

固有周期を極小化する構造物の設計方法に関する基礎的な研究

○ 岐阜大学 学生員 パナヨット・サーパス
 滝上工業 正会員 安 藤 浩 吉
 岐阜大学 正会員 中 川 建 治

1 Stiffness matrix の因数分解

本研究は、構造物の建設材料の総重量を一定に保ったままで固有周期の二乗和を最小にする断面設計法を導いたものである。固有値の逆数和を最小にすることの工学的意義は、構造物の自由振動周期 T_j の二乗和を最小にすることであって動的に『固い構造物を設計すること』である。

一般の構造物を変形法を用いて解析する場合の Stiffness matrix を S と定義すると S は3つの要素行列の積に因数分解される。

$$S = A^T D A \quad \dots\dots\dots (1)$$

ここに、 D は部材の断面形状、剛性と長さ等を表す対角行列であり、 A は構造物の部材の幾何学的な構成を表す正方行列であって部材の剛性や断面形状に無関係である。静定構造物では A は $(n \times n)$ の正方行列であるが、不静定構造物では $(m \times n)$ の矩形行列となる（行数 m = 列数 $n+r$, r は不静定次数）。

Flexibility matrix F は、 A , D が共に正方行列であるなら逆順の法則によって

$$F = S^{-1} = (A^T D A)^{-1} = A^{-1} D^{-1} A^{T-1} \quad \dots\dots\dots (2)$$

と表されるが、 A が矩形行列であれば要素に分解したままで A^{-1} を求める事は不可能になるので一般化した Stiffness matrix S_1 を次のように定義する。すなわち、式(1)の因数行列 A , D を次のように正方行列 A_u , D_u , D_L と矩形行列 A_L に分解して表す。

$$A = \begin{bmatrix} A_u \\ A_L \end{bmatrix} \quad D = \begin{bmatrix} D_u & 0 \\ 0 & D_L \end{bmatrix} \quad \dots\dots\dots (3)$$

A_u : $(n \times n)$ の正方行列で A の上部 n 行、 D_u : $(n \times n)$ 対角行列で D の上部対角行列

A_L : A の下部 r 行の $(r \times n)$ 矩形行列、 D_L : $(r \times r)$ 対角行列で D の下部対角行列

このようにすると不静定構造の場合の剛性行列 S_1 は次のように表される。

$$S_1 = A_u^T D_u A_u + A_L^T D_L A_L \quad \dots\dots\dots (4)$$

ここで因数である矩形行列 A を拡張して正方行列 A_2 を定義して、これを因数にする一般化された Stiffness matrix S_2 を定義しよう。行列 A に対して

P : 任意の $(n \times r)$ 小行列、 Q : 任意の $(r \times r)$ 小行列 (5)

を設定して $A_2 = \begin{bmatrix} A_u & P \\ A_L & Q \end{bmatrix}$ (6)

とすると $S_2 = A_2^T D A_2$ (7)

$$= \begin{bmatrix} A_u^T D_u A_u + A_L^T D_L A_L & A_u^T D_u P + A_L^T D_L Q \\ P^T D_u A_u + Q^T D_L A_L & P^T D_u P + Q^T D_L Q \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} S_1 & C \\ C^T & R \end{bmatrix}$$

となるが、もし $C = A_u^T D_u P + A_L^T D_L Q = 0$ (8)

であれば S_2 は正方行列 S_1 と R を主小行列とする対角大行列となる。 P と Q とは任意であり、 R も任意で良いから $Q = E$ として式(8)を P について解けば A_2 が確定して S_2^{-1} が正方行列の積となる。

$$P = -D_u^{-1} A_u^T A_L^T D_L = -D_u^{-1} (A_L A_u^{-1})^T D_L \quad \dots\dots\dots (9)$$

$$S_2^{-1} = (A_2^T D A_2)^{-1} = A_2^{-1} D^{-1} A_2^{T-1} \quad \dots\dots\dots (10)$$

ここで注目しなければならないのは、 A_2 は剛性を表す対角行列 D に対して従属する事である。

2 固有値の逆数和について

実対称行列 S に対して重み行列 W を以て直交する行列 V による固有値行列 $[\lambda]$ を

$$V^T S V = [\lambda], \quad V^T W V = E \quad \dots\dots\dots (11)$$

と表現すると、 $(V^T S V)^{-1} = V^{-1} S^{-1} V^{T-1} = [\lambda^{-1}] = V^T W S^{-1} W V$ (12)

となる。任意の行列Hの対角元の和(行列Hのトレース $\text{Trace}(H)$)に関しては、任意の行列Cに対して $\text{Trace}(H) = \sum h_{kk} = \text{Trace}(C H C^{-1})$ (13)

が常に成立する。この関係を行列Sの固有値 λ に適用すると次のようになる。

$$\sum (1/\lambda_k) = \text{Trace}([\lambda^{-1}]) = \text{Trace}(V^T W S^{-1} W V) = \text{Trace}(S^{-1} W) \quad \text{..... (14)}$$

これらの結果より得られる重要な結論は次のようなことである。

『行列Sの固有値は煩雑な固有値計算を行わなければ得られないが、固有値の逆数和は逆行列 $S^{-1} = F$ より直ちに得られる。もしSが一般化された剛性行列であれば対角元の和は上位より n 個を採り、下位 r 個は放棄すれば良い。』重み行列Wが対角行列(振動問題の場合)であれば

$$\sum (1/\lambda_k) = \sum (f_{kk} w_k) = \text{Trace}(A_z^{-1} D^{-1} A_z^T \cdot W) \quad \text{..... (15)}$$

となる。建設材料の総重量(総体積) V を一定にする条件で固有値の逆数和を最小にする最適断面の決定はラグランジュの未定係数法を用いて繰り返し計算する手法が適当である。

3 計算例：単純梁、連続梁、1スパンラーメンに対する適用例を示す。

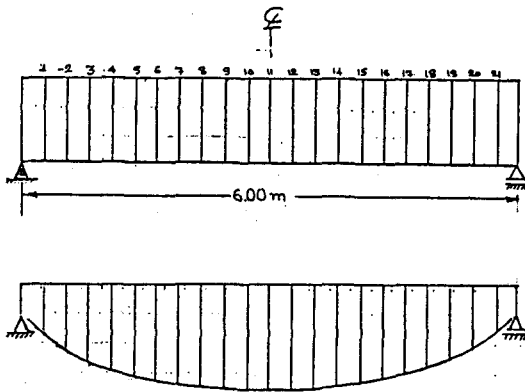


図-1 単純梁の最適断面変化

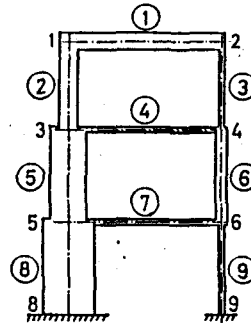


図-3 ラーメン構造の最適断面
(各梁と柱はそれぞれ等断面)

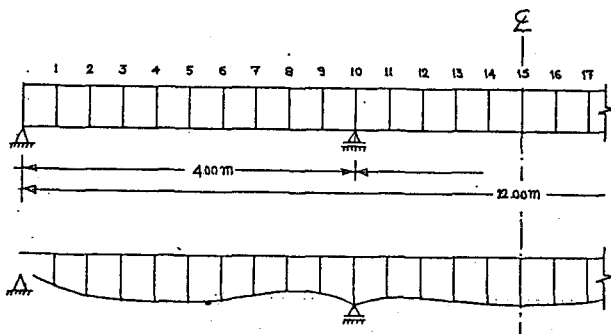


図-2 連続梁の最適断面変化

