U.D.C 532. 572. 08

全幅せきにおける整流障害の測定精度に及ぼす影響

Measurement Accuracies of Noncontraction Weir Affected by Flow-equalizing Troubles

山 崎 卓 爾* 栗 須 正 登* Takuji Yamazaki Masato Kurisu

内 容 梗 概

せきによる流量測定法は構造簡単にして測定操作が容易であるため古くから広く利用されている。せ き測法においては、せき板に近寄る流水の速度エネルギーの大小により、流量が異なるので、いずれの 公式においても、近寄り速度の項を設けてこの影響を加味している。この近寄り速度は水路幅(B)と せき板の幅(b)との比、すなわち縮流比(b/B)の小なるせきにおいてはその絶対値が小さいため、影 響する度合が少ないが、流量が多くなれば勢い構造上の制約を受けて縮流比は大となり、水力発電所で 採用されるものはほとんど例外なく、無縮流せきすなわち全幅せきである。このように大流量となる と水路内の流速の絶対値が大きくなり、その影響は結果に顕著に現れてくる。さきに Schoder および Turner⁽¹⁾ 両氏は全幅せきに関する広範な実験を行つて水路内の流速分布の形状が異ることにより、ほ かの条件はまつたく同一のせきにおいて、最大26%にも達する差異が生ずることを報告している。筆者 らはたまたま全幅せきにおいては、整流部の状態がわずか異ることによりせき流量にあきらかな違いが 発生することに気付いた。そこで筆者らは整流状態と測定精度との関係を調べる二、三の実験を行い、 その結果次のようなことがあきらかになつた。

- (1) 整流部の構造の差.または塵芥などが整流装置の一部に付着したような場合でも水路内の流動 状態が変化し、せき流量には著しい誤差が現れる。
- (2) Schoder および Turner 氏らが指摘した傾向は今回の実験についても同じように現れている。
- (3) 流速分布の形状ももちろん問題であるが,形状とともに流速の絶対値も結果に著しい影響を与え,誤差の原因となるものであることが実験結果より推定される。

うである。今回の経験から実験に際しては、これらの問

〔I〕 緒

言

筆者らは最近研究室においての一実験に, 流量測定用 として全幅せきを採用した。研究の予備試験としてこの 全幅せきの特性を調べたところ、実験を行つた時日の経 過につれて同一のせき上水位に対し,流量が多くなつて 行くことが,容量タンクによる検定であきらかになつた。 しかもその程度は次第に激しくなり, ついにはその誤差 が最大9%にも達した。以上の原因について探索した結 果上流整流板にわずかの量の塵,枯葉,木片などが付着 し、そのために起る整流状態のわずかの変化によるもの であることがわかつた。このような事例は発電所におけ る全幅せきの流量測定においてしばしば耳にしておつた ところから,その程度を確める二,三の実験を行つた。 筆者らは実験室内の流量測定には四角せきまたは三角せ きを使用しているため、このような結果を経験したこと がなかつたが、これはこれらのせきは近寄り速度が全幅 せきに比べてきわめて小さくなるようにとつてあるの で、今回のような事態はありえないためであると考えて よい。

従来せき測法においては,水路の構造,せき板の寸法, および仕上などについては細心の注意が払われている が,整流装置およびこれより上流の流動状態については 一応の制限事項が示されてはいるが,具体的にはその影 響度の確実な資料は必ずしもあきらかにされていないよ

* 日立製作所日立研究所

題を軽視しては,測定の正確は期し難いことがあきらか となつたので,各方面の注意を喚起するとともにこの実 験結果は今後の現地発電所などの流量測定における整流 装置の設置に当り大きい警告を与えるものと考えられた ので,ここに報告する次第である。

〔II〕試驗装置

第1図に試験に用いた全幅せきの構造を示した。この せきの設計にあたつては、横浜大学黒川教授⁽²⁾の研究結 果を参考としたものであり、図に示したごとく、①~⑤の 5箇所に整流板を設置した。これらの整流板の材料は、 打抜鋼板 (7 mm ϕ 孔, ピッチ 10 mm, 厚さ 3.2 mm) である。前にも述べたように整流部のわずかの差異によ り流量が異ることに気付いたので、この影響を知るため にせき板にもつとも近い①の整流板の直上流に第2図に 示すような A, B, C の 3 種類の遮蔽板を順次に入れて、 これらがせき流量に及ぼす影響を調べた。すなわちAは せき底附近を遮蔽したもので、その高さを l = 0, 100, 200, 250, 300 mm と変え、(B) は水面より 300 mm の 部分を遮蔽し、(C) は幅 60 mm の帯板を縦縞に 6 枚入 れたものである。

せき板を越えて流れる流量は量水タンクで検定する が、このような実験においてもつとも誤差の入りやすい 点は、量水タンクの流入時間の測定であるが、その正確 を期するために第3図のような装置を工夫した。すなわ

-- 9 ----

428 昭和 32 年 4 月

論



ち量水タンクへの流出入の時刻を正確に指示させるため、切替板の先端に移動電極を設け、これが流水を切断 する間だけ電流が流れるのをオシログラムに記録せし め、同時に電波研究所より発信(J.J.Y.) される標準時間を記録させて、これら2つ より流入時間を求めた。第4図はこのよう にして求めたオシログラムの例である。

〔III〕試驗結果

整流板遮蔽の影響の比較基準として,ま ずこのせきの正常流量を求めた。この場合 特に整流板に塵芥などがつまることのない ように注意した。第5図(a),(b)はこの 試験結果を示す。第5図(a)はレーボック 公式,スイス工学会公式,フランシス公式 (第二近似値)およびバザン公式の4公式 と測定値とを比較したものである。一般に 平坦せきの流量は次の式で与えられる。

ここにBはせき幅, Hはせき上水頭であ り, Cは流量係数である。上記4種の公式 は(1)式の原型は同じく,そのCの値としてつぎのよ うな形を与えているものである。 レイボック公式(1913年公式)



第2図 整流板の構造

第3図 ボオリゥームタンク流入時間精密測定装置



第4図 量水タンクへの流入時間を記録したオシログラムの一例



→ バザン公式

--*-- 瑞西工学会公式



ここにDは下底よりせき上縁までの高さで,第1図では 0.6 m である。第5図(a)はこれらの計算結果およひ 測定値を, 横軸にせき上水頭H(m)を取り, 縦軸に流量 係数Cを取つて図示したものであり, また同図の(b) は同じ結果を測定流量 Qoを基準にして、これと公式に よる計算流量 Q cal との差を % で示したものである。 図よりあきらかなように本全幅せきの流量は正常な状態 では最大流量の附近を除き, レーボック公式およびスイ ス工学会公式によつて僅少の誤差で得られることが確め られた。せき流量の公式は±1%以内の誤差が認められ ているものであるから,スイス工学会およびレーボック 公式はこのせきに対し無理なく適用しうるものであるこ とを示している。

429

つぎに上記の結果を基準として, 整流装置の状態を第 2 図に示した遮蔽板を使用して変化させ、その影響を調 べた。この実験結果を第6図に示す。同図には横軸にせき 上水頭の測定値を取り,縦軸には測定値とさきに求めた 基準測定値との差を % で現わしてある。図よりあきら かなように(A) は遮蔽板の長さ(l=0, 100mm...300

> mm) が変ると測定値は基準流量より も著しく大きい値を示すことになり, その差は最大9%以上にも達した。ま た(B)のごとく水表面より遮蔽板を 入れた場合も,測定流量は基準値より も大きい値を与えるが、その影響は (A)の場合よりも少い。(C)は幅60 mmの帯板を縦縞に6枚入れた結果で あるが,この場合も流量が大きくなる と (A), (B) と同じ方向の誤差が現 れる。



スイス工学会公式

フランシス公式 (第二近似値) $H \rightarrow 2$

バザン公式

$$C = \frac{3}{2} \left(0.405 + \frac{0.003}{H} \right) \left(1 + 0.55 \left(\frac{H}{H + D} \right)^2 \right) (5)$$

[IV]結果の検討および Schoder および Turner 氏らの実験 結果との比較

全幅せきにおいては, せき板に近寄 る流水の流動状態により結果に著しい

差異が生ずることについては, Schoder および Turner 氏らが広範な実験により指摘している。とくに水路内の 流速分布の形状が大きく影響し,このために第7図に示 したように,水面近くおよびせき底附近に遮蔽板を設け て,これらの作用で水路の流速分布を強制的に変化させ た実験を行つている。このようにして行われた実験結果 の一例を第8図(a)および第1表(a)に示したが, これらの結果よりあきらかなごとく,水面近くの流速が 速いほど、せき流量は同一のせき上水頭に対して大きく なることがわかる。同氏らのほかの数多くの実験も大体 同様な傾向を示しており,今回の遮蔽板Aを設置した実



---- 11 -----



第1表 流速分布の違いと流量の変化

 (a)
 (Schoder and Turner 氏らの実験結果)

 試 せき水頭
 誤 差
 水路内の近寄り速度

III A	E C IN MA		い 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	ANALA STREAM STR		Never Preserve
験 番号	(測 定 值)(f/t)	流 量 (ft ³ /s)	(フランシス公式によ) (る計算値との違い) (%)	表 面 流 速 <i>v₃</i> (ft/s)	せき窓線より上の 平均流速 v_a (ft/s)	せき峯線より下の 平均流速 v_b (ft/s)
95~ 99	2.2492	11.750 (正常)	5.0	2.05	1.99	1.38
$100 \sim 104$	2.2296	14.211 (バッフル No. 1)	27.1	5.08	4.71	
$105 \sim 109$	2.2905	13.312 (バッフル No. 2)	16.8	5.44	3.82	0.86
$110 \sim 114$	2.2626	12.315 (バッフル No.3)	8.6	4.13	2.89	1.09
$115 \sim 119$	2.2546	11.490 (バッフル No. 4)	1.1	1.50	1.12	1.69
(b)	1 0021	2 2002 (77 ***)	14.0		0.07	
$41 \sim 45$	1.0031	3.8228(正常)	14.3	2.44	2.27	2.04
46~ 50	1.0069	3.9047 (バッフル No. 1)	16.1	2.41	2.28	2.10
76~ 80	2.0087	12.266 (正常)	29.4	4.27	4.55	4.12
81~ 85	2.0009	12.692 (バッフル No. 1)	34.7	4.53	4.77	4.36
(c)						
69~ 73	1.9946	10.521 (バッフル No. 3)	1.5	5.10	2.98	1.12
$74 \sim 78$	2.0036	10.198 (バッフル No. 4)	8.0	3.48	2.45	1.17



第7図 Schoder and Turner 氏らが実験に用いた流速分布を変える装置

---- 12 -----



全幅せきにおける整流障害の測定精度に及ぼす影響



431

69.73

第8図(a) 水路内の流速分布 (Schoder and Turner 氏らの実験)



(Schoder and Turner 氏らの実験)

していないので、これらの結果に対して決定的な解明は できず、推定の範囲を越えないが、 Schoder および Turner 氏らが行つた多数の実験の中には、今回の(B)、 (C)と同じような結果が現れており、これらを合せ考え ると一応次のような考え方が成立する。

第8図(b) に示したのは, Schoder および Turner 氏らのほかの実験例であるが,同図において正常とある のは,第7図に示したバッフルを使用しない正規状態の

結果は第1表(b)に示されるごとく相当に異つている。 この実験例と今回の実験結果(c)とを合せ考えると,

> 次のように説明することができる。す なわち第8図(b)では,正常の場合 とバッフル No.1 の場合では、バッフ ルを入れた場合の方が流速の絶対値が 大きい。また第6図(c)の実験例で は, 遮蔽板は帯板を縦縞に入れたもの であるから, 流れに沿つて垂直断面内 の流速分布は正規のものと大差ないと 推定されるが, 流速は遮蔽を行つた方 が大きいものと見ることができる。す なわち遮蔽を行うことにより整流部の 抵抗がふえて,前後に水圧差が現われ, この水圧差のエネルギーの一部は整流 部を通過する際に損失となつて消費さ れるが,一部は速度水頭の形で水路内

の流れに付加されるはずである。このために整流板を離 れた下流においても, 遮蔽板を入れた場合の方が水路の 流速の絶対値が大きくなつたものと推定される。したが つて水路の流速分布の形状は同一でも,絶対値が大きく なると, 第8図(b)および第6図(c)の実験例のごと く同一水頭で実流量は増加するものと推論される。

また第8図(c)に示した例において, バッフル No.3 とNo.4とを比較すれば第1表(c)に記載したように,

432

昭和32年4月

日 立 評 論

第 39 巻 第 4 号



第9図 計 算 値 の 比 較 (Schoder and Turner 氏らの実験)

水面附近の流速の大きい No.3 の流量が No.4 よりも少なく, さきに示した第8図(a)の例と相反する傾向がある。

Schoder および Turner 氏らは, その多数の実験結 果をまとめるために, 水路内の流速分布をも考慮して次 の整流が完全に行われ,また整流部よりせき板に至る距離が十分に長い場合はそのようなことがいえるが,発電所などの現地に設置した全幅せきでは四囲の地理的理由により制約を受け,完全な構造にすることがむずかしい場合が大多数であるから,整流装置には十分注意しない

のような流量公式を発表している。

$Q = 3.33 B \left[\left(H + \frac{v_a^2}{2g} \right)^{\frac{3}{2}} + \left(\frac{v_b^2}{2g} \times H \right) \right]$							
	(ft sec 単位	达)					
ただし	Q = 水 量	(ft^3/s)					
	<i>B</i> =せきの幅	(ft)					
	H=せきの水頭	(ft)					
	$v_a = せき板上縁よ$	り上部の平均流速 (ft/s)					

 $v_b = せき板下縁より下部の平均流速 (ft/s)$

上式はせき板上縁より上の流速 va と,下の流速 vb と を考慮しているのが他の公式には見られない特長であ る。

第9図にこの式で計算した結果を示しているが,図よりあきらかなごとく,このような考えでも,全幅せきの流量を正しく表わしえないものといえる。

以上を要約すれば, さきに Schoder および Turner 氏らが指摘したごとく, 全幅せきにおいては水路内の流 速分布が異なれば, 結果に大きく差が表われることは今 回の試験結果でもまつたく同じであるが, 近寄り水路内 の流速分布の傾向が同じでも, その絶対値の大小がまた 精度に大きい影響を及ぼすものであることは, 従来閑却 されがちであつたところで, 筆者らは特にこの点を強調 したい。レーボック公式およびスイス工学会公式などは 良く正確な値を示すものと見られているが, これは水路 と正確な値を求めることは期待し難いものといわねばならない。

〔V〕 整流装置についての見解

全幅せきまたは縮流の少ない量水せきにおいては,近 寄り速度が大きいため、これが結果に影響する度合が大 きくなる。現在の流量公式では,水路内の流動状況が変 つても近寄り速度の項は一定として計算されるから,流 速の傾向および絶対値によつて,せき流量が異なり,そ の値は無視できないことがあきらかになつた。

水路を十分に長く取り得る場合は,流速分布は無限に 長い水路の自然流れに近い一定状態となり,問題はない が,実際には理想的に長く取り得ることは稀で,短い水 路内に制約される場合が多い。このように制約された区 間内においても,安定した自然流れに等しい流動状況を 保たないと正確な流量は求め得ないことになり,いかに して短水路内で自然流れに近い流れを再現し得るかが, 規格制定の根本精神であると考えられる。

短水路において,その流れが長水路と同様な自然流れ を再現するとすれば,その主要な役目を果すのは整流装 置であるべき筈であり,この意味において整流装置は重 要な一要素であることが深く認識されなければならな い。

一般に整流装置としては整流板または整流格子が採用 されるが、その際一挙に整流効果を挙げようとすると、

---- 14 -----

いきおい格子の目の細かいものになり勝ちで、その結果 として 整流部の 流体抵抗が大きくなりすぎ, 整流装置前 後の水圧差がはなはだしくなり, 流体に余分の速度水頭 を附加することになる。このことは前述のように自然流 れにさらに余分の速度水頭が加わるため真の流量を現わ し難くなる。この現象をさけるためには最初に流れにお ける大流速部分と小流速部分とを混流させるだけの装置 を設け、これによつて大きい不均一の流れを除きその後 で、この混流を整流するための、流れの方向に向つた、な るべく抵抗の少ない薄い板で組立てられた整流装置をお くようにすればよいと考えられる。

このような整流装置がはたして現用の習慣的な整流装 置にくらべて, さらに整流効果をあげ得るか否かについ ては、実験的な根拠がないので確言できないが、今回の 実験結果から見ると、このような考慮を施さず、単に習 慣的な整流を行うよりも少くとも原理的にはすぐれてい るということができる。

従来採用されているせきの規格においても,その整流 装置は一応確実な実験結果に基いて決定されているわけ であるからそれ自体としてはまつたく信頼してよいもの と考えられるが, 現地での使用に対してはせき測法の精 度向上のために整流装置について一段と考慮を要するこ

〔VI〕 結 言

最近水力発電所の流量測定法として, 全幅せきが盛ん に使われるようになつたが,その精度に影響する諸因子 については実験結果が少ないため,実験上困却する場合 が多いようである。ここに筆者らは実験用全幅せきを使 つて, 整流状態と測定精度との関係についての二, 三の実 験を行つた結果つぎのようなことがあきらかにされた。

- (1) 整流部の構造の差,または塵芥などが整流装置 の一部に付着したような場合でも水路内の流動状 況が変化し、せき流量には誤差が生ずる。
- (2) さきに Schoder および Turner 氏は全幅せき においては,水路内の流速分布の傾向が結果に著 しい影響を与えることを指摘しているが、今回の 実験によつてもその事実が確められた。
- (3) 流速分布の傾向ももちろん問題であるが,傾向 とともに流速の絶対値も結果に著しい影響を与 え, 誤差の原因となるものであることが推定され るに至つた。

考文献 参

- (1) E.W. Schoder and K.B. Turner: Traus, A.S.C.E., 93, 999 (1929)
- (2) 黒川: 日本機械学会誌, 55, 759 (昭 27)

とを強調した次第である。

(3) 沖: 水力学, 161



---- 15 -----



特許と新案



最近登録された日立製作所の特許および実用新案

(その2)

(第8頁より続く)

区別	登録番号	名	称	工場別	氏	名	登録年月日
実用新案	455547	X線写真撮影台にお 置	ける暗箱などの固定装	亀 戸 工 場	和 田小 林	正 脩 長 平 義 二	31. 12. 25
"	455548	X 線 写 真 取	枠 保 持 装 置	亀 戸 工 場	和田小林本	玉 脩 長 平	"
"	455549	X 線 管 球	支 持 装 置	亀 戸 工 場	和 田小林	正脩長平	"
"	455550	X 線 透視台と管助	求支持器の連動装置	亀戸工場	入 矢 和 田小 林	府 1- 正 脩 長 平	"
"	455553	X 線 管 球	支 持 装 置	亀 戸 工 場	松 本 田 小 林	一 唯 正 脩 平 立	"
"	455554	X 線 写 真 撮 影	台の移動装置	亀 戸 工 場	馬 場 和 田 小 林	勝 正 係 平 一	"
"	455555	X線透視台におけ	る踏板上下動装置	亀戸工場	市 川野 村 田	表 二 康 次 正 脩	"
"	455556	油 圧 操 作 式 X ;	線断層撮影装置	亀 戸 工 場	小 市 川 和 田	長 平 義 正 脩	"
				2017 3-20	小 林 松 本 従	長 平一 雄恵 太	
"	355557	X線写真撮影台にお 定装置	ける写真取枠などの固	亀戸工場	和小市松野	正長義一康	"
"	455560	遊星歯車式減速機構	における防音防振装置	亀 戸 工 場	伊藤	虎 男	11
"	455567	温 度 ;	継 電 器	亀 戸 工 場	松田	幸次郎	
"	455590	スタッ	ド 型 碍 管	亀戸工場	吉原	敏 男	"
"	455592	押ボタン	スイッチ	亀戸工場	松田	辛次即	"
"	455611	油上押上機の作	動速度調節装置	亀戸工場 一	简 平 时	烈 一 宣 上 雄	"
"	455546	目動電話父換機用	ロータリースイッチ	戶塚上場	中 菊 地 関 自	留工雄 誠 一 夫	
"	455551	上昇回転型自	動交換スイッチ	戸塚工場	后 来 丹 野 関 海	了 百 敏 郎 一 夫	"
"	455552	ロータリースイッチ(ネ	のバンク用ブラッシバ	戸塚工場	通 口 村 松	电天和夫	
"	455558	電	話機	戸塚工場	山田	博三	
"	455568	自動電話交換機の	ロータリースイッチ	戸塚工場	菊 地 永 倉	a	
"	455579	電 話 機	ダイヤル	戸塚工場	小中成坂北 村田田村	李 良 豊 志 準	"
"	455580	電話機ダイヤル用	フィンガーストップ	戸塚工場	小 林 若 松 村	季 正 準	"

(第63頁へ続く)

--- 16 ----