豪雨に伴うマサ土斜面中の水流の挙動と土砂崩壊の関係

Relationship between behavior of water flux and slope failure on the Masa-sloped under heavy rain condition

遠藤 明^{*}·井良沢 道也^{**}·勝又 善明^{***}·高橋 健^{****} Akira ENDO*, Michiya IRASAWA**, Yoshiaki KATSUMATA*** and Ken TAKAHASHI****

1. はじめに

近年,豪雨による斜面災害が多発し,その被害 が深刻な状況にある。従来,斜面崩壊の前兆現 象を把握するためには,各種変位計や加速度計 等を用いてその動態観測が行われてきたが,地 盤内部の水分量や水フラックス密度ベクトルには 着目されていないのが現状である。著者らは,斜 面内の水流の挙動と斜面の崩壊との定性的関係 を明らかにするため,小規模な模型斜面と人工降 雨装置を用い,豪雨に伴う斜面崩壊実験を行い, 斜面内の水流の挙動と斜面の崩壊挙動との関係 について明らかにしたのでここに報告する。

<u>2.材料および方法</u>

(1) **試料の物理性**: 模型斜面を造成する試料は, 岩手県盛岡市玉山区の姫神山麓から採取した中 世界白亜系白亜紀花崗岩類(姫神岩体マサ土)で ある。2.2 kgf cm⁻²の締固め強度における飽和透水 係数は,6.42×10⁻³ cm s⁻¹, JIS法による中分類用 三角座標における当該試料は砂質土(SF)と同定 した(勝又,2009)。

(2) 模型斜面の造成方法と計測系の概要: 写真 1と写真2に模型斜面を造成する模型斜面装置を 示す。本装置は,幅 50 cm, 天端長含め 80 cm, 厚さ 50 cmのステンレス・アクリル・木製の試料充 填箱であり,可変傾斜角度は 0~45°である。は じめに,天端長10 cm,斜面長70 cm,斜面勾配 45°の模型斜面を,自然含水比 0.15 kg kg⁻¹,締 固め強度 2.2 kgf cm⁻², 斜面厚さ 10 cmにて均一に 成形した。次に,斜面中の水フラックス密度ベクト ルと熱物性の同時計測を行うため,法面中央部 左寄りの深度 5 cm に QPHP センサ (Endo and Hara, 2007)を,斜面等高方向(以下, x-z方向と呼 ぶ)と斜面傾斜方向(以下, x-y方向と呼ぶ)に埋設 した。最後に,人工降雨装置(大起理化工業社 製)を用い,降雨強度30 mm hr⁻¹の降水を39分 間与えた。次に,降水を停止し,斜面の変形・崩 壊挙動の観察とQPHP法による水フラックス密度 ベクトルと熱物性の同時連続計測を10分インター バルで 120 分間実施した。

(3) 水流ベクトルの軌跡の解析方法: 任意の体 積含水率(締固め強度は 2.2 kgf cm⁻²)の試料から, 体積含水率と体積比熱の関係(Ren et al.,2000)を DPHP法により同定した。また, QPHP計測により 得られた体積比熱から,降水中・降水後の体積含 水率の経時変化を算出した。間隙流速はQPHP計 測から得られた水フラックス密度を上記体積含水 率で除すことにより算出し,当該流速ベクトルの経 時変化を算出した。最後に,QPHPセンサを用いて 測定した間隙流速ベクトルと計測インターバルの積 の総和を式[1]により算出(遠藤・原,2004)し,斜 面中を流れる水の軌跡とした。

$$\vec{L}_n \Big| = \sum_{i=1}^n \Big| \vec{V}_{w,i} \Big| \cdot \Delta t_i$$
^[1]

ここに, $|\vec{V}_w|$: 間隙流速ベクトル, Δt : QPHP 計測を 行う時間間隔, $|\vec{L}_n|$: 各時刻における間隙流の方 向と距離の総和, i: i 回目の測定回数である。



写真1 模型斜面装置(正面から撮影) ステンレス製の土砂留め兼ドレーン孔が確認される



写真2 模型斜面装置(側面から撮影) 手前側にアクリル板·奥側に木製板が確認される

*東洋食品工業短期大学 **岩手大学農学部 ***アジア航測株式会社 ****農水省林野庁関東森林管理局 *Toyo collage of Food Technology **Iwate University ***Asia Air Survey Co., Ltd. ****Kanto Regional Forest Office, MAFF マサ土, 斜面崩壊実験, 斜面内の水流の挙動, QPHP 法

3.実験結果および考察

写真3に降雨終了後約80分後の斜面の様子 を示す。斜面法尻左側に堆積している試料は降 水中に浸食されたものである。また,斜面中腹部 の中央部における表面部の斜面勾配側への変位 が最も大きかった。降雨終了後も天端側の斜面に おいてクリープ的な挙動を呈していたものの,明 瞭な亀裂や崩壊は認められなかった。

図1に QPHP 法による水フラックス密度ベクト ルの計測結果を示す。同図左は x-y 方向の水流 を,同図右は x-z 方向の水流の挙動を表している。 同図上部の矢印は,降雨開始を t=0 として,39 分 間の降水を与えていることを示している。x 方向, すなわち,斜面勾配方向(法肩から法尻)の水フラ ックス密度は、降水を印加した直後で最も大きか った。また,y 方向,すなわち,斜面等高線方向 (左側から右側)への水流も同様に観測された。こ の左側から右側への水流は, x-z 方向に埋設した QPHP センサと,その配線を y 方向に設置したた め、これらがx方向へと流れる水の障壁となり、選 択的な流れを誘発したものと考えられる。一方, z 方向,すなわち,斜面に対して鉛直下向きの水フ ラックス密度は,x 方向の水流と同様に降雨を印 加した直後で最も大きく、降雨を停止した直後から 徐々に水フラックス密度が減少する傾向にあった。 これらの水フラックス密度ベクトルの情報は直感 的には判り辛いため、[1]式を用いて図2に示した ような,各時刻の間隙流の方向と距離の総和のグ ラフを作成し,各計測時刻における水流の大きさ と向きを定性的に把握するための可視化を行った。 同図内データポイントに付されている数値は降雨 開始からの経過時間を分単位で示したものである。 同図右の x-z 方向の水流は,一見,斜面勾配の 45°で推移すると見て取ることができるが,実際 には,図2を三次元的に表示した図3に示した間 隙流速ベクトルの軌跡を描くことになる。従って, 計測した斜面中の水流は,重力が作用する鉛直 下向きに流れていることが明らかになった。

<u>4. おわりに</u>

本研究は,豪雨発生に伴う模型斜面の亀裂生 成状況や斜面の変形形状を目視で観測しつつ, これらの前兆現象を捉えるために,水流の挙動を 経時的にモニタリングしたものである。しかし,水 流の挙動は正確に捉えたものの,豪雨による斜 面の亀裂生成、変位、クリープ現象等と斜面中の 水流との関係を定性化することができなかった。 今後は,斜面の任意の位置に,ひずみゲージを 挿入し,µストレインの経時変化を把握しながら QPHP 計測を実施し,豪雨による斜面の不安定性 評価を実施したいと考えている。

引用文献

勝又善明(2009): 岩手 大学大学院農学研究 科修士論文 A Endo and M Hara(2007): Paddy and Water Environment, 5(3) p.171-180 T. Ren et al.(2000): Soil Sci. Soc. Am. J. 64, p.552-560 遠藤明·原道宏(2004): 計測自動制御学会産 業論文集 3(2) p.12-24



写真3 降雨終了後約80分後の斜面の様子



図3 図2の三次元表示結果