河道湾曲部周辺における越流発生時の破堤状況と流動機構

研究背景および目的

近年,集中豪雨等により洪水氾濫が頻発し,全国各 地で壊滅的な被害を受けている.特に河道湾曲部で は,外岸側が水衝部となり破堤が発生しやすい状況 となることから,より詳細な破堤発生状況の解明が 急務となっている.

そこで本研究では、湾曲部を有する河道を対象に、 越流発生時の破堤状況について検討するとともに、 洪水流の挙動を実験により明らかにする.

2. 実験装置および実験・解析方法

実験は,全長 180cm,幅 90cmの模型台上に,川幅 B=20cm,曲率半径 R=60cm,接線角 θ=60°の湾曲部 を有する土堤および木製堤防模型を用いて行った. 河道形状を図-1 に,実験条件を表-1 に示す.土堤の 材料には,八木ら²⁾の堤防材料を参考に,珪砂と藤 森粘土を 2:1 で混合したものを用いた.土の乾燥密度 は 1.742g/cm³~1.936g/cm³の範囲で行った.

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. 破堤実験

越流発生時の破堤実験結果を図-2 に示す.破堤は 湾曲する位置よりも上流の内岸側直線部と湾曲流 入部で最も発生した.また,外岸湾曲部でも実験 の2割程度で破堤が発生した.この要因について 明らかにするため,木製模型を用いて流れ構造に

豊田工業高等専門学校	学生会員	〇小池	功晃
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	学生会員	澤	洸太

ついて解析する.

4. 流動機構

(1) 水位分布

越流状態における水位分布を図-3 に示す. x=100cm 付近までは外岸側に比べ内岸側の水位が高 く,越流が発生している.また, x=120cm より下流 では外岸側の水位も上昇し越流している.これらの 越流箇所では,越流によって堤防上部から堤防模型 が削られていき,破堤に至ったと考えられる.

(2) 横断面における流速分布

図-4 に、図-1 に示す横断面における主流速の等値 線と二次流ベクトルを示す.断面 1 では右岸側水面 付近に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.断面 2 においては、遠心力 効果により二次流ベクトルは左岸側水面に向かって いる.また、主流速は内岸側で大きな値を示してい る.断面 3 においては外岸の主流速が大きな値を示 すとともに、二次流も左岸側を向いている様子が見 てとれる.



図-2 模型実験における越流時の破堤の割合



-155-





(3) 横断面における乱れ特性

各横断面における乱れエネルギーを図-5 に、レイ ノルズ応力を図-6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. 断面1 では内岸側の 半水深以下で主流速が大きな値を示すことから乱れ が抑えられている. 断面2ではその傾向が弱まり, 断面3では湾曲の影響はほとんど見られなくなって いる.

レイノルズ応力に注目すると, 左岸側では各断面 とも大きな差は見られないが,右岸側では断面1に おいて水面付近の値が底面付近に比べ大きな値を示 している. 流下方向に向かうにつれその差はほとん ど見られなくなる. このように, 湾曲部を有する流 れにおいては、遠心力効果や越流を伴うために乱れ 構造が変化することが明らかになった.

5. まとめ

z/h=0.1

z/h=0.2

0

0

 K/U_*^2

50

0

-0.4

-0.4

808

-0.4

6

本研究では、土堤および木製堤防模型を用いて越 流発生時の河道湾曲部の破堤状況と流れ構造につい て解析した.これにより,越流発生箇所にて破堤が 発生しやすい状況を確認し、遠心力効果や越流によ り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 の助成を受けた ものです.

【参考文献】

1) 八木啓介, 中村孝博, 磯部公一, 大塚悟: 剛塑性 有限要素解析による河川堤防の浸透崩壊時刻予 測手法の提案,応用力学論文集 Vol.13, pp.391-400, 2010.