河岸に作用する流れのせん断応力の測定

広島大学大学院	学生会員	見上哲章	広島大学学院	学生会員	内田龍彦
広島大学大学院	フェロー会員	福岡捷二			

1.序論

河岸侵食を議論するためには、流れにより河岸に作用するせん断応力と、自然河岸の侵食抵抗の関係を定 量的に評価する必要がある。本研究では河岸に作用するせん断応力に注目して、せん断応力の精度良い計測 方法を確立し、流れによる河岸せん断応力を評価するための基礎的データを得ることを目的とする。

<u>2.実験方法</u>

図-1 は実験水路である。河床勾配を 1/250、水路 幅を 25cm とし、水路潤辺は人工芝を貼り粗面状態 にしている。せん断応力の測定には分力計を用いて いる。図-2 は分力計により計測される、河岸に作用 する流体力を示している。河岸せん断力 Fx は他の 分力 Fy、Fz に対して非常に小さい力であるため、こ れらの分力が河岸せん断力に影響を及ぼさないように 水平精度を 1/1000 以上、分力計と測定河岸の X-Y 平 面の傾きによる影響を小さくするために、測定壁を挟 む水位をほぼ等しくしている。測定河岸は、図-3 に示 す鉛直分布と水深平均値の2種類である。表-1 に実験 条件を示す。実験はすべて等流状態で行っている。 case1-a と case2-a は河岸せん断応力の鉛直分布、 case1-b と case2-b は水深平均値の測定を行っている。

<u>3.実験結果と考察</u>

水理条件と測定河岸を同一の条件にして測定シス テムの設置誤差が河岸せん断力値に及ぼす影響を検 討した。その結果、両者ともほぼ等しい計測値を示 し、河岸せん断力に及ぼす設置誤差の影響が小さい ことを確認した。

図-4 は case1-a、case2-a で計測した河岸せん断応力分布と河岸近傍のレイノルズ応力分布の関係を示している。河岸せん断応力とレイノルズ応力は壁面全体の平均せん断応力 $\overline{t} = r_g RIe$ で無次元化している。河岸せん断応力の分布はレイノルズ応力分布にほぼ相似形をなしており、分布形としての信頼性は高い。図-5-a,b は各 case の鉛直分布と水深平均値



図-3 河岸せん断応力を測定する河岸

表-1 実験条件

	Q(I/s)	\overline{U} (m/s)	B/h	Re × 10 ⁴	Fr	le	測定河岸
case1-a	20.1	0.59	1.8	3.8	0.74	1/220	(a)
case1-b							(b)
case2-a	40.3	0.72	1.1	5.8	0.81	1/250	(a)
case2-b							(b)

を示し、鉛直分布の絶対値の検証をしている。case1-aの鉛直分布を積分した水深平均値は、case1-b に対し て約 20%大きく、case2-a は case2-b に対して 30%大きい。鉛直分布の計測値が水深平均値より大きいこと

キーワード:河岸侵食,せん断力測定法,せん断応力分布 水深平均せん断応力 連絡先:広島大学工学研究科社会環境システム専攻 〒739-8527 東広島市鏡山 1-4-1 Tel/Fax(0824)24-7847

-421-

case1-a t_{μ}/t \bullet case1-a $-n_{\nu}/v/t$

case2-a t_{h}/\bar{t} **a** case2-a $-r\bar{u}v'/\bar{t}$

1.5

 $-\mathbf{r}\overline{u'v'}/\overline{t}, t_{h}/t$

図-4 河岸せん断応力分布と河岸から

から、ばらつきなどの設置誤差の影響ではなく河岸近傍の流れに起 因すると考えられる。そこで測定河岸近傍の流れを可視化し、河岸 近傍の流れがせん断応力に及ぼす影響を検討する。

写真-1 は河岸せん断力を測定しているものであり、写真-2 は case1-a の鉛直分布測定システムの河岸近傍の流れを静水側から可 視化したものである。この時の流水側と静水側の圧力差 Fy は 3gf 程度である。写真-2 から明らかのように測定河岸近傍では小さな流 れが生じている。これは測定河岸と周辺河岸の間の 1.5mm 程度の 隙間が原因と考えられる。すなわち、測定河岸を境に流水側と静水 側の水面勾配の差により、測定河岸の上流部では流水側から静水側 に、下流部では静水側から流水側にゆるやかな流れが生じている。

そこで測定河岸まわりの隙間を介する流れが河岸せん断力に及ぼ す影響を調べるため、流水側の流れは変えずに、静水側の水位のみ

を変化させて検討した。図-6 は Fy =0の時の河岸せん断力で無次元化 した無次元河岸せん断力と Fyの関 係を示している。case1-b について も同様に検討している。case1-b で は河岸せん断力はほぼ一定値を示し ているが、case1-a では圧力差によ りせん断力は変化している。これは 鉛直分布河岸の高さが隙間の幅に対 して小さく、また鉛直分布河岸で計 測される河岸せん断力の計測値が小 さいことから、河岸近傍の乱れが河 岸せん断力に影響を及ぼしたものと



0.8

노^{0.6}

0.4

0.2

0.5

考えられる。一方、水深平均河岸に作用する河岸せん断力が変化し ないのは計測値が大きく、隙間による影響を無視できるためと考え られる。



写真-1 河岸せん断力の測定 写真-2 測定河岸近傍の流れの可視化



<u>4.結論</u>

水深平均せん断応力については精度良い測定が可能である。せん

断応力分布については、河岸近傍のレイノルズ応力とほぼ同様な分布形を示すことから、河岸せん断応力の 測定法としての利用性が高い。しかしこの方法で河岸せん断応力分布を測定するには、隙間の影響が大きい。 よって流水側と静水側の圧力差をほとんど生じさせずに測定を行う必要があることが明らかとなった。