様々な河道湾曲形状における洪水氾濫挙動解析

1. 研究背景および目的

近年の日本では令和元年台風19号による洪水氾濫 被害など、毎年のように大型台風や集中豪雨による 洪水氾濫が発生し、全国各地で甚大な被害を受けて いる.特に河川の湾曲部では、河川流量の増水時に 外岸側が水衝部となるため越水や破堤が発生しやす い状況となる.湾曲部を有する流れに関しては、有 光ら¹⁾により河床変動も含め検討がなされているが、 洪水氾濫を伴う流れの検討は未だ不十分である.

そこで本研究では,異なる湾曲形状を有する河道 を対象に,越流発生時の洪水流の挙動を実験により 明らかにし,流動機構の比較検討を行う.

2. 実験装置および実験・解析方法

実験は、図-1 に示す CaseA と CaseB の 2 つの河道 形状による木製模型を使用して行った.曲率半径は

☆─↓ 美験余件					
川幅	堤防高	水路勾配	流量	堤防幅	
B(cm)	$h_e(\text{cm})$	Ι	Q(l/s)	b(cm)	
20	10	1/1000	2	5	





図-1 河道形状

豊田工業高等専門学校	学生会員	○狭間	俊哉
豊田工業高等専門学校	正会員	田中	貴幸
豊田工業高等専門学校		炭竃	大輔

いずれのケースも R=60cm, 接線角は CaseA が θ =60°, CaseB が $\theta=45$ °である. 実験条件を表-1 に示す.

流速の点計測にはI型およびL型の電磁流速計を用い、サンプリング周波数は100Hz、サンプリングデー タ数は4,100 とした.

3. 流動機構

(1) 越流状態について

いずれのケースにおいても堤防を越水する状態と なるよう下流端せきを操作し、今回はせき高さを 9cm と同一のせき高さに設定して実験を行った. 堤 防の越流状態に関しては、CaseA では湾曲部上流の x=40cm では内岸側のみ越流し、外岸側は x=90cm か ら越流が発生した. CaseB では x=70cm の内岸から越 流が見られ、外岸側からの越流は x=100cm からみら れる状況となった.

(2) 横断面における流速分布

図-2に, x=40cmの横断面における主流速の等値線 および二次流ベクトルを示す. CaseA では右岸側に





図-3 横断面(x=80cm)における主流速の 等値線 および二次流ベクトル分布

て越流が発生しているため、二次流は越流箇所に向 かう流れを示す. CaseB では越流が発生していない ため、遠心力効果により二次流ベクトルは左岸方向 に向かっている.また、主流速は CaseB にて CaseA に比べ最大値は大きな値を示しており、接線角が小 さいことから直線開水路の主流速分布に近い状態と なることが確認できる.

図-3 に, x=80cm における主流速の等値線および二 次流ベクトルを示す.いずれのケースにおいても, 遠心力効により二次流ベクトルは左岸方向に向かっ ている.また,主流速は CaseB に比べて CaseA の内 岸側で大きな値を示している.

(3) 横断面における乱れ特性

x=80cm における各横断面における乱れエネルギ ーを図4に、横断方向におけるレイノルズ応力を図 -5に示す.乱れエネルギーは次式により表す.

$$K = \frac{1}{2} \left(\overline{u'^2} + \overline{v'^2} + \overline{w'^2} \right)$$
(1)

いずれの断面においても乱れエネルギーは壁面付 近にて大きな値を示している. CaseA における乱れ エネルギーの最大値は, CaseB に比べ 3 倍程大きな 値を示しており, さらに水深方向にばらつきが大き



いことから,湾曲度の違いによる影響が顕著に出て いることが認められる.

レイノルズ応力に注目すると、両岸にてレイノル ズ応力は正負の極大値を示しているが、その値は CaseA にて大きな値を示している.また、CaseA で は右岸側で水深方向にレイノルズ応力にばらつきが 生じており、湾曲度が大きい影響が見て取れる.

4. まとめ

本研究では,異なる湾曲形状の木製堤防模型を用 いて越流発生時の河道湾曲部の流れ構造について解 析した.これにより,河道湾曲形状の違いにより流 速分布や乱れ構造が変化することを明らかにした.

【謝辞】

本研究は JSPS 科研費 JP16K16380 及び JP19K04958 の助成を受けたものです.

【参考文献】

 有光剛,大江一也,出口 恭,森山陽一,藤田一郎: 急勾配河川湾曲部における流れと側岸浸食に関す る実験的研究,水工学論文集,第53巻,2009.