報文

地震計データを用いた土砂移動発生時刻及び箇所推定の解析

高原晃宙・木下篤彦・水谷 佑・石塚忠範

1. はじめに

平成25年10月に東京都大島町(以下、伊豆大島 とする)に接近した台風26号は、24時間雨量 800mm以上の豪雨をもたらした。これに伴い、 表層崩壊及び土石流が多発し、甚大な被害が生じ た。土石流をはじめとする表層崩壊や深層崩壊な どの土砂移動現象により、地盤振動が発生するこ とは知られており、過去に地盤振動特性の解析を 試みた事例もある^{1),2)}。また、土石流の早期検知 を目的とした振動検知式土石流センサー³⁾や深層 崩壊などの大規模な土砂移動を対象として、その 発生位置を特定しようとする大規模土砂移動検知 システムの整備が進められている⁴⁾。

地盤振動を取得するためのセンサを面的に配置 すれば、土砂移動現象を広範囲に監視・観測でき る可能性があり、この特徴を利用した土砂移動現 象の検知手法は有用な手段と考えられる。そのた めには検知精度を向上させる必要があり、より多 くの振動データを収集・解析し土砂移動形態によ る振動データの特徴やノイズとなる現象の特徴を 把握する必要がある。

今回、伊豆大島で発生した表層崩壊及び土石流 の発生位置推定方法についての検討を行ったので 報告する。

2. 検討方法

2.1 検討対象領域概要

検討対象箇所は、伊豆大島である(図-1)。台風 26号時の降雨状況を図-2に示す。10月15日9時か ら雨が降り始め、10月16日の2時から3時頃に時 間雨量120mm近い降雨となっており、降り終わ りまでに累加雨量824mmもの降雨を記録した。 この豪雨により、特に島西側に位置する神達地区 や元町地区では、上流の大金沢流域から流下した 土石流や流木により、甚大な被害を受けた(図-3)。 また、地元住民等への聞き取りにより⁵、2時過

 $\ensuremath{\mathsf{Estimating}}\xspace$ locations and time of sediment-related disaster by the seismometer

ぎから3時過ぎにかけて土砂災害が集中して発生 した可能性が高いと考えられている。



図-1 検討対象箇所(伊豆大島位置図)







2.2 検討に用いたデータ

伊豆大島には火山観測のための振動観測局が整 備されている(表-1)。災害が発生したと考えられ る時間を含めた10月16日1時から4時までのこれ ら観測局のデータを収集し解析することにした。 図-4は、10月16日2時から3時までの全観測局の 波形を土石流氾濫範囲のほぼ中心に位置する大金 沢堆積工からの距離の順で並べたものである。い くつかの観測局で欠測が認められるものがあった が、2時23分頃、2時32分頃、2時37分頃の振幅が 大きく変化を示していることが認められた。これ らは、土砂移動による地盤振動を捉えたと考えら れる。変化を示した時間帯の周波数解析を実施す ると(図-5)、既往研究での深層崩壊発生時の卓越 する周波数は0.5~2Hz程度⁶⁾であったが、今回の 現象では2~8Hz程度で卓越している事がわかっ た。

2.3 震源特定方法の概要

大規模土砂移動検知システム4は、各観測局が 捉えた波形の立ち上がりを検知し、各観測局間の 検知時刻の差に基づいて土砂移動の発生箇所を推 定するが、今回の災害では各観測所間の検知時刻 の差を明確に把握する事が困難であった。そこで、 表層崩壊や土石流による地盤振動の振幅は、土砂 移動発生位置(以降、震源とする)からの距離に応 じて式(1)に示すように減衰すると仮定し震源を 推定することにした。

ここに、*y*…振幅(mkine)、*a,b*…定数、*r*…震源 から観測局までの距離(km)。

2.4 地盤振動特性を考慮した振幅の計算

各観測局において地盤振動特性(各観測局での 揺れやすさ)は異なるため、それを考慮した上で、 各観測所の振幅を補正することにした。そのため に伊豆大島近隣で過去に発生した中小地震の観測 所データ(地盤の揺れがほぼ等しいと考えられる 事例)を収集し、それらの振幅が比較的小さく、 地震間のばらつきが小さい観測局を基準 (N.OOHV観測局)とし、それに対する各観測局の 相対地盤増幅率(補正値)を求めた(図・6)。算出し た相対地盤増幅率の平均値を考慮し、式(2)によ り振幅(RMS値)を求めた。算出した振幅の算出結 果を図-7に示す。

表-1 振動観測局一覧

No.	観測局名	大金沢堆積エから の距離	所属
1	N. GJKV	<u>1.74 km</u>	_(独)防災科学研究所
2	NMS	1.86 km	<u>東京大学地震研究所</u>
3	YOR	<u>1.93 km</u>	
4	OSM	<u>2.05 km</u>	<u></u>
5	V.OSMA	<u>2.32 km</u>	気象庁
6	<u>0</u> \$2	<u>2.46 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
7	MW1	<u>2.80 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
8	<u>MHR</u>	<u>3.12 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
9	NR3	<u>3.14 km</u>	<u></u>
10	<u>MN2</u>	<u>3.16 km</u>	<u></u>
11	<u>V.0SKT</u>	<u>3.41 km</u>	
_12	<u>N. OOHV</u>	<u>3.47 km</u>	<u>(独)防災科学研究所</u> _
13	BKN	<u>3.53 km</u>	<u></u>
14	BKE	<u>3.76 km</u>	
15	KSK	<u>4.04 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
16	<u>0KA</u>	<u>4.33 km</u>	<u></u>
17	SH2	4.33 km	
18	KSG	<u>4.66 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
19	TTI	4.89 km	<u></u>
20	SNK	5.02 km	
21	V.OSSN	<u>5.05 km</u>	<u>気象庁</u>
22	V.OSFT	<u>5.56 km</u>	
23	MBB	<u>6.15 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
24	OKB	<u>6.26 km</u>	<u>東京大学地震研究所</u>
25	<u> OSK</u>	6.39 km	<u>東京大学地震研究所</u>
26	N. ODKV	6 <u>.44 k</u> m	(独)_防災科学研究所_
27	OKU	6.69 km	東京大学地震研究所

____・・・欠測がある観測局



図-4 10月16日2時から3時までの各観測局で観測された 振動の時刻歴波形と大金沢堆積工との距離の関係

$$RMS(i) = \sqrt{\frac{1}{N} \sum_{i=0}^{N-1} \{y(i,j)\}^2} \qquad \vec{x} \quad (2)$$

ここで、*RMS(i)… i*秒目の振幅、*N*…1秒間に観 測局で取得する信号強度の数、*y (i,j)… i*秒目*j*番 目の信号強度(*j*は*0*番目から*N-1*番目まで存在)。

2.5 土砂移動発生箇所の推定方法

土砂移動発生箇所の推定にあたり、検討対象箇 所を、緯度方向に0.0005度(約55m)刻み、経度方 向に0.00075度(約69m)刻んだ格子メッシュで区 切り、各メッシュを土砂移動発生箇所と仮定した。 検討対象時間を図-7のように5秒間隔で区切り、 その間の最大のRMS値(i秒毎のRMS値は(2)式の 通り)と式(1)で推定できる振幅yとの残差が最小 となるメッシュを土砂災害発生箇所とした。

3. 土砂災害発生箇所推定結果

図-4で確認した土砂移動イベント毎に、観測所 毎に式(1)のbの値を0.1刻みで変化させたときに 得られる振幅から求めた残差の平均値を図-8に示 す。2時22分頃のイベントではb=0.7、2時31分頃 と2時37分頃のイベントではb=1.4、3時2分頃の イベントではb=1.0において残差が最小となった。 この結果から、各イベントで適切な定数 bが異な ることがわかった。これをもとに発生位置の推定 を行った結果が図-9である。図-9(a)では、上流 から下流へ土砂が移動しているように推定できた が、(b)では概ね土砂移動の実績範囲に推定位置 は求まったものの、(a)のように明瞭な結果にな らなかった。また、(a)はピークが一つといった 単純な波形を示しているが、(b)はピークが複数 存在する紡錘形を示している。(b)のような形状 を有する振動では、位置推定が困難であることが わかった。(a)のような波形を示す場合は、一箇 所での崩壊から流下までの一連の流れを示し、 (b)では複数の地点で発生した崩壊及び流下現象 を示していると思われるが、今後より詳細な検討 が必要である。

4. まとめ

本検討では、地盤振動の振幅と距離減衰に着目 し、表層崩壊及び土石流発生時の発生位置推定の 検討を実施した。検討結果から、以下の結論を得 た。

(1)表層崩壊や土石流に伴う地盤振動は、周波数



解析の結果から、卓越周波数が深層崩壊(0.5 ~2Hz程度)とは異なる周波数帯(2~8Hz程 度)を有していた。

(2)振幅と距離減衰の関係を用いた発生位置の推定は、振動波形が単純な形状のイベントに対



図-9 解析結果(☆印は淡色→濃色で時系列の変化)

しては、概ね良好な結果を時系列で示すこと ができたが、複雑な形状に対しては位置推定 が困難であるという課題点が残った。

今後はさらに計測事例を増やし、位置推定方法 等の改良を行いたい。

謝 辞

本検討の実施にあたり、東京大学地震研究所森 田裕一教授には振動データの提供を受け研究の方 向性について御助言をいただきました。また、防 災科学技術研究所の基盤的火山観測網V-net及び 気象庁の地震観測網の振動データを利用させてい ただきました。ここに深く感謝申し上げます。

参考文献

- 1) 諏訪浩、山越隆雄、佐藤一幸:地盤振動計測による土 石流の規模推定、砂防学会誌、Vol.52、No.2、pp.5~ 13、1999
- 大角恒雄、浅原裕、下川悦郎:2004年8月10日奈良県 大塔村斜面崩壊時のHi-netデータ解析-斜面崩壊検知 への応用-、自然災害科学、Vol.24、No.3、pp.267~ 277、2005
- 独立行政法人土木研究所土砂管理研究グループ 火山・土石流チーム:振動検知式土石流センサー設置マニュアル(案)、 http://www.pwri.go.jp/team/volcano/shindo/shindo.pdf、 参照2014-3-31、2005
- 水野正樹、内田太郎、高原晃宙、木下篤彦、江川真史、 丹羽諭:大規模土砂災害の危機管理を支える探査技術 とその活用、土木技術資料、第56巻、第1号、pp.16 ~19、2014
- 5) 独立行政法人土木研究所土砂管理研究グループ火山・ 土石流チーム:伊豆大島現地調査報告(第3報)、 http://www.pwri.go.jp/team/volcano/izuooshima/izuo oshima3.pdf、参照2014-3-31、2014
- 6) 大角恒雄、浅原裕、下川悦郎:河道閉塞近傍の振動センサー記録による振動特性の検討、第3回土砂災害に関するシンポジュウム論文集、pp.163~168、2006

高原晃宙



(独)土木研究所つくば中央
研究所土砂管理研究グループ火山・土石流チーム研究員、博(農)
Dr. Teruyoshi TAKAHARA

木下篤彦



(独)土木研究所つくば中央 研究所土砂管理研究グルー プ火山・土石流チーム 主 任研究員、博(農) Dr. Atsuhiko KINOSHITA

水谷 佑



(独)土木研究所つくば中央 研究所土砂管理研究グルー プ火山・土石流チーム 交 流研究員 Tasuku Mizutani

石塚忠範



 (独)土木研究所つくば中央
研究所土砂管理研究グループ火山・土石流チーム
上 席研究員
Tadanori ISHIZUKA