- 2. Способы очистки металлических поверхностей: пат. №21512, Респ. Беларусь, МПК В 08В 3/04 / И. В. Качанов, А. Н. Жук, А. В. Филипчик, А. С. Исаенко; дата публ. 30.12.2017.
- 3. Качанов, И. В.Технология струйной гидроабразивной очистки и защиты от коррозии стальных изделий с применением бентонитовой глины / И. В. Качанов, А. В. Филипчик, В. Е. Бабич, А. Н. Жук, С. И. Ушев. Минск: БНТУ, 2016.-168 с.
- 4. Альтшуль, А. Д. Гидравлические сопротивления / А. Д. Альтшуль. М.: Недра, 1982. 224 с.
- 5. Качанов, И. В., Веременюк В. В., Мойса А. С., А. В. Филипчик. Расчёт оптимального угла конусности конфузора / И. В. Качанов, В. В. Веременюк, А. С. Мойса, А. В. Филипчик, Минск; Агропанорама, 2016. С. 7-10.

УДК 532.59; 627.8

О неустановившемся движении потока воды в открытых руслах при эксплуатации гидротехнических сооружений

Стриганова М. Ю. I , Шаталов И. М. 2 , Самедов С. А. I , Щербакова М. К. 2 , Закерничный В. И. 2 , Капуза М. А. 2

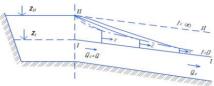
¹Университет гражданской защиты МЧС Республики Беларусь ²Белорусский национальный технический университет Минск, Республика Беларусь

В статье приведены уравнения неустановившегося движения потока в открытых руслах, используемые при численном моделировании возникающих волн перемещения.

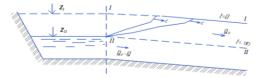
Неустановившееся движение потока воды в открытых руслах (реках и каналах) может возникать при прорыве плотин; в результате маневрирования затворками гидротехнических сооружений (шлюзов, водозаборов, гидроэлектростанций и т.д.); включения и выключения насосных станций. При этом неустановившееся движение в открытых руслах чаще всего принимает форму волны перемещения прямой или обратно, положительной или отрицательной [1].

Волны перемещения в этих случаях имеют строго направленное продольное движение. Поэтому для решения практических задач по волнам перемещения, обычно в инженерном деле рассматривают одномерную модель плавно изменяющегося неустановившегося движения потока воды, при котором в каждом сечении потока: скорость движения воды U (м/с) равна средней скорости потока; распределение давления гидростатическое.

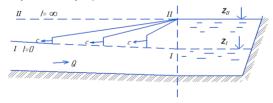
Для теоретического анализа и расчета такого движения обычно принимают плотность воды ρ (кг/м³) постоянной, а русло достаточно широким, т.е. B >> h (где B, м — ширина русла по урезу воды; h, м — глубина потока) и поперечное сечение русла близким к прямоугольной форме, а неустановившееся движение сравнивается с установившимся равномерным движением воды при котором силы трения и поверхность потока уравновешиваются проекцией силы тяжести, действие которой обусловлено продольным уклоном водотока.



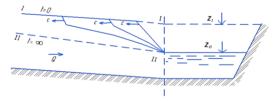
а – прямая положительная волна, или волна наполнения



б – прямая отрицательная волна, или волна отлива



в – обратная положительная волна, или волна подпора



г – обратная отрицательная волна, или волна излива

Рис. 1. Неустановившееся движение в открытом русле в виде волны перемещения

Такое неустановившееся движение (рис. 1) в открытых руслах хорошо описывается дифференциальными уравнениями, так называемой мелкой воды, которые можно получить, решив уравнения сохранения массы и изменения количества движения (или уравнение импульса сил). Эти уравнения используя метод контрольного объема [2] можно представить в следующем виле:

1. Уравнение сохранения массы в общем случае можно записать в виде:

$$\frac{D}{Dt} \int_{V} \rho dV = \frac{\partial}{\partial t} \int_{V} \rho dV + \int_{A} \rho U_{n} dA = 0, \qquad (1)$$

где $\frac{D}{Dt}$ — субстанциональная производная; V — контрольный объем;

A — контрольная поверхность, ограничивающая контрольный объем V; t — момент времени, изменяющийся до t + Δt .

Поскольку контрольный объем не зависит от времени t; плотность воды ρ = const; и площадь поперечного сечения широкого русла равна w = Bh, уравнение сохранения массы для мелкой воды после преобразований принимает вид:

$$\frac{\partial h}{\partial t} + \frac{\partial \mathcal{G}}{\partial l} h = 0 \,, \tag{2}$$

где l – длина водотока с некоторым уклоном дна i_0 .

2. Уравнение изменения количества движения в этом случае принимает следующий вид:

$$\frac{D}{Dt} \int_{V} \rho U dV = \int_{\rho} \rho f dV + \int_{A} p_{H} dA$$
 (3)

Спроектировав параметры уравнение (3) на направление движения потока воды и пренебрегая уклоном дна водотока i_0 , запишем уравнение изменения количества движения в виде:

$$\frac{D}{Dt} \int_{V} \rho U_{l} dV = \int_{V} \rho f_{l} dV + \int_{A} p_{n_{l}} dA$$
 (4)

Учитывая выше сделанные допущения, ограничения и предположения, после соответствующих преобразований уравнение изменения количества движения для мелкой воды можно представить в следующем виде:

$$\frac{\partial \mathcal{G}}{\partial t}h + \frac{\partial \mathcal{G}^2}{\partial l}h + gh\frac{\partial h}{\partial l} = 0$$
 (5)

или

$$\frac{\partial \mathcal{G}}{\partial t}h + \frac{\partial}{\partial l}\left(\mathcal{G}^2h + \frac{gh^2}{2}\right) = 0 \tag{6}$$

Для теоретического анализа и практического использования дифференциальные уравнения мелкой воды предпочтительнее записывать в виде Эйлеровской системы уравнений:

$$\begin{vmatrix} \frac{\partial h}{\partial t} + \upsilon \frac{\partial h}{\partial l} + h \frac{\partial 9}{\partial l} = 0 \\ \frac{\partial 9}{\partial t} + V \frac{\partial 9}{\partial l} + g \frac{\partial h}{\partial l} = 0 \end{vmatrix}$$
 (7)

В общем случае для прямолинейных, нецилиндрических водотоков произвольного поперечного сечения с продольным уклоном $i_0 = 0$ с учетом вязкости воды система уравнений неустановившегося движения применительно к возникновению волны перемещения приобретает следующий вид:

$$\begin{bmatrix}
\frac{\partial w}{\partial t} + \frac{\partial \mathcal{G}}{\partial l}w = 0 \\
\frac{\partial \rho}{\partial t}\mathcal{G}w + \frac{\partial \rho}{\partial l}\mathcal{G}^{2}w = \rho gwi_{0} - w\frac{\partial \rho}{\partial l} - \tau_{g}\chi + \tau_{0}B + \frac{\partial}{\partial l}\left[\left(P_{l}^{B} + P_{l}^{T}\right)w\right] - \rho gw\frac{\partial h}{\partial l}
\end{cases}$$
(8)

где w=w(l;t) – поперечное сечение потока воды; $\tau_g(l,t)$ – продольные донные касательные напряжения по смоченному периметру поверхности водотока χ ; $\tau_0=\tau_0$ (l,t) – продольная составляющая касательных напряжений на свободной поверхности, обусловленных ветровой нагрузкой; P_l^B и P_l^T – нормальные вязкие и турбулентные напряжения, осредненные по поперечному сечению потока воды.

Приведенные уравнения (7) и (8) могут использоваться при численном (компьютерном) моделировании неустановившегося движения в открытых руслах в виде волн перемещения, а также для определения основных параметров этих волн: средней скорости и глубины, в любой момент времени, например, методом конечных разностей или конечных приращений [3]. При этом все параметры уравнения (8) (кроме искомых w=w(l;t) и v=v(l;t)) должны быть заданы для всех поперечных сечений, включая зависимости w=w(h) и B=B(h).

Литература

- 1. Справочник по гидравлике / Большаков В. А. [и др.]; под ред. В. А. Большакова. 2-е изд., перераб. и доп. К.: Высш. шк. Головное издательство, 1984. 343 с.
- 2. Гиргидов, А. Д. Механика жидкости и газа (гидравлика): учеб. для ВУЗов / А. Д. Гиргидов. 3-е изд., испр. и доп. СПб.: изд-во Политехнического университета, 2007. 545 с.
- 3. Богомолов, А. И. Гидравлика / А. И. Богомолов, К. А. Михайлов. 2-е изд., перераб. и доп. М.: Стройиздат, 1972. 648 с.