

Уравнения (10a), (10) и (11) позволяют найти параметры  $h$  и  $v$  неустановившегося потока в любой отрезок времени  $\Delta t$  и в любых сечениях этого потока, а также построить кривую свободной поверхности волны перемещения (прямой и обратной) в условиях высокогорья при прорыве плотины.

УДК 532.59+627.8

### **Математическая модель неустановившегося движения потока воды при прорыве напорных гидротехнических сооружений**

Стриганова М. Ю.<sup>1</sup>, Шаталов И. М.<sup>2</sup>, Щербакова М. К.<sup>2</sup>, Бандолик Н. Н.<sup>1</sup>,  
Дмитриченко А. С.<sup>3</sup>

<sup>1</sup>Университет гражданской защиты МЧС Республики Беларусь,

<sup>2</sup>Белорусский национальный технический университет,

<sup>3</sup>Белорусский государственный технологический университет  
Минск, Республика Беларусь

*Приведена математическая модель пространственно изменяющегося неустановившегося движения потока воды в случае разрушения или прорыва напорного гидротехнического сооружения в условиях высокогорья.*

Неустановившееся движение потока жидкости, при котором его характеристики (скорость  $v$ , глубина  $h$  и расход  $Q$ ) изменяются в пространстве и во времени, часто относят к волновому. Отличительной чертой волн, движущихся при этом в открытых руслах водотоков и водоемов, является их способность переносить значительные расходы (массы) воды. В связи с этим такие волны называют волнами перемещения, существенно отличающихся от ветровых или колебательных (сейсмических) волн. Волны перемещения делятся на две основные группы: непрерывные (длинные) и прерывные (короткие).

Непрерывная волна перемещения характеризуется медленным (постепенным) или плавно-изменяющимся движением. Мгновенный продольный профиль такой волны обладает малой кривизной, при которой соблюдается неравенство:

$$\frac{2\pi h}{\lambda} < 2,65,$$

где  $h$  – глубина потока;  $\lambda$  – длина волны.

В гидродинамической постановке задачи неустановившееся движение принято рассматривать одномерным, при котором изучают только средние характеристики потока (средние по величине в сечении скорости и глуби-

ны). Причиной такого движения принято считать изменение (увеличение или уменьшение) расхода  $Q$  (массы) воды в начальном и конечном сечениях (створах) рассматриваемого участка русла.

Ранее в работах И. В. Карпенчука, М. Ю. Стригановой было достаточно подробно рассмотрено медленно изменяющееся неустановившееся движение при разрушении напорного гидротехнического сооружения в виде волны прорыва, которая представляла из себя длинную прямую положительную волну перемещения.

Математическая модель неустановившегося течения, предложенная И. В. Карпенчуком и М. Ю. Стригановой, учитывала средние характеристики потока жидкости в условиях «изолированного» течения (без стороннего или бокового притока воды) в водотоках на местности с равнинным рельефом на территории Республики Беларусь.

В реальных условиях (особенно в условиях возвышенностей или горного рельефа местности) разрушение напорного фронта гидротехнического сооружения (например, плотины) происходит с образованием трещины или прорана, через которые происходит относительно постепенное опорожнение водохранилища, при котором наблюдается падение уровня воды в водохранилище (рис. 1) и уменьшение расхода воды в начальном створе. В таких условиях более вероятно появление прямой отрицательной волны перемещения (рис. 1), которая сопровождается увеличением расхода в конечном сечении

$$\frac{\partial \omega}{\partial t} < 0; \quad \frac{\partial \omega}{\partial l} > 0; \quad \frac{\partial v}{\partial t} < 0; \quad \frac{\partial v}{\partial l} < 0.$$

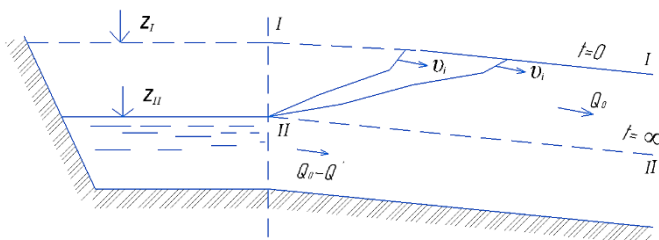


Рис. 1. Прямая отрицательная волна, или волна отлива

При этом на начальном, расширяющемся участке, волна является преломленной, а далее на последующих участках растекания потока волна становится отраженной (обратной) положительной с уменьшением расхода в конечном сечении, при этом соблюдаются следующие условия

$$\frac{\partial \omega}{\partial t} > 0; \quad \frac{\partial \omega}{\partial l} > 0; \quad \frac{\partial v}{\partial t} < 0; \quad \frac{\partial v}{\partial l} < 0.$$

Обращает на себя внимание тот факт, что в условиях высокогорья реальным является боковой приток воды, т. е. приток воды по нормали к оси основного потока, связанный с таянием льда, снега и ливневым притоком воды, что приводит к необходимости рассмотрения условий пространственно изменяющегося неустановившегося движения (рис. 2).

Рассматриваемое движение воды (рис. 2) может быть описано двумя дифференциальными уравнениями: уравнением баланса расхода и уравнением динамического равновесия.

На схеме движения потока (рис. 3) обозначим  $A_1B_1$  свободную поверхность, соответствующую моменту времени  $t_1$ , а  $A_2B_2$  – моменту времени  $t_2$ . Если рассмотреть неустановившееся движение воды между сечениями 1–1 и 2–2 на бесконечно малом расстоянии  $dl$ , то для такого движения уравнение баланса расхода можно записать в виде:

$$\frac{\partial Q}{\partial l} + \frac{\partial \omega}{\partial t} = 0. \quad (1)$$

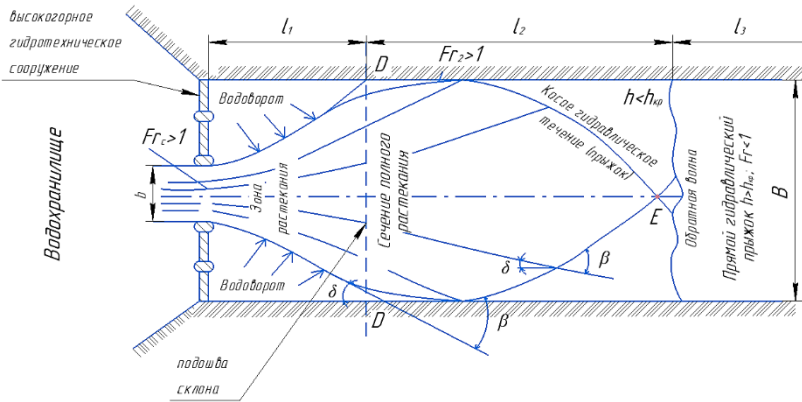


Рис. 2. Схема растекания потока воды при условиях пространственно изменяющегося неустановившегося движения:

$h$  – глубина потока;  $h_{кр}$  – критическая глубина;  $l_1, l_2, l_3$  – длины рассматриваемых участков;  $b$  – ширина прорана;  $Fr$  – число Фруда;  $\beta$  и  $\delta$  – углы растекания потока воды;  $B$  – максимальная ширина водотока (нижнего бьефа гидротехнического сооружения)

Уравнение динамического равновесия пространственно изменяющегося неустановившегося движения можно записать, исходя из следующих рассуждений.

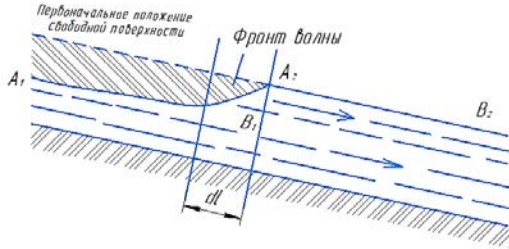


Рис. 3. Волна отлива в открытом русле благодаря уменьшению расхода в его начальном сечении

1. Рассматривая элементарный участок потока между сечениями 1–1 и 2–2, ограниченный свободной поверхностью  $A_1B_1$ , можно записать дифференциальное уравнение неравномерного установившегося ( $Q = \text{const}$ ) плавно изменяющегося потока в виде

$$I = \frac{d}{dl} \left( \frac{\alpha v^2}{2g} \right) + \frac{v^2}{C^2 R}, \quad (2)$$

где  $I$  – гидравлический уклон поверхности потока;  $\alpha$  – коэффициент Кориолиса;  $C$  – коэффициент Шези;  $R$  – гидравлический радиус;  $g$  – ускорение свободного падения,  $\text{м/с}^2$ .

2. В случае неустановившегося движения это уравнение необходимо дополнить новым членом, выражающим локальную часть сил инерции и записать в частных производных. В этом случае уравнение примет следующий вид:

$$I = \frac{\partial}{\partial l} \left( \frac{\alpha v^2}{2g} \right) + \frac{v^2}{C^2 R} + \frac{1}{g} \frac{\partial v}{\partial t}, \quad (3)$$

где  $\frac{1}{g} \frac{\partial v}{\partial t}$  – локальная часть силы инерции;  $\frac{1}{g}$  – масса единицы веса жидкости (воды);  $\frac{\partial v}{\partial t}$  – локальная часть ускорения.

Учитывая, что

$$I = i - \frac{dh}{dl} \quad \text{и} \quad \frac{v^2}{C^2 R} = \frac{Q^2}{K^2} = A Q^2,$$

где  $K$  – расходная характеристика русла, м<sup>3</sup>/с;  $A$  – удельное сопротивление русла, с<sup>2</sup>/м<sup>6</sup>;  $i$  – уклон дна водотока, дифференциальное уравнение динамического равновесия можно записать в виде

$$i - \frac{dh}{dl} = \frac{\alpha v}{g} \frac{\partial v}{\partial l} + A Q^2 + \frac{\alpha_0}{g} \frac{\partial v}{\partial t}, \quad (4)$$

где  $\alpha_0$  – коэффициент Буссинеска ( $\alpha_0 = 1,0 \div 1,03$ ).

Учитывая, что

$$\frac{dh}{dl} = \frac{1}{B} \frac{\partial \omega}{\partial l},$$

где  $B$  – ширина русла по поверхности потока, уравнение (4) можно переписать в виде

$$(i - A Q^2) g = \frac{g}{B} \frac{\partial \omega}{\partial l} + \alpha_0 \frac{\partial v}{\partial t} + \alpha v \frac{\partial v}{\partial l}. \quad (4')$$

3. Уравнения (2), (3), и (4) не учитывают пространственного изменения неустановившегося движения. Пространственное изменение неустановившегося движения сопровождается боковым притоком или оттоком жидкости (воды) по нормали к оси основного главного потока (рис. 2). Наличие такого притока или оттока вызывает изменение расхода на участке  $dl$  на величину  $dQ$ . В этом случае количество движения, отнесенное к единице веса воды, протекающей в русле растекающегося потока, получает приращение

$$\frac{\alpha_0 \rho g v dQ}{g \rho g \omega dl}, \quad (5)$$

где  $\rho$  – плотность воды, кг/м<sup>3</sup>;  $\rho g dQ$  и  $\rho g \omega dl$  – вес воды, поступающей в русло во время притока или оттока;  $\omega$  – площадь поперечного сечения русла, заполненного водой, м<sup>2</sup>.

Учитывая, что  $dQ = d(v\omega) = v d\omega + \omega dv$ , выражение (5) можно записать в частных производных