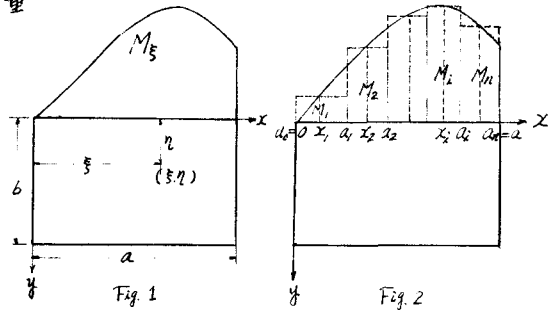


大阪市立大学 正員 倉田 宗 章
全 上 正員 岡 村 宏 一

1. はしがき 土木構造物において、平板構造の占める分野は相当地に大きいものであるが、一般に平板問題の解析は往々にして煩雑な計算を伴うことが多く、境界あかいは荷重の条件によっては設計上必要な資料が充分に得られていない感がある。近世電子計算機の発達に伴い、問題によっては計算労力は機械力によって置きかえ得るようになったとは云え複雑な問題に対しては解の精度を落とすことなく未知量の元数を減ずる工夫なしには解法としての一層の発展は望み難い。たとえば単一平板の問題だけでなく更に平板と平板あるいは平板と線材が結合したような一般の構造物を立体的に取扱う場合等がそれであろう。本文においては、この様な目的のための一近似解法を示す。即ち板内においては微分方程式を満足する級数解を使用するが一方境界条件(場合によっては連続条件)の近似的緩和を行うのである。これによって級数の収斂の改良と解を求めるべき連立方程式の元数の著しい減少が得られしかも解の精度は良好であった。

2. 解法 解法の一例を示す。今選んだ未知量

として、板の境界に分布して作用する不静定モーメント M_x をとろう (Fig. 1)。次に境界条件を緩和するため Fig. 2 に示す様に M_x を n 区間に階段状に変化して分布する n 個の平均モーメントに置き換えるものとする。境界上の選ばれた各点 $(x_1, x_2, \dots, x_n)$ には夫々平均モーメント $(M_1, M_2, \dots, M_n)$ が作用するものとする既述化を行う。今この様に置き換えられたモーメントによって生ずる板のたわみは次式で表わされる。



$$w_1 = \sum_{i=1}^n \int_{a_{i-1}}^{a_i} M_i \left(\frac{\partial w_1}{\partial \eta} \right)_{\eta=0} d\eta$$

ただし w_1 は単純支持板内任意点 (ξ, η) に Unit Load が作用した場合のたわみである。他の辺にモーメントが作用した場合も同様な手続を求められる。さて境界条件を満足させるには選定法による。即ち選定された各点 $(x_1, x_2, \dots, x_n)$ において満足されることを要求すると対応する平均モーメント $(M_1, M_2, \dots, M_n)$ が求まる。例えばこの辺が固定される場合の板のたわみを w とすれば、

$w = w_1 + w_2$ ただし w_2 は与えられた荷重による単純支持板のたわみ

固定条件は各点 x_i において成立す例えは $y=0$ 辺が固定される場合は

$$\left(\frac{\partial w}{\partial y} \right)_{y=0} = 0 \quad \text{即ち不静定モーメント } M_x \text{ を求める連立方程式が得られ各点において}$$

求められた M_i の値を結べば M_x の分布が近似的に得られる。実際にこの様に求めた固定モーメントの近似的分布は、次項計算例にも示す様に例えは等布荷重を受ける周辺固定正方形板では僅かに元連立方程式を解く事によって得られ正確解との誤差は辺の中央にお

いて1%以内であり充分良好な精度が得られる。一方板内において境界の臨近化の影響は少くなるはずだから通常問題にされる板の中央附近では更に良好な精度が期待出来る。又周辺モーメント M_0 は計算を一層簡易にするために必ずしも全辺に亘って分布を仮定しなくとも良い場合がある。例えば周辺固定板の隅角附近のモーメントの様な影響の少ないのは省略してもよいと思われるがこれらについて検討中である。

3. 計算例

a) 等布荷重を受ける周辺固定正方形板

Fig. 3^(A)に示すような辺長 a の周辺固定正方形板の固定モーメント分布を求めよう。この場合図の様に各辺を5等分して平均モーメントを仮定し、又各分割区間の中央で固定条件を満足するものとするれば対称性より未知数 M_1, M_2, M_3 に対し次の連立方程式を得る。

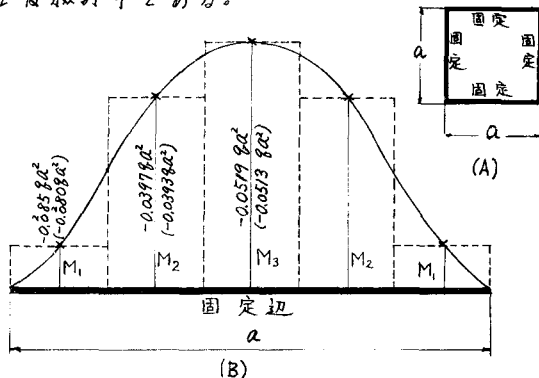


Fig. 3

η	M_1	M_2	M_3	$-C_2 \times (\frac{\pi^2}{a^2})$
$\eta=0.1$	$2(\phi_{1=0} - \phi_{1=a/2})$	$2(\phi_{1=a/2} - \phi_{1=a})$	$\phi_{1=a} - \phi_{1=0}$	$-C_2 \times (\pi^2)$
$\eta=0.3$	"	"	"	$-C_2 \times (\pi^2)$
$\eta=0.5$	"	"	"	$-C_2 \times (\pi^2)$

ここで C_2 は荷重項であって等布荷重を受ける単純支持板の隅角における撓角である。又各モーメントの係数 ϕ は境界条件

の簡略化のため収斂の速な形になり簡単に計算できる。すなわち

$$\phi = \phi_1 + \phi_2 + \phi_3$$

$$\phi_1 = \sum_{n=1,3,5,\dots} \frac{\pi}{n} \left\{ \frac{1}{2} \frac{\tanh \frac{n\pi}{2} \cosh n\pi (\frac{1}{2} - \eta)}{\cosh \frac{n\pi}{2}} - (\frac{1}{2} - \eta) \frac{\sinh n\pi (\frac{1}{2} - \eta)}{\cosh \frac{n\pi}{2}} \right\} \cos n\pi \xi,$$

$$\phi_2 = \frac{1}{2} (\lambda + \eta) + \frac{1}{2} (\lambda - \eta - \xi) \quad \frac{1}{2} \lambda = \frac{\pi}{2} \left[1 - \log \frac{\pi}{2} - \frac{2^{2n} (2n-1) B_n (\frac{\pi}{2})}{n(2n+1) (\frac{2}{\pi})^{2n}} \right], \quad B_n \text{ はベルヌーイ数}$$

$$\phi_3 = \sum_{m=1,3,5,\dots} \left\{ \frac{1}{m} (\tanh \frac{m\pi}{2} - 1) + \frac{\pi}{2m} \operatorname{sech}^2 \frac{m\pi}{2} \right\} \sin m\pi \eta \cos m\pi \xi.$$

計算された近似値と既知の正確値との比較

をFig. 3^(B)に示す。

b) 等布荷重を受ける三辺固定一辺自由正方形板

これを正確に解くには非常な手数を要するからである。近似法ではFig. 4に示す様に各辺を5等分して求める。図に示す結果は8元連立方程式を解いて求めたものである。前例全様に級数の収斂は良好となり比較的容易に計算出来る。図に於て比較に用いた正確解はGorinapp

が求めたものであるが精度は非常に良好である。

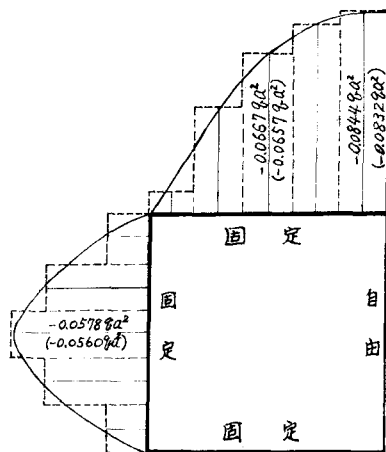


Fig. 4 () は正確解