

С учетом (2) окончательно запишем

$$\rho = [2d(A_1 + A_2)^2] / 8(A_1 + A_2)(U_0 C_1^2 \omega_0^2)$$

или

$$\rho = [2dU_0 C_1^2 \omega_0^2] [A_1 - (A_2 + A_3) + (A_2 + A_3)^2 / (A_1 + A_2) 8].$$

Таким образом, получены выражения, в левой части которых находится искомое удельное сопротивление, а в правой—измеряемые величины A, U_0, ω_0, d и с помощью которых можно найти C

$$C = [2U_0 C_1^2 \omega_0^2 (A_2 + A_3)] (2(A_1 + A_2) / (A_2 + A_3) \times \\ \times [A_1 - (A_2 + A_3) + (A_2 + A_3)^2 / (A_1 + A_2) 8])^{1/2}.$$

ЛИТЕРАТУРА

1. Брайахт, Ганк. Бесконтактный метод измерения местного удельного сопротивления полупроводниковых материалов // Приборы для научных измерений.—1965.—№ 11.—С. 93—97.
2. Ягудин Г. Х. Бесконтактное измерение удельного сопротивления полупроводниковых образцов произвольной геометрии // Электронная техника.—1967.—Сер. II, вып. 2.—С. 129—139.
3. Миямото, Нисидзава. Бесконтактный метод измерения удельного сопротивления пластинок полупроводниковых материалов // Приборы для научных исследований.—1967.—№ 3.—С. 49—55.
4. Хольм Р. Электрические контакты.—М.: Изд-во ни. лит., 1961.—464 с.
5. Бонч-Бруевич Л. М. Радиозлектроника в экспериментальной физике.—М.: Наука, 1966.—766 с.
6. Баскаков С. Н. Радиотехнические цепи и сигналы.—М.: Высш. школа, 1988—448 с.

ИРФЭ АН РА

25. XII. 1989

Изв. АН Армении (сер. ГН), т. XLIV, № 3, 1991, с. 136—141

ГИДРАВЛИКА

УДК 532.546

Э. К. МУРАДЯН

ФИЛЬТРАЦИЯ В МНОГОСЛОЙНОЙ ТОЛЩЕ БЕЗ ИНФИЛЬТРАЦИИ ПРИ МАЛЫХ И БОЛЬШИХ ВРЕМЕНАХ ОТКАЧКИ ЧЕРЕЗ СКВАЖИНЫ ИЗ ВОДОНОСНЫХ ГОРИЗОНТОВ

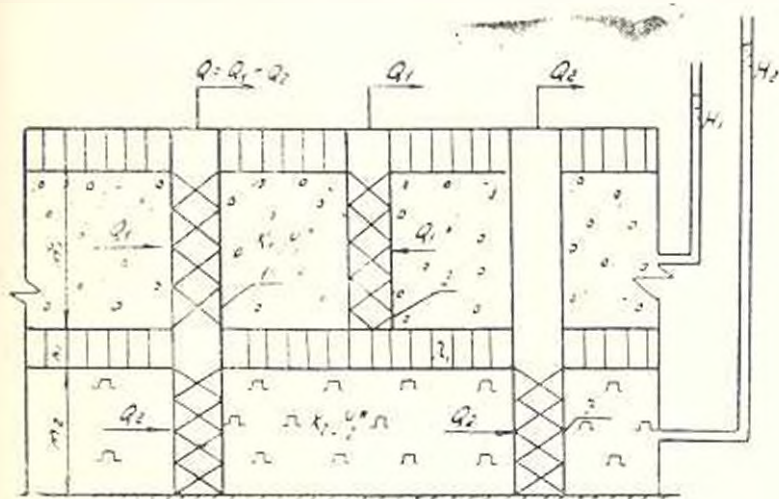
Рассматриваются задачи определения уровня подземных вод в двухслойной гидравлически связанной водоносной толще, разделенной слабопроницаемым слоем при различных режимах откачки из водоносных слоев в малых и больших временах без учета инфильтрации поверхностных стоков. Предлагаемые расчетные формулы будут использоваться для определения гидродинамических параметров и подсчета эксплуатационных запасов подземных вод.

Ил. 1. Библиогр. 3 назв.

Չիտարկվում է Հիդրավլիկական կապի մեջ գտնվող երկու ջրատար շերտերում, որոնք իրարից բաժանվում են մուլլ ջրաթափանցելիությամբ ունեցող շերտով, շերտմաների հաշվարկման խնդիրը, երբ ջրատուժը ջրատար շերտից կատարվում է տարբեր ուղիով մեծ և փոքր ժամանակներով, անտեսելով մակերեսային ջրերի ներծծանքները, Առաջարկված բաժանվող կլիբրավեն Հիդրոդինամիկական պարամետրերի և ստորերկրյա ջրերի պաշարների հաշվարկման համար:

Результаты решения задачи фильтрации для малых времен откачки будем использовать для определения гидродинамических параметров, а больших времен—для оценки эксплуатационных запасов подземных вод. Для получения асимптотического решения будем использовать решения задачи фильтрации, представленные в виде отображающих функций по преобразованию Лапласа. Используя свойства параметра p преобразования Лапласа, при котором большим значениям времени t соответствуют малые значения p и наоборот, можно получить значения отображающих функций для больших и малых p , откуда с применением теоремы обращения найдем соответствующие решения для малых и больших времен [1, 3]. Для любых времен откачки из водоносных горизонтов в виде отображающих функций получены следующие решения:

задача 1—откачка воды через скважины осуществляется из двух напорных горизонтов с суммарным постоянным расходом Q [2] (рис.)



Рис

$$S_j(r, t) = \frac{2}{2\pi i} \int_{\gamma-i\infty}^{\gamma+i\infty} e^{\lambda t} \left\{ \frac{1}{1 + \alpha_T} [\Phi_{j1}(\lambda) K_0(\omega_1 r) - \Phi_{j2}(\lambda) K_0(\omega_2 r)] - \right. \\ \left. - \frac{\Delta H}{1 + \alpha_T} \left[\Phi_{j3}(\lambda) \frac{K_0(\omega_1 r)}{K_0(\omega_1 r_0)} - \Phi_{j4}(\lambda) \frac{K_0(\omega_2 r)}{K_0(\omega_1 r_0)} \right] \right\} d\lambda \quad (j = 1, 2), \quad (1)$$

где K_0 — функция Макдональда,

$$\begin{aligned}\Phi_{11}(\lambda) &= LM^-, \quad \Phi_{12}(\lambda) = LM^+, \quad \Phi_{13}(\lambda) = LM_1^+, \quad \Phi_{14} = LM_1^-, \\ \Phi_{22}(\lambda) &= LM_2^-, \quad \Phi_{23}(\lambda) = LM_2^+, \quad \Phi_{24}(\lambda) = LM_3^-, \quad \Phi_{24} = CM_3^-, \\ M^{\pm} &= A_2^0 - N\lambda \mp f(\lambda), \quad L = 0,5\lambda^{-1}f(\lambda)^{-1}, \\ M_1^{\pm} &= 2A^0 + a_T(N\lambda \pm A_1^0 \mp f(\lambda)), \quad M_2^{\pm} = A_2^0 + N\lambda \pm f(\lambda), \\ M_3^{\pm} &= A_3^0 + N\lambda \mp f(\lambda);\end{aligned}\quad (2)$$

задача 2—откачка воды через скважины осуществляется только из верхнего напорного горизонта с расходом Q_1 [3] (рис.)

$$S_j^b(r, t) = \frac{1}{2\pi i} \cdot \frac{Q_1}{2\pi T_1} \int_{\gamma-i\infty}^{\gamma+i\infty} e^{i\omega t} [\Phi_{j1}^b(\lambda) K_0(\omega_1 r) - \Phi_{j2}^b(\lambda) K_0(\omega_2 r)] d\lambda; \quad (3)$$

задача 3—откачка воды через скважины осуществляется только из нижнего напорного горизонта с постоянным расходом Q_2 [3] (рис.)

$$S_i^n(r, t) = -\frac{1}{2\pi i} \cdot \frac{Q_2}{2\pi T_2} \int_{\gamma-i\infty}^{\gamma+i\infty} e^{i\omega t} [\Phi_{i1}^n(\lambda) K_0(\omega_1 r) - \Phi_{i2}^n(\lambda) K_0(\omega_2 r)] d\lambda, \quad (4)$$

где

$$\begin{aligned}\Phi_{11}^b(\lambda) &= LM_1^+, \quad \Phi_{12}^b(\lambda) = LM_1^-, \quad \Phi_{21}^b(\lambda) = \Phi_{22}^b(\lambda) = 2LM_{1b}, \\ \Phi_{11}^n(\lambda) &= \Phi_{12}^n(\lambda) = 2LM_{2n}, \quad \Phi_{21}^n(\lambda) = LM_2^-, \quad \Phi_{22}^n(\lambda) = LM_2^+, \\ M_1^{\pm} &= A_1^0 + N\lambda \mp f(\lambda), \quad M_{1b} = -B^0, \quad M_{2n} = A^0.\end{aligned}\quad (5)$$

В (2) и (5) имеются следующие обозначения:

$$\begin{aligned}A^0 &= a_2 a_1, \quad A_1^0 = A^0 - B^0, \quad B^0 = b_2 b_1, \quad N^0 = A^0 - 1, \quad a^n = A^0 + 1, \\ B_1^0 &= B^0 + 1, \quad f(\lambda) = [(A_2^0 + a\lambda)^2 - 4A^0\lambda(\lambda + B_1^0)]^{1/2}, \quad A_i^0 = A^0 + B^0, \\ \tau &= b_1 t, \quad \rho = \lambda b_1, \quad \omega_{1,2} = \left| \frac{b_1}{2a_2} (A_2^0 + a\lambda) \pm f(\lambda) \right|^{1/2}, \quad \alpha_i = \left(\frac{km}{\mu^*} \right) t, \quad (6)\end{aligned}$$

$$b_i = \frac{\lambda_1}{h_1 \gamma_i^*}, \quad S_i(r, t) = H_i(r, t) - H_{ic}, \quad A_3^0 = A^0 - B^0(1 + a_T),$$

$$a_T = T_2/T_1, \quad T = T_1 + T_2, \quad T_i = \left(\frac{km}{\mu^*} \right) t.$$

Здесь a_i —коэффициент пьезопроводности верхнего ($i=1$) и нижнего ($i=2$) напорных слоев; b_i —коэффициент претекания; $S_i(r, t)$ —понижения уровня подземных вод на расстояние r от скважины в первом и втором напорных водоносных слоях в момент времени t ($i=1, 2$); $H_i(r, t)$ —пьезометрические напоры для этих же слоев в течение отбора воды; H_{ic} —их значение в естественных условиях; $m_i, h_i, \gamma_i^*, Q_i$ —соответственно мощности, коэффициенты фильтрации, упругой водоотдачи и расхода жидкости, поступающей в скважины для

водоносных слоев; h_1 , λ_1 — мощность и коэффициент фильтрации раздельного слоя (рис.).

После построения асимптотических решений вблизи момента $t = 0$ (т. е. для малых времен откачки) [1], расчетные формулы для вышеуказанных задач представлены в следующем виде:

$$1. S_{12}^*(r, t) = \frac{Q}{4\pi T} R_{12}^{(1)}(r, t) - \frac{\Delta H}{T} r_1 R_{12}^{(2)}(r, t), \quad (7)$$

где

$$R_{12}^{(1)}(r, t) = -E_i\left(-\frac{r^2}{4a_1 t}\right) - \frac{A^0 B^0 b_1}{2(A^0 - 1)} \varphi_1\left(\frac{r^2}{A^0 a_1}, t\right),$$

$$R_{12}^{(2)}(r, t) = \alpha_T r_1^* \operatorname{Erf}\left(\sqrt{\frac{r'^2}{4a_1 t}}\right) - \frac{2A^0 + \alpha_T(A^0 - B^0)}{2(A^0 - 1)} b_1 r_2^* \varphi_1\left(\frac{r'^2}{A^0 a_1}, t\right),$$

$$R_{22}^{(1)}(r, t) = \frac{A^0 + B^0}{2(A^0 - 1)} b_1 \varphi_1\left(\frac{r^2}{a_1}, t\right) - E_i\left(-\frac{r^2}{4A^0 a_1 t}\right), \quad (8)$$

$$R_{22}^{(2)}(r, t) = \frac{A_1^0 r_1^*}{2(A^0 - 1)} b_1 \varphi_1\left(\frac{r'^2}{a_1}, t\right) - r_2^* \operatorname{Erf}\left(\sqrt{\frac{r'^2}{4A^0 a_1 t}}\right).$$

Для большого понижения уравнение (7) принимает вид

$$S_{12}(r_0, t) = \frac{Q}{4\pi T} R_{12}(r_0, t) \mp \frac{\Delta H}{T} T_{2,1}, \quad (9)$$

где

$$R_{12}(r_0, t) = -E_i\left(-\frac{r_0^2}{4A^0 a_1 t}\right) = \ln \frac{225 A^0 a_1 t}{r_0^2}; \quad (10)$$

$$2. S_{11}^*(r, t) = \frac{Q_1}{4\pi T_1} R_{11}^*(r_0, t), \quad (11)$$

где

$$R_{11}^*(r_0, t) = -E_i\left(-\frac{r_0^2}{4a_1 t}\right) + \frac{A^0}{N} b_1 \varphi_1\left(\frac{r^2}{A^0 a_1}, t\right), \quad (12)$$

$$R_{21}^*(r, t) = \frac{B}{N^0} b_1 \left| \varphi_1\left(\frac{r^2}{a_1}, t\right) - \varphi_1\left(\frac{r^2}{A^0 a_1}, t\right) \right|.$$

Для большого понижения имеем

$$S_{11}(r_0, t) = \frac{Q_1}{4\pi T_1} R_{11}^*(r_0, t), \quad (13)$$

где

$$R_{11}^*(r_0, t) = -E_i\left(-\frac{r_0^2}{4a_1 t}\right) = \ln \frac{225 a_1 t}{r_0^2};$$

$$3. S_{\Sigma}^n(r_0, t) = -\frac{Q_2}{4\pi T_0} R_{\Sigma}^n(r_0, t) \quad (i = 1, 2), \quad (14)$$

где

$$R_{\Sigma}^n(r_0, t) = A^0 b_1 \left| \varphi_1\left(\frac{r^2}{a_1}, t\right) - \varphi_1\left(\frac{r^2}{A^0 a_1}, t\right) \right|, \quad (15)$$

$$K_{\Sigma}^n(r, t) = \frac{A_1^0 b_1}{2A^0} \varphi_1\left(\frac{r^2}{a_1}, t\right) - E_i\left(\frac{r^2}{4A^0 a_1 t}\right).$$

Для большого понижения имеем

$$S_{\Sigma}^n(r_0, t) = \frac{Q_2}{4\pi T_0} R_{\Sigma}^n(r_0, t), \quad (16)$$

где

$$R_{\Sigma}^n(r_0, t) = -E_i\left(-\frac{r_0^2}{4A^0 a_1 t}\right) = \ln \frac{225A^0 a_1 t}{r_0^2}.$$

В (8), (10), (12) и (15) введены следующие обозначения: Ei — интегральная показательная функция; Erf — интеграл вероятности (функция ошибок Гаусса), [1]; $\varphi_1\left(\frac{r^2}{a_1}, t\right)$ — табулированные функции, значения которых даются в [1]:

$$\varphi_1\left(\frac{r^2}{a}, t\right) = \int_0^t \operatorname{Erf}\left(\sqrt{\frac{r^2}{4a u}}\right) du; \quad \varphi_1\left(\frac{r^2}{a_1}, t\right) = \int_0^t E_i\left(-\frac{r^2}{4a u}\right) du;$$

$$r' = r - r_0; \quad r_1^* = \sqrt{\frac{r}{r_0}}; \quad r'' = r + r_0 \sqrt{A^0}; \quad r_2^* = r_1^* \sqrt{A^0}.$$

Аналогично предыдущему после построения асимптотических решений вблизи момента $t = \infty$ (т. е. для больших времен от качки) расчетные формулы для рассматриваемых задач представляются в виде

$$1. S_i(r, t) = \frac{Q}{4\pi T} R_i(r, t) + \frac{\Delta H}{T} T_1(M_1 R_0(r, t) + U_1 \bar{\varphi}), \quad (17)$$

где

$$R_0(r, t) = -E_i\left(-\frac{r^2}{4a^0 t}\right), \quad M_1 = \frac{D_2^0}{2\beta^0}, \quad M_2 = \frac{D_4^0}{2\beta^0}, \quad U_1 = D_2 \frac{1}{\beta},$$

$$U_2 = -D_2 \frac{1}{\beta}, \quad D_1 = \frac{A^0(1 + \alpha_T)}{A^0 + B^0}, \quad D_2 = \frac{A^0 - \alpha_T B^0}{A^0 + B^0},$$

$$D_3 = \frac{B^0(1 + \alpha_T)}{A^0 + B^0}, \quad D_4 = \frac{A^0 - \alpha_T B^0}{A^0 + B^0},$$

$$\beta = K_0 \left(\sqrt{\frac{A_2^0 b_1 r_0^2}{A^0 a_1}} \right), \quad \beta = K_0 \left(\sqrt{\frac{A_2^0 b_1 r^2}{A^0 a_1}} \right).$$

Для максимального понижения имеем

$$S_{1,2}(r_0, t) = \frac{Q}{4\pi T} R_1(r_0, t) \pm \frac{\Delta H}{T} T_{2,1} \quad (i = 1, 2), \quad (18)$$

где

$$R_1(r_0, t) = \ln \frac{225a^* t}{r_0^2},$$

$$2. \quad S_{1,2}^0(r, t) = \frac{Q_2}{4\pi T_r} [M_1^0 R_1(r, t) + U_1^0] \quad (i = 1, 2), \quad (19)$$

где

$$M_{1,2}^0 = \frac{A^0}{A^0 + B^0}, \quad U_1^0 = -\frac{2A^0}{A^0 + B^0}, \quad U_2^0 = \frac{2B^0}{A^0 + B^0}, \quad a^* = \frac{T}{\mu^*},$$

$$\mu^* = \mu_1^* + \mu_2^*.$$

Для максимального понижения имеем

$$S_1^0(r_0, t) = \frac{Q}{4\pi T_2} R_1(r, t), \quad (20)$$

$$3. \quad S_2^0(r, t) = \frac{Q_1}{4\pi T_1} [M_1^0 R_1(r, t) + U_1^0], \quad (21)$$

где

$$M_{1,2}^0 = \frac{B^0}{A^0 + B^0}, \quad U_1^0 = \frac{2A^0}{A^0 + B^0}, \quad U_2^0 = -\frac{2B^0}{A^0 + B^0}.$$

Для максимального понижения имеем

$$S_2^0(r_0, t) = \frac{Q_1}{4\pi T_1} R_1(r_0, t). \quad (22)$$

Полученные расчетные формулы для фильтрации в многослойной толще при малых и больших откачки воды в различных режимах из водоносных горизонтов будут иметь большое применение при решении важных гидродинамических задач.

ЛИТЕРАТУРА

1. Казарян С. М. Водный обмен на фоне вертикального дренажа. — Ереван: Аластан, 1988 — 268 с.
2. Казарян С. М., Мурадян Э. К. Движение подземных вод к скважинам в неоднородно-слоистом пласте без инфильтрации при откачке из двух слоев. — Изв. АН Армении. Сер. ТН. — 1991. — Т. XLIV, № 1. — С. 30—34.

АрмСХИ

4 IX 1990