

京都大学工学部 正 員 丹羽 義 次

京都大学工学部 正 員 小 林 昭 一

日本国有鉄道 正 員 〇 森 竹 淳

1. はじめに

弾性学におけるカップルストレスの問題は二十年間に急速に発展し、統一的な理論ができあがりつつある。カップルストレスとは単位長さあるいは単位面積あたりの曲げモーメントであり、従来、弾性学（以下これを古典弾性学と呼ぶ）では高次の項として無視されているのは周知のことである。すなわち、古典弾性学は連続であつてあくまでも均質な材料という数学的モデルに立脚している。しかしながら、今、連続であつてもある程度微視的にみて物質性の仮定を満足しない材料を想定すれば、カップルストレスを無視することは許されないであろう。預言すると、カップルストレスを付け加えて考えることで、対象とする材料の結晶、粒状などの組織構造の影響を平均的にはあるが表わしうることになるのである。したがって、応力集中や特異点近傍の挙動に極めて興味深い結果をもたらす。こうした内部の組織構造までを考慮して取扱う一般連続体力学はどのような数学的モデルの差異により多岐にわたるが、ここでは Toupin, Mindlin & Tiersten に代表される Couple stress 理論と Neuber にある Micropolar 理論とを取り、2.3.4の問題について、各理論の比較とカップルストレスの効果を考察する。問題はすべて平面歪とする。

1) 単純引張場内の円孔, 2) 単純引張場内のライニングを有する円孔,
3) 剛体圧盤による圧縮試験体, 4) インデンテーションによる試験体。

2. 基礎方程式

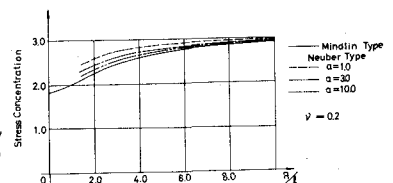
カップルストレスは通常、応力が歪に対応するようには曲率、すなわち回転の勾配に対応し、新たな弾性定数（曲げ、ねじり定数）が必要になってくる。この曲げ、ねじり定数とせん断弾性定数とは比は長さの2乗の dimension をもち、材料特有の定数である。以下、これを平方根を l とし、 l をパラメータとしてカップルストレスの効果を議論する。種々の方程式に関しては文献^{1), 2)}を参照されたい。古典弾性学と同様の方法により次の式を満足する2つのポテンシャル関数を用いると

$$\nabla^2 \phi = 0, \quad \nabla^2 (1 - l^2 \nabla^2) \psi = 0, \quad (1 - l^2 \nabla^2) \phi|_a = -2(1 - \nu) l^2 \epsilon_{3\alpha\beta} g^{\alpha\gamma} \nabla^2 \psi|_r \quad (1)$$

応力成分は次のようになる

$$\tau^{\alpha\beta} = \epsilon^{3\alpha\gamma} \epsilon^{3\beta\delta} \phi|_{,\gamma\delta} + \epsilon^{3\alpha\gamma} \psi|_{,\gamma} \quad , \quad \mu_{3\alpha} = \phi|_{,\alpha} \quad (2)$$

ただし、これは Couple stress 理論に従うものであり平面歪状態を表わす。 μ はカップルストレスであり、 $|$ は covariant derivative である。(1)式は古典弾性学における周知の Airy 応力関数であるが、 ϕ が新たに付け加えられる、カップルストレスの存在のために応力の対称性は破れなくなる。実際の問題の適用にあつては(1)式を



(図1)

満足する適当な解を用いて
適当な境界条件のもとに
解くことに帰着する。

3. 結果および考察

① Microplate 理論では
カップルストレスの効果は
 l, a, ν によって表わさ
れるが、一定の l に対し
 a の任意の値により、古典

弾性学と Couple stress 理論の間
の任意の値をとる。
 $a=0$ で古典弾性学と一致し、
 $a=\infty$ で Couple stress
理論と一致する。したがって、
以下議論はすべて Couple stress
理論と古典弾性学とについて行なう。

② l, ν が小さくなる程、古典弾性学
と一致する傾向があり、極限で
 $l=0$ のときは完全に一致する。
(図1)。

③ i), ii), iii) については l が大きくなる程、
応力分布は極めて平均化してくるが、
ii) に関してはライニングとその
周辺との相対的剛性に影響される。
この場合、ライニングがその周辺
に比べて剛になればなる程、応力
集中は大きくなる。(図2)。

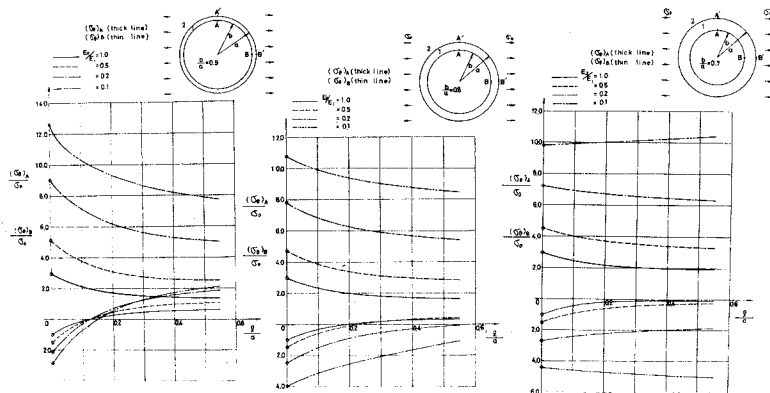
④ 上述のように多くの問題に対しては、
カップルストレスの存在により応力
集中は緩和される傾向を示す。
すべての問題に対して同様の結果
をもたらすものではない。ある点の
応力に影響をおよぼすのは、その
点近傍のカップルストレスの符号、
ならびにその勾配であることは明
らかである。したがって、たとえ
カップルストレスがかなり大きく存
在しても、その点近傍での勾配が
0 であるときは、他の応力成分に
関して見掛け上、古典弾性学との
差異はないように見える。一般に、
ある点の応力状態に関して次のこ
とが言える。 S に平行な面に作用
するカップルストレスを μ とすると、
 S に垂直な面に作用する直応力 σ は

$$\frac{\partial \mu}{\partial S} > 0 \quad \text{ならば} \quad \sigma < \sigma^* (\text{classical})$$

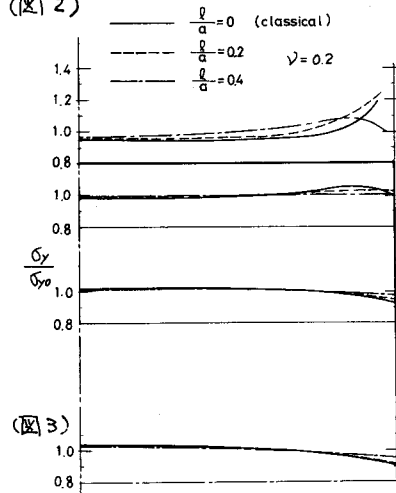
$$\frac{\partial \mu}{\partial S} = 0 \quad \cdot \quad \sigma = \sigma^*$$

$$\frac{\partial \mu}{\partial S} < 0 \quad \cdot \quad \sigma > \sigma^*$$

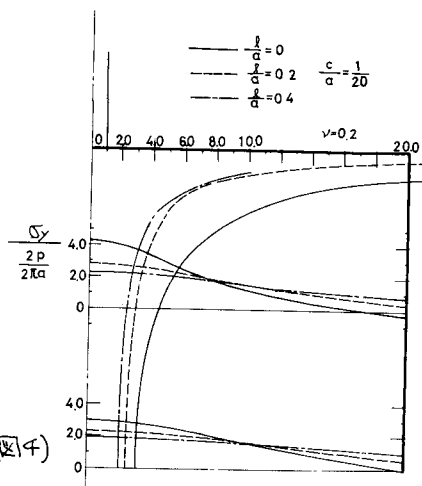
せん断力に対しても類似の式が得られる。



(図2)



(図3)



(図4)

文献 1). R.D. Mindlin & H.F. Tirsten
Arch. Rat. Mech. Anal. vol. 11 (1962)
pp. 415-446
2). H. Neuber ; Proc. 11th Inter. Congr.
Appl. Mech. pp. 153-158, Springer (1966)