

I-3 拘束応力の近似値について

京都大学工学部 正員 森 忠次

コンクリート構造物においては、温度変動、湿気変動ある、は硬化に伴う収縮などに起因する応力は等閑視することができず、ときには重大なひび割れを生ずることがある。また溶接構造その他においても熱応力を問題としなければならぬことがある。そこで、著者は以前からこのような応力状態に関する基本問題として、一辺が他の物体に拘束されたときに生ずる熱応力状態を各種の場合について解析して来た。

ここでは、一辺が拘束せられるために生ずる熱応力に関して、構造物の設計に対する指針または拘束の程度を示すことと考えられる代表的な応力成分、平均応力などについて、その近似値を示すことにする。元来、この種の問題は厳密な理論解を得ることが困難であつて、O.C. Zienkiewicz, R.W. Carlson & T.J. Reading, 川本勝平, W. Schleeh などの諸氏が、近似解あるいは実験によつて幾分の結果を得ている。著者はかなり広範囲にわたる近似計算ならぬに実験値を得たのでその結果を示す。

弾性体 I (矩形板 ABCD) が辺 AD において他の弾性体 II に接続してゐる、物体 I のみが一様な温度上昇をする場合を考える。物体 II は半無限体または同幅で半無限長のものあり、物体 I の高さが無限大のとき、接続辺 AD における平均応力を示すと図-2 の通りである。

図-1 座標

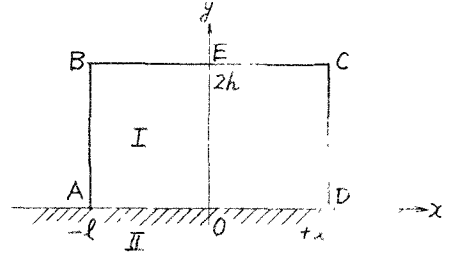
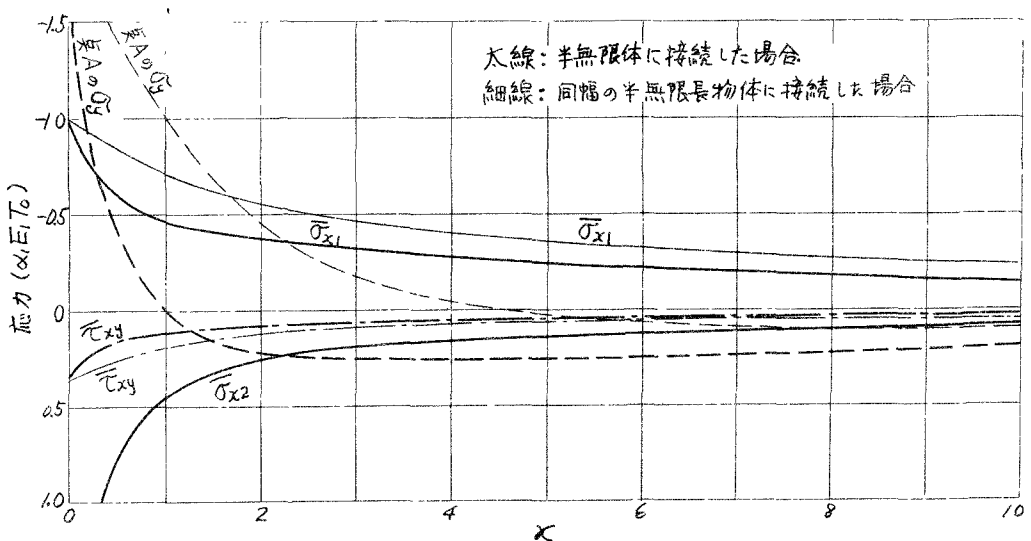


図-2 応力と x との関係



だし、平面応力状態にあり、 $\nu=0$ と仮定している。なお参考までに点Aにおける直応力 σ_y も示したが、この応力は正確には求められぬ。

$\bar{\sigma}_{x1}$ は拘束応力と呼ばれるものであり、近似的に次式で表わすことができる。

$$\text{拘束応力} = \begin{cases} 1/(1+\chi) & (\text{半無限体に接続, Zangerによる}) \\ 1/(1+\chi^{0.7}) & (\text{同幅の半無限長の物体に接続}) \end{cases}$$

物体Iの厚さ $2h$ が有限なとき、 l/h と応力との関係を考えてみよう。例として物体IIが半無限体であるときについて、平面応力状態にあり、 $\nu=0.3$, $\chi=0$ と仮定すると、図一3に示すようになる。この図において $\bar{\sigma}_{x1}$ は、中央断面における平均直応力ならぬに点Eにおける応力も示した。これらの応力と l/h との関係は近似的に下式のように表わすことができる。

$$\text{中央断面における } \bar{\sigma}_{x1} = (1 - e^{-0.27 \frac{l}{h}}) \alpha_1 E_1 T_0$$

$$\bar{\tau}_{xy} = \frac{l}{2h} \times (\text{中央断面における } \bar{\sigma}_{x1}) = \frac{l}{2h} (1 - e^{-0.27 \frac{l}{h}}) \alpha_1 E_1 T_0$$

$$\text{点Eにおける } \sigma_{x1} = \left\{ 1 - e^{-0.27(2.1 - \frac{l}{h})} \right\} \alpha_1 E_1 T_0$$

なお、拘束による応力状態の主要特性は下記の通りである。

- (1) 物体Iの形が異なっても拘束応力はほとんど変わらぬ。
- (2) Poisson比が大きくなると発生応力は幾分減ずる。
- (3) 辺ABのように拘束辺から突出している辺の応力は、辺ABと拘束辺との交角によって著しく異なる。

記号

T_0 : 弾性体Iの一様温度上昇量

α : 熱膨張係数

E : 弾性係数

ν : Poisson比

添字 1, 2: それぞれ物体I, IIを表す。

文字上の $-$: 平均値を表わす

l : 物体Iの拘束辺の長さの $1/2$

h : 矩形物体Iの厚さの $1/2$

χ : E_1/E_2

σ_x :

σ_y : } 直交応力成分

τ_{xy} :

図-3 l/h と応力との関係

