

УДК 532.59:629.576

ДВИЖЕНИЕ НАГРУЗКИ ПО ПЛАВАЮЩЕЙ ПЛАСТИНЕ ПРИ ПЕРЕМЕННОЙ ГЛУБИНЕ ВОДОЕМА

А. В. Погорелова, В. М. Козин^{*,**}

Институт машиноведения и металлургии ДВО РАН, 681005 Комсомольск-на-Амуре

* Комсомольский-на-Амуре государственный технический университет,
681013 Комсомольск-на-Амуре

** Амурский гуманитарно-педагогический государственный университет,
681000 Комсомольск-на-Амуре

E-mails: milova@yandex.ru, kozinvictor@rambler.ru

Исследовано прямолинейное нестационарное движение нагрузки по упругой плавающей пластине, в случае когда глубина водоема меняется в направлении движения нагрузки. Анализируется влияние глубины водоема, толщины пластины, размеров и интенсивности нагрузки, скорости равномерного движения на амплитуду и максимальный прогиб пластины.

Ключевые слова: несжимаемая жидкость, упругая пластина, нестационарное движение.

1. Рассмотрим плавающую на поверхности идеальной несжимаемой жидкости бесконечную однородную упругую пластину, по которой со скоростью $U(t')$ перемещается тело (система поверхностных давлений q'). Система координат $O'x'y'z'$ располагается следующим образом: плоскость $x'O'y'$ совпадает с невозмущенной поверхностью раздела пластина — вода, направление оси x' совпадает с направлением движения нагрузки, ось z' направлена вертикально вверх. Предполагается, что движение жидкости потенциальное, $\Phi'(x', y', z', t')$ — функция потенциала скоростей движения жидкости, удовлетворяющая уравнению Лапласа $\Delta\Phi' = 0$. Пусть глубина водоема является функцией переменной x' : $H' = H'(x')$ (H' — глубина водоема без учета глубины погружения пластины в условиях статического равновесия).

Перейдем к безразмерной постановке задачи, введя характерный линейный размер — глубину водоема H_0 , соответствующую начальному положению (в момент времени $t' = 0$) центра нагрузки $x' = y' = 0$:

$$x = \frac{x'}{H_0}, \quad y = \frac{y'}{H_0}, \quad z = \frac{z'}{H_0}, \quad u = \frac{U}{\sqrt{gH_0}}, \quad H = \frac{H'}{H_0},$$

$$t = t' \sqrt{\frac{g}{H_0}}, \quad \Phi = \frac{\Phi'}{H_0 \sqrt{gH_0}}, \quad \tilde{w} = \frac{w'}{H_0}, \quad q = \frac{q'}{\rho_2 g H_0}.$$

Здесь w' , \tilde{w} — размерная и безразмерная величины прогиба пластины соответственно; $H = H(x)$ — безразмерная глубина водоема.

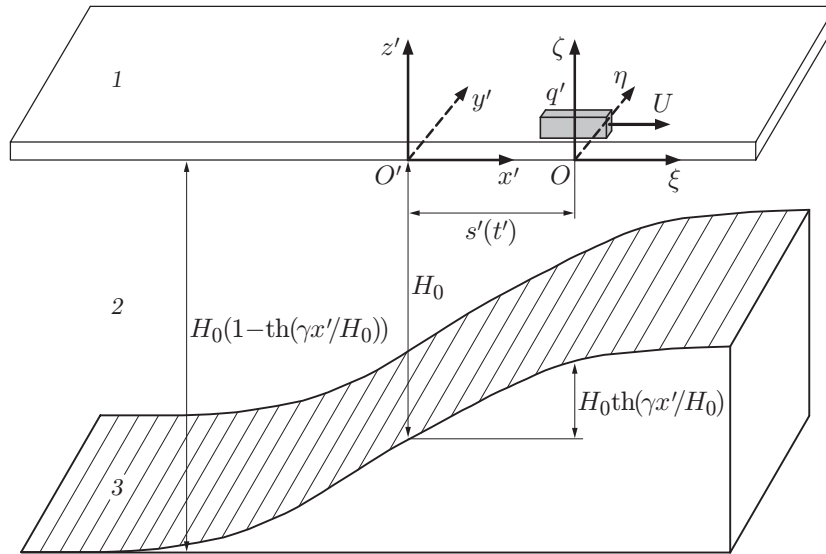


Рис. 1. Схема задачи:
 1 — пластина, 2 — жидкость, 3 — дно водоема

Линеаризованные граничные и начальные условия для функций \tilde{w} и Φ имеют вид

$$\varkappa \nabla^4 \tilde{w} + \varepsilon \frac{\partial^2 \tilde{w}}{\partial t^2} + \tilde{w} + \frac{\partial \Phi}{\partial t} = -q, \quad z = 0; \tag{1.1}$$

$$\frac{\partial \Phi}{\partial z} = \frac{\partial \tilde{w}}{\partial t}, \quad z = 0; \tag{1.2}$$

$$\frac{\partial \Phi}{\partial \mathbf{n}} = 0, \quad z = -H. \tag{1.3}$$

Здесь $\nabla^2 = \partial^2/\partial x^2 + \partial^2/\partial y^2$; $\varkappa = D/(\rho_2 g H_0^4)$; $\varepsilon = \rho_1 h/(\rho_2 H_0)$; $D = Eh^3/[12(1 - \nu^2)]$ — цилиндрическая жесткость пластины; E — модуль Юнга; ν — коэффициент Пуассона; h — толщина пластины; ρ_1, ρ_2 — плотности пластины и воды соответственно.

При условии, что в момент времени $t = 0$ нагрузка покоится и отсутствуют любые возмущения, кроме статической деформации пластины, начальные условия для функции $\Phi(x, y, z, t)$ записываются в виде

$$\frac{\partial \Phi}{\partial z} \Big|_{z=0, t=0} = 0, \quad \left(\frac{\partial \Phi}{\partial t} + \varepsilon \frac{\partial^2 \Phi}{\partial z \partial t} \right) \Big|_{z=0, t=0} = 0. \tag{1.4}$$

Предполагается, что в безразмерной постановке глубина водоема изменяется по закону $H = 1 - \text{th}(\gamma x)$, где γ — тангенс угла наклона донной поверхности к плоскости $x'O'y'$ в точке, соответствующей начальному положению центра нагрузки (рис. 1).

Введем новую систему координат $O\xi\eta\zeta$, совмещенную с нагрузкой:

$$\xi = x - s, \quad \eta = y, \quad \zeta = z/(1 - \text{th}(\gamma x)) \tag{1.5}$$

($s = s(t)$ — безразмерное расстояние, пройденное нагрузкой за время t). Заметим, что в новой системе координат на дне водоема выполняется условие $\zeta = -1$, а величина прогиба пластины определяется по формуле

$$w = \tilde{w}/(1 - \text{th}(\gamma x)). \tag{1.6}$$

Предположим, что величина γ мала ($|\gamma| \ll 1$). Заметим, что при малых значениях γx ($|\gamma x| \ll 1$) можно считать $\text{th}(\gamma x) \approx \gamma x$, т. е. донная поверхность в некоторой достаточно

малой области представляет собой склон, при этом γ — тангенс угла между плоскостью склона и плоскостью $x'O'y'$. Если $\gamma > 0$, то движение нагрузки происходит в направлении уменьшения глубины водоема (далее это движение будем называть движением “к берегу”), если $\gamma < 0$, то нагрузка движется в направлении увеличения глубины водоема (движение “от берега”).

Переходя в исходных уравнениях к новым координатам (1.5), при малых значениях γ ($|\gamma x| \ll 1$) получаем следующие выражения для частных производных:

$$\begin{aligned} \frac{\partial}{\partial x} &= \frac{\partial}{\partial \xi} + \gamma \zeta \frac{\partial}{\partial \zeta} + \dots, & \frac{\partial^2}{\partial x^2} &= \frac{\partial^2}{\partial \xi^2} + 2\gamma \zeta \frac{\partial^2}{\partial \xi \partial \zeta} + \dots, \\ \frac{\partial}{\partial y} &= \frac{\partial}{\partial \eta}, & \frac{\partial^2}{\partial y^2} &= \frac{\partial^2}{\partial \eta^2}, \\ \frac{\partial}{\partial z} &= (1 + \gamma(\xi + s) + \dots) \frac{\partial}{\partial \zeta}, & \frac{\partial^2}{\partial z^2} &= (1 + 2\gamma(\xi + s) + \dots) \frac{\partial^2}{\partial \zeta^2}, \\ \frac{\partial}{\partial t} &= \frac{\partial}{\partial t} - u \frac{\partial}{\partial \xi}, & \frac{\partial^2}{\partial t^2} &= \frac{\partial^2}{\partial t^2} - 2u \frac{\partial^2}{\partial t \partial \xi} - \dot{u} \frac{\partial}{\partial \xi} + u^2 \frac{\partial^2}{\partial \xi^2}. \end{aligned}$$

В новых координатах уравнение неразрывности для жидкости записывается в виде

$$\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \xi^2} + \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \eta^2} + \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \zeta^2} + 2\gamma \left(\zeta \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \xi \partial \zeta} + (\xi + s) \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \zeta^2} \right) + O(\gamma^2) = 0, \quad |\gamma| \ll 1. \quad (1.7)$$

Исключая из уравнения (1.1) с помощью (1.2) функцию w , запишем граничное условие для функции потенциала скоростей жидкости Φ на поверхности раздела пластина — жидкость:

$$\begin{aligned} &\varkappa \left((1 + \gamma(\xi + s)) \nabla^4 \frac{\partial \Phi}{\partial \zeta} + 4\gamma \left(\frac{\partial^4 \Phi}{\partial \xi^3 \partial \zeta} + \frac{\partial^4 \Phi}{\partial \xi \partial \eta^2 \partial \zeta} \right) \right) + (1 + \gamma(\xi + s)) \frac{\partial \Phi}{\partial \zeta} + \\ &+ \varepsilon (1 + \gamma(\xi + s)) \left(\frac{\partial^3 \Phi}{\partial t^2 \partial \zeta} - \dot{u} \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \xi \partial \zeta} - 2u \frac{\partial^3 \Phi}{\partial t \partial \xi \partial \zeta} + u^2 \frac{\partial^3 \Phi}{\partial \xi^2 \partial \zeta} \right) + \\ &+ \frac{\partial^2 \Phi}{\partial t^2} - \dot{u} \frac{\partial \Phi}{\partial \xi} - 2u \frac{\partial^2 \Phi}{\partial t \partial \xi} + u^2 \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \xi^2} + \frac{\partial q}{\partial t} - u \frac{\partial q}{\partial \xi} + O(\gamma^2) = 0, \quad \zeta = 0, \quad |\gamma| \ll 1. \quad (1.8) \end{aligned}$$

Здесь $\nabla^2 = \partial^2/\partial \xi^2 + \partial^2/\partial \eta^2$.

Граничное условие на дне водоема для функции Φ принимает вид

$$(1 + \gamma(\xi + s)) \frac{\partial \Phi}{\partial \zeta} - \gamma \frac{\partial \Phi}{\partial \xi} + O(\gamma^2) = 0, \quad \zeta = -1, \quad |\gamma| \ll 1. \quad (1.9)$$

Начальные условия (1.4) для функции $\Phi(\xi, \eta, \zeta, t)$ преобразуются к виду

$$\begin{aligned} (1 + \gamma \xi) \frac{\partial \Phi}{\partial \zeta} + O(\gamma^2) &= 0, \quad \zeta = 0, \quad t = 0, \quad |\gamma| \ll 1, \\ \frac{\partial \Phi}{\partial t} + \varepsilon (1 + \gamma \xi) \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \zeta \partial t} + O(\gamma^2) &= 0, \quad \zeta = 0, \quad t = 0, \quad |\gamma| \ll 1. \end{aligned} \quad (1.10)$$

2. При малых значениях угла наклона донной поверхности ($|\gamma| \ll 1$) асимптотическое решение уравнения (1.7) с условиями (1.8)–(1.10) будем искать в виде

$$\Phi = \Phi_0 + \gamma \Phi_1 + O(\gamma^2), \quad |\gamma| \ll 1, \quad (2.1)$$

где Φ_0 — потенциал скоростей движения жидкости, соответствующий постоянной глубине водоема $H = 1$ ($\gamma = 0$). Заметим, что задача о нахождении потенциала скоростей движения жидкости в случае движения прямоугольной в плане нагрузки по упругой пластине при постоянной глубине водоема решалась в работе [1]. Согласно [1] решение Φ_0 имеет вид

$$\begin{aligned} \Phi_0(\xi, \eta, \zeta, t) &= \frac{1}{4\pi^2} \int_0^\infty k dk \int_{-\pi}^\pi d\theta \int_{-\infty}^{+\infty} \int_{-\infty}^{+\infty} F_1 \exp(\sigma s) \operatorname{ch}(k(\zeta + 1)) \times \\ &\quad \times \exp(ik((\xi - x_1) \cos \theta + (\eta - y_1) \sin \theta)) dx_1 dy_1, \\ F_1 &= \frac{q(x_1, y_1)\sigma}{\operatorname{ch}(k)(1 + \varepsilon k \operatorname{th}(k))} \int_0^t u(\tau) \exp(-\sigma s(\tau)) \frac{\sin(\sqrt{\beta}(t - \tau))}{\sqrt{\beta}} d\tau, \\ \beta &= \frac{k \operatorname{th}(k)(1 + \varkappa k^4)}{1 + \varepsilon k \operatorname{th}(k)}, \quad \sigma = ik \cos \theta. \end{aligned} \quad (2.2)$$

Подставляя выражение (2.1) в уравнения (1.7)–(1.10), для функции Φ_1 получаем дифференциальное уравнение

$$\frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \xi^2} + \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \eta^2} + \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \zeta^2} = -2 \left(\zeta \frac{\partial^2 \Phi_0}{\partial \xi \partial \zeta} + (\xi + s) \frac{\partial^2 \Phi_0}{\partial \zeta^2} \right) \quad (2.3)$$

с граничными и начальными условиями

$$\begin{aligned} \varkappa \nabla^4 \frac{\partial \Phi_1}{\partial \zeta} + \varepsilon \left(\frac{\partial^3 \Phi_1}{\partial t^2 \partial \zeta} - \dot{u} \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \xi \partial \zeta} - 2u \frac{\partial^3 \Phi_1}{\partial t \partial \xi \partial \zeta} + u^2 \frac{\partial^3 \Phi_1}{\partial \xi^2 \partial \zeta} \right) + \\ + \frac{\partial \Phi_1}{\partial \zeta} + \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial t^2} - \dot{u} \frac{\partial \Phi_1}{\partial \xi} - 2u \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial t \partial \xi} + u^2 \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \xi^2} = \\ = - \left(\varkappa \left((\xi + s) \nabla^4 \frac{\partial \Phi_0}{\partial \zeta} + 4 \left(\frac{\partial^4 \Phi_0}{\partial \xi^3 \partial \zeta} + \frac{\partial^4 \Phi_0}{\partial \xi \partial \eta^2 \partial \zeta} \right) \right) + (\xi + s) \frac{\partial \Phi_0}{\partial \zeta} + \right. \\ \left. + \varepsilon (\xi + s) \left(\frac{\partial^3 \Phi_0}{\partial t^2 \partial \zeta} - \dot{u} \frac{\partial^2 \Phi_0}{\partial \xi \partial \zeta} - 2u \frac{\partial^3 \Phi_0}{\partial t \partial \xi \partial \zeta} + u^2 \frac{\partial^3 \Phi_0}{\partial \xi^2 \partial \zeta} \right) \right), \quad \zeta = 0; \end{aligned} \quad (2.4)$$

$$\frac{\partial \Phi_1}{\partial \zeta} = \frac{\partial \Phi_0}{\partial \xi} - (\xi + s) \frac{\partial \Phi_0}{\partial \zeta}, \quad \zeta = -1; \quad (2.5)$$

$$\frac{\partial \Phi_1}{\partial \zeta} = 0, \quad \frac{\partial \Phi_1}{\partial t} + \varepsilon \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \zeta \partial t} = -\varepsilon \xi \frac{\partial^2 \Phi_0}{\partial \zeta \partial t}, \quad \zeta = 0, \quad t = 0. \quad (2.6)$$

Общее решение уравнения (2.3) будем искать в виде

$$\Phi_1(\xi, \eta, \zeta, t) = \Phi_{1,0}(\xi, \eta, \zeta, t) + \Phi_{1,1}(\xi, \eta, \zeta, t), \quad (2.7)$$

где $\Phi_{1,0}(\xi, \eta, \zeta, t)$ — общее решение однородного уравнения, соответствующего уравнению (2.3); $\Phi_{1,1}(\xi, \eta, \zeta, t)$ — частное решение неоднородного уравнения (2.3).

Частным решением уравнения (2.3) является функция

$$\begin{aligned} \Phi_{1,1} &= \frac{1}{4\pi^2} \int_0^\infty k dk \int_{-\pi}^\pi d\theta \int_{-\infty}^{+\infty} \int_{-\infty}^{+\infty} F_1 \exp(\sigma s) \zeta [A \operatorname{sh}(k(\zeta + 1)) + B \zeta \operatorname{ch}(k(\zeta + 1))] \times \\ &\quad \times \exp[ik((\xi - x_1) \cos \theta + (\eta - y_1) \sin \theta)] dx_1 dy_1, \\ A &= -k(x_1 + s) + \sigma/(2k), \quad B = -\sigma/2. \end{aligned} \quad (2.8)$$

Решение $\Phi_{1,0}(\xi, \eta, \zeta, t)$ будем искать в виде

$$\Phi_{1,0} = \frac{1}{4\pi^2} \int_0^\infty k dk \int_{-\pi}^\pi d\theta \int_{-\infty}^{+\infty} \int_{-\infty}^{+\infty} e^{\sigma s} [A_1 \operatorname{ch}(k(\zeta + 1)) + B_1 \operatorname{sh}(k(\zeta + 1))] \times \\ \times \exp [ik((\xi - x_1) \cos \theta + (\eta - y_1) \sin \theta)] dx_1 dy_1. \quad (2.9)$$

Здесь A_1, B_1 — неизвестные функции переменных x_1, y_1, t, k, θ . Подставляя (2.7)–(2.9) в граничные условия (2.4), (2.5), можно выразить коэффициент B_1 через известные функции и получить дифференциальное уравнение для A_1 :

$$B_1 = F_1 A; \quad (2.10)$$

$$A''_{1tt} + \beta A_1 = f_2(x_1, y_1, t, k, \theta); \quad (2.11)$$

$$f_2(x_1, y_1, t, k, \theta) = \frac{1}{1 + \varepsilon k \operatorname{th}(k)} \left[- (x_1 + s)(\varepsilon k \operatorname{th}(k) F''_{1tt} + k \operatorname{th}(k)(1 + \varkappa k^4) F_1) - \right. \\ \left. - (\operatorname{th}(k) + k)(1 + \varkappa k^4) F_1 A - (\operatorname{th}(k) + \varepsilon(\operatorname{th}(k) + k))(F_1 A)''_{tt} + 4\varkappa \sigma k^3 \operatorname{th}(k) F_1 \right].$$

Решая уравнение (2.11) с использованием интегрального преобразования Лапласа и начальных условий (2.6), находим следующее выражение для функции A_1 :

$$A_1 = \int_0^t f_2(\tau) \frac{\sin(\sqrt{\beta}(t - \tau))}{\sqrt{\beta}} d\tau. \quad (2.12)$$

Таким образом, получено выражение для составляющей $\Phi_1(\xi, \eta, \zeta, t)$ потенциала скоростей движения жидкости при переменной глубине водоема:

$$\Phi_1 = \frac{1}{4\pi^2} \int_0^\infty k dk \int_{-\pi}^\pi d\theta \int_{-\infty}^{+\infty} \int_{-\infty}^{+\infty} e^{\sigma s} \{ A_1 \operatorname{ch}(k(\zeta + 1)) + \\ + F_1 [A(\zeta + 1) \operatorname{sh}(k(\zeta + 1)) + B\zeta^2 \operatorname{ch}(k(\zeta + 1))] \} \times \\ \times \exp [ik((\xi - x_1) \cos \theta + (\eta - y_1) \sin \theta)] dx_1 dy_1. \quad (2.13)$$

С использованием кинематического (1.2) и динамического (1.1) граничных условий, а также выражения (1.6) получаем уравнение для нахождения прогиба пластины $w(\xi, \eta, t)$:

$$(1 - \gamma(\xi + s))(\varkappa \nabla^4 + 1)w - 4\varkappa \gamma \left(\frac{\partial^3 w}{\partial \xi^3} + \frac{\partial^3 w}{\partial \xi \partial \eta^2} \right) + q + \frac{\partial \Phi}{\partial t} - u \frac{\partial \Phi}{\partial \xi} + \\ + \varepsilon(1 + \gamma(\xi + s)) \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \zeta \partial t} - u \frac{\partial^2 \Phi}{\partial \zeta \partial \xi} \right) + O(\gamma^2) = 0, \quad |\gamma| \ll 1, \quad \zeta = 0. \quad (2.14)$$

Будем искать функцию прогиба пластины $w(\xi, \eta, t)$ в виде

$$w = w_0 + \gamma w_1 + O(\gamma^2), \quad |\gamma| \ll 1, \quad (2.15)$$

где w_0 — прогиб пластины при постоянной глубине водоема $H = 1$ ($\gamma = 0$). В соответствии с [1] выражение для w_0 имеет вид

$$w_0 = -\frac{1}{4\pi^2} \int_0^\infty k dk \int_{-\pi}^\pi d\theta \int_{-\infty}^{+\infty} \int_{-\infty}^{+\infty} \frac{I_1 + I_2}{1 + \varkappa k^4} \times \\ \times \exp (ik((\xi - x_1) \cos \theta + (\eta - y_1) \sin \theta)) dx_1 dy_1, \quad (2.16) \\ I_1 = F'_{1t}(1 + \varepsilon k \operatorname{th} k) e^{\sigma s} \operatorname{ch} k, \quad I_2 = q(x_1, y_1).$$

Для нахождения величины w_1 из (2.14) с учетом (2.15) получаем уравнение

$$(\varkappa \nabla^4 + 1)w_1 = 4\varkappa \left(\frac{\partial^3 w_0}{\partial \xi^3} + \frac{\partial^3 w_0}{\partial \xi \partial \eta^2} \right) + (\xi + s)(\varkappa \nabla^4 + 1)w_0 - \frac{\partial \Phi_1}{\partial t} + u \frac{\partial \Phi_1}{\partial \xi} - \varepsilon \left(\frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \zeta \partial t} - u \frac{\partial^2 \Phi_1}{\partial \zeta \partial \xi} \right) - \varepsilon(\xi + s) \left(\frac{\partial^2 \Phi_0}{\partial \zeta \partial t} - u \frac{\partial^2 \Phi_0}{\partial \zeta \partial \xi} \right), \quad \zeta = 0. \quad (2.17)$$

Представляя прогиб пластины $w_1(\xi, \eta, t)$ в виде интеграла Фурье по переменным ξ и η , из уравнения (2.17) с учетом (2.2), (2.13), (2.16) находим выражение для w_1 :

$$w_1 = -\frac{1}{4\pi^2} \int_0^\infty k dk \int_{-\pi}^\pi d\theta \int_{-\infty}^{+\infty} \int_{-\infty}^{+\infty} \frac{I_3 + I_4 + I_5}{1 + \varkappa k^4} \times \exp(ik((\xi - x_1) \cos \theta + (\eta - y_1) \sin \theta)) dx_1 dy_1; \quad (2.18)$$

$$I_3 = [(AF_1)'_t(\text{th } k + \varepsilon(k + \text{th } k)) + A'_{1t}(1 + \varepsilon k \text{th } k)] e^{\sigma s} \text{ch } k,$$

$$I_4 = \varepsilon F'_{1t}(x_1 + s) k \text{th } k e^{\sigma s} \text{ch } k, \quad I_5 = (I_1 + I_2) \left(x_1 + s - \frac{4\varkappa \sigma k^2}{1 + \varkappa k^4} \right).$$

С учетом (1.6), (2.15), (2.16), (2.18) прогиб пластины будем искать по приближенной формуле

$$w' \approx (w_0 + \gamma w_1) H_0(1 - \text{th}(\gamma x)), \quad |\gamma| \ll 1. \quad (2.19)$$

3. Проведем анализ полученных результатов в предположении, что в заданной подвижной системе координат давление q (нагрузка) равномерно распределено по прямоугольной области и не зависит от времени, т. е. $q = q_0$ при $\xi \in [-L/2; L/2]$, $\eta \in [-L/(2\omega); L/(2\omega)]$, где L — безразмерная длина нагрузки; $\omega = L/B$ — удлинение нагрузки; B — безразмерная ширина нагрузки.

Если закон изменения скорости нагрузки в зависимости от времени имеет вид

$$u(t) = u_1 \text{th}(\mu t),$$

то расстояние, пройденное телом, вычисляется по формуле

$$s(t) = \int_0^t u(\tau) d\tau = \frac{u_1}{\mu} \ln(\text{ch}(\mu t)).$$

Проведем сравнение результатов расчетов по формуле (2.19) с известными теоретическими и экспериментальными данными [2, 3] о прогибе ледяной пластины в случае движения по ней нагрузки при постоянной глубине водоема. На рис. 2 показаны результаты экспериментов [2], результаты теоретических расчетов [3] и результаты расчетов по формуле (2.19) в случае равномерного движения нагрузки после начального ускорения при следующих значениях параметров: размерные длина и ширина нагрузки $L' = 2,34$ м, $B' = 0,79$ м соответственно; размерное давление, полученное для нагрузки массой 235 кг [3], $q'_0 = 1,2 \cdot 10^3$ Н/м²; $H_0 = 6,8$ м, $\rho_2 = 1026$ кг/м³, $h = 0,17$ м, $\rho_1 = 870$ кг/м³, $E = 6,1 \cdot 10^8$ Н/м², $\nu = 0,33$, $t' = 40$ с, $\mu' = 1$ с⁻¹, $\gamma = 0$, $\eta = 0$. Видно, что при постоянной глубине водоема результаты расчета прогиба упругой пластины хорошо согласуются с известными теоретическими [3] и экспериментальными [2] данными.

Для анализа влияния переменной глубины водоема на прогиб пластины численные расчеты по формуле (2.19) проводились при следующих значениях параметров пластины, нагрузки и жидкости: $\rho_2 = 1000$ кг/м³, $\rho_1 = 900$ кг/м³, $E = 10^9$ Па, $q'_0 = 1 \div 4$ кПа, $\nu = 1/3$, $h = 0,1 \div 1,5$ м.

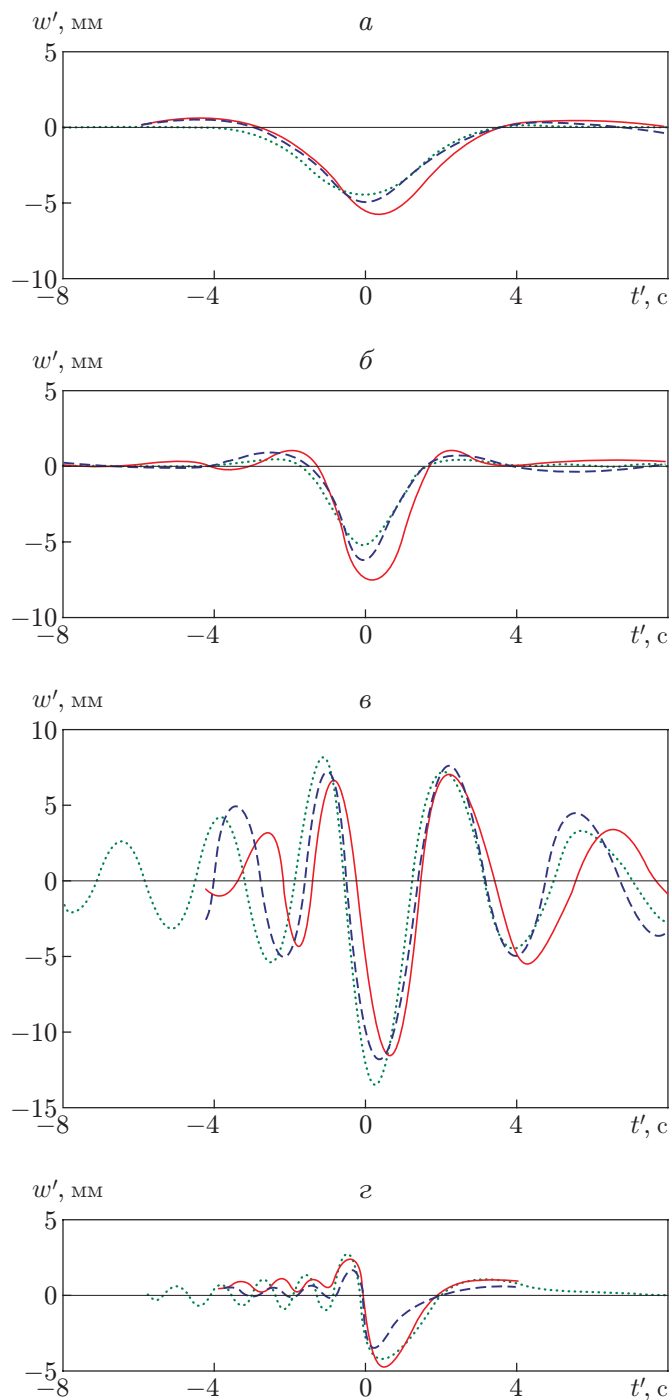


Рис. 2. Профили прогибов, полученные экспериментально в работе [2] (сплошные линии), теоретически в работе [3] (штриховые линии) и по формуле (2.19) (пунктирные линии):

a — $U = 2,2$ м/с, *б* — $U = 4,2$ м/с, *в* — $U = 6,2$ м/с, *г* — $U = 8,9$ м/с

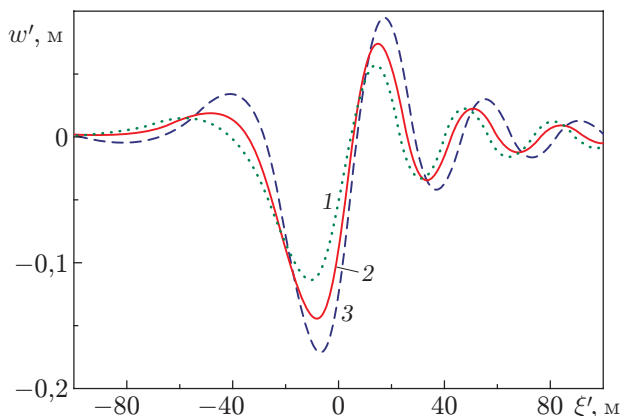


Рис. 3

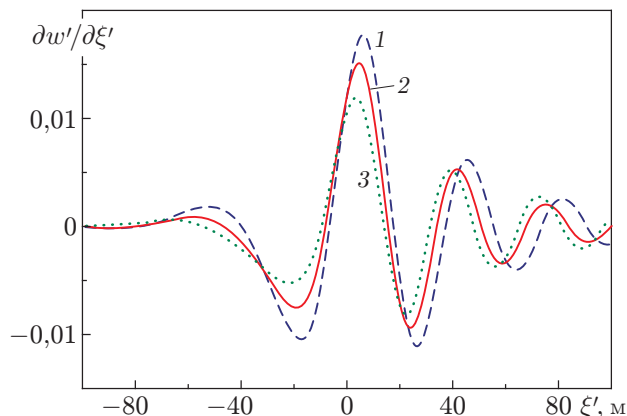


Рис. 4

Рис. 3. Прогиб ледяной пластины w' при различных значениях γ :

1 — $\gamma = 0,005$; 2 — $\gamma = 0$; 3 — $\gamma = -0,005$

Рис. 4. Производная прогиба ледяной пластины $\partial w'/\partial \xi'$ при различных значениях γ :

1 — $\gamma = -0,005$; 2 — $\gamma = 0$; 3 — $\gamma = 0,005$

На рис. 3 для $\eta = 0$ представлены результаты расчетов прогибов w пластины толщиной $h = 0,5$ м под действием нагрузки с параметрами $L' = 20$ м, $\omega = 2$, $q'_0 = 2 \cdot 10^3$ Па в случае ее равномерного движения после начального ускорения ($t' = 40$ с, $u'_1 = 10$ м/с, $\mu' = 1$ с⁻¹) при начальной глубине водоема $H_0 = 7$ м и различных значениях γ . Видно, что при заданных параметрах водоема, пластины и нагрузки движение “к берегу” или “от берега” приводит соответственно к уменьшению или увеличению значений амплитуды прогиба w пластины по сравнению с аналогичными значениями, полученными при постоянной глубине водоема.

Исследуем влияние переменной глубины водоема на величину $\partial w/\partial x$ при $\eta = 0$. В работе [4] экспериментально установлено, что значение $\alpha = \max_{x \in (-\infty; +\infty)} |\partial w/\partial x| \geq 0,04$ соответствует раскрытию магистральных трещин в ледяном покрове и полному разрушению ледяного покрова. На рис. 4 при тех же значениях параметров, что и на рис. 3, приведены кривые $(\partial w'/\partial \xi')|_{\eta=0}$. Из рис. 4 следует, что изменение глубины водоема может привести к увеличению или уменьшению угла наклона плавающей пластины по сравнению с аналогичными значениями для ровного дна.

На рис. 5 представлена зависимость коэффициента α от времени при $L' = 20$ м, $\omega = 2$, $q'_0 = 2 \cdot 10^3$ Н/м², $h = 0,5$ м, $\mu' = 1$ с⁻¹, $\eta = 0$ и различных значениях начальной глубины водоема H_0 , величины γ и скорости равномерного движения нагрузки u'_1 . Заметим, что при указанных выше значениях параметров пластины, нагрузки и жидкости минимальная фазовая скорость распространения изгибно-гравитационных волн в пластине для водоема бесконечной глубины $u_{\min} = 2(Dg^3/(27\rho_2))^{1/8} \approx 10$ м/с. Результаты анализа кривых 1, 4, 5 на рис. 5 показывают, что движение “от берега” или “к берегу” при одной и той же начальной глубине H_0 приводит соответственно к увеличению или уменьшению коэффициента α . Представляет интерес определение условий, при которых достигается максимальное значение коэффициента α (при движении “от берега”, “к берегу” или при постоянной глубине). Анализ кривых 2–4 на рис. 5 показывает, что при движении со скоростью $u_{\min} \approx 10$ м/с с глубины 5 м на глубину 7 м значения коэффициента α больше, чем в случае движения с глубины 9 м на глубину 7 м и в случае движения при постоянной глубине водоема 7 м.

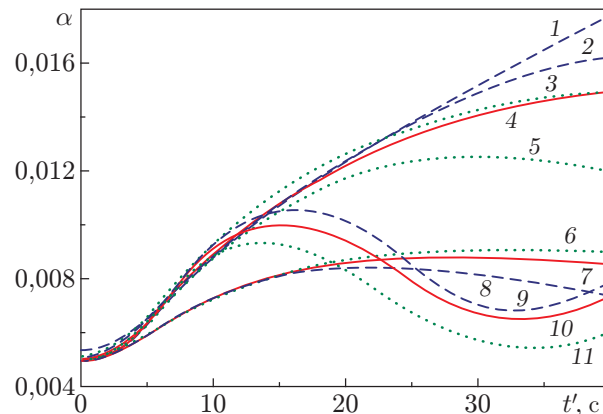


Рис. 5. Зависимость коэффициента α от времени в случае равномерного движения нагрузки после ускорения:

1 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = -0,005$, $u'_1 = 10$ м/с; 2 — $H_0 = 5$ м, $\gamma = -0,005$, $u'_1 = 10$ м/с; 3 — $H_0 = 9$ м, $\gamma = 0,005$, $u'_1 = 10$ м/с; 4 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0$, $u'_1 = 10$ м/с; 5 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0,005$, $u'_1 = 10$ м/с; 6 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0,005$, $u'_1 = 6$ м/с; 7 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0$, $u'_1 = 6$ м/с; 8 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = -0,005$, $u'_1 = 6$ м/с; 9 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = -0,005$, $u'_1 = 14$ м/с; 10 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0$, $u'_1 = 14$ м/с; 11 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0,005$, $u'_1 = 14$ м/с

Кривые 6–8 на рис. 5 характеризуют влияние глубины водоема на коэффициент α при докритических скоростях движения, кривые 9–11 — влияние глубины водоема при сверхкритических скоростях (критической скоростью будем называть скорость, при которой достигается наибольшее значение коэффициента α). Анализ кривых 6–11 на рис. 5 позволяет сделать вывод, что при движении с докритическими скоростями “к берегу” или со сверхкритическими скоростями “от берега” значение коэффициента α больше его значения в случае постоянной глубины водоема.

На рис. 6, 7 для пластины толщиной $h = 0,1; 0,5$ м соответственно представлены зависимости коэффициента α вдоль оси движения нагрузки ($\eta = 0$) от скорости равномерного движения нагрузки u'_1 при $t' = 40$ с, $\mu' = 1$ с⁻¹ и различных значениях γ и H_0 . Заметим, что при указанных выше значениях параметров пластины, нагрузки и жидкости для пластин толщиной $h = 0,1, 0,5$ м минимальная фазовая скорость распространения изгибно-гравитационных волн в пластине при бесконечной глубине водоема равна $u_{\min} \approx 5,5; 10,0$ м/с соответственно. Теоретические значения минимальной фазовой скорости при значениях параметров, соответствующих рис. 6, 7, равны: $u_{\min} = 4,94$ м/с при $h = 0,1$ м, $H_0 = 3$ м; $u_{\min} = 5,38$ м/с при $h = 0,1$ м, $H_0 = 7$ м; $u_{\min} = 8,0$ м/с при $h = 0,5$ м, $H_0 = 7$ м; $u_{\min} = 9,51$ м/с при $h = 0,5$ м, $H_0 = 14$ м. На рис. 6, 7 видно, что в случае мелкой воды ($\sqrt{gH_0} \leq u_{\min}$) влияние переменной глубины водоема на коэффициент α является существенным. Наиболее значительное влияние переменная глубина водоема оказывает на коэффициент α при движении с околоскритическими скоростями в случае мелкой воды. При этом коэффициент α существенно увеличивается при движении “от берега” и уменьшается при движении “к берегу”. При докритических скоростях движение “к берегу” приводит к увеличению коэффициента α , а движение “от берега” — к его уменьшению по сравнению со случаем движения при постоянной глубине водоема. При большой глубине ($\sqrt{gH_0} > u_{\min}$) влияние величины γ на коэффициент α незначительно. Из рис. 6, 7 следует, что при $h = 0,5$ м глубина $H_0 = 7$ м является малой; а при $h = 0,1$ м — большой.

Кроме того, при движении “от берега” значение критической скорости увеличивается, а при движении “к берегу” уменьшается.

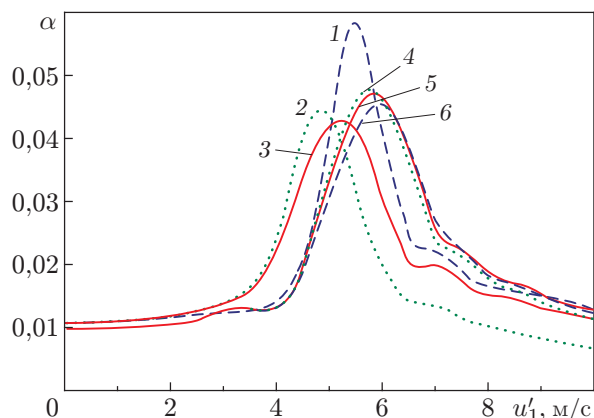


Рис. 6

Рис. 6. Зависимость коэффициента α от скорости движения u'_1 в случае равномерного движения нагрузки после ускорения при $L' = 10$ м, $\omega = 2$, $q'_0 = 10^3$ Н/м², $h = 0,1$ м, $\mu = 1$ с⁻¹, $t = 40$ с:

1 — $H_0 = 3$ м, $\gamma = -0,005$; 2 — $H_0 = 3$ м, $\gamma = 0,005$; 3 — $H_0 = 3$ м, $\gamma = 0$; 4 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0,005$; 5 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0$; 6 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = -0,005$

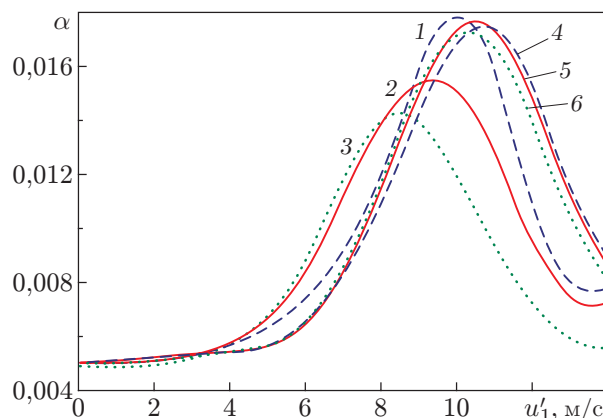


Рис. 7

Рис. 7. Зависимость коэффициента α от скорости движения u'_1 в случае равномерного движения нагрузки после ускорения при $L' = 20$ м, $\omega = 2$, $q'_0 = 2 \cdot 10^3$ Н/м², $h = 0,5$ м, $\mu = 1$ с⁻¹, $t = 40$ с:

1 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = -0,005$; 2 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0$; 3 — $H_0 = 7$ м, $\gamma = 0,005$; 4 — $H_0 = 14$ м, $\gamma = -0,005$; 5 — $H_0 = 14$ м, $\gamma = 0$; 6 — $H_0 = 14$ м, $\gamma = 0,005$

С использованием результатов расчетов по формуле (2.19) проанализируем возможность разрушения ледяного покрова с помощью катера на воздушной подушке (КВП) при переменной глубине водоема. Рассмотрим движение двух десантных катеров: российского КВП “Мурена” с параметрами $L' = 30,2$ м, $\omega = 2,3$, $q'_0 = 4 \cdot 10^3$ Па (давление соответствует максимальному водоизмещению 166 т) и американского катера LCAC с параметрами $L' = 26,4$ м, $\omega = 1,85$, $q'_0 = 4,8 \cdot 10^3$ Па (давление соответствует максимальному водоизмещению 185 т).

На рис. 8, 9 при $H_0 = 5$ м представлены зависимости коэффициента α от скорости равномерного движения u'_1 для катеров “Мурена” и LCAC соответственно при $\mu' = 1$ с⁻¹, $\eta = 0$, $t' = 40$ с и различных значениях коэффициента γ и толщины пластины h . Заметим, что в случае ледяной пластины с указанными выше параметрами при $h = 0,5; 0,7; 1,0; 1,5$ м минимальная фазовая скорость принимает значения $u_{\min} = 10,0; 11,4; 13,0; 15,2$ м/с соответственно. Видно, что для ледяного покрова толщиной $0,5 \div 0,7$ м при движении КВП “Мурена” и LCAC с околоскритическими скоростями $\alpha \approx 0,04$, следовательно, разрушение ледяного покрова возможно. При этом в случае движения катера в направлении “от берега” с околоскритическими скоростями значение коэффициента α увеличивается и, следовательно, возможность разрушения ледяного покрова толщиной $0,5 \div 0,7$ м возрастает. Данный результат согласуется с экспериментальными данными работы [7], в которой описано разрушение ледяного покрова толщиной $0,4 \div 0,7$ м с помощью КВП “Мурена”. Увеличение интенсивности нагрузки q'_0 и уменьшение толщины ледяного покрова также приводят к увеличению коэффициента α . Для $h \geq 1$ м значение коэффициента α является малым при любых значениях γ , следовательно, разрушение ледяного покрова толщиной $h \geq 1$ м с помощью рассматриваемых катеров невозможно. В работе [7] также указано, что

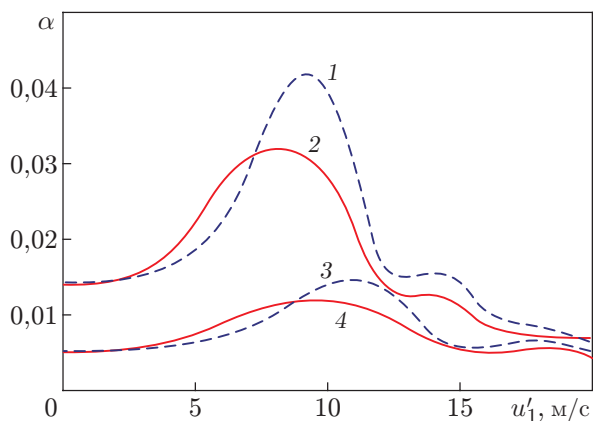


Рис. 8

Рис. 8. Зависимость коэффициента α от скорости в случае равномерного движения катера на воздушной подушке “Мурена”:

1, 2 — $h = 0,5$ м; 3, 4 — $h = 1$ м; сплошные кривые — $\gamma = 0$, штриховые — $\gamma = -0,005$

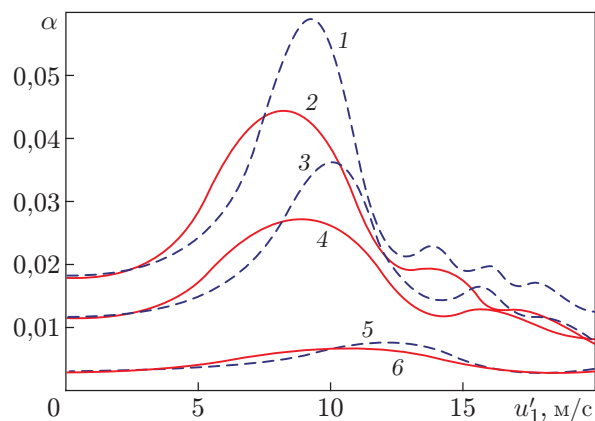


Рис. 9

Рис. 9. Зависимость коэффициента α от скорости в случае равномерного движения катера на воздушной подушке LCAS:

1, 2 — $h = 0,5$ м; 3, 4 — $h = 0,7$ м; 5, 6 — $h = 1,5$ м; сплошные кривые — $\gamma = 0$, штриховые — $\gamma = -0,005$

в случае ледяного покрова толщиной 1 м после совершения КВП “Мурена” пяти проходов по льду, ослабленному пятью майнами диаметром $3 \div 5$ м, расстояние между которыми составляет 10 м, разрушались только перемычки между майнами и кромки льда вблизи майны, а полного разрушения льда не происходило.

4. Проведенное исследование позволяет сделать следующие выводы. При малом угле наклона донной поверхности получены интегрально-асимптотические формулы для расчета прогиба плавающей упругой пластины при нестационарном движении по ней нагрузки. Проанализировано влияние переменной глубины водоема на амплитуду прогиба и максимальное значение угла наклона плавающей пластины. Показано, что в зависимости от толщины пластины и скорости нагрузки изменение глубины водоема может приводить либо к увеличению амплитуды прогиба пластины, либо к ее уменьшению по сравнению с соответствующим значением при постоянной глубине водоема. В частности, в случае большой глубины водоема H_0 ($\sqrt{gH_0} > u_{\min}$) малый угол наклона донной поверхности не оказывает существенного влияния на прогиб плавающей упругой пластины. Наиболее значительное увеличение амплитуды прогиба и максимального угла наклона плавающей пластины наблюдается в случае малой глубины водоема H_0 ($\sqrt{gH_0} \leq u_{\min}$) при движении по пластине с критическими скоростями в направлении увеличения глубины водоема.

ЛИТЕРАТУРА

1. **Kozin V. M., Pogorelova A. V.** Nonstationary motion of an amphibian air-cushion vehicle on ice fields // Proc. of the 7th (2006) ISOPE Pacific/Asia offshore mechanics symp., Dalian (China), Sept. 17–21, 2006. Cupertino: ISOPE, 2006. P. 81–86.
2. **Takizava T.** Deflection of a floating sea ice sheet induced by a moving load // Cold Regions Sci. Technol. 1985. V. 11. P. 171–180.

3. **Bukatov A. E., Zharkov V. V.** Formation of the ice cover's flexural oscillations by action of surface and internal ship waves. Pt 1. Surface waves // Intern. J. Offshore Polar Engng. ISOPE. 1997. V. 7, N 1. P. 1–12.
4. **Козин В. М.** Ледоразрушающая способность изгибно-гравитационных волн от движения объектов / В. М. Козин, А. В. Онищук, Б. Н. Марьин и др. Владивосток: Дальнаука, 2005.
5. **Squire V. A.** Moving loads on ice plates / V. A. Squire, R. J. Hosking, A. D. Kerr, P. J. Langhorne. Dordrecht: Kluwer Acad. Publ., 1996.
6. **Хейсин Д. Е.** Динамика ледяного покрова. Л.: Гидрометеиздат, 1967.
7. **Козин В. М.** Резонансный метод разрушения ледяного покрова. Изобретения и эксперименты. М.: Акад. естествознания, 2007.

*Поступила в редакцию 11/І 2013 г.,
в окончательном варианте — 23/VIII 2013 г.*
