

緩傾斜河岸弯曲水路におけるペーン工を用いた侵食制御に関する実験

摂南大学大学院 ○学生員 塚田 貴久

摂南大学工学部 正会員 澤井 健二

はじめに

これまでの川づくりでは、コンクリート護岸、河道の直線・単純化、中州やワンドの除去、河床の整正といった利水・治水性を主として河川が計画され、維持管理されてきた。しかし、これから川づくりでは、洪水に対する安全はもちろんのこと、生態系の保全・回復、また、景観・親水性などを考慮した川づくりが進められなければならない。そこで、本研究は、多自然型河川工法における緩傾斜河岸を有する弯曲河道の河岸保護のためにペーン工を利用し、河床洗掘・河岸侵食双方の軽減に有効なペーンの設置方法とその効果を実験的に検討するものである。

実験方法

実験は、図-1に示すような、実験区間長約600cm、水路幅40cm、水路底面幅10cm、中心曲率半径92cm、上流直線区間約100cm・下流直線区間約200cm、水路勾配1/324の180°弯曲水路で、平均粒径約0.5mmの珪砂（5号砂）を敷き詰め行っている。なお、河岸の法面勾配は1:3とし、下流端は堰上げを行い、実験区間が等流になるようにしている。実験は、表-1に示す条件で行った。流量については、台形断面直線水路（1:3の緩傾斜断面で水路底面幅10cm）で5号砂が動き出す流量を算定し、定常的に与えている。給砂は上流端で河床が上下しないよう留意しながら行った。Case 1は、1:3の緩傾斜台形断面水路に何も設置せずに実験を行った。Case 2, 3におけるペーン工の諸元の決定には福岡・渡辺氏ら¹⁾の方法を利用した。Case 2のペーンの高さは初期水深の1/2程度（0.6cm）とし、Case 3, 4のそれは當時水面上にあるように3.0cmとした。Case 2, 3のペーンの設置位置は、図-2に示すように、外岸の初期汀線より内に約6.0cmの点とし、その間隔は9.4cmとした。よって、ペーンの設置数は32個となる。Case 4のペーンの設置位置の決定には、図-4に示すように1個目のペーンは上流部水路底部中心線の延長が法じりと交わる点とし、ペーン工の迎え角（θ）は-15°（内向き）とした。2個目からのペーン工の設置位置は1個目の点より-15°の線が

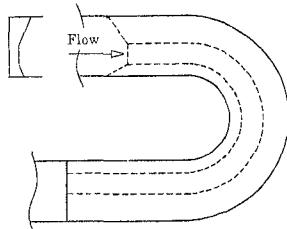


図-1：水路平面図・横断図

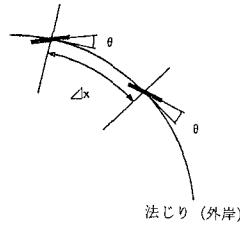


図-2：ペーン設置位置(Case2,3)

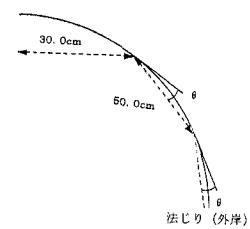


図-3：ペーン設置位置(Case4)

表-1：実験条件

Case	流量 (l/s)	ペーン工	ペーン高 (cm)	ペーン長 (cm)	迎角 (°)	ペーン数 (個)	L/h	H/h	$\Delta x/h$	B'/B''
1	0.612	無	-	-	-	-	-	-	-	-
2	0.616	有	0.6	2.4	18	32	2.0	0.5	7.83	2.87
3	0.602	有	3.0	2.4	-15	32	2.0	2.5	7.83	2.87
4	0.615	有	3.0	10.0	-15	6	8.33	2.5	41.7	2.87

h:初期水深、L:ペーン長さ、H:ペーン高、 Δx :ペーンの間隔

B':初期水面幅、B'':外岸汀線からペーンまでの距離

キーワード：多自然型河川工法、弯曲水路、緩傾斜河岸、ペーン工

連絡先：〒572-8508 寝屋川市池田中町17-8 Tel 0720-39-9124 Fax 0720-38-6599

法じりと交わる点とし以下同様に設置した。前記の設置方法より、バーンの設置数は6個となる。なお、初期水深は予備実験より約1.2cmを得ている。

実験結果と考察

図-4～7はCase 1～4における通水3時間後の河床位から、通水前の河床位（初期河床位）を引いた値を、表したものである。なお、斜線部は3時間後の河床が、初期河床よりも低下している部分である。Case 1（図-4）では外岸付近で河床は洗掘され、河岸侵食も激しく広範囲にわたって生じており、内岸での堆積も見られる。また、河岸で侵食された砂が水路部に堆積し、全体的に河床が上昇しているのがわかる。Case 2（図-5）の場合もCase 1と同様のことが生じており、一部法じり付近で激しい洗掘が起こっている。特に、90°弯曲した位置での外岸の洗掘および内岸付近の堆積が顕著に生じている。次に、Case 3（図-6）ではバーン高が水面よりも上に伸びているため、河岸の侵食はほぼ抑制できているといえるが、バーン近傍で激しい洗掘が起こり、それが連なるかたちで広範囲にわたった洗掘となった。また、水路中心部において、縦断方向に連なるかたちの堆積が見られる。Case 4（図-7）においては外岸の河岸侵食が若干生じるが、法じり付近での洗掘は他のCaseと比べてさほど生じていないと言える。また、堆積も他のCaseに比べて抑制できている。以上の結果から、Case 4の手法でも河岸侵食と河床洗掘の軽減に有効であるといえる。

おわりに

河岸侵食防止と河床洗掘防止双方を考えると、Case 4で用いたバーン工が有効であることが本実験より得られた。今後、得られた実験データを基に実験を再現することができる数値解析モデルを構築し、現地スケールにおいても効果が得られるかを検討したい。

参考文献

福岡 捷二・渡辺 明英：バーン工の設置された弯曲部の流れと河床形状の解析

土木学会論文集 No. 447 / II-19, pp. 45～54, 1992. 5

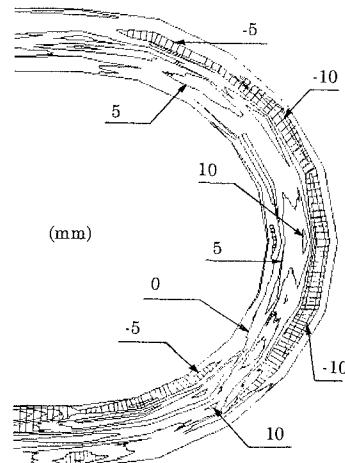


図-4：河床変化(Case 1)

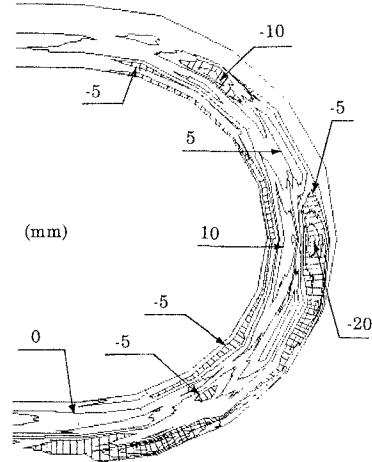


図-5：河床変化(Case 2)

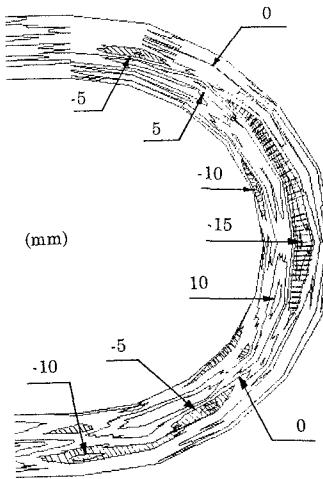


図-6：河床変化(Case 3)