

ГИДРОМЕХАНИКА

В. В. ВЕДЕРНИКОВ

К ТЕОРИИ ДРЕНАЖА

(Представлено академиком Л. С. Лейбензоном 27 XII 1947)

1. Решение достаточно общей задачи о дренаже, когда причиной заболачивания являются не только атмосферные осадки <sup>(1)</sup> (или поливы), но и фильтрация из пласта с напорными (или артезианскими) водами вверх через покрывающую этот пласт толщу земли, имеет существенное значение.

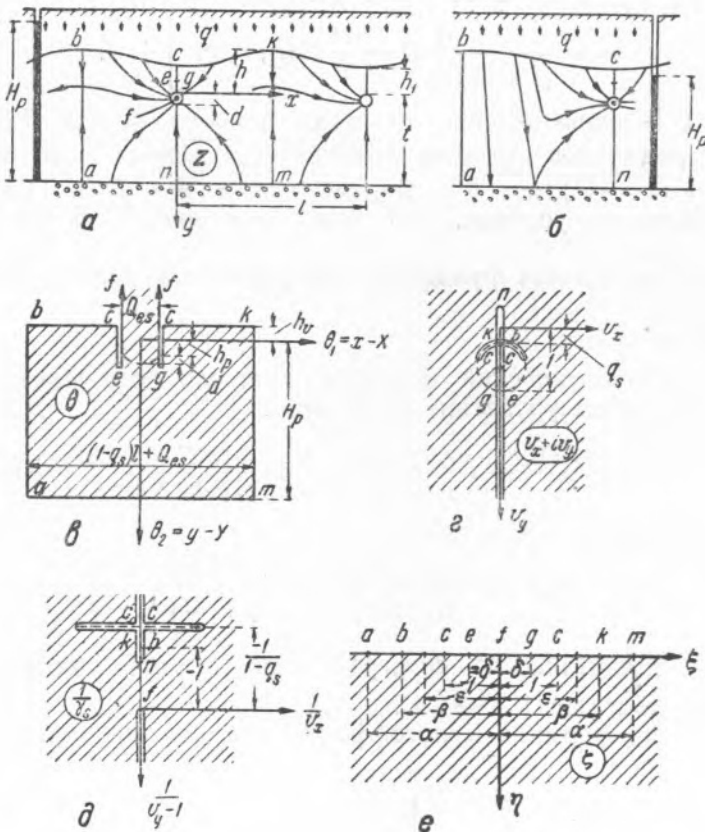


Рис. 1

Решение такой задачи (рис. 1, а или б) может быть получено с помощью ранее данного метода <sup>(2)</sup>. Обозначим пьезометрическую высоту давления на верхней границе пласта  $H_p$  и глубину залегания пласта под верхом дрен  $t$ . Осушение производится рядом дрен „диаметром“  $d$  на расстояниях  $l$  между осями дрен, заложенных на глубине  $h$  под свободной поверхностью в середине поля между дренами. На свободной поверхности в общем случае (как и в других наших

работах) для учета влияния капиллярности грунта избыточное давление принимается равным  $p' = -\gamma h_v$ . В верхней точке дрены избыточное давление в общем случае  $p'_d \neq 0$  и пьезометрическая высота  $h_d = p'_d / \gamma$  (больше нуля, нуль или, в случае вакуум-дренажа, меньше нуля).

Свободная поверхность — не линия тока, поскольку принимается, что на свободную поверхность просачивается сверху расход воды  $q = q_s k$  на единицу площади горизонтальной проекции свободной поверхности. Расход, притекающий в каждой дрене с обеих сторон,  $Q = kLQ_{es}$ , где  $L$  — длина дрены и  $k$  — коэффициент фильтрации грунта над пластом.

Соответствие точек ясно из рис. 1, а (или б, в, г, д и е).

Заметим, что на вертикальной линии тока ( $x = 0$ ) от свободной поверхности к дрене имеется максимум давления ( $\partial\theta_2/\partial y = \partial h_p/\partial y = 0$ ), причем в точке максимума давления скорость фильтрации равна коэффициенту фильтрации (так как  $\partial\theta_2/\partial y = v_y - 1$ ).

2. По формуле Кристоффеля — Шварца находим:

$$\theta = z - Z = A \int \frac{(\varepsilon^2 - \delta^2) d\zeta}{\zeta \sqrt{\alpha^2 - \zeta^2} \sqrt{\zeta^2 - \beta^2} \sqrt{\zeta^2 - 1}} + C =$$

$$= -\frac{A}{\sqrt{\alpha^2 - 1}} \left[ U - \frac{\delta^2}{\alpha^2} \Pi(n, \varphi, k) \right] + C. \quad (1)$$

Здесь  $U$  — эллиптический интеграл первого рода и  $\Pi(n, \varphi, \bar{k})$  — третьего рода при модуле  $\bar{k} = \sqrt{(\alpha^2 - \beta^2)(\alpha^2 - 1)}$  и амплитуде  $\varphi = \arcsin \sqrt{(\alpha^2 - \zeta^2)/(\alpha^2 - \beta^2)}$ . Параметр  $n = (\beta^2 - \alpha^2)/\alpha^2$ . Постоянную  $C$  определяем из условия, что при  $\zeta = \alpha$  (рис. 1, в)  $\theta = iH_p + 1/2(l + Q_{es} - lq_s)$ .

Вычисление вычета функции  $\theta$  относительно полюса  $\zeta = 0$  дает

$$A = i \frac{\alpha\beta Q_{es}}{\delta^2 \pi}.$$

Выражая эллиптический интеграл третьего рода через тэта-функции, переписываем уравнение (1) в виде:

$$\theta = \frac{l(1 - q_s) + Q_{es}}{2} + i \frac{Q_{es}}{\pi} \left( SU + \frac{1}{2} \ln \frac{\vartheta_4[\pi(U - a)/2K]}{\vartheta_4[\pi(U + a)/2K]} \right) + iH_p. \quad (2)$$

Здесь обозначено:

$$S = \frac{\vartheta_4'(\pi a/2K)}{\vartheta_4(\pi a/2K)} - \frac{\beta(\alpha^2 - \delta^2)}{\alpha\delta^2 \sqrt{\alpha^2 - 1}},$$

причем  $a$  — эллиптический интеграл первого рода при модуле  $\bar{k}$  и амплитуде  $\varphi = \arcsin(\sqrt{\alpha^2 - 1}/\alpha)$ .

3. Затем по формуле Кристоффеля — Шварца находим:

$$\frac{1}{\gamma_s} = \frac{1}{v_x - l(v_y - 1)} = A_1 \int \frac{(\zeta^2 - \varepsilon^2) \zeta d\zeta}{\sqrt{\beta^2 - \zeta^2} \sqrt{\zeta^2 - 1} (\zeta^2 - \delta^2)^2} + C_1 =$$

$$= A_1 \frac{\sqrt{\beta^2 - \zeta^2} \sqrt{\zeta^2 - 1}}{(\beta^2 - \delta^2 + 1)(\zeta^2 - \delta^2)} + C_1. \quad (3)$$

Параметр  $\varepsilon$  исключается в силу условия (рис. 1, д)

$$\int_1^\beta \frac{(\zeta^2 - \varepsilon^2) \zeta d\zeta}{\sqrt{\zeta^2 - 1} \sqrt{\beta^2 - \zeta^2} (\zeta^2 - \delta^2)^2} = 0.$$

При  $\zeta = \beta$  и  $\zeta = 1$  имеем

$$\frac{1}{\gamma_s} = -\frac{i}{1-q_s} = C_1.$$

4. Далее,

$$z = i \int_{\gamma_s} \frac{1}{\gamma_s} d\theta = -i \frac{AA_1}{\alpha(\beta^2 - 2\delta^2 + 1)} \arcsin \frac{\alpha}{\zeta} + \frac{\theta}{1-q_s} + C_2. \quad (4)$$

Из условия в бесконечно удаленной точке полуплоскости  $\zeta$ , которой отвечает  $z = it$  и  $\theta = iH_p$ , получаем  $C = i \left( t - \frac{H_p}{1-q_s} \right)$ , а из условия в точке  $\zeta = \alpha$ , которой отвечает  $z = 1/2 l + it$  и  $\theta = 1/2 [l(1-q_s) + Q_{es}] + iH_p$ , находим:

$$\frac{AA_1}{\alpha(\beta^2 - 2\delta^2 + 1)} = -i \frac{Q_{es}}{(1-q_s)\pi},$$

$$z = -\frac{Q_{es}}{(1-q_s)\pi} \arcsin \frac{\alpha}{\zeta} + \frac{\theta}{1-q_s} - i \left( \frac{H_p}{1-q_s} - t \right). \quad (5)$$

При  $\zeta < \alpha$

$$z = -\frac{Q_{es}}{(1-q_s)\pi} \operatorname{Ar} \operatorname{ch} \frac{\alpha}{\zeta} + \frac{\theta}{1-q_s} - i \left( \frac{H_p}{1-q_s} - t \right) - \frac{Q_{es}}{2(1-q_s)}. \quad (6)$$

Приведенный комплексный потенциал определится уравнением

$$Z = X + iY = i \frac{\varphi + i\psi}{k} = z - \theta = -\frac{Q_{es}}{(1-q_s)\pi} \arcsin \frac{\alpha}{\zeta} + \frac{q_s}{1-q_s} \theta - i \left( \frac{H_p}{1-q_s} - t \right). \quad (7)$$

5. Для определения связей между искомыми и заданными элементами и определения параметров  $\alpha, \beta, \delta$  используем условия соответствия точек, исключаем сток и вводим вместо него дренаж, используя условия, заданные на дрене \*. Параметр  $\delta$  исключается и величина  $S$  определяется из уравнения (2) подстановкой в него условия, что при  $\zeta = \beta$  имеем  $U = K$  и  $\theta = 1/2 [l(1-q_s) + Q_{es}] - ih_v$ ,

$$H_p + h_v = -\frac{Q_{es}}{\pi} SK = H. \quad (8)$$

Условие в точке  $\zeta = 1$ ,  $\frac{\alpha^2 - \zeta^2}{\alpha^2 - \beta^2} = \frac{1}{k^2}$ ,  $U = K - iK_1$  и  $\theta = 1/2 Q_{es} - ih_v$  при подстановке его в уравнение (2) дает

$$\frac{l}{2} = \frac{1}{1-q_s} \left( H \frac{K_1}{K} - Q_{es} \frac{a}{2K} \right). \quad (9)$$

Для верхней точки дрены ( $\zeta = \xi_0$ ,  $0 = 1/2 Q_{es} + ih_d$ ) из уравнения (2) получаем

$$h_d = H_p - H \frac{U_{\xi_0}}{K} = \frac{Q_{es}}{2\pi} \ln \frac{\vartheta_1[\pi(U_{\xi_0} - a)/2K]}{\vartheta_1[\pi(U_{\xi_0} + a)/2K]}, \quad (10)$$

\* На необходимость учета условий, заданных на дрене, нами было указано в (3) и в других более ранних статьях по теории фильтрации. При отсутствии учета этих условий не хватает данных для определения параметров, что и получилось в решениях Девисона и др. других задач.

и для нижней точки дрены [ $\zeta = i\eta_0$ ,  $\theta = i(h_d + d)$ ]

$$h_d + d = H_p - H \frac{U_{\eta_0}}{K} + \frac{Q_{es}}{2\pi} \ln \frac{\vartheta_1 [\pi(a - U_{\eta_0})/2K]}{\vartheta_1 [\pi(a + U_{\eta_0})/2K]}. \quad (11)$$

В (10) и (11)  $U_{\xi_0}$  и  $U_{\eta_0}$  означают эллиптические интегралы первого рода при модуле  $k$  и амплитудах  $\varphi = \arcsin \sqrt{(\alpha^2 - 1)/(\alpha^2 - \xi_0^2)}$  и  $\varphi = \arcsin \sqrt{(\alpha^2 - 1)/(\alpha^2 + \eta_0^2)}$  соответственно.

Из уравнения (7) подстановкой в него условий в нижней точке дрены ( $\zeta = i\eta_0$ ,  $Z = -ih_d$ ) получаем формулу для определения  $\eta_0$  \*:

$$\eta_0 = \frac{\alpha}{\text{sh} [\pi(H_p - t - h_d + q_s t - q_s d)/Q_{es}]}, \quad (12)$$

а из того же уравнения (7), переписанного для верхней точки дрены ( $\zeta = i\xi_0$ ,  $Z = -1/2 Q_{es} - ih_d$ ), и формулы (12) получаем (в силу того, что очертание дрены является эквипотенциалью  $Y = -h_d$ ) формулу для определения  $\xi_0$  в виде

$$\xi_0 = \frac{\alpha}{\text{ch} \left( \frac{\pi q_s d}{Q_{es}} + \text{Ar sh} \frac{\alpha}{\eta_0} \right)}. \quad (13)$$

При  $\zeta = 1$ ,  $Z = -1/2 Q_{es} - i(h_1 - h_v)$  из уравнения (7) находим формулу для определения высоты нависания грунтовых вод ( $h_1 - h_v$ ) над дренаей:

$$h_1 - h_v = \frac{1}{1 - q_s} \left( H - \frac{Q_{es}}{\pi} \text{Ar ch } \alpha \right) - t \quad (14)$$

и при  $\zeta = \beta$ ,  $Z = -1/2(Q_{es} - lq_s) - i(h - h_v)$  получаем формулу для определения глубины ( $h - h_v$ ) заложения верха дрен под уровнем грунтовых вод в середине поля между дренаями в виде:

$$h - h_v = \frac{1}{1 - q_s} \left( H - \frac{Q_{es}}{\pi} \text{Ar ch} \frac{\alpha}{\beta} \right) - t - h_v. \quad (15)$$

6. Имея заданные  $q_s$ ,  $h_d$ ,  $h_v$ ,  $d$ ,  $H_p$  и расстояние между дренаями  $l$ , по уравнениям (9), (10) и (11) определяем параметры  $\alpha$  и  $\beta$  (зная, что  $\xi_0$  и  $\eta_0$  определяются по формулам (12) и (13)) и расход, поступающий в дренаю, а затем, по формуле (15), — искомую глубину заложения дрены. Если задана глубина заложения дрен, то для определения параметров  $\alpha$  и  $\beta$  и фильтрационного расхода служат уравнения (10), (11) и (15), а для определения расстояния  $l$  между дренаями служит формула (9).

Если  $h_v$  и  $h_d$  равны нулю и диаметр дрены равен „критическому“ (левая и правая ветви свободной поверхности касаются друг друга в верхней точке дрены), то  $\xi_0 = 1$ .

Положив в уравнениях  $q_s = 0$ , получим решение задачи о дренаже, предназначенном для отвода только поступающих снизу напорных вод.

Секция по научной разработке  
проблем водного хозяйства  
Академии Наук СССР

Поступило  
14 VI 1947

#### ЦИТИРОВАННАЯ ЛИТЕРАТУРА

<sup>1</sup> В. В. Ведерников, ДАН, 23, № 4 (1939). <sup>2</sup> V. V. Vedernikov, С. R. 202, № 13 (1936) et 202, № 16 (1936) (errata). <sup>3</sup> В. В. Ведерников, Теория фильтрации и ее применение в области ирригации и дренажа, 1939.

\* Из рассмотрения формулы (12) следует, что необходимость в устройстве дренажа наступает, когда выполняется условие  $H_p > (1 - q_s)t + h_d + q_s d$ .