

УДК 532

А.Ю.Петров (5 курс, каф. ГТС), В.Н.Бухарцев, д.т.н., проф.

ОЦЕНКА УСТОЙЧИВОСТИ БЕТОННЫХ СООРУЖЕНИЙ НА НЕСКАЛЬНОМ ОСНОВАНИИ ПРОТИВ СДВИГА С ПОВОРОТОМ

Обсуждаемая проблема возникает, например, при оценке устойчивости крайней секций бетонной плотины, испытывающей дополнительное воздействие со стороны, примыкающей к ней грунтовой плотины, когда равнодействующая всех сдвигающих сил не проходит через центр кручения в плоскости сдвига. Для оценки устойчивости используется схема предельных состояний с критерием прочности грунта основания по Ш.Кулону:

$$\tau_{np} = f\sigma + c, \quad (1)$$

где τ_{np} – предельное значение касательного напряжения на площадках контактной плоскости подошвы сооружения с основанием, σ – нормальное напряжение на тех же площадках, f и c – параметры прочности грунта основания.

Предполагается, что при потере устойчивости сооружение совершает поворот в плоскости подошвы относительно некоторого полюса p , изображенного на рисунке. Условия равновесия сил, действующих на сооружение в предельном состоянии, выражаются уравнениями:

$$\sum X = 0: Q_x k_3 - \int_A \tau_{np} \cos \alpha dA = 0, \quad (2)$$

$$\sum Y = 0: Q_y k_3 - \int_A \tau_{np} \sin \alpha dA = 0, \quad (3)$$

$$\sum M_p = 0: [Q_x (y_Q - y_p) - Q_y (x_Q - x_p)] k_3 - \int_A \tau_{np} \rho dA = 0, \quad (4)$$

где Q_x, Q_y – компоненты сдвигающей силы в направлении координатных осей; x_Q, y_Q – плечи этих сил относительно центра тяжести сечения подошвы сооружения; k_3 – коэффициент запаса устойчивости, A – площадь подошвы; α – угол отклонения τ_{np} от направления оси X (за положительное направление принят поворот против часовой стрелки); x_p, y_p – координаты полюса поворота.

Радиус-вектор ρ для элементарной силы $\tau_{np} dA$ и тригонометрические функции определяются выражениями:

$$\rho = \pm \sqrt{(x - x_p)^2 + (y - y_p)^2}, \quad \sin \alpha = -\frac{x - x_p}{\rho}, \quad \cos \alpha = \frac{y - y_p}{\rho}. \quad (5)$$

Знак перед корнем в выражении для ρ совпадает со знаком крутящего момента сдвигающих сил относительно упомянутого центра кручения: плюс соответствует повороту по часовой стрелке, минус – в противоположном направлении. Крутящий момент определяется выражением:

$$M_{kp} = Q_x (y_Q - y_{kp}) - Q_y (x_Q - x_{kp}). \quad (6)$$

Координаты центра кручения, совпадающего с центром тяжести эпюры τ_{np} , построенной для всей площади подошвы, определяются выражениями:

$$x_{kp} = \frac{\int_A x \tau_{np} dA}{\int_A \tau_{np} dA}, \quad y_{kp} = \frac{\int_A y \tau_{np} dA}{\int_A \tau_{np} dA}. \quad (7)$$

Нормальные напряжения, действующие по подошве сооружения, можно определить по формуле внецентренного сжатия, которую удобно записать в виде:

$$\sigma = \frac{N}{A} + \frac{M_y}{J_y} x_p + \frac{M_x}{J_x} y_p + \frac{M_y}{J_y} (x - x_p) + \frac{M_x}{J_x} (y - y_p). \quad (8)$$

Для прямоугольной формы подошвы сооружения задача решается аналитически до конца. В систему уравнений (2), (3), (4) входят пять типов интегралов, выражающихся через конечное число элементарных функций:

$$\iint \frac{udu}{\sqrt{u^2 + v^2}} dv; \quad \iint \frac{udu}{\sqrt{u^2 + v^2}} v dv; \quad \iint \frac{u^2 du}{\sqrt{u^2 + v^2}} dv; \quad \iint \sqrt{u^2 + v^2} du dv; \quad \iint u \sqrt{u^2 + v^2} du dv.$$

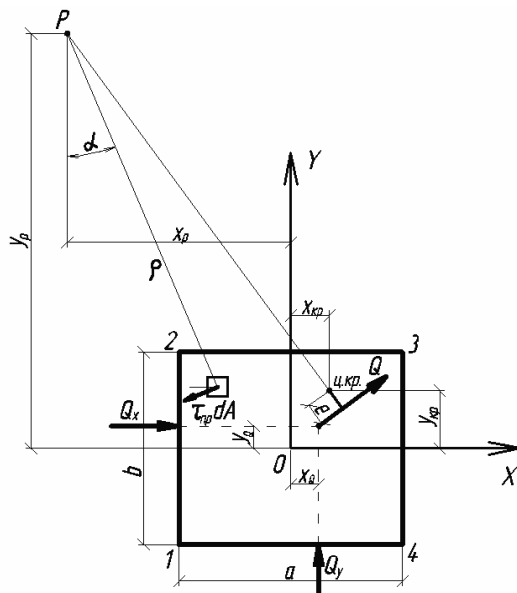


Рис. 1. Схема к оценке устойчивости против сдвига с поворотом.

В эту систему уравнений входят три неизвестные величины: коэффициент запаса, выражающийся явно из любого уравнения, и координаты полюса поворота сооружения, для вычисления которых итерационно используются два других уравнения, из которых предварительно исключается коэффициент запаса. Решение задачи возможно только с применением ЭВМ.