十字形弾性体の縦せん断応力解析

長谷部宣男

土 木 工 学 教 室 (1973年9月14日受理)

Analysis of a Longitudinal Shear Stress of Cross-Shaped Elastic Bodies

Norio Hasebe

Department of Civil Engineering (Received September 14, 1973)

On cross-shaped elastic bodies with curved corners, stress analysis is carried out as a problem of longitudinal shear stress.

A mapping function which maps a cross-shaped region on a unit circle is used for the stress analysis.

The stress distributions and the relation between the radius of curvature and the stress concentration are discussed.

The stress distributions of seven cases are shown in figures.

The expressions of the stress concentration are made for some boundary conditions.

The expressions are with maximum error of two percents.

1. まえがき

十字形弾性体の形状は,基本的な構造要素の1つとし て構造物の接合部や機械部分に多く見られ,その弾性応 力分布に関する知見は,工学的にも必要と思われる。

平面弾性問題および薄板の面外曲げの問題として, + 学形板の応力解析は先に報告した¹⁾。本報告はそのとき 使用した十字形領域を単位円に等角写像する写像関数を 用いて, 十字形の帯の先端に各種の縦方向せん断荷重が 作用する場合の応力解析を行なうものである。そして特 に隅角部付近の応力分布, 隅角部の曲率半径と応力集中 との関係等について考察する。

縦せん断の問題は,線形破壊力学における応力拡大係 数の応用とともに,弾性体の内部き裂の問題として多く 解析されている^{2)~4)}。

平面弾塑性問題に比しての数学的容易さから弾塑性問題としても解析されている^{5)~8)}。

著者も切欠きを有する半無限の等方性および直交異方 性弾性体の場合の解析を行なった⁹⁾。

2. 解法

その解法はねじりの問題の特別な場合として得られ, 文献-9)でも述べたのでその詳細はここでは割愛する。

図-1 に示す隅角部に曲線を有する十字形領域を単位 円内部に等角写像する有理写像関数を文献-1)で作った。本論文においてもこの写像関数を用いる。



Fig. 1 The cross-shaped region on the Z-plane and the unit circle on the ζ -plane

写像関数にはパラメーターαを含み,αを変えること によって曲線の大きさを変えることができる。

写像関数を $z=\omega(\zeta)$,引数 ζ で表わした応力関数を $\phi(\zeta)$ とすると応力を求める式は

 $\tau_{xt} - i\tau_{yt} = G\phi'(\zeta) / \omega'(\zeta)$

 $\tau_{rt} - i\tau_{\theta t} = \zeta \omega'(\zeta) / |\zeta \omega'(\zeta)| \cdot (\tau_{xt} - i\tau_{yt})$

である。*t*は*x*, *y*面に垂直な座標軸を表わし,*G*はせん断弾性係数である。第2式は曲線座標応力成分を求める式で,境界線に沿う応力成分を求めるにはこの式を用いればよい。

3. 計算例

十字形の帯の先端に集中荷重が作用した場合の隅角部 付近の境界線に沿う応力分布を図-2~8 に示す。

図 $-2\sim 8$ は、 $\alpha=0.45$ 、対称軸 $\pm \pi/4$ 軸上の最小曲率 半径 $\rho=-0.222$ (寸法の基準として帯の幅を 1.0 とし ている)の場合の十字形である。

図-2の荷重に対する応力関数は次のようにして求め ちれる。



Fig. 2 The shearing stress distribution along the contour

境界条件式は荷重の大きさをP,単位円周上の $<math>\varsigma$ を $\sigma = e^{i\theta}$ として

$$G\{\phi(\sigma) - \overline{\phi(\sigma)}\} = 2i \begin{cases} -P & 0 \le \theta < \frac{\pi}{2} \\ 0 & \pi/2 \le \theta < 2\pi \end{cases}$$

上式に 1/2πi・dσ/(σ-ζ) を乗じ, φ(ζ) が単位円内で 正則であることを考慮して単位円周上で積分すると

$$G\{\phi(\zeta) - \overline{\phi(0)}\} = \frac{2i}{2\pi i} \int_{\sigma_1}^{\sigma_2} \frac{-P}{\sigma - \zeta} d\sigma$$
$$= -\frac{P}{\pi} \log \frac{\sigma_2 - \zeta}{\sigma_1 - \zeta}$$



Fig. 3 The shearing stress distribution along the contour



Fig. 4 The shearing stress distribution along the contour





となる。ここに σ_1 , σ_2 は荷重点を表わし, 今の場合 σ_1 =1, $\sigma_2 = i$ である。

上式の応力関数の1次導関数は

 $G\pi\phi'(\zeta) = -P\{1/(1-\zeta) - i/(i-\zeta)\}$

となる。

- |図-3 の応力関数の1次導関数は $G\pi\phi'(\zeta) = -2P/(1-\zeta^2)$
- 図―4 のそれは

 $G\pi\phi'(\zeta) = -4P\zeta/(1-\zeta^4)$

|図—5 のそれは

$$G\pi\phi'(\zeta) = -2P\{1/(1-\zeta^2) + i/(1+\zeta^2)\}$$

|図―6 のそれは

$$G\pi\phi'(\zeta) = -P\{2/(1-\zeta)+1/(1+\zeta)-1/(i-\zeta)\}$$
 図一7 のそれは

$$G\pi\phi'(\zeta) = P\{2\zeta/(1+\zeta^2) - 1/(1-\zeta) - 3/(1+\zeta)\}$$

図―8 のそれは

 $G\pi\phi'(\zeta) = P\{1/(i-\zeta) - 1/(i+\zeta) - 2/(1-\zeta)\}$ である。

図-2,3 の荷重が基本的な荷重で、図4~8の各々 の場合は、図-2,3 の荷重の重ね合わせによって得ら れる。

4. 応力集中係数

表-1には、図-2、4、5の荷重が作用した場合の隅 角部の $\pi/4$ 軸上の応力集中係数の値をいく通りかの α に 対して最小曲率半径の値と共に示す。

図ー9には図ー2,4,5の荷重の他に図ー3の荷重の 応力集中係数と応力集中点の曲率半径との関係を両対数 グラフに示す。

隅角部の応力集中係数 S.C.F. (stress concentration factor) は、曲率半径 ρ をもって次式で表わされ



Fig. 6 The shearing stress distribution along the contour



Fig. 7 The shearing stress distribution along the contour



Fig. 8 The shearing stress distribution along the contour

	radius	the loads of Fig.(2)			the loads of Fig. (4)			the loads of Fig. (5)		
α	of cavature P	S. C. F.	Eq. (4.2) (4.3) (4.4)	Error %	S. C. F.	Eq. (4.2) (4.3) (4.4)	Error %	S. C. F.	Eq. (4.2) (4.3) (4.4)	Error %
0	0.00057	14. 358	$\begin{array}{c} 14.241 \\ 14.262 \\ 14.290 \end{array}$	0.82 0.67 0.47	11.894	11.797 11.815 11.838	0.81 0.67 0.47	16.821	$\begin{array}{c} 16.684 \\ 16.709 \\ 16.742 \end{array}$	0.81 0.67 0.47
0.02	0.00123	10.923	11.017 11.018 11.015	0.85 0.87 0.84	9.049	9. 127 9. 128 9. 125	$-0.85 \\ -0.87 \\ -0.84$	12.798	12.907 12.908 12.905	$-0.85 \\ -0.87 \\ -0.84$
0.035	0.00276	8.344	8.411 8.394 8.367	$-0.81 \\ -0.61 \\ -0.28$	6.912	6.968 6.954 6.932	$-0.81 \\ -0.61 \\ -0.28$	9.775	9.854 9.835 9.803	$-0.81 \\ -0.61 \\ -0.28$
0.05	0.00485	6.931	$\begin{array}{r} 6.968 \\ 6.941 \\ 6.905 \end{array}$	$ \begin{array}{r} -0.53 \\ -0.15 \\ 0.38 \end{array} $	5.742	5.772 5.750 5.720	$-0.53 \\ -0.15 \\ 0.38$	8.120	8. 163 8. 132 8. 089	$-0.53 \\ -0.15 \\ 0.38$
0. 15	0.03462	3.667	3.626 3.608 3.640	1. 12 1. 61 0. 72	3. 038	$\begin{array}{c} 3.\ 004 \\ 2.\ 989 \\ 3.\ 016 \end{array}$	$1.12 \\ 1.61 \\ 0.71$	4.296	4.248 4.227 4.265	1. 12 1. 61 0. 71
0.35	0. 14976	2.308	2.269 2.306 2.334	$1.68 \\ 0.07 \\ -1.15$	1.912	$\begin{array}{c} 1.880 \\ 1.910 \\ 1.934 \end{array}$	$egin{array}{c} 1.68 \ 0.07 \ -1.15 \end{array}$	2.704	$\begin{array}{c} 2.658 \\ 2.702 \\ 2.735 \end{array}$	$1.68 \\ 0.08 \\ -1.15$
0.45	0.22248	1.992	$\begin{array}{c} 2.000\\ 2.022\\ 1.981 \end{array}$	$ \begin{array}{r} -0.39 \\ -1.52 \\ 0.53 \end{array} $	1.650	$ \begin{array}{r} 1.657 \\ 1.675 \\ 1.641 \end{array} $	$-0.39 \\ -1.52 \\ 0.53$	2.334	$\begin{array}{c c} 2.343 \\ 2.369 \\ 2.321 \end{array}$	$ \begin{array}{c} -0.39 \\ -1.52 \\ 0.53 \end{array} $
0.65	0. 41898	1.533	$1.567 \\ 1.523 \\ 1.514$	$-2.27 \\ 0.65 \\ 1.18$	1.270	$\begin{array}{c c} 1.298 \\ 1.261 \\ 1.255 \end{array}$	$-2.27 \\ 0.65 \\ 1.18$	1.796	$ \begin{array}{c c} 1.836\\ 1.784\\ 1.774 \end{array} $	$\begin{array}{c} -2.27 \\ 0.65 \\ 1.18 \end{array}$
0.73	0. 52938	1.362	$ \begin{array}{c} 1.370 \\ 1.346 \\ 1.388 \end{array} $	$-0.56 \\ 1.21 \\ -1.89$	1.128	$ \begin{array}{c c} 1.135\\ 1.115\\ 1.150 \end{array} $	-0.56 1.21 -1.89	1.596	$1.605 \\ 1.577 \\ 1.626$	-0.56 1.21 -1.89
0.77	0.60266	1.262	$1.239 \\ 1.275 \\ 1.250$	$1.78 \\ -1.08 \\ 0.89$	1.045	$\begin{array}{c} 1.027 \\ 1.057 \\ 1.036 \end{array}$	$egin{array}{c} 1.78 \ -1.08 \ 0.89 \end{array}$	1.478	$1.452 \\ 1.494 \\ 1.465$	$ \begin{array}{r} 1.78 \\ -1.08 \\ 0.89 \end{array} $

Table I The concentration's factors and Eq. (4, 2), (4, 3) and (4, 4) and their errors





Table I The values of m_j and k_j of Eq. (4, 2), (4, 3) and (4, 4) for the loads of Fig.(2), (4) and (5)

		m_1	m_2	m_3	m4	m_5	m ₆	
		-0.3333	0.3333	1.0000	1.6667	2. 3333	3.0000	
		k ₁	\mathbf{k}_2	k ₃	k4	k 5	k ₆	
	Eq. (4. 2)	1.1814	-0.0997	1.1544	-1.7928			
the loads	(4.3)	1.1859	-0.5246	5.3431	-13.1576	8.9709		
of Fig. (2)	(4. 4)	1. 1931	-1.3309	18.8452	-77.3235	123.1266	-68. 1666	
	Eq. (4. 2)	0.9787	-0.0826	0.9566	-1.4857			
the loads	(4.3)	0.9824	-0.4344	4.4246	-10.8950	7.4273		
of $F1g.(4)$	(4. 4)	0.9884	-1.1018	15.6023	-64.0146	101.9307	-56.4315	
	Eq. (4. 2)	1.3840	-0.1166	1.3524	-2.1007			
the loads	(4.3)	1.3893	-0.6145	6.2600	-15.4162	10.5106		
of Fig. (5)	(4. 4)	1.3978	-1.5587	22.0732	-90.5648	144.2055	79.8341	

302

る?)。

S. C. F. =
$$\sum_{j=1}^{\infty} k_j \rho^m j$$
 (4.1)

ここに m_j は,隅角部の角度より決められる値である。 今の場合は隅角部角度 (領域側) 270° で, $m_j(j=1\sim 6)$ の値は表-2に示す。

k, は弾性領域の形状や, 境界条件から決められる値 である。

図-2, 4, 5 に示す各々の荷重に対する応力集中係数 の表示式として式(4.1)の始めの第4項, 5項, 6項を 採った場合, すなわち

S. C. F.
$$=\sum_{j=1}^{4} k_{j} \rho^{m} j$$
 (4.2)

S. C. F.
$$=\sum_{j=1}^{5} k_j \rho^m j$$
 (4.3)

S. C. F.
$$=\sum_{j=1}^{6} k_j \rho^m j$$
 (4.4)

のそれぞれの場合の k;の値を表-2に示す。

各式の係数 k_j は表一1の値を データーとして誤差の 最小二乗法により求めたものである。

表-1には式 (4.2), (4.3), (4.4) の表わす値およ びその誤差をも示す。

大きい誤差で2%程度で十分良い近似で表わされているのがわかる。

曲率半径が大きい程誤差も大きくなり,式(4.1)の項数も多く採る必要がある。

図-3,6~8に示す荷重の対称軸 π/4 軸上の 応力の値 は、さきに求めた図-2,4,5 の応力集中係数の表示式 から簡単に計算される。

5. あとがき

解析すべき形状を単位円に写像する関数さえ得られれ ば解析は容易である。

隅角部の曲率半径と応力集中の関係はわかっ ている

が,隅角部の曲線形と応力分布,応力集中の関係を知る ことがさらに必要と思われる。

本論文中の数値計算には名古屋大学大型計算機センタ ーを利用した。

参考文献

- 長谷部:"十字形板の応力解析" 土木学会論文報告 集 第185号 1971-1 pp. 9~20.
- G. C. SIH: "Stress Distribution Near Internal Crack Tips for Longitudinal Shear Problems" Jour. App. Mech. 1965-3 pp. 51~58.
- 3) 玉手統・山田哲義: "2 直線割れを有する弾性体の 縦せん断応力" 日本機械学会論文集 37巻 303号 昭46—11 pp.2107~2113.
- 4)中山孝之: "縦せん断問題の内部き裂先端における 応力拡大係数" 日本機械学会論文集 39巻 322号 昭48-6 pp.1779~1785.
- 5) H. Neuber: "Theory of Stress Concentration for Shear-Strained Prismatical Bodies with Arbitrary Nonlinear Stress-Strained Law" Jour. App. Mech. 1961-12 pp. 544~550.
- 6)中山孝之・石田瑞穂: "縦せん断をうける場合の穴のまわりの弾塑性応力分布" 日本機械学会論文集 33巻 252号 (昭42-8) pp.1175~1182.
- 7) J. R. RICE: "Stresses Due to a Sharp Notch in a Work-Hardening Elastic-Plastic Material Loaded by Longitudinal Shear" Jour. App. Mech. 1967-6 pp. 287-298.
- 8) A. D. CHITALEY F. A. HcCLINTOCK : "Elastic-Plastic Mechanics of Steady Crack: Growth Under Anti-Plane Shear" J. Mech. Phys. Solids. 1971 Vol. 19 pp. 147~163.
- 9)長谷部: "切欠きを有する半無限弾性体の縦せん断応力" 土木学会論文報告集 第211号 1973-3.