## 2018年北海道胆振東部地震を対象とした スペクトルインバージョンとサイト増幅特性の 分析

#### 西川 隼人1・野口 竜也2

<sup>1</sup>正会員 福井工業大学准教授 工学部建築土木工学科 (〒910-8505 福井県福井市学園 3-6-1) E-mail: nishikawa@fukui-ut.ac.jp

<sup>2</sup>正会員 鳥取大学助教 学術研究院工学系部門(〒680-8552 鳥取県鳥取市湖山町南 4-101) E-mail: noguchit@tottori-u.ac.jp

本研究では 2018 年に発生した北海道胆振東部地震を対象に,震源域やその周辺の地震観測点の記録を 用いて,スペクトルインバージョン解析を行い,震源特性,伝播経路特性,サイト増幅特性を評価した. また,既往研究で十分に評価されていない地盤条件とサイト増幅特性の関係を調べた.その結果,表層 30mの平均 S 波速度とサイト増幅特性の相関は 2Hz 付近で最も高くなった.さらに,K-NET 鵡川と K-NET 追分を対象に,微動観測結果に基づく伝達関数とサイト増幅特性を比較した結果,ほとんどの振動数 でよい対応が見られた.

**Key Words:** The 2018 Hokkaido Eastern Iburi Earthquake, spectral inversion, site amplification effect, average shear velocity

#### 1. 序論

2018年9月6日に発生した北海道胆振東部地震(気象 庁マグニチュード M<sub>M4</sub>=6.7, 震源深さ=37km)<sup>1)</sup>では, 厚真町鹿沼で最大震度7の揺れを記録し, KiK-net 追分 (IBUH01)でも震度7相当の揺れを記録した. 厚真町

(BOID) ても展及 7 相当の抽れを記録でた. 厚具町 や安平町で広範囲の斜面崩壊<sup>3</sup>, 札幌市清田区では大規 模な液状化現象による地盤変状被害が生じ<sup>3</sup>, また, む かわ町などでは木造建物の倒壊などの大きな被害<sup>4</sup>が生 じた. これらの斜面崩壊や構造物被害などへの地震動の 影響を把握するためには, 地震動特性を詳しく調べる必 要があり, 例えば, スペクトルインバージョンによって, 震源特性, 伝播経路特性, サイト増幅特性が評価されて いる<sup>5,6</sup>. ただし, これらの研究では地盤条件とサイト 増幅特性の関係は十分に調べられていない. 地盤条件と サイト増幅特性の関係を評価すれば, 地震計が設置され ていない地点でも, 地盤条件からサイト増幅特性を評価 でき, 被災地域の地震動推定においても有用であると考 える.

本研究では、北海道胆振東部地震の震源域やその周辺 の地震観測点を対象として、スペクトルインバージョン 解析 <sup>9</sup>を行い、震源特性、伝播経路特性、サイト増幅特 性を評価するとともに、既往研究で十分に分析されてい ない、地盤条件とサイト増幅特性の関係を調べた.検討 では、微動観測結果から推定した地盤構造<sup>®</sup>や PS 検層 などから計算した表層 30m の平均 S 波速度とサイト増 幅特性との関係を調べた.また、一部の地震観測点を対 象に微動観測結果に基づき推定された地盤構造から求め た理論伝達関数とサイト増幅特性を比較した.

#### 2. 解析データ

本章では解析対象とした地震の諸元と地震観測点,解 析に用いた地震観測記録の条件などを説明する.

#### (1) 解析対象地震

解析対象とした地震は、気象庁マグニチュード M<sub>MM</sub> が 4.6~6.7、震源深さが 3~38km の 9 地震である.図-1 に解析対象地震の震央分布と解析対象の地震観測点分布,表-1 に解析対象地震の諸元<sup>9</sup>を示す.表-1 の No.1~No.5 の地震は北海道胆振東部地震とその余震,No.6~No.9 の 地震は胆振地方中東部とその周辺の地域で発生した地震 である.



図-1 地震観測点と震央分布 (★:震央,○:気象庁,△:K-NET,▲:KiK-net)

耒_1	地震の諸元
7x-I	「地辰♥ノ宿儿

No	地震の発生日時	震央地名	緯度	経度	震源深さ	$M_{JMA}$
140.			(°)	(°)	(km)	
1	2018/9/6 3:7:59	胆振地方中東部	42.690	142.007	37	6.7
2	2018/9/6 3:20:11	胆振地方中東部	42.572	141.948	36	5.5
3	2018/9/6 6:11:30	胆振地方中東部	42.670	142.015	38	5.4
4	2018/10/5 8:58:49	胆振地方中東部	42.592	141.965	31	5.2
5	2019/2/21 21:22:40	胆振地方中東部	42.765	142.003	33	5.8
6	2009/10/5 9:35:13	苫小牧沖	42.453	141.558	20	4.7
7	2010/12/2 6:44:03	石狩地方中部	42.977	141.440	3	4.6
8	2011/9/7 22:29:43	日高地方中部	42.260	142.588	10	5.1
9	2014/7/8 18:05:24	胆振地方中東部	42.648	141.267	3	5.6

#### (2) 地震観測点

各地点で解析に用いた地震観測記録は、震源距離が 80km 以下であり、地盤の非線形化による影響を避ける ため、最大地動加速度が水平2成分いずれも200cm/s<sup>2</sup>未 満の記録である.以上の条件で解析に用いた地震観測記 録は237個である.なお、気象庁の記録は表-1のNo.1, 3、4、5の4つの地震で得られたものである.

解析対象とした地震観測点は上記の条件で選定した記録が3つ以上の地震で得られている. 地震観測点の内訳は気象庁観測点10地点, K-NET20地点, KiK-net12地点の計42地点である.

# スペクトルインバージョンによる地震動特性の評価

本章では、スペクトルインバージョンによって、地震 動を構成する震源特性、伝播経路特性、サイト増幅特性 を評価する手法を説明する.

#### (1) スペクトルインバージョン

式(1)のように、地震動が震源特性、伝播経路特性、 サイト増幅特性から構成されるものと仮定し、スペクト ルインバージョン 7によって、3つの特性を分離した.

$$A_{ii}(f) = S_i(f) \cdot P_{ii}(f) \cdot G_i(f) \tag{1}$$

 $A_{ij}(f)$ は i 番目の地震における j 番目の観測点の加速 度フーリエスペクトル,  $S_i(f)$ は i 番目の地震の震源特 性,  $P_{ij}(f)$ は i 番目の地震における j 番目の観測点の伝 播経路特性,  $G_j(f)$ は j 番目の観測点のサイト増幅特性, fは振動数(Hz)である.

 $P_{ii}(f)$ は次式で表されるものとする.

$$P_{ij}(f) = \frac{1}{R_{ij}} \exp\left(-\frac{\pi f R_{ij}}{Q_s(f) V_s}\right)$$
(2)

式(2)の $R_{ij}$ は i番目の地震における j番目の観測点の 震源距離(km)である.  $Q_s(f)$ は S 波に関する Q値であり,  $V_s$ は伝播経路における S 波速度である.

 $A_{ij}(f)$ は S 波到達から 10 秒間の区間を対象とした. 波形を切り出す際には両端には 5%のコサインテーパー を施した.周波数領域は 0.2Hz~10Hz を対象とし,バン ド幅 0.1Hz の Parzen window をかけた.スペクトルは水平 2 成分の自乗和平方根値とした.式(1)の各特性は両辺 の常用対数をとり,連立方程式を解くことによって求め た.ただし, $S_i(f) \ge G_j(f)$ にトレードオフの関係がある ので,何らかの拘束条件が必要となる.そこで既往のス ペクトルインバージョンを行った研究  $^{5}$  のでも基準点と なっている KiK-net 新冠(HDKH05)を基準観測点に定 め,この観測点の $G_j(f)$ を拘束条件とした.スペクトル インバージョンで得られる他の地震観測点のサイト増幅 特性は KiK-net 新冠(HDKH05) に対する相対的な値と なる.拘束条件とする KiK-net 新冠(HDKH05)のサイ ト増幅特性は次節で説明する.

#### (2) 基準点の地盤構造最適化

基準点の地盤定数は安井他の研究<sup>10</sup>を参考に、ハイブ リッドヒューリスティック探索<sup>11)</sup>を用い最適化した.最 適化の対象としたのは水平 2 成分を Transverse 成分に変 換した地表と地中のスペクトルの比(以降、フーリエス ペクトル比)であり、**表-1**の5つの地震で観測された波 形から計算した幾何平均値を用いた.地震波形の計算対 象区間はS波到達以降10秒間である.

地震波が最下層に鉛直入射する際の SH 波伝達関数と フーリエスペクトル比がフィッティングするように,S 波速度と減衰定数を同定した.第1~第3層のS波速度  $V_s$ の探索範囲は PS 検層の値の $\pm 20\%$ とし,第4層と最 下層のS波速度は PS 検層の値 1680m/s に固定した.

密度 *p*(t/m<sup>3</sup>)は S 波速度 *V*<sub>3</sub>(km/s)をパラメータとする以下の経験式<sup>12</sup>により求め,各層の層厚は PS 検層の値を 用いた.

$$\rho = 0.67 \sqrt{V_s + 1.4} \tag{3}$$

S 波の減衰定数 h。は振動数に依存する式(4)で表した.

$$h_s = h_0 f^a \tag{4}$$

h<sub>s</sub>は層ごとに評価し, h<sub>0</sub>は 0~1, a は 0~1.5 の範囲で探 索した.フーリエスペクトル比における解析対象範囲は 1~10Hz,世代数 300,標本数 30,乱数の初期値 4830, 交差確率 0.7,突然変異率 0.01 とした.

**表-2**に同定した KiK-net 新冠 (HDKH05)の地盤定数, 図-2 に観測記録から計算したフーリエスペクトル比と 同定した地盤構造から計算した SH 波伝達関数 (E+F) を示す.スペクトルインバージョンを行う際は**表-2**の 地盤定数を用いて計算した,図-3の2E入力に対する SH 波伝達関数を拘束条件として用いた.なお,最下層の S 波速度 *V*<sub>s</sub>と地震基盤の *V*<sub>s</sub>が異なることから,KiK-net 新 冠 の 最 下 層 と 地 震 基 盤 の イ ン ピ ー ダ ン ス 比  $\sqrt{\rho_b V_{sb}} / (\rho V_s)$ によって伝達関数を補正した.既往研究 <sup>®</sup>を参考に,  $\rho_b$ =2.7t/m<sup>3</sup>, *V*<sub>s</sub>=3400m/s, KiK-net 新冠の PS 検層最下層データより,  $\rho$ =2.27t/m<sup>3</sup>, *V*<sub>s</sub>=1680m/s とした.

#### 4. 解析結果

4 章ではスペクトルインバージョンの結果,得られた 震源特性,伝播経路特性,サイト増幅特性を示すととも に,地盤条件とサイト増幅特性の関係を調べた.

#### (1) スペクトルインバージョンの結果

スペクトルインバージョンの結果,得られた震源特性  $S_i(f)$ から,次式で<sup>13</sup>震源スペクトル $O_i(f)$ を評価した.

$$O_i(f) = \frac{S_i(f)}{\frac{R_{\theta\varphi}F_s P_{RTITN}}{4\pi\rho V_s^3}}$$
(5)

ここに、 $R_{\theta\varphi}$ はラディエーションパターン係数、 $F_s$ は自 由地表面の増幅効果を表す係数、 $P_{RITIN}$ はエネルギー分 配係数である<sup>14)</sup>.  $R_{\theta\varphi}$ はラディエーションパターン係数 の対数平均値であり、 $0.55^{15}$ 、 $F_s$ は 2、 $P_{RTITN}$ は 1 とした. 図-4 に式(5)により計算した震源スペクトル $O_i(f)$ 、図-

5 に本震の震源スペクトル $O_1(f)$ と $\omega^2$ モデルによる M(f)の対応を示す.M(f)は次式によって計算した.

$$M(f) = \frac{M_0(2\pi)^2}{1+f^2/f_c^2} \tag{6}$$

M<sub>6</sub>は地震モーメント(dyne・cm), f<sub>c</sub>はコーナー振動数(Hz), である. M<sub>6</sub>は F-net<sup>16</sup>の値(1.0×10<sup>26</sup>dyne・cm), f<sub>c</sub>は友澤他 <sup>6</sup>の値 0.24Hz を用い, M(f)を求めた. 図-5 を見ると, 本震の0<sub>1</sub>(f)とM(f)が概ね対応していることが分かる. 続いて,図-6にS波の伝播経路での減衰の特性を表す Q.値と既往研究 の値を示した. 同図を見て,明らかなように本研究と既往研究の Q.値がよく対応していることが分かる.

次に解析対象の地震観測点の中で震度6強以上の揺れ を記録した地点のサイト増幅特性の特徴を考察する.図 -7に震度6強,震度7を記録した5地点のサイト増幅特 性を示す.K-NET 穂別(HKD125,計測震度=6.1)は増 幅度に明瞭なピークが見られず,2~7Hzの増幅度の変 動が小さい.K-NET 鵡川(HKD126,計測震度=6.4)の サイト増幅特性では0.9Hzと2Hz付近にピークが見られ, 低振動数で増幅度が大きい.K-NET 鵡川の北東側の地 域で複数の木造建物に大きな被害が出ており<sup>4</sup>,1Hz 前 後の増幅特性が被害に影響を及ぼした可能性がある.

表-2 KiK-net 新冠(HDKH05)の同定地盤定数

No.	層厚 (m)	密度 (t/m <sup>3</sup> )	S波速度 (m/s)	h <sub>0</sub>	а	
1	2	1.70	204	0.17	0.97	
2	4	1.81	378	0.16	1.06	
3	34	2.03	876	0.11	1.17	
4	60	2.27	1680	0.26	0.43	
5	-	2.27	1680	0.50		



図-2 KiK-net 新冠 (HDKH05) のフーリエスペクトル比と SH 波伝達関数 (E+F)



図-3 KiK-net 新冠(HDKH05)のSH 波伝達関数(2E)



図-6 本研究と既往研究のの。

観測点間の直線距離が約 100m の K-NET 追分 (HKD127, 計測震度=6.4) と KiK-net 追分 (IBUH01, 計測震度=6.7) は 1Hz 以下のサイト増幅特性がほとん ど等しいが, 2Hz よりも高振動数側では増幅度に違いが 見られる. K-NET 早来 (HKD128, 計測震度=6.4) のサ イト増幅特性では 1~2Hz にピークがあり, ピークの増 幅度は 10 を超える大きな値となった.

#### (2) 平均 S 波速度とサイト増幅特性の関係

続いて, 地盤条件とサイト増幅特性の関係を調べた.



表-3 微動観測結果に基づく推定地盤構造<sup>8)</sup> (1) K-NET 鵡川 (2) K-NET 追分

層厚(m)	$\rho(t/m^3)$	Vp(m/s)	Vs (m/s)	層厚(m)	$\rho(t/m^3)$	Vp (m/s)	Vs (m/s)
6	1.2	1380	80	2	1.5	1430	130
15	1.5	1460	150	5	1.6	1470	160
40	1.7	1570	250	30	1.9	1900	550
40	1.9	1900	550	60	2.1	2070	700
∞	2.2	2620	1200	00	2.2	2620	1200

ここでは地盤条件を表す一般的な指標の1つである表層 30mの平均 S 波速度V<sub>530</sub><sup>17</sup>を検討に用いた. K-NET 鵡川 (HKD126) と K-NET 追分 (HKD127) は**表-3**の微動観 測結果から推定した地盤構造<sup>8</sup>からV<sub>53</sub>を計算したが, その他の K-NET 観測点では最大でも地表から深さ 20m までしか S 波速度構造が分からないため,公開されてい る S 波速度の情報と次式<sup>18</sup>から表層 30m までの平均 S 波速度を計算した.

$$\log_{10} V_{S30} = a \log_{10} V_{SZ} + b \log_{10} {}_{Z} V_{S} + c$$
 (7)

*V<sub>sz</sub>は深さzまでの地盤の平均S波速度, zVsは最深部 zで*の S 波速度, *a*, *b*, *c*は回帰係数である. *V<sub>S</sub>*は式(8)で求めた.

$$V_{SZ} = \frac{z}{\sum \frac{h_i}{V_{Si}}}$$
(8)

 $h_i$ は層番号 iの層厚,  $V_s$ は層番号 iの S 波速度である. KiK-net 観測点の $V_{s0}$ は公開されている S 波速度構造の情









図-9 V<sub>S0</sub>とサイト増幅特性の相関係数

報を用い,式(8)により計算し,気象庁は J-SHIS の 250m メッシュの V<sub>S0</sub>の情報<sup>19</sup>を用いた.

図-8 に V<sub>530</sub>とサイト増幅特性の 2Hz, 5Hz の増幅度の 対応,図-9 に V<sub>530</sub>とサイト増幅特性の常用対数値を線形 回帰した際に得られる相関係数を振動数ごとに示す.

図-8(1)の 2Hz を見ると、V<sub>500</sub>が大きくなるほど、増幅 度が小さくなる傾向が見られるが、(2)の 5 Hz では





*V*<sub>530</sub>=300m/s 付近で増幅度が最も大きく,全体的に見て, *V*<sub>530</sub>と増幅度の相関は高くない.次に図-9の*V*<sub>530</sub>とサイ ト増幅特性の相関係数を見ると,2Hz 前後で相関係数が 高くなっており,既往研究<sup>20</sup>と調和的な傾向を示した.

最後に K-NET 鵡川と K-NET 追分を対象に, 微動観測 結果による推定地盤構造(表-3)から計算した SH 波伝 達関数(2E)とサイト増幅特性を図-10に示す.図-10 凡例の理論値は SH 波伝達関数(2E)である.重複反射 理論によって伝達関数を計算する際は SH 波が最下層に 鉛直入射すると仮定するとともに,減衰定数を 7.5/V<sub>s</sub>と した.また,伝達関数には推定地盤構造の最下層と地震 基盤のインピーダンス比による補正を行った.

図-10 を見ると, K-NET 鵡川は 0.9Hz と 2Hz 付近のピ ークが概ね一致しており, 0.7Hz 以上では全体的に見て, SH 波伝達関数とサイト増幅特性が対応している. 続い て, K-NET 追分を見ると, 低振動数と 6Hz 以上では SH 波伝達関数とサイト増幅特性の増幅度に違いが見られも のの, それ以外の振動数では両者は概ね対応しているこ とが分かる.

#### 4. 結論

本研究では 2018 年に発生した北海道胆振東部地震を 対象に、スペクトルインバージョンによって、地震動特 性を評価するとともに、既往研究では十分に評価されて いない地盤条件とサイト増幅特性の関係を調べた.

解析の結果,本震の震源特性から評価した震源スペク トルはω<sup>2</sup>則のスペクトルと概ね対応した.また,伝播 経路特性を表す Q.値は既往研究の値とよく対応するこ とが明らかになった.続いて,表層 30mの平均 S 波速 度とサイト増幅特性との相関関係を調べた結果,2Hz 前 後で両者の相関が最も高くなり,既往研究と同様の傾向 が見られた.

最後に, K-NET 鵡川と K-NET 追分を対象に, 微動観 測結果に基づく SH 波伝達関数とサイト増幅特性を比較 した結果, ほとんどの振動数でよい対応が見られた.

今後は表層 30m の平均 S 波速度以外の指標とサイト 増幅特性との関係を調べるとともに、気象庁などの地震 観測点を増やして,再度,スペクトルインバージョンな どの解析を行う予定である.

謝辞:本研究では気象庁,国立研究開発法人 防災科学 技術研究所の K-NET, KiK-net 観測記録を使用させて頂 きました.地盤構造の同定の際には早稲田大学の安井譲 先生ご提供のプログラムを使用させて頂きました.一部 の図の作成において,QGIS3<sup>21</sup>,国土地理院の地理院タ イル<sup>23</sup>を利用させて頂きました.標高図の海域部は海上 保安庁海洋情報部の資料を使用して作成しました.また, 本研究はJSPS 科研費 JP20K05028 (研究代表者:野口竜 也),および,令和2年度金井学園若手研究者育成研究 費の助成を受けたものです.記して御礼申し上げます.

#### 参考文献

- 気象庁:災害時地震報告 平成30年北海道胆振 東部地震
   https://www.jma.go.jp/jma/kishou/books/saigaiji/saigaiji\_201901.pdf, (2020年9月5日閲覧).
- 地盤工学会:平成30年北海道胆振東部地震による地盤災害調査団最終報告書, pp.119-145, 2019, https://www.jiban.or.jp/file/saigai/H30\_Hokkaido\_EQ\_FinalReport.pd f, (2020年9月7日閲覧).
- 地盤工学会:平成30年北海道胆振東部地震による地盤災害調査団最終報告書, pp.20-69, 2019, https://www.jiban.or.jp/file/saigai/H30\_Hokkaido\_EQ\_FinalReport.pd f, (2020年9月7日閲覧).
- 中澤駿佑,境 有紀,汐満将史,三木彩加,新井蒼太: 2018年北海道胆振東部地震における強震観測点周辺の状況と発生した地震動との対応性,日本地震工学会論文集, 第19巻,第7号, pp.7 67-7 104, 2019.
- 5) 佐藤智美:2018 年北海道胆振東部地震の広帯域震源 モデルと強震動特性,日本建築学会構造系論文集, 第84巻,第763号,pp.1175-1185,2019.
- 6) 友澤裕介,加藤研一,野尻揮一朗:スペクトルイン バージョン解析に基づく平成 30 年北海道胆振東部 地震の震源特性・伝播経路特性・サイト増幅特性の 推定,第19巻,第4号, pp.4 170-4 174, 2019.
- 岩田知孝,入倉孝次郎:観測された地震波から,震 源特性・伝播経路特性及び観測点近傍の地盤特性を 分離する試み,地震 第2輯,第39巻, pp.579-593, 1986.
- 野口竜也,西村 武,小野祐輔,河野勝宣,日比慧慎: 平成30年北海道胆振東部地震の被害地域における微動観 測および臨時地震観測,第39回地震工学研究発表会, 論文番号 A14-1414, 2019.

- 9) 気象庁 地震月報(カタログ編): https://www.data.jma.go.jp/svd/eqev/data/bulletin/index.html , (2020年9月6日閲覧).
- 10) 安井 譲,西川隼人,前田寿朗:地震動 HV スペクトル 比を逆算して地盤の諸定数を同定する方法に関する基礎 的検討,日本建築学会学術講演梗概集, pp.59-60, 2015.
- 11) 山中浩明:ハイブリッドヒューリスティック探索による 位相速度の逆解析,物理探査,第60巻,第3号,pp.265-275,2007.
- 12) 小林喜久二,阿部康彦,植竹富一,真下 貢,小林啓美: 地震動初期微動部の上下動・水平動スペクトル振幅比の 逆解析,日本建築学会学術講演梗概集,pp.307-308, 1995.
- 13) 佐藤智美:スペクトルインバージョンと経験的グリ ーン関数法に基づく 2009 年駿河湾の地震の震源モ デルの推定,日本建築学会構造系論文集,第75巻, 第658号, pp.2153-2162, 2010.
- Boore, D. M. : Stochastic simulation of high frequency ground motions based on seismological models of the radiated spectra, *Bull. Seism. Soc. Am.*, Vol.73, pp.1865-1894, 1983.
- 15) Boore, D. M. and J. Boatwright : Average bodywave radiation coefficients, *Bull. Seism. Soc. Am.*, Vol.74, pp.1615-1621, 1984.
- 16) 広帯域地震観測網 F-net : https://www.fnet.bosai.go.jp/top.php?LANG=ja, (2020年8月31 日閲覧).
- 17) 翠川三郎,松岡昌志,作川孝一:1987 年千葉県東方沖地 震の最大加速度・最大速度にみられる地盤特性の評価, 日本建築学会構造系論文報告集,第442 巻, pp.71-78, 1992.
- 18) 翠川三郎,野木淑裕:深さ30mまでの地盤の平均S波速 度を深さの浅いデータから推定する方法について,日本 地震工学会論文集,第15巻,第2号,pp.2\_91-2\_96,2015.
- J-SHIS 地震ハザードステーション: http://www.j-shis.bosai.go.jp/map/, (2020年8月31日閲覧).
- 三浦弘之:平均 S 波速度による地盤増幅特性の評価,第 48回地盤震動シンポジウム, pp.55-62, 2018.
- QGIS ホームページ: https://www.qgis.org/ja/site/index.html,
  (2019年9月2日閲覧).
- 22) 国土地理院ホームページ,地理院タイル一覧: https://maps.gsi.go.jp/development/ichiran.html), (2019年9月 3日閲覧).

### SPECTRAL INVERSION AND ANALYSIS OF SITE AMPLIFICATION EFFECTS FOR THE 2018 HOKKAIDO EASTERN IBURI EARTHQUAKE

#### Hayato NISHIKAWA and Tatsuya NOGUCHI

In this study, we evaluated the source effects, path effects, and site amplification effects by spectral inversion analysis using

the records of the seismic observation sites in and around the epicenter area of the 2018 Hokkaido Eastern Iburi earthquake. We also investigated the relationship between ground conditions and site amplification effects, which have not been sufficiently evaluated in previous studies. As a result, the correlation between the average S-wave velocity at the surface layer of 30 m and the site amplification effect was highest around 2 Hz. Furthermore, comparing the transfer function calculated based on the microtremor observation with the site amplification effects for K-NET Mukawa and K-NET Oiwake, good correspondence were seen at almost all frequencies.