

УДК 532

Р.Б.Фоничев (6 курс, каф. ГТС), В.Н.Бухарцев, д.т.н., проф.

РАСЧЕТ БЕРЕГОВОГО ВОДОСБРОСА С БОКОВЫМ ПОДВОДОМ ВОДЫ

Для расчета траншейного водосброса с боковым подводом воды используется дифференциальное уравнение неравномерного движения с боковым притоком постоянной интенсивности, которое после исключения малых величин второго порядка приобретает вид:

$$-\frac{dz}{dx} = \frac{dh_v}{dx} + \frac{2h_v}{x}. \quad (1)$$

В это уравнение, выражающее баланс расходов, входят две неизвестные функции: $z(x)$ – функция, описывающая положение свободной поверхности воды в траншее, и $h_v(x)$ – своеобразный скоростной напор потока в траншее.

Для решения поставленной задачи вместо уравнения баланса энергий вводят дополнительное условие, доопределяющее какую-либо из упомянутых функций. Широко известно, например, предложение Мильчина-Можевитинова, устанавливающее закон распределения скоростей движения воды вдоль траншеи:

$$v = v_L \eta^n, \quad (2)$$

где v_L – скорость в конце траншеи (задаваемая), $\eta = x/L \in [0;1]$, L – длина траншеи, $n \in (0;1)$ – числовой параметр.

Глубина воды в траншее, определяемая зависимостью $h(x) = h_L \eta^{1-n}$, в начальном сечении получается равной нулю, что не возможно реализовать. Поэтому получаемое решение, нарушающее, к тому же, законы механики, приходится конструктивно подправлять, что вносит неопределенную погрешность в решение задачи. В связи с этим нами предложен ряд других вариантов решения поставленной задачи, исключая отмеченный недостаток. Например, вместо условия (2) предложено использовать условие

$$h = h_0 + (h_L - h_0) \eta^n \quad (3)$$

или условие

$$\omega = \omega_0 + (\omega_L - \omega_0) \eta^n, \quad (4)$$

где ω – живое сечение потока в траншее, индексы 0 и L обозначают значения величин в начале и конце траншеи, n – числовой параметр.

Получаемое при этом криволинейное очертание дна траншеи вносит значительные технологические трудности при ее возведении, поэтому траншея с плоским дном может дать существенный положительный экономический эффект. Для траншеи трапецеидального сечения с постоянным уклоном дна $I = \text{const}$ глубина воды в любом сечении определяется рекуррентной зависимостью:

$$h = L \left(i\eta + \sqrt[3]{\frac{h_0^3}{L^3} - \frac{\lambda t^2}{12} [(4 - 3it)^2 + 2]} \right), \quad (5)$$

где $\lambda = \frac{2\alpha_0 Q_L^2}{g(\beta + \bar{m})^2 L^5}$ – числовой коэффициент, $t = \frac{\eta L}{h}$, α_0 – корректив количества движения,

Q_L – полный расход водного потока, сбрасываемого через водослив в траншею, g – ускорение свободного падения, $\beta = b/h = \text{const}$, b – ширина дна траншеи, $\bar{m} = (m_1 + m_2)/2$, m_1 , m_2 – коэффициенты заложения бортов (откосов) траншеи.

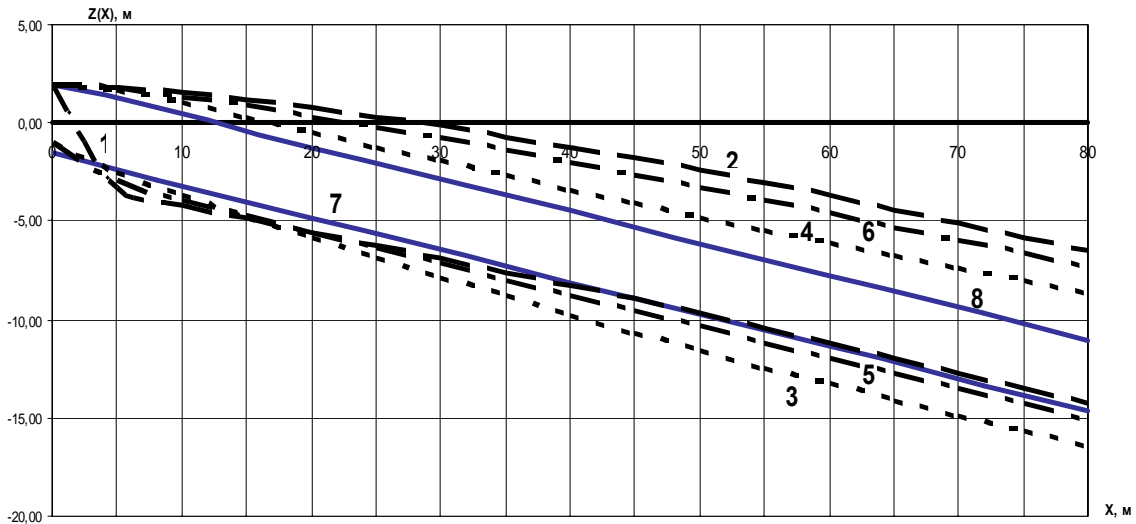


Рис. 1. Сопоставление результатов.

Значение глубины в начальном сечении траншеи h_0 задается из условия погашения избыточной кинетической энергии сбрасываемого потока. Значение i , соответствующее максимально высокому положению дна траншеи, что обеспечивает наиболее экономичное решение, определяется выражением:

$$i^3 - \frac{15}{4} \sqrt[5]{\lambda} i^2 + 5 \sqrt[5]{\lambda^2} i - \frac{5}{2} \sqrt[5]{\lambda^3} + \frac{h_0^3}{L^3} = 0. \quad (6)$$

Этому значению соответствует глубина в конце траншеи $h_L = L \sqrt[5]{\lambda}$. Используя это выражение, уравнение (6) можно представить в виде:

$$i^3 - \frac{15}{4} \frac{h_L}{L} i^2 + 5 \frac{h_L^2}{L^2} i - \frac{5}{2} \frac{h_L^3}{L^3} + \frac{h_0^3}{L^3} = 0. \quad (6^*)$$

Положение дна траншей описывается функцией $\zeta = z_0 - h_0 - ix$, где z_0 – отметка поверхности воды в начальном сечении траншеи. Свободная поверхность водного потока в траншее определяется функцией $z = \zeta + h$.

На рис. 1 представлено сопоставление результатов решения задачи с использованием выражений (2), (3), (4), (5).

Представленные графики показывают, что по зависимости (5) (кривые 7, 8) можно получить не только удобную форму дна траншеи с точки зрения производства работ, но и

более высокое положение дна траншеи в сравнении с известной зависимостью (4) (кривые 5, 6).