УДК 532.59

РАСПРОСТРАНЕНИЕ ПОВЕРХНОСТНЫХ ГРАВИТАЦИОННЫХ ВОЛН ПРИ НАЛИЧИИ ДОННЫХ НЕОДНОРОДНОСТЕЙ

И. Т. СЕЛЕЗОВ, С. А. САВЧЕНКО

Институт гидромеханики НАН Украины, Киев ул. Желябова, 8/4, 03680, Киев, Украина e-mail: selezov@yandex.ru

Получено 12.01.2016

Рассматривается задача о распространении нелинейных волн на воде над неоднородным дном, характеризуемая параметрами нелинейности α и дисперсии β . Получена система двух связанных эволюционных уравнений в случае малых одного порядка $\alpha \sim \beta$. Недетерминированность задачи о распаде солитона при распространении над неоднородным дном следует из представленных в этой статье и полученных Перегрином и Гримшоу нелинейнодисперсионных аппроксимаций. Получены асимптотическим анализом эволюционные уравнения в случае донной неоднородности, зависящей от времени. Исследуется влияние основания Винклера и более общего двухпараметрического основания Пастернака на распространение волн.

КЛЮЧЕВЫЕ СЛОВА: распространение волн, нелинейно-дисперсионное приближение, донная неоднородность, подвижное дно, упругое основание

Розглядається задача про поширення нелінійних хвиль на воді над неоднорідним дном, яка характеризується параметрами нелінійності α та дисперсії β . Одержано систему двох зв'язанних еволюційних рівнянь у випадку малих одного порядку $\alpha \sim \beta$. Недетермінованість задачі про розпад солітона при розповсюдженні над неоднорідним дном випливає із наведених у цій статті та одержаних Перегріном і Грімшоу нелінійно-дисперсійних апроксимацій. Одержано асимптотичним аналізом еволюційні рівняння у випадку донної неоднорідності, яка залежить від часу. Досліджується вплив основи Вінклера і більш загальної двухпараметричної основи Пастернака на розповсюдження хвиль.

КЛЮЧОВІ СЛОВА: Ключові слова: розповсюдження хвиль, нелінійно-дисперсійне наближення, донна неоднорідність, рухоме дно, пружна основа

The problem of nonlinear water waves propagation over the inhomogeneous bottom, characterized by the parameters of nonlinearity α and dispersion β is considered. The system of two coupled evolution equations is obtained. Non-determination of the problem on soliton disintegration at propagation over an inhomogeneous bottom follows from presented in this paper and obtained by Peregrine and Grimshow nonlinear-dispersive approximations. Evolution equations in the case of bottom inhomogeneity depending on time are obtained by asymptotic analysis. The effect of the Winkler's foundation and more general two-parametre Pasternak's foundation on wave propagation is investigated.

KEY WORDS: wave propagation, nonlinear-dispersive approximation, bottom inhomogeneity, moving bottom, elastic bed

введение

Проблема исследования влияния неоднородности донной поверхности на распространение уединенных волн всегда была и остается актуальной [12, 16, 19]. Представляет интерес также проблема гашения поверхностных гравитационных волн при их подходе к берегу – это, прежде всего, затопленные волноломы различной формы, которые могут рассматриваться как донные неоднородности. Например, в работе [23] исследуются глубоководные комбинированные волноломы и их эффективность. В работе [22] проводится численное моделирование волновых сил, действующих на полукруглый волнолом в трех случаях: полностью заглубленный волнолом, на уровне свободной поверхности и выступающий.

При выходе волн на мелкую воду сильно прояв-

ляются нелинейно-дисперсионные эффекты [19]. Большое влияние на распространение длинных волн оказывает также податливость (упругость) донной поверхности, которая может возбуждаться во времени. Распространение уединенных волн над неоднородным дном исследовали еще ранее [15, 11].

Распространение нелинейных поверхностных гравитационных волн над наклонным дном с малоамплитудными неровностями методом возмущений исследовали в [4]. Разложением потенциала скоростей и отклонения свободной поверхности по малому параметру крутизны на глубокой воде получены аналитические решения для гармонических волн первого и второго порядка. На основе полученных решений проведены расчеты для плоского наклонного, выпуклого и вогнутого дна. Показано удовлетворительное соответствие полученных теоретических результатов с известными экспериментальными данными.

Для исследования трехмерной задачи распространения нелинейно-дисперсионных волн над неоднородным возмущенным дном применялся метод степенных рядов, предложенный Коши и Пуассоном [7, 17] и применяемый для построения моделей распространения волн в пластинах и оболочках, а затем и для построения моделей распространения волн на воде конечной глубины [24]. Согласно этому подходу, потенциал скоростей представляется в виде степенного ряда по малой вертикальной координате и в результате трехмерная задача сводится к двумерной.

Распад солитонов рассматривался в работах [2, 5, 18, 21]. Взаимодействие бора с медленно меняющейся топографией приводит к генерации последовательности изолированных солитонов [9]. Рассматривается распространение волнистого бора над пологим монотонным донным склоном, связывающем две области постоянной глубины, в рамках уравнения Кортевега-де Вриза с переменными коэффициентами. Показано, что, когда волнистый бор распространяется из области большей глубины в направлении уменьшающейся глубины, его взаимодействие с медленно изменяющейся топографией приводит к формированию последовательности изолированных солитонов и расширяющемуся модулированному волновому пакету перед бором с амплитудой, большей, чем амплитуда ведущей уединенной волны в волнистом боре.

В работе [21] экспериментально исследовался переход нераспространяющихся солитонов в длинном прямоугольном желобе (длина 39 см, ширина 2.45 см), заполненном водой (глубина 2 см), при возбуждении вертикально гармоническим движением. При увеличении частоты солитоны разрушались, переходя в хаос.

В работе [13] рассматривается взаимодействие слабо вязкой уединенной волны, фронтально набегающей на покоящейся на дне горизонтальный полукруглый цилиндр, на основе двухмерных численных расчетов с высокой разрешающейся способностью.

В работе [6] изучается численно взаимодействие уединенных волн с берегами на основе модели Буссинеска нелинейных уравнений мелкой воды, включающих два ключевых параметра: коэффициент донного трения и параметр разрушения волн. Установлено хорошее соответствие между численными предсказаниями трансформации уединенных волн и наката на плоский берег и измерениями, проведенными в лабораториях Америки и Англии.

Представляет интерес исследование падения ре-

гулярных волн на береговой абсорбер. В этом случае можно проанализировать эффект гашения волн вычислением коэффициента отражения, следуя работе [14].

1. ПЕРЕМЕННЫЙ ДОННЫЙ РЕЛЬЕФ

Распространение волн, как известно, в большинстве случаев хорошо описывается моделью идеальной несжимаемой жидкости при ее потенциальном движении. В результате определение векторного поля сводится к скалярной задаче для потенциала скоростей φ и отклонения свободной поверхности η . Исходя из полной нелинейной постановки задачи для жидкости переменной глубины с невозмущенной свободной поверхностью z = 0 в прямоугольной декартовой системе координат x, y, z, рассматривается плоская задача, т. е. решения не зависят от координаты y. Задача характеризуется тремя определяющими безразмерными параметрами:

$$\alpha = a/H_0, \quad \beta = (H_0/l)^{-1},$$

$$\gamma = tg\theta = H_0/l, \quad Ur = \alpha/\beta, \quad (1)$$

(TT (1) 2

где θ – угол донного отклонения; Ur – число Урселла (производный параметр); H_0 – глубина (вертикальный масштаб); l – характерный горизонтальный масштаб; $a = |\eta|_{\text{max}}$ – максимальное отклонение свободной поверхности (амплитуда).

Безразмерные величины вводятся по формулам

 x^*

$$=\frac{x}{l}, \quad z^* = \frac{z}{H_0}, \quad t^* = \frac{c_0}{l}t = \frac{\sqrt{gH_0}}{l}t,$$
$$\varphi^* = \frac{c_0}{gla}\varphi, \quad \eta^* = \frac{\eta}{a}.$$
(2)

Начально-краевая задача формулируется с учетом (1) и (2) относительно двух искомых функций φ и η следующим образом (далее звездочки опущены):

$$\beta \varphi_{xx} + \varphi_{zz} = 0$$
 в области Ω , (3)

$$z = -H(x): \quad \varphi_z + \beta H_x \varphi_x = 0, \tag{4}$$

$$z = \alpha \eta : \quad \eta_t + \alpha \eta_x \varphi_x - \beta^{-1} \varphi_z = 0,$$

$$\eta + \varphi_t + (\alpha/2) \ \varphi_x^2 + (\alpha/2\beta) \ \varphi_z^2 = 0,$$
(5)
$$t = 0: \ \varphi(x, \ z, \ t) = f_1(x, \ z),$$

$$\varphi_t(x, z, t) = f_2(x, z). \tag{6}$$

Здесь введены три параметра масштабирования H_0 , l, a, а не один (достаточный), что необходимо

для данного асимптотического анализа. Это находится в соответствии с расширенным анализом Хантли [10].

Для вывода эволюционных уравнений в жидкости малой глубины применяется метод степенных рядов, т. е. разложения искомых функций по малой толщинной координате (глубине), следуя алгоритму, развитому в теории упругих тел малой толщины, начиная от Коши и Пуассона [7, 17].

Функция φ представляется в виде разложения

$$\varphi(x, z, t) = \sum_{n=0}^{\infty} (z+H)^n \beta^n f_n(x, t).$$
 (7)

Разложения (7) по параметру β и z+H эквивалентны, и из полностью нелинейной постановки (3)– (6) с учетом (7) выведена асимптотическим методом после длинных выкладок система эволюционных уравнений [19]:

$$\eta_{t} + (h u)_{x} = 0, \qquad (8)$$

$$u_{t} + \eta_{x} + \alpha u u_{x} =$$

$$= \beta \left(\frac{H^{3}}{3} u_{x x t} + H H_{x} u_{x t} + \frac{H}{2} H_{x x} u_{t} \right) +$$

$$\alpha \beta \left[(\eta H)_{x} u_{x t} + H H_{x} u u_{x x} + \frac{2}{3} \eta H u_{x x t} + \frac{H^{2}}{3} u u_{x x x} - \frac{H^{2}}{3} u_{x} u_{x x} + \frac{H}{2} H_{x x} u_{t} + \frac{H^{2}}{3} H H_{x x} u u_{x} + \frac{H}{2} H_{x x x} u^{2} + \eta_{x} H_{x} u_{t} \right] +$$

 $+L_1 + O(\beta^2),$

где u(x, t) – осредненная по глубине продольная скорость; L_1 – оператор, учитывающий нелинейности более высокого порядка, т.е. $O(\alpha^2\beta, \alpha^3\beta, \alpha^4\beta), h = H(x) + \alpha\eta.$

Система (8), (9) описывает распространение уединенных волн при малых дисперсионных эффектах $\beta << 1$ по сравнению с нелинейными эффектами порядка α . Система эволюционных уравнений (8), (9) описывает распространение нелинейных волн при отсутствии течения.

В случае, когда параметр нелинейности α мал и он такого же порядка, как параметр дисперсии β , $\alpha \sim \beta << 1$, система уравнений (8), (9) сводится к уравнениям

$$h_t + (h u)_x = 0,$$
 (10)
 $u_t + \eta_x + \alpha u \, u_x =$

 η

$$= \beta \left(\frac{H^3}{3} u_{x\,x\,t} + H H_x u_{x\,t} + \frac{H}{2} H_{x\,x} u_t \right).$$
(11)

В случае малых градиентов донной поверхности уравнение (11) упрощается:

$$u_t + \eta_x + \alpha u u_x = \frac{1}{3} \beta H^3 u_{xxt}.$$
 (12)

Применяемый подход может быть обобщен на случай наличия стационарного течения над искривленным дном, следуя работе [8].

Анализ обнаруживает, что полученное выше приближение (10)–(12) и другие такого типа приближения, ($\alpha \sim \beta << 1$), построенные, например, в работах [9, 12 и 16], отличаются членами малого порядка, т.е. отличаются по характеру асимптотического приближения. Поэтому они не определяют единственное решение распада солитона над неоднородным дном. Аналогичная ситуация имеет место и при построении уравнений теории оболочек [1].

Основной интерес представляет анализ видов неоднородностей донной поверхности, при которых возможен распад солитона. В постановке (3)– (6) возможен только дальнейший численный анализ.

2. НЕОДНОРОДНОЕ ПОДВИЖНОЕ ДОН-НОЕ ОСНОВАНИЕ

Особый интерес представляет задача возбуждения нелинейных волн донной поверхностью. Рассматривается задача для идеальной несжимаемой жидкости, что позволяет ввести потенциал скоростей в декартовой системе координат x, y, z. Жидкость в невозмущенном состоянии занимает область $\Omega = \{(x, y, z) : -\infty < x, y < \infty, x_3 \in [0, -h_0]\}$. Исходная задача распространения нелинейных волн на воде над неоднородным движущимся дном формулируется для потенциала скорости $\varphi(x, y, z, t)$ в виде [3]

$$\beta \nabla^2 \varphi + \varphi_z = 0 \quad \mathbf{B} \quad \Omega \,, \tag{13}$$

$$\eta_t + \alpha \, \vec{\nabla} \varphi \cdot \vec{\nabla} \eta = \frac{1}{\beta} \, \varphi_z \, \text{при} \, z = \alpha \, \eta \,, \qquad (14)$$

$$+\varphi_t + \frac{\alpha}{2\beta}\varphi_z^2 + \frac{\alpha}{2}(\vec{\nabla}\varphi)^2 = 0$$
 при $z = \alpha\eta$, (15)

$$\gamma(\xi_t + \alpha \,\vec{\nabla}\varphi \cdot \vec{\nabla}\xi) - \alpha \,\vec{\nabla}\varphi \cdot \vec{\nabla}h_0 = \frac{\alpha}{\beta} \,\varphi_z$$

при $z = -h_0(x, y) + \gamma \,\xi(x, y, t),$ (16)

где
$$\nabla^2$$
 и ∇ – горизонтальные операторы; $\varphi_z \equiv \partial \varphi / \partial z$, $\eta_t \equiv \partial \eta / \partial t$, η – возвышение свободной

И. Т. Селезов, С. А. Савченко

 $+\epsilon$

поверхности; h_0 – глубина воды; ξ – возмущение донной поверхности.

Уравнения (13)–(16) записаны в безразмерной форме в соответствии с формулами (звездочки опущены)

$$(x^*, y^*) = (x, y)/l, \quad (z^*, h_0^*) = (z, h_0)/h_0,$$

 $\xi^* = \xi/\xi_0, \quad \eta^* = \eta/a,$
 $\varphi^* = \varphi \sqrt{g h_0}/g l a, \quad t^* = t \sqrt{g h_0}/l,$

где l и h_0 – характерная длина и глубина; η и ξ_0 – амплитуды возмущения свободной поверхности и дна соответственно. Система (13)–(16) характеризуется безразмерными параметрами: параметром нелинейности $\alpha = a/h_0$, параметром дисперсии $\beta = (h_0/l)^2$ и параметром нестационарности положения дна $\gamma = \xi_0/h_0$.

Введем предположения теории длинных волн, малой, но конечной амплитуды: $\alpha << 1, \beta << 1, \gamma = O(\alpha)$. Пренебрегая в (13)–(16) членами порядка $O(\alpha, \beta)$ по сравнению с членами $O(1, \alpha, \beta)$, получаем:

$$\frac{\partial^2 \varphi}{\partial z^2} + \beta \nabla^2 = 0, \qquad (17)$$

$$\beta \frac{\partial^2 \varphi}{\partial t^2} + \frac{\partial \varphi}{\partial z} = 0, \quad \eta = -\frac{\partial \varphi}{\partial t} \text{ при } z = \alpha \eta, \quad (18)$$

$$\beta \left[\frac{\partial \xi}{\partial t} - \vec{\nabla} \varphi \cdot \vec{\nabla} h_0 \right] = \frac{\partial \varphi}{\partial z}, \quad z = -h_0 + \gamma \xi.$$
(19)

Величина ξ – в общем случае произвольная заданная функция, но в случае упругого дна равна его вертикальному перемещению u_z .

Соотношения (13)–(16) можно использовать для исследования слабонелинейных слабодисперсионных волн поверхности жидкости переменной глубины. Ограничиваясь в дальнейшем случаем постоянной невозмущенной глубины H = 1, представим функцию φ в виде степенного ряда

$$\varphi = \sum_{n=0}^{\infty} \varphi_n(x, y, t) \, (z+1)^n. \tag{20}$$

После подстановки разложения (21) в (18)–(20) получаем:

$$\beta \nabla^2 \varphi_n + (n+1)(n+2)\varphi_{n+2} = 0, \qquad (21)$$

$$\sum_{n=0}^{\infty} \left[\beta \frac{\partial^2 \varphi_n}{\partial t^2} + (n+1) \varphi_{n+1} \right] (1+\alpha \eta)^n = 0, \quad (22)$$

$$\sum_{n=0}^{\infty} (n+1) \varphi_{n+1} (\gamma \xi)^n = \beta \frac{\partial \xi}{\partial t}^n.$$
 (23)

И. Т. Селезов, С. А. Савченко

Таким образом, задача (17)–(19) сведена к бесконечной системе уравнений, которая включает в себя и рекуррентные соотношения (21).

С учетом (21) уравнения (22) и (23) сводятся с точностью до членов порядка $O(\alpha, \beta, \gamma)$ к эволюционным уравнениям [20]

$$\frac{\partial^2 \varphi_0}{\partial t^2} - c_0^2(\eta, \xi) \nabla^2 \varphi_0 -$$
$$-\frac{\beta}{2} \frac{\partial^2 \nabla^2 \varphi_0}{\partial t^2} + \frac{\beta}{6} \nabla^4 \varphi_0 = \frac{\partial F}{\partial t}, \quad (24)$$
$$F = -\xi - \beta \frac{\partial^2 \xi}{\partial t^2} + \frac{\beta}{2} \nabla^2 \xi, \quad \eta_0 = -\frac{\partial \varphi_0}{\partial t},$$
$$c_0^2(\eta, \xi) = 1 + \alpha \eta_0 - \gamma \xi. \quad (25)$$

В случае отсутствия дисперсии в линейном приближении мелкой воды $\alpha \to 0, \ \beta \to 0$, но переменной глубины, система (24)–(25) сводится к уравнению

$$\vec{\nabla} \cdot \left(h_0 \,\vec{\nabla} \,\eta_0\right) - \frac{\partial^2 \eta_0}{\partial t^2} = -\frac{\partial^2 \xi}{\partial t^2}.$$
 (26)

Как видно из уравнения (26), наличие подвижного дна приводит к появлению силы возбуждения и изменению скорости распространения c_0 .

В случае податливого дна для плоской задачи при $h_0 = 1$ уравнение (26) принимает вид

$$\frac{\partial^2 \eta_0}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 \eta_0}{\partial t^2} = -\frac{\partial^2 \xi}{\partial t^2}.$$
 (27)

Рассматриваемое упругоподатливое дно описывается законом

$$\xi = \frac{1}{\mu} \eta_0, \tag{28}$$

где μ – постоянный модуль основания. Это самая простая так называемая однопараметрическая модель (основание Винклера).

Подставляя (28) в (27), получаем:

где

$$\frac{\partial^2 \eta_0}{\partial x^2} - \frac{1}{\hat{c}^2} \frac{\partial^2 \eta_0}{\partial t^2} = 0, \qquad (29)$$

$$\hat{c} = \sqrt{\mu/\mu - 1}.\tag{30}$$

Из (30) следует, что при $\mu \leq 1$ решение не существует. Следовательно, значение μ изменяется в интервале

$$1 < \mu < \infty. \tag{31}$$

При $\mu \to \infty$ величина w = 0 и $\hat{c} = 1 = c_{sh}^*$, что соответствует жесткому дну. При условии $\mu \to 1$ имеем $\eta = w$, что соответствует резонансному поведению. Приближая величину μ от ∞ к 1, приходим к увеличению скорости распространения \hat{c} .

Как следует из вышесказанного, учет податливости дна приводит к увеличению скорости распространения \hat{c} . Оценки для реальных упругих свойств дна показывают, что скорость волны на мелкой воде может возрастать до 20%.

В случае более общей двухпараметрической модели (основание Пастернака)

$$\eta_0 = \mu \xi - G \frac{\partial^2 \xi}{\partial x^2} \tag{32}$$

для фазовой скорости получаем выражение

$$c_p = \left[1 + \frac{G}{\mu} \left(\frac{2\pi}{\lambda}\right)^2\right]^{1/2} \left[1 - \frac{1}{\mu} + \frac{G}{\mu} \left(\frac{2\pi}{\lambda}\right)^2\right]^{-1/2}.$$
(33)

Скорость \hat{c} (30) получается из (33) как предельный случай, когда $G\to 0$ или когда длина волны $\lambda\to\infty.$

ЗАКЛЮЧЕНИЕ

Представлены нелинейно–дисперсионные эволюционные уравнения распространения волн над переменным рельефом. Уравнения учитывают дисперсионные эффекты – параметр β , и нелинейные эффекты – параметр α , которые предполагаются малыми одного порядка $\alpha \sim \beta \ll 1$. Выведены уравнения, учитывающие неоднородность донного основания. Показано влияние податливости основания, приводящее к уменьшению скорости распространения волн при наличии винклерового основания.

- Григолюк Э. И., Селезов И. Т. Неклассические теории колебаний стержней, пластин и оболочек // Итоги науки и техники. Сер. "Механика твердых деформируемых тел". – М.: ВИНИТИ, 1973. – 5. – 272 с.
- Королевич В. Ю., Селезов И. Т. Нелинейнодисперсионные волны в жидкости переменной глубины: от солитонов до детерминированного хаоса // Механика жидкости и газа.– 2012.– 14, N 2.– С. 80– 83.
- Селезов И. Т., Кривонос Ю. Г. Математические методы в задачах распространения и дифракции волн.– Киев: Наук. думка, 2012.– 232 с.
- 4. Bai Yu., Xu H., Lu D. Nonlinear evolution of wave on small amplitude uneven sloping bed // Appl. Mathematics and Mechanics.– 2005.– **26**, N 5.– P. 654– 661.
- Benjamin T. B., Feir J. E. The disintegration of wave trains in deep water. Part 1 // J. Fluid Mech.- 1967.-27.- P. 417-430.

- Borthwick A.G.L., Ford M., Weston B. P., Taylor P. H., Stansby P. K. Solitary wave transformation, breaking and run-up at a beach // Maritime Engineering.- 2006.- 159, Issue MA3.- P. 97-105.
- Cauchy A. L. Sur l'equilibre et le mouvement d'une lame solide // Exercices Math.- 1828.- 3.- P. 245-326.
- Dressler R. F. New nonlinear shallow flow equations with curvature // J. Hydraul. Res.- 1978.- 16(3).-P. 205-222.
- 9. El G. A., Grimshaw R.H.J., Tiong W. K. Transformation of a shoaling undular bore // J. Fluid Mech. -2012. -709. -P. 371-395.
- Huntley H. E. Dimensional analysis. London: McDonald and Company, 1952. – 158 р. Перевод на русск. яз. Хантли Г. Анализ размерностей. – М.: Мир, 1970. – С. 176.
- Johnson R. S. On the development of a solitary wave moving.over an uneven bottom // Proc. Cambridge Phil. Soc.- 1973.- 73.- P. 183-203.
- Kevorkian J., Yu J. Passage through the critical Froude number for shallow-water waves over a variable bottom // J. Fluid Mech.– 1989.– 204.– P. 31–56.
- Klettner C. A., Eames I. Momentum and energy of a solitary wave interacting with a submerged semicircular cylinder // J. Fluid Mech.- 2012.- 708.-P. 576-595.
- 14. Lean G. H. A simplified theory of permeable wave absorber // J. Hydraul. Res.– 1967.– 5, N 1.– P. 15–30.
- Miles J. W. On the Korteweg-de Vries equation for a gradually varying channel // J. Fluid Mech.– 1979.– 91.– P. 131–147.
- Peregrine D. H. Long waves on a beach // J. Fluid Mech.- 1967.- 27, N 4.- P. 815–827.
- Poisson S. D. Mémoire sur l'équilibre et le mouvement des corps élastiques // Mém. Acad. Roy. Sci.– 1829.– 8.– P. 357–570.
- Pudjaprasetya S.R., Van Groesen E., Soewono E. The splitting of solitary waves running over a shallower water // Wave Motion.- 1999.- 29.- P. 375-389.
- Selezov I. T. Some degenerate and generalized wave models in elasto- and hydrodynamics // J. Appl. Math. Mech.- 2003.- 67, N 6.- P. 871-877.
- 20. Selezov I. T., Korsunsky S. V. Transformation of plane waves over moving, or elastic bottom inhomogeneity // Rozprawy Hydrotechniczne.– 1991.– N 54.– P. 49–54.
- Wei R., Wang B., Mao Yi., Zheng X., Miao G. Further investigation of nonpropagating solitons and their transition to chaos // J. Acoust Soc. Am. - 1990. -88(1). - P. 469-472.
- 22. Xu J., Tao J. Simulation of wave forces on a semicircular breakwater using multilayer feed forward network // China Ocean Engineering.- 2003.- 17, N 2.- P. 227-238.
- Yu D., Tang P., Song Q. Feasibility study on common methods for wave force estimation of deep water combined breakwaters // J. Ocean Univ. China.– 2015.– 14(4).– P. 629–635.
- 24. Whitham G. B. Linear and nonlinear waves. New York: Willey, 1974. – 636 р. Перевод на русск. яз. Уизем Дж. Линейные и нелинейные волны. – М.: Мир, 1977. – 622 с.