

土石流の流動性について

香川大学農学部 ○井筒 勝彦
佐伯建設 KK 中村 博二
橋本測量設計 岡田 寛二
新居浜農協 真鍋 和久

1. まえがき

土石流の発生についての場所、日時の予測が殆んど立たない現状と、土石流が大きれば危険性を含んでいるため、十分な観測体制を敷いている所は、特定な箇所を除けば皆無である。しかしながら、土石流自体の物理特性を知る上には、まずその流速を計測することが第一歩である。このうが観点に立って我々は、土石流の流速を第一の課題として昨年実研究を行なって来た。この流速については、土石流の弯曲部を利用して計算を行なうが、「土石流の直進性」(必ずしも否定しないが)の原則が信じられているため、十分理解が得られない。この直進性とは、物理的バランスを無視してまで、土石流は直進しないし、地形上の障害物を避けてカーブして流れることで、土石流の直進性を少しも損うものではない。以上のこととは、土石流災害の航空写真で十分裏付けられる。

2. 土石流の流速について

土石流の流速は、昨年發表の通り、場所によって異なるが、 10m/sec から 70m/sec がほとんどです。兵庫県一宮町の土石流も 9.3m/sec 7.7m/sec 13.0m/sec で、 10m/sec 前後である。⁽²⁾

1978年4月18日 新潟県中頸郡妙高市関山の、赤倉山の土石流は、地形状の特性からあたり弯曲部は見当らないが、崩壊地点の直下に二箇所の弯曲部が見られる。この地点において、遠心力を仮定して試算したのが表1、表2である。

3. 弯曲流の屋内実験

土石流弯曲部において、遠心力を仮定して流速は計算できるが、その精度とか信頼度が問題である。我々は、屋内において、巾 20cm 、勾配 20° 、直線部の長さ 180cm 、弯曲部 $R=66.4\text{cm}$ のアクリル板の水路を製作した。試料はカオリナイト、谷尻、赤倉の土（自然土は 4.20μ 以下）を用い、含水比を色々変えて 3l の試料が水路の上流端の水槽に入れ、8ミリカメラを使用して、撮影を行なった。コマ送りの精度の確認（タイマー）として、データーレコーダーのリールの回転が常時被写体内に入るように設置して実験を行なった。その結果、表3を得た。実験の様子から弯曲部の曲率は、少し強過ぎたようでもあるが、弯曲流の流速の誤差は 10% 以内に入り、十分実用に耐え得るものと考える。

4. 土石流の加速過程について

3の実験の中、試料を流し始めから加速していく過程を整理してみた。

$$v = al^b \quad \dots \dots \dots \quad (1)$$

ここで v ； 流速 (cm/sec) l ； 流下距離 (cm) a, b は定数。 とば、に。

この状態を、流体が急斜面を落すしていくことを中心的に仮定し、次元解析した結果

$$\frac{l \cdot v}{\nu} = \varphi \left(\frac{g^{\frac{1}{2}} l^{\frac{3}{2}}}{\nu} \right) \theta^f \quad \text{--- --- --- --- --- (2)}$$

ここで ν ; 動粘性係数 (m^2/s) g ; 重力の加速度 θ ; 勾配 f ; 定数

(2)式の定数の部分を a , b の中に含むと考えると、(1)式は十分理解できる。

この研究は、53年度文部省科学研究費の援助により行なったものである。記して謝意を表す。

(1) 井筒他；昭和53年度砂防学会研究発表会概要集 p. 116~117

(2) 井筒他；昭和53年度農業土木学会京都支部研究発表会 講演要旨集 p. 38~39

表-1 土石流の流速

場所	高低差(A) m	土石流幅(w) m	$\tan \theta (A/w)$	流速(m/sec)
A-A'	1.55	24.19	6.41×10^{-2}	2.18
B-B'	1.94	26.24	7.39×10^{-2}	2.71
C-C'	1.55	21.32	7.27×10^{-2}	2.64
D-D'	2.33	18.86	1.24×10^{-1}	9.98
E-E'	2.33	25.01	9.32×10^{-2}	8.65

R = 82.0 m

表-2 土石流の流速

場所	高低差(A) m	土石流幅(w) m	$\tan \theta (A/w)$	流速(m/sec)
A-A'	4.13	80.4	5.14×10^{-2}	12.43
B-B'	1.13	89.4	1.27×10^{-2}	6.17
C-C'	2.25	89.4	2.52×10^{-2}	8.69
D-D'	2.25	99.2	2.72×10^{-2}	8.26
E-E'	1.88	82.0	2.29×10^{-2}	8.29

R = 306.7 m 表-1, 2 は図-18参照

表-3 流速の計算値と実測値の比較 (カオリナイト)

	含水比(%)	最大迎刃高 (流下距離)	計算値	実測値	Percent error
No. 4	200.11	275 cm	304	313	-2.9%
No. 6	220.24	280	394	385	+2.3
No. 7	240.98	273	249	268	+7.1

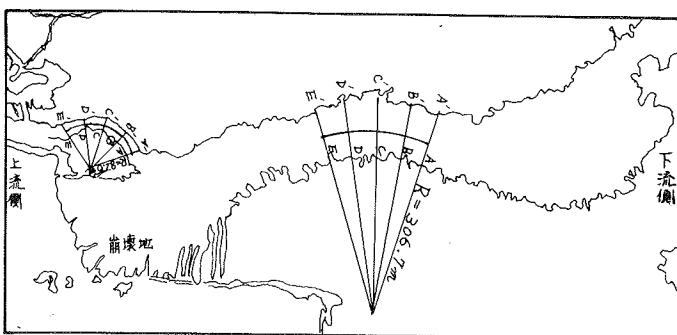


図-1 白田川上流部

付記

実験に当り、新潟県新井砂防事務所から資料の提供を受けた。記して謝意を表します。