## 科学研究費助成事業

研究成果報告書



交付決定額(研究期間全体):(直接経費) 3,700,000円

研究成果の概要(和文):本研究では,地震動履歴を受ける積雪寒冷地にある火山灰盛土の積雪期・融雪期の崩 壊メカニズムを解明し,その危険度評価手法を提案することを目的とした。次のような結論を得ている。(1)積 雪時に形成される凍結層は,盛土内の地下水位の増加に影響を及ぼす。特に,融雪期では盛土の力学的不安定化 を導く可能性が高い。(2)地震動履歴を有する火山灰盛土に地下水による背面からの浸透流を与えた模型実験 では,降雨や波の侵食による浸透流破壊に比べ,せん断履歴の影響は大きい。(3)土の物性評価と力学的評価 (浸透流による有効応力の評価)を取り入れた,火山灰質土の内部浸食に対する安定性評価手法(評価フロー) を提案した。

研究成果の概要(英文): The aim of this study is to reveal mechanical behavior of volcanic embankments subjected by cyclic loadings in snowy-cold regions. A series of laboratory-based model tests was performed on small-scale embankments constructed with a typical volcanic soil in Hokkaido, Japan. In the model tests, the effects of pre- deformation generated by cyclic loadings and existence of a frozen layer in snowmelt season on seepage flow failure were investigated. The following results were obtained; (1)slope failure is induced by an increase of pore water pressure due to the existence of a frozen layer in snowmelt season, (2)the effect of pre-deformation due to cyclic loadings on seepage flow failure is significant to discuss the stability of volcanic embankments and (3)an evaluation method for internal erosion of volcanic embankments is proposed by taking index properties and mechanical behavior of soil materials into account.

研究分野: 地盤工学

キーワード:斜面崩壊 積雪寒冷地 地震動 火山灰質土 盛土 浸透流

# 1. 研究開始当初の背景

北海道では、比較的歴史の新しい未風化火 山灰土(火山灰質粗粒土)地帯が北海道の約 40%を覆っており、そのことが特殊土である 「まさ土」と同様、土砂災害多発の誘因となっ ている。例えば、1968年と2003年十勝沖地 震では札幌市清田区において、宅地盛土に用 いられた支笏軽石流堆積物の液状化に起因 する家屋や道路などの被害が発生している。 これらの事例では、震源から長距離の地点に あったが,全く同じ地区の盛土造成火山灰地 盤で液状化が発生し,住宅地等に多大な被害 が誘発された。一方, 2012年5月と2013年 4月の春期に発生した一般国道 230 号中山峠 土砂災害では、道路盛土が崩壊し、交通網に 被害を与えている。特に, 2013 年の災害事 例では通常の融雪期災害とは異なる"積雪 時"での崩壊であったことから、その崩壊現 象の解明が急がれている。

# 2. 研究の目的

本研究は, 地震動履歴を受ける積雪寒冷地 にある火山灰盛土の積雪期・融雪期の崩壊メ カニズムを解明し、火山灰質土で構築された 盛土の危険度評価手法を提案することを目 的とした。過去の一連の研究では、実物大盛 土による現地計測,室内模型実験,数値解析 の結果をもとに,降雨災害に対する簡易危険 度評価法並びに管理基準法を提案している。 しかしながら, 東北地方太平洋沖地震などの 被災経験から, 地震動履歴の影響を取入れた 危険度評価手法の必要性が指摘されていた。 ここでは、保有している振動載荷装置に積 雪・融雪の影響を考慮できる模型実験装置を 試作し,それらの実験結果と現地計測結果, 実際の被災事例にもとづいて、積雪寒冷地に おける火山灰盛土を対象にした実務に適用 可能な安定性評価法および土質特性を考慮 した管理基準法の確立を目指す。

#### 3.研究の方法

本研究では、保有する振動台装置の改良な らびに積雪・融雪再現装置を開発し、実現象 に近い条件のもとで模型実験を実施した。併 せて、現地計測結果との比較・検討により、 実務に適用可能な評価法・予測法を検討した。 具体的な研究項目は、以下の通りである。 (1)振動載荷型-積雪・融雪再現装置を試作し、 はじめに火山灰盛土の動的力学挙動を詳細 に評価する。特に盛土の締固め条件の違い (密度、含水比の違い)による力学挙動の変 化を明確にする。

(2)積雪ならびに凍結層-融解現象を再現し, 盛土表面ならびに内部への浸透現象を把握 する。その後,崩壊現象に寄与する各影響因 子を定量化する。

(3)X線CTスキャンを用いた盛土の透水性能 評価と浸食パイピング現象発生機構を解明 する。 (4)北海道内で発生した火山灰盛土の崩壊事 例を収集する。また、土砂災害の発生した地 点(一般国道230号中山峠2地点)の現地動 態計測結果と本実験結果の相互関係を比 較・検討する。

上記各項の検討結果を統合した積雪寒冷 気候の自然現象に起因する火山灰盛土の安 定性評価法を検討した。

## 4. 研究成果

#### (1) 現地計測結果

はじめに,国道230号中山峠2地点の現地 観測結果について報告する。

札幌から道南地方を結ぶ国道 230 号にある 中山峠では、2012 年 5 月 4 日に土砂崩れや地 すべり、2013 年 4 月 7 日に表層崩壊が 2 年連 続で発生した(図 1)。災害の規模は、2012 年災害は KP40.6 地点で道路幅約 10m,道路 延長約 86m の範囲で地すべり、KP40.8m 地点 では盛土法面が幅約 40m,横断幅約 110m の 範囲で道路盛土が崩壊した。また、2013 年災 害では、道路幅約 50m,法面 40~50m の盛土 が崩壊している。

被災近傍の豊平峡ダム管理所の雨量デー タによると、2012 年 5 月 4 日災害時の日雨量 は58mm, 2013年4月7日災害時は74mmが 観測されている。2013年4月7日の降雨は, 4月~5月としての最大値ではあるものの, ほぼ同程度の降雨が 2008 年にも観測されて いた。次に、融雪水の発生源となる積雪状況 を確認する。図2の上段は、被災地近傍の大 二股地点における,災害の発生した 2000 年, 2012年,2013年と、4月~5月の降雨規模が 大きかった3年(1998年,2006年,2008年) の積雪深である。図の■印は、4月~5月の 最大日雨量の起日を表している。図より, 2000年, 2006年, 2012年, 2013年の大雨時 には積雪があったものの, 1998年, 2008年 は大雨が発生する前に既に消雪していたこ とがわかる。また、大雨発生時において積雪 のあった 2000年, 2006年, 2012年, 2013年 の大雨発生までの7日間の日平均気温を示し たものが図2の下段である。これら4例の気 温経過を比較すると、2012年5月4日の災害 時は気温の高さが際立っている。連日の高い



図1 災害発生箇所と現地計測箇所



図2 積雪深(上段),気温(下段)の変化

気温により融雪が進み,地盤が融雪水で満た され,このような中で大雨に見舞われていた ことが伺える。

## (2) 積雪寒冷地にある道路盛土の動態観測 とその評価

前述のように,一般国道230号中山峠の両 災害は,融雪期の降雨と融雪水により地下水 位と間隙水圧が上昇したためと推測される。 特に,2013年4月のケースでは盛土法面の積 雪が地下水浸出を妨げたとの報告もあるこ とから,降雨や融雪水の影響を受ける盛土斜 面の力学挙動を明らかにすることを目的と し,実斜面の動態観測を約2年間(計測期間: 2013年11月9日~2015年11月13日)行った。その動態観測(A地点とB地点 図1参照)では、盛土内の土壤水分と地温の変化を 土壌水分計、地下水位の変動を坑内水位計により計測した。また、飽和-不飽和浸透流解 析・模型実験を行い、その動態観測結果との 関連を考察した。ここでは、代表的な盛土内 の挙動について述べる。詳細は雑誌論文(3) を参照されたい。

図3は積雪降雨時の気温,降水,積雪,含 水比、地下水位の変化を示したものである。 現地は積雪が 200cm を大きく超える積雪寒 冷地であるため、表層は未凍結地盤であると 推測した。アメダス(喜茂別)のデータでは 3月9日からプラスの気温が続き、積雪量は 10日の9時まで減少した。一方,大二股では 9日20時まで積雪量は減少している。同時期 の気象・水文観測が、定山渓ダム(標高:400m) で行われている。その報告では、9日夜遅く から 10 日午前中まで雨が降り続け、昼過ぎ になると雪に変わったとされている。本研究 で対象とした道路盛土は標高が定山渓より 高く、大二股より標高の低い地点に位置する ことから、降水は雨と雪が入り混じった状態 であったと推測される。A 地点では, 融雪水 により3月10日まで地下水位が段階的に上 昇した。降水により更に上昇を助長させ、最 終的に降水と地下水位のピークはよく一致 している。B地点でも融雪水により3月9日 12 時に地下水位が急激に上昇し、22 時まで 地下水位が低下した。その後は10日1時に なると降水により地下水位が 2m 以上まで上 昇した。

一連の調査・動態観測結果から、近隣にあ



図3 積雪時(平成27年3月)の降雨:(a)気温,(b)降水,(c)積雪,(d)含水比と地下 水位(A地点),(e)含水比と地下水位(B地点)



図4試験装置



写真1 積雪再現装置



写真2 振動載荷装置



図5 模型斜面形状と計器配置位置

る定山渓ダムでは積雪時の降水後の総積雪 底面流出量が総降水量の 1.6 倍だったため, 中山峠でも盛土内への流入が多かったと推 測されること,また,盛土法面の積雪・凍結 層が法尻からの地下水浸出を妨げるため,積 雪が多い 3 月 10 日に地下水位が大きく上昇 したと結論付けた。

#### (3) 浸透流模型試験結果と考察

次に,国道230号中山峠の動態観測結果を 参考にして,火山灰質土によって構築された 道路盛土における,a)積雪状態下で形成され る氷層の存在が浸透崩壊に及ぼす影響,b)地 震動履歴が火山灰盛土の浸透流崩壊に及ぼ す影響を,重力場の模型実験により調査した。 はじめに, a)について検討した結果について 述べる。

本研究で用いた試験装置を図4と写真1に 示す。模型土槽試験装置の内寸法は幅 2000 mm, 高さ700 mm, 奥行き600 mm であり, 前面には厚さ 20 mm の強化ガラスが設置さ れている。写真1は新たに試作した積雪再現 装置を示している。装置の後部にはエアジェ ットクーラ(冷空気発生装置)が設置されて おり、これに圧縮空気を供給することによっ て冷気を再現し、併せて、水を噴霧すること により造雪した。また,雪の量の調節が難し かったため,積雪下部に形成されている氷層 はドライアイスで簡易的に再現した。試験中 の間隙水圧と土壌水分量の変化を把握する ために間隙水圧計、土壌水分計、加速度計お よびビデオカメラを用いて、それらの変化を 追跡した(図5参照).なお、用いた試料は、 支笏を噴出源とする駒岡火山灰土(ps=2.47  $g/cm^3$ ,  $\rho_{dmax}=1.120g/cm^3$ ,  $\rho_{dmin}=0.759g/cm^3$ , D<sub>50</sub>=0.27mm, Uc=46, Fc=35.2~42.6%)である。 締固め度 85%(pd =0.90g/cm<sup>3</sup>)を目標に締固め, 模型斜面を作製した。振動載荷履歴は、最大 荷重 150kg, 最大振幅±50mm, 周波数 0.05~ 5.0Hz が可能な載荷装置により与えている (写真2 参照).地下水制御装置は所定の動 水勾配の下で, 盛土背面から浸透流を与える ことが可能になっている。なお、バルブの調 整によって流入量も調整可能である。模型盛

土作製後,積雪とドライアイスでその表面を 凍結させた後に,盛土背面から透水係数  $1.0 \times 10^4$  cm/sec ( $w_0=37\%$ ),  $1.0 \times 10^5$  cm/s ( $w_0=43\%$ )の下で浸透させた。なお,各浸透 速度は透水試験によって得られた透水係数 の代表値を用いて設定している.また,動水 勾配i(=水位差/盛土底面長)は0.5 で一定と して実験を行った。振動載荷を与えた試験 (検討項目b))では,はじめに繰返し振動載 荷によって盛土内にせん断ひずみ $\gamma=0,1,2,3,$ 4%を発生させ,その後,盛土背面から地下水 位制御装置で浸透流を与え,動水勾配を一定 に保ちながら崩壊実験を行った。積雪・凍結 層を与えた試験ケースならびに地震動載荷

凍結層無のケースにおける締固め時の初 期含水比の違いによる影響をはじめに調べ た(表1参照)。図6はCase2とCase4の間隙 水圧の変化を示す。図より、wo=37%の方が wo=43%に比べて間隙水圧の上昇が大きいこ とがわかる。このことは、従来から指摘され ている乾燥側の含水比では、湿潤側の化含水 比よりも早く崩壊する事実と一致する。図7 は、Case1 と Case2 における凍結層有無によ る挙動の違いを調べたものである。凍結層斜 面では,低温下であるため間隙水圧計が使用 できないことから、土壌水分量の変化で地下 水位の挙動を追跡した。図より、凍結層有の 場合では飽和度の上昇率が高いことが分か った.特に下部に設置した sm2(底部より 50mm 位置) が急増している. これはドライ

表1 試験ケース(積雪・凍結層の影響)

Test case	1	2	3	4	
Sample name	Komaoka volcanic soil				
Angle of inclination , α (°)	45				
Length of base, B (mm)	400				
Dry density, $\rho_d (g/cm^3)$	0.9				
Initial water content (%)	37		43		
Freeze-thaw action	0	$\times$	0	×	
Coefficient of permeability(cm/sec)	$1.0 \times 10^{-4}$		1.0×10 <sup>-5</sup>		

表2 試験ケース(振動載荷履歴の影響)

Test case	Case1	Case2	Case3	Case4	Case5		
Sample name	Komaoka volcanic soil						
Angle of inclination, α(°)	45						
length of base, B (mm)	400						
Dry density, pd (g/cm3)	0.85						
Initial water content (%)	37						
Shear strain (%)	0	1	2	3	4		



図6 間隙水圧挙動の変化



図7 土壌水分量の変化

アイスにより盛土表面が凍結することで不 透水層が形成され、浸透した水が排出されな いことが原因と考えられる。次に、振動載荷 履歴を与えた試験ケースについて述べる(表 2参照)。

図8は、崩壊に至るまでの変形挙動を明ら かにするために、崩壊時間  $t_f$ と盛土のせん断 ひずみ $\gamma'$ (崩壊部)の変化を示したものであ る。図より、履歴無( $\gamma=0\%$ )の Casel では、 経過時間 493 秒から急激に変形が進行してい ることが明らかである。この時の間隙水圧挙 動では、過剰間隙水圧比 $\Delta u/\sigma_{vo}$ 'が 1.0 以上に なっていることから、のり先部の有効応力は 消失し、その結果、浸透崩壊が発生したもの と推測される(図9参照)。なお、図示は省 略するが、土壌水分値については初期段階よ りほぼ一定値を示し、顕著な変化が現れなか った。これは、地下水位の影響により底部付 近では飽和化が進んでおり、土壌水分量の変



図8 せん断ひずみの発達状況 (γ=0%)



図 9 浸透流崩壊実験中の間隙水圧挙動 (y=0%)

化には反映しなったものと考えられる。

得られた試験結果に基づいて、崩壊時間と 繰返し載荷によるせん断ひずみyの関係を整 理してみた(図 10 参照). なお,崩壊時間 t<sub>f</sub> はy=0%の値 to で正規化して示している。図 より, せん断ひずみ 1%程度でピークが現れ, その後、減少するようである。一方、一連の 地震動履歴後の降雨実験(雑誌論文(5))なら びに波の侵食実験結果(雑誌論文(2))との比 較では、浸透流崩壊の結果はvが 1.5% 以上 になると履歴無の値よりも低下した。このこ とから, 盛土背面から浸透流があるような場 合ではせん断履歴の崩壊に及ぼす影響は極 めて大きいと言える。これは地震動履歴によ って盛土内にクラックが発生し、パイピング が発生し易くなったことが原因と考えられ る。

以上のことから、融雪期の降雨と外部から の融雪水の供給がある場合では特に注意が 必要であり、また、地震動履歴の影響も無視 できない。また斜面内のせん断ひずみ量の把 握によって盛土の安定性が評価可能である ことが示された。

## (4) 浸透流によるパイピング現象と評価

このように、浸透流によって火山灰盛土は 崩壊に至る可能性があることが明らかにさ れた。ここでは、浸透流破壊に及ぼす影響を 上向き浸透流によるパイピング試験により、 その発生メカニズムを工学的に評価した。

図 11 は,同火山灰試料(K soil)を用いた 浸透流試験(要素試験)の結果を示したもの である。締固め度は Dc=83%,88%と95%で ある。締固め度の違いによってボイリング (有効応力が 0)に至る動水勾配 *i* に変化が



図 10 せん断ひずみ量の違いによる浸透 流崩壊に至るまでの時間の変化



図 11 パイピング,ボイリング試験結果

現れている。得られた結果から動水勾配の範囲は0.9~1.4 であった。また,細粒分の増加によってパイピングの発生に大きな影響を及ぼすことも明らかにされている。図示は省略しているが,X線CTスキャンの画像解析より,浸透流にともなう土粒子個々の移動量を定量化し,パイピング現象のプロセスと土構造物の不安定化を導く要因も把握している(雑誌論文(1),(4)参照)。

いずれにしても、積雪・融雪及び地震動履 歴を受けた火山灰盛土の一連の浸透流模型 実験では、凍結層の存在が盛土構造物の不安 定化に影響を及ぼすこと、盛土内で発生する せん断ひずみ量を定量的に評価することに よって盛土の安定性を評価できることが示 された。また、本研究では火山灰質土の土質 特性が浸透流破壊に及ぼす影響を既往の研 究成果と比較し、その特徴が併せて議論され ている。詳細は、雑誌論文(1)~(5)を参照され たい。

### 5. 主な発表論文等

〔雑誌論文〕(計 9 件)

 D.M. Hieu, <u>S.Kawamura</u> and <u>S.Matsumura</u>: Internal erosion of volcanic coarse grained soil and its evaluation, International Journal of GEOMATE, pp.165-172, 2017. 査読有 https://doi.org/10.21660/2017.38.70411
 <u>川村志麻</u>, 土田雄貴: 地震動履歴を受けた 火山灰盛土の耐波性能評価, 土木学会論文集 B2 (海岸工学), Vol.73, pp.I141-I146. 2017. 査 読有

(3) 福津向基, <u>川村志麻</u>, 土田雄貴: 積雪寒冷 地にある実道路盛土の現地計測結果とその 考察, 気候変動に伴う積雪寒冷地の地盤災害 に関するシンポジウム論文集, Vol.6, No.3, pp. 27-34. 2017. 査読無

(4) D.M.Hieu, <u>S.Kawamrua</u>, <u>S.Matsumura</u>, L.Yunzheng: Piping phenomena of embankments constructed by volcanic soils and its evaluation, Geotechnical Special Publication, No.280, ASCE, pp.688-698, 2017. 査読有

(5)<u>S. Kawamura</u>, S. Miura, H. M. Dao and R. Yamada: Rainfall-induced failure of volcanic embankments subjected to cyclic loadings in cold regions, Geotechnical Special Publication, No.257, ASCE, pp.116-123, 2016. 査読有他 4件

〔学会発表〕(計 8 件)

(1) <u>S.Kawamura</u> and D.M.Hieu: Effect of pre-deformation by cyclic loadings on seepage flow failure of volcanic embankments, 5th GeoChina International Conference, 2018.7, (HangZhou, China) 予定

(2) 土田雄貴,<u>川村志麻</u>,畑勇志:繰返しせん断履歴を受ける火山灰盛土の耐波性能評価,第 53回地盤工学研究発表会,2018.7,(高松市,香川県)予定

(3) 土田雄貴,<u>川村志麻</u>:波の侵食作用による盛土斜面の崩壊と安定性評価,第52回地盤 工学研究発表会,2017.7 (名古屋市,愛知県) (4)<u>川村志麻</u>,福津向基:積雪寒冷気候下に ある道路盛土の現地計測結果とその考察,第 51回地盤工学研究発表会,2016.9 (岡山市, 岡山県)

(5) 山田亮一,<u>川村志麻</u>:凍結融解と繰返し 載荷履歴を受けた火山灰質盛土の降雨時力 学挙動,第50回地盤工学研究発表会,2015.9, (札幌市,北海道) 他 3件

#### 6. 研究組織

(1)研究代表者
川村 志麻(KAWAMURA, Shima)
室蘭工業大学・工学研究科・准教授
研究者番号:90258707
(2)研究分担者
松村 聡(MATSUMURA, Satoshi)
国立研究開発法人海上・港湾・航空技術研究
所・港湾空港技術研究所・研究官
研究者番号:20748305