# 濁度成分の量と粒径に着目した流域内の 崩壊監視に関する研究

# A STUDY ON THE DETECTION OF SLOPE FAILURE IN A MOUTAINOUS WATERSHED FOCUSING ON QUANTITY AND PARTICLE SIZE DISTRIBUTION OF SUSPENDED LOAD

筒井和男<sup>1</sup>・坂口武弘<sup>2</sup>・西岡恒志<sup>2</sup>・福田和寿<sup>3</sup>・島田徹<sup>4</sup>・ 田中健貴<sup>5</sup>・木下篤彦<sup>6</sup>

## Kazuo TSUTSUI, Takehiro SAKAGUCHI, Tsuneshi NISHIOKA, Kazuhisa FUKUDA, Toru SHIMADA, Yasutaka TANAKA and Atsuhiko KINOSHITA

 <sup>1</sup>正会員 理修 和歌山県庁 (〒640-8585 和歌山県和歌山市小松原通1-1)
<sup>2</sup>非会員 和歌山県庁 (〒649-5302 和歌山県東牟婁郡那智勝浦町市野々3027-6)
<sup>3</sup>非会員 和歌山県庁 (〒640-8585和歌山県和歌山市小松原通1-1)
<sup>4</sup>正会員 農修 国際航業株式会社 (〒183-0057 東京都府中市晴見町2-24-1)
<sup>5</sup>非会員 農修 国土交通省大規模土砂災害対策技術センター (〒649-5302 和歌山県東牟婁郡那智勝浦町市野々3027-6)
<sup>6</sup>正会員 農博 主任研究員 国立開発研究法人土木研究所 (〒305-8516 茨城県つくば市南原1-6)

It is important to detect the occurrence of slope failure to reduce the damege by sediment disaster.We focused on quantity and particle size distribution of suspended load in river water.During some strom events we collected river water at 3 points in a mountainous watershed Kanayama river where slope failure occurred in 2011, and analyzed supended load density and particle size distribution. In parallel we observed participation, turbidity and river water lever continuously and took photographs by time lapse camera to detect the time of slope failure occurrence.

In result, when relatively large scale slope failure occurred, we found the hysteresis of relationship between suspended load density and river water discharge depicted counterclockwize loop changing from clockwize loop. And we showed posibility to estimate the scale of slope failure from the observation of tubidity of river water.

# *Key Words :* suspended load density, through discharge, hysteresis, turbidity,slope failure, sediment runoff, particle size distribution,ICtag grain

## 1. はじめに

近年,表層崩壊や土石流による被害が多発している. これらの土砂移動現象を下流域で早期に検知できれば, 速やかな避難が可能となる.従来より,上流域での土石 流発生を検知するため,ワイヤーセンサーもしくは振動 センサーと警報機を組み合わせた土石流センサーが用い られてきた.しかし,急峻な山地内での電源設備の設置 費用,ワイヤー切断による再設置の必要性,出水による 河床変動による検知能力の変化,地盤振動の局所的影響 等の課題がある<sup>1)</sup>.また、降雨量と地形データにより、 表層崩壊の発生を予測する技術も開発されている<sup>2)</sup>が、 パラメータ設定方法などの課題も多い.さらに、河川の 濁りに着目し、崩壊発生を検知しようとする研究も多い. これまで、土砂動態と濁りの変化との関係<sup>3)</sup>、崩壊発生 検知のための閾値の設定<sup>4)</sup>、土砂移動の有無<sup>5)</sup>に関す る研究などが行われてきた.流域内での粒径分布の違い や、崩壊土砂の直接供給、粒度選択を受けた河道内土砂 の移動形態等により、浮遊物濃度や濁りの粒径分布は異 なってくると考えられる.したがって、浮遊物濃度や粒





図-2 金山谷川の流域図 白一点破線は流域界,黒破線は図-5の範囲を示す.

径分布から、上流域の土砂移動現象が推定できれば、流 域内の崩壊の監視が可能となる.

そこで、本研究は、豪雨時の濁度観測や崩壊土砂量の 調査により、濁質成分の量と粒径に着目し、これらの時 間変化から、流域内の崩壊監視に関する手法を提案する.

# 2. 調査地の概要

調査地は、紀伊半島南部に位置する那智川の支流で ある金山谷川流域である.図-1にその位置を示す.流域 面積は1.37km<sup>4</sup>(図-2)であり、標高は海抜28mから746mで ある.流路延長は3.3kmで平均勾配は12.0°である(図-3).地質は下部が熊野層群と呼ばれる第三紀の堆積岩



図-3 金山谷川の縦断図



図-4 左支川の源頭部

類(砂岩泥岩互層)であり、上部は熊野酸性岩類(花崗 斑岩)で構成される.2011年9月台風12号接近時には、 最大時間雨量123mm、総雨量872mm(和歌山県市野々観測 所)の降雨があった.これにより、調査地を含む一帯で 多数の表層崩壊が発生し、土石流が下流の市街地に流れ 込み、人的被害が生じた.崩壊に伴う生産土砂量は 101,200㎡とされている<sup>6)</sup>.崩壊は熊野層群と熊野酸性 岩類との境界付近で発生している.本研究で対象とした 崩壊地においても、地層境界が確認できる(図-4).

## 3. 調査方法

2012 年より観測を開始した. 直接採水箇所, 観測機器の配置および地形計測範囲を図-5 に示す. 各観測方法の概要は以下のとおりである.

#### (1)崩壊地内の土砂収支の観測

拡大崩壊に伴う発生土砂量を確認するため,地上設 置型レーザースキャナー(Topcon 社製 GLS-1500)に



図-5 機器配置図

よる地形計測を実施した.計測は崩壊地全体を包括する ように設定し,地形図を作成した.次に,異なる時期に 計測した地形図との差分を求め,鉛直方向の地形変化量 を計算した.これに基づき,崩壊地内の土砂の収支を求 めた.地上設置型レーザースキャナーによる地形計測の 実施状況を表-1に示す.

#### (2)崩壊発生時刻の検知

崩壊発生時刻を検知するため、タイムラプスカメラ (Brinno 社製 TLC200)により撮影を行った.撮影間 隔は 2 分である.撮影した画像は、回収後撮影映像を 再生し、崩壊発生や表面浸食、湧水の発生時状況の確認 した.また、崩壊地滑落崖上方に崩壊検知センサー(中 央開発社製感太郎)を設置した.観測期間中に崩壊、表 面浸食といった土砂移動の確認状況を表-2 に示す.な お、2015 年 7 月 10 日にも崩壊の発生を現地調査で確 認しているが、その発生時刻は、崩壊斜面に設置してい たボーリング孔内の傾斜計の損壊時刻により推定した.

## (3) 直接採水による浮遊物濃度, 粒度分析

出水時に、3 地点で直接採水を実施した.3 地点は、 それぞれ崩壊斜面を源頭部に持つ左支川(以下,左支川 観測点と呼ぶ)と崩壊地がない右支川(以下,右支川観 測点と呼ぶ)と、これら2支川の合流点付近(以下,合 流観測点と呼ぶ)とした.採水間隔は1時間である. 直接採水は2012年6月より2015年7月までに計12 回行った.採水した試料は2Lのペットボトルに移し替 え、室内にて浮遊物濃度、濁質成分の粒度分析を行った.

#### (4)雨量·濁度·水位観測

2012年6月より、1地点にて、雨量観測の連続観測を実施した. 観測間隔は10分である. 2015年7月より、濁度計(Campbell Scientific社製0BS-3+)および水位計(クリマテック社製CWG-H10-C20)を用いた濁度および水位の連

#### 表-1 地形計測概要

計測年月日	発生土砂量 (㎡)	堆積土砂量 (m <sup>3</sup> )	流出土砂量 (m <sup>3</sup> )
2013/8/30	1130	600	530
2013/12/13	145	55	90
2014/5/16	350	200	150
2014/8/29	70	30	40
2015/5/27	250	0	250
2015/8/26 2016/6/3	160	130	30

続観測を行っている.観測間隔は2分である.濁度・水 位観測個所においては、土のうを用いて流路を整え、流 路を横断して単管パイプを用いて固定し、計測機器を設 置した.流量算出のため、浮子により流速を計測し、水 位と流量の関係を回帰曲線式により求めた.また、浮遊 物濃度と濁度計の出力値との関係式を、直接採水した試 料中の浮遊物濃度と、同時刻に計測した濁度計出力値と の関係を回帰直線式により求めた.浮遊物濃度の連続観 測により、一出水期間中の流下した浮遊砂量を算出した.

## (5)土砂発生源粒度分布

2014 年 11 月に崩壊地において,斜面中腹の花崗斑 岩の風化部および崩壊残土の試料を採取し,粒度分布を 分析し,浮遊砂として流下する土砂の割合を求めた.

### (6)埋め込み I Cタグによる礫移動の観測

河川水の濁り発生時の土砂移動特性把握のため,2012 年8月に,流域内の礫200個に長さ30mmのICタグ(テキサ スインスツルメンツ社製2000リーダーシステム)の埋め 込みを行った.ICタグを埋め込んだ礫の平均径の最小値 は7.9cm,最大値は125.6cm,平均値は28.7cmである.設 置後,2014年6月,2015年1月,2015年3月,2015年8月に読取 用アンテナ(テキサスインスツルメンツ社製2000リー ダーシステム)を用いて,礫の位置を特定し,トータル ステーションを用いて地点の座標を計測した.これによ り移動量を算出した.なお,土砂の被覆等により,50cm 以上埋没した場合,位置の計測は不可能となる.

# 4. 結果

## (1) 崩壊発生の検知と地形計測

2013年8月30日と2013年12月13日との差分により,崩 壊土砂量が1,130㎡,斜面下部への堆積が600㎡であった (表-1).流出土砂量は530㎡であった.2013年10月20

日時	土砂移動状況
2013/6/25 12:58	斜面内での土砂移動・表面浸食
2014/8/5 10:01	湧水による表面浸食
2014/8/9 5:13	斜面内での土砂移動・表面浸食
2014/8/9 6:09	斜面内での土砂移動・表面浸食
2014 / 8 / 10 7:57	斜面内での土砂移動・表面浸食
2014 / 8 / 10 8:08	斜面内での土砂移動・表面浸食
2014 / 8 / 10 8:25	拡大崩壊・河道への土砂流入
2014/8/10 10:36	斜面内での土砂移動
2014/10/10 7:42	湧水による表面浸食
2015/7/10 1:00頃	拡大崩壊 ※時刻は機器破損による推定

表-2 土砂移動状況



図-6 地形計測の差分図 (a) 2014/5/16と2014/8/29の差分 (b) 2015/5/27と2015/8/26の差分

日7時49分頃に台風27号の接近に伴う降雨により,崩壊 の発生と渓流への土砂の流出がカメラ画像により確認で きた.計測された崩壊流出土砂の大部分は,この時の崩 壊・流出によるものと推察される.また,2014年8月10 日8時25分に崩壊の発生が確認された.その前後にも, 崩積土の移動や斜面表面浸食の発生が確認されている. 地形計測結果は,崩壊土砂量は経年的に減少する傾向を 示している.計測毎の地形変化を図-6に示す.主に,崩 壊斜面上部にあたる北西部分で拡大崩壊が進行し,その 下部に崩壊土砂の一部の堆積し,さらにその下部でガ リー浸食が進行していることが確認できる.

#### (2)浮遊物濃度と流量

直接採水した試料より得られた2014年8月9日から10日, 2015年7月16日から17日の浮遊物濃度と流量の時系列を 図-7に示す.いずれも、上流に崩壊斜面がある左支川観 測所で、高い浮遊物濃度を示し、合流観測点では、他2 観測点の中間の値を示している.合流観測点での浮遊物 濃度のピークは、左支川観測点に比べて遅れて出現して いる.2014年8月において、9日6時頃と10日8時頃に浮遊 物濃度と流量のピークが出現している.前者では浮遊物 濃度ピークが流量ピークに先行し、この時刻に、ビデオ 撮影により湧水による堆積土の浸食が確認されている. 一方,後者では浮遊物濃度のピークが流量ピークに遅れ て出現し,この時刻にビデオ撮影により拡大崩壊の発生 が確認されている.

#### (3) 濁度成分及び崩壊地土砂の粒径

2014年8月9日から10日に直接採水した試料の濁質成分の粒径のメジアン値時系列を図-8に示す. 左渓流観測点および合流観測点のいずれでも、河川に土砂が供給された時刻付近で、メジアン値の急激な減少が確認できる.

2014年7月10日13時と2014年8月10日9時に採水した試料の濁質成分の粒度分布を図-9に示す.前者では崩壊斜面の湧水による表面浸食が、後者では拡大崩壊の発生が、ビデオ撮影により確認されている.粒度分布のモード値が前者は14.2µm、後者は12.33µmとなり、後者において小さい粒径成分が多く含まれていた.

また,崩壊地土砂内のシルト以下の粒径割合は10.6% であった.

#### (4) I C タ グ 埋め 込み 礫の 移動 量

埋め込みICタグによる斜面下部の礫の移動量観測結果 を図-10に示す. ICタグを埋め込んだ200個のうち,131 個で,移動量を計測し,最大の移動量は8.6mであったが 土砂移動の特性把握には至らなかった.







## 5. 考察

## (1) 濁度観測による斜面崩壊発生時刻の検知

斜面崩壊の発生が確認できた 2014 年 8 月 9 日と 10 日の流量と浮遊物濃度との関係を図-11 に示す.流量と 浮遊物濃度との関係は、時間変化において線形関係にな く,時間変化ヒステリシス<sup>7,8)</sup>が存在することが知ら れている.本研究においても時間変化ヒステリシスが認 められる、左支川において、8月9日に右回りのループ を描いていたヒステリシスが、崩壊発生後に左回りの ループに変化した. また, 2015 年 7 月 16 日と 17 日の 流量と浮遊物濃度との関係を図-12 に示す. これにおい ても、同様に崩壊が発生しており、左支川において左回 りのループを示すヒステリシスを描いている. これらの ことから、崩壊発生にともない、流量と浮遊物濃度の関 係に着目し、ヒステリシスが左回りのループに変化する と、上流域での斜面崩壊の発生を検知することができる と考えられる. ヒステリシスのループが左回りを描くの は、流量のピークに比べ、濁度のピークが遅れて発生し たためである. 流域内の崩壊発生により浮遊物が供給さ れたことを示すと考えられる.ただ、合流点では、左回 りのヒステリシスが認められるものの、不明瞭である. 崩壊非発生な支川からの合流点下流では、検知が困難に なることが分かる.崩壊の検知には適正な濁度観測の配 置が必要となる.また、流量は水位観測により H-Q 式 を用いてリアルタイム観測が可能である.

## (2) 濁質成分粒径による土砂移動形態の推定

濁質成分の粒径分析により,崩壊発生時に濁質成分



図-10 崩壊地直下のICタグ埋め込み礫の移動状況

の粒径が急激に減少すること.また,土砂の移動形態に より,粒径分布に差があることが分かった.これにより 河川水中の濁度の粒径を観測することで土砂移動形態を 推定しうることが分かった.河川水中の粒子径と粒子数 を観測可能なパーティクルカウンターによるリアルタイ ム観測が有用であると考えられる.

## (3) 濁度観測による崩壊土砂量の推定

2015年7月の台風11号時の出水時に崩壊により地形計 測と崩壊地内の土砂の粒度分布とから、細粒分が26.4㎡ が流下したと算出できる.一方、濁度観測により求めた 浮遊物濃度から求めた濁質成分量は37.6㎡であった.両 者のオーダーは一致しており、下流での濁度観測により、 流域内土砂の粒度を事前調査することにより、崩壊土砂 量の推定が可能と考えられる.

# 6. まとめ

大規模な崩壊斜面を含む山地流域での河川中の濁度, 流量,土砂移動に関して観測を行った.観測により拡大 崩壊とそれに伴う濁り発生が確認された.これらは現地 調査およびビデオ撮影の結果,表層崩壊によるもの,表 面の浸食によるもの,河床堆積物の二次移動によるもの, のいずれかであることが分かった.この中でも表層崩壊 の発生時には,濁質成分の中央値が急激に低下すること が分かった.濁質成分の流下量と崩壊土砂量との間には, 相関関係があることが分かった.また,流量と浮遊物濃 度の関係では,一連の降雨期間中,崩壊発生前後で右方 向ループから左方向ループへと変化することが分かった.

以上より,流量と浮遊物濃度の関係が左方向ループに 変化すること,濁質成分の粒径が低下することから流域



内での崩壊発生の検知と、濁質成分量から崩壊規模の推 定ができる可能性を示した.しかし、比較的規模の大き い崩壊での観測事例は少なく、崩壊発生とヒステリシス の変化のタイミングの検討も必要であり、今後も観測・ 調査を継続し知見の蓄積を図りたい.

#### 参考文献

- 1) 土木研究所:振動検知式土石流センサー設置マニュアル 案,2005.
- 2)秋山怜子・木下篤彦・内田太郎・高原晃宙・石塚忠範: 簡易 な水文モデルを用いた崩壊発生時刻予測手法,砂防学会 誌, Vol. 68, No. 2, p. 3-13, 2015.
- 3)藤田正治・澤田豊明・水山高久:山地流域における濁度変化 と土砂動態,水工学論文集,第47巻, p. 739-744, 2003.
- 4) 土砂災害警戒避難に関わる前兆現象情報検討会:土砂災害警 戒避難に関わる前兆現象情報の活用のあり方について,2006.
- 5)小山内信智・水野秀明・林真一郎・沖中健起: 濁度計を用い た土砂移動緊急監視システムに関する研究, 国土技術政策総 合研究所資料, No. 332, 2006.
- 6)木下篤彦・神野忠広・久田昭文・森川智・大西誠・吉川卓郎・郡典宏・島田徹・西川友章:平成23年台風12号による那智川流域における土石流災害実態,平成24年砂防学会概要集, p. 96-97, 2012.
- 7)Williams, G. P. : Sediment concentration versus water discharge during single hydrologic events in river, Journal of Hydrology, 111, 89-106, 1989.
- 8) 倉茂好匡:河川の浮遊土砂研究における最近の動向,北海道 大学地球物類学研究報告, No. 59, p. 1-13, 1996.

(2017.4.3受付)