2009 年 7 月防府市真尾・石原地区において発生した土石流の流出特性

九州大学大学院工学府	○黒田	佳祥	九州大学大学院工学研究院	橋本	晴行
八千代エンジニヤリング(株)	永野	博之	九州大学大学院工学府	池松	伸也
九州電力(株)	宮崎	遼	九州大学大学院工学府	三好	朋宏

1. はじめに

2009 年7月21日,山口県内において活発な梅雨前線 により大量の雨が降り,防府市を中心に土石流が多発 した.特に真尾地区では老人ホームに土石流が直撃し, 7名の入居者が亡くなられた.当日の降雨は時間雨量で 2回の降雨ピークがあり,総雨量は真尾で266mmを記 録した.本研究は真尾・石原地区を対象に現地調査, 土石流の流動・氾濫シミュレーションを行い,土石流 の流出及び氾濫について明らかにしたものである.

2. 現地調査

2.1 真尾・石原地区の概況

真尾・石原地区の土石流流下河道の流域図を図-1, 図-2に示す.真尾地区では真尾川の支川の上田南川で 土石流が発生した.上田南川の流域面積は約1.0km², 石原 A, B は約 0.3km²,石原 C が約 0.1km²である.真 尾では流域内において複数の箇所において崩壊が起き, 土石流となって老人ホームに流れ込んだ.流域内には 砂防施設は整備されておらず,治山えん堤が存在して いたが袖部を残して破壊されていた.図-3に真尾地区



図-3 土石流流下後の縦断方向の河床高と流路幅¹⁾

における土石流流下後の縦断方向の河床高と流路幅を 示す.崩壊地 B, Cからの支川の合流地点から綾ヶ峠付 近までは侵食が目立ち,綾ヶ峠より下流では河床が侵 食された後に土砂が堆積している箇所が確認出来た. 石原地区では3本の土石流流下河道が確認され,石原 A, Bは下流で大量の土砂が氾濫・堆積していた.

2.2 ピーク流量の推定

真尾・石原地区の土石流を層流タイプ(石礫型)と 考え、流速係数∳=5と仮定し、各断面において等流条件 のもとで、ピーク流量を算出した.計算結果を表-1に 示す.真尾は断面 No.5、石原 B は No.10 の断面の計算 結果である.表-1より、真尾と石原 C よりも、石原 A、 B の方がピーク時の規模の大きい土石流であったこと が分かった.砂防学会²⁰の調査でも真尾の綾ヶ峠付近で 213~288m³/s のピーク流量であることが指摘されてお り、本調査で得られた値と近い値であった.また現地 調査の状況から石原 A、B の土石流は真尾や石原 C と 比較すると河道が大きく侵食されており、下流への流 出土量も多いものと推測された.



表-1 痕跡水位から推定されたピーク流量と流速

	断面積(m ²)	水深 (m)	勾配(°)	流量(m ³ /s)	流速(m/s)
真尾	19.8	2.2	12.5	214	10.8
石原A	51.0	6.0	8.2	738	14.5
石原B	49.5	5.5	8.7	707	14.3
石原C	19.7	5.2	11.1	309	15.7



表-2 下流端におけるピーク流量,流速,水深,流砂濃度

	ピ ーク 流量(m ³ /s)	流速(m/s)	水深 (m)	流砂濃度
真尾	186	6.5	4.4	0.22
石原A	574	8.0	13.9	0.40
石原B	407	8.1	9.0	0.36
石原C	108	6.1	5.2	0.35

3. 1次元流動シミュレーション

3.1 基礎式と計算条件

真尾・石原地区で発生した土石流の 1 次元流動シミ ュレーションを行った.流路断面は長方形で近似し, 側岸は直立を保ったまま水平方向に侵食され,侵食土 砂は側方流入として流れに取り込まれるとした.また, 河床は条件により侵食または堆積するものとした.基 礎式は非定常の運動方程式と全相・固相における連続 式,河床・側岸の侵食速度式を用いた.侵食速度式は 高岡により提案された式を用いた³⁾.境界条件として, 上流端で崩壊土量を一定の流砂濃度 0.4 で 60 秒間与え た.崩壊土量は真尾,石原A,Bで1500m³,石原Cで 500m³とした^{1),2)}.計算条件は平均粒径 d=30cm,流速 係数φ=5,土塊の最密充填濃度 C_{*}=0.7 とした.また初期 の流路幅は笠井の式から求められる値とし,時間刻み 幅をΔt=0.25 秒,空間刻み幅をΔx=25m とした.

3.2 計算結果

図-4に真尾,石原Bの下流端における流量の時間変 化を,表-2に真尾・石原地区で発生した土石流の下流 端でのピーク流量と流速,水深,流砂濃度を示す.シ ミュレーションからも真尾・石原Cよりも石原A,B の規模が大きかったことが確認出来た.下流端におけ る流出土量においても真尾が3000m³程度であるのに対 し,石原A,Bはそれぞれ17000m³,11000m³であり, 石原では大量の土砂が下流に流出する結果となった.

4. 2次元氾濫シミュレーション

4.1 基礎式と計算条件

石原Bにおいて,1次元流動シミュレーションに得ら れた流量・流砂濃度・水深を境界条件として与え,2次



図-5 崩壊から2分後と3分後の流速ベクトル図(石原B) 元氾濫シミュレーションを行った.基礎式は運動方程 式と全相・固相における連続式,河床の侵食速度式を 用いた.また時間刻み幅を $\Delta t=0.1$ 秒,空間刻み幅を $\Delta x= \Delta y=10m$ とし,計算条件は1次元流動シミュレーシ ョンと同様の値を用いた.

4.2 計算結果

図-5 に土石流の流速ベクトルの方向を示す. 流速ベクトル図から下流に流出した土砂が下流の建物を巻き 込みながら西側に広がっていく様子が確認出来た. 土 石流は土砂を堆積させながら流下し,下流の集落にお いて最大で 70cm 程度の堆積を生じていた. 石原 A でも 同様に土砂流出による氾濫が起きていることから,石 原地区では広範囲に渡って土砂が流出し氾濫・堆積し たことが分かった.

5. おわりに

本研究では2009年7月に防府市で発生した土石流の 現地調査・シミュレーションを行い,現地調査・シミ ュレーションともに真尾地区より石原地区の方がピー ク流量・流出土量が大きいことが確認された.また石 原 B の氾濫シミュレーションより,土石流が下流で西 側に広がりながら氾濫・堆積することが確認された.

謝辞:シミュレーションについては,名古屋大学の高岡広樹 氏に助力を受けた.また,本研究は,一部,科学研究費(代表, 山口大学 羽田野袈裟義教授)の補助のもとに実施した. 参考文献:1) アジア航測(株):平成21年7月中国・九州北部 豪雨災害,2009.2)古川浩平他9名:2009年7月21日山口 県防府市での土砂災害緊急調査報告,砂防学会誌,Vol.62, No.3, p.62~73,2009.3) T. Takaoka, H. Hashimoto and M. Hikida: Simulation of landslide-induced debris flow- The Atsumari debris flow disaster in Minamata City, Japan, Debris-Flow Hazards Mitigation: Mechanics, Prediction, and Assessment, Proceedings of Fourth International Conference, pp.353-363, 2007.