

Г. Е. КОНОНКОВА, В. В. КУЗНЕЦОВ

ТРАНСФОРМАЦИЯ ВЕТРОВЫХ ВОЛН НА ПЛОСКОМ БЕРЕГОВОМ ОТКОСЕ

Теоретически исследуется изменение высоты гармонической волны бесконечно малой амплитуды на плоском береговом откосе с учетом потерь волновой энергии на трение о дно. Предполагается, что потери энергии сосредоточены в пограничном слое, являющемся ламинарным.

Ветровые волны, вступая в прибрежную зону переменной глубины, испытывают рефракцию, а также изменение высот, длин и скоростей распространения [1, 2, 3].

В работе [3] исследовано изменение энергии монохроматической волны и спектральной плотности энергии ветровых волн в прибрежной зоне для идеального случая, когда отсутствуют потери энергии.

В данной работе в рассмотрение включены потери волновой энергии вследствие трения о дно. Делается предположение, что потери энергии на внутреннее трение в воде компенсируются притоком энергии от ветра. Волнение рассматривается стационарное. Период волн предполагается неизменным.

При указанных предположениях в уравнении баланса энергии при волнении

$$l \frac{\partial E}{\partial t} = l [W_v - W_\mu] - \frac{\partial \Phi}{\partial x} \quad (1)$$

исчезают члены $l \frac{\partial E}{\partial t}$ и $l(W_v - W_\mu)$ и оно принимает вид

$$\frac{d\Phi}{dx} = Wl. \quad (2)$$

Здесь E — энергия волны, отнесенная к единице поверхности, t — время, W_v — энергия, передаваемая в единицу времени единице поверхности воды, W_μ — энергия волнового движения, переходящая вследствие внутреннего трения в тепловую в единицу времени в бесконечно глубоком столбе воды с единичным основанием, W — энергия волнового движения, переходящая в единицу времени в тепловую вследствие трения частиц воды об единицу поверхности дна, $\Phi = E c_T l$ — поток волновой энергии, c_T — групповая скорость волн, l — расстояние между двумя

волновыми лучами. Ось x лежит в плоскости невозмущенного уровня воды и совпадает с направлением распространения волн.

Величину W найдем как среднюю работу, которую совершает сила трения τ , приложенная к единице поверхности у дна, в единицу времени:

$$W = \frac{2}{T} \int_0^{\frac{T}{2}} \tau u dt, \quad (3)$$

где T — период волны, u — горизонтальная составляющая скорости у дна. Предполагая, что потери энергии при этом сосредоточены в пограничном слое, примем для величины u известное выражение [4, 5] скорости в ламинарном пограничном слое периодического потока над пластиной:

$$u = u_0 [\cos(kx - \sigma t) - e^{-\frac{H+z}{\delta}} \cos(kx - \sigma t + \eta)]. \quad (4)$$

Здесь k — волновое число, σ — частота волны, ось z направлена вертикально вверх, H — глубина потока, $\delta = \left(\frac{2\nu}{\sigma}\right)^{1/2}$ — толщина пограничного слоя, $\nu = \frac{\mu}{\rho}$ — кинематическая вязкость воды, μ — ее динамическая вязкость, ρ — плотность;

$$\eta = (H + z) \sqrt{\frac{\sigma}{2\nu}}. \quad (5)$$

В качестве u_0 примем амплитуду горизонтальной составляющей орбитальной скорости частиц на расстоянии δ от дна

$$u_0 = \frac{agk}{\sigma} \left[\frac{\operatorname{ch} k(H+z)}{\operatorname{ch} kH} \right]_{z=-H+\delta} = \frac{agk}{\sigma} \frac{\operatorname{ch} k\delta}{\operatorname{ch} kH}. \quad (6)$$

Напряжение трения запишем

$$\tau = \mu \frac{\partial u}{\partial z} \Big|_{z=-H} = \frac{\mu u_0}{\delta} [\cos(kx - \sigma t) + \sin(kx - \sigma t)]. \quad (7)$$

Подставляя выражения (6) и (7) в (3), найдем среднюю величину работы силы трения

$$W = \frac{\mu}{2\delta} \left(\frac{agk}{\delta}\right)^2 \left(\frac{\operatorname{ch} k\delta}{\operatorname{ch} kH}\right)^2. \quad (8)$$

Заменяя в уравнении (8) амплитуду волны ее энергией и учитывая, что $\operatorname{ch} k\delta \approx 1$, получим окончательное выражение для диссипации энергии волны

$$W = \frac{\nu g k^2}{\delta \sigma^2} \cdot \frac{E}{\operatorname{ch}^2 kH}. \quad (9)$$

Величина диссипации пропорциональна энергии волны.

Подставляя выражение (9) в (2), получим

$$\frac{d}{dx} (E c_r l) = - \frac{\nu g k^2}{\delta \sigma^2} \cdot \frac{El}{\operatorname{ch}^2 kH}. \quad (10)$$

Применим уравнение (10) для расчета изменения энергии волн на береговом откосе.

Пусть линия берега является бесконечной прямой, а дно водоема — плоскостью, угол наклона которой к горизонту равен α . При этом глубина воды

$$H = (x_0 - x) \operatorname{tg} \alpha, \quad (11)$$

где x_0 — расстояние от начала координат, лежащего в области больших глубин ($H \geq \lambda/2$), до берега.

Рассмотрим случай, когда скорость волн в этой области нормальна к линии берега и расстояние l между волновыми лучами неизменно. Уравнение (10) можно записать в другом виде:

$$\frac{dE}{E} = - \frac{dc_r}{c_r} - \frac{v g k^2}{\delta \sigma^2 c_r} \cdot \frac{dx}{\operatorname{ch}^2 kH}. \quad (12)$$

Перейдем с помощью выражения (11) от переменной x к новой переменной (kH):

$$- dx = \frac{\operatorname{ctg} \alpha}{k_0} d(k_0 H) = \frac{\operatorname{ctg} \alpha}{k_0} \left[\frac{kH}{\operatorname{ch}^2 kH} + \operatorname{th}(kH) \right] d(kH).$$

Здесь $k_0 = k \operatorname{th}(kH) = \operatorname{const}$ — волновое число для глубокой воды.

Подставляя известное выражение групповой скорости на мелкой воде в третий член уравнения (12) и заменяя в нем dx его выражением через kH , получим

$$\frac{dE}{E} = - \frac{dc_r}{c_r} + \frac{2v \sigma \operatorname{ctg} \alpha}{\delta g} \cdot \frac{\operatorname{cth}^2 kH}{\operatorname{ch}^2 kH} d(kH).$$

Решением этого уравнения будет следующее выражение:

$$E = \frac{B}{c_r} \exp [-D \operatorname{cth} kH].$$

Здесь $D = \frac{2v \sigma \operatorname{ctg} \alpha}{g \delta}$, постоянная B может быть определена из граничного условия, что при $kH \rightarrow \infty$ $E = E_0$ и $c_r = c_{r_0}$. Окончательное выражение энергии волны на произвольной глубине имеет вид

$$\frac{E}{E_0} = \frac{c_{r_0}}{c_r} e^{D(1-\operatorname{cth} kH)}. \quad (13)$$

Отсюда следует закон изменения высоты волны в прибрежной зоне:

$$h^2 = h_0^2 \frac{\operatorname{cth} kH}{1 + \frac{2kH}{\operatorname{sh} 2kH}} e^{D(1-\operatorname{cth} kH)}. \quad (14)$$

При отсутствии трения, т. е. при $D=0$, из уравнения (13) получаем закон постоянства потока энергии

$$E c_r = E_0 c_{r_0} = \operatorname{const}.$$

В этом случае, рассмотренном в работе [3], высота волны при подходе к берегу вначале уменьшается (рис. 1), а затем, достигнув минимума при $k_0 H \cong 1$, неограниченно возрастает при уменьшении глубины. Фактически, конечно, неограниченного возрастания высоты волны наблюдаться не может, поскольку произойдет ее обрушение.

Трение вносит изменения в ход кривой зависимости высоты волны от относительной глубины k_0H . При сравнительно небольшом значении параметра трения $D \approx 0,1 \div 0,2$ высота волны, возрастая при подходе к берегу в область малых глубин, достигает максимума, а затем уменьшается до нуля.

Если же $D \geq 0,4$, то возрастание высоты волны вообще не имеет места (рис. 1). При этом исчезают оба экстремума.

Параметр трения

$$D = \frac{\sqrt{2}}{g} v^{\frac{1}{2}} \sigma^{\frac{3}{2}} \operatorname{ctg} \alpha$$

зависит не только от вязкости воды, но и от частоты волн σ и угла наклона плоскости дна к горизонту. Возрастание частоты волн приводит к увеличению параметра трения, а возрастание угла наклона α — к уменьшению его. С параметром трения D связано положение экстремумов кривой зависимости относительной высоты от относительной глубины kH . Найдем связь значений $(kH)_{ext}$, соответствующих экстремумам высоты волны, от величины параметра D . Для этого продифференцируем уравнение (14) по kH и приравняем производную нулю. Получаем следующее выражение параметра трения через величину $(kH)_{ext}$:

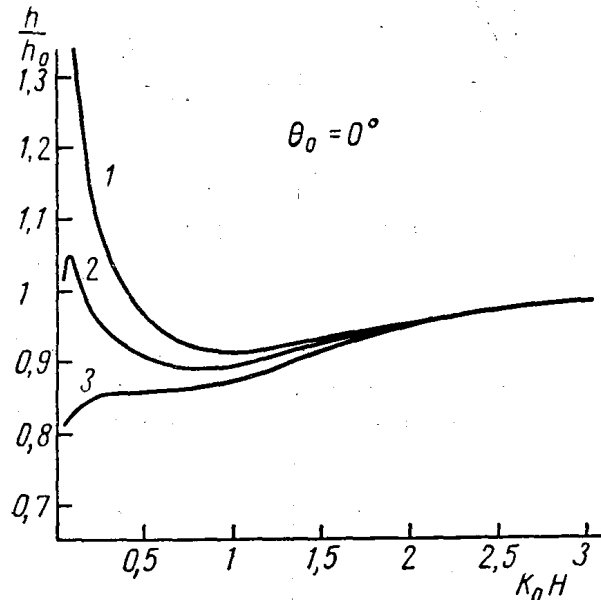


Рис. 1. Изменение относительной высоты волн в зоне уменьшающихся глубин над плоским береговым откосом при различных значениях параметра трения. 1 — $D=0$, 2 — $D=0,2$ и 3 — $D=0,4$

$$D = 2 \operatorname{th} (kH)_{ext} \frac{\operatorname{sh} 2 (kH)_{ext} - 2 (kH)_{ext} \operatorname{sh}^2 (kH)_{ext}}{\operatorname{sh} 2 (kH)_{ext} + 2 (kH)_{ext}} \quad (15)$$

На рис. 2 приводятся значения параметра трения, соответствующие различным положениям экстремумов на оси kH . При возрастании параметра трения максимум и минимум высот волн сближаются и при достижении им величины 0,4 сливаются в точке $(kH)_{ext} \approx 0,55$. При значениях параметра трения, больших 0,4, экстремумы не образуются, а высота волны непрерывно уменьшается с уменьшением глубины.

Поскольку параметр D зависит от частоты волн, то от нее зависит и положение экстремумов. Эта зависимость выражается следующим уравнением:

$$\sigma^{3/2} = \frac{g \operatorname{tg} \alpha}{(2v)^{1/2}} \cdot \frac{2 \operatorname{th} (kH)_{ext} [\operatorname{sh} 2 (kH)_{ext} - 2 (kH)_{ext} \operatorname{sh}^2 (kH)_{ext}]}{\operatorname{sh} 2 (kH)_{ext} + 2 (kH)_{ext}} \quad (16)$$

На рис. 3 представлен график зависимости положения максимума высот волн от частоты $f = \frac{\sigma}{2\pi}$. График показывает, что для коротких волн максимум находится на больших относительных глубинах kH , чем для более длинных волн.

Полученные теоретические результаты качественно подтверждаются экспериментами, выполненными в гидроканале с наклонным плоским дном. При экспериментах было обнаружено наличие максимумов на

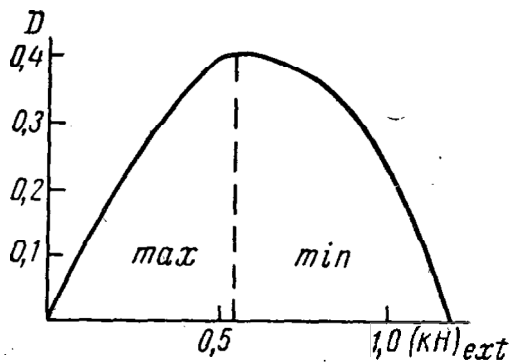


Рис. 2. Зависимость между параметрами трения D и положением экстремумов высот волн

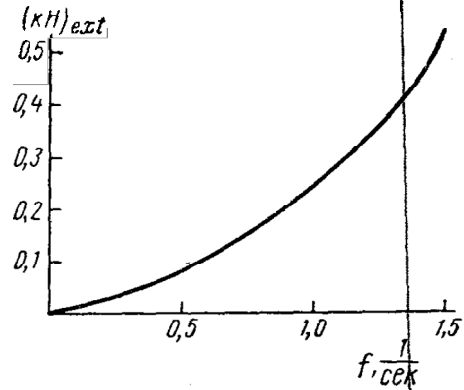


Рис. 3. Зависимость относительной глубины kH , соответствующей максимуму высоты волн, от частоты $f=2\pi/\sigma$ при $\text{tg}\alpha=10^{-2}$

кривых зависимости высот волн от относительной глубины и установлено, что с уменьшением длины волны эти максимумы перемещаются в область больших относительных глубин.

ЛИТЕРАТУРА

1. Ш у л е й к и н В. В. Физика моря. М., «Наука», 1968.
2. Б р о в и к о в И. С. «Изменение элементов волн при их выходе на мелководье». Труды ГОИН, вып. 50, 1960.
3. К р ы л о в Ю. М., С т р е к а л о в С. С., Ц ы п л у х и н В. Ф. «Трансформация энергетического спектра ветровых волн в прибрежной зоне». Труды Союзморнаипроекта, № 8 (14), 1965.
4. Х а н т Д. Н. Динамика несжимаемой жидкости. М., «Мир», 1967.
5. Ш л и х т и н г Г. Теория пограничного слоя. М., ИЛ, 1956.

Поступила в редакцию
8.7 1969 г.

Кафедра
физика моря и вод суши