

ベンの付設によるスリット付き砂防ダムの改善

徳島大学大学院 学生会員 榎本真二
徳島大学工学部 正会員 岡部健士

1.はじめに スリット付き砂防ダムは、中小出水時に水位低下および流路を集中させることにより堆砂の再浸食を促進させ、貯砂容量の回復を期待するものである。しかし、通常のスリット付き砂防ダムでは、ダム直上流面と堆砂層との偶角部に発生する横断方向の軸をもつ渦構造が原因で、必ずしも期待した効果が得られない。筆者らはすでに、その渦構造の影響を軽減する方策として、スリット部に鉛直の導流板(以下ベンと呼ぶ)を付加することの有効性を見出している。¹⁾

本報告では、ベン工の幾何条件が、排砂効率に及ぼす影響を検討した移動床実験の結果を紹介する。

2.実験装置および実験方法

実験には、幅70cm、深さ30cm、長さ400cm、勾配1/1000の水路を用いた。水路下流端には、図-1に示すような厚さ15mmの合成板スリット付き砂防ダム模型と、図-2の

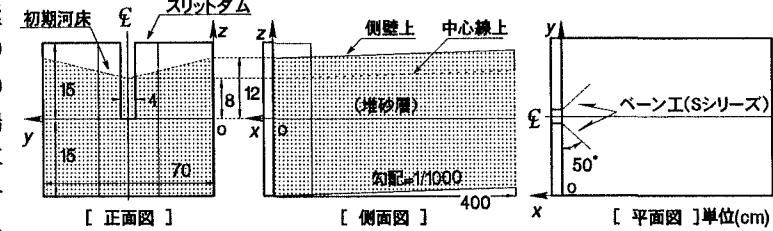


図-1：実験水路とベン工の概要

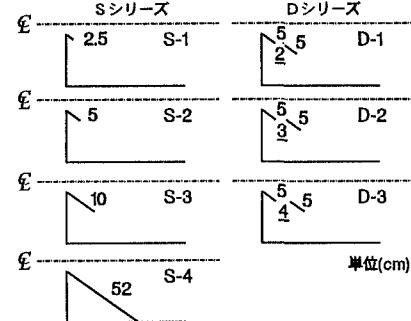
ように長さと配置様式を変

えた7種のベン工模型(厚さは3mmで、1対のものをSシリーズ、2対のものをDシリーズと呼ぶ)を設置した。実験では、ベン工を設置しない場合(case-N)および図-2に示す各様式のベン工を設置する場合(case-Sシリーズおよびcase-Dシリーズ)について、粒径3mmの一様砂を、図-1において“網掛け”して示した仕上がり形状となるように敷き詰めた初期堆砂層モデルに、定常流量3.3ℓ/sを各々3時間ずつ通水し、この間の排出土砂量の時間変化と通水終了直前の水位と河床位を計測した。なお、初期堆砂層表面の横断形状をV字上にしているのは、流路の著しい蛇行を抑制するためである。また、通水流量は、case-Nで浸食流路がほとんど発達しない条件のもとに決定した。

3.実験結果および考察 図-3および図-4は、それぞれcase-Sおよびcase-Dシリーズごとに、水路中心線に沿う水位と河床位の縦断分布の計測結果をcase-Nにおける結果とともに描いたものである。はじめに、図-3に注目する。まず、case-S-1の水位と河床位の分布はcase-Nの場合のものとほとんど変わらず、ベンにはある程度以上の長さが必要であることが分かる。両caseでは、ダム直上流面に沿って横断方向の水平軸をもつ渦構造が現れ、これが原因して接近流が堰上げられ流水幅が拡大するとともに、渦流によって堆砂デルタの前面を落下してきた砂粒子が上流側に再輸送される様子が観察された。これに対して、case-S-2～S-4では、水位、河床位ともに大幅に低下しており、浸食流路の形成・発達の状況がうかがえるが、浸食流路の深さや伸展範囲はcaseごとに相違している。すなわち、最も深く、かつ長い浸食流路が形成されているのはベンを極端に長くしている(この場合は、ベンと言うより導流壁と呼ぶべきかも知れない)case-S-4に

注) 数字はベン長さ、下線付き数字はベン間隔を表す。

図-2：ベン工の付設パターン



【キーワード】：スリットダム、土砂排出、ベン工、浸食流路

連絡先：住所〒770 徳島市南常三島町2-1 TEL(0886)56-9407 FAX(0886)56-7333

おいてであるが、ベンの長さがその約1/10しかないcase-S-2の場合でも、前者におけるものにほぼ匹敵する浸食流路の発達が認められる。ただし、ベン長を再度増大させたことになるcase-S-3の場合には、浸食区間の長さが大幅に減少している。参考のために、各caseの総排出土砂容積Vを表-1にまとめている。case-SシリーズのVの大小関係は、上述した浸食流路の発達状況と対応しているが、Vにおいても、case-S-2とcase-S-4の値の差は小さい。以上の結果より、実用上の観点も加えながら判断すれば、1対設置する場合のベンの長さには、ある適正値があると思われる。一方、case-S-2～S-4の水位は、河床位のものと対応した相違を示しており、ダム直上流での水位を如何にして低下させるかが、この種の工法の改善のポイントであろうと推察される。

次に図-4に注目する。case-Dシリーズでは、いずれのcaseも水位および河床位とともに、case-Nのものに比べて大幅に低くなっている。また浸食流路の発達状況は、各caseごとに大きく異なっている。詳しく見ると、まずベンの間隔が最も狭いcase-D-1では、case-S-2と同程度の発達が認められた。次にベンの間隔を少し広げたcase-D-2では、全caseの中で最も発達した浸食流路の形成が認められた。しかし、更にベン間隔を広げたcase-D-3では、浸食区間の長さや深さが大幅に減少し、浸食流路の発達がほとんど認められなかった。一方、表-1から全caseのVの大小関係について見ると、最も浸食流路が発達したcase-D-2では、Vの値が最も大きくcase-Nのものに比べて約3倍もの総排出土砂容積が認められた。以上のことより、ベンを2対設置する場合、ベン間隔に最適な間隔があると思われる。また、ベンを最適な間隔に設置すれば、ベンを1対設置したものよりも良好な浸食流路の発達が期待できる。

4.おわりに 本研究では、スリット付き砂防ダムの排砂効率を改善するために、ベン工

を付設し、その幾何条件を変化させなかせら移動床実験を行った。

その結果、ベンを1対設置した場合では、適当な長さのベンを付設することにより良好な浸食流路の形成が見られ、排砂効率改善に適正なベン長さがあることが示唆された。また、ベンを2対設置した場合では、ベン間隔に最適値があり、ベンを最適な間隔に設置すれば、ベンを1対設置したものよりも排砂効率改善に有効であることが示唆された。今後、固定床実験を行い、ベン工が流れ構造に与える影響について検討していきたい。

【参考文献】1)岡部・穴瀬：既設スリットダムの改善工法に関する研究、第2回四国支部技術研究発表会、pp.194-195、1996

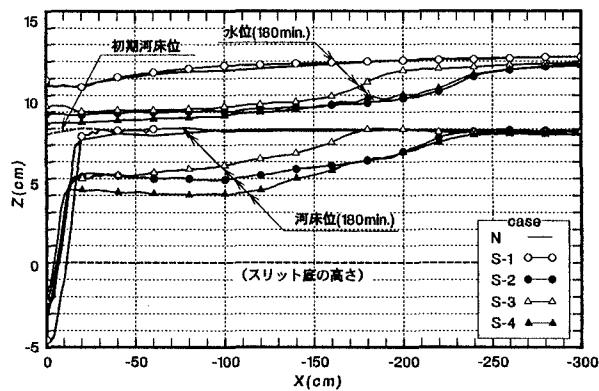


図-3：case-Nおよびcase-Sシリーズの
河床位・水位の縦断分布図

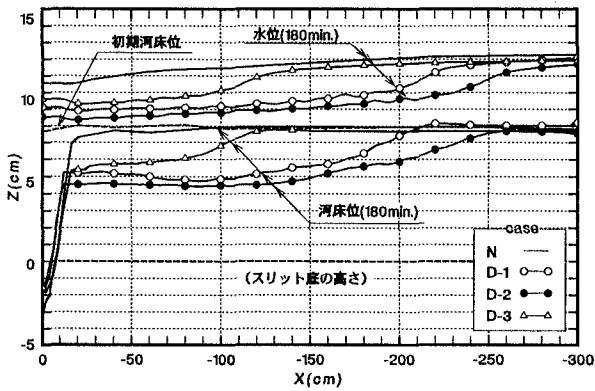


図-4：case-Nおよびcase-Dシリーズの
河床位・水位の縦断分布図

表-1：総排出土砂容積

case	$V(cm^3)$	$V/V(case-N)$
N	6498.94	1.00
S-1	8933.10	1.37
S-2	15009.17	2.31
S-3	10787.84	1.66
S-4	17035.05	2.62
D-1	13314.44	2.05
D-2	19125.87	2.94
D-3	9153.41	1.41