

## 5.1 はり理論

## ・座標軸の設定

断面の重心を通る軸をとる。

## ・変位

$$u(x, y, z) = 0, v(x, y, z) = v(z), w(x, y, z) = y \phi_x(z) \quad (1)$$

## ・ひずみ-変位関係式

$$\epsilon_z = y \frac{d\phi_x}{dz}$$

$$\epsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} = 0$$

$$\epsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} = 0$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = \frac{dv}{dz} + \phi_x(z)$$

$$\gamma_{zx} = \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z} = 0$$

$$\gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = 0$$

## ・ベルヌーイの仮説

$$\gamma_{yz} = 0 \quad (3)$$

$$\Rightarrow \phi_x(z) = - \frac{dv}{dz} \quad (4)$$

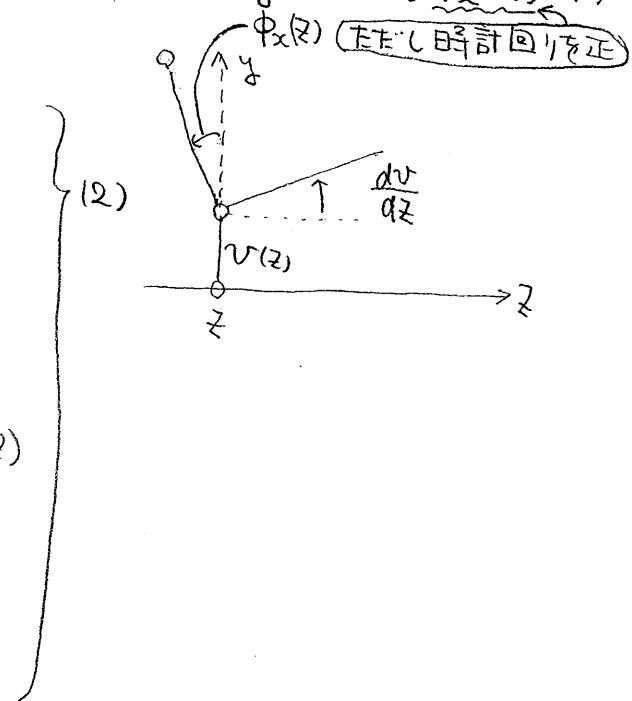
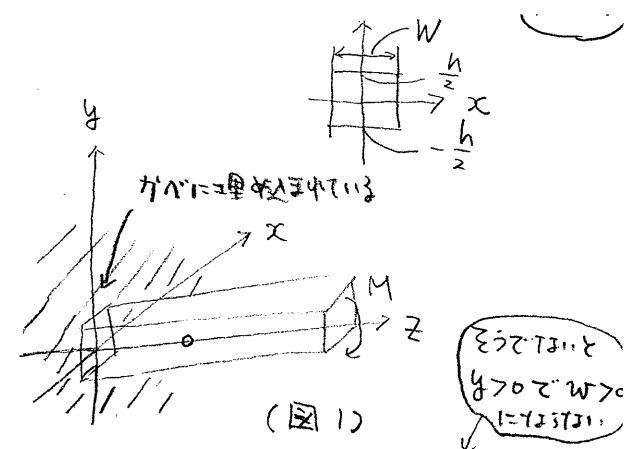
これは、 $y=0$ に垂直な断面は図のように変形後も垂直であることを意味する。また、(2-1)と(4)より

$$\epsilon_z = -y \frac{d^2v}{dz^2} = \frac{y}{\rho} \quad \left( \frac{1}{\rho} = -\frac{d^2v}{dz^2} \right) \quad \text{微分線形より}$$

## ・応力分布（構成関係より）

$$\sigma_z = E y / \rho$$

$$\sigma_x = \sigma_y = \tau_{yz} = \tau_{zx} = \tau_{xy} = 0$$



} (6)

$$M = \bar{W} \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_z y dy = -\frac{EI}{S} \quad (I = \bar{W} \int_{-h/2}^{h/2} y^2 dy) \quad (7)$$

$$\rightarrow \frac{d^2v}{dz^2} = -\frac{M}{EI} \quad (\text{たわみの基礎方程式}) \quad (8)$$

ここで、純粹曲げ ( $M = \text{一定}$ ) の  $v = 0$  は  $v = \frac{dv}{dz} = 0$  を意味する。

$$\frac{d^2v}{dz^2} = -\frac{1}{S} \quad (\text{定数}) \quad (9)$$

$$\Rightarrow \frac{dv}{dz} = -\frac{z}{S} \quad (\because \frac{dv}{dz} = 0 @ z=0) \quad (10)$$

$$\Rightarrow v = -\frac{z^2}{2S} \quad (\because v = 0 @ z=0) \quad (11)$$

これを (1) に代入すると

$$u(x, y, z) = 0, v(x, y, z) = -\frac{z^2}{2S}, w(x, y, z) = \frac{y^2}{S} \quad (12)$$

と変位場が決定される。

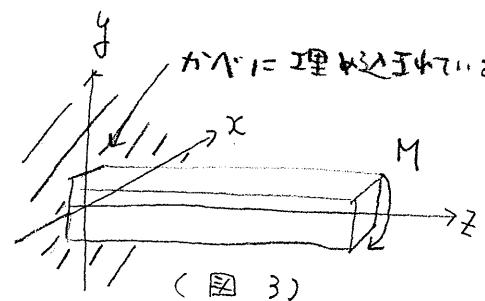
## 5.2 ニルカ元理屈

### ・座標軸の設定

5.1と同様

断面の重心を通じて2軸を取り

次の関係を満たすように、x軸、y軸をとる。



(図 3)

$$\iint x \, dx \, dy = 0, \iint y \, dx \, dy = 0, \iint xy \, dx \, dy = 0 \quad (13)$$

• はり理論の応力分布を利用する。

$$\left. \begin{aligned} \sigma_z &= E y / \rho \\ \sigma_x &= \sigma_y = \gamma_{xy} = \gamma_{yz} = \gamma_{zx} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (14)$$

・曲げモーメント

$$M = \iint \sigma_z y \, dx \, dy = \frac{E}{\rho} \iint y^2 \, dx \, dy = \frac{EI_x}{\rho} \quad (15)$$

・ひずみ-変位関係式（構成関係も考慮）

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_z &= \frac{\partial w}{\partial z} = \frac{y}{\rho} \quad (= \frac{\sigma_z}{E}) \\ \epsilon_x &= \frac{\partial u}{\partial x} = -\frac{vy}{\rho} \quad (= -\frac{v}{E} \sigma_z) \\ \epsilon_y &= \frac{\partial v}{\partial y} = -\frac{uy}{\rho} \quad (= -\frac{u}{E} \sigma_z) \\ \gamma_{yz} &= \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = 0 \\ \gamma_{zx} &= \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z} = 0 \\ \gamma_{xy} &= \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (16)$$

$$w = \frac{yz}{\rho} + w_0(x, y) \quad (17)$$

これを(16-5), (16-4) 式に代入して積分する。

(i) (16-5) の場合

$$\frac{\partial u}{\partial z} = - \frac{\partial w_0}{\partial x}$$

$$\Rightarrow u = - \frac{\partial w_0}{\partial x} z + u_0(x, y) \quad (18)$$

(ii) (16-4) の場合

$$\frac{\partial v}{\partial z} = - \frac{z}{\rho} - \frac{\partial w_0}{\partial y}$$

$$\Rightarrow v = - \frac{z^2}{2\rho} - \frac{\partial w_0}{\partial y} z + v_0(x, y) \quad (19)$$

上の(16-2), (16-3) 式に代入する

(i) (16-2) の場合

$$\frac{\partial u}{\partial x} = - \frac{\partial^2 w_0}{\partial x^2} z + \frac{\partial u_0}{\partial x} = - \frac{v y}{\rho}$$

$$\Rightarrow - \frac{\partial^2 w_0}{\partial x^2} z + \left( \frac{\partial u_0}{\partial x} + \frac{v y}{\rho} \right) = 0$$

$$\Rightarrow \frac{\partial^2 w_0}{\partial x^2} = 0, \quad u_0 = - \frac{v x y}{\rho} + f_1(y) \quad (20)$$

(ii) (16-3) の場合

$$\frac{\partial v}{\partial y} = - \frac{\partial^2 w_0}{\partial y^2} z + \frac{\partial v_0}{\partial y} = - \frac{v y}{\rho}$$

$$\Rightarrow - \frac{\partial^2 w_0}{\partial y^2} z + \left( \frac{\partial v_0}{\partial y} + \frac{v y}{\rho} \right) = 0$$

$$\Rightarrow \frac{\partial^2 w_0}{\partial y^2} = 0, \quad v_0 = - \frac{v y^2}{\rho} + f_2(x) \quad (21)$$

$$U = -\frac{\partial w_0}{\partial x} z - \frac{vx^y}{\rho} + f_1(y) \quad (22)$$

$$V = -\frac{z^2}{2\rho} - \frac{\partial w_0}{\partial y} z - \frac{vy^2}{2\rho} + f_2(x) \quad (23)$$

(22), (23) を (16-6) に代入する。

$$\begin{aligned} \frac{\partial U}{\partial y} + \frac{\partial V}{\partial x} &= -\frac{\partial^2 w_0}{\partial x \partial y} z - \frac{vx}{\rho} + \frac{df_1}{dy} - \frac{\partial^2 w_0}{\partial y \partial x} z + \frac{df_2}{dx} \\ &= -2 \frac{\partial^2 w_0}{\partial x \partial y} z + \left( \frac{df_1}{dy} + \frac{df_2}{dx} - \frac{vx}{\rho} \right) = 0 \\ \rightarrow \frac{\partial^2 w_0}{\partial x \partial y} &= 0, \quad \frac{df_1}{dy} = \underbrace{\frac{vx}{\rho}}_{yの函数} - \underbrace{\frac{df_2}{dx}}_{xの函数} = C_4 \quad \text{定数} \\ \rightarrow W_0 &= C_1 x + C_2 y + C_3, \quad f_1(y) = C_4 y + C_5, \quad f_2(x) = \frac{vx^2}{2\rho} - C_4 x + C_6 \end{aligned}$$

$x=y=z=0$  の条件を考慮。  
Xの

$$U = V = W = 0, \quad \frac{\partial V}{\partial z} = \frac{\partial U}{\partial z} = \frac{\partial V}{\partial x} = 0 \quad (25)$$

(24) と (25) より  $C_1 \sim C_6 = 0$  より

$$U = -\frac{vx^y}{\rho}, \quad V = -\frac{z^2 + vy^2 - vx^2}{2\rho}, \quad W = \frac{yz}{\rho} \quad (26)$$

とある。ここで  $x=y=0$  とすると

$$V = -\frac{z^2}{2\rho} \equiv V_0, \quad U=W=0 \quad (27)$$

一方、(1) 理論では (補足)

$$\frac{d^2 V}{dz^2} = -\frac{1}{\rho} \quad (\text{たかみの基礎式})$$

$$\Rightarrow V = -\frac{z^2}{2\rho} + C_7 z + C_8$$

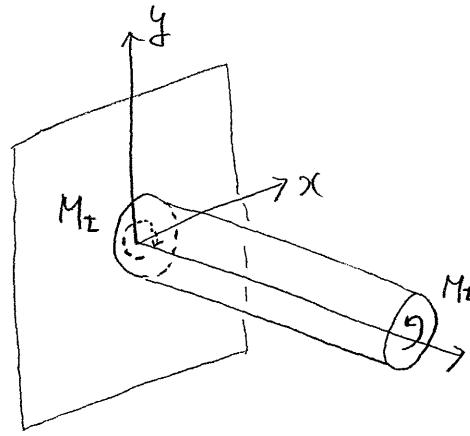
$$\Rightarrow V = -\frac{z^2}{2\rho} \quad (\because V=0 @ z=0, \frac{dV}{dz}=0 @ z=0) \quad (28)$$

(1) (27) と (28) は一致する。

## 6.1 丸棒のねじり

図のようす、円形断面の一様な棒の両端にねじりモーメントを作用させた場合について考える。

(材料力学による解法)



図のように AB に沿って込みを入れて、丸棒表面を展開する。そこにせん断応力をかけ。そのままで AB, にそうように A', B' を貼りつけよ。

幾何学的な関係より

$$R\bar{\theta} = Ld = L \frac{c}{G} \quad (1)$$

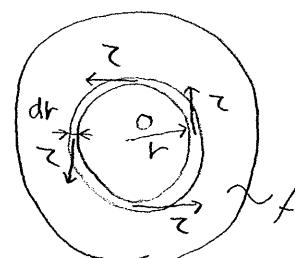
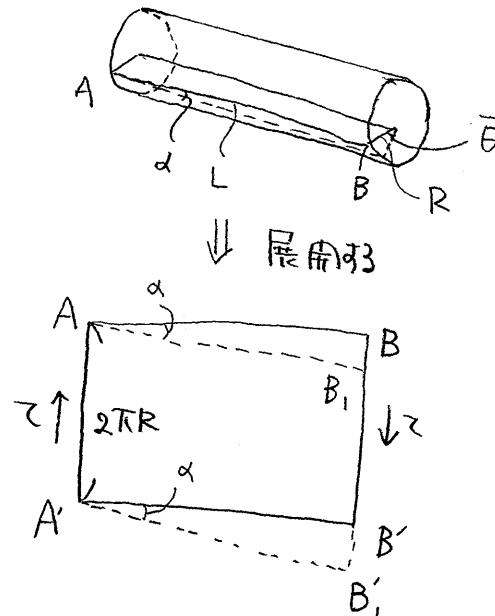
$$\Rightarrow c = G R \frac{\bar{\theta}}{L} = GR\omega \quad (2)$$

これは任意の半径 r にて成立するから

$$c = Gr\omega \quad (3)$$

と書く。

外部からかかるねじりモーメント  $M_t$  はせん断力の作用モーメントといふべきであり



$$T = \int_A c r dA$$

$$= G\omega \boxed{\int_A r^2 dA} I_p \quad (4)$$

$$\rightarrow \omega = \frac{T}{I_p G} \quad (5)$$

特に外径 D 内径 d の場合

$$I_p = \frac{\pi D^4}{32} \quad (D=2R)$$

となる。

(弾性力学による解法)

任意の位置 z における断面内の変位は

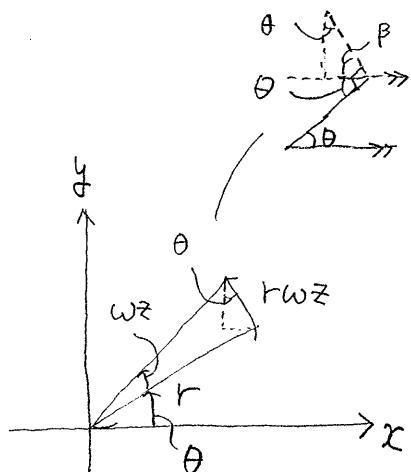
$$\left. \begin{aligned} u &= -rwz \sin \theta \\ v &= rwz \cos \theta \\ z &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (7)$$

のように与えられるとする。

### ・ ひずみ - 変位関係式

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{\partial u}{\partial x} = 0 \\ \epsilon_y &= \frac{\partial v}{\partial y} = 0 \\ \epsilon_z &= \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \\ \gamma_{yz} &= \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = rw \cos \theta = \omega x \\ \gamma_{zx} &= \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z} = -rw \sin \theta = -\omega y \\ \gamma_{xy} &= \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (8)$$

$\therefore x = r \cos \theta$   
 $\therefore y = r \sin \theta$



VV.O

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= 2G(\epsilon_x + \frac{v}{1-2v}\epsilon) = 0 \\ \sigma_y &= 2G(\epsilon_y + \frac{v}{1-2v}\epsilon) = 0 \\ \sigma_z &= 2G(\epsilon_z + \frac{v}{1-2v}\epsilon) = 0 \\ z_{yz} &= G\tau_{yz} = Gwz \\ z_{zx} &= G\tau_{zx} = -Gwz \\ z_{xy} &= G\tau_{xy} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (9)$$

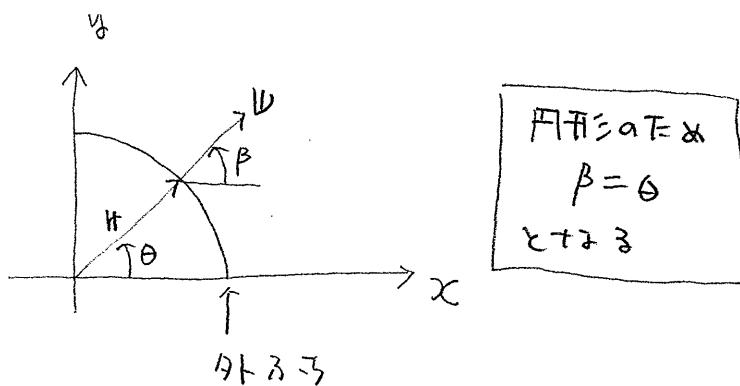
ここでは、<sup>次のように</sup>平衡方程式をみて、 $X=Y=Z=0$  とすると

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial z_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial z_{zx}}{\partial z} &= 0 \\ \frac{\partial z_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial z_{zy}}{\partial z} &= 0 \\ \frac{\partial z_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial z_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (10)$$

コーシーの公式より、表面力  $(X_v, Y_v, Z_v)$  と応力との関係は (9) を代入するとみて、

$$\begin{bmatrix} X_v \\ Y_v \\ Z_v \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \sigma_x & z_{xy} & z_{xz} \\ z_{xy} & \sigma_y & z_{yz} \\ z_{xz} & z_{yz} & \sigma_z \end{bmatrix} \begin{bmatrix} l \\ m \\ n \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -Gwzn \\ Gwxn \\ Gw(-yl + xm) \end{bmatrix} \quad (11)$$

と書ける。表面における法線ベクトル  $\nu = (\cos\theta, \sin\theta, 0)$



を (11) に代入すると

$$\begin{bmatrix} X_D \\ Y_D \\ Z_D \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ G\omega(-r\sin\theta\cos\theta + r\cos\theta\sin\theta) \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \quad (12)$$

(Memo)

$$V = (\cos\beta, \sin\beta, 0) \quad i = \text{左}, \text{右} \quad (\beta \neq \theta)$$

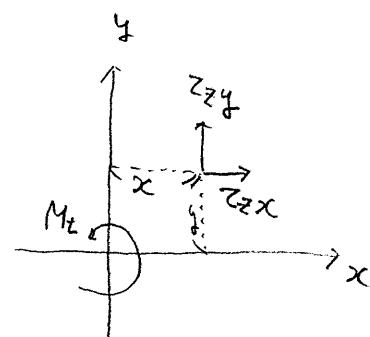
$$\begin{aligned} Z_D &= G\omega(-r\sin\theta\cos\beta + r\cos\theta\sin\beta) \\ &= G\omega r\sin(\beta - \theta) \end{aligned}$$

となり、 $Z_D \neq 0$  となるが、これは力学的に何が起こるか再現せよ。

・軸周り  $-x = T$

$$M_t = \iint (z_{xy}x - z_{xz}y) dx dy \quad (13)$$

→ (9) を (13) に代入すると



$$M_t = \iint G\omega(x^2 + y^2) dx dy$$

$$= G\omega \int_0^{2\pi} \left( \int_0^R r^3 dr \right) d\theta$$

$$= GJ\omega \quad \rightarrow \quad J = \frac{\pi}{2} R^4 \quad (14)$$

→ (4) と (5) を見比べると  $J = I_p$ ,  $M_t = T$  つまり 同じものである。

円形断面以外では、

$Z_U = Z_U + 0$  なる側面力を仮定せないと仮定した変位場

は再現出来ない。逆に考えると、一般断面(円形以外)で

$Z_U = 0$  では、式(7)の仮定が妥当では無い。これを

$$\left. \begin{array}{l} u = -\omega z y \\ v = \omega z x \\ w = \omega \varphi(x, y) \end{array} \right\} \quad (14)$$

と表す。 $\varphi$ を $\eta - \varepsilon^0 = \eta'$ という。この(14)の変位からひずみを算出する。

$$\left. \begin{array}{l} \varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} = 0 \\ \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} = 0 \\ \varepsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \\ \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = -\omega z + \omega z = 0 \\ \gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = \omega \left( x + \frac{\partial \varphi}{\partial y} \right) \\ \gamma_{zx} = \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} = \omega \left( -y + \frac{\partial \varphi}{\partial x} \right) \end{array} \right\} \quad (15)$$

ここで、次の Hooke 則(構成関係)を考える。

$$\sigma_x = 2G(\varepsilon_x + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon), \sigma_y = 2G(\varepsilon_y + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon), \sigma_z = 2G(\varepsilon_z + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon)$$

$$\gamma_{yz} = G \gamma_{yz}, \gamma_{zx} = G \gamma_{zx}, \gamma_{xy} = G \gamma_{xy}$$

よって、応力成分は次のようになります。

$$\sigma_x = \sigma_y = \sigma_z = \gamma_{xy} = 0, \gamma_{yz} = G \omega \left( x + \frac{\partial \varphi}{\partial y} \right), \gamma_{zx} = G \omega \left( -y + \frac{\partial \varphi}{\partial x} \right) \quad (16)$$

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} &= \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (17)$$

$\rightarrow$  フラス方程式 (18)

式(19)は  $\nabla \cdot \mathbf{T} = \nabla \varphi$  カ"みたすベキは ラフラス方程式  
であることを示している。  
ここで、6.1節の式(11)で示した側面の  
表面力  $Z_0$  に代入する。

$$Z_0 = \tau_{zx} l + \tau_{yz} m$$

$$= Gw \left\{ \left( -y + \frac{\partial \varphi}{\partial x} \right) l + \left( x + \frac{\partial \varphi}{\partial y} \right) m \right\}$$

$$= Gw \left( -\frac{y \cos \beta}{r \sin \theta} + \frac{x \sin \beta}{r \cos \theta} + \frac{\partial \varphi}{\partial x} \frac{\partial x}{\partial v} + \frac{\partial \varphi}{\partial y} \frac{\partial y}{\partial v} \right)$$

$$= Gw \left\{ r \sin(\beta - \theta) + \frac{\partial \varphi}{\partial v} \right\}$$

$$= 0$$

(19)

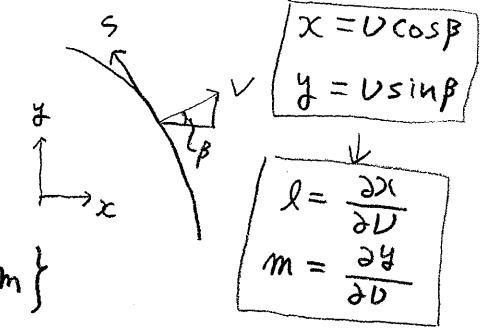
(19) より

$$\frac{\partial \varphi}{\partial v} = -r \sin(\beta - \theta) (= -r \sin(r, v)) \quad (20)$$

カ"得らる。つまり、棒のねじりは次のようまとめらる。

基礎式： (18)

境界条件： (14)



つづいて関数  $\psi(x, y)$  の共役関数  $\Psi(x, y)$  を考える。コーシー

### 1) マンの微分方程式

$$\frac{\partial \Psi}{\partial x} = \frac{\partial \psi}{\partial y}, \quad \frac{\partial \Psi}{\partial y} = -\frac{\partial \psi}{\partial x} \quad (21)$$

を満たす必要がある。これで、 $\Psi$  の基礎式は次のようになる。

$$\frac{\partial^2 \Psi}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 \Psi}{\partial x \partial y} = \frac{\partial^2 \psi}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \psi}{\partial x^2} = 0 \quad (22)$$

$\Psi$  の土境条件を考えよう

図を参照すると

$$l = \frac{\partial x}{\partial v} = \cos(v, x) = \cos(s, y) = \frac{\partial y}{\partial s} \quad (23)$$

$$m = \frac{\partial y}{\partial v} = \cos(v, y) = -\cos(s, x)$$

$$n = -\frac{\partial x}{\partial s}$$

とかけよ。式(19)を書き直すと

$$Z_v = Gw \left\{ \left( -y + \frac{\partial \psi}{\partial y} \right) \frac{\partial y}{\partial s} + \left( x - \frac{\partial \psi}{\partial x} \right) \frac{\partial x}{\partial s} \right\}$$

$$= Gw \left\{ -\frac{\partial}{\partial s} \left( \frac{x^2 + y^2}{2} \right) + \frac{\partial \psi}{\partial s} \right\} = 0 \quad (24)$$

(24)を積分すると、次のように書ける

$$\psi = \frac{x^2 + y^2}{2} + \text{定数} \quad (25)$$

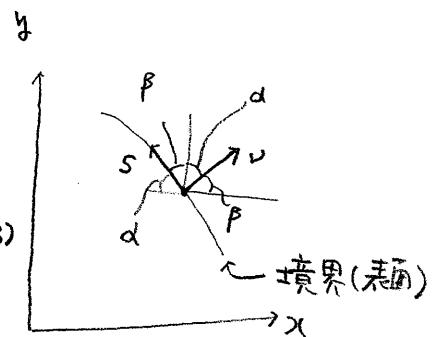
$\bar{z} = \bar{z}''$

$$\phi = Gw \left\{ \psi - \frac{(x^2 + y^2)}{2} \right\} \quad (26)$$

とすると、境界では

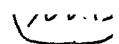
$$\phi = \text{定数} \quad (27)$$

となる。



(Memo)

$$\begin{aligned} \cos(\pi - \delta) &= \cos \pi \cos \delta + \sin \pi \sin \delta \\ &= -\cos \delta \end{aligned}$$



$$\Delta \phi = Gw \left[ \Delta \psi - \Delta \left\{ (x^2 + y^2)/2 \right\} \right] = -2Gw \quad (28)$$

この  $\phi$  をねじりの応力関数という。なおとま、応力成分は

$$\tau_{yz} = Gw \left( x + \frac{\partial \psi}{\partial y} \right) = Gw \left( x - \frac{\partial \psi}{\partial x} \right) = -\frac{\partial \phi}{\partial x} \quad (29)$$

$$\tau_{zx} = Gw \left( -y + \frac{\partial \psi}{\partial x} \right) = Gw \left( -y + \frac{\partial \psi}{\partial y} \right) = \frac{\partial \phi}{\partial y} \quad (30)$$

として与えられる。つまり、棒のねじりは次のようにまとめられる。

基礎式 : (28)

境界条件 : (27)

### フーリングとねじりの応力関数の関係

$$w = \omega \psi \text{ と (29), (30) よ'}$$

$$(29) : Gw x + G \frac{\partial w}{\partial y} = -\frac{\partial \phi}{\partial x} \Leftrightarrow \frac{\partial w}{\partial y} = -\frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial x} - \omega x \quad (31)$$

$$(30) : -Gw y + G \frac{\partial w}{\partial x} = \frac{\partial \phi}{\partial y} \Leftrightarrow \frac{\partial w}{\partial x} = \frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial y} + \omega y \quad (32)$$

(31) と (32) を積分することで "フーリング" が得られる。

(Memo) (31), (32) から  $w$  を消去すると (28) が得られる。

$$(31) \text{ を } x \text{ で偏微分} : \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} = -\frac{1}{G} \frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} - \omega \quad \text{--- ①}$$

$$(32) \text{ を } y \text{ で偏微分} : \frac{\partial^2 w}{\partial y \partial x} = \frac{1}{G} \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} + \omega \quad \text{--- ②}$$

$$\textcircled{1} = \textcircled{2} \text{ よ'}$$

$$\frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} = -2Gw$$

6.1 の (13) よ'

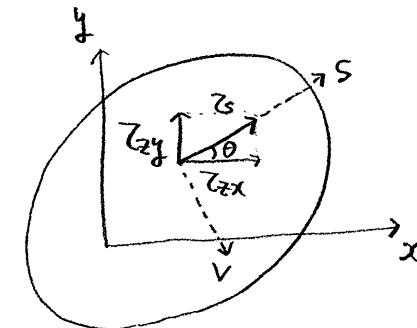
$$\begin{aligned}
 M_z &= \iiint (\tau_{zy} z - \tau_{zx} y) dx dy \\
 &= - \iint \left( \frac{\partial \phi}{\partial x} x + \frac{\partial \phi}{\partial y} y \right) dx dy \\
 &= - \underbrace{\int [\phi x]_{x_1}^{x_2} - \int \phi dx}_{x \text{ についての部分積分}} dy - \underbrace{\int [\phi y]_{y_1}^{y_2} - \int \phi dy}_{y \text{ についての部分積分}} dx
 \end{aligned} \tag{33}$$

### 合せん断応力とねじりの応力関数の関係

図のように  $\tau_s$  を合せん断応力という。

$$\tan \theta = \frac{\tau_{zy}}{\tau_{zx}} = \frac{-\partial \phi / \partial x}{\partial \phi / \partial y} \tag{34}$$

ここで、 $\phi(x, y) = \text{定数}$  の曲線で



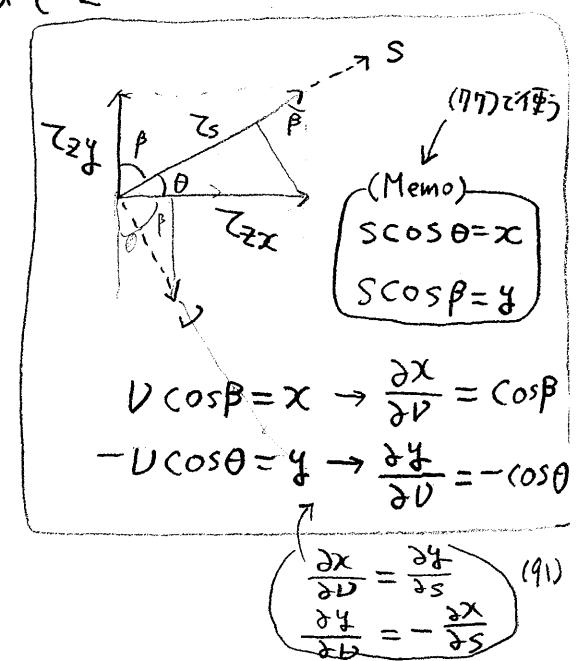
$$\underbrace{\frac{\partial \phi}{\partial x} + \frac{\partial \phi}{\partial y} \frac{dy}{dx}}_{=0} \Leftrightarrow \frac{dy}{dx} = \frac{-\partial \phi / \partial x}{\partial \phi / \partial y} = \tan \theta \tag{35}$$

### 陰関数定理

とする。(35)は  $\phi(x, y) = \text{定数}$  の曲線の接線の方向が  
合せん断応力の方向と一致する。このとき

$$\begin{aligned}
 \tau_s &= \tau_{zx} \cos \theta + \tau_{zy} \cos \beta \\
 &= -\frac{\partial \phi}{\partial y} \frac{\partial y}{\partial v} - \frac{\partial \phi}{\partial x} \frac{\partial x}{\partial v} \\
 &= -\frac{\partial \phi}{\partial v}
 \end{aligned} \tag{36}$$

(36)は“合せん断応力は  $\phi$  の減少率に等しい”ことを示していえる。



図のような 楕円形断面の棒を座標

原点 ( $x = y = 0$ ) まわりにねじる問題

を考える。境界条件 (27) で定数をゼロ

とすると（中実断面ではタタクの場合を使う。）

$$\phi = 0 \quad (37)$$

と出来る。ここで

$$\phi = -A \left( \frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} - 1 \right) \quad (38)$$

なる関数を考えてみよう。（38）は（37）の境界条件を満たしている。

（38）を（28）に代入することで  $A$  を決定することが出来る。

$$\Delta \phi = -2A \left( \frac{1}{a^2} + \frac{1}{b^2} \right) = -2G\omega$$

$$\Rightarrow A = G\omega \frac{a^2 b^2}{a^2 + b^2} \quad (39)$$

さて、 $M_z$  を求めよう。（33）、（37）より、 $M_z$  は次のようになる。

$$M_z = 2 \iint \phi \, dx \, dy \quad (40)$$

そこで、（38）、（39）、（40）より

$$M_z = -2G\omega \underbrace{\frac{a^2 b^2}{a^2 + b^2}}_A \underbrace{\iint \left( \frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} - 1 \right) \, dx \, dy}_I \\ = \pi ab A \quad (41)$$

(Memo)

$$x = ar \cos \theta, \quad y = br \sin \theta \quad (0 < r < 1, 0 < \theta < 2\pi)$$

$$I = \int_0^{2\pi} \int_0^1 (r^2 - 1) \begin{vmatrix} \frac{\partial x}{\partial r} & \frac{\partial x}{\partial \theta} \\ \frac{\partial y}{\partial r} & \frac{\partial y}{\partial \theta} \end{vmatrix} \, dr \, d\theta = 2\pi ab \int_0^1 (r^3 - r) \, dr = -\frac{\pi ab}{2}$$

(41) と  $M_z = GJ\omega$  から、 $\omega$  の値を求める。

UVU-16

$$GJ = G\pi a^3 b^3 / (a^2 + b^2) \quad (42)$$

ここで計算する。

次にせん断応力は

$$\tau_{yz} = -\frac{\partial \phi}{\partial x} = \frac{2Ax}{a^2} = 2G\omega \frac{a^2 b^2}{a^2 + b^2} \cdot \frac{x}{a^2} = \frac{2G\omega b^2 x}{a^2 + b^2} \quad (43)$$

$$\tau_{zx} = \frac{\partial \phi}{\partial y} = -\frac{2Ay}{b^2} = -2G\omega \frac{a^2 b^2}{a^2 + b^2} \cdot \frac{y}{b^2} = -\frac{2G\omega a^2 y}{a^2 + b^2} \quad (44)$$

合せん断応力は

$$|\tau_s| = \sqrt{\tau_{yz}^2 + \tau_{zx}^2} \quad (45)$$

に (43), (44) を代入することより得られる。

" $\eta - C^\circ = \eta'$ " は (31) と (32) が

$$\begin{aligned} \frac{\partial w}{\partial y} &= -\frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial x} - \omega x = -\frac{1}{G} \left( -2A \frac{x}{a^2} \right) - \omega x \\ &= 2\omega \frac{a^2 b^2}{a^2 + b^2} \cdot \frac{x}{a^2} - \omega x = \frac{-a^2 + b^2}{a^2 + b^2} \omega x \end{aligned} \quad (46)$$

$$\begin{aligned} \frac{\partial w}{\partial x} &= \frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial y} + \omega y = \frac{1}{G} \left( -2A \frac{y}{b^2} \right) + \omega y \\ &= -2\omega \frac{a^2 b^2}{a^2 + b^2} \cdot \frac{y}{b^2} + \omega y = \frac{-a^2 + b^2}{a^2 + b^2} \omega y \end{aligned} \quad (47)$$

(46) を積分すると

$$w = \frac{-a^2 + b^2}{a^2 + b^2} \omega xy + C(x) \quad (48)$$

$$\Leftrightarrow \frac{\partial w}{\partial x} = \frac{-a^2 + b^2}{a^2 + b^2} \omega y + \frac{dC(x)}{dx} \quad (49)$$

$$\Leftrightarrow \frac{dC(x)}{dx} = 0 \quad (50)$$

$\zeta \leftarrow C(x) = C$ 

(51)

$x=y=0$  のとき  $w=0$  とする (48), (51) より  $C(x)=0$ , すなはち

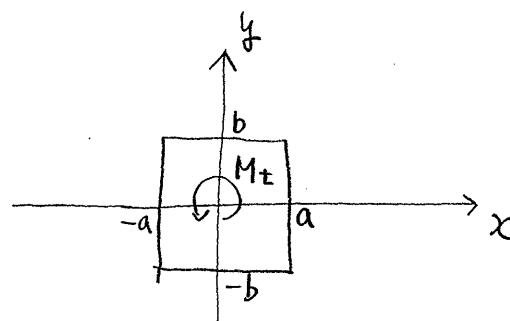
$$w = -\frac{a^2 - b^2}{a^2 + b^2} \omega xy \quad (52)$$

## 6.5 長方形断面棒のねじり

$x, y$  の偶関数で、奇偶関数

$$\text{かつ } \phi(-a, y) = \phi(a, y) = 0$$

となるように



$$\phi = Gw \left( a^2 - x^2 + \sum_{n=1,3,5}^{\infty} A_n \cosh \frac{n\pi y}{2a} \cos \frac{n\pi x}{2a} \right) \quad (53)$$

を仮定する。ここで  $y = \pm b$  に注目しては

$$\frac{\phi|_{y=\pm b}}{Gw} = a^2 - x^2 + \sum_{n=1,3,5}^{\infty} A_n \cosh \frac{n\pi y}{2a} \cos \frac{n\pi x}{2a} = 0 \quad (54)$$

を満たさねばならない。そこで、次のように 7-1) 工級数法を展開する

$$a^2 - x^2 = \sum_{n=1,3,5}^{\infty} C_n \cos \frac{n\pi x}{2a} \quad (55)$$

$$\begin{aligned} C_n &= \frac{1}{a} \int_{-a}^a (a^2 - x^2) \cos \frac{n\pi x}{2a} dx \\ &= \frac{32a^3}{\pi^3 n^3} (-1)^{(n-1)/2} \end{aligned} \quad (56)$$

(54) と (56) より

$$\sum_{n=1,3,5}^{\infty} \left\{ \frac{32a^3}{\pi^3 n^3} (-1)^{(n-1)/2} + A_n \cosh \frac{n\pi b}{2a} \right\} \cos \frac{n\pi x}{2a} = 0 \quad (57)$$

$$\Rightarrow A_n = -\frac{32a^3}{\pi^3 n^3} (-1)^{(n-1)/2} \operatorname{sech} \frac{n\pi b}{2a} \quad (58)$$

(53) と (58) より、  
外側の境界条件を満たす解

$$\phi = G\omega \left[ a^2 - x^2 - \frac{32a^3}{\pi^3} \sum_{n=1,3,5}^{\infty} \frac{1}{n^3} (-1)^{(n-1)/2} \frac{\cosh\{n\pi y/(2a)\}}{\cosh\{n\pi b/(2a)\}} \cos \frac{n\pi x}{2a} \right] \quad (59)$$

このとき、せん断応力は

$$\tau_{yz} = G\omega \left[ -2x + \frac{16a^2}{\pi^2} \sum_{n=1,3,5}^{\infty} \frac{1}{n^2} (-1)^{(n-1)/2} \frac{\cosh\{n\pi y/(2a)\}}{\cosh\{n\pi b/(2a)\}} \sin \frac{n\pi x}{2a} \right] \quad (60)$$

$$\tau_{zx} = \frac{\partial \phi}{\partial y} = G\omega \left[ - \frac{16a^2}{\pi^2} \sum_{n=1,3,5}^{\infty} \frac{1}{n^2} (-1)^{(n-1)/2} \frac{\sinh\{n\pi y/(2a)\}}{\cosh\{n\pi b/(2a)\}} \cos \frac{n\pi x}{2a} \right] \quad (61)$$

(40) を利用すると、ねじりモーメント  $M_t$  は

$$M_t = 2 \int_{-a}^a \int_{-b}^b \phi \, dy \, dx = \frac{1}{3} G\omega (2a)^3 (2b) \left\{ 1 - \frac{192a}{\pi^5 b} \sum_{n=1,3,5}^{\infty} \frac{1}{n^5} \tanh \frac{n\pi b}{2a} \right\} \quad (62)$$

となる。"E-リング" は  $\partial w/\partial x, \partial w/\partial y$  を求める、 $x=y=0$  で

$w=0$  を積分定数を決めると

$$w = \omega \left[ xy - \frac{32a^2}{\pi^3} \sum_{n=1,3,5}^{\infty} (-1)^{(n-1)/2} \frac{1}{n^3} \frac{\sinh\{n\pi y/(2a)\}}{\cosh\{n\pi b/(2a)\}} \sin \frac{n\pi x}{2a} \right] \quad (63)$$

が得られる。

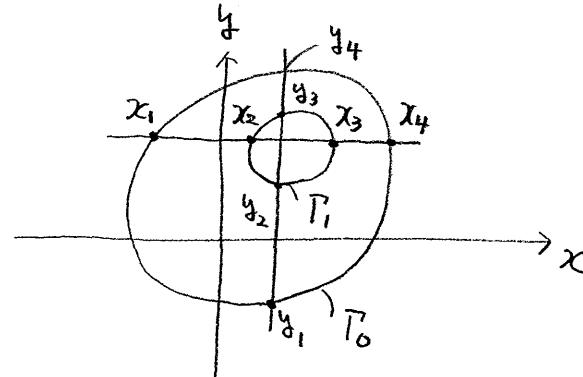
## 6.6 中空断面棒のねじり

式(27)で示したように、

境界では、 $\phi$  は定数となる。

そこで、外側の  $P_0$  をゼロ、

内側を未定乗数とした



$$T_0 : \phi = 0, T_1 : \phi = C_1 \quad (64)$$

を仮定してみよう。そこで (33) を利用して、ねじりモーメントについて検討する。

$$\begin{aligned}
 M_t &= - \iint (x \frac{\partial \phi}{\partial x} + y \frac{\partial \phi}{\partial y}) dx dy \\
 &= - \iint \left\{ \frac{\partial}{\partial x} (x\phi) - \phi + \frac{\partial}{\partial y} (y\phi) - \phi \right\} dx dy \\
 &= 2 \left( \iint \phi dx dy + C_1 A_1 \right)
 \end{aligned} \tag{65}$$

中空部分の面積

ここで、 $x_1 \sim x_4$  を 図 の よう に と る と

$$\begin{aligned}
 \iint \frac{\partial}{\partial x} (x\phi) dx dy &= \int ([x\phi]_{x_1}^{x_2} + [x\phi]_{x_3}^{x_4}) dy \\
 &= \int C_1 (x_2 - x_3) dy = -C_1 A_1
 \end{aligned} \tag{66}$$

と は り、 $y_1 \sim y_4$  を 図 の よう に と る と

$$\begin{aligned}
 \iint \frac{\partial}{\partial y} (y\phi) dx dy &= \int ([y\phi]_{y_1}^{y_2} + [y\phi]_{y_3}^{y_4}) dx \\
 &= \int C_1 (y_2 - y_3) dx = -C_1 A_1
 \end{aligned} \tag{67}$$

と は り  $=$  を 用 い て い る。

## 6. 7 薄肉部材のねじり

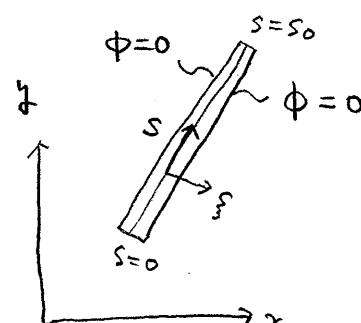
### 直 線 部 材 (簡単のために直線部材としよう)

断面の中央に沿って  $s - \xi$  座標を  
考 え る。こ こ で 境界条件を

$$\phi = 0 @ \xi = \pm t/2 \tag{68}$$

と あ く う。表 面 に お け る  $\phi$  に は  $s$  方 向 に  
つ ま り  $s$  方 向 に

か た ま い。 (28) で  $s = \pm t/2$  の 倾 配 項 を 落 し た



$$\frac{d^2\phi}{d\xi^2} = -2Gw \tag{69}$$

に は い て お え よ う。

(69) に代入して解く

$$\phi = -G\omega \xi^2 + C_1 \xi + C_2 \quad (70)$$

境界条件より

$$\left. \begin{array}{l} -G\omega \left(\frac{t}{2}\right)^2 + C_1 \left(\frac{t}{2}\right) + C_2 = 0 \\ -G\omega \left(\frac{t}{2}\right)^2 - C_1 \left(\frac{t}{2}\right) + C_2 = 0 \end{array} \right\} \quad (71)$$

$$\rightarrow C_1 = 0, C_2 = G\omega \left(\frac{t}{2}\right)^2 \quad (72)$$

(72) を (70) に代入すると、次式が得られる。

$$\phi = G\omega \left\{ \left(\frac{t}{2}\right)^2 - \xi^2 \right\} \quad (73)$$

これを (33) に代入し、(37) を考慮すると、(40) より

$$\begin{aligned} M_t &= 2 \int_0^{S_0} \left( \int_{-t/2}^{t/2} \phi \, d\xi \right) ds \\ &= 2G\omega \int_0^{S_0} \left[ \left(\frac{t}{2}\right)^2 \xi - \frac{1}{3} \xi^3 \right]_{-(t/2)}^{t/2} ds \\ &= 2G\omega \int_0^{S_0} \left( \frac{t^3}{4} - \frac{1}{3} \cdot \frac{t^3}{4} \right) ds \\ &= \frac{1}{3} G\omega \int_0^{S_0} t^3 ds \end{aligned} \quad (74)$$

つまり、ねじり剛性 GJ は次のように与えられる。

$$GJ = \frac{M_t}{\omega} = \frac{1}{3} G \int_0^{S_0} t^3 ds \quad (75)$$

また、せん断応力は (36) より

$$\tau_s = -\frac{\partial \phi}{\partial \xi} = 2G\omega \xi \quad (76)$$

$$\tau_\xi = \tau_{zx} \cos \beta + \tau_{zy} \cos \theta \quad (s \cos \theta = x, s \cos \beta = y)$$

$$= \frac{\partial \phi}{\partial y} \frac{\partial y}{\partial s} + \frac{\partial \phi}{\partial x} \frac{\partial x}{\partial s} = \frac{\partial \phi}{\partial s} = 0 \quad (77)$$

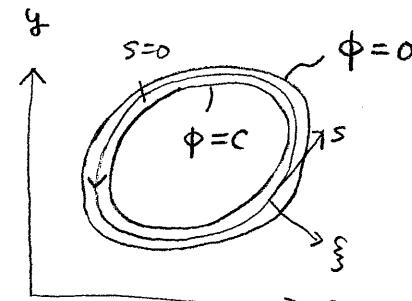
# 角じ断面部材

(No. 21)

内外表面における  $\phi$  には次のような境界条件を与える。

$$\phi = 0 \quad @ \quad \xi = \frac{t}{2} \quad (78)$$

$$\phi = C \quad @ \quad \xi = -\frac{t}{2} \quad (79)$$



表面における  $\phi$  には  $S$  方向にに関して勾配がないので、(69) と同様に次の微分方程式が成立する

$$\frac{d^2\phi}{d\xi^2} = -2G\omega \quad (80)$$

(80)について解こう。

$$\phi = -G\omega \xi^2 + C_1 \xi + C_2 \quad (81)$$

(81)に(78), (79)を代入する。

$$-G\omega \left(\frac{t}{2}\right)^2 + C_1 \left(\frac{t}{2}\right) + C_2 = 0 \quad (82)$$

$$-G\omega \left(\frac{t}{2}\right)^2 - C_1 \left(\frac{t}{2}\right) + C_2 = C \quad (83)$$

$$\rightarrow C_1 = -\frac{C}{t}, \quad C_2 = \frac{C}{2} + G\omega \left(\frac{t}{2}\right)^2 \quad (84)$$

(84)を(81)に代入すると

$$\phi = C \left( \frac{1}{2} - \frac{\xi}{t} \right) + \underbrace{G\omega \left\{ \left(\frac{t}{2}\right)^2 - \xi^2 \right\}}_{2\text{次項}}$$

$$\div C \left( \frac{1}{2} - \frac{\xi}{t} \right) \quad (85)$$

となる。よって, 角じりモーメントは (65) より

$$M_t = 2 \left( \iint \phi dxdy + \underbrace{CA_1}_{\substack{\text{中空部分} \\ \text{の面積}}} \right) = 2CA \underbrace{S}_{\substack{\text{曲線} \\ \text{の面積}}} \quad (86)$$

となる。

このとき、せん断応力は (76), (77) より

XVII-2

$$\tau_s = -\frac{\partial \phi}{\partial \xi} = \frac{C}{t} \quad (87)$$

$$\tau_\xi = \frac{\partial \phi}{\partial s} = 0 \quad (88)$$

として与えられる。

$$f \equiv \tau_s t = C \quad (89)$$

となるが定義できる。 $f$ は厚みによらず一定であり、せん断流と呼ばれる。さて、ねじりモーメント  $M_t$  と  $\tau_s$  の関係は

$$\tau_s = \frac{M_t}{2At} \quad (90)$$

として与えられる。

次に「ヒンク」の連続条件を考えよう。部材を一周( $T=2\pi l = 72^\circ = 72^\circ + 270^\circ$ )で  $w$  は次式で与えられる。

$$\begin{aligned} \Delta w &= \oint dw \\ &= \oint \left( \frac{\partial w}{\partial x} \frac{\partial x}{\partial s} + \frac{\partial w}{\partial y} \frac{\partial y}{\partial s} \right) ds \\ &= \oint \left\{ \left( \frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial y} + w_y \right) \frac{\partial x}{\partial s} + \left( -\frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial x} - w_x \right) \frac{\partial y}{\partial s} \right\} ds \\ &\quad \downarrow \left( \frac{\partial x}{\partial s} = -\frac{\partial y}{\partial \xi}, \frac{\partial y}{\partial s} = \frac{\partial x}{\partial \xi} \right) \\ &= \oint \left( -\frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial y} \frac{\partial y}{\partial \xi} + w_y \frac{\partial x}{\partial s} - \frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial x} \frac{\partial x}{\partial \xi} - w_x \frac{\partial y}{\partial s} \right) ds \\ &= -\oint \frac{1}{G} \frac{\partial \phi}{\partial \xi} ds - w \oint (y dx - x dy) \\ &\quad \downarrow (\oint x dy - \oint y dx = A) \\ &= \frac{1}{G} \oint \tau_s ds - w A \end{aligned} \quad (91)$$

$\Delta w = 0$  より

$$\oint \tau_s ds = 2GA \quad (92)$$

を得る。

(92) に (81) を代入すると、左の式が得られる。

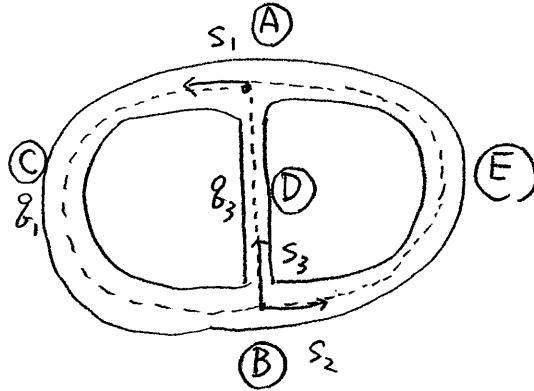
(VVV.25)

$$C = \frac{2GwA}{\oint \frac{ds}{t}} \quad (93)$$

よってねじり剛性  $GJ$  は次のように与えられる

$$GJ = \frac{M_t}{\omega} = \frac{2CA}{\omega} = \frac{4GA^2}{\oint \frac{ds}{t}} \quad (94)$$

マレナビル



厚み  $t$  (= 定)

ACBD のせん断流 :  $\delta_1$

BED のせん断流 :  $\delta_2$

BDA のせん断流 :  $\delta_3$

重ね合わせの定理より、次の

$$\delta_3 = \delta_1 - \delta_2 \quad (95)$$

さて、ねじりモーメント  $M_t$

$$M_t = 2(\underbrace{\delta_1 A_1}_{\substack{\text{ACBD} \\ \text{面積}}} + \underbrace{\delta_2 A_2}_{\substack{\text{BED} \\ \text{面積}}}) \quad (96)$$

とすると、(92) より

$$\left. \begin{aligned} \delta_1 \int_{ACB} \frac{ds_1}{t} + \delta_3 \int_{BDA} \frac{ds_3}{t} &= 2GwA_1 \\ \delta_2 \int_{BEA} \frac{ds_2}{t} - \delta_3 \int_{BDA} \frac{ds_3}{t} &= 2GwA_2 \end{aligned} \right\} \quad (97)$$

(95) と (97) より  $\delta_1 \sim \delta_3$  が決定できる。

# [7] 棒のせん断曲げ

(VVU-2+)

## 7.1 問題設定と基礎式

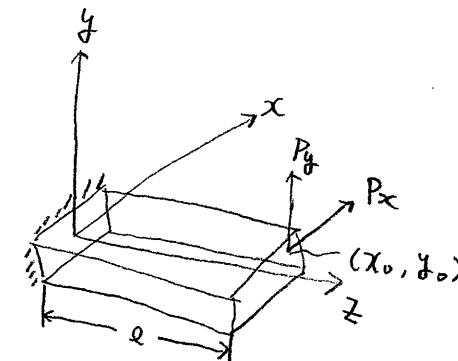
### は1) 理論 (材料力学)

$$\sigma_z = -(l-z) \left( \frac{P_y}{I_x} y + \frac{P_x}{I_y} x \right) \quad (1)$$

$$\gamma_{yz} = \gamma_{xz} = 0 \quad (2)$$

$$I_x = \iint y^2 dx dy \quad (3)$$

$$I_y = \iint x^2 dx dy \quad (4)$$



### は2) 理論 (弾性力学)

$$\sigma_z = -(l-z) \left( \frac{P_y}{I_x} x + \frac{P_x}{I_y} y \right) \quad (5)$$

$$\tau_x = \tau_y = \gamma_{xy} = 0 \quad (6)$$

$$\gamma_{yz} \neq 0, \quad \gamma_{xz} \neq 0 \quad (7)$$

### ・ 平衡方程式 (5-6) を用いる)

$$\frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial z} = 0 \quad (8)$$

$$\frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial z} = 0 \quad (9)$$

$$\frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial x} + \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial y} = - \left( \frac{P_y y}{I_x} + \frac{P_x x}{I_y} \right) \quad (10)$$

### ・ 応力の適合条件 (問題 1)

$$\frac{\partial}{\partial x} \left( \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} - \frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial y} \right) = \frac{\nu}{1+\nu} \frac{P_y}{I_x} \quad (11)$$

$$\frac{\partial}{\partial y} \left( \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} - \frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial y} \right) = - \frac{\nu}{1+\nu} \frac{P_x}{I_y} \quad (12)$$

$$\rightarrow \frac{\partial \gamma_{yz}}{\partial x} - \frac{\partial \gamma_{zx}}{\partial y} = \frac{\nu}{1+\nu} \left( \frac{P_y}{I_x} x - \frac{P_x}{I_y} y \right) + B \quad (13)$$

・側面の境界条件 ([6] の (23) 式)

$$\bar{Z}_0 = \bar{Z}_{zx} + \bar{Z}_{yz} = \bar{Z}_{zx} \frac{\partial y}{\partial s} - \bar{Z}_{yz} \frac{\partial x}{\partial s} = 0 \quad (14)$$

・端面の境界条件

$$\iint \bar{Z}_{zx} dx dy = P_x, \quad (15)$$

$$\iint \bar{Z}_{yz} dx dy = P_y \quad (16)$$

## 7.2 曲げの応力関数とせん断中心(半逆解法)

・平衡方程式の書き直し

$$\frac{\partial}{\partial x} \left( \bar{Z}_{zx} + \frac{P_x}{2I_y} x^2 + g(y) \right) + \frac{\partial}{\partial y} \left( \bar{Z}_{yz} + \frac{P_x}{2I_y} y^2 + f(x) \right) = 0 \quad (17)$$

・応力関数の導入

$$\bar{Z}_{zx} = \frac{\partial \phi}{\partial y} - \frac{P_x}{2I_y} x^2 - g(y) \quad (18)$$

$$\bar{Z}_{yz} = -\frac{\partial \phi}{\partial x} - \frac{P_y}{2I_x} y^2 - f(x) \quad (19)$$

→ (18), (19) は (17), つまり (10) を  $\Delta T = 0$

・せん断曲げの基礎式(適合条件)：(18), (19) を (13) に代入

$$-\frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} - \frac{df(x)}{dx} + \frac{dg(y)}{dy} = \frac{\nu}{1+\nu} \left( \frac{P_y}{I_x} x - \frac{P_x}{I_y} y \right) + B$$

$$\Leftrightarrow \frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} = -\frac{\nu}{1+\nu} \left( \frac{P_y}{I_x} x - \frac{P_x}{I_y} y \right) - \frac{df(x)}{dx} + \frac{dg(y)}{dy} - B \quad (20)$$

・境界条件：(18), (19) を (14) に代入

$$\frac{\partial \phi}{\partial s} = \left( \frac{P_x}{2I_y} x^2 + g(y) \right) \frac{\partial y}{\partial s} - \left( \frac{P_y}{2I_x} y^2 + f(x) \right) \frac{\partial x}{\partial s} \quad (21)$$

・ 曲げとねじりの分離法

$$\Phi = \underbrace{\Phi_t}_{\text{ねじり}} + \underbrace{\Phi_b}_{\text{曲げ}} \quad (22)$$

→ [6] よりねじりは次の関係が成立

$$(\text{基礎式}) \frac{\partial^2 \Phi_t}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \Phi_t}{\partial y^2} = -2G\omega \quad (23)$$

$$(\text{境界条件}) \Phi_t = 0 \Leftrightarrow \frac{\partial \Phi_t}{\partial s} = 0 \quad (24)$$

$$(\text{応力}) \tau_{yz} = -\frac{\partial \Phi_t}{\partial x}, \tau_{zx} = \frac{\partial \Phi_t}{\partial y} \quad (25)$$

・ 曲げの応力関数 ( $B = 2G\omega$  を仮定する)

$$(\text{基礎式}) \frac{\partial^2 \Phi_b}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \Phi_b}{\partial y^2} = -\frac{V}{I_T D} \left( \frac{P_y}{I_x} x - \frac{P_x}{I_y} y \right) - \frac{df(x)}{dx} + \frac{dg(y)}{dy} \quad (26)$$

$$(\text{境界条件}) \frac{\partial \Phi_b}{\partial s} = \left( \frac{P_x}{2I_y} x^2 + g(y) \right) \frac{\partial y}{\partial s} - \left( \frac{P_y}{2I_x} y^2 + f(x) \right) \frac{\partial x}{\partial s} \quad (27)$$

もしも (というよりはこう持つべきか) , 断面, 境界力

$$\frac{P_x}{2I_y} x^2 + g(y) = 0, \frac{P_y}{2I_x} y^2 + f(x) = 0 \quad (28)$$

として表わさるには

$$\frac{\partial \Phi_b}{\partial s} = 0 \Leftrightarrow \Phi_b = 0$$

として良い。

$$(\text{応力}) \tau_{zx}^b = \frac{\partial \Phi_b}{\partial y} - \frac{P_x}{2I_y} x^2 - g(y), \tau_{yz}^b = -\frac{\partial \Phi_b}{\partial x} - \frac{P_y}{2I_x} y^2 - f(x) \quad (29)$$

・せん断中心 : せん断応力の作用点  $-x = l = \frac{\text{端末荷重}}{\text{せん断中心}} - x = t$

$$\iint (\tau_{yz}^b x - \tau_{zx}^b y) dx dy = P_y x_0 - P_x y_0 \quad (30)$$

→  $P_x, P_y$  の係数から  $x_0, y_0$  を求めよう。

(30)

$$\begin{bmatrix} u \\ v \\ w \end{bmatrix} = \left[ \begin{array}{l} \frac{P_x}{EI_y} \frac{z^2(3\ell-z)}{6} + \frac{v(\ell-z)}{E} \left\{ \frac{P_y}{I_x} xy + \frac{P_x}{I_y} \frac{(x^2-y^2)}{2} \right\} \\ \frac{P_y}{EI_x} \frac{z^2(3\ell-z)}{6} + \frac{v(\ell-z)}{E} \left\{ \frac{P_x}{I_y} xy + \frac{P_y}{I_x} \frac{(y^2-x^2)}{2} \right\} \\ - \frac{z(2\ell-z)}{2E} \left( \frac{P_y}{I_x} y + \frac{P_x}{I_y} x \right) + h(x, y) \end{array} \right] \\ + \begin{bmatrix} 0 & -C_6 & C_4 \\ C_6 & 0 & C_5 \\ -C_4 & -C_5 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x \\ y \\ z \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} C_1 \\ C_2 \\ C_3 \end{bmatrix}$$
(31)

ここで

$$\frac{\partial h(x, y)}{\partial x} = \frac{1}{G} \left( \frac{\partial \phi_b}{\partial y} - g(y) \right) + \frac{1}{E} \left[ \frac{v P_y}{I_x} xy - \frac{P_x}{2 I_y} \{ (2+v)x^2 + v y^2 \} \right]$$
(32)

$$\frac{\partial h(x, y)}{\partial y} = -\frac{1}{G} \left( \frac{\partial \phi_b}{\partial x} + f(x) \right) + \frac{1}{E} \left[ \frac{v P_x}{I_y} xy - \frac{P_y}{2 I_x} \{ (2+v)y^2 + v x^2 \} \right]$$
(33)

### 7.3 円形断面不等のせん断曲げ

$x_0 = y_0 = 0$ ,  $P_x = 0$ ,  $P_y \neq 0$  を作用する問題の解を求める。

円形断面境界は  $x^2 + y^2 - a^2 = 0$  であり,  $P_x = 0$ ,  $P_y \neq 0$

とする

$$f(x) = \frac{P_y}{2 I_x} (x^2 - a^2)$$
(34)

$$g(y) = 0$$
(35)

は (28) を満たす。 (34), (35) を (26) に代入すると

$$\frac{\partial^2 \phi_b}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi_b}{\partial y^2} = -\frac{1+2v}{1+v} \frac{P_y}{I_x} x$$
(36)

で  $\phi = 0$  の境界条件を満たす (36) の角解は

$$\phi_b = -\frac{(1+2v)P_y}{8(1+v)I_x} (x^2 + y^2 - a^2) x$$
(37)

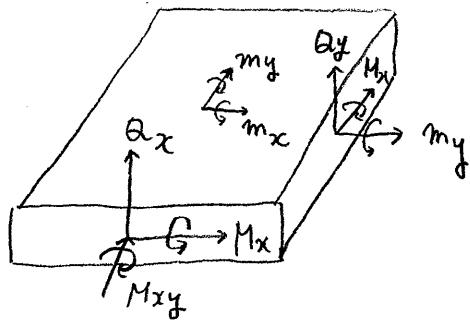
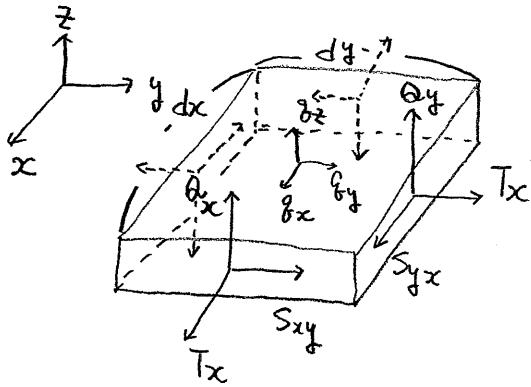
となる。

(37) & (29)  $\vdash 17 \wedge 12$

✓ ✓ ✓ ✓

$$\begin{aligned}\zeta_{yz}^b &= -\frac{\partial \phi_b}{\partial x} - \frac{p_y}{2I_x} y^2 - \frac{p_y}{2I_x} (x^2 - a^2) \\&= \frac{(1+2v)p_y}{8(1+v)I_x} \cdot 3x^2 + \frac{(1+2v)p_y}{8(1+v)I_x} (y^2 - a^2) - \frac{p_y}{2I_x} y^2 - \frac{p_y}{2I_x} (x^2 - a^2) \\&= \frac{(3+2v)p_y}{8(1+v)I_x} \left\{ \frac{3(1+2v)x^2}{(3+2v)} + \frac{(1+2v)}{(3+2v)} (y^2 - a^2) - \frac{4(1+v)}{(3+2v)} (y^2 + x^2 - a^2) \right\} \\&= \frac{(3+2v)p_y}{8(1+v)I_x} \left\{ \frac{3+6v-4-4v}{3+2v} x^2 - \frac{3+2v}{3+2v} (y^2 - a^2) \right\} \\&= \frac{(3+2v)p_y}{8(1+v)I_x} \left\{ -\frac{1-2v}{3+2v} x^2 + (a^2 - y^2) \right\} \quad (38)\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\zeta_{zx}^b &= \frac{\partial \phi_b}{\partial y} \\&= -\frac{(1+2v)p_y xy}{4(1+v)I_x} \quad (39)\end{aligned}$$



平板は三次元物体であるが、板厚方向に積分を取って、問題を二次元に落とすことで簡単にしよう。

そこで、板厚方向に加え合せたものを合応力といつ。 $\sigma_z = 0$ という仮定から、次の様に与えらる。

$$\left. \begin{aligned} T_x &= \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_x dz \\ T_y &= \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_y dz \end{aligned} \right\} \quad (1)$$

$$S_{xy} = S_{yx} = \int_{-h/2}^{h/2} z_{xy} dz$$

$$Q_x = \int_{-h/2}^{h/2} z_{xz} dz$$

$$Q_y = \int_{-h/2}^{h/2} z_{yz} dz$$

また、板厚方向にモーメントを考えたものを合モーメントといつ。

$$\left. \begin{aligned} M_x &= \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_x z dz \\ M_y &= \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_y z dz \end{aligned} \right\} \quad (2)$$

$$M_{xy} = M_{yx} = \int_{-h/2}^{h/2} z_{xy} z dz$$

# 平衡方程式

$$(x\text{方向}) \quad \frac{\partial}{\partial x} (T_x dy) dx + \frac{\partial}{\partial y} (S_{yx} dx) dy + g_x dx dy = 0$$

$$\rightarrow \frac{\partial T_x}{\partial x} + \frac{\partial S_{yx}}{\partial y} + g_x = 0 \quad (3)$$

$$(y\text{方向}) \quad \frac{\partial}{\partial x} (S_{xy} dy) dx + \frac{\partial}{\partial y} (T_x dx) dy + g_y dx dy = 0$$

$$\rightarrow \frac{\partial S_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial T_x}{\partial y} + g_y = 0 \quad (4)$$

$$(z\text{方向}) \quad \frac{\partial}{\partial x} (Q_x dy) dx + \frac{\partial}{\partial y} (Q_y dx) dy + g_z dx dy = 0$$

$$\rightarrow \frac{\partial Q_x}{\partial x} + \frac{\partial Q_y}{\partial y} + g_z = 0 \quad (5)$$

(y軸まわりのモーメント)

$$\frac{\partial}{\partial x} (M_x dy) dx + \frac{\partial}{\partial y} (M_{yx} dx) dy - (Q_x dy) dx + m_x dx dy = 0$$

$$\rightarrow \frac{\partial M_x}{\partial x} + \frac{\partial M_{yx}}{\partial y} - Q_x + m_x = 0 \quad (6)$$

(x軸まわりのモーメント)

$$\frac{\partial}{\partial x} (M_{xy} dy) dx + \frac{\partial}{\partial y} (M_y dx) dy - (Q_y dx) dy + m_y dx dy = 0$$

$$\rightarrow \frac{\partial M_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial M_y}{\partial y} - Q_y + m_y = 0 \quad (7)$$

変形 : キルヒホフの仮説

$$u(x, y, z) = u_0(x, y) - z \frac{\partial w(x, y)}{\partial x} \quad (8)$$

$$v(x, y, z) = v_0(x, y) - z \frac{\partial w(x, y)}{\partial y} \quad (9)$$

$$\varepsilon_x = \frac{\partial u_0}{\partial x} - z \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \quad (10)$$

$$\varepsilon_y = \frac{\partial v_0}{\partial y} - z \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \quad (11)$$

$$\gamma_{xy} = \left( \frac{\partial u_0}{\partial y} + \frac{\partial v_0}{\partial x} \right) - 2z \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad (12)$$

応力

$$\begin{aligned} \sigma_x &= \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_x + \nu \varepsilon_y) \\ &= \frac{E}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial u_0}{\partial x} + \nu \frac{\partial v_0}{\partial y} \right) - \frac{Ez}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \end{aligned} \quad (13)$$

$$\begin{aligned} \sigma_y &= \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_y + \nu \varepsilon_x) \\ &= \frac{E}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial v_0}{\partial y} + \nu \frac{\partial u_0}{\partial x} \right) - \frac{Ez}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \nu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) \end{aligned} \quad (14)$$

$$\tau_{xy} = G \gamma_{xy}$$

$$= G \left( \frac{\partial u_0}{\partial y} + \frac{\partial v_0}{\partial x} \right) - 2Gz \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad (15)$$

$$\text{（ただし } L, \int_{-h/2}^{h/2} z dz = 0, \int_{-h/2}^{h/2} z^2 dz = \frac{1}{12} h^3 \text{）}$$

$$T_x = \frac{Eh}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial u_0}{\partial x} + \nu \frac{\partial v_0}{\partial y} \right) \quad (16)$$

$$T_y = \frac{Eh}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial v_0}{\partial y} + \nu \frac{\partial u_0}{\partial x} \right) \quad (17)$$

$$S_{xy} = Gh \left( \frac{\partial u_0}{\partial y} + \frac{\partial v_0}{\partial x} \right) \quad (18)$$

$$M_x = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \nu \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \quad (19)$$

$$M_y = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \nu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) \quad (20)$$

$$M_{xy} = -D(1-\nu) \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad (21)$$

ここで、 $D = \frac{Eh^3}{12(1-\nu^2)}$  は<sup>て</sup>与えられる。すると2つの問題に大別できる  
(面内(荷重)問題)

$$\cdot \frac{\partial T_x}{\partial x} + \frac{\partial S_{yx}}{\partial x} + q_x = 0 \quad (3)$$

$$\cdot \frac{\partial S_{yx}}{\partial x} + \frac{\partial T_x}{\partial x} + q_y = 0 \quad (4)$$

$$\cdot T_x = \frac{Eh}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial U_0}{\partial x} + \nu \frac{\partial V_0}{\partial y} \right) \quad (16)$$

$$\cdot T_y = \frac{Eh}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial V_0}{\partial y} + \nu \frac{\partial U_0}{\partial x} \right) \quad (17)$$

$$\cdot S_{xy} = G h \left( \frac{\partial U_0}{\partial y} + \frac{\partial V_0}{\partial x} \right) \quad (18)$$

方程式は5つ、未知量 5つ ( $T_x, T_y, S_{xy}, U_0, V_0$ )

(板の曲げ問題)

$$\cdot \frac{\partial Q_x}{\partial x} + \frac{\partial Q_y}{\partial y} + q_z = 0 \quad (5)$$

$$\cdot \frac{\partial M_x}{\partial x} + \frac{\partial M_{xy}}{\partial y} - Q_x + m_x = 0 \quad (6)$$

$$\cdot \frac{\partial M_{xy}}{\partial y} + \frac{\partial M_y}{\partial y} - Q_y + m_y = 0 \quad (7)$$

$$\cdot M_x = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + V \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)$$

$$\cdot M_y = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + V \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) \quad (20)$$

$$\cdot M_{xy} = -D(1-V) \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad (21)$$

方程式は6つ、未知数は  $(M_x, M_y, M_{xy}, Q_x, Q_y, w)$

ただし、 $m_x = m_y = 0$  とし、(19), (21) を (6) に、(20), (21) を (7) に代入すると

$$\cdot Q_x = -D \left( \frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + \frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2} \right) \quad (22)$$

$$\cdot Q_y = -D \left( \frac{\partial^3 w}{\partial y^3} + \frac{\partial^3 w}{\partial x^2 \partial y} \right) \quad (23)$$

が得られる。これを (5) に代入すると

$$D \left( \frac{\partial^4 w}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 w}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 w}{\partial y^4} \right) = f_z \quad (24)$$

が得られる。これを板の曲げの微分方程式、たかだか方程式といふ  
境界条件

### (面内問題)

$$\text{変位境界条件: } u_0 = \bar{u}_0, v_0 = \bar{v}_0 \quad (25)$$

$$\text{力学的境界条件: } T_x = \bar{T}_x, T_y = \bar{T}_y, S_{xy} = \bar{S}_{xy} \quad (26)$$

### (曲げ問題)

$$\text{変位境界条件: } w = \bar{w}, \frac{\partial w}{\partial x} = \left( \frac{\partial \bar{w}}{\partial x} \right), \frac{\partial w}{\partial y} = \left( \frac{\partial \bar{w}}{\partial y} \right) \quad (27)$$

$$\text{力学的境界条件: } M_x = \bar{M}_x, M_y = \bar{M}_y \quad (28)$$

$$\text{Kirchhoff's 積界条件} \rightarrow \begin{cases} F_x = Q_x + \frac{\partial M_{xy}}{\partial y} = \bar{F}_x \\ F_y = Q_y + \frac{\partial M_{xy}}{\partial x} = \bar{F}_y \end{cases} \quad (29) \quad (30)$$

(よく現われる支承条件)

$$\text{固定端} : w = 0, \frac{\partial w}{\partial x} = 0, \frac{\partial w}{\partial y} = 0 \quad (31)$$

$$\text{単純支持} : w = 0, M_x = 0, M_y = 0 \quad (32)$$

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + v \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0 \quad \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + v \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = 0$$

$$\text{自由端} : M_x = 0, F_x = 0, F_y = 0 \quad (33)$$

$$F_x = Q_x + \frac{\partial M_y}{\partial y}$$

$$\boxed{\frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + (2-v) \frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2} = 0} \quad \boxed{\frac{\partial^3 w}{\partial y^3} + (2-v) \frac{\partial^3 w}{\partial x^2 \partial y} = 0}$$

9.2 壓力  $f_z = P \sin\left(\frac{\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{\pi y}{b}\right)$  を受ける四辺単純支持長方形板

式(24)に上記の式を代入する。

$$D \left( \frac{\partial^4 w}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 w}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 w}{\partial y^4} \right) = P \sin\left(\frac{\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{\pi y}{b}\right) \quad (34)$$

単純支持のため (31) より

$$\begin{cases} x = 0, a ; w = 0, M_x = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + v \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \rightarrow \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = 0 \\ y = 0, b ; w = 0, M_y = -D \left( \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + v \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) \rightarrow \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0 \end{cases} \quad (35)$$

ここで、C を定数とする

$$w = C \sin\left(\frac{\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{\pi y}{b}\right) \quad (36)$$

とすると、(35) の B.C. を満たす (ただし)、(36) を (34) に代入すると

$$C = \frac{P}{\pi^4 D \left( \frac{1}{a^2} + \frac{1}{b^2} \right)^2} \quad (37)$$

となる。最大たわみは板の中心 ( $x = \frac{a}{2}, y = \frac{b}{2}$ ) で

$$w_{\max} = \frac{P}{\pi^4 D \left( \frac{1}{a^2} + \frac{1}{b^2} \right)^2} \quad (38)$$

となる。

1.5 四辺半純支承方式の荷重分布 (フーリエ級数表示)

$x=0, a; y=0, b$  で単純支持されており、荷重分布が

$$q_z = P_{mn} \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) \quad (39)$$

で与えられる時、たわみは

$$w = \frac{P_{mn}}{\pi^4 D \left\{ (m/a)^2 + (n/b)^2 \right\}^2} \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) \quad (40)$$

とかけらる。そこで、荷重分布が2重フーリエ級数に展開する。

$$q_z(x, y) = \sum_{m=1}^{\infty} \sum_{n=1}^{\infty} P_{mn} \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) \quad (41)$$

このとき、たわみ解は重ね合わせにより次のように得らる。

$$w = \frac{1}{\pi^4 D} \sum_{m=1}^{\infty} \sum_{n=1}^{\infty} \frac{P_{mn}}{\left\{ (m/a)^2 + (n/b)^2 \right\}^2} \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) \quad (42)$$

展開係数の決定法は

$$P_{mn} = \frac{4}{ab} \int_0^a \int_0^b q_z(x, y) \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) dy dx \quad (43)$$

によつて与えらる。

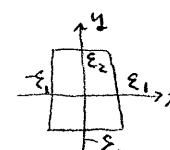
一様分布荷重  $q_z = P_0$

$$P_{mn} = \frac{4P_0}{ab} \int_0^a \int_0^b \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) dy dx = \begin{cases} \frac{16P_0}{\pi^2 mn} & (m, n: 奇数) \\ 0 & (m, n: どちらかが奇数でない) \end{cases}$$

集中荷重 ( $x=\xi, y=\eta$ )

$$q_z = \frac{P}{4\xi_1 \xi_2} \quad (-\xi_1 < x < \xi_1, -\xi_2 < y < \xi_2) \quad (44)$$

とする一様分布荷重として



$$P_{mn} = \lim_{\substack{\xi_1 \rightarrow 0 \\ \xi_2 \rightarrow 0}} \frac{P}{ab \xi_1 \xi_2} \int_{-\xi_1}^{\xi_1} \int_{-\xi_2}^{\xi_2} \sin\left(\frac{m\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi y}{b}\right) dy dx$$

$$= \frac{4P}{ab} \sin\left(\frac{m\pi \xi_1}{a}\right) \sin\left(\frac{n\pi \xi_2}{b}\right) \quad (45)$$

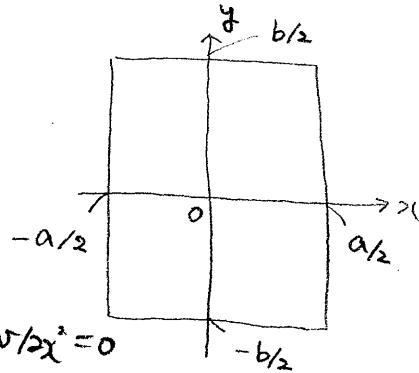
得らる。

## 9.4 片辺単純支持長方形板

(110-36)

$x = \pm a/2$  が単純支持の場合、y軸に  
対称を考える。

$$w = \sum_{m=1,3,5}^{\infty} Y_m(y) \cos \frac{m\pi x}{a} \quad (46)$$



境界条件は  $x = \pm a/2$  で  $w = 0, M_x = 0 \rightarrow \frac{d^2 w}{dx^2} = 0$

y軸に関して対称な荷重  $g_z$  は次のように書ける。

$$g_z = \sum_{m=1,3,5}^{\infty} P_m(y) \cos \frac{m\pi x}{a} \quad (47)$$

(46), (47) を (24) に代入する。

$$\begin{aligned} & \sum_{m=1,3,5}^{\infty} D \left( Y_m(y) \left( \frac{m\pi}{a} \right)^4 \cos \frac{m\pi x}{a} - 2 \frac{d^2 Y_m(y)}{dy^2} \left( \frac{m\pi}{a} \right)^2 \cos \frac{m\pi x}{a} \right. \\ & \quad \left. + \frac{d^4 Y_m(y)}{dy^4} \cos \frac{m\pi x}{a} \right) = \sum_{m=1,3,5}^{\infty} P_m(y) \cos \frac{m\pi x}{a} \end{aligned} \quad (48)$$

$$\Rightarrow \frac{d^4 Y_m(y)}{dy^4} - 2 \left( \frac{m\pi}{a} \right)^2 \frac{d^2 Y_m(y)}{dy^2} + \left( \frac{m\pi}{a} \right)^4 Y_m(y) = \frac{P_m(y)}{D} \quad (49)$$

(49) を常微分方程式をとることで、(46) は単一級数で変位  $w$  を表すことが出来る。一方で、(42) は2重級数で与えられた。

ここでは、一様分布荷重  $P$  で、 $y = \pm b/2$  にあっても単純支持とする。 $\underline{\underline{w}} = w_1(x) + w_2(x, y)$  に分けた。ここで、

(I)  $w_1(x)$  に関する問題

$$D \frac{d^4 w_1}{dx^4} = P \quad (50)$$

$$x = \pm \frac{a}{2}; w_1 = \frac{d^2 w_1}{dx^2} = 0 \quad (51)$$

(II)  $w_2(x, f)$  は  $\Delta w_2 = 0$

$$D \Delta \Delta w_2 = 0 \quad (52)$$

$$x = \pm \frac{a}{2} ; w_2 = \frac{\partial^2 w_2}{\partial x^2} = 0 \quad (53)$$

$$y = \pm \frac{b}{2} ; w_2 = -w_1, \frac{\partial^2 w_2}{\partial y^2} = 0 \quad (54)$$

(I) の解の導出

$$\frac{d^3 w_1}{dx^3} = \frac{P}{D} x + C_1 \quad \text{--- } (1)$$

$$\frac{d^2 w_1}{dx^2} = \frac{P}{2D} x^2 + C_1 x + C_2 \quad \text{--- } (2)$$

$$\frac{dw_1}{dx} = \frac{P}{6D} x^3 + \frac{C_1}{2} x^2 + C_2 x + C_3 \quad \text{--- } (3)$$

$$w_1 = \frac{P}{24D} x^4 + \frac{C_1}{6} x^3 + \frac{C_2}{2} x^2 + C_3 x + C_4 \quad \text{--- } (4)$$

② に  $x = \pm \frac{a}{2}$  ;  $\frac{d^2 w_1}{dx^2} = 0$

$$\frac{P}{2D} \cdot \left(\frac{a^2}{4}\right) + C_1 \cdot \left(\frac{a}{2}\right) + C_2 = 0$$

$$+ \frac{P}{2D} \cdot \left(\frac{a^2}{4}\right) + C_1 \cdot \left(-\frac{a}{2}\right) + C_2 = 0$$

$$C_2 = -\frac{P}{2D} \cdot \left(\frac{a^2}{4}\right) \Rightarrow C_1 = 0$$

④ に  $x = \pm \frac{a}{2}$  ;  $w_1 = 0$

$$\frac{P}{24D} \cdot \left(\frac{a^4}{16}\right) + \left(-\frac{P}{4D} \cdot \frac{a^2}{4}\right) \cdot \frac{a^2}{4} + C_3 \cdot \left(\frac{a}{2}\right) + C_4 = 0$$

$$+ \frac{P}{24D} \cdot \left(\frac{a^4}{16}\right) + \left(-\frac{P}{4D} \cdot \frac{a^2}{4}\right) \cdot \frac{a^4}{4} + C_3 \cdot \left(-\frac{a}{2}\right) + C_4 = 0$$

$$-\frac{\cancel{\times} 5 P a^4}{384 D} + \cancel{\times} C_4 = 0 \Rightarrow C_4 = \frac{5 P a^4}{384 D} \Rightarrow C_3 = 0$$

$$w_1 = \frac{P}{24D} x^4 - \frac{P a^4}{16 D} x^2 + \frac{5 P a^4}{384 D} = \frac{P}{24D} \left(x^2 - \frac{a^2}{4}\right) \left(x^2 - \frac{5}{4} a^2\right)$$

$$= \frac{4 P a^4}{768 D} \sum_{m=1,3,\dots}^{\infty} \frac{(-1)^{\frac{m-1}{2}}}{m^5} \cos \frac{m \pi x}{a} \quad (55)$$

ここで、

$$W_2 = \sum_{m=1,3,5}^{\infty} Y_m(y) \cos \frac{m\pi x}{a} \quad (56)$$

とすると、(49)より

$$\frac{d^4 Y_m(y)}{dy^4} - 2\left(\frac{m\pi}{a}\right)^2 \frac{d^2 Y_m(y)}{dy^2} + \left(\frac{m\pi}{a}\right)^4 Y_m(y) = 0 \quad (57)$$

(57)の 解の導出

牛等位性方程式より (重解に注意)

$$Y_m(y) = \frac{Pa^4}{D} \left( A_m \cosh \frac{m\pi y}{a} + B_m \sinh \frac{m\pi y}{a} \right. \\ \left. + C_m \frac{m\pi y}{a} \sinh \frac{m\pi y}{a} + D_m \frac{m\pi y}{a} \cosh \frac{m\pi y}{a} \right) \quad (1)$$

y 軸由対称性より  $B_m = D_m = 0$  であり、 $\beta_m = \frac{m\pi}{a}$  とおき

(54-1) より

$$\frac{Pa^4}{D} (A_m \cosh d_m + C_m d_m \sinh d_m) = \frac{4Pa^4}{\Delta \pi^5 D} \cdot \frac{(-1)^{\frac{m-1}{2}}}{m^5} \quad (2)$$

$T=T=L$ ,  $d_m = \frac{m\pi b}{2a} = \frac{b}{2} \beta_m$ ,  $= y$  を書き換えると

$$A_m \cosh d_m + C_m d_m \sinh d_m = \frac{4}{\Delta \pi^5} \cdot \frac{(-1)^{\frac{m-1}{2}}}{m^5} \quad (3)$$

(54-2) より

$$A_m \cosh d_m + (2 \cosh d_m + d_m \sinh d_m) C_m = 0 \quad (4)$$

(3) - (4) より

$$C_m = \frac{1}{2 \cosh d_m} \left( \frac{4}{\pi^5} \cdot \frac{(-1)^{\frac{m-1}{2}}}{m^5} \right) \quad (5)$$

(5) & (4) より

$$A_m = -(2 + d_m \tanh d_m) C_m \\ = - \frac{2 + d_m \tanh d_m}{2 \cosh d_m} \left( \frac{4}{\pi^5} \cdot \frac{(-1)^{\frac{m-1}{2}}}{m^5} \right) \quad (6)$$

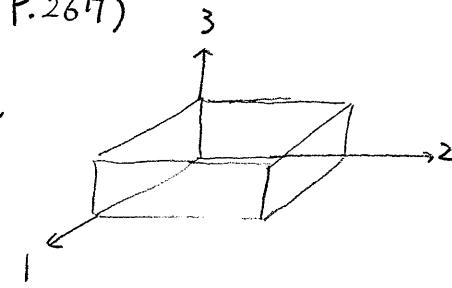
(55), (56), (5), (6) より、次の単一級数解(式(42))は次のようになります。

$$W = \frac{4Pa^4}{\pi^5 D} \sum_{m=1,3,5}^{\infty} \frac{(-1)^{\frac{m-1}{2}}}{m^5} \cos \frac{m\pi x}{a} \left( 1 - \frac{2 + d_m \tanh d_m}{2 \cosh d_m} \cosh \frac{m\pi y}{a} \right. \\ \left. + \frac{1}{2 \cosh d_m} \frac{m\pi y}{a} \sinh \frac{m\pi y}{a} \right) \quad (58)$$

# [10] 異方性体の弾性体

## 10.1 直交異方性弾性体 (東邦 P.267)

3つの基礎式(変位-ひずみ、ひずみ-応力)のうちひずみ-応力だけ異なる。



### ひずみ-応力関係式

$$\epsilon_{11} = \frac{\sigma_{11}}{E_{11}} - v_{21} \frac{\sigma_{22}}{E_{22}} - v_{31} \frac{\sigma_{33}}{E_{33}}$$

$$\epsilon_{22} = -v_{12} \frac{\sigma_{11}}{E_{11}} + \frac{\sigma_{22}}{E_{22}} - v_{32} \frac{\sigma_{33}}{E_{33}}$$

$$\epsilon_{33} = -v_{13} \frac{\sigma_{11}}{E_{11}} - v_{23} \frac{\sigma_{22}}{E_{22}} + \frac{\sigma_{33}}{E_{33}}$$

$$G_{23} = \frac{Z_{23}}{G_{23}}$$

$$G_{31} = \frac{Z_{31}}{G_{31}}$$

$$G_{12} = \frac{Z_{12}}{G_{12}}$$

$v_{ij}$ : i 方向の垂直ひずみに対する j 方向の垂直ひずみの比

(1) を行列式にて表すと (この 6 行 6 列の行列式をコントラインス行列式)

$$\begin{pmatrix} \epsilon_{11} \\ \epsilon_{22} \\ \epsilon_{33} \\ G_{23} \\ G_{31} \\ G_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 1/E_{11} & -v_{12}/E_{11} & -v_{13}/E_{11} & 0 & 0 & 0 \\ -v_{12}/E_{11} & 1/E_{22} & -v_{23}/E_{22} & 0 & 0 & 0 \\ -v_{13}/E_{11} & -v_{23}/E_{22} & 1/E_{33} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1/G_{23} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1/G_{31} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1/G_{12} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \sigma_{33} \\ Z_{23} \\ Z_{31} \\ Z_{12} \end{pmatrix} \quad (2)$$

ここで、(2) の対称性を満たすʌ<

$$\frac{V_{21}}{E_{22}} = \frac{V_{12}}{E_{11}}, \quad \frac{V_{23}}{E_{22}} = \frac{V_{32}}{E_{33}}, \quad \frac{V_{31}}{E_{33}} = \frac{V_{13}}{E_{11}} \quad (3)$$

と(1)とを用いていき。(2)の逆行列は次のようにして求めよう。

$$\begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \sigma_{33} \\ \tau_{23} \\ \tau_{31} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} \\ D_{12} & D_{22} & D_{23} \\ D_{13} & D_{23} & D_{33} \\ & & D_{44} \\ & & D_{55} \\ & & D_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \varepsilon_{33} \\ \delta_{23} \\ \delta_{31} \\ \delta_{12} \end{pmatrix} \quad (4)$$

ここで、行列の各成分は次のように与えられる。

$$D_{11} = \frac{1}{E_{22} E_{33} \Delta} (1 - V_{23} V_{32})$$

$$D_{12} = \frac{1}{E_{11} E_{33} \Delta} (V_{12} + V_{13} V_{32})$$

$$D_{13} = \frac{1}{E_{22} E_{33} \Delta} (V_{31} + V_{21} V_{32})$$

$$D_{22} = \frac{1}{E_{11} E_{33} \Delta} (1 - V_{31} V_{13})$$

$$D_{23} = \frac{1}{E_{11} E_{22} \Delta} (V_{23} + V_{21} V_{13})$$

$$D_{33} = \frac{1}{E_{11} E_{22} \Delta} (1 - V_{21} V_{12})$$

$$D_{44} = G_{23}$$

$$D_{55} = G_{31}$$

$$D_{66} = G_{12}$$

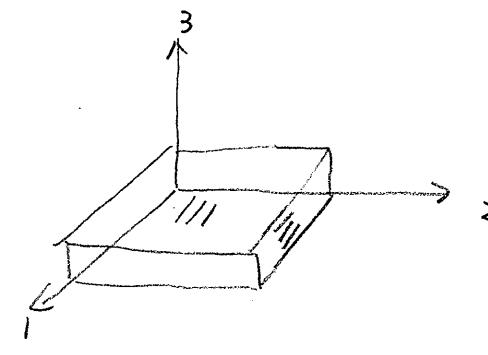
$$\Delta = \frac{1}{E_{11} E_{22} E_{33}} (1 - V_{21} V_{12} - V_{23} V_{32} - V_{31} V_{13} - 2 V_{12} V_{23} V_{31})$$

## 10.2 横等方性 弾性体

(W0.41)

$$E_{22} = E_{33}, G_{12} = G_{13}, V_{23} = V_{32},$$

$V_{13} = V_{12}, V_{31} = V_{21}$  のように平行元を考える。これは右図のような複合材のケースに対する。



2-3面においては 面内等方性を仮定

$$G_{23} = \frac{E_{22}}{2(1+V_{23})} \quad (6)$$

と書ける。 $=$  から考慮 1に入ると、(2) は次のように書ける。

$$\begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \varepsilon_{33} \\ \delta_{23} \\ \delta_{31} \\ \delta_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 1/E_{11} & -V_{12}/E_{11} & -V_{13}/E_{11} \\ -V_{12}/E_{11} & 1/E_{22} & -V_{23}/E_{22} \\ -V_{13}/E_{11} & -V_{23}/E_{22} & 1/E_{33} \\ & & 2(1+V_{23})/E_{22} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \sigma_{33} \\ \tau_{23} \\ \tau_{31} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} \quad (7)$$

式(7)の逆行列は次のように書ける。

$$\begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \sigma_{33} \\ \tau_{23} \\ \tau_{31} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} & 0 & 0 & 0 \\ D_{12} & D_{22} & D_{23} & 0 & 0 & 0 \\ D_{13} & D_{23} & D_{33} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & D_{44} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & D_{55} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & D_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \varepsilon_{33} \\ \delta_{23} \\ \delta_{31} \\ \delta_{12} \end{pmatrix} \quad (8)$$

ここで、行列の各成分は

$$D_{11} = \frac{1}{(E_{22})^2 \Delta} (1 - V_{23}^2)$$

$$D_{22} = D_{33} = \frac{1}{E_{11} E_{22} \Delta} (1 - V_{12} V_{21})$$

$$D_{12} = D_{13} = \frac{1}{E_{11} E_{22} \Delta} (V_{12} + V_{12} V_{23})$$

$$D_{23} = \frac{1}{E_{11} E_{22} \Delta} (V_{23} + V_{12} V_{21})$$

$$D_{44} = \frac{E_{22}}{2(1+V_{23})}$$

$$D_{55} = D_{66} = G_{12}$$

$$\Delta = \frac{1}{E_{11} E_{22}^2} (1 - 2V_{12}V_{21} - V_{23}^2 - 2V_{12}V_{23}V_{21})$$

平面応力       $\sigma_{33} = \tau_{23} = \tau_{31} = 0, \quad \tau_{23} = \tau_{31} = 0 \Rightarrow (7)$

$$\begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \bar{C}_{11} & \bar{C}_{12} & 0 \\ \bar{C}_{12} & \bar{C}_{22} & 0 \\ 0 & 0 & \bar{C}_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} \quad (10)$$

$$\bar{C}_{11} = \frac{1}{E_{11}}, \quad \bar{C}_{12} = -\frac{V_{12}}{E_{11}}, \quad C_{22} = \frac{1}{E_{22}}, \quad C_{66} = \frac{1}{G_{12}} \quad (11)$$

ここで、 $\varepsilon_{33}$  は 次のように計算する。

$$\varepsilon_{33} = -\frac{V_{12}}{E_{11}} \sigma_{11} - \frac{V_{23}}{E_{22}} \sigma_{22} \quad (12)$$

(10) の 3行目

$$\begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \bar{D}_{11} & \bar{D}_{12} & 0 \\ \bar{D}_{12} & \bar{D}_{22} & 0 \\ 0 & 0 & \bar{D}_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \tau_{12} \end{pmatrix} \quad (13)$$

$$\bar{D}_{11} = \frac{E_{11}}{1-V_{12}V_{21}}, \quad \bar{D}_{12} = \frac{V_{12}E_{22}}{1-V_{12}V_{21}}, \quad \bar{D}_{22} = \frac{E_{22}}{1-V_{12}V_{21}}, \quad \bar{D}_{66} = G_{12} \quad (14)$$

平面ひずみ

$$\varepsilon_{33} = \gamma_{23} = \gamma_{31} = 0, \quad \gamma_{23} = \gamma_{31} = 0$$

(N.43)

$$\varepsilon_{33} = \frac{1}{E_{22}} \sigma_{33} - \frac{\nu_{12}}{E_{11}} \sigma_{11} - \frac{\nu_{23}}{E_{22}} \sigma_{22} = 0 \quad (15)$$

$$\rightarrow \sigma_{33} = \nu_{12} \sigma_{11} + \nu_{23} \sigma_{22} \quad (16)$$

$$\varepsilon_{11} = \frac{1}{E_{11}} \sigma_{11} - \frac{\nu_{12}}{E_{11}} \sigma_{22} - \frac{\nu_{12}}{E_{11}} (\nu_{12} \sigma_{11} + \nu_{23} \sigma_{22})$$

$$= \frac{1 - \nu_{12} \nu_{21}}{E_{11}} \sigma_{11} - \frac{\nu_{12} + \nu_{12} \nu_{23}}{E_{11}} \sigma_{22} \quad (17)$$

$$\varepsilon_{22} = -\frac{\nu_{12}}{E_{11}} \sigma_{11} + \frac{1}{E_{22}} \sigma_{22} - \frac{\nu_{23}}{E_{22}} (\nu_{12} \sigma_{11} + \nu_{23} \sigma_{22})$$

$$= -\frac{\nu_{12} + \nu_{12} \nu_{23}}{E_{11}} \sigma_{11} + \frac{1 - \nu_{23} \nu_{12}}{E_{22}} \sigma_{22} \quad (18)$$

つまり、

$$\begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \gamma_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \bar{C}_{11} & \bar{C}_{12} & 0 \\ \bar{C}_{12} & \bar{C}_{22} & 0 \\ 0 & 0 & \bar{C}_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \gamma_{12} \end{pmatrix} \quad (19)$$

$$\bar{C}_{11} = \frac{1 - \nu_{12} \nu_{21}}{E_{11}}, \quad \bar{C}_{12} = \frac{1 - \nu_{23}^2}{E_{22}}, \quad \bar{C}_{22} = -\frac{\nu_{12} + \nu_{12} \nu_{23}}{E_{11}}, \quad \bar{C}_{66} = \frac{1}{G_{12}}$$

とがつるまつて、  
(19)の逆行列

$$\begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \gamma_{12} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \bar{D}_{11} & \bar{D}_{12} & 0 \\ \bar{D}_{12} & \bar{D}_{22} & 0 \\ 0 & 0 & \bar{D}_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \gamma_{12} \end{pmatrix} \quad (21)$$

$$\bar{D}_{11} = \frac{E_{11}(1 - V_{23}^2)}{1 - V_{23}^2 - 2V_{12}V_{21} - 2V_{12}V_{21}V_{23}} \quad (22)$$

$$\bar{D}_{22} = \frac{E_{22}(1 - V_{12}V_{21})}{1 - V_{23}^2 - 2V_{12}V_{21} - 2V_{12}V_{21}V_{23}} \quad (23)$$

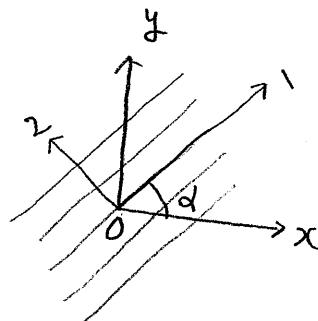
$$\bar{D}_{12} = \frac{E_{22}(V_{12} + V_{12}V_{23})}{1 - V_{23}^2 - 2V_{12}V_{21} - 2V_{12}V_{21}V_{23}} \quad (24)$$

$$\bar{D}_{66} = G_{12} \quad (25)$$

### 座標回転 (平面問題)

• O-12 座標

$$\bar{\boldsymbol{\sigma}} = \begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \gamma_{12} \end{pmatrix}, \quad \bar{\boldsymbol{\varepsilon}} = \begin{pmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \gamma_{12} \end{pmatrix}$$



(26)

• O-xy 座標

$$\boldsymbol{\sigma} = \begin{pmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix}, \quad \boldsymbol{\varepsilon} = \begin{pmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} \quad (27)$$

(座標変換)

$$\boldsymbol{\sigma} = T_1 \bar{\boldsymbol{\sigma}}$$

$$T_1 = \left( \begin{array}{ccc} \cos^2\alpha & \sin^2\alpha & -2\sin\alpha\cos\alpha \\ \sin^2\alpha & \cos^2\alpha & 2\sin\alpha\cos\alpha \\ \sin\alpha\cos\alpha & -\sin\alpha\cos\alpha & \cos^2\alpha - \sin^2\alpha \end{array} \right) \quad (28)$$

(29)

$$\varepsilon = R \bar{\varepsilon}$$

$$R = \begin{pmatrix} \cos^2\alpha & \sin^2\alpha & -\sin\alpha\cos\alpha \\ \sin^2\alpha & \cos^2\alpha & \sin\alpha\cos\alpha \\ 2\sin\alpha\cos\alpha & -2\sin\alpha\cos\alpha & \cos^2\alpha - \sin^2\alpha \end{pmatrix}$$

→ つまり  
Vすみ-応力関係

$$\cdot \varepsilon = R \bar{C} T^{-1} \sigma \Leftrightarrow C = R \bar{C} T^{-1} \quad (30)$$

$$\Leftrightarrow \begin{pmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} C_{11} & C_{12} & C_{16} \\ C_{12} & C_{22} & C_{26} \\ C_{16} & C_{26} & C_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} \quad (31)$$

$\varepsilon \propto \sigma$

$$C_{11} = \bar{C}_{11} \cos^4\alpha + (2\bar{C}_{12} + \bar{C}_{66}) \sin^2\alpha \cos^2\alpha + \bar{C}_{22} \sin^4\alpha$$

$$C_{12} = (\bar{C}_{11} + \bar{C}_{22} - \bar{C}_{66}) \sin^2\alpha \cos^2\alpha + \bar{C}_{12} (\sin^4\alpha + \cos^4\alpha)$$

$$C_{16} = (2\bar{C}_{11} - 2\bar{C}_{12} - \bar{C}_{66}) \sin\alpha \cos^3\alpha - (2\bar{C}_{22} - 2\bar{C}_{12} - \bar{C}_{66}) \sin^3\alpha \cos\alpha$$

$$C_{22} = \bar{C}_{11} \sin^4\alpha + (2\bar{C}_{12} + \bar{C}_{66}) \sin^2\alpha \cos^2\alpha + \bar{C}_{22} \cos^4\alpha$$

$$C_{26} = (2\bar{C}_{11} - 2\bar{C}_{12} - \bar{C}_{66}) \sin^3\alpha \cos\alpha - (2\bar{C}_{22} - 2\bar{C}_{12} - \bar{C}_{66}) \sin\alpha \cos^3\alpha$$

$$C_{66} = 2(2\bar{C}_{11} + 2\bar{C}_{22} - 4\bar{C}_{12} - \bar{C}_{66}) \sin^2\alpha \cos^2\alpha + \bar{C}_{66} (\sin^4\alpha + \cos^4\alpha)$$

とすると、一方、応力-Vすみ関係は

$$\cdot \sigma = T \bar{D} R^{-1} \varepsilon = D \varepsilon \Leftrightarrow D = T \bar{D} R^{-1} \quad (33)$$

$$\begin{pmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{16} \\ D_{12} & D_{22} & D_{26} \\ D_{16} & D_{26} & D_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} \quad (34)$$

$$D_{11} = \bar{D}_{11} \cos^4 \alpha + 2(\bar{D}_{12} + 2\bar{D}_{66}) \sin^2 \alpha \cos^2 \alpha + \bar{D}_{22} \sin^4 \alpha$$

$$D_{12} = (\bar{D}_{11} + \bar{D}_{22} - 4\bar{D}_{66}) \sin^2 \alpha \cos^2 \alpha + \bar{D}_{12} (\sin^4 \alpha + \cos^4 \alpha)$$

$$D_{16} = (\bar{D}_{11} - \bar{D}_{12} - 2\bar{D}_{66}) \sin \alpha \cos^3 \alpha + (\bar{D}_{12} - \bar{D}_{22} + 2\bar{D}_{66}) \sin^3 \alpha \cos \alpha$$

$$D_{22} = \bar{D}_{11} \sin^4 \alpha + 2(\bar{D}_{12} + 2\bar{D}_{66}) \sin^2 \alpha \cos^2 \alpha + \bar{D}_{22} \cos^4 \alpha$$

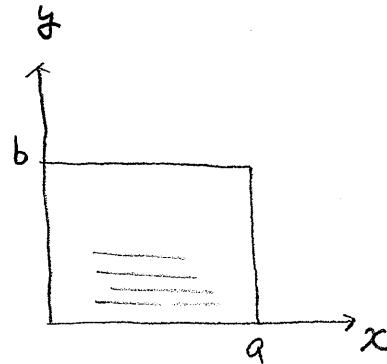
$$D_{26} = (\bar{D}_{11} - \bar{D}_{12} - 2\bar{D}_{66}) \sin^3 \alpha \cos \alpha + (\bar{D}_{12} - \bar{D}_{22} + 2\bar{D}_{66}) \sin \alpha \cos^3 \alpha$$

$$D_{66} = (\bar{D}_{11} + \bar{D}_{22} - 2\bar{D}_{12} - 2\bar{D}_{66}) \sin^2 \alpha \cos^2 \alpha + \bar{D}_{66} (\sin^4 \alpha + \cos^4 \alpha)$$

### 10.3 横等方性平板の曲げ (単純支持)

[9] の平板の曲げ理論を用いる。

変形 : キルヒhoff の仮説



$$u(x, y, z) = -z \frac{\partial w(x, y)}{\partial x} \quad (36)$$

$$v(x, y, z) = -z \frac{\partial w(x, y)}{\partial y} \quad (37)$$

ひずみ

$$\epsilon_x = -z \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \quad (38)$$

$$\epsilon_y = -z \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \quad (39)$$

$$\gamma_{xy} = -2z \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad (40)$$

構成関係 : 式(34)より  $\alpha = 0 \rightarrow D_{ij} = \bar{D}_{ij}$

$$\begin{pmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \tau_{xy} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \bar{D}_{11} & \bar{D}_{12} & 0 \\ \bar{D}_{12} & \bar{D}_{22} & 0 \\ 0 & 0 & \bar{D}_{66} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} \quad (41)$$

(W0.47)

$$\sigma_x = \frac{E_{11}}{1 - V_{12}V_{21}} (\varepsilon_x + V_{21} \varepsilon_y) \quad \left( \frac{V_{12}}{E_{11}} = -\frac{V_{21}}{E_{22}} \Rightarrow V_{12}E_{22} = V_{21}E_{11} \right)$$

$$= -\frac{E_{11}z}{1 - V_{12}V_{21}} \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + V_{21} \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \quad (42)$$

$$\sigma_y = \frac{E_{22}}{1 - V_{12}V_{21}} (V_{12} \varepsilon_x + \varepsilon_y)$$

$$= -\frac{E_{22}}{1 - V_{12}V_{21}} (V_{12} \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}) \quad (43)$$

$$Z_{xy} = G_{12} \gamma_{xy} = -2G_{12} \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad (44)$$

合応力

$$M_x = \int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} \sigma_x z dz = -\frac{E_{11} h^3}{12(1 - V_{12}V_{21})} \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + V_{21} \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)$$

$$= D_{xx} \left( -\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) + D_{xy} \left( -\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \quad (45)$$

$$M_y = \int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} \sigma_y z dz = -\frac{E_{22} h^3}{12(1 - V_{12}V_{21})} \left( V_{12} \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)$$

$$= D_{xy} \left( -\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) + D_{yy} \left( -\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \quad (46)$$

$$M_{xy} = \int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} Z_{xy} z dz = -\frac{G_{xy} h^3}{6} \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y}$$

$$= D_{ss} \left( -\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right) \quad (47)$$

(曲げ) 平衡方程式 ( $m_x = m_y = 0$ )

W.W. 48

$$\frac{\partial M_x}{\partial x} + \frac{\partial M_{xy}}{\partial y} - Q_x = 0 \quad (48)$$

$$\frac{\partial M_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial M_y}{\partial y} - Q_y = 0 \quad (49)$$

$$\frac{\partial Q_x}{\partial x} + \frac{\partial Q_y}{\partial y} + f_2 = 0 \quad (50)$$

(45), (47) を (48) に代入

$$Q_x = -D_{xx} \frac{\partial^3 w}{\partial x^3} - (D_{xy} + D_{ss}) \frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2} \quad (51)$$

(46), (47) を (49) に代入

$$Q_y = -(D_{xy} + D_{ss}) \frac{\partial^3 w}{\partial x^2 \partial y} - D_{yy} \frac{\partial^3 w}{\partial y^3} \quad (52)$$

(51), (52) を (50) に代入

$$D_{xx} \frac{\partial^4 w}{\partial x^4} + 2(D_{xy} + D_{ss}) \frac{\partial^4 w}{\partial x^2 \partial y^2} + D_{yy} \frac{\partial^4 w}{\partial y^4} = f_2 \quad (53)$$

$\checkmark$  横等方性平板の曲げの方程式といた。

境界条件

$$\left. \begin{array}{l} x=0, a; w=0, M_x=0 \rightarrow \frac{\partial^2 w}{\partial x^2}=0 \\ y=0, b; w=0, M_y=0 \rightarrow \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}=0 \end{array} \right\} \quad (54)$$

左端を

$$w = C \sin\left(\frac{\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{\pi y}{b}\right) \quad (55)$$

$$q_{xz} = P \sin\left(\frac{\pi x}{a}\right) \sin\left(\frac{\pi y}{b}\right) \quad (56)$$

と(55)を(53)に代入すると

$$C = \frac{P a^4 b^4}{\pi^4 \{ b^4 D_{xx} + 2a^2 b^2 (D_{xy} + D_{ss}) + a^4 D_{yy} \}} \quad (57)$$

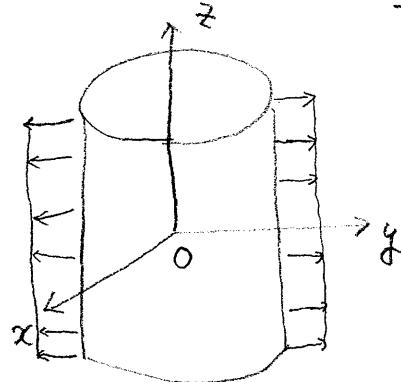
を得る。

# 11] 二 次 元 弾 性 論

VVV.5

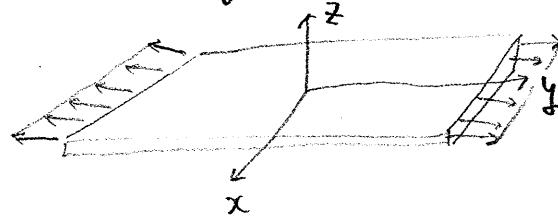
## 11.1 二 次 元 弹 性 向 題 と は …… 2D に 大 別 し 出 来 る

平面ひずみ :  $\epsilon_z = \gamma_{yz} = \gamma_{xz} = 0 \rightarrow$  必ずしも  $\sigma_{zz}$  はゼロ



では + 11

平面応力 :  $\sigma_z = \gamma_{yz} = \gamma_{xz} = 0 \rightarrow$  必ずしも  $\epsilon_{zz}$  はゼロ



では + 11

## 11.2 平面ひずみ問題

・ 変位

(広義) 平面ひずみ

$$u = u(x, y), v = v(x, y), w = w(z) \quad (1)$$

(狭義) 平面ひずみ

$$u = u(x, y), v = v(x, y), w = 0 \quad (2)$$

→ 上の 2 通りには 狹義の 平面ひずみ (11.2) が 2 通りある。

たゞ 1 つ 考える = と 1 = 通り。

• ひずみ - 变位関係式

(VV-51)

$$\epsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x}$$

$$\epsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y}$$

$$\epsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z} = 0$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = 0$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} = 0$$

$$\gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x}$$

•  $\sigma$  と  $\epsilon$  の関係 (Hooke の法則)

$$\epsilon_x = \frac{1}{E} (\sigma_x - \nu \sigma_y - \nu \sigma_z)$$

$$\epsilon_y = \frac{1}{E} (\sigma_y - \nu \sigma_z - \nu \sigma_x)$$

$$\epsilon_z = \sigma_z - \nu (\sigma_x + \sigma_y) = 0$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\tau_{yz}}{G} = 0 \Leftrightarrow \tau_{yz} = 0$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\tau_{xz}}{G} = 0 \Leftrightarrow \tau_{xz} = 0$$

$$\gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}$$

(4-3) より  $\sigma_z = \nu (\sigma_x + \sigma_y)$  である。これは (4) に代入する

$\nu \sigma_z$

$$\begin{aligned}
 \varepsilon_x &= \frac{1}{E} \left\{ (1-v) \sigma_x - v(1+v) \sigma_y \right\} \\
 &= \frac{(1-v^2)}{E} \left( \sigma_x - \frac{v}{1-v} \sigma_y \right) \\
 &= \frac{1}{E'} (\sigma_x - v' \sigma_y)
 \end{aligned} \tag{5}$$

同様に  $\varepsilon_y = \frac{1}{E'} (\sigma_y - v' \sigma_x)$

$$\varepsilon_y = \frac{1}{E'} (\sigma_y - v' \sigma_x)$$

$$\gamma_{xy} = \frac{\gamma_{xy}}{G}$$

$E = E'$  し、

$$E' = \frac{E}{1-v^2}, \quad v' = \frac{v}{1-v} \tag{6}$$

である。これを応力をつけて解くと

・応力 - 引張り関係

$$\begin{aligned}
 \sigma_x &= \frac{E'}{1-(v')^2} (\varepsilon_x + v' \varepsilon_y) \\
 \sigma_y &= \frac{E'}{1-(v')^2} (\varepsilon_y + v' \varepsilon_x)
 \end{aligned} \tag{7}$$

$$\gamma_{xy} = G \gamma_{xy}$$

と書ける。

・ 平衡方程式 :  $\tau_x = \tau_{xx}(x, y)$ ,  $\tau_y = \tau_{yy}(x, y)$ ,  $\tau_z = 0$  (10.53)

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \tau_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} + f_x &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_y}{\partial y} + f_y &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (8)$$

・ ひずみの適合条件

$$\frac{\partial^2 \epsilon_y}{\partial x^2} - \frac{\partial^2 \epsilon_x}{\partial y^2} - \frac{\partial^2 \epsilon_y}{\partial x^2} = 0 \quad (9)$$

### 11.3 平面応力問題

この問題において、最も重要な仮定は当然のことであるが、

$$\sigma_z = \sigma_{yz} = \sigma_{zx} = 0 \quad (10)$$

である。これを念頭に置いて変位、ひずみ、構成関係、平衡方程式と導出していこう。

・ 変位

$$u = u(x, y, z), v = v(x, y, z), w = w(x, y, z) \quad (11)$$

・ ひずみ-応力関係 ( $\sigma_z = \tau_{yz} = \tau_{zx} = 0$  を考慮) (2)

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{1}{E} (\sigma_x - \nu \sigma_y) & \text{G } \tau_{xy} &= \tau_{xy} \\ \epsilon_y &= \frac{1}{E} (\sigma_y - \nu \sigma_x) & \tau_{yz} &= 0 \\ \epsilon_z &= -\frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) & \tau_{zx} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (12)$$

・ 応力 - ひずみ関係

XV.54

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_x + \nu \varepsilon_y) \\ \sigma_y &= \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_y + \nu \varepsilon_x) \\ \gamma_{xy} &= G \gamma_{xy} \end{aligned} \right\} \quad (13)$$

→ 本来  $\sigma_x, \sigma_y, \gamma_{xy}$  は  $x, y, z$  の関数であるが、 $x, y$  の関数として仮定しても大きな問題とはならない。

・ ひずみ - 変位関係式

$$\left. \begin{aligned} \varepsilon_x &= \frac{\partial u}{\partial x} \\ \varepsilon_y &= \frac{\partial v}{\partial y} \\ \gamma_{xy} &= \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \end{aligned} \right\} \quad (14)$$

→ この場合も  $x, y$  の関数として扱う必要あり

・ 適合条件

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_y}{\partial x^2} = \frac{\partial^2 \gamma_{xy}}{\partial x \partial y} \quad (15)$$

・ 境界条件

$$u = \bar{u}, \quad v = \bar{v} \quad (\text{変位境界}) \quad (16)$$

$$\begin{pmatrix} \sigma_x & \gamma_{xy} \\ \gamma_{xy} & \sigma_y \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \cos \theta \\ \sin \theta \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \bar{x}_v \\ \bar{y}_v \end{pmatrix} \quad (\text{力学的境界}) \quad (17)$$

# 11.4 エアリの応力関数

平面ひずみ、すなは  $f_x = f_y = 0$  を満たす。このとき、平衡方程式  
は次のように書ける。

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (18)$$

式(9)の適合条件に式(4)を代入する。

$$\begin{aligned} &\frac{1}{E'} \left( \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial y^2} - v' \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} \right) + \frac{1}{E'} \left( \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial x^2} - v' \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} \right) \\ &= \frac{1}{G} \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y} \quad \left( \text{ここで } G = \frac{E'}{2(1+v')} \right) \end{aligned} \quad (19)$$

$$\rightarrow \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial x^2} - v' \left( \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} \right) = 2(1+v') \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y} \quad (20)$$

$$(20) \text{ の右辺} = (18) \text{ より得る} \frac{\partial^2 \tau_{xy}}{\partial x \partial y} = - \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} = - \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2}$$

を代入する。すると

$$\frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \sigma_x}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \sigma_y}{\partial y^2} = 0 \quad (21)$$

$$\rightarrow \left( \frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2} \right) (\sigma_x + \sigma_y) = 0 \quad (22)$$

と書ける。

✓ (18) の平復方程式は

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 F}{\partial y^2}, \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 F}{\partial x^2}, \quad \tau_{xy} = -\frac{\partial^2 F}{\partial x \partial y} \quad (23)$$

とおへど、満足である。 $\therefore F$  を  $\Delta$  通りの応力関数といふ。

(23) を (22) に代入すると

$$\begin{aligned} & \left( \frac{\partial}{\partial x^2} + \frac{\partial}{\partial y^2} \right) \left( \frac{\partial^2 F}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 F}{\partial y^2} \right) = 0 \\ \Rightarrow & \Delta \Delta F = 0 \quad (\Delta = \frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2}) \\ \Rightarrow & \frac{\partial^4 F}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 F}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 F}{\partial y^4} = 0 \end{aligned} \quad (24)$$

となる。つまり  $F$  は重調和関数である。

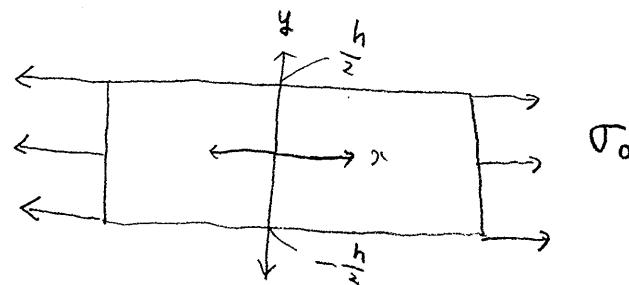
無限板の引張り :  $(-\infty < x < +\infty, -\frac{h}{2} < y < \frac{h}{2})$

$$F = \frac{1}{2} \sigma_0 y^2. \quad (25)$$

(25) を (23) に代入する

$$\sigma_x = \sigma_0, \quad \sigma_y = 0, \quad \tau_{xy} = 0 \quad (26)$$

すると、図のようす 単純引張りが再現出来る



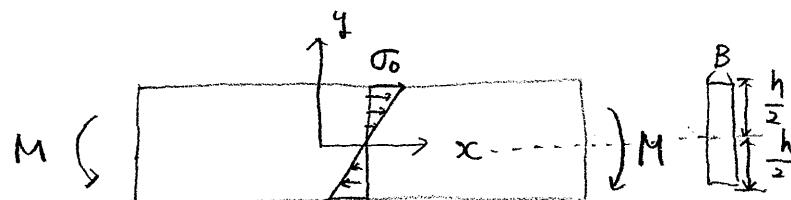
11.5 エアリの応力関数による変位表現 (国尾 P.123)



$$F = \frac{\sigma_0}{6} y^3 \quad (27)$$

(27) を (23) に代入すると

$$\sigma_x = \sigma_0 y, \quad \sigma_y = 0, \quad \tau_{xy} = 0 \quad (28)$$



ここで、曲げモーメント  $M$  は

$$M = \int_{-h/2}^{h/2} B \sigma_{xx} y dy = \sigma_0 \int_{-h/2}^{h/2} B y^2 dy = \sigma_0 I \quad (29)$$

$$\Rightarrow \sigma_0 = \frac{M}{I} \quad (30)$$

$$\Rightarrow F = \frac{M}{6I} y^3 \quad (31)$$

## 11.5 エアリの応力関数による変位表現 (国尾 P.123)

補助関数  $\phi$  を導入すると、変位は次のように書ける

$$\left. \begin{aligned} 2G u &= -\frac{\partial F}{\partial x} + (1-v) \frac{\partial \phi}{\partial y} \\ 2G v &= -\frac{\partial F}{\partial y} + (1-v) \frac{\partial \phi}{\partial x} \end{aligned} \right\} \quad (32)$$

ただし、 $F$  と  $\phi$  は 11.1 で 次の関係式を満たす必要がある

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial^2 F}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 F}{\partial y^2} &= \frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} \\ \frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (33)$$

さて、以下では(34)を解いてみる。

440-25

$$\left. \begin{aligned} F(x, y) &= \frac{M}{6I} y^3 \\ \frac{\partial^2 \phi}{\partial x \partial y} &= \frac{M}{I} y \end{aligned} \right\} \quad (34)$$

(34-2) を積分すると

$$\phi = \frac{M}{2I} xy^2 + F(x) + G(y) \quad (35)$$

Φは奇偶関数であり、(33-2) に代入すると

$$\frac{M}{I} x + F'(x) + G'(y) = 0 \quad (36)$$

$$\Rightarrow \frac{M}{I} x + F'(x) = -G'(y) = -C_1 \quad (37)$$

$$\left. \begin{aligned} \Rightarrow F(x) &= -\frac{M}{6I} x^3 - \frac{C_1}{2} x^2 + C_2 x + C_3 \\ G(y) &= \frac{C_1}{2} y^2 + C_4 y + C_5 \end{aligned} \right\} \quad (38)$$

$$\Rightarrow \phi = \frac{M}{2I} \left( xy^2 - \frac{x^3}{3} \right) - \frac{C_1}{2} (x^2 - y^2) + C_2 x + C_4 y + C_5 \quad (39)$$

したがって(39)を(32)に代入する

$$\left. \begin{aligned} 2G_u &= (1-v) \left( \frac{M}{I} xy + C_1 y + C_4 \right) \\ 2G_v &= -\frac{M}{2I} y^2 + (1-v) \left[ \frac{M}{2I} y^2 - \frac{M}{2I} x^2 - C_1 x + C_2 \right] \\ &= - (1-v) \left[ \frac{M}{2I} (x^2 + \frac{v}{1-v} y^2) + C_1 x - C_2 \right] \end{aligned} \right\} \quad (40)$$

“平面ひずみから平面応力への変換”は

(N0.59)

$$(G, v) \rightarrow (G, \frac{v}{1+v})$$

で、 $E = 2G(1+v)$  である=とおり

$$\left. \begin{aligned} u &= \frac{1}{E} \left( \frac{M}{I} xy + C_1 y + C_4 \right) \\ v &= -\frac{1}{E} \left\{ \frac{M}{2I} (x^2 + v y^2) + C_1 x - C_2 \right\} \end{aligned} \right\} \quad (41)$$

と出来ます。これと、

$$u = 0 \quad @ \quad x = 0$$

$$v = 0 \quad @ \quad x = y = 0$$

$$v = 0 \quad (\text{ホーラン}=r\tau \text{を無視})$$

とすると

$$u = \frac{M}{EI} xy, \quad \boxed{v = -\frac{Mx^2}{2EI}} \quad (42)$$

という材料力学の解が得られます。

## 11.6 エアリの応力関数の極座標表示

まずは二次元極座標における基礎方程式を紹介しよう

- 平衡方程式 (体積力を無視する)

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial \theta} + \frac{\sigma_r - \sigma_\theta}{r} &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_\theta}{\partial \theta} + 2 \frac{\tau_{r\theta}}{r} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (44)$$

・ ひずみ - 変位関係式  $u_r = u, u_\theta = v$

vvv.00

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_r &= \frac{\partial u}{\partial r} \\ \epsilon_\theta &= \frac{1}{r} \frac{\partial v}{\partial \theta} + \frac{u}{r} \\ \gamma_{r\theta} &= \frac{1}{r} \frac{\partial u}{\partial \theta} + \frac{\partial v}{\partial r} - \frac{v}{r} \end{aligned} \right\} \quad (45)$$

・ ひずみ - 応力関係式

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_r &= \frac{1}{E'} (\sigma_r - v' \sigma_\theta) \\ \epsilon_\theta &= \frac{1}{E'} (\sigma_\theta - v' \sigma_r) \\ \gamma_{r\theta} &= \frac{\tau_{r\theta}}{G} \end{aligned} \right\} \quad (46)$$

・ エアリの応力関数が満たすベヌ適合条件

$$\left. \begin{aligned} \Delta^2 F &= 0 \\ \Delta &= \frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2}{\partial \theta^2} \end{aligned} \right\} \quad (47)$$

$$\rightarrow (47) の 解 : F = \underbrace{C_0}_{無限遠も零}, C_1 \ln r + C_2 r^2 + f(r) \cos 2\theta \quad (48)$$

・ エアリの応力関数による応力成分の表示(平衡方程式を用いた)

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= \frac{1}{r} \frac{\partial F}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 F}{\partial \theta^2} \\ \sigma_\theta &= \frac{\partial^2 F}{\partial r^2} \\ \tau_{r\theta} &= -\frac{\partial}{\partial r} \left( \frac{1}{r} \frac{\partial F}{\partial \theta} \right) \end{aligned} \right\} \quad (49)$$

III. 1 千四 + 7 7 11 正規化

軸対称  $\rightarrow \theta$  依存 (T=1)

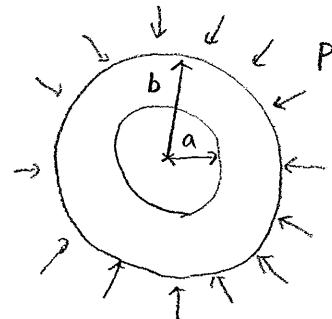
$$\therefore F = C_1 \ln r + C_2 r^2 \quad (50)$$

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= \frac{C_1}{r^2} + 2C_2 \\ \sigma_\theta &= -\frac{C_1}{r^2} + 2C_2 \end{aligned} \right\} \quad (51)$$

• 外圧を受ける円管

境界条件

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= 0 @ r=a \\ \sigma_r &= -P @ r=b \end{aligned} \right\} \quad (52)$$



(52) を (51) に代入すると

(Memo)

$$\frac{1}{a^2} C_1 + 2C_2 = 0$$

$$\rightarrow \frac{1}{b^2} C_1 + 2C_2 = -P$$

$$\frac{b^2 - a^2}{a^2 b^2} C_1 = P \rightarrow C_1 = -\frac{a^2 b^2}{b^2 - a^2} P$$

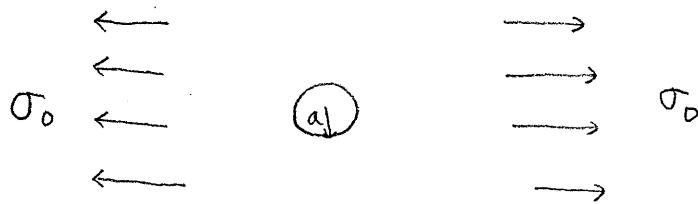
$$2C_2 = -\frac{b^2}{b^2 - a^2} P$$

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= -\frac{b^2 P}{b^2 - a^2} \left( 1 - \frac{a^2}{r^2} \right) \\ \sigma_\theta &= -\frac{b^2 P}{b^2 - a^2} \left( 1 + \frac{a^2}{r^2} \right) \end{aligned} \right\} \quad (53)$$

• 円板  $a=0$  の場合 :  $a=0 \rightarrow \ln r \rightarrow$  特異性を除く  $C_1=0$

$$\sigma_r = -P @ r=b \rightarrow 2C_2 = -P$$

$$\therefore \sigma_r = \sigma_\theta = -P \quad (54)$$



## • 応力(無限遠)

$$\sigma_x = \sigma_0, \quad \sigma_y = \tau_{xy} = 0 \quad (55)$$

## • 座標変換

$$\begin{pmatrix} \sigma_r & \tau_{r\theta} \\ \tau_{r\theta} & \sigma_\theta \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \cos\theta & \sin\theta \\ -\sin\theta & \cos\theta \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_x & \tau_{xy} \\ \tau_{xy} & \sigma_y \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \cos\theta & -\sin\theta \\ \sin\theta & \cos\theta \end{pmatrix}$$

$$= \begin{pmatrix} \cos\theta & \sin\theta \\ -\sin\theta & \cos\theta \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_0 & 0 \\ 0 & 0 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \cos\theta & -\sin\theta \\ \sin\theta & \cos\theta \end{pmatrix}$$

$$= \begin{pmatrix} \sigma_0 \cos^2\theta & -\sigma_0 \cos\theta \sin\theta \\ -\sigma_0 \cos\theta \sin\theta & \sigma_0 \sin^2\theta \end{pmatrix}$$

$$\leftarrow \sigma_r = \sigma_0 \cos^2\theta, \quad \tau_{r\theta} = -\sigma_0 \cos\theta \sin\theta, \quad \sigma_\theta = \sigma_0 \sin^2\theta \quad (56)$$

$$= \frac{1}{2}\sigma_0(1+\cos 2\theta) \quad = -\frac{1}{2}\sigma_0 \sin 2\theta \quad = \frac{1}{2}\sigma_0(1-\cos 2\theta)$$

$$\cdot \text{円筒} 3.5 : \sigma_r = \tau_{r\theta} = 0 \quad @ r=a \quad (57)$$

## • I 7 1) a) 応力関数

$$F = C_1 \ln r + C_2 r^2 + f(r) \cos 2\theta \quad (58)$$

$$\rightarrow f(r) \cos 2\theta \in (47-1) l=1 + \lambda$$

$$\left( \frac{d^2}{dr^2} + \frac{1}{r} \frac{d}{dr} - \frac{4}{r^2} \right)^2 f(r) = 0 \quad (59)$$

$$\rightarrow f(r) = C_3 r^2 + C_4 r^{-2} + C_5 r^5 + C_6 \quad (60)$$

$$\therefore F(r) = C_1 \ln r + C_2 r^2 + (C_3 r^3 + C_4 r^4 + C_5 r^5 + C_6) \cos 2\theta$$

$$\sigma_r = \frac{1}{r} \frac{\partial F}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 F}{\partial \theta^2}$$

$$\begin{aligned}
 &= \frac{C_1}{r^2} + 2C_2 + \{2C_3 + (-2)C_4 r^{-4} + 4C_5 r^2\} \cos 2\theta \\
 &\quad - 4(C_3 + C_4 r^{-4} + C_5 r^2 + C_6 r^{-2}) \cos 2\theta \\
 &= \frac{C_1}{r^2} + 2C_2 - 2(C_3 + 3C_4 r^{-4} + 2C_6 r^2) \cos 2\theta \tag{61}
 \end{aligned}$$

$$\sigma_\theta = \frac{\partial^2 F}{\partial r^2} = -C_1 r^{-2} + 2C_2 + (2C_3 + 6C_4 r^{-4} + 12C_5 r^2) \cos 2\theta \tag{62}$$

$$\begin{aligned}
 \tau_{r\theta} &= -\frac{\partial}{\partial r} \left( \frac{1}{r} \frac{\partial F}{\partial \theta} \right) = -\frac{1}{r} \left\{ (C_3 r + C_4 r^{-3} + C_5 r^3 + C_6 r^{-1})(-2 \sin 2\theta) \right\} \\
 &= 2(C_3 - 3C_4 r^{-4} + 3C_5 r^2 - C_6 r^{-2}) \sin 2\theta \tag{63}
 \end{aligned}$$

以上の式を(56)を満たすか  $\Rightarrow$   $r=1$  は

$$C_2 = \frac{\sigma_0}{4}, \quad C_3 = -\frac{\sigma_0}{4}, \quad C_5 = 0 \tag{64}$$

(57)より

$$C_1 + 2C_2 = 0 \quad \Leftrightarrow \quad C_1 = -\frac{\sigma_0 a^2}{2}$$

$$C_3 + 3C_4 a^{-4} + 2C_6 a^{-2} = 0 \quad \Leftrightarrow \quad 3C_4 a^{-4} + 2C_6 a^{-2} = \frac{\sigma_0}{4}$$

$$C_3 - 3C_3 a^{-4} + \underbrace{3C_5 a^2}_{!!} - C_6 a^{-2} = 0 \quad \Leftrightarrow \quad 3C_4 a^{-4} + C_6 a^{-2} = -\frac{\sigma_0}{4}$$

つまり

$$C_4 = -\frac{\sigma_0 a^4}{4}, \quad C_6 = \frac{\sigma_0 a^2}{2} \tag{65}$$

$$\left. \begin{aligned}
 \sigma_r &= \frac{\sigma_0}{2} \left(1 - \frac{a^2}{r^2}\right) + \frac{\sigma_0}{2} \left(1 - 4 \frac{a^2}{r^2} + 3 \frac{a^4}{r^4}\right) \cos 2\theta \\
 \sigma_\theta &= \frac{\sigma_0}{2} \left(1 + \frac{a^2}{r^2}\right) - \frac{\sigma_0}{2} \left(1 + 3 \frac{a^4}{r^4}\right) \cos 2\theta \\
 \tau_{r\theta} &= -\frac{\sigma_0}{2} \left(1 + 2 \frac{a^2}{r^2} - 3 \frac{a^4}{r^4}\right) \sin 2\theta
 \end{aligned} \right\} \quad (66)$$

让  $\sigma_r = \sigma_\theta = 0$  时  $r = a$  时

$$\sigma_r = \tau_{r\theta} = 0, \quad \sigma_\theta = \sigma_0 (1 - 2 \cos 2\theta) \quad (67)$$

$$\theta = \frac{\pi}{2}, \frac{3}{2}\pi \text{ 时 } \sigma_\theta = 3\sigma_0, \quad \theta = 0, \pi \text{ 时 } \sigma_\theta = -\sigma_0$$