H3-4

階段状水路における non-aerated skimming flow の水理特性 Hydraulic Characteristics for Non-Aerated Skimming Flows in Stepped Channels

· Non-Aerated Skimming Flows in Stepped Chamles ○大熊稔生¹ · 高橋正行² · 大津岩夫²

*Naruki Ohkuma¹, Masayuki Takahashi², Iwao Ohtsu²

Stepped channels are effective for dissipating the energy of supercritical flow that occurs at steep channels. This report presents velocity profiles, boundary layer developments, and energy dissipations in non-aerated skimming flows for θ =30°, predicting the streamwise variations of specific energy *E*, average velocity *V*, and depth *d* under given channel slope θ and discharge per unit width *q*. Also, it shows that the energy dissipation for non-aerated skimming flow in stepped channel is larger than that in smooth spillway.

1. まえがき

階段状水路において形成される流況は水路傾斜角度 θ ,相対ステ ップ高 $S/d_c[S: ステップ高さ, d_c: 限界水深(d_c=(q^2/g)^{13}q:単位幅流$ 量)]によって変化し、skimming flow(隅角部で常に渦が形成される流況), nappe flow(常にエアーポケットが形成され,越流水脈を伴う流況),および両者の遷移流況である transition flow に分類される¹⁾. skimming flowの流れは、底面から乱流境界層が発達し、ある程度の距離を流下すると乱流境界層が水面に到達する.この断面はCritical point (以下 C.P.と略す)と呼ばれている.C.P.より下流側で乱れが十分に発達すると、水面から空気が混入し始める(Inception point, 以下 I.P.と略す). I.P.より下流側では空気混入不等流となり、さらにある程度の距離を流下すると擬似等流状態となる.すなわち、不等流区間は I.P.より上流側の non-aerated flow とI.P.より下流側の aerated flow に区分される(Fig. 1 参照).

階段状副ダムや低落差の embankment dam の階段状洪水吐で出 水時に大流量の越流が生じたとき, non-aerated flow への対応が水 工設計上必要となる. すなわち, 階段状水路における non-aerated skimming flow の水深, 流速, およびエネルギーを知ることが重要 となる.

本報告では、水路傾斜角度 θ = 30°の階段状水路を用いて不等流 区間の non-aerated skimming flow を対象に流速、水深、エネルギー の大きさを示した.さらに、平坦な傾斜水路と階段状水路のエネル ギーを比較し、階段状水路のエネルギー減勢に対する有効性を調 べた.

2. 実験

実験は天端長さが広頂堰の堰長となるように調整 された水路傾斜角度 $\theta = 30^{\circ}$ の階段状水路を用い, skimming flow の non-aerated flow の流況を対象に行っ た.non-aerated flow の水深 dはポイントゲージを用い, 流速 uはピトー管を用いて測定した.また, non-aerated flow の水深, 流速, エネルギーの評価断面をエッジ 断面とした(Fig.2 参照).

3. non-aerated flow の流速

non-aerated flow の乱流境界層内の流速 *u* は次の関係式で整理される.

$$\frac{u}{U} = F\left(\frac{y}{\delta}, \frac{x}{d_c}, \frac{S}{d_c}, \theta\right) \tag{1}$$

ここに、U は評価断面での最大流速,x は傾斜始端からの流下距離, δ は境界層厚さである.(1)式の関係で実験値を整理した一例を Fig.3 に示す.図に示されるように流速分布は、1/N 乗則[(2)式]で近似される.

$$\left(\frac{u}{U}\right) = \left(\frac{y}{\delta}\right)^{1/N} \tag{2}$$

Fig.3に示されるように、与えられた θ , *S*/*d*_{*e*}に対して相対流下距離 *x*/*d*_{*e*}に関わらず*N*の値はほぼ一定値になっている.また、与えられた θ に対して、*S*/*d*_{*e*}の増加にともない *N*の値は大きくなる (Fig.4 参照). non-aerated flow の *N*の値と擬似等流状態の aerated flow の *N*の値を比較すると、Fig.4 に示されるように non-aerated flow の *N*の値とほぼ等しい.

1:日大理工・院(前)・土木 2:日大理工・教員・土木









Figure 3. Velocity distribution Figure 4. Change in N with Sd_c



斜始端での水深である(Fig.1 参照). Fig.5 に示されるように境界 層厚さ δ/d_o は x/d_c の増加にともない増加し,水深 d/d_o は小さく なる. $\delta/d_o = d/d_o$ となった断面が限界点(C.P.)である.また,空気 混入開始断面(L.P.)と C.P.の位置はほぼ等しい(Fig.5 参照).ここ に, I.P.は水路横断方向全体に空気混入し始めた断面と定義され ている.

I.P.までの距離 L_i と, I.P.の水深 d_i を L_i/k , $d_i/k = f(F_{r^*})$ で整理すると Fig.6 が得られる. L_i と d_i を Meireles et al.が提案した(3), (4)式²⁾により求めると Fig.6 の実線が得られる.

$$\frac{L_i}{k} = 6.75 F_{r^*}^{0.76} \quad (3) \qquad , \qquad \frac{d_i}{k} = 0.35 F_{r^*}^{0.59} \quad (4)$$

ここに, F_{r*} は roughness Froude number[$F_{r*} = q/\sqrt{g \sin \theta k^3}$], で あり, kは[$k = S \cos \theta$]である. 図に示されるように, F_{r*} の増加 に伴い L_i/k , d_i/k の値は大きくなる. また, Meireles et al.が提案 した実験式²⁾と実験値はほぼ一致している. このことから, 与 えられた q, S, θ に対して傾斜始端から I.P.までの距離 L_i と I.P. 断面の水深 d_i が算定可能となった.

4. non-aerated flow の相対エネルギー損失 ΔE/E_{max}

階段状水路堤頂からx流下したときのエネルギー損失 ΔE を 求めるため,評価断面の底面を水平基準面にしたときの堤頂断 面と評価断面の間でベルヌーイの定理を適用すると次式が得 られる.

$$\left(\frac{\Delta E}{E_{max}}\right) = 1 - \frac{E / d_c}{H_s / d_c + 1.5}$$
(5)

ここに、 E_{max} は評価断面の底面を水平基準面にしたときの堤 頂断面の全水頭($E_{max}=H_s+3d_c/2$)、Eは評価断面での比エネルギ ー[$E=d\cos\theta+\alpha V^2/(2g)$ 、V:断面平均流速(=q/d)、 α :エネルギー 補正係数]である.相対比エネルギー E/d_c は次式で示される.

$$\left(\frac{E}{d_c}\right) = \frac{d}{d_c}\cos\theta + \frac{\alpha}{2}\left(\frac{d_c}{d}\right)^2 \tag{6}$$

なお,エネルギー補正係数αは,実験により得られた流速u(y),水深d,および断面平均流速Vからαが求められる[(7)式].

$$\alpha = \frac{1}{d} \int_0^d \left(\frac{u}{V}\right)^3 dy \tag{7}$$







skimming flow の相対エルギー損失 $\Delta E/E_{max}$ は(6)式から得られた相対比エネルギー $E/d_c \ge H_s/d_c[=(x/d_c)\sin\theta]$ を(5)式 に代入することで求められ Fig.8 が得られる. 図に示されるように、与えられた $\theta \ge S/d_c$ に対して x/d_c の増加に ともない相対エネルギー損失 $\Delta E/E_{max}$ の値は増加する. また、 $S/d_c = 0$ の平坦な傾斜水路から S/d_c を大きくしていく $\ge, S/d_c$ の増加にともない $\Delta E/E_{max}$ は増加するが、 $S/d_c \ge 0.4$ では $\Delta E/E_{max}$ に対する S/d_c の影響は小さくなる. さらに、 階段状水路のエネルギー損失 ΔE と平坦な傾斜水路($S/d_c=0$)のエネルギー損失 ΔE と平坦な傾斜水路($S/d_c=0$)のエネルギー損失 ΔE と平坦な傾斜水路のエネルギー

5. まとめ

水路傾斜角度 θ = 30°の non-aerated skimming flow を対象に流速,水深,エネルギーの大きさを検討した結果を 以下に示す.

- non-aerated flowの乱流境界層内の流速分布は1/N 乗則で近似され、Nの値は擬似等流状態の aerated flowのNの値と等しいことを示した.
- ② 傾斜始端から I.P.断面までの距離 L_iと水深 d_i は(3), (4)式によって決められる.このことから,与えられた q, S,θに対して傾斜始端から I.P.断面までの距離 L_iと I.P.断面の水深 d_iが算定可能となった.
- ③ $\Delta E/E_{max}$ の値が示された. その結果を用いると与えられた θ , S, q, H_s(もしくは x)に対して比エネルギーE, 流速 V, 水深 d が算定可能となった.
- ④ 階段状水路のエネルギー損失 ΔE と平坦な傾斜水路(S/d_c=0)のエネルギー損失 ΔE_{nonstep} との比は, ΔE/ΔE_{nonstep}=1.2~3.0 となる. すなわち,平坦な傾斜水路(S/d_c=0)と比べて階段状水路のエネルギー減勢効果 は大きいことが示された.

参考文献

1)Ohtsu, I., Yasuda, Y., and Takahashi, M. :"Flow Characteristics of Skimming Flows in Stepped Channels.", J. Hydraul. Engrg., ASCE, Vol.130, No.9, pp.860-869, 2004.

2)Meireles, I., Renna, F., Matos, J., Bombardelli, F.: "Skimming, non-aerated flow on stepped spillways over Rcc Dams.", *J. Hydraul. Engrg.*, ASCE, 2012. (to be published)

3)Meireles, I., Matos, J. :"Skimming Flow in the Nonaerated Region of Stepped Spillways over Embankment Dams.", J. Hydraul. Engrg., ASCE, pp.685-689, 2009.

4)高橋,大津:"階段状水路の空気混入流特性に対する水傾斜角度の影響",水工学論文集,第54巻,pp.1057-1062,2010.