ハイスピードカメラを用いた 土石流内の粒径別砂礫挙動の把握

鳥取大学工学部 和田孝志,熊谷優宇人 虫明寛人,三輪 浩



研究の背景と目的
 既往研究
 研究概要

 (水路実験と"Dipp-Motion 2V"による

砂礫移動軌跡追跡)

4. 実験結果と考察
 5. まとめと今後の予定

1. 研究の背景と目的

土石流は**大小さまざまなサイズの砂礫** で構成 ⇒土石流の流下とともに**先頭部に大き** な礫,後続部には細粒土砂が集積



1977(一部加筆)

(砂防鋼構造物 研究会HPより)

国立研究開発法人防災科学技術研究所 水・土砂防災研究部門HPより

那智川土石流災害(和歌山県,平成23年)

(透過型砂防堰堤での巨礫

<u> 雄忠志内川3号砂防堰堤(北海道利尻島)</u>

土石流被害

拡大要因

YAHOO!災害カレンダーより



広島市土石流災害(平成26年)

家屋・道路による狭窄部 での土石流の閉塞

堆積深2.0m程度

広島市土石流災害(平成26年) (和田撮影)

1.研究の背景と目的

土石流現地観測や水路実験にて,土石流 流下に伴う先頭部での大礫集積が確認され ている

土石流内部の逆グレイディング(大粒子の 浮上)に関して、いくつかのメカニズムが提案 されており、統一的な見解が得られていない.

複数の砂礫混合条件(2粒径混合)で 土石流先頭部の大粒子集積メカニズム (逆グレイディングの形成メカニズム)を 水路実験により検証 6粒径配合混合砂礫, L=175cm, q=100cm²/s, θ =15度

115cm下流地点通過約0.37秒後



土石流先頭部の様子(和田らの既往実験)



水路実験に用いた砂礫

1. 研究の背景と目的

土石流内部の逆グレイディング(大粒子の浮上)等に関する既往提案モデル



2. 既往研究 宮本1985の研究について

- ・全長12m,幅10cmの可変勾配直線水路を用いて,θ=15°,17°,20°,22°の 4通りの勾配,流量1~3L/secの条件で実験
- ・ 2mm~15mmの5粒径から2粒径を1:1または1:4に混合
- ・<u>土石流先頭部から20L分を採取し、大粒子と小粒子の存在割合を計測</u>



2. 既往研究 和田・前田・三輪2020の研究について 実験条件





◆4種類の異なる粒径砂礫から2種類配合
◆水路下端で土石流先頭部を分割して採取し、
土石流先頭部の大小粒子存在割合を把握
◆流下距離および水路勾配も変化させる

	実験砂粒度構成			実	
Case	粒径 <i>d_L</i> (mm) : <i>d_S</i> (mm)	配合割合 P _{L0} : P _{S0}	平均粒径 <i>d_{m0}(mm)</i>	験 水 路	水路勾配 <i>θ</i> (°)
Case 1.1	10.7 mm: 7.1 mm	1:1	9.25	Α	15, 20 25
Case 1.2		1:4	8.10	A B	15, <mark>20</mark> 25 15
Case 2.1	10.7 mm·	1:1	8.55	Α	15, 20, 25
Case 2.2	3.0 mm	1:4	6.44	Α	15, 20, 25
				В	15
Case 3.1	10.7 mm: 1.4 mm	1:1	8.50	A	15, 20, 25
Case 3.2		1:4	6.28	A	15, 20, 25
				В	15
Case 4.1	7.1 mm: 3.0 mm	1:1	5.77	A	15, 20, 25
Case 4.2		1:4	4.53	A	15, 20, 25
				В	15
Case 5.1	7.1 mm: 1.4 mm	1:1	5.65	A	15, 20, 25
Case 5.2		1:4	4.19	A	15, 20, 25
				В	15
Case 6.1	3.0 mm: 1.4 mm	1:1	2.46	Α	15, 20, 25
Case 6.2		1:4	1.97	Α	15, 20, 25
				В	15

※結果のばらつきを考慮して各Caseで3回試行



先頭部に近づくほど土石流内部の大粒子存在割合が増加、小粒子存在割合が減少



水路下端での土石流内部の粒径別存在割合の時間変化

流動層内部では

・大粒子は比較的一定の高さで流下 ・小粒子は流下とともに流動層下層に落ち込み 下層の小粒子は大粒子による遮蔽のため上昇し難く, 上層の粒子よりも流下方向の移動が遅い



※粒径10.7mm礫は青, 粒径7.1mm礫は黄に着色





先頭部流動層内部の砂礫移動の様子 (10.7mm:7.1mm=1:1配合 20°多







0.257

0.242

1.4mm

1.4mm

Case 9

Case 10

7.1mm

3.0mm

0.228 0.196

0.181 0.169

7.1mm

3.0mm

0.619

0.517

1.4mm

1.4mm

0.632

0.605

0.562

0.524



使用ソフト: Dipp-Motion

Dipp-Wotion V

市販ビデオカメラ,スマホ動画,ハイスピードカメラ,エコー画像, 顕微鏡画像などの業務用カメラまで、あらゆるカメラで得られる動 画像から画像処理(座標化)を行い、物理量(変位・加速度・距 離・角度など)を計算できるソフトウェア

・撮影動画を1コマずつ再生可能 ・動画のデイタイザー

先頭部砂礫の移動軌跡追跡の概要

★観測軸に土石流先頭部到達後0~1秒間で, 観測軸から-3cm~+3cmの範囲内で動いている砂 礫を対象

★観測軸における水位と河床位の時間変化も測定

★大粒子,小粒子を20個程度選定し,それぞれの 粒子の1コマごとの重心位置をプロット(座標化)





江頭らの近似流速分布(鉛直土砂濃度分布を一定)による流速分布の妥当性検証

$$\frac{u(z)}{u_*} = \frac{2}{3} \left[\frac{\left\{ \left(\frac{\sigma}{\rho} - 1 \right) \bar{c} + 1 \right\}}{f_d + f_f} - \frac{\left(\frac{\sigma}{\rho} - 1 \right) \bar{c} \left(\frac{\bar{c}}{c_*} \right)^{\frac{1}{5}} \tan \phi_s / \tan \theta}{f_d + f_f} \right]^{1/2} \frac{h}{d} \left\{ 1 - \left(\frac{h - z}{h} \right)^{3/2} \right\}$$

$$f_d = k_d (1 - e^2) \frac{\sigma}{\rho} \bar{c}^{1/3} \qquad f_f = k_f (1 - \bar{c})^{5/3} / \bar{c}^{2/3}$$

u(z):高さzにおける流速, u_* :摩擦速度(= $\sqrt{ghsin}\theta$), g:重力加速度, θ :河床勾配, σ :砂礫の質量密度, ρ :水の質量密度, c:砂礫の断面平均体 積濃度, c_* :河床堆積物の充填濃度, h:土石流流動深, d:砂礫の代表粒径, f_d :非弾性衝突によるせん断応力に関する係数, f_f :間隙流体のレイノルズ 応力に関する係数, k_d , k_f :実験定数(それぞれ0.0828, 0.25), σ :反発係数(0.80)







5.まとめと今後の予定

■移動軌跡追跡データを鉛直方向の区間ごとに平均化させることで、
 流下方向流速分布が小粒子対象の流速分布式と一致
 →小粒子が支配的な2粒径混合砂礫土石流では、流れが小粒子
 によって受け持たれる(宮本(1985))

■河床鉛直方向の移動速度分布は明確ではなかった
 (→深さ別の鉛直方向の移動速度に違いはない?)
 →移動軌跡追跡の対象砂礫が少なく,砂礫の移動軌跡の
 読み取りデータを増やす.

■実験結果と混合粒径土石流の大粒子に関する既往提案上昇速度 式(Takahashi(1980), 宮本(1985)など)との比較

ご清聴ありがとうございました.