B - 1.6

# 節腹連続河道形成に関する実験的研究

Experimental Study on Gonrd Shaped Channel Formation

北見工業大学大学院	工学研究科社会環境工学専攻	○学生員	島 絵梨子 (Eriko Shima	a)
北見工業大学	工学部社会環境工学科	正会員	渡邊 康玄 (Yasuharu W	/atanabe)
北見工業大学	工学部社会環境工学科	正会員	吉川 泰弘 (Yasuhiro Yo	oshikawa)

## 1. はじめに

河道の安定的な維持を考える上で,河道の平面形状 の形成機構を理解することは非常に重要であり,治水 や河川環境の基本となるものである.一般に,河道の 平面形状として挙げられるものに,蛇行流路や網状流 路がある.これらの流路形態に関しては従来から数多 くの研究が行われ,様々な知見が積み重ねられてきて いる.

しかしながら、網状河川にみられる川幅が連続して 変化する節腹連続河道は、流路が収束し川幅が狭くなっ ている箇所(節)と流路が分散し河原が広く存在してい る箇所(腹)が交互に存在し、流路と植生が分布する河 岸の縦断形状が波状になっていることが特徴となって いる. このように節腹連続河道は河道形状が複雑であ るため、中小規模の出水でも著しい河岸侵食を引き起 こしたり、近年顕著になっている樹林化によって、流水 阻害を引き起こすこともある. また, 川幅が狭小の部 分をもつことから、河道内に貯留効果が存在する.網 状流路における節腹連続河道の形成機構の解明は治水 上,環境上も非常に重要な課題である.しかしながら, この、節腹連続河道は、形成機構をはじめ、その挙動 の解明が十分に行われていないのが現状である.本研 究では、河岸浸食が生じる直線水路に中規模河床波を 形成させ、河岸浸食がどの様に発生し、節腹連続河道 あるいは蛇行流路へと移行するのかを把握することを 目的としている. なお,本論文では,実験水路の規模 の関係で、直線水路からの河道の変化は初期の段階に とどまっているため、河道変化の極初期に焦点を当て 考察を行っている.

## 2. 実験概要

#### 2.1 実験方法および実験条件

実際に使用した水路は、図-1 に示す長さ 14m,幅 1.6mの直線水路である.使用した河床材料は、平均粒 径 $d_m$ が 0.765mmの均一な 4 号硅砂である.この河床 材料を水路上流端から下流 11m まで水路に平らに敷き 詰め、水路底を基準とした河床高を 10cm とした後に、 水路中央に深さ 2cmの直線河道を人工的に形成したも のを初期流路とした.河床勾配は 1/100 である.水路 の上下流端には初期流路と同じ形状の固定堰を設置し ている.実験条件は表-1 に示すように、初期の無次元 掃流力  $\tau_*$ が限界掃流力  $\tau_{*c}$ の 1.65 倍程度になる水理 条件で、河道幅が異なる 5 ケースの実験を行うことと した.なお、この条件では、砂州の形成初期には浮き



図-1 実験水路写真



図-2 中規模河床形態の分類

州が形成されないことを確認している<sup>1)</sup>. 通水初期の水 深は全てのケースにおいて 7mm となっている. なお, 本研究では,中規模河床波の流路の平面形状の変化に 与える影響を把握することが主目的であるため,河道 に浮州が形成された時点で通水を停止している.

## 2.2 測定項目

実験での測定項目は,河床高,流量,給砂量である. 河床高の測定は,通水終了後に水路上流端から水路下 流11m地点までの区間について,縦断方向に10cm,横 断方向に1cm間隔でレーザー砂面計((株)ジャコム製)

実験名	河道幅 (m)	流量 (m <sup>3</sup> /s)	通水時間
	. ,	· · · / ·	
Case1	0.25	0.00048	1時間 30 分
Case2	0.30	0.00058	2時間 30 分
Case3	0.45	0.00087	2時間 30 分
Case4	0.60	0.00116	2時間 30 分
Case5	0.75	0.00145	1時間30分

表-1 実験条件

を用いて行った.流量の測定は,実験条件を満たして いるのかを確認するため,下流端において 30 分ごとに 測定を行った.土砂供給条件については,上流の堰直 下流の河床高が低下しないように目視で給砂を行なっ ており,上流端での河床高がほぼ動的平衡となるよう にしている.また,時間経過による河道幅の変動を確 認するために,上流端からおよそ 5m の地点に定点カ メラを設置し,流路の平面形状の変化が把握できるよ うに通水開始から 5 分毎に撮影を行った.撮影された 写真の一例を図-3 に示す.

### 3. 実験結果および考察

#### 3.1 河床形状の時間変化

Case1~Case5 における、上流端から下流 11m まで の区間の河床形状の変遷過程をコンター図で示したも のが図-4 である. 初期流路幅が 25 の Case1 では通 水開始から15分程で砂州が形成され、それとほぼ同時 に河道の拡幅が始まった.時間が経過するに従い、徐々 に河岸が侵食されていき、流路が湾曲していった. 最終 的には、上流からおよそ 3m の地点から一波長が約 2m の比較的明瞭な蛇行流路を確認することができる.初 期流路幅が 30 の Case2 は、Case1 と同様に通水開 始から15分程で砂州が形成され、20分程経過したと ころで河道の拡幅が始まった.その後,通水開始から1 時間 20 分が経過したところで、砂州の下流への移動 とともに、河岸侵食位置も下流へ移動いていく様子が 定点カメラで撮影した写真より確認できた. また, 流 路湾曲部では河岸の侵食速度が徐々に増大している様 子が見て取れた. 最終的には、Case1 ほど明瞭ではない が、蛇行流路が形成された.初期流路幅 45cm の Case3 は、通水開始から 10 分程で砂州が形成され、20 分経 過したところで河道の拡幅が始まった. 最終的な河道形 状は, Case1, Case2 で見られたような蛇行流路は形成 されず、蛇玉状に河岸が侵食された。初期流路幅が60

の Case4 は、通水開始から 15 分程で砂州が形成さ れ、それとほぼ同時に河道の拡幅が始まった.しかし、 Case1 および Case2 のように砂州の移動とは関係なく、 初期に侵食した箇所が時間経過とともに侵食が進行し ていった.最終的には、上流からおよそ 2m の地点か ら一波長が約 3.5m の蛇行形状の流路が形成された.な お、この蛇行形状は、Case1 や Case2 と異なり、両岸が 浸食されている箇所も存在し、節腹河道の要素も含ま



図-3 定点カメラ写真 (Case1 t=2.5hr)

れている形状である. Case5 は,通水開始から5分程で 砂州が形成されたが,河道の拡幅が始まったのはおよ そ 20 分後であった.他のケースと比較すると,河岸の 侵食は非常に少なく,通水後期は河道の拡幅がほぼ見 られなかった.浸食位置の移動の違いに関して,Case 4 および Case5 の砂州の移動速度が Case1, Case2 と 比較すると緩やかであることが河岸の侵食に影響を与 えているものと推察される.

## 3.2 河岸の縦断平面形状の解析

実験において形成された河岸の縦断平面形状の卓越 波長を把握するために,上流,下流の影響を受けてい ると推察される部分を除き,流路の上流側の左岸湾曲 部頂点から下流側の左岸湾曲部頂点までの区間を対象 として,スペクトル分析を行なった.周波数 f は式(1) で表され,波長 L の逆数となっている.

$$f = 1/L \tag{1}$$

各ケースの周波数分布を示したものを図–5~図–9示す とともに、卓越波長を表–2に示す.河道幅が25cmで ある Case1では、fが0.48の時に極大値を持ち、Lが 2.07mとなる結果を得た.流路幅が30cmである Case2 では、fが0.27の時に極大値を持ち、Lが3.75mとな り、全てのケースの中で卓越波長が最大となる結果を得 た.河道幅が45cmである Case3では、fが0.43の時 に極大値を持ち、Lが2.33mとなる結果を得た.河道 幅が60cmである Case4では、fが0.31の時に極大値 を持ち、Lが3.20mとなる結果を得た.河道幅が75cm である Case5では、fが1.09の時に極大値を持ち、Lが0.92mとなり、全てのケースの中で卓越波長が最小 となる結果を得た.

#### **3.3 河岸の侵食速度**

水理実験の結果,流路幅の違いによって,河岸侵食 の速度が異なることが確認されたため,定点カメラで 撮影した写真をもとに,各ケースの流路湾曲部の曲頂 部の位置(右岸・左岸)を時系列で整理することとした. 今回は Case1, Case3, Case5 の3ケースを比較する. なお,Case5 の左岸側の湾曲部の曲頂部は写真で確認 することができなかったため,解析対象から除くこと とした.結果を図-10に示す.3ケースに共通している ことは,通水初期は横断方向に流路が拡幅し,時間が 経過するに従って縦断方向に大きく移動しているとい



図-4 流路形状変化

う点である. 初期流路幅が最も狭い Case1 は,縦断的 にも横断的にも大きく移動していることがわかる. 流 路幅が最も広い Case3 は,通水初期および通水後期に 流路の浸食がほどんど見られず,移動距離も短いこと がわかる. この現象は,砂州の移動速度と因果関係が あるものと推察される.

# 3.3 砂州の移動速度

3.3 で、河岸の侵食速度が砂州の移動速度の因果関係 があると推察されたことを受け、各ケースにおける砂 州の移動速度を時系列で整理することとした。河岸の 浸食速度と同様に、定点カメラで撮影された写真をも とに移動速度の算出を行なった。結果を図-11に示す。 初期流路幅が狭い Case1 が砂州の移動速度が最も速く、 流路幅が広くなるに従って、砂州の移動速度は遅くなっ てくことが見て取れる.このことから,河岸浸食の位置と砂州の位置が非常に密接な関係であることが確認 される

## 4. まとめ

本研究では、河岸浸食が生じる直線水路に中規模河床 波を形成させ、河岸浸食がどの様に発生し、節腹連続河 道あるいは蛇行流路へと移行するのかを把握することを 目的として、水理実験を行なった.実験の結果、Case1 においては時間経過とともに流路が拡幅し、一波長が およそ 2m の蛇行流路が形成された. Case2 では Case1 ほど明瞭ではないが蛇行流路が形成された. Case3 で は、Case1、Case2 で見られたような蛇行流路は形成さ れず、蛇玉状に河岸が侵食されていった. Case4 は、一 波長が約 3.5m の蛇行形状の流路が形成されたが、両

# 平成25年度 土木学会北海道支部 論文報告集 第70号



図-10 河岸の時系列変化

岸が侵食されている箇所も存在することから,節腹河 道の要素が含まれている形状である. Case5 は,他の ケースと比較すると,河岸の侵食が非常に少なく,通 水後期における流路の拡幅がほとんど見られなかった. 河岸の侵食速度と砂州の移動速度の関係は,砂州の移 動速度が速いほど,河岸侵食に及ぼす影響が大きいと 推察される.砂州の移動速度が遅くなれば,河岸にお よぼす影響も小さくなるものと考えられる.



表-2 スペクトル分析の計算結果

実験番号	周波数	振幅	卓越波長 (m)
Case1	0.48	2.10	2.07
Case2	0.27	1.61	3.75
Case3	0.43	1.44	2.33
Case4	0.31	1.32	3.20
Case5	1.09	0.86	0.92



図-11 砂州の移動速度

# 参考文献

 1) 島絵梨子,渡邊康玄:流路網形成過程とそれに伴って形成される蛇行流路における砂州と平面不安定の影響,土 木学会論文集 B1(水工学)Vol.69, No.4, I 1147-I 1152, 2013.