

V-4 仮想外力を用いた一動的応答解析手法

熊本大学 正員 O平井一男
同 西山安夫

一般に多質点系の運動方程式

$$M\ddot{w} + Kw = F \quad (1)$$

が与えられた時、この式を直接解くには step by step による数値計算法が考えられている。これは Newmark 法と云われる解析手法を提案して以来同様な解析手法がいくつか発表されている。しかし、このレスポンスはある仮定のもとに近似的に解いているので解析手段として誤差を含み、それが大きいと計算途中において発散して以後の計算が不可能になってしまう。ここでこの trouble を減少させる一つの方法を提案する。

【理論】 線形加速度法によると、ある時刻における加速度 $\ddot{w}_{n-1}$ 、速度 $\dot{w}_{n-1}$ 、変位 w_{n-1} 、が与えられていると n 時間後のレスポンスは次式より求められる。

$$\ddot{w}_n = Q(F_n - KB_n) \quad (2) \quad \dot{w}_n = \dot{w}_{n-1} + \frac{\Delta t}{2}(\ddot{w}_{n-1} + \ddot{w}_n) \quad (3)$$

$$w_n = B_n + \frac{\Delta t^2}{6} \ddot{w}_n \quad (4)$$

$$Q = (M + \frac{\Delta t^2}{6}K)^{-1} \quad (5) \quad B_n = w_{n-1} + \Delta t \dot{w}_{n-1} + \frac{\Delta t^2}{3} \ddot{w}_{n-1} \quad (6)$$

この Eqs.(2),(4) を Eq.(1) の左辺に代入すると F_n となり Eq.(1) を満足していることがわかる。しかし、 $0 \sim n$ 時間内の任意の時間 Δt 、ここに $0 \leq \Delta t \leq n$ 、に対してはこの $\ddot{w}_n$ と w_n とを Eq.(1) に代入しても左辺 $= F_n$ とはならない。線形加速度法では加速度は n 時間中に $\ddot{w}_{n-1}$ から $\ddot{w}_n$ に直線的に変化する、これを以下のように式であらわす。

$$C_n = \frac{1}{\Delta t}(\ddot{w}_n - \ddot{w}_{n-1}) \quad (7)$$

とすると Δt における加速度 $\ddot{w}_{nt}$ は次式より決定できる。

$$\ddot{w}_{nt} = \ddot{w}_{n-1} + C_n \Delta t \quad (8)$$

また、 Δt における変位 w_{nt} は Eq.(4) より

$$w_{nt} = B_{nt} + \frac{\Delta t^2}{6} \ddot{w}_{nt} \quad (9) \quad B_{nt} = w_{n-1} + \Delta t \dot{w}_{n-1} + \frac{\Delta t^2}{3} \ddot{w}_{n-1} \quad (10)$$

Eqs.(8),(9) によりあらわされる $\ddot{w}_{nt}$ と w_{nt} とを Eq.(1) の左辺に代入すると Δt においてその質点系に作用すべき外力が求まる。この時左辺 LHS は

$$LHS = (M\ddot{w}_{nt} + Kw_{nt}) + \Delta t(MC_n + K\dot{w}_{n-1}) + \frac{\Delta t^2}{2}K\ddot{w}_{n-1} + \frac{\Delta t^3}{6}KC_n \quad (11)$$

いま $F + \Delta F$ を系に作用させてみる。この時 Eq.(1) の運動方程式は

$$M\ddot{w}_\Delta + Kw_\Delta = F + \Delta F \quad (12)$$

これを線形加速度法で解けば Eqs.(2)~(6) の表現がそのまま使用できて

$$\ddot{w}_\Delta = Q(F_\Delta + \Delta F_\Delta - KB_\Delta) \quad (13) \quad \dot{w}_\Delta = \dot{w}_{\Delta(n-1)} + \frac{\Delta t}{2}(\ddot{w}_{\Delta(n-1)} + \ddot{w}_\Delta) \quad (14)$$

$$w_\Delta = B_\Delta + \frac{\Delta t^2}{6} \ddot{w}_\Delta \quad (15) \quad B_\Delta = w_{\Delta(n-1)} + \Delta t \dot{w}_{\Delta(n-1)} + \frac{\Delta t^2}{3} \ddot{w}_{\Delta(n-1)} \quad (16)$$

また、 Δt 時間中におけるレスポンスも Eqs.(7)~(10) の表現が利用できる

$$\ddot{w}_{\Delta nt} = \ddot{w}_{\Delta(n-1)} + C_{\Delta n} \Delta t \quad (17) \quad w_{\Delta nt} = B_{\Delta nt} + \frac{\Delta t^2}{6} \ddot{w}_{\Delta nt} \quad (18)$$

$$B_{\Delta nt} = w_{\Delta(n-1)} + \Delta t \dot{w}_{\Delta(n-1)} + \frac{\Delta t^2}{3} \ddot{w}_{\Delta(n-1)} \quad (19) \quad C_{\Delta n} = \frac{1}{\Delta t}(\ddot{w}_{\Delta n} - \ddot{w}_{\Delta(n-1)}) \quad (20)$$

これらの $\ddot{u}_{int}$ と $\dot{u}_{int}$ とを Eq.(12) の左辺に代入してみると, 左辺 LHS_A は

$$LHS_A = (M + \frac{\Delta t^2}{6}K) \ddot{u}_{int} + K B_{int} \quad (21)$$

$$\dot{u}_{int} = \dot{u}_{A(n-1)} + \left\{ Q(F_n + \Delta F_n - K B_{An}) - \dot{u}_{A(n-1)} \right\} \frac{\Delta t}{\hbar} \quad (22)$$

Eq.(19) と (22) とを Eq.(21) に使用して

$$\begin{aligned} LHS_A = & (M \ddot{u}_{A(n-1)} + K \dot{u}_{A(n-1)}) + \left[M \left\{ Q(F_n + \Delta F_n - K B_{An}) - \dot{u}_{A(n-1)} \right\} \frac{1}{\hbar} + K \dot{u}_{A(n-1)} \right] \Delta t \\ & + \left(\frac{1}{2} K \ddot{u}_{A(n-1)} \right) \Delta t^2 + \frac{K}{6\hbar} \left[Q(F_n + \Delta F_n - K B_{An}) - \dot{u}_{A(n-1)} \right] \Delta t^3 \end{aligned} \quad (23)$$

ここで $\hbar$ 時間中に作用する LHS_A の力積の平均が F_n となるように ΔF_n を決定することを試みる。この力積の平均は Eq.(23) より次のごとく表わされる。

$$\begin{aligned} I = & \frac{1}{\hbar} \int_0^{\hbar} LHS_A \, d\alpha t \\ = & (M \ddot{u}_{A(n-1)} + K \dot{u}_{A(n-1)}) + \left[M \left\{ Q(F_n + \Delta F_n - K B_{An}) - \dot{u}_{A(n-1)} \right\} \frac{1}{\hbar} + K \dot{u}_{A(n-1)} \right] \frac{\hbar}{2} \\ & + \left(\frac{1}{2} K \ddot{u}_{A(n-1)} \right) \frac{\hbar^2}{3} + \frac{K}{6\hbar} \left[Q(F_n + \Delta F_n - K B_{An}) - \dot{u}_{A(n-1)} \right] \frac{\hbar^3}{4} \end{aligned} \quad (24)$$

これより $I = F_n$ において ΔF_n が次式のように与えられる。

$$\begin{aligned} \Delta F_n = & 2 \left(M + \frac{\hbar^2}{6} K \right) \left(M + \frac{\hbar^2}{12} K \right)^{-1} \left\{ \left[I - \frac{1}{2} \left(M + \frac{\hbar^2}{12} K \right) Q \right] F_n \right. \\ & \left. - \left\{ \frac{1}{2} \left(M + \frac{\hbar^2}{4} K \right) \ddot{u}_{A(n-1)} + \frac{\hbar}{2} K \dot{u}_{A(n-1)} + K \dot{u}_{A(n-1)} - \frac{1}{2} \left(M + \frac{\hbar^2}{12} K \right) Q K B_{An} \right\} \right\} \end{aligned} \quad (25)$$

この ΔF_n を用いて与系のレスポンスを線形加速度法により求めることができる。にだし、実際の計算にあたってはこの ΔF_n は F_n に比べて或程度小さいことが要求されるであろう。このためには、 $\hbar$ は必然的に小さい値となることが要求される。

参考文献

1. O.C.Zienkiewicz : *The Finite Element Method*, McGraw, 1970. p.182
2. 河島 : 動的応答解析, 培風館, 1972, p153~156, p53.
3. N.M.Newmark : *A Method of Computation for Structural Dynamics*, ASCE, EM3, p67~94
4. 川井 : マトリックス法振動および応答, 培風館, 1970, p81
5. E.L.Wilson ; *Elastic Dynamic Response of Axisymmetric Structures*, Report No.69-2, Jan, 1969, Department of Civil Engineering, University of California, Berkeley, California.
6. R.W.Clough : *Analysis of Structural Vibrations and Dynamic Response*, Japan-U.S. Seminar on Matrix Methods of Structural Analysis and Design, Aug, 1969, Tokyo, Japan.