

I-11 骨組構造物の強制振動

信州大学 正 夏目正太郎
信州大学 正 石川清志

1. はじめに

骨組構造物は弾性体の線材が組み合せられて、構成されているので、その全体の振動も素材である線材を仲介として、拳動が伝達される。従つて構造物の振動も線材の振動の集積によつてもたらされ、連結状態によつてそれが特異な振動形態を示すであらう。構造物の振動を集中質量とバネ、ダッシュボットといつた体系に置き換えた時代は去り、素材実体の拳動を細かく集積して全体構造の拳動を見るべき時代へ移つて来たと云つて過言でなかろう。構造物の実体を把握して、線材は線材とし、付加質量はそれ相應の位置をすることにより、全体構造の振動となる。これらを表について、谷本・石川によつて開発が進められており、位相の伝播とも見られるものである。希望は、すでに市販されている“演算子法構造解析 I”と同じに、固有マトリクスの概念を動的解析に適用したものである。

はりの拳動を示す微分方程式の解を用ひるのは当然であるが、同次解と特解との合成がその最終解となるので、同時解では構造物の固有値を求める問題に帰着し、特解にて外力作用を取り入れる境界値問題とする。最後に同時解と境界値問題の解を合わせて、初期値問題にもつて行き、全体拳動を示す解を得るのである。

2. 出発方程式

対応する問題によつて、出発微分方程式を選ばなければならぬ。こゝでは1例として、地盤内に埋設された貯水塔を挙げることにする。弾性地盤内の線材ならば、シングラーバネ定数を入めて、

$$\frac{\partial^4 w}{\partial p^4} + \frac{8AL^4}{gEI} \frac{\partial^2 w}{\partial t^2} + \frac{L^4 k}{EI} w = \frac{L^4 Q}{EI} \sin pt \quad (1)$$

時々取り挙げるものでもないが、この変位量 w を特解 w_p と同次解 w_h とに分けると

$$w = w_h + w_p \quad (2)$$

これが少しがつきに挙げる微分方程式の解であろう。

$$\frac{\partial^4 w_h}{\partial p^4} + \frac{8AL^4}{gEI} \frac{\partial^2 w_h}{\partial t^2} + \frac{L^4 k}{EI} w_h = 0 \quad (3)$$

$$\frac{\partial^4 w_p}{\partial p^4} + \frac{8AL^4}{gEI} \frac{\partial^2 w_p}{\partial t^2} + \frac{L^4 k}{EI} w_p = \frac{L^4 Q}{EI} \sin pt \quad (4)$$

$$w_h = L \cos vp \sin vp \cosh vp \sinh vp + N_h e^{i\omega t} \quad (3, 1)$$

$$v = \sqrt{\frac{8gA\omega^2 - k}{EI}} \cdot L \quad (3, 2)$$

$$\beta = \sqrt{\frac{8gA\omega^2 - k}{EI}} \cdot L \quad (4, 2)$$

変位量が示されれば、これから誘導される、たわみ角、曲げモーメント、せん断力はよく知れており、状態量をあらわす記法をもつてすればつきのようにする。貯水塔であることから等分布質量があり、

$$w_{ph}(p) = D_{ph} R_{ph}(p) K_{ph}(p) M_{ph} e^{i\omega t} \quad (3, 3)$$

$$w_{pp}(p) = D_{pp} R_{pp}(p) K_{pp}(p) M_{pp} \sin pt \quad (4, 3)$$

ここで D は物理量による係数、 $R(p)$ は座標を含む量、 $K(p)$ は分布質量による影響をあらわす。

弾性地盤は層状に重ねられていて、その内を貫入して造られた貯水塔は、各層から受けける諸条件が異なります。故にここにおける解法は、連續バリとして扱うことにします。層番号を示すと附して、此ごく区間の状態量を区別している。線材構造物としての貯水塔は、各層の接触面でも状態量はすべて連続であるので、ハカル移行子によるものはつぎのようになります。同次解に対する解法は、

$$\mathbf{L}'_r = \mathbf{L}_r \mathbf{K}_{r,r+1}^{(1)} = \mathbf{R}_r^{(0)} \mathbf{D}_r^{(1)} \mathbf{R}_{r+1}^{(1)} \cdot \mathbf{K}_{r,r+1}^{(1)}; \quad \mathbf{N}_r = \mathbf{L}_r' \mathbf{N}_{r+1} \quad (5)$$

各区間の固有マトリクスが(5)式の手法で移行されましたことが知れよう。一方任意区間の固有マトリクスは出発区間の固有マトリクスで表現します。

$$\mathbf{N}_r = \mathbf{G}_r' \mathbf{N}_1, \quad \mathbf{G}_r' = \mathbf{L}_r' \mathbf{G}_{r-1}' \quad (6)$$

出発区間の境界条件と最終区間の境界条件を示すマトリクスを、 $\mathbf{B}_1, \quad \mathbf{B}_L'$ とすれば、固有値方程式

$$\text{det} \begin{bmatrix} \mathbf{B}_1 \\ \mathbf{B}_L' \cdot \mathbf{K}_L^{(1)} \cdot \mathbf{G}_L' \end{bmatrix} = 0 \quad (7)$$

をもって、固有値 $\omega_1, \omega_2, \dots, \omega_n$ が定められます。これら固有値と(7)式に現われますであろう所の固有マトリクス \mathbf{N}_1 を

$$\mathbf{N}_1 = \mathbf{P}(\omega) \Omega_1 \quad (8)$$

にとれば(3,3)は

$$\mathbf{W}_{pr}(p) = \sum_n [[\mathbf{D} \mathbf{R}(p) \mathbf{K}_p(p) \mathbf{G}_p'(p)], \mathbf{P}(\omega), \Omega e^{i\omega t}] \quad (9)$$

となります。特解については外力を荷重マトリクスに分担させることとすれば(4,3)式の固有マトリクス \mathbf{W}_{pr} が荷重マトリクスを考慮したものに取りかえられる。すなむち

$$\mathbf{W}_{pr}(p) = \mathbf{D}_p \mathbf{R}_p(p) \mathbf{K}_p(p) (\mathbf{N}_{pr} + \langle \mathbf{R}_p' \rangle) \sin pt \quad (10)$$

となり、移行子によるものと考慮すれば各区間の固有マトリクスが、出発区間の固有マトリクスで表現され

$$\mathbf{W}_r(p) = \mathbf{D}_r \mathbf{R}_r(p) \mathbf{K}_r(p) [\mathbf{G}_r \mathbf{N}_r + \mathbf{P}_{r-1} + \langle \mathbf{R}_r' \rangle] \sin pt \quad (11)$$

が、各区間の状態量を示しています。従って全体の状態量は、(9)と(11)を加えたものとみなさない。そして境界条件を導入するところにより、 \mathbf{N}_{pr} が確定され、各区間の特解による状態量が既知となります。

$$\mathbf{W}_r(p) = \sum_n [[\mathbf{D} \mathbf{R}(p) \mathbf{K}_p(p) \mathbf{G}_p'(p)], \mathbf{P}(\omega), \Omega e^{i\omega t}]_n + \mathbf{D}_p \mathbf{R}_p(p) \mathbf{K}_p(p) [\mathbf{G}_p \mathbf{N}_p + \mathbf{P}_{p-1} + \langle \mathbf{R}_p' \rangle] \sin pt \quad (12)$$

3. 初期値問題

最早や(12)の第2項は確定値を得た。残るは Ω を決定すればすべて解けたことになります。これは初期条件として

$$\begin{bmatrix} \omega \\ \dot{\omega} \end{bmatrix} = 0 \quad (13)$$

を用いて、変位量をフーリエ級数を導入し、決定するのである。

4. 計算例

7層を貫抜きコンクリートパイプに水が充満している。時間と変位を示す。

