

И. С. Кувыкин

ВЛИЯНИЕ ФОРМЫ ЖИВОГО СЕЧЕНИЯ И РАСПРЕДЕЛЕНИЯ СКОРОСТЕЙ В ПОТОКЕ НА ВЕЛИЧИНУ ГИДРАВЛИЧЕСКОГО ПОКАЗАТЕЛЯ РУСЛА

Известная в гидравлике показательная зависимость, которой предложил пользоваться проф. Б. А. Бахметев [1] при расчете плавно изменяющегося движения жидкости в открытых призматических руслах с постоянным уклоном дна, имеет вид:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{K_1}{K_2}\right)^2 = \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^\chi, \quad (1)$$

где χ — гидравлический показатель русла; h_1, h_2 — глубины потока, соответствующие расходам Q_1 и Q_2 (или модулям расхода K_1 и K_2) в русле при равномерных режимах.

Несмотря на кажущийся простой вид этой формулы, она не находит широкого применения в практике гидравлических расчетов в силу сложности определения гидравлического показателя χ . Теоретический анализ зависимости (1) и сопоставление данных экспериментальных исследований показали, что гидравлический показатель χ зависит не только от формы, размеров и шероховатости русел [2, 3, 4], но и от характера распределения скоростей в потоке.

Чтобы установить связь между гидравлическим показателем русла χ и характером распределения осредненных скоростей в потоке, воспользуемся дифференциальным уравнением распределения скоростей, полученным применительно к плоскому установившемуся потоку [5]:

$$\frac{du}{u} = x \frac{dy}{y}, \quad (2)$$

где u — местная осредненная скорость в точке потока, расположенной по нормали на расстоянии y от дна русла; x — параметр, вытекающий из закона распределения скоростей в пределах одного пограничного слоя.

Параметр x имеет функциональную связь с коэффициентом Шези, постоянной Прандтля—Кармана и коэффициентом Кориолиса α [5, 6, 7]. Последняя осуществляется с помощью аналитической формулы, проверенной экспериментальными исследованиями:

$$x = \frac{\ln \alpha}{2 \ln \frac{y_c}{y_v}} = \frac{\ln \alpha}{2 \ln \frac{\delta}{\beta}}, \quad (3)$$

где y_c — расстояние от дна до центра тяжести живого сечения, где жидкость движется со скоростью u_c ; y_v — расстояние до точки, движущейся со средней скоростью потока v ; δ, β — коэффициенты, вытекающие из отношения этих расстояний к глубине (высоте) пограничного слоя.

При известных значениях α , δ , β формула (3) позволяет параметр x , относящийся к любой конфигурации сечения потока, условно привести к модели плоского потока.

Величину δ для каждой формы сечения русел можно определить аналитически, а величины α и β — экспериментальным путем.

Для открытых естественных и искусственных широких русел коэффициент $\alpha = 1,1-1,2$, а $\beta = 0,36-0,40$ [2, 4, 7]. В исследованных автором железобетонных лотках параболической и полуциркулярной формы, а также в трапециевидальных каналах с облицованными бетоном откосами (оросительные системы Ростовской области) коэффициент α составлял $1,05-1,18$, а коэффициент β — $0,2-0,3$. На моделях лотков с гладкими стенками, исследованными в лабораторных условиях [8], коэффициент α в зависимости от различных форм сечения был равен $1,05-1,12$, а β от $0,17-0,27$.

Чтобы установить степень влияния формы живого сечения и образующегося в нем поля осредненных скоростей на величину гидравлического показателя русла χ при плавном изменяющемся движении жидкости в открытых руслах, воспользуемся формулой средней скорости, предложенной ранее автором [7, 8] для расчета шероховатых русел:

$$v = \frac{1}{\sqrt{\alpha}} u_c = \frac{1}{n} R^{x+0,5} \sqrt{i}, \quad (4)$$

где n — коэффициент шероховатости; R — гидравлический радиус; i — гидравлический уклон.

Опытные наблюдения автора за движением жидкости в каналах и лотках различной формы сечения, а также данные исследований других авторов [1, 2, 4] показали, что при постоянном уклоне в руслах с геометрически правильной формой сечения (широком прямоугольном, трапециевидальном, параболическом, треугольном), глубина наполнения пропорциональна гидравлическому радиусу, т. е.

$$h = \sigma R, \quad (5)$$

показатель степени x практически не изменяет своего значения при переходе от h_1 к h_2 . В этом случае коэффициенты α , δ , β практически остаются неизменными. Отсюда следует, что отношение средних скоростей в различных сечениях потока в соответствии с формулами (4) и (5) можно записать так:

$$\frac{v_1}{v_2} = \left(\frac{\sigma_2}{\sigma_1} \right)^{x+0,5} \left(\frac{h_1}{h_2} \right)^{x+0,5}. \quad (6)$$

В зависимостях (5), (6) коэффициент σ близок к постоянному значению и численно его можно определить по следующим формулам: в трапециевидальном русле:

$$\sigma = \frac{\psi + 2\sqrt{1 + \operatorname{ctg}^2 \varphi}}{\psi + \operatorname{ctg} \varphi}, \quad (7)$$

где $\psi = \frac{b}{h}$; b — ширина русла по дну; h — глубина; φ — угол наклона

откоса к горизонту; в треугольном русле:

$$\sigma = \frac{2\sqrt{1 + \operatorname{ctg}^2 \varphi}}{\operatorname{ctg} \varphi}; \quad (8)$$

в прямоугольном широком русле:

$$\sigma = 1 + \frac{2}{\psi} \quad (9)$$

В русле треугольного профиля $\sigma = \text{const}$. Наибольшее отклонение коэффициента σ от постоянного значения наблюдается для русел прямоугольного сечения, но и для них здесь, даже при изменении h_1 по сравнению с h_2 в 1,5 раза, отклонения σ_1 от σ_2 составляют 10%.

Если пренебречь этими отклонениями и принять $\left(\frac{\sigma_2}{\sigma_1}\right)^{x+0,5} \approx 1$, то формула (6) примет вид

$$\frac{v_1}{v_2} = \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{x+0,5} \quad (10)$$

Квадратичное отношение расходов

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{\omega_1}{\omega_2}\right)^2 \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+1}, \quad (11)$$

где ω_1, ω_2 — площади живых сечений, которые в руслах геометрически правильной формы в большинстве своем изменяются пропорционально глубине их наполнения. Если учесть это свойство, то из общей формулы (11) можно получить следующие формулы для русел различных форм и соответствующие им гидравлические показатели русла χ : для русел широкого прямоугольного профиля, где $\omega = bh$:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+3}, \quad \chi = 2x + 3; \quad (12)$$

для русел треугольного профиля с одинаковыми углами наклона откосов к горизонту, где $\omega = \text{ctg} \varphi h^2$:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+5}, \quad \chi = 2x + 5; \quad (13)$$

для русел трапецидального профиля, где $\omega = (b + \text{ctg} \varphi h)h$:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{b + \text{ctg} \varphi h_1}{b + \text{ctg} \varphi h_2}\right)^2 \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+3} = \left(\frac{B_1}{B_2}\right)^2 \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+3}, \quad (14)$$

где B_1 и B_2 — размеры ширины русла по верху, профиль которого можно представить в виде трапеции с одной вертикальной боковой стороной, $B = b + \text{ctg} \varphi h$.

После несложных математических преобразований показательную зависимость (1) для трапецидального русла можно представить так:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left[1 - \frac{\text{ctg} \varphi (h_2 - h_1)}{b + \text{ctg} \varphi h_2}\right]^2 \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+3} = \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^\chi, \quad (15)$$

откуда

$$\chi = 2x + 3 + \frac{2 \ln \left[1 - \frac{\text{ctg} \varphi (h_2 - h_1)}{b + \text{ctg} \varphi h_2}\right]}{\ln h_1 - \ln h_2}. \quad (16)$$

Для русел параболического профиля, где $\omega = \frac{2}{3} Bh$; B — ширина русла по верху, формула (11) будет иметь вид:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{B_1}{B_2}\right)^2 \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+3} \quad (17)$$

Если B_1 и B_2 выразить через каноническое уравнение $Y = 2\rho X^2$, то получим равенство

$$\left(\frac{B_1}{B_2}\right)^2 = \frac{h_1}{h_2}, \quad (18)$$

после чего формула (17) запишется так:

$$\left(\frac{Q_1}{Q_2}\right)^2 = \left(\frac{h_1}{h_2}\right)^{2x+4}, \quad \chi = 2x + 4. \quad (19)$$

Предлагаемые расчетные зависимости для определения гидравлического показателя русла в зависимости B . А. Бахметева хорошо согласуются с числовыми значениями Н. Н. Павловского [2] и ряда других авторов.

Литература

1. Б. А. Бахметев. О неравномерном движении жидкости в открытом русле. М., 1932.
2. Н. Н. Павловский. Гидравлический справочник. М., 1937.
3. В. Bjarsch. Die Verfahren der Berechnung stationär ungleichförmiger Strömungen in offenen Gerinnen regelmäßigen Querschnitts. Wasserwirtschaft—Wassertechnik, 1966, № 2.4.
4. Р. Р. Чугаев. Гидравлика. М., 1963.
5. И. С. Кувыкин. Исследование влияния скоростной структуры турбулентного потока на пропускную способность круглых напорных и безнапорных труб. Тр. Южн. науч.-исслед. ин-та гидротехники и мелиорации, вып. 12, 1967.
6. И. С. Кувыкин. Значение постоянной Прандтля—Кармана в свете новых показательных зависимостей. Сб. «Вопросы гидротехники и мелиорации». Новочеркасск, 1967.
7. И. С. Кувыкин. Нов метод за определяне коэффициента на Кориолис в зависимост от профила на хидравлично русло и скоростната структура на течението. «Хидротехника и мелиорации», 1969, № 3.
8. И. С. Кувыкин. Исследование гидравлических сопротивлений в открытых водоводах различной формы сечения. Сб. науч. тр. БСХА, т. 59, 1969.