

解析的に扱いにくい構造物（たとえば板やシェル）を数値的に解析するには、階差法や Finite Element 法が用いられている。前者は、構造物のつり合いや変形についての適合条件から得られる微分方程式の、有限個のうちの、階差表現の代数的な取り扱いであって、どちらかと言えば、微分方程式の数学的近似である。一方、後者は構造物の物理的近似であると考ええる。この両者において着目点の数と同一とした場合、現われてくる未知量の数は F.E.M. の方が多く、また当然ではあるが、その精度が高いことは容易に推察しうる。（しかし）ここで取り扱うべき未知量の数は F.E.M. の方が階差法にくらべて多く（板 1:2, 板 1:3, シェル 3:5）、この面から考えると、同数の未知量で計算したときの精度の優劣を考えると、必ずしも F.E.M. に圧倒的な精度の保障はない。よって階差法が生き残っている理由がある。さらに、その階差法に多少の改良を加えることによって F.E.M. と同程度あるいは、それ以上の精度の確保を指向することになる。

微分方程式と階差法を要するとは、導関数の階差表現によって行われる。すなわち、解の関数の Taylor 展開式によって、その整理がなされている。通常用いられる導関数の階差表現は、つぎのように述べられている。

$$f(x \pm h) \doteq f(x) \pm f'(x)h + f''(x)h^2/2! \quad (1)$$

$$(1)より \quad f'(x) = \frac{f(x+h) - f(x-h)}{2h} \quad (-\frac{1}{6}h^2 f'''), \quad f''(x) = \frac{f(x+h) - 2f(x) + f(x-h)}{h^2} \quad (-\frac{1}{12}h^2 f^{(4)}) \quad (2)$$

(1) は片面の誤差であって、階差法による微分方程式の解の精度は (2) よりも解かすが、選んだ点の隔隔が太く周回して来る。そこでもっと高精度で導関数を階差表示すればよいわけであって、さきの Taylor 展開式の項数をもっと多くとればよい。n 階の導関数を階差で表えるときの一般的表現は (1), (2) と同じ過程を用いて

$$f^{(n)}(x) = \alpha \sum_{i=-S_1}^{S_2} A_i f(x+ih) \quad (3)$$

として示されすが、高精度を要求すればするほど、点集の中 $S_1 + S_2 + 1$ が広がり、とくに境界付近の点における導関数の表現に困難を来すことになる。（これが、つぎの点集をとることによって、したがって実際に精度の向上は期待できない。（1, 2, 4 階の導関数の階差表示を表-1 に示す）

階差法の改良のうちで、Hermitian 法 (Mehstollenverfahren) は (3) を拡張し

$$\sum_{i=-S_1}^{S_1} A_i f(x+ih) + \sum_{j=-S_2}^{S_2} A_j f^{(n)}(x+jh) = 0 \quad (4)$$

と置き、 $f(x+ih)$, $f^{(n)}(x+jh)$ 等の Taylor 展開式によって、 A_i, A_j を定めればよい。この方法によればよくない f の点集で、より高い精度の導関数の階差表示を得ることができ。（表-1, H-88h）

このような考え方からは、Hermitian 階差式 (4) は、つぎのように一般化することができ。

$$\sum_{k=1}^M \left\{ \sum_{i \in S_{k1}} A_{ki} f^{(k)}(x+ih) \right\} + \sum_{i \in S_{01}} A_i f(x+ih) = 0 \quad (5)$$

S_{ki} : k 階導関数をとるべき点

表-1 導関数の階差表和係数¹⁾

n	A ₋₁	A ₀	A ₁	a ₋₃	a ₋₂	a ₋₁	a ₀	a ₁	a ₂	a ₃	Error
1		1	-1/12h ²		1	-8	0	8	-1		$\frac{h^4 f^{(4)}}{30}$
2		1	-1/12h ²		-1	16	-30	16	-1		$\frac{h^6 f^{(6)}}{90}$
2		1	-1/180h ⁴	2	-27	270	-490	270	-27	2	$\frac{h^8 f^{(8)}}{560}$
4		1	-1/h ⁴		1	-4	6	-4	1		$\frac{h^6 f^{(6)}}{6}$
H 1	1	4	1			1	0	-1			$\frac{h^4 f^{(4)}}{30}$
H 1	1	3	1		1	28	0	-28	-1		$\frac{h^6 f^{(6)}}{420}$
H 2	1	10	1			1	-2	1			$\frac{h^4 f^{(4)}}{20}$
H 2	2	11	2		1	16	-34	16	1		$\frac{23 h^8 f^{(8)}}{5060}$
H 4	1	4	1		1	-4	6	-4	1		$\frac{h^4 f^{(4)}}{120}$

表-2, 行列 A₁

$$A_1 = \begin{bmatrix} 1 & 10 & 1 & & & \\ & 1 & 10 & 1 & & \\ & & 1 & 10 & 1 & \\ & & & 1 & 10 & 1 \\ & & & & 1 & 10 \\ & & & & & 1 \end{bmatrix}$$

(5) によつて, $f^{(n)} \sim f^{(n)}$ によつての境界条件ともとり入れて, 計算することになり, 十分には太い巾をもつた f の群の導関数と表わすことになり。

構造物の数値的近似解の精度の判定については, たとえば階差解のときには微分商のもつ誤差を評価し, それらの全構造物に対する影響と表わすこと, 割合に簡単な構造物においては不可能でない。しかし, これらは相対に面倒であるため, 得られた近似解と正確解との比較によって行われる。これも一般には静的な載荷のときのみが検討されているが, 自由振動状態における固有振動数とモードのもつ近似度をも評価して, 総合的に検討する必要がある。

例として, 単既ばり¹⁾の場合と考える。ばりの基礎微分方程式は

$$d^4M/dx^2 = -P_x \quad (6), \quad d^2Y/dx^2 = -M_x/EI_x \quad (7) \quad I_{\text{平均}} \text{と} d^4Y/dx^2 = P_x/EI \quad (8)$$

(6), (7) のばり全体についての階差表示は

$$\begin{aligned} A_1 M' &= A_2 M \quad (9), & B_1 Y'' &= B_2 Y \quad (10) \quad (\text{単既ばり} \text{と} B_1=A, B_2=A_2) \\ -P &= M'' = A_1' A_2 M, & Y &= B_1' B_2 Y, & M &= -EI_c K Y = -EI_c K B_1' B_2 Y \quad (11) \\ \therefore P &= EI_c A_1' A_2 K B_1' B_2 Y = EI_c A Y \quad \text{よって} & Y &= A^{-1} P / EI_c \quad (12) \end{aligned}$$

よつて, A_1, A_2, B_1, B_2 は表-1 の導関数の係数行列, P, M, Y ; 荷重, 曲げモーメント, 変位, K ; $E_c = EI_c$ は材料要素にもつ行列, $(A = A_1' A_2 K B_1' B_2)$

境界条件として $M_0 = M_{n+1} = 0, Y_0 = Y_{n+1} = 0$ とすれば A_1, M は表-2 の破格の中¹⁾で表わされる。この方法で得られた結果は, 3桁まで高精度で, Flexibility Matrix は 8桁まで正確であり, 振動モードも低次 (1~2次) も同様である。また固有振動数は 1次で誤差率 $\sim 0.0041\%$ (10等分), 2次で -0.066% , 3次で -0.04% であつた。同じ分割での普通階差によるものは 1~2%。固有振動数ではそれぞれ $-0.82, -3.24, -7.18\%$ であり, 20等分の $-0.25, -0.81, -1.67\%$ に比べて, 1桁が高精度であることがわかる。

単既ばりのときは, 境界条件が与えられて都合よいが, 固定端ともつときは, A_1, B_1 等の正方向行列とはならず, 逆行列が必要で, たとえば逆方向の工夫が必要となる。そのため, 端要素において, 非対称な分点をもつ導関数の階差表示を用いて行列の正方向化が行われるが, この方法は普通階差のときは, より精度と与えられ, 十分の注意を要する。

固定端ともつばり, $P=4$, 既知への応答¹⁾については普通階差でよい。

参考文献

- 1) Collatz, L.; The Numerical Treatment of Differential Equations, 3rd ed. 1966