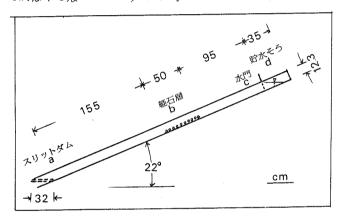
# 静岡大学 農学部 大村 實

### し、はじめに

土石流の頭部を左右両岸方向へ二つに分けるねらいで、四種類のスリットダム模型を製作した。これらによる土砂堆積効果を水路実験で検討する。

## 2 実験方法

例1のような木製水路が実験に用いられた。水路上には模凝土石流源として、軽石層が一様にしき 並べられた。 上流端に貯水槽、下流端にスリットダムが設置された。水路と軽石層の諸元は、それ ぞれ表1と表2のとおりである。



程水鎮実 1包

Fig-1 Experimental flume channel a:slit dam, b:pumice layer, c:gate, d:water tanck

貯水槽の水門を開くことにより、洪水段波を発生させ、軽石層を模凝土石流に転化させ、これをスリットダム上で堆積せしめる。この状況を8mmで撮影、観察し、平均流速を求めた。スリットダムとして、だ一ム間の勾配と開き角の異なる4種類の模型が製作りれた。それらの構造は表づ、図2のとおりである。各ダムタイプ(A~D)について、堆積形能・堆積位置・残留車量が比較された。

表 実験水路の諸元

Table-1 Outline of flume

а	長さ	335 em
b	幅	18.0 cm
С	深さ	12.3 cm
d	角度	22.0 °

a:length, b:width, c:depth, d:slant angle

表-2 軽石層の諸元

Table-2 Pumice layer

a	粒径	5 -	20	mm
b	みかけ比重	1.1	.3	
С	総重量	500 -		
d	分布範囲	50 x	18	cm <sup>2</sup>
е	下端からの位置	155	5	cm

a:diameter, b:specific gravity, c:weight, d:area, e:location

### 表3 スリットダムの構造

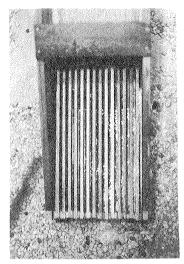
Fig-3 Structure of slit dam

	A	В	С	D
a 逆こう配。	0	0	7.65	7.65
b 水平開き。	0	6.17	0	6.17
C すき間 ऱऱ	6	-6-	6	-6-

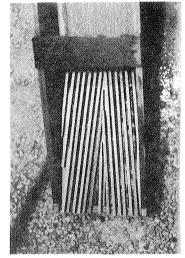
a:rising gradient, b:split gap in V, c:opening gap

## 3、 実験結果

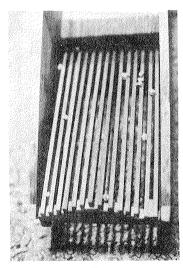
スリットからの排水と、ビームによる誘導・抵抗によって、大部分の模擬土石奈が入りットダム上に堆積した。 顕部の堆積的態は、凹・凸・平の3様が見られ、堆積位置は流心部と左右両岸で異なる



A型 スリットは水平で平行 parallel and level

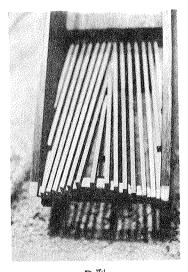


B型 スリットは下流で網<V字 V shape at the center



ご型益勾配で中央部ほどき

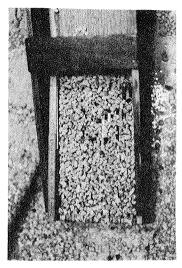
rising gradient



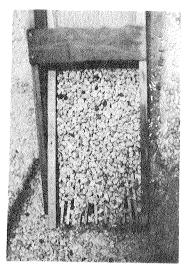
D型 B型とC型の組合わせ combination of B type and C

図-2 スリットダム模型の構造

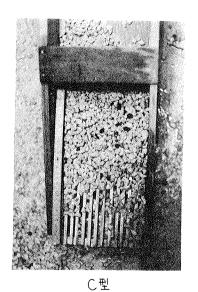
Fig-2 Structure of slit dam model



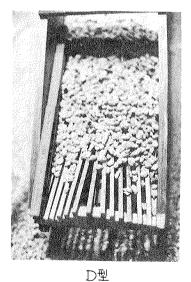
A型 頭部かとび出した Head front was over-flowed.



B型 中央先端部でスリットから落る A part of front was dropped in slit.



大部分が堆積した Most debris was deposited at slit dam.



D型 頭部がV字状に分離した Head front was split away like V shape.

# 図4 実験ナンバー8~11での堆積状態。

Fig-4 Deposit state at each slit dam to Run 8 - 11

(IM-3 参眠)。各実験における結果の概要は表-4に- 指されるとおりである。実験ナンバー8~IIで は ダム構造以外の条件加等しい。これらの堆積的能は例4に示されている。

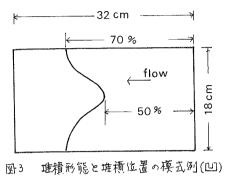


Fig-3 Schematic example of shape and location of deposit (concave type)

### 表-4 実験結果の概要

Table-4 Outline of experimental results

N.	a.貯水量			平均流速 cm/sec	e,型式		たい積状 位置%を	電電影	3%
1	3.0	630	176		A		O.F	48	
2	1.0	560	176	128	A		O.F	82	
3	1.0	600	155	151	A		O.F	95	
4	1.0	600	155	146	C	+	40-60	100	
5	1.0	600	155	146	C	+	50-70	100	
6	1.5	700	155	158	A				
7	1.0	650	155	139	C	+	70-95	100	
8	1.5	650	155	134	C	+	65-90	100	
9	1.5	650	155	154	В	-	95-65	90	
10	1.5	650	155	154	D	+	70-80	100	
11	1.5	650	155	176	A		0 F	78	_
+・おう -・とつ .0: 平 .0.F:とび出し						_			

a:reserved water, b c:weight and location of pumice layer d:mean velocity, e:dam type, f g h:shape,location and weight of deposit, +: concave, -: convex, 0: straight, 0.F: over flow

### 4 おわりに

模型実験でとり上げた条件下では、次のことが摘出される。

- 1 模凝土石流の頭部を圧石両岸方向へ二分させる12は 流い部を送勾配にしたC型 もしくはD型 のスリットダムが有効であった。実際には、流い部の損傷や両岸の侵食がい配される。
- 2 A型(いわゆる"すのこ")ダムでは、土石流を完全には止められなか,たので、ダム長をいくらか 長くする必要があるう。
- 3. 応用には相似則を考慮した多くのデータか必要、設置場所は流路内よりも、土砂か分散し得るよ うな、流路の出口 扇状地の頭部の方などか効果的と思われる。

なお、以上の実験は昭和60年度文部省科宮研究費(自然災害特別研究1)の交付によってなされた。

# 参考す献

谷口義信:土石兪段液と河床せん断応力の関係、昭和57年度科学研究費補助金研究成果報告書 1983

#### SUMMARY

Hiroshi OMURA: Model experimental study on the divergence effect of slit dam against debris flow, Pro-In order to test the effect of slit dam that can split the ceeding of 61th Sabo symposium, 1986 front head of debris flow to stop the forward movement, model experiments were carried out by a flume that was 325 cm long, 18 cm wide, 12.3 cm deep and set at angle of 22°. Also the model slit dam was attached in level state at the outlet of flume, where 4 kinds of slit dam that were made for comparison are as follows.

- A: standard type of flat parallel beams
- B: divergence type in level like as V rake C: rising gradient type that is ca  $8^{\rm o}$  at the center line of stream D; combination type with above B and C
- As the source of debris flow, pumlce layer whose diameter was  $5-20~\mathrm{mm}$  of specific gravity 1.13 was spread in the area of  $50~\mathrm{x}$   $18~\mathrm{cm}$  on the bottom of flume. Where model debris flow that was triggered by hydraulic bore arrived at the slit dam, because the contained water in debris flow was drained out from slits and the direction of movement was led to right and left banks by beams of dams, almost debris flow was stopped on the slit dam. Particularly the slit dam of D type or C was effective to split the front head of debris flow. But there are fear of erosion of both banks and damage of central beam.