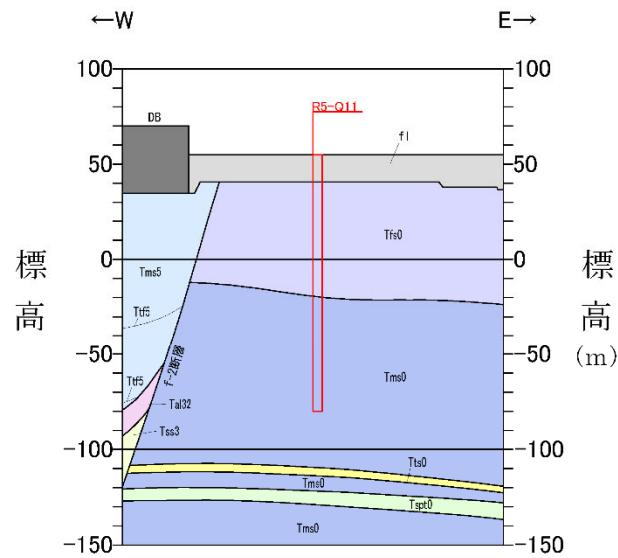
- 鷹架層下部層

- 細粒砂岩層
 - Tfs0 細粒砂岩
 - Tts0 凝灰質砂岩
 - Tsp0 砂質軽石凝灰岩
 - Tms0 泥岩
- 泥岩層

- f1 盛土
- 断層
- 地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (10/12)

参考-15



R5-Q11

- dL 崖錐堆積層
- al 沖積低地堆積層
- lm 火山灰層
- Mi 中位段丘堆積層
- Hc 高位段丘堆積層
- R 六ヶ所層
- Si 砂子叉層下部層

- 鷹架層上部層
 - 泥岩層 Tms0 泥岩
 - 凝灰岩

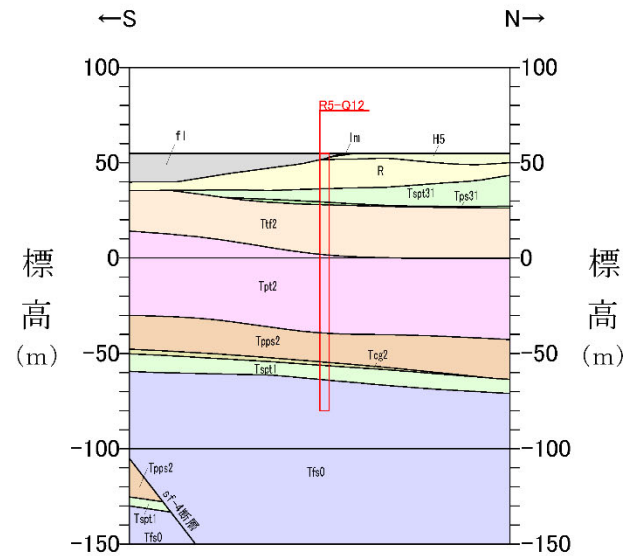
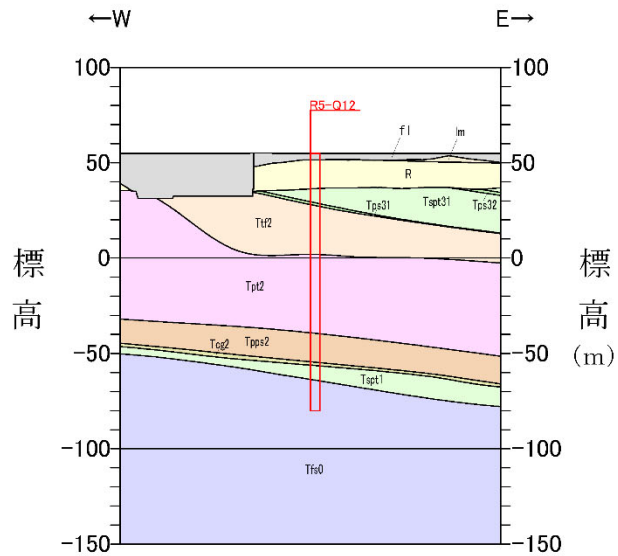
- 鷹架層中部層

- 鷹架層下部層
 - 細粒砂岩層
 - Tfs0 細粒砂岩
 - Tts0 凝灰質砂岩
 - Tsp0 砂質軽石凝灰岩
 - Tms0 泥岩

- 鷹架層下部層

- 細粒砂岩層
 - Tfs0 細粒砂岩
 - Tts0 凝灰質砂岩
 - Tsp0 砂質軽石凝灰岩
 - Tms0 泥岩
- f1 盛土
- 断層 (T-1断層, T-1a断層, T-2断層, T-3断層, S1-1断層及びそれらの派生断層を含む)
- 地層(岩相)境界

参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (11/12)

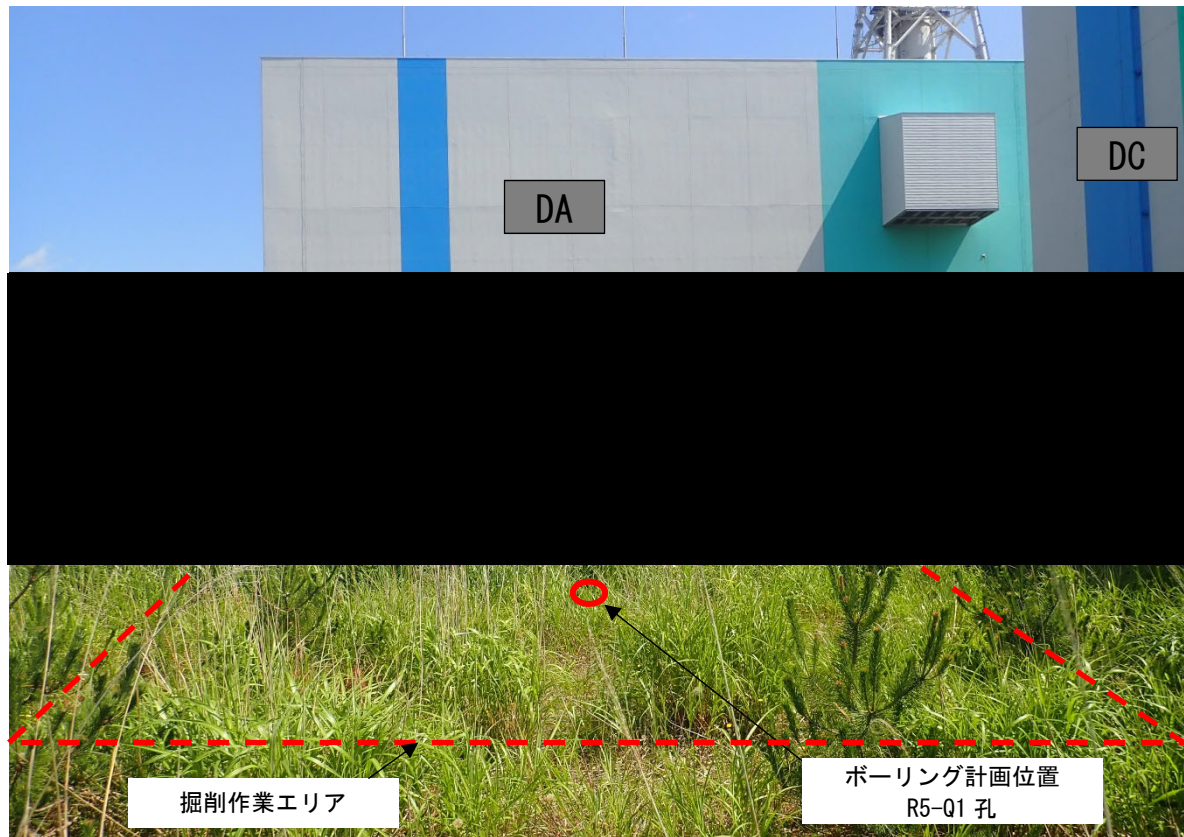
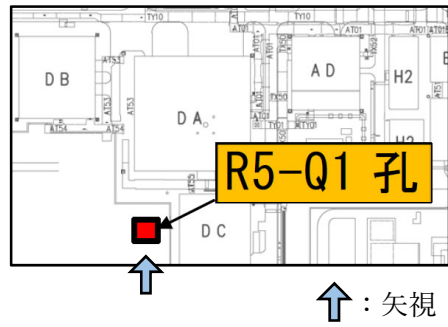


R5-Q12

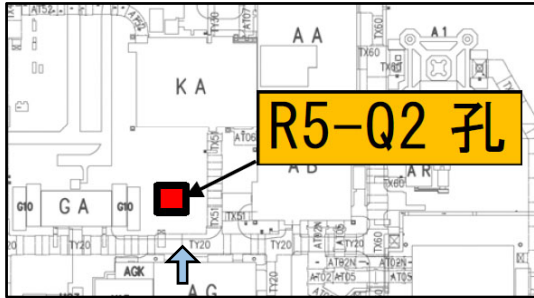
凡 例

<table border="0"> <tr><td>dL</td><td>崖錐堆積層</td></tr> <tr><td>al</td><td>沖積低地堆積層</td></tr> <tr><td>lm</td><td>火山灰層</td></tr> <tr><td>Mi</td><td>中位段丘堆積層</td></tr> <tr><td>Hc</td><td>高位段丘堆積層</td></tr> <tr><td>R</td><td>六ヶ所層</td></tr> <tr><td>Si</td><td>砂子叉層下部層</td></tr> </table>	dL	崖錐堆積層	al	沖積低地堆積層	lm	火山灰層	Mi	中位段丘堆積層	Hc	高位段丘堆積層	R	六ヶ所層	Si	砂子叉層下部層	<table border="0"> <tr><td>鷹架層上部層</td><td>泥岩層</td><td>泥岩</td><td>鷹架層中部層</td></tr> <tr><td></td><td></td><td>凝灰岩</td><td></td></tr> </table>	鷹架層上部層	泥岩層	泥岩	鷹架層中部層			凝灰岩		<table border="0"> <tr><td>礫混り砂岩層</td><td>Tss4 礫混り砂岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tal32 砂岩・凝灰岩互層</td></tr> <tr><td></td><td>Tss3 礫混り砂岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tal31 砂岩・泥岩互層</td></tr> <tr><td>軽石混り砂岩層</td><td>Tps33 軽石混り砂岩(3)</td></tr> <tr><td></td><td>Tspt32 砂質軽石凝灰岩(2)</td></tr> <tr><td></td><td>Tps32 軽石混り砂岩(2)</td></tr> <tr><td></td><td>Tsnt31 砂質軽石凝灰岩(1)</td></tr> <tr><td></td><td>Tps31 軽石混り砂岩(1)</td></tr> <tr><td>軽石凝灰岩層</td><td>Ttf2 凝灰岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tpt2 軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tpp2 軽石質砂岩</td></tr> <tr><td>粗粒砂岩層</td><td>Tcg2 礫岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tspt1 砂質軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tst1 粗粒砂岩</td></tr> <tr><td></td><td>Tcg1 礫岩</td></tr> </table>	礫混り砂岩層	Tss4 礫混り砂岩		Tal32 砂岩・凝灰岩互層		Tss3 礫混り砂岩		Tal31 砂岩・泥岩互層	軽石混り砂岩層	Tps33 軽石混り砂岩(3)		Tspt32 砂質軽石凝灰岩(2)		Tps32 軽石混り砂岩(2)		Tsnt31 砂質軽石凝灰岩(1)		Tps31 軽石混り砂岩(1)	軽石凝灰岩層	Ttf2 凝灰岩		Tpt2 軽石凝灰岩		Tpp2 軽石質砂岩	粗粒砂岩層	Tcg2 礫岩		Tspt1 砂質軽石凝灰岩		Tst1 粗粒砂岩		Tcg1 礫岩	<table border="0"> <tr><td>鷹架層下部層</td><td>細粒砂岩層</td><td>Tfs0 細粒砂岩</td></tr> <tr><td></td><td></td><td>Ttc0 凝灰質砂岩</td></tr> <tr><td></td><td>泥岩層</td><td>Tspt0 砂質軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td></td><td></td><td>Tms0 泥岩</td></tr> </table>	鷹架層下部層	細粒砂岩層	Tfs0 細粒砂岩			Ttc0 凝灰質砂岩		泥岩層	Tspt0 砂質軽石凝灰岩			Tms0 泥岩
dL	崖錐堆積層																																																																				
al	沖積低地堆積層																																																																				
lm	火山灰層																																																																				
Mi	中位段丘堆積層																																																																				
Hc	高位段丘堆積層																																																																				
R	六ヶ所層																																																																				
Si	砂子叉層下部層																																																																				
鷹架層上部層	泥岩層	泥岩	鷹架層中部層																																																																		
		凝灰岩																																																																			
礫混り砂岩層	Tss4 礫混り砂岩																																																																				
	Tal32 砂岩・凝灰岩互層																																																																				
	Tss3 礫混り砂岩																																																																				
	Tal31 砂岩・泥岩互層																																																																				
軽石混り砂岩層	Tps33 軽石混り砂岩(3)																																																																				
	Tspt32 砂質軽石凝灰岩(2)																																																																				
	Tps32 軽石混り砂岩(2)																																																																				
	Tsnt31 砂質軽石凝灰岩(1)																																																																				
	Tps31 軽石混り砂岩(1)																																																																				
軽石凝灰岩層	Ttf2 凝灰岩																																																																				
	Tpt2 軽石凝灰岩																																																																				
	Tpp2 軽石質砂岩																																																																				
粗粒砂岩層	Tcg2 礫岩																																																																				
	Tspt1 砂質軽石凝灰岩																																																																				
	Tst1 粗粒砂岩																																																																				
	Tcg1 礫岩																																																																				
鷹架層下部層	細粒砂岩層	Tfs0 細粒砂岩																																																																			
		Ttc0 凝灰質砂岩																																																																			
	泥岩層	Tspt0 砂質軽石凝灰岩																																																																			
		Tms0 泥岩																																																																			
<table border="0"> <tr><td>fl</td><td>盛土</td><td>(1)断層, (2)断層, (3)断層, (4)断層, (5)断層, (6)断層, (7)断層, (8)断層, (9)断層, (10)断層, (11)断層, (12)断層, (13)断層, (14)断層, (15)断層, (16)断層, (17)断層, (18)断層, (19)断層, (20)断層, (21)断層, (22)断層, (23)断層, (24)断層, (25)断層, (26)断層, (27)断層, (28)断層, (29)断層, (30)断層, (31)断層, (32)断層, (33)断層, (34)断層, (35)断層, (36)断層, (37)断層, (38)断層, (39)断層, (40)断層, (41)断層, (42)断層, (43)断層, (44)断層, (45)断層, (46)断層, (47)断層, (48)断層, (49)断層, (50)断層, (51)断層, (52)断層, (53)断層, (54)断層, (55)断層, (56)断層, (57)断層, (58)断層, (59)断層, (60)断層, (61)断層, (62)断層, (63)断層, (64)断層, (65)断層, (66)断層, (67)断層, (68)断層, (69)断層, (70)断層, (71)断層, (72)断層, (73)断層, (74)断層, (75)断層, (76)断層, (77)断層, (78)断層, (79)断層, (80)断層, (81)断層, (82)断層, (83)断層, (84)断層, (85)断層, (86)断層, (87)断層, (88)断層, (89)断層, (90)断層, (91)断層, (92)断層, (93)断層, (94)断層, (95)断層, (96)断層, (97)断層, (98)断層, (99)断層, (100)断層</td></tr> <tr><td>—</td><td>断層</td></tr> <tr><td>—</td><td>地層(岩相)境界</td></tr> </table>				fl	盛土	(1)断層, (2)断層, (3)断層, (4)断層, (5)断層, (6)断層, (7)断層, (8)断層, (9)断層, (10)断層, (11)断層, (12)断層, (13)断層, (14)断層, (15)断層, (16)断層, (17)断層, (18)断層, (19)断層, (20)断層, (21)断層, (22)断層, (23)断層, (24)断層, (25)断層, (26)断層, (27)断層, (28)断層, (29)断層, (30)断層, (31)断層, (32)断層, (33)断層, (34)断層, (35)断層, (36)断層, (37)断層, (38)断層, (39)断層, (40)断層, (41)断層, (42)断層, (43)断層, (44)断層, (45)断層, (46)断層, (47)断層, (48)断層, (49)断層, (50)断層, (51)断層, (52)断層, (53)断層, (54)断層, (55)断層, (56)断層, (57)断層, (58)断層, (59)断層, (60)断層, (61)断層, (62)断層, (63)断層, (64)断層, (65)断層, (66)断層, (67)断層, (68)断層, (69)断層, (70)断層, (71)断層, (72)断層, (73)断層, (74)断層, (75)断層, (76)断層, (77)断層, (78)断層, (79)断層, (80)断層, (81)断層, (82)断層, (83)断層, (84)断層, (85)断層, (86)断層, (87)断層, (88)断層, (89)断層, (90)断層, (91)断層, (92)断層, (93)断層, (94)断層, (95)断層, (96)断層, (97)断層, (98)断層, (99)断層, (100)断層	—	断層	—	地層(岩相)境界																																																											
fl	盛土	(1)断層, (2)断層, (3)断層, (4)断層, (5)断層, (6)断層, (7)断層, (8)断層, (9)断層, (10)断層, (11)断層, (12)断層, (13)断層, (14)断層, (15)断層, (16)断層, (17)断層, (18)断層, (19)断層, (20)断層, (21)断層, (22)断層, (23)断層, (24)断層, (25)断層, (26)断層, (27)断層, (28)断層, (29)断層, (30)断層, (31)断層, (32)断層, (33)断層, (34)断層, (35)断層, (36)断層, (37)断層, (38)断層, (39)断層, (40)断層, (41)断層, (42)断層, (43)断層, (44)断層, (45)断層, (46)断層, (47)断層, (48)断層, (49)断層, (50)断層, (51)断層, (52)断層, (53)断層, (54)断層, (55)断層, (56)断層, (57)断層, (58)断層, (59)断層, (60)断層, (61)断層, (62)断層, (63)断層, (64)断層, (65)断層, (66)断層, (67)断層, (68)断層, (69)断層, (70)断層, (71)断層, (72)断層, (73)断層, (74)断層, (75)断層, (76)断層, (77)断層, (78)断層, (79)断層, (80)断層, (81)断層, (82)断層, (83)断層, (84)断層, (85)断層, (86)断層, (87)断層, (88)断層, (89)断層, (90)断層, (91)断層, (92)断層, (93)断層, (94)断層, (95)断層, (96)断層, (97)断層, (98)断層, (99)断層, (100)断層																																																																			
—	断層																																																																				
—	地層(岩相)境界																																																																				

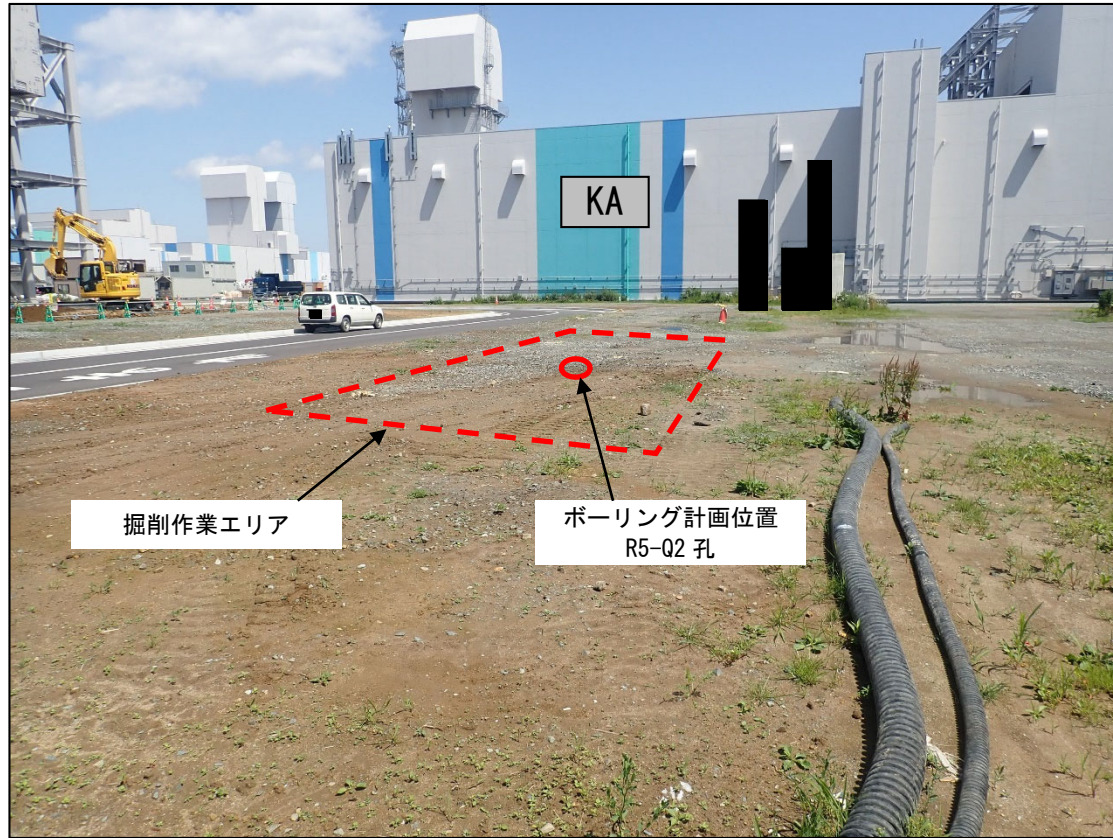
参考 1-3-2 図 Q 値ボーリング断面図 (12/12)



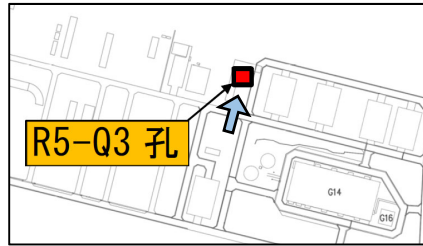
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (1/12)



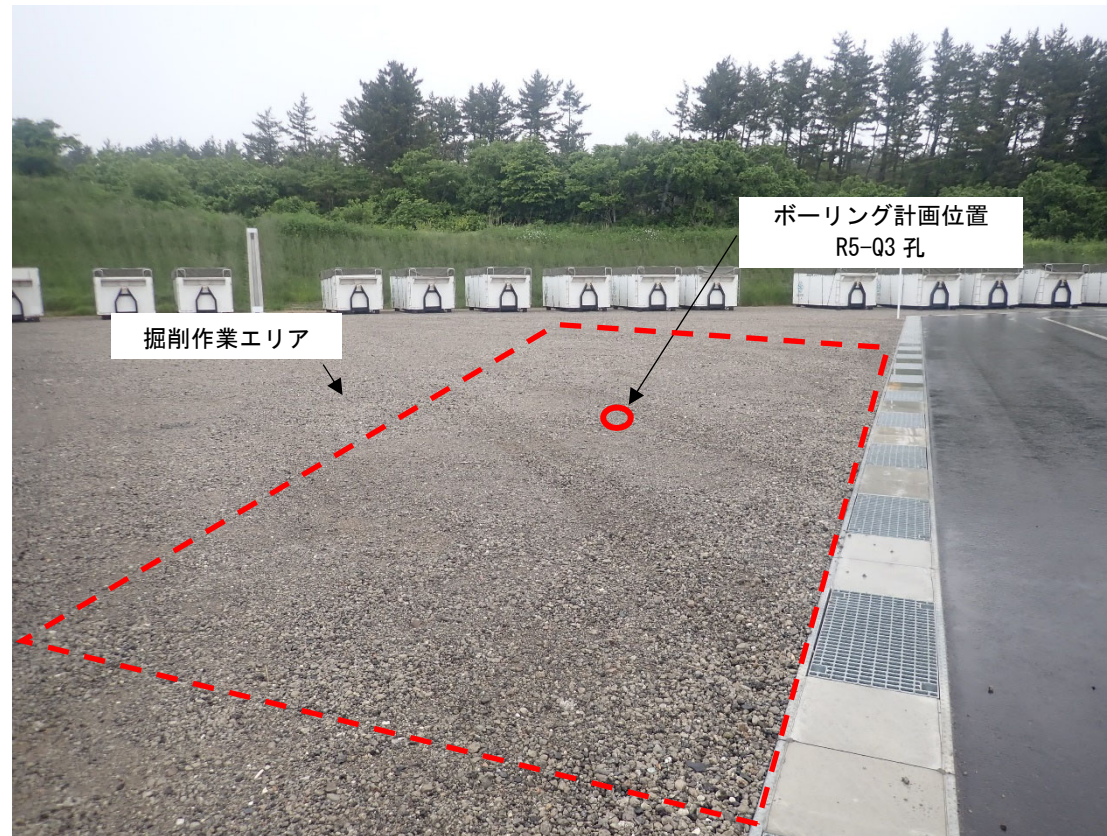
↑ : 矢視



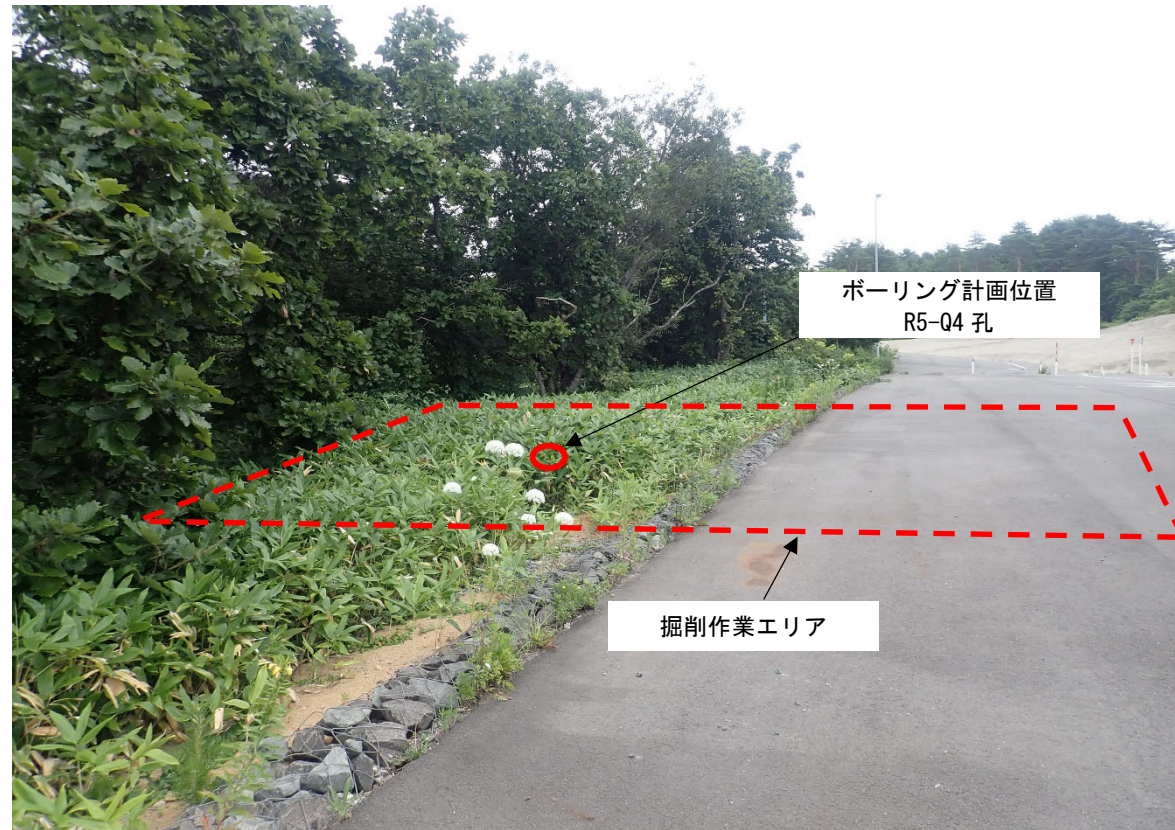
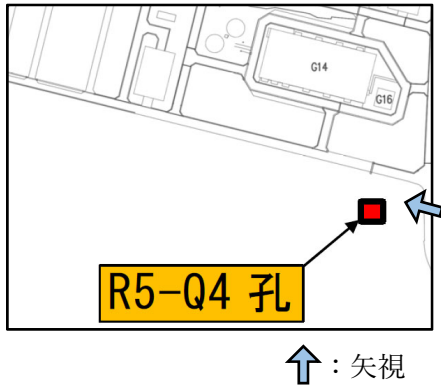
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (2/12)



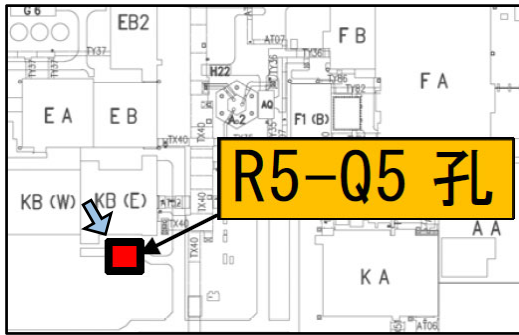
↑：矢視



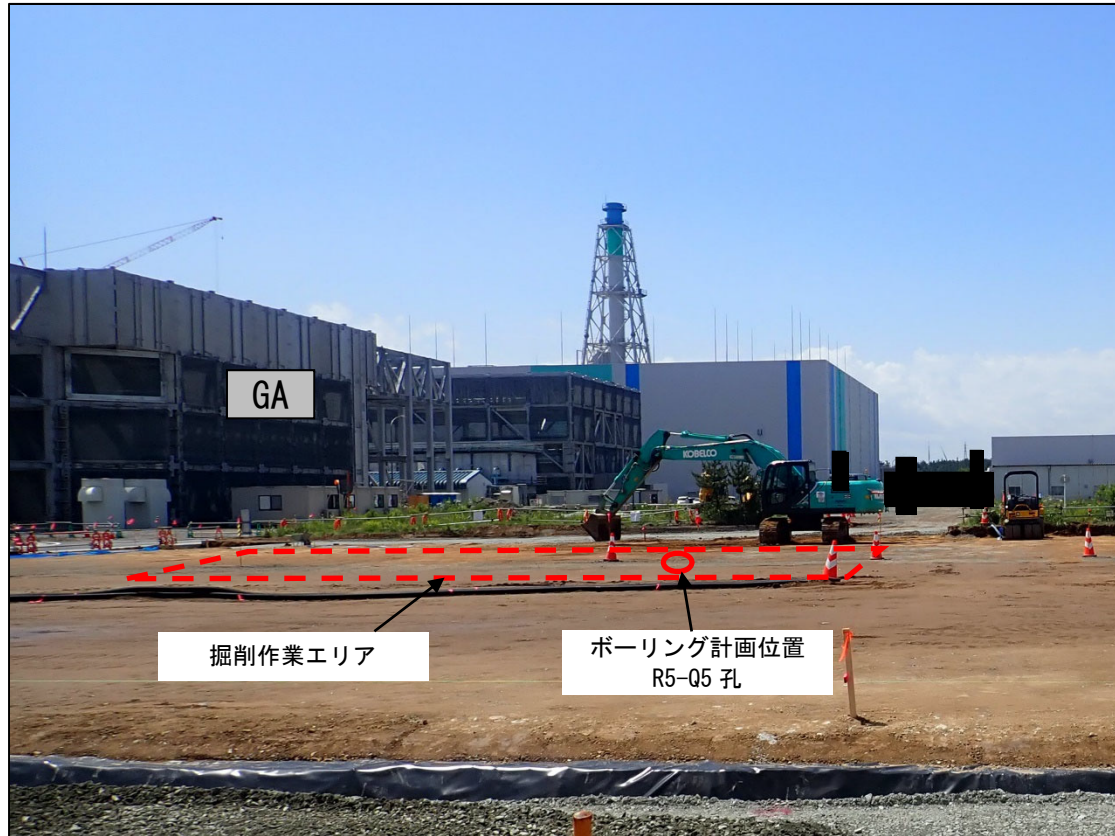
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (3/12)



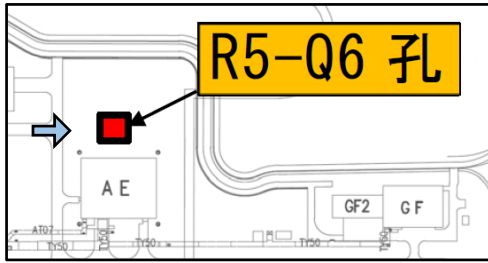
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (4/12)



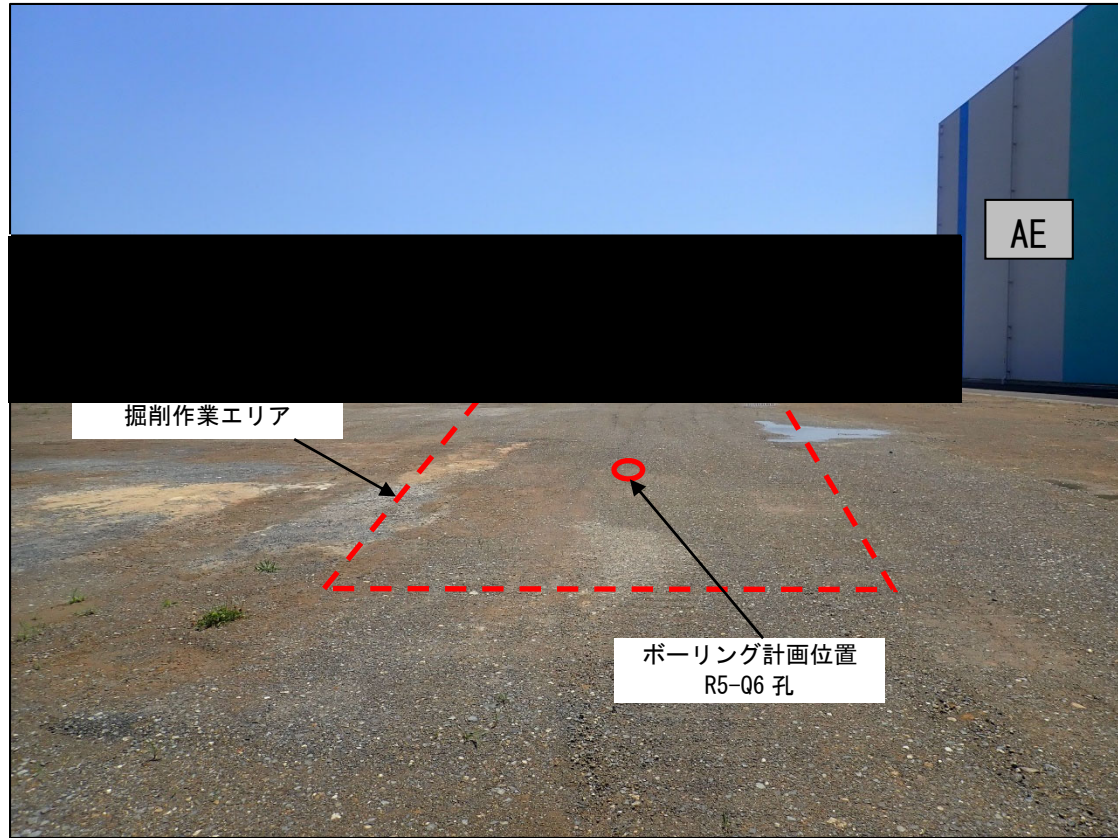
↑ : 矢視



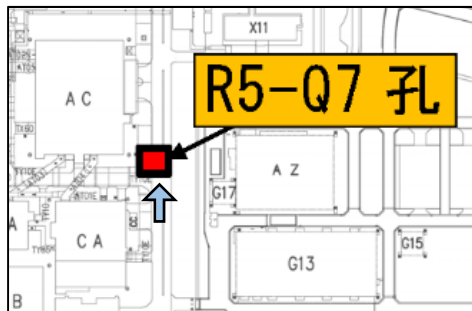
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (5/12)



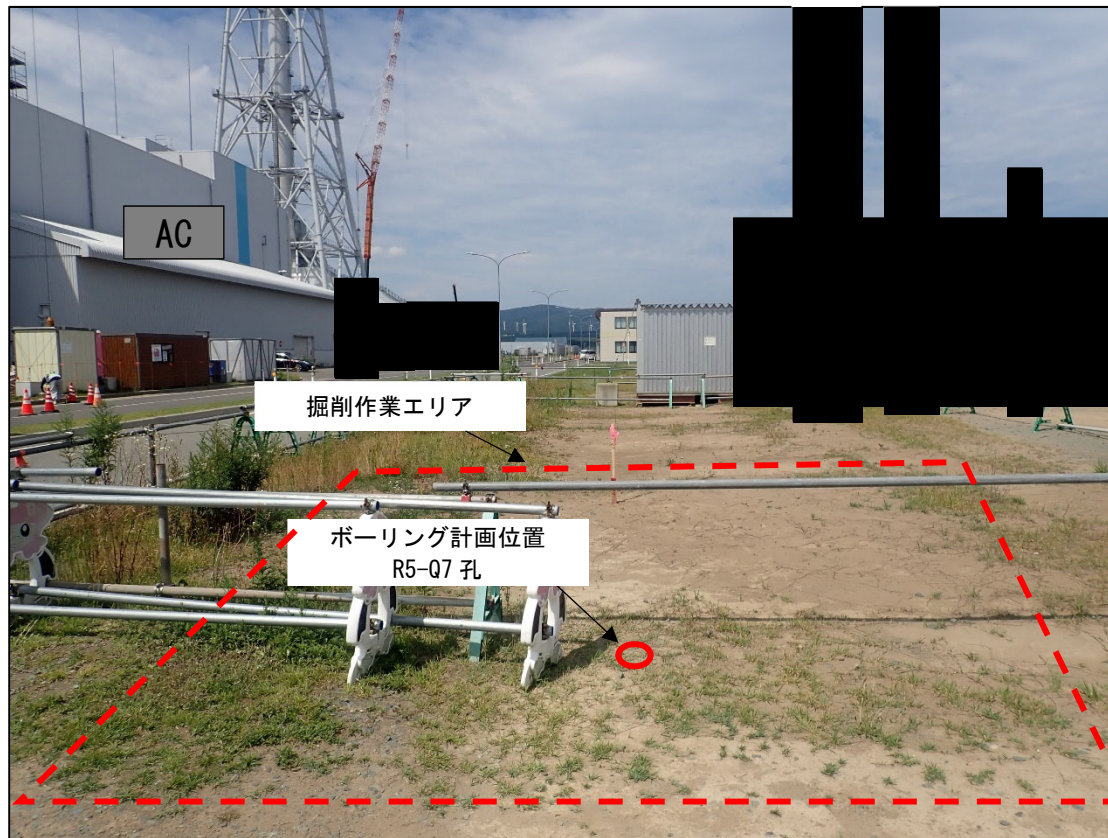
↑ : 矢視



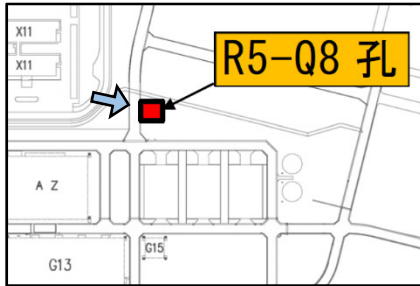
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (6/12)



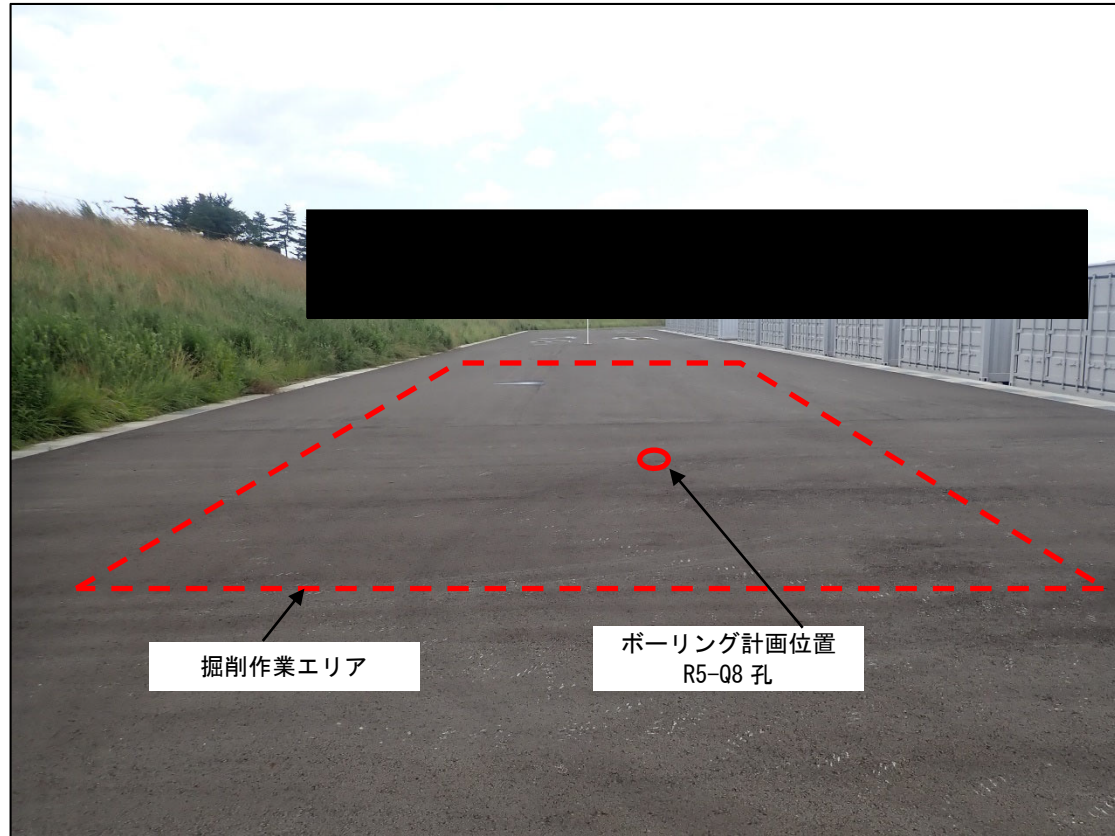
↑：矢視



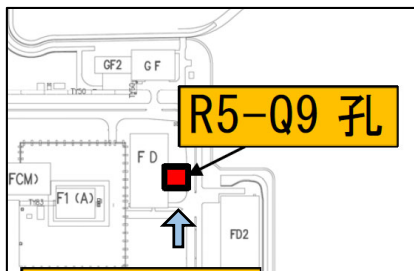
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (7/12)



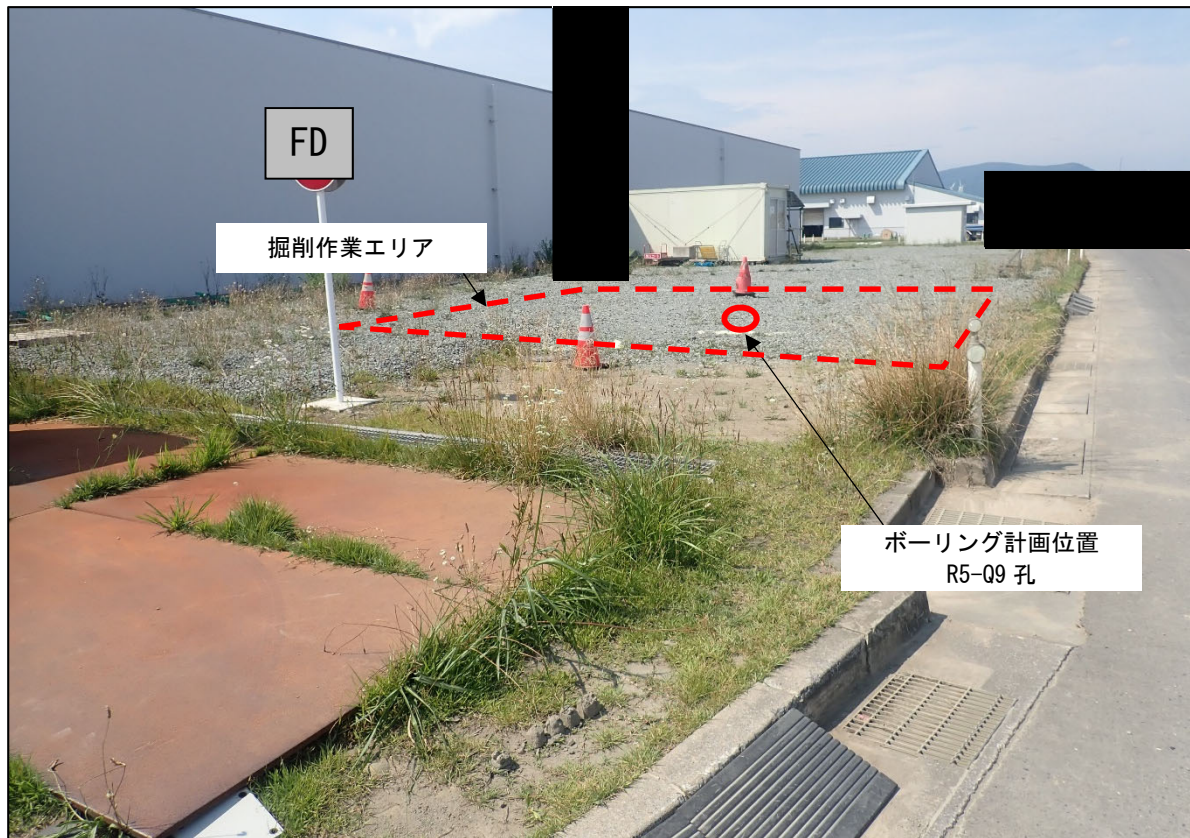
↑ : 矢視



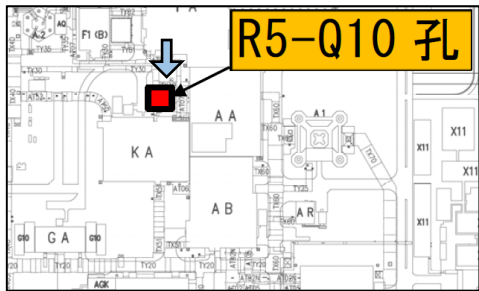
参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (8/12)



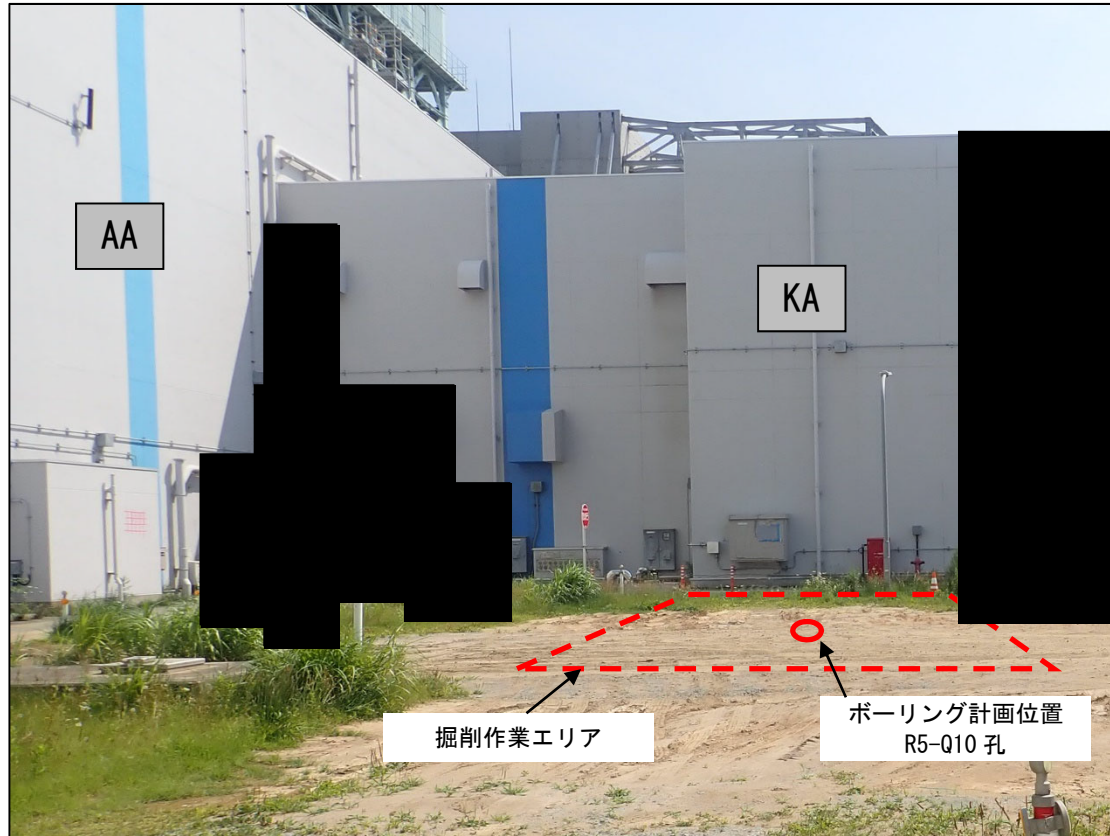
↑: 矢視



参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (9/12)

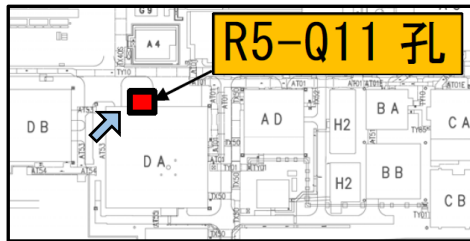


↑: 矢視

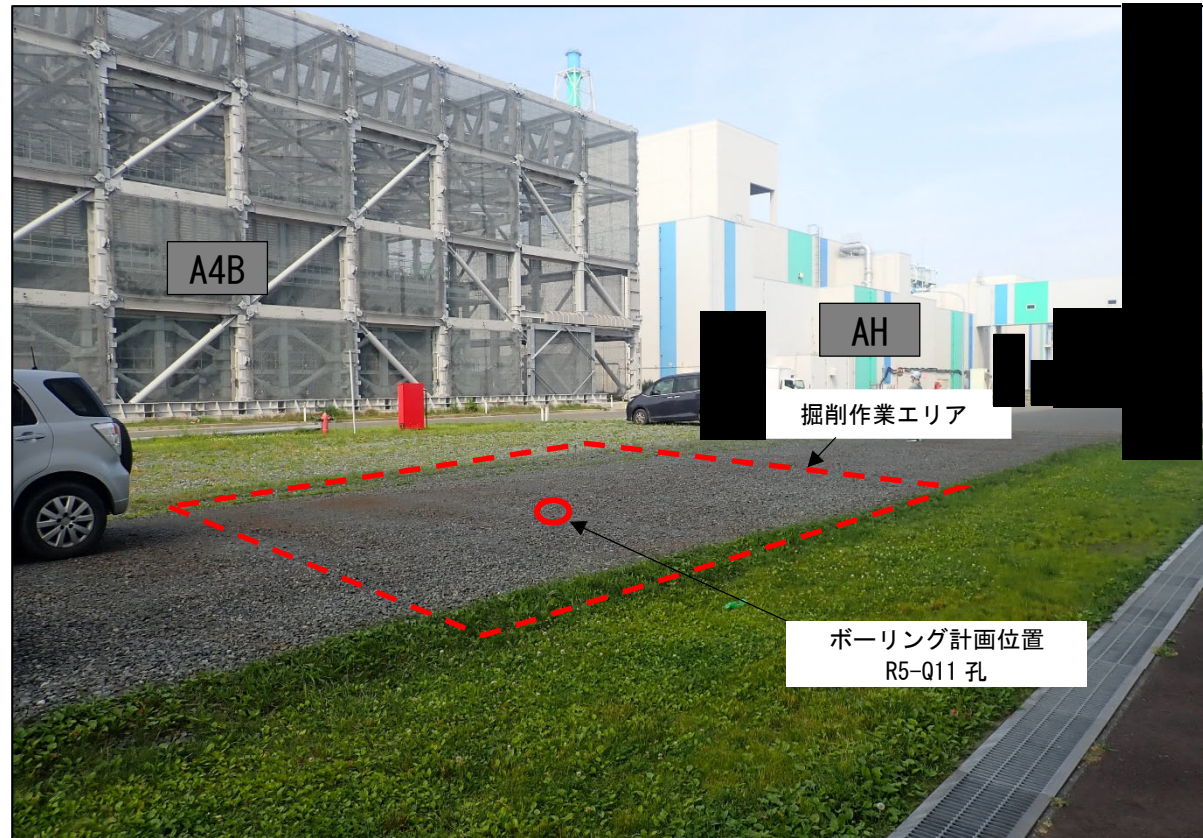


参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (10/12)

参考-27



↑ : 矢視



参考 1-3-3 図 ボーリング位置詳細図 (11/12)