

## II-7 微小振幅波の浅水変形について

北海道大学 正会員 ○浜中達一郎  
北海道大学 学生会員 加藤一之

## 1. まえがき

水深の変化に伴う波の変形は、海岸工学上の問題として古くからある問題であり、これまでにも多くの研究がなされてきている。これらの研究は、波長と水深との関係から、大きく二つに分類される。一つは水平底であればストークス波が適用される中間波の領域に関するものであり、もう一つは、クノイド波の適用される浅水波の領域に関するものである。又、研究手法に関するものに分類される。主なものをおげると、解析的な取り扱いによるもの、実験的な取り扱いによるもの、及び、数値実験によるもの等である。

これらのうちの解析的手法として古くから用いられてきたものに、エネルギー・フラックスの保存則を用いたものがある。これは、各位置での波動運動は、その位置での水深に対する水平底の波動解で現れるとし、その波動解から得られるエネルギー・フラックスが保存されたとして波高や波長の変化を求めたものである。この手法は、水平底での波動解が、種々の領域で多く得られており、適用範囲も広く、又、取り扱いを易しいため多くの場面で实用に供していき。しかし局部水平底の仮定からの当然の結果として、波動運動内の水粒子速度や水面波形に対する水底勾配の影響を表現することは不可能となる。このことから、より厳密な取り扱いとして、水深の変化を基礎方程式の中に取り入れた上で解くことが古くから試みられてきている。しかし、従来なされてきたこの試みは、少なくともその第一近似が長波近似となる様な浅水波の領域のもののが大部分である。一方中間波の領域での解析は少なく、特に任意の水深変化に対する解析としては、古く Keller<sup>(1)</sup>によるものに限られる様に思われる。この Keller による解は、水面での境界条件は微小振幅として線形化し、水底勾配に対応するパラメータで振動展開することにより、常微分方程式の漸化式として表現される。原理的には、任意の近似次数まで解くことが出来る様に表わされているが、Keller が解いているのはその第一近似解だけである。実際、Keller と同じ手法を用いて、さらに高次の近似解を得るには、数値積分を用ひるのではなし限り不可能の様である。

著者らの研究は、Keller と同様、中間波の領域で、水底勾配を考慮してたたた基礎方程式を Keller より自然な振動展開を用いることにより、より高次の近似解まで無理なく解けることを示したものである。

今回は、最初の段階として、微小振幅の仮定のもとでの第二近似まで示すことにする。

## 2. 振動展開

有次元の変数を記号へと付けて、運動方程式及び境界条件を記すと

$$(1) \quad \left\{ \begin{array}{l} \hat{\Delta} \hat{\phi} + \hat{\phi}_{zz} = 0 \\ \hat{\zeta}_t + \hat{\nabla} \hat{\phi} \cdot \hat{\nabla} \hat{\zeta} = \hat{\phi}_{zz} \\ \hat{\phi}_{zz} + \frac{1}{2} (\hat{\nabla} \hat{\phi})^2 + \frac{1}{2} (\hat{\phi}_{zz})^2 + \hat{g} \hat{\zeta} = \hat{Q} \\ \hat{\phi}_{zz} + \hat{\nabla} \hat{h} \cdot \hat{\nabla} \hat{\phi} = 0 \end{array}, \begin{array}{l} \hat{z} = \hat{\zeta} \\ \hat{z} = \hat{h} \\ \text{但し } \Delta = \left( \frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2} \right), \nabla = \left( \frac{\partial}{\partial x}, \frac{\partial}{\partial y} \right) \end{array} \right.$$

次の無次元化を行う。但し、 $\hat{g}$  は重力加速度、 $\hat{\omega}$  は波動の周波数

$$(x, y, z) = (\delta \hat{x}, \delta \hat{y}, \hat{z}) (\hat{\omega}^2 / \hat{g}) \quad , \quad t = \hat{\omega} \hat{t}$$

$$\phi = (\hat{\omega}^3 / \hat{g}^2) \hat{\phi} \quad , \quad (\zeta, h) = (\hat{\zeta}, \hat{h}) (\hat{\omega}^2 / \hat{g}) \quad , \quad Q = (\hat{\omega}^2 / \hat{g}) \hat{Q}$$

$$(2) \begin{cases} \delta^2 \Delta \phi + \phi_{zz} = 0 \\ \eta_t + \delta^2 \nabla \phi \cdot \nabla \eta = \phi_z, z = \eta \\ \phi_t + \frac{\delta^2}{2} (\nabla \phi)^2 + \frac{1}{2} (\phi_z)^2 + \eta = Q, z = \eta \\ \phi_z + \delta^2 \nabla h \cdot \nabla \phi = 0, z = -h \end{cases}$$

表面での境界条件の非線形項を無視すると、

$$(3) \begin{cases} \delta^2 \Delta \phi + \phi_{zz} = 0 \\ \phi_{tt} + \phi_z = 0, z = 0 \\ \phi_z + \delta^2 \nabla h \cdot \nabla \phi = 0, z = -h \end{cases}$$

$$\text{但し } \eta = -\phi_t \Big|_{z=0}$$

今、我々は波動解を得ようとしているのであるから、

解を

$$(4) \begin{cases} \phi = A(z, t) e^{i(\delta S - t)} \\ \eta = Y(z) e^{i(\delta S - t)} \end{cases}$$

と仮定して、(3)式に代入すると

$$(5) \begin{cases} A_{zz} - (\nabla S)^2 A + i\delta(2\nabla A \cdot \nabla S + A \Delta S) + \delta^2 \Delta A = 0 \\ A_z - A = 0, z = 0 \\ A_z + \nabla h \cdot (\delta \nabla A + i\delta A \nabla S) = 0, z = -h \\ Y = i A \Big|_{z=0} \end{cases}$$

ここで、AとYは、微小振幅波として $\delta$ を $\sim$ で扱うとするとして

$$A = A^{(0)} + \delta A^{(1)} + \delta^2 A^{(2)} + \dots$$

$$Y = Y^{(0)} + \delta Y^{(1)} + \delta^2 Y^{(2)} + \dots$$

を(5)式に代入して、

$\delta^0$  のオーダーでまとめると

$$(6) \begin{cases} A_{zz}^{(0)} - (\nabla S)^2 A^{(0)} = 0 \\ A_z^{(0)} - A^{(0)} = 0, z = 0 \\ A_z^{(0)} = 0, z = -h \\ Y^{(0)} = i A^{(0)} \Big|_{z=0} \end{cases}$$

$\delta^1$  のオーダーでまとめると

$$(7) \begin{cases} A_{zz}^{(1)} - (\nabla S)^2 A^{(1)} = -i(2\nabla A^{(0)} \cdot \nabla S + A^{(0)} \Delta S) \\ A_z^{(1)} - A^{(1)} = 0, z = 0 \\ A_z^{(1)} = -i A^{(0)} \nabla h \cdot \nabla S, z = -h \\ Y^{(1)} = i A^{(1)} \Big|_{z=0} \end{cases}$$

$\delta^0$  のオーダーの方程式(6)は水平底の微小振幅波と同様に解ける。

$$(8) \begin{cases} A^{(0)} = -i a(x, y) \cosh \alpha, \text{ 但し } \alpha = k(z+h) \\ k^2 = (\nabla S)^2 \\ k \tanh kh = 1 \\ Y^{(0)} = a \cosh kh \end{cases}$$

又は、

$$(9) \begin{cases} \phi^{(0)} = a \cosh \alpha \sin(\delta^{-1} S - t) \\ \eta^{(0)} = a \cosh kh \cos(\delta^{-1} S - t) \end{cases}$$

$\delta^1$  のオーダーの方程式(7)式に(8)式を代入すると、(7)式は、線形非齊次な常微分方程式だから解ける。

$$A_{zz} = k A \alpha, \alpha = k(z+h)$$

$$A_{zz} = k^2 A \alpha \alpha$$

等を利用して、(7.1)式は、

$$(10) \begin{aligned} A_{zz} - A &= P \alpha \sinh \alpha + Q \cosh \alpha + R \sinh \alpha \\ P &= -2k^3 a \nabla S \cdot \nabla k \\ Q &= -k^2 (2\nabla a \cdot \nabla S + a \Delta S) \\ R &= -2k^4 a \nabla S \cdot \nabla h \end{aligned}$$

(10)式の特解を

$$(11) \quad A = C_1 \alpha^2 \cosh \alpha + C_2 \alpha \sinh \alpha + C_3 \alpha \cosh \alpha$$

とすと、

$$A_{zz} - A = 4C_1 \alpha \sinh \alpha + 2(C_1 + C_2) \alpha \cosh \alpha + 2C_3 \sinh \alpha$$

であるから

$$(12) \begin{cases} C_1 = -\frac{1}{2} k^3 a \nabla S \cdot \nabla k \\ C_2 = \frac{1}{2} k^3 a \nabla S \cdot \nabla k - \frac{1}{2} k^2 (2\nabla a \nabla S + a \Delta S) \\ C_3 = -k^4 a \nabla S \nabla h \end{cases}$$

一方、(10)式の齊次方程式の一般解は  $\cosh \alpha$  と  $\sinh \alpha$  であるが  $\cosh \alpha$  は  $\delta^0$  のオーダーの解であり、自由波として  $\delta^0$  のオーダーの解に含めて考えると(10)式の解としては、

$$A = C_1 \alpha^2 \cosh \alpha + C_2 \alpha \sinh \alpha + C_3 \alpha \cosh \alpha + C_4 \sinh \alpha$$

$C_4$ を決めるために、(7.3)式に代入すると

$$A_z \Big|_{z=-h} = k(C_3 + C_4) = -a \nabla h \nabla S$$

これより、

$$C_4 = 0$$

これで(7)式の解が求まつた。すなはち、

$$(13) \quad \left\{ \begin{array}{l} A^{(1)} = C_1 \alpha^2 \cosh \alpha + C_2 \alpha \sinh \alpha + C_3 \alpha \cosh \alpha \\ Y^{(1)} = i \{ C_1 (kh)^2 \cosh kh + C_2 kh \sinh kh + C_3 kh \cosh kh \} \end{array} \right.$$

さて、(13)式を求めるにあたつて、境界条件(7.2)式は使われていいない。この(7.2)式に得られた解を代入すると、 $\alpha$ の場所的な変化に関する式が得られる。実際、少々長い变形のあとに、波の進行方向に沿つて、

$$\alpha^2 (\sinh^2 kh + h) kh d\alpha = \text{const.}$$

但し、 $d\alpha$ ：波向線の間隔

が得られ、これは、Kellerによる結果と同様、水平底の解によるエネルギーーフラックスが保存されることを表わしている。

しかし、エネルギーーフラックスの保存則は、(7)式を解いて得られるというより、擾動展開の中で、どう表現されるかを考察する方がより自然であるから、以下次節で述べる。

### 3. エネルギーフラックス

自由表面を持つポテンシャル流のエネルギーーフラックスは、有次元表示で

$$\hat{F} = P \int_{-\infty}^{\infty} -\hat{u} \frac{\partial \hat{\phi}}{\partial z} dz$$

2節で行なったのと同じ無次元化をすると

$$(15) \quad F = \hat{F} / \rho \frac{\dot{\phi}^2}{\dot{u}^2} = \int_{-h}^h -\delta u \frac{\partial \phi}{\partial z} dz$$

ここで、我々が得た波動解から

$$\left\{ \begin{array}{l} u = \phi_z = \delta^{-1} u^{(0)} + u^{(1)} + \delta u^{(2)} + \dots \\ \phi_t = \phi_t^{(0)} + \delta \phi_t^{(1)} + \delta^2 \phi_t^{(2)} + \dots \end{array} \right.$$

を代入すると、 $F$ は一般に

$$F = F^{(0)} + \delta F^{(1)} + \delta^2 F^{(2)} + \dots$$

と表わされる。今、他の独立変量を固定して、 $\delta$ だけ変化させる状況を設定すると、それは、水深は変化せず水底勾配だけ変化することに対応し、その時その点を通過するエネルギーーフラックスは、沖浪深水波のエネルギーーフラックスが変化しない限り一定に保たれるはずである。すなはち、 $F$ は $\delta$ に依存せず、 $F^{(0)}$ だけが表わされる。一方 $F^{(0)}$ は明らかに、 $\delta^0$ のオーダーの解(8)式で構成されているから、エネルギーーフラックスの保存則は、この擾動展開では、 $\delta^0$ のオーダーの波だけが成立する。従つて、前節では、境界条件を用いて(14)式を得たのが、ここでの考察から明らかな様に、直接(8)式にエネルギーーフラックスの保存則を適用し、 $\alpha$ の場所的変化を表す(14)式を求めても良いこと分かる。すると、(7.2)式は条件過剰になる様に感じられるが、そうではない。つまり、この展開では、波数(あるいは波速)が水深だけ決まり $\delta$ に依存しないとの暗黙の仮定のもとになされたが、より厳密には、 $\delta$ に依存するはずで、それを決めるのに(1)、(2)式は使われることはない。(詳細は別の機会に報告する。)

#### 4. 波高、波速の変化、及び水粒子速度分布、軌道

2節で得られた解を $\delta^1$ のオーダーまでまとめてみると

$$(16) \quad \left\{ \begin{array}{l} \phi = A^{(0)} \sin(\delta^{-1}S - t) + \delta A^{(1)} \cos(\delta^{-1}S - t) \\ A^{(0)} = a \cosh \alpha, \quad A^{(1)} = C_1 \alpha^2 \cosh \alpha + C_2 \alpha \sinh \alpha + C_3 \alpha \cosh \alpha \\ \zeta = Y^{(0)} \cos(\delta^{-1}S - t) + \delta Y^{(1)} \sin(\delta^{-1}S - t) \\ Y^{(0)} = a \cosh kh, \quad Y^{(1)} = -C_1 (kh)^2 \cosh kh - C_2 kh \sinh kh - C_3 kh \cosh kh \end{array} \right.$$

以下、種々の量を具体的に計算するのに、次の状況を設定する。すなはち、等深線はすべて平行な直線となり、海域を、波はそれに直角に進むとする。この場合、各係数はより簡単になる。

$$(17) \quad \left( \begin{array}{l} C_1 = -a k_x / 2k^2, \quad C_2 = -a k_x / k, \quad C_3 = -a k_x \\ \nabla S = S_x = k, \quad N = \int k dx \end{array} \right)$$

又、(8.3)式、及び(14)式より

$$(18) \quad k_x = -\frac{k h_x}{\sinh^2 kh + h}, \quad a_{xx} = -\frac{a}{4} \left( \frac{\sinh 2kh}{\sinh^2 kh + h} \right)^2$$

さて、これまでには、水平方向の座標は $\delta$ に圧縮されてきた。以下、正規の座標に戻して考える。すなはち、正規の座標に対しても、記号へを付けて表わすと、

$$x = \delta \tilde{x}, \quad \text{一般に}, \quad \frac{\partial f}{\partial x} = \delta^{-1} \frac{\partial f}{\partial \tilde{x}}$$

であるから、例へば

$$\delta C_1 = -\delta a k_x / 2k^2 = -a k_x / 2k^2 \equiv \tilde{C}_1$$

の様に $\delta$ が陽には表われなくなる。以下全ての $x$ 、及び $x$ 方向の微係数を正規の座標で考え、さらにもう簡単のため記号へを消して表わせば、

$$\phi = A^{(0)} \sin \theta + A^{(1)} \cos \theta$$

$$\zeta = Y^{(0)} \cos \theta + Y^{(1)} \sin \theta \quad \text{但し}, \quad \theta = \int k dx - t$$

ここで  $C = 1/k$ なる量を考え、ある $x$ で  $t = \int \frac{1}{C} dx + \text{const.}$  なる $t$ を考えると、これは、 $x$ まで $C$ なる速さで進んだときにかかる時間を表わす。各 $x$ にこの $t$ をええと、 $\theta$ は一定数に保たれ、 $\sin \theta, \cos \theta$ の値も保存される。このことから、 $C$ がこの場合の波速、 $k$ が波数を表わしていることが理解される。

次に沖波深水波の波高を設定する。

$$\left. \begin{array}{l} a^2 (\sinh^2 kh + h) k = C \\ \frac{H^{(0)}}{2} = a \cosh kh \end{array} \right\} \text{より} \quad \left( \frac{H^{(0)}}{2} \right)^2 \left( \tanh kh + \frac{2h}{\sinh 2kh} \right) = C, \quad \left( \frac{H_0}{2} \right)^2 = \lim_{h \rightarrow \infty} \left( \frac{H^{(0)}}{2} \right)^2 = C$$

よって

$$\left( \frac{H_0}{2} \right)^2 = a^2 (\sinh^2 kh + h) k$$

表面波形を

$$\zeta = \frac{H}{2} \cos(\theta + r), \quad \frac{H}{2} = \sqrt{\{Y^{(0)}\}^2 + \{Y^{(1)}\}^2}$$

とし、各場所での $H$ の値変化を見たため $H/H_0$ を  $h/L_0$ で最小0.1/2πまで、 $h_x$ で最大1/5まで計算してみる。 $H^{(0)}/H_0$ との有意な差は全く見られない。これは微小振幅の取り扱いであることを、妥当なことである。

流速分布は、

$$u = \phi_x = k A^{(o)} \cos \theta + A_x^{(o)} \sin \theta - k A^{(i)} \sin \theta$$

$$\omega = \phi_z = A_z^{(o)} \sin \theta + A_z^{(i)} \cos \theta$$

内部 $\bar{z}$ の速度場が、水平底仮定の波動解に比較して、どの程度改良されていくかを見るため、水粒子の運動軌道を求めてみる。静止位置 $(x, z)$ からの変位を $(X, Z)$ で表わすと

$$X - x = -k A^{(o)} \sin \theta + \{A_x^{(o)} - k A^{(i)}\} \cos \theta$$

$$Z - z = A_z^{(o)} \cos \theta - A_z^{(i)} \sin \theta$$

以下、種々の水底勾配、及び水深に対し、水粒子の運動軌道を図11～図12で示す。図は水深が浅くなるほど、各軌道が重なるを見ずらくなるため適当に離して描いてある。又、水面に描かれた水平線分は、波長、水底部に描かれた斜め破線は水底勾配 $h_2$ を表わす。この図から、水底近くで水粒子の運動がより現実に近いものに改良されていく様子が分かる。又、水底勾配が急な場合、水深が浅くなると近似度が悪くなることがあることが分かった。

## 5. あとがき

以上、中間波の領域で、水深の変化を考慮した微小振幅波の擾動解を示した。この解は、前節で述べた様に、水底勾配が急になると従って、近似度は悪くなる。ここで示したのは、 $\delta$ に関する第2近似解であるが、 $\delta$ に関する擾動展開をさらに進めることにより、近似度は改善されていくことが期待される。実際それは、著者等により確かめられていった。しかし、3節で述べた様に、この解析では、波数あるいは波速は水深だけで定まり、 $\delta$ には依存しないと仮定されてしまが、さらには展開を進めたとき、この仮定が成立していないという保障はない。この点を確かめるには、波数も $\delta$ で擾動展開した別の解析が必要となる。詳しくは別の機会に報告するが、結論だけ述べると、確かに、第2近似解までは波数は水深だけで定まるが、第3近似解までは求めると、波数は、さらに水底勾配にも依存していることがわかる。

又、今回の解析では、微小振幅の仮定のもとに行なったが、さらには有限振幅を考慮した振幅展開を同時に用うことも可能であり、その様な展開では、水面波形に対する水底勾配の影響を検定することも可能となる。この解析は現在進められており、これも別の機会に報告したい。

## 参考文献

- (1) Keller, J. B. ; Surface waves on water of non-uniform depth, Jour. Fluid Mech., Vol. 4, 1958

