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

	野□	1	竜也 ¹ ・西村	打武2	・小野	祐輔3,	河野	勝宣4,	日比	慧慎5
	1正会員		鳥取大学助教	学術研究 E-n	院工学系 nail: noguc	部門(〒68 hit@tottori-	30-8552 鳥 ·u.ac.jp	身取県鳥取 ī	市湖山町	南4-101)
² 学生	三会員	鳥王	反大学大学院生	持続性ネ E-mail:	社会創生科 M18J6023	科学研究科 3B@edu.tot	(〒680-8 tori-u.ac.j	3552 鳥取県 p	人 鳥取市湖	胡山町南4-101)
	3正会員	員	鳥取大学教授	学術研究 I	院工学系 [。] E-mail: ysk	部門(〒68 @tottori-u.a	30-8552 鳥 ac.jp	鳥取県鳥取す	市湖山町	南4-101)
	4正会員	員	鳥取大学講師	学術研究 E-r	院工学系 [。] nail: kohno	部門(〒68 om@tottori-	30-8552 鳥 u.ac.jp	鳥取県鳥取す	市湖山町	南4-101)
5学生	三会員	鳥王	反大学大学院生	持続性 E-mail:	社会創生和 M18J6028	科学研究科 3C@edu.tot	(〒680-8 tori-u.ac.j	3552 鳥取県 p	人 鳥取市湖	胡山町南4-101)

平成30年9月6日に発生した北海道胆振東部地震による被害の原因を探るために,地震による斜面崩壊 および建物被害がみられた箇所,震央近傍の強震観測点など6地点で微動観測を実施した.また,斜面崩 壊箇所では臨時余震観測も実施した.その結果,微動および地震動のH/Vとその卓越周期,S波速度構造 モデルを推定することができた.いずれの観測点においても表層部に火山灰層に対応したS波速度75~ 130m/sの層が存在し,微動および地震動H/Vの卓越周期がこの火山灰層の層厚に対応していることがわか った.また,地すべり箇所の微動および地震動の震動特性に地形効果と思われる現象がみられた.

Key Words: microtremor, aftershock, subsurface structure, 2018 Hokkaido Eastern Iburi Earthquake

1. はじめに

平成 30 年北海道胆振東部地震(Mj6.7)では,厚真町 鹿沼で震度 7 が記録されたほか,厚真町,安平町,むか わ町の複数の地点で震度 6 強が記録された¹⁾. 気象庁の 推計震度分布図²によれば,北海道胆振東部地方の広範 囲で震度 6 強が推計されている. この地震によって,震 源近傍の厚真町を中心に広範囲で斜面崩壊が発生し³⁾, 多くの人的被害が生じ,むかわ町や安平町では局所的に 建物被害が生じた⁴⁾. これらの被害発生の原因を検討す るには,地盤構造および地盤震動特性を把握する必要が ある.

そこで本研究では、斜面崩壊が発生した箇所、建物被 害がみられた箇所、震度6強以上の震度が観測された地 点やにおいて微動観測を実施した.また、斜面崩壊の発 生箇所では、臨時余震(地震)観測も実施した.

2. 微動観測

(1) 微動観測

厚真町の斜面崩壊箇所(ATM), むかわ町の建物被 害箇所(MKW1), 震度 7 が観測された JMA 鹿沼 (SKN), 震度 6 強が観測された K-NET 鵡川(MKW2) と K-NET 追分(OIW)を対象地点とした. 観測点の位置 を図-1 に示す.

全地点でアレイ観測を実施した.計測機器には3成分 加速度型地震計 JU410(白山工業)を用いた.JU410は 長周期側で周期 10秒程度までの微動が収録可能な機器 とされる⁵.観測方向は測定方向を水平動2成分(NS, EW 成分)上下動成分の3成分とし,JU410を4台用い て,円の中心に1台,円周上に3台を等間隔(内接する 正三角形の各頂点)に配置させ,各機器をGPSクロック により同期させる仕様とした.サンプリング周波数は



図-1 微動および地震観測地点の位置

200Hz とし, 観測時間は 15 分間とした. アレイ半径は ATM, MKW1, MKW2, OIW では lm, SKN では 1, 4m とした. 斜面崩壊箇所では山頂部 (ATM_T) と麓 (ATM_B) に JU410 を 1 台ずつ設置して, サンプリング 周波数を 100Hz とし, 10 分間の観測を実施した. なお, ATM_B はアレイ観測地点 (ATM) のほぼ同じ位置, ATM_T は後述の地震観測の地震計の真横に設置している.

微動観測の際には、アスファルト舗装もしくは平らに した土壌の上に設置し、風や日差し等の外的な影響を防 止するためプラスチック製の箱で観測機器を覆う措置を 施した. 微動の記録としては、周期約0.1秒~3秒の周期 帯において、解析を行う上で十分な振幅レベルのものが 得られていた.

(2) 地震観測

厚真町の斜面崩壊箇所で 2018/11/7~11/8 に臨時地震観 測を実施した. 観測機器としては,データレコーダー HKS9700 (計測技研) に3成分速度型地震計KVS300 (近 計システム)をケーブル接続させたシステムとした. 地 震計は埋設し,測定方向を水平動2成分 (NS, EW成分) 上下動成分の3成分とし,サンプリング周波数 200Hz で 常時収録, GPS クロックによる時刻校正,バッテリー稼 働とする仕様とした.

3. 解析

(1) 微動観測データ

アレイ観測データについては、微動解析パッケージツ

ール (BIDOVer.2.08) %を用いることにより, CCA法⁷に 基づき位相速度分散曲線を推定した.解析の設定条件と して,セグメント長を10.24秒として微動記録の RMS 値 を用いた自動抽出により少なくとも5区間以上を選択し, それらの区間のパワースペクトルをバンド幅0.3Hzのパ ーゼンウィンドウで平滑化したのち平均化し,位相速度 分散曲線を求めた.各半径で得られた位相速度分差曲線 を連続性を考慮して各観測点でまとめた.付録図-1に位 相速度分散曲線を示す.

単点3成分観測データについては、交通振動などの非 定常な波形が含まれない安定した 20.48 秒間の区間を目 視により5区間以上選定しフーリエスペクトルを求め、 係数20のLogウィンドウ[®]で平滑化し、平均スペクトル を求めた.得られた3成分のフーリエスペクトルから水 平動(南北成分:NS、東西成分:EW、NS・EW 成分を 相乗平均で合成したもの:COMP)と上下動(UD)の スペクトル比(以下HV スペクトルと称す)を求めた. アレイ観測の中心のHV スペクトルを図-2に示す.

位相速度分散曲線とアレイの中心の3成分記録より得られたH/Vスペクトルより、レイリー波基本モードに基づくフォワードモデリングにより地盤構造モデルを推定した.付録図-1、図-2 では観測値と推定した地盤モデルのレイリー波基本モードの理論値を重ねて示している.地盤構造モデルのパラメータとしては、K-NET 鵡川,K-NET 追分,KiK-net 厚真のPS 検層の結果を参考にS波速度を決定し、層厚を変化させてモデリングを行った.密度は既往の研究⁹を参考に、P波速度はVs=250m/s以下はPS 検層の結果(MKW1,MKW2 ではK-NET 鵡川,OIW ではK-NET 追分,SKN,ATM ではKiK-net 厚真),



図-2 微動のHVスペクトル (NS;南北方向, EW;東西方向, COMP;水平動合成,赤点線; Rayleigh 波の理論値)









図-3 S波速度構造モデル(赤線:堆積層の底面位置,赤字:層厚)

表-1 地盤構造モデルの地盤物性値

ATM								
層厚(m)	ρ (t/m ³)	Vp(m/s)	Vs(m/s)					
4	1.5	1370	75					
3	1.6	1460	150					
3	1.7	1620	300					
60	1.9	1900	550					
250	2.1	2070	700					
~	2.2	2620	1200					

MKW1 層厚(m) ρ(t/m³) Vp(m/s) Vs(m/s)							
層厚(m)	ρ (t/m ³)	Vp(m/s)	Vs(m/s)				
9	1.2	1380	80				
35	1.7	1570	250				
80	1.9	1900	550				
8	2.2	2620	1200				

		IVINVZ						
)	層厚(m)	ρ (t/m ³)	Vp(m/s)	Vs(m/s)				
	6	1.2	1380	80				
	15	1.5	1460	150				
	40	1.7	1570	250				
	40	1.9	1900	550				
_	~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	2.2	2620	1200				

MIZINIO

SKN							
ρ (t/m ³) Vp(m/s)		Vs(m/s)					
1.5	1380	80					
1.6	1460	150					
1.7	1620	300					
1.9	1900	550					
2.1	2070	700					
2.2	2620	1200					
	Sk ρ(t/m ³) 1.5 1.6 1.7 1.9 2.1 2.2	SKN ρ(t/m³) Vp(m/s) 1.5 1380 1.6 1460 1.7 1620 1.9 1900 2.1 2070 2.2 2620					

J

MKW1

0

1

10

100

1000

S波速度(m/s)

1000

80m/s

250m/s

OIW

層厚(m)	ρ (t/m ³)	Vp(m/s)	Vs(m/s)				
2	1.5	1430	130				
5	1.6	1470	160				
30	1.9	1900	550				
60	2.1	2070	700				
8	2.2	2620	1200				

それ以上はS波速度からの換算式¹⁰により設定している. 図-3にS波速度構造,表-1に地盤構造モデルの地盤物性 値を示す.

(2) 地震観測データ

地震観測データについては、観測期間内で表-2に示す 3 個の地震を記録することができた.データ処理として は、地震記録から各成分の S 波部分の 10.24 秒を切り出

表-2 地震の諸元

	地震の発生日時	震央地名	緯度	経度	深さ	Μ	最大震度
1	2018/11/08 00:54:32.2	苫小牧沖	42°33	°56. <mark>2′</mark> E	24km	M3.2	2
2	2018/11/08 11:15:13.4	苫小牧沖	42°13	1°23. <mark>5′</mark> Е	104km	M3.7	1
3	2018/11/08 11:34:24.8	胆振地方中東部	42°47.1′N 14	42°00.5′E	37km	M2.7	1



図-4 平滑なすべり面をもつ斜面崩壊発生過程3

し、その両端に半周期 0.5 秒のコサインテーパーを施し たのち、零データを付加して 20.48 秒とし、バンド幅 0.2Hz のパーゼンウィンドウの平滑化によりフーリエス ペクトルを算出する.これら3成分のフーリエスペクト ルより H/V スペクトルを求める.

4. 地盤構造について

(1) 微動 H/V および S 波速度構造の特徴

図-2 より, HV の特徴としては, どの地点も明瞭なピ ークがみられ, その卓越周波数は ATM: 3.96Hz, MKW1: 0.78Hz, MKW2: 0.93Hz, SKN: 3.86Hz, OIW: 4.79Hz である. H/V の形状をさらに細かくみると, SKN では1.14Hzにも小さなピーク, MKW1 では1.5Hz付近が 凸となる形状, OIW では NS 成分がピークが 2 つにわか れる現象がみられる.

図-3,表-1より,各地点のS波速度構造は以下の通り である.工学基盤(Vs=550m/s層)までの軟弱地盤に対 応する層については、Vs=80m/s程度の超低速度層がOIW 以外の地点で3~9m,その下層にVs=150m/s,300m/sの 層がむかわ町(MKW1,MKW2)で最大60m,その他の 点でも7~10m 堆積していることがわかる.地質として は、以下の状況である.この地域は、支笏、恵那、樽前 火山による火山灰層が広範囲に分布³しており、斜面崩 壊箇所(ATM)の第1層目は樽前火山の火山灰層に相当



図-5 斜面崩壊箇所 (ATM) の微動 (地震) 観測点位置

すると考られる. この地点付近の斜面崩壊は図-4に示す ような崩壊が起こった³とされており,この第1層目が 崩壊したと考えられる.また,むかわ町(MKW1, MKW2)では沖積層,K-NET 追分(OIW),JMA 鹿沼 (SKN)では上層から沖積層・火山灰層に相当している と考えられ,層厚の大きいむかわ町の地震観測記録(K-NET鵡川)では地盤が非線形応答した可能性が示されて いる.建物被害がみられたむかわ町では,このような地 盤震動特性が被害と関連した可能性がある.今後,得ら えた地盤構造モデルを基に,非線形地盤応答についても 検討を行い,被害発生の要因を解明していく必要がある.

深部構造については、Vs=550m/s、Vs=700m/s層の層は 層厚がそれぞれ最大で 60m, 250m となっている.地質 としては、Vs=550m/s 層は洪積層あるいは火山灰層, Vs=700 m/s, 1200m/s層は新第三紀の堆積岩に相当すると 思われる.今回のアレイ観測では半径が小さく、深部構 造を推定するには、その範囲まで位相速度分散曲線が十 分に得られていないため、フォワードモデリングの際は H/V のフィッティングに頼らざるを得ない状況であった. よって、推定精度は浅部構造に比べ低いと思われるが、 Vs=550m/s、700 m/s に相当する層の層厚については、既 往の微動観測による K-NET 鵡川 (MKW2) での推定結 果¹¹)と概ね一致しており妥当な結果であると考えられる.

(2) 斜面崩壊箇所の微動および地震動の特徴

斜面崩壊箇所の微動・地震観測点を図-5 に示す(地震 観測点は ATMr と同じ場所).また,観測場所の状況を 付録写真-1,付録写真-2 に示す.山頂部の地震計の設置



図-7 ATMの水平動スペクトル比

場所は、斜面崩壊箇所の山体の山頂付近で元の地盤が残 存する場所とした.

まず、微動の特徴についてみていく.山頂部 (ATMr) および麓 (ATM_B) の HV を図-6 に示す. 両地点で 5Hz に共通で明瞭なピークがみられる. ATMr では 10Hz 付 近にもピークがみられ、3Hz 以上の高周波数側で ATM_B よりも大きな値となっている. それぞれの水平動スペ クトル (合成値: Comp)の比を取ったものを図-7 に示 す. この図より、3Hz から徐々に差が大きくなっている. ただし、観測システムの関係で 30Hz 以上はノイズと思 われるため注意が必要である.また、ATMr では EW 成 分の方が NS 成分よりも大きな値となっているが、 ATM_Bでは各成分で差はみられない.

次に、地震動の特徴についてみていく.速度波形記録 を図-8に、水平動記録の粒子軌跡を図-9に、H/Vを図-10 に示す.図-8より3つの地震とも、水平動のEW成分が NS成分より全体的に大きな振幅となっている.図-9よ り水平動の粒子軌跡をみるとほぼEW方向に大きく震動 しており、その軸は時計方向に若干回転している.図の 観測点付近の地形図より、斜面の傾斜方向に直行する方 向に大きく震動しているようにもみえる.図-10より



図-9 地震の水平動の粒子軌跡

H/V の特徴としては、2Hzのピーク付近で EW 成分が NS 成分よりも大きな値となっている.これは前述の微動の H/V にもみられる特徴である.ただし、3Hz より高周波



図-10 ATM の地震動の H/V



図-11 ATM の地震動と微動の HV の比較 (地震動:実線,微動:点線)

教側では差がみられない. 図-11 に微動と地震動の HV を重ねて示す. このような地震動特性が斜面崩壊に少な からず寄与した可能性がある. 今後はこれらの現象が生 じる要因についてより詳細に検討し, この地震による斜 面崩壊のメカニズムを解明していく必要がある.

5. まとめ

平成30年北海道胆振東部地震において,斜面崩壊箇所 で微動および地震観測,建物被害箇所や地震観測点で微 動観測を実施した.その結果,以下のことがわかった.

- 厚真町の斜面崩壊箇所では、微動 H/V の卓越周波 数は 4Hz で、地盤構造としては Vs=75~80m/s の火 山灰層が存在する.この付近ではこの層が斜面崩 壊した可能性がある.
- 2) 斜面崩壊箇所の微動および地震動の特徴としては、 山頂部では麓に比べ EW 成分の地震動が大きくなる

こと,H/Vスペクトルは微動では3Hzより高周波数 側,地震動では5Hzのピーク付近でEW成分の方が 大きくなることがわかった.

- 3) むかわ町では、微動 H/V の卓越周波数は 0.8~0.9Hz で、地盤構造としては Vs=80~300m/s の軟弱層が厚 く堆積しており、この層が地震動を増幅させと考 えられ、これらの層が非線形応答した可能性も示 唆される.
- 4) 厚真町鹿沼では、微動の卓越周波数4Hz,安平町では5Hzであり、むかわ町と同様の軟弱層が存在し、 層厚はむかわ町に比べると薄いことがわかった。

謝辞:本研究は気象庁による震度情報を使用しました. また,防災科学技術研究所の K-NET および KiK-net のボ ーリングの情報を使用しました. 観測点位置,結果の地 図の基図には国土地理院の基盤地図情報,地理院地図を 用いました.

参考文献

- 気象庁ホームページ「震度データベース」 (https://www.data.jma.go.jp/svd/eqdb/data/shindo/Event.php?ID=99012
 67), 最終閲覧日2019年9月3日
- 気象庁ホームページ「推計震度分布図,2018年09月06日03 時08分胆振地方中東部M6.7」

(https://www.data.jma.go.jp/svd/eew/data/suikei/201809060308_146/20 1809060308_146_1.html), 最終閲覧日2019年9月3日

- 3) 廣瀬亘・川上源太郎・加瀬善洋・石丸聡・輿水健一・小 安浩理・高橋良:平成30年北海道胆振東部地震に伴う厚 真町およびその周辺地域での斜面崩壊調査(速報),北 海道地質研究所報告,第90号, pp.33-44, 2018.
- 国立研究開発法人建築研究所,国土交通省国土技術政策 総合研究所,北海道立総合研究機構建築研究本部:平成 30年北海道胆振東部地震による建築物の被害に関する調 査結果,2018.
- 5) 先名重樹,安達繁樹,安藤浩,荒木恒彦,飯澤清典,藤 原広行:微動探査観測システムの開発,第115回物理探査 学会学術講演会予稿集,pp.227-229,2006.
- 長郁夫,多田卓,篠崎祐三:一般理論が切り開く微動アレイの可能性:解析ツールBIDOの公開,日本地震学会講 演予稿集,2009.
- Cho, I., Tada T. and Shinozaki, Y.: Centerless circular array method: Inferring phase velocities of Rayleigh waves in broad wavelength ranges using microtremor records, *J. eophys. Res.*, Vol.111, B09315, 2006.
- (お野克昭,大町達夫:常時微動の水平/上下スペクトル比 を用いる増幅倍率の推定に適した平滑化とその適用例, 土木学会論文集, No.525/I-33, pp.247-259, 1995.



付録図-1 位相速度分散曲線(橙線・青線;各半径での観測値,赤点線;Rayleigh波の理論値)



付録写真-1 斜面崩壊箇所の観測地点

- 9) 野口竜也,西田良平,岡本拓夫,平澤孝規:人工地震, 微動,重力観測による鳥取平野の地盤構造の推定,土木 学会地震工学論文集,Vol.27, No.197, 2003.
- 10) 狐崎長琅,後藤典俊,小林芳正,井川猛,堀家正則,斉 藤徳美,黒田徹,山根修一,奥住宏一:地震動予測のた めの深層地盤P・S波速度の推定,自然災害科学, Vol. 9-3, pp.4-10, 1990.
- 11) Takai, N., Shigefuji, M., Horita, J., Nomoto, S., Maeda, T., Ichiyanagi, M.,



付録写真-2 斜面崩壊箇所の山頂部の観測場所

Takahashi, H., Yamanaka, H., Chimoto, K., Tsuno, S., Korenaga, M. and Yamada, N.: Cause of destructive strong ground motion within 1–2 s in Mukawa town during the 2018 Mw 6.6 Hokkaido eastern Iburi earthquake, Earth, Planets and Space, Vol. 71, 10.1186/s40623-019-1044-4, 2019.

OBSERVATION OF AFTERSHOCK DUE TO THE 2018 HOKKAIDO EASTERN IBURI EARTHQUAKE AND MICROTREMOR OBSERVATION IN THE DAMAGED AREA OF HOKAIDO PREFECTURE, JAPAN

Tatsuya NOGUCHI, Isamu NISHIMURA, Yusuke ONO, Masanori KOHNO and Keishin HIBI

To investigate a cause of serious damages of the 2018 Hokkaido Eastern Iburi Earthquake, we observed microtremors and aftershocks at a landslide area and around strong ground motion observation stations. As a result, S-wave velocity structures were estimated at all observation sites. It was found that thickness of the volcanic ash layer (S-wave velocity:75-130 m/s) is about 10m. Especial-ly, it is suggested that layer of volcanic ash layer have caused a landslide in the Atsuma sites. It was found that the H/V spectral ratio of microtremor corresponds to the thickness of volcanic ash at landslide area. The earthquake motion at the landslide site is affected by topography.