

建設省 土木研究所 正員 稲賀亮三
建設省 土木研究所 正員 高橋 隆

1. はじめに

わん曲流に関する研究は依然として盛んに行なわれている。それだけ多種多量の研究素材を提供し、多くの興味をひいているからであろう。今回の報告は複わん曲水路の河床変動ととりあげ、流況との関連において考察する。すでに多くの研究により、単わん曲水路の場合には定量的には不十分ながらも定性的には大略の見当がつくまで至っていると思われる。自然河道に多くみられる複わん曲水路の場合は、とくに下流側のオ1わん曲において、上流側のオ1わん曲の影響を受け、一般にオ1わん曲とは異った特性を示す。そこで、複わん曲水路におけるオ1わん曲と単わん曲水路の流況特性を比較した後、複わん曲水路におけるオ1わん曲とオ2わん曲の流況特性と河床変動特性の相異点について検討する。ついで、わん曲水路における流況特性は水深/川幅比やフルード数のほか、水路の横断形状により著しく異なり、安走断面形状に近づくにつれかえりうせん状流れが減衰していくという興味ある実験結果について考察する。

2. 流況特性および河床変動特性のオ1わん曲とオ2わん曲における相異点

複わん曲水路のオ1わん曲と単わん曲水路における流況と河床変動上の相異点は、一般に極くわずかであり、わん曲末端部の特性が、複わん曲水路の場合に顕著ではないことのみに留意してあればよいように思われる。すなわち、単わん曲の場合にはわん曲角や、比曲率半径より比水深などとも関係するが、末端部において横断水位勾配が急激にゼロになり、強制渦の発生とともに末端部外岸側に持続の局所沈掘がみられることが多い。いっぽう複わん曲水路の変曲点付近では横断水位勾配が逆転し、オ2わん曲外側の水位上昇のために内岸側から外岸側に向う二次流が抑制され、とくに単わん曲の場合のような顕著な局所沈掘がみられないことが多い。これに対してもオ2わん曲ではオ1わん曲末端部の横断水位勾配のほかに、流速分布やらせん流の影響を受け、移動河床水路では補給砂分布をも考慮する必要があるのが非常に複雑になる。一般にオ2わん曲のオ1が条件がきびしくなり、河川の計画上は、法線形の緩和や中間の直線区間とるととの必要性についてすぐ報告している。

図-1は水路幅 $B = 15\text{m}$ 、水路中 心曲率半径 $R_c = 37.5\text{m}$ の90°わん曲が 2基連続して長方形断面複わん曲水路ににおける実験結果の一例で、それ それフルード数 Fr と水深/川幅比 h/B を固定した場合の、流線変化にあ るす各要素の影響と比較したものである。このようすは条件を得るために 河床勾配を変化させ、かつ粗度調整を行なっていふ。図-1よりみると 上層および下層流線とともにオ1わん曲よりオ2わん曲の方がやゝ下流側に集散している。これは横断水位勾配のはからに、オ2わん曲では流入するオ1わん曲のうせん流を反転させ

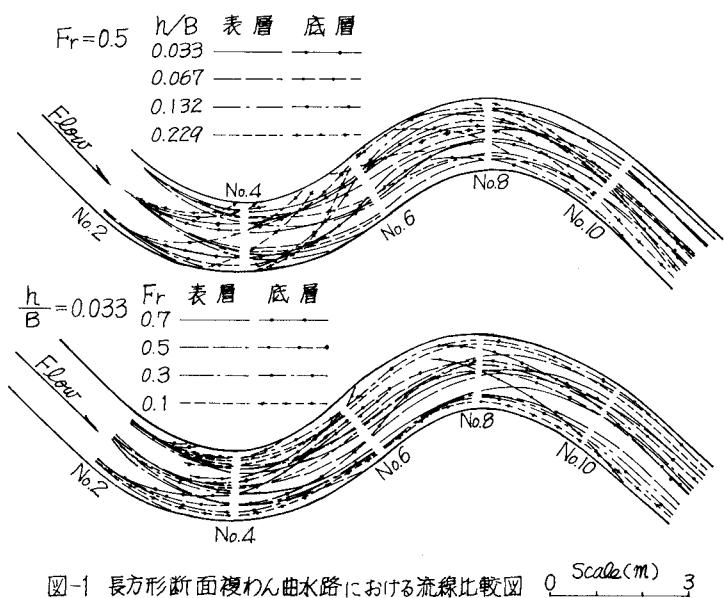


図-1 長方形断面複わん曲水路における流線比較図

く自身のうせん流を発達させるためと思われる。また、上層流線の集斂する位置は下層流線の集斂する位置の対岸側になる傾向を有している。

このような特性は F_r と b/B は同様の効果を有するが、実験範囲のように b/B の大きいときには b/B の影響が卓越する。このことは、河床横断形状の影響が強くなることを示唆するであろう。河床洗掘は掃流力のほかに補給砂量が関係するので、わん曲部ではうせん流の影響が重要である。図-2 とオイわん曲とオヌわん曲の洗掘位置の比較を行つた一例を示す。

つぎに、 $F_r = \text{一定}$ の条件でハイドログラフを通水した場合に、河床形は流量の増加に伴つて洗掘が促進する各段階での安定断面を形づくるが減水過程では全般的に深堀部は埋め戻される傾向を有するも、わずかであるのに対し、N69断面付近では著しく埋め戻しが促進したことは、オヌわん曲の特徴の一つに数えらるゝことができよう。

3. 横断形状の変化に伴う流況特性の変化

多くの理論的解析では河床横断形状の影響を考慮していない。しかし時に二次流は著しく変化することが実験によつて容易に明らかにされる。図-1 の長方形断面における流線形は移動河床では異つたものとなる。図-3 は $F_r = 0.5$ (一定) の条件で、 $b/B = 0.133$ での安定河床に $b/B = 0.100$ の通水を行つて得られた平衡河床における初期と最終状態の流速ベクトルの変化の様子を示したものである。

わん曲部における河床変化は、初期の水平河床の条件で急激に進行する場所と対岸のやや上流部に成長する堆積によつて洗掘が促進する場所とがある。しかし、いずれの場合もうせん流が減衰して上層と下層の流向が一致する方向に河床形は落ち着いていく。河床の限界掃流力に達する以前は、流砂型式にむづかしい河床変動は掃流力と補給砂に支配されるからである。図-4 は上層と下層の流線の交角と長方形断面の場合と安定に近い場合との比較したものである。図-3 からも同様の傾向が見出される。

4. おわりに

複わん曲水路は单わん曲とは異つて特性を有し、特にオヌわん曲は重要である。自然には複わん曲が多いのとわん曲の一般特性は複わん曲の研究によるべきものと思われる。ここで得た安定断面ではうせん流が減衰するとの仮説は、平衡河床形に対する二次元解析の妥当性を示唆し、須賀の簡単な方法による適合の可能性の一つの根拠を与えるともいえよう。わん曲部の局所洗掘対策としては、限界掃流力以上の材料で保護するとの他に、うせん流の発生・発達を抑えることが効果的であり、法線形の改善や杭出し水制、小枝、護岸勾配など種々の方法が考えられる。(参考文献) [1]須賀・馬場:年譲 46 年 [2][3]須賀:年譲 40, 41 年

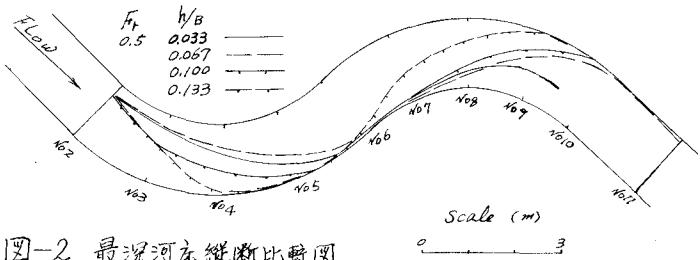


図-2 最深河床縦断比較図

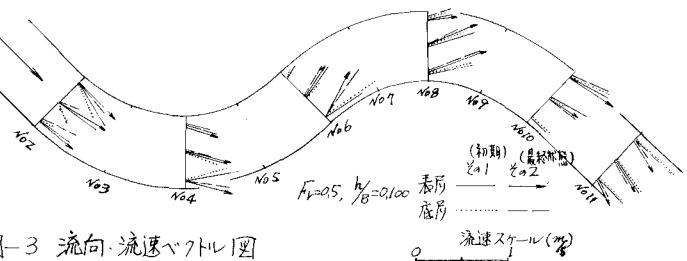


図-3 流向、流速ベクトル図

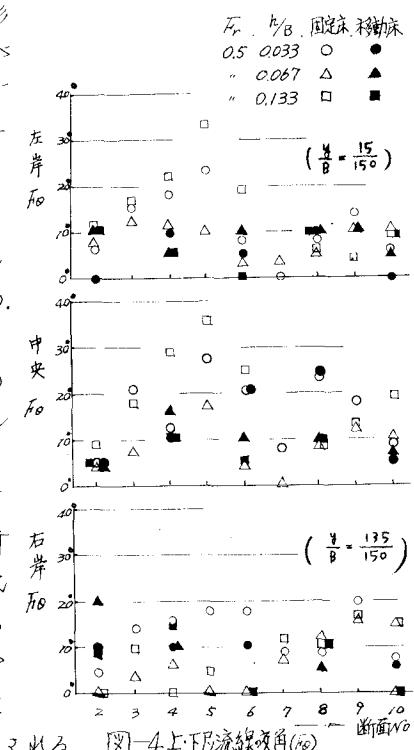


図-4 上下流線交角(度)