Shubhamama принце, префик XI, № 4, 1958 Серия технических наук

НАУЧНЫЕ ЗАМЕТКИ

### э. г. газиев

# ГИДРАВЛИЧЕСКИЙ РАСЧЕТ КРЕПЛЕНИЯ РУСЛА В НИЖНИХ БЬЕФАХ ВОЛОСБРОСНЫХ СООРУЖЕНИЙ

## О перавномерности скоростей за гидравлическим прыжком

Как известно, при вычислении эпертии всего потока по средней скорости = - необходимо учитывать корректив нераниомерного распределения скоростей по сечению

$$\int u^3 d\omega \tag{1}$$

предложенный Карнолисом.

Аналогичный корректир для выражения количества движения дан Буссипсском

$$a_0 = \frac{1}{1 - 1} \cdot \tag{2}$$

Оба корректива связаны между собой зависимостью

$$z = 3z_0 - 2. \tag{3}$$

В конце прыжка поток обладает значительным запасом избыточной кинетической энергии по сравнению с бытовым потоком. Эта избыточная кинетическая энергия определится по выражению:

$$\Delta \hat{a}_2 = a_2 - a_1 \cdot \frac{a_2}{2a_1} \tag{4}$$

тде корректии за соответствует бытовому распределению скоростей в потоке.

Величина избыточной энергии 4 ) - тіп при 2, - 22: следовательно, стремится к нулю и потенциальная возможность опасных ризмынов в нижнем бъефе. Таким образом, зная распределение корр жтивов а н 20 вдоль потока, можно определить размыпающую способность потока в любом сечения за гидравлическим прыжком.

По экспериментальным исследованиям и определению величним корректива количества движения для гидравлического прыжко п литературе навестны работы [1, 2].

В работе [2] изучалось изменение коэффициента  $a_0$  вдоль по длине рисбермы, но, к сожалению, не дано аналитической зависимости для определения величины  $a_0$  в любом сечении.

Исходя из условия, что трение по дну мало, давление в сечениях основного потока прыжка подчиняется гидростатическому закону и аэрация потока по всей длине прыжка постоянна, н [1] приводится следующее выражение:

$$x_1 - x_2 \cdot \frac{z_2}{z} - (1 - k) t_1 \cdot \frac{(z_1 - z_1)}{2} - k z_2 \cdot (t_1 - t_1) \cdot \frac{y z_2 + z_1}{y + 1}$$
 (5)

где

$$\xi_1 = \frac{h_1}{h_{\kappa p}}$$
:  $\xi_2 = \frac{h_2}{h_{\kappa p}}$ :  $y \approx 0.43$ ;  $k = 1.57$   $\xi_1 + 0.044$ .

Зависимость (5) хорошо согласуется с опытиыми данными, но громоздка и крайне неудобна в практических расчетах.

Выражение (5) нами было упрощено за счет введения, вместо принятых параметров и за, величии

$$r_i = \frac{h_2}{h_i}$$

H

$$\operatorname{Fr} = \left(\frac{h_{\kappa\rho}}{h_1}\right)^{s} = \frac{1}{2} \, \eta \, (\eta + 1)^{s}.$$

В результате было получено:

$$a_{2} = a_{1} \cdot x - (\eta - 1) \left[ (1 - k) + \frac{2ky}{y+1} \cdot 5 \cdot \eta + \frac{1}{y} \right],$$

$$a_{2} = a_{1} \cdot \eta - A \cdot (\eta - 1), \tag{6}$$

где

$$A = 0.956 - \frac{1.57}{f^{3} \, \text{Fr}} + \left(\frac{0.945}{f^{4} \, \text{Fr}} + 0.0264\right) \frac{\eta + 2.32}{\eta + 1} \tag{7}$$

Подсчеты показывают, что при изменении  $\eta$  в пределах  $4 \leqslant \eta \leqslant 12$  величина коэффициента A изменяется в пределах от 0,814 до 0,860.

В среднем можно принять A=0.835. Получаемая погрешность при этом не пренышает  $3^{\circ}/_{\circ}$ , но зато существенно упрощается формула, которая теперь запишется следующим образом:

$$a_2 = a_1 \cdot \eta - 0.835 (\eta - 1) \tag{8}$$

и соответственно:

$$= \alpha_{01} \cdot \eta - 0.945 (\eta - 1). \tag{9}$$

Автором была проведена серия опытов по изучению корректива количества движения а₀ за совершенным гидравлическим прыжком. Было проведено 14 опытов при различных числах Fr, в интервале 8,9 ≤ Fr ≤ 37,4.

<sup>\*</sup> На уравнения сопряженных глубии  $\gamma = \frac{1}{2} \left( \gamma + \overline{1} + 8 \overline{F} r + 1 \right)$ .

Величина корректива а в любом сечении определялась следующим образом.

Рассматривая взятое нами сечение в потоке x = x и сечение в удалении, соответствующее бытовому потоку (рис. 1), можно составить уравнение количества движения для отсека жидкости в следующем виде:

$$\frac{h}{\sqrt{2}} + \frac{\alpha_0 \cdot q^2}{gh} = \frac{1}{\sqrt{2}} + \frac{\alpha_{02} \cdot q^2}{gh_2}.$$

Силами трения по дну пренебрегаем в силу их малости. Величину  $\alpha_{01}$  можно принять  $\alpha_{02} = 1.03$ , что соответствует нормальному турбулентному потоку, тогда выражение для  $\alpha_0$  запишется:

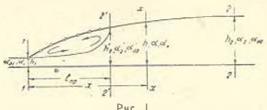
$$\frac{h}{h_2} \left[ \frac{(h_2 - h^2) h_3}{2h_{\kappa\rho}^3} + 1,03 \right]$$

$$\frac{h}{h_{\kappa\rho}} = \frac{g^2}{g}$$
(10)

где

Таким образом, зная в каждом сечении глубину h, мы находим корректив  $\alpha_0$  и этом сечении.

В результате проведенной экспериментальной работы нами было получено выражение для определения корректива количества динжения  $\alpha_0$  в любом сечении по длине рисбермы за совершенным гидравлическим прыжком:



$$a_0 = a_{01} \cdot \eta - \left[ a_{02} - \frac{0,085}{\left( \frac{x}{l_{np}} \right)^4} \right] \cdot (\eta - 1).$$
 (11)

Для конечного сечения совершенного прыжка  $\left(\frac{x}{l_{np}}=1,0\right)$  получим:

$$a_0 = a_{01} \cdot \tau_1 - (a_{02} - 0.085) \cdot (\eta - 1),$$

или "полагая  $a_{01} = 1.03$ ,

$$\alpha_0 = \alpha_{01} \cdot \eta - 0.945 (\eta - 1).$$

т. е. то же выражение что и (9).

Согасно зависимости (3), запящем:

$$a = a_1 \cdot \eta - \left[ a_2 - \frac{0.255}{\left( \frac{x}{l_{nn}} \right)^4} \right] \cdot (\eta - 1).$$
 (12)

# Размывающая способность потока за гидравлическим прыжком

При полной погашенности избыточной кинетической энергии погока, его размывающая способность определяется удельным расходом, глубиной потока и диаметром частиц размываемого материала. Д. И-Кумии рекомендует следующую зависимость для определения размывающей скорости в условиях равномерного движения потока (Л. 3)-

$$\frac{\sigma_L}{1\ \overline{gd}} = 1.25 \left(\frac{H}{d}\right)^{-1} \tag{13}$$

где v<sub>о</sub> — размывающая скорость потока при равномерном движении,

g — ускорение силы тяжести (9,81  $\mu/ce\kappa^2$ ),

d — диаметр зерен руслового материала,

Н = глубина потока.

Но этой формулой можно пользоваться лишь в случае полной погашенности избыточной энергии потока.

За гидравлическим прыжком при сходе с крепления поток обычно обладает избыточным запасом кинетической энергин. Совершенно очевидно, что такой поток будет обладать большей размывающей способностью, т. е. при равных глубине и диаметре зерен материала русла, размыв начнется при скоростях

Отношение скоростей:

$$K_r = \frac{v_0}{a}$$
 (14)

называют коррективом размывающей способности потока.

Д. И. Кумин в результате своих экспериментальных исследований получил график зависимости  $K_p = f\left(\frac{x}{h_2}:x\right)$  который и был им рекомендован для практических расчетов.

При горизонтальном креплении величина корректива размывающей способности потока  $K_p$  в любом сечении зависит от распределения скоростей по сечению и от пульсяции скорости. Таким образом, должна существовать тесная зависимость между коррективом живой силы и коррективом размывающей способности потока в данном сечении.

Зависимость для определения корректива живой силы потока в любом сечении нам известна (см. формулу 12).

Предполагая  $\alpha_1 \approx \alpha_2 \approx 1,1$ , запишем

$$a = 1, 1 + \frac{1}{(\frac{X}{I_{ng}})} = (7 - 1).$$

Соноставление величии коррективов 2, полученимх по данной зависимости, с коррективами  $K_p$ , снятыми по графику Д. И. Кумина для тех же условий  $\left(\frac{x}{l_{np}}\right)$  и  $\tau$  подтвердили существование

тесной зависимости между ними (рис. 2). Эта зависимость хорошо описывается уравнениями:

$$z = 1, 1 + \frac{1}{2} (K_{\rho} - 1)^{2}$$
 (15)

нля

$$K_p = 1 + 1.11 \sqrt{\alpha - 1.1}.$$
 (15')

Уравнения (15) и (15') прекрасно отвечают и граничным условиям.

При равномерном'движении потока. т. е. при  $\alpha = 1,1,$   $K_n = 1$  и наоборот.

Таким образом, можно записать:

$$K_p = 1 + \frac{0.715}{\left(\frac{x}{l_{np}}\right)^2} \sqrt{\eta - 1}$$
 (16)

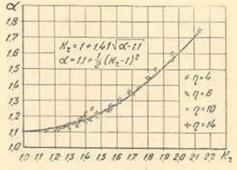


Рис. 2.

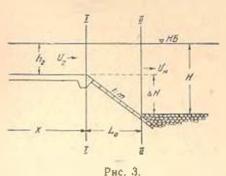
Полученная аналитиче

ская зависимость  $K_p = \varphi\left(\frac{X}{I_{np}}; \eta\right)$  позволяет определить корректив размывающей способности потока в любом сечении за гидравлическим

размывающей способности потока в любом сечении за гидравлическим прыжком, а следовательно, и возможную глубину размыва за горизонтальным креплением любой выбранной длины.

При изменении в м/сек, а и Н в м, можно записать:

$$K_{p} \cdot v = 3.92 \cdot d^{0.3} \cdot H^{0.2}.$$



$$d^{0.3} = \frac{K_p \cdot v}{3.92 \ H^{0.2}} - \frac{K_p \cdot q}{3.92 \ H^{1.2}}$$

или

$$h^{1.2} = \frac{K_p \cdot q}{3.92}$$

где q — удельный расход на креплении.

Выше мы рассмотрели лишь горизонтальное крепление и русло.

Обычно горизонтальная часть крепления заканчивается концевым крепление м виде конша с каменной отсыпкой (рис. 3). В этом случае для расчета устойчивости каменной отсыпи необходимо знать корректив размывал лей способности потока в сечении II-II ( $K_{\rm pu}$ ).

Для его определения Д. И. Кумин предлагает следующую ориентировочную зависимость [3].

$$K_{pii} = \beta K_{p}, \tag{17}$$

где  $K_{\rm p}$  — корректив размывающей способности потока в сечения I-I, который мы можем определить расчетом.

$$\beta = 1 + 1.5 \left(\frac{\Delta H}{H}\right)^{1.5} \cdot f\left(\frac{L_0}{\Delta H}\right) \tag{18}$$

 $f\left(rac{L_{u}}{\Delta H}
ight)$  задается таблицей:

3//	0	1	2	3	4	5	6	7	8	9
$f\left(\frac{L_0}{\Delta H}\right)$	1	0,96	0,90	0,79	0,60	0,40	0,21	0,10	0,01	0

Таким образом, при наличии в конце крепления ковша с каменной отсыпкой расчет необходимой крупности камня следует вести по формуле:

$$d^{0.5} = \frac{\beta \cdot K_p \cdot q}{3.92 \cdot H^{1.2}} \cdot \tag{19}$$

С помощью приведенных зависимостей Д. И. Кумина и полученной нами взаимосвязи между длиной крепления русла и коррективом размывающей способности за ним можно решать всевозможные задачи, связанные с проектированием крепления русла в нижием бъефе.

Тяк, при выбранной крупности каменной отсыпи (d) и конфягурации концевого крепления  $(\beta, H)$  можно определить необходимую длину крепления русла (водобой + рисберма).

По заданным параметрам определяем всличину корректива размывающей способности потока

$$K_{\theta} = \frac{3.92 \cdot d^{0.3} \cdot H^{1.2}}{8 \cdot q} \tag{19'}$$

н согласно зависимости (16):

$$x = 0.845 \ l_{\rm np} \frac{\sqrt{\eta - 1}}{\sqrt{K_{\rm p} - 1}}. \tag{16'}$$

Таким образом, длина крепления русла в нижнем бъефе является функцией гидравлических параметров потока, крупности каменной отсыпи и очертания концевого крепления.

Московский ордена Ленина

Энергетический институт

### **Է. Գ. ԴԱԶԻՑԱՆ**

# ՀԻԳՐՈՏԵԽՆԻԿԱԿԱՆ ԿԱՌՈՒՅՑՆԵՐԻ ՍՏՈՐՆԱԶՐԻ ՀՈՒՆԵՐԻ ԱՄՐԱՑՄԱՆ ՀԻԳՐԱՎԼԻԿԱԿԱՆ ՀԱՇՎԱՐԿԸ

## Ամփոփում

ջրուս ձարվանագ ջաավագնուղ։ գրշա է ջուշվի առըրք ջունի ամաման ևրմաշրովությեսշըն, չիժետվքիվ ձուտիիձ գրոր վերձուղ ճաևակը քինքի կոս չունի կոսևությեսշըն սնաշիկու չադտե արչևուդար վերձուղ ճաևակը քինքի կոսչաևությեսշը՝ փող նրաևվագ կաչսևությերը դասևիր ծնադարուղ չուրի աղևանվար ևիկ բևիտևությեսշը՝ ողևան-

Մևը կողմից հայտնաբերված է տվյալ հատվածքում հոսքի ողողման ընդունակության սհրա կապը հոսքի անհավասարաչափության կորհկտիվնևրից (5՝), (նկ. 2)։

Հիդրավլիկ ցատկումից ներջև կամալական հատվածջում չարժման ջանակի կորևկտիվը կարևլի է որոշել ըստ առաջարկված (11) առնչության, իսկ կենդանի ուժի կորևկտիվը՝ ըստ (12) առնչության։

Օդատգործելով նշված առնչությունները կարևլի է անալիտիկորեն որոշել հիդրավլիկ ցատկումից ներքև որևէ հատվածքում հոսքի ողողող ընդունակության կորհկտիվը (16) և հաշվարկ կատարել քարային լիցքի խոշորության, հորիզոնական ամրացման, ընտրված երկարության և ծայրային ամրացման կոնֆիդուրացիայի դեպքում (19)։

Կարևլի է լուծել նաև հակադարձ իւնդիրը. քարալին լիցքի խոշորութկան ընտրումը, ծալրային ամրացման չափերը ընտրելով որոշել հորիզոնական ամրացման անհրաժեշտ երկարությունը (19′), (16′)։

#### ЛИТЕРАТУРА

- 1. Воднич-Сяноженцкий Т. Г. "Основные вопросы теории совершенного гидравлического прыжка". Диссертация, Тбилиси, 1956.
- 2. Кумин Д. И. . О рассеивании энергии в нижнем бъефе и его влиянии на ныбор длины крепления\*. Известия ВПИИГ, т. 46, 1951
- 3. Кумин Д. И. "Гидравлический расчет крепления в нижием бъефе подосбросов". Техническая информация ВНИНГ, М.—Л., 1956.