

德島大学工学部 正員 小田英一
同 工業応用 正員 山上祐男

1. 王之式

水平な地表面を有する地山に、主として垂直塑性体で、著者著者等により、この重り式作用しつつある。図-1 半無限体、地山中の円形トネルを掘削した際の、応力平衡条件式と降伏条件式より、特性連立偏微分方程式を導き、物理的、特性曲線が二つ現れる。双曲型偏微分方程式より結果、塑性運動導入して解く。トンネル周縁上、境界条件の外へは、 σ を求める。この方法正用され、近代的逐次法である。トンネル周縁上に現れる形状を用いてし、山と応力分布を求める。

2. 特性連立偏微分方程式

図-1、図-2 と幾何学的関係なく、P 等は σ の二元形を考えた応力平衡条件式と、極座標表示すれば

$$\frac{\partial \sigma}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_r}{\partial \theta} + \frac{1}{r} (\sigma_r - \sigma_\theta) = -\omega \cos \theta, \quad \frac{\partial \sigma_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma}{\partial \theta} + 2 \frac{\sigma_r}{r} = \omega \sin \theta \quad \dots \dots \dots (1)$$

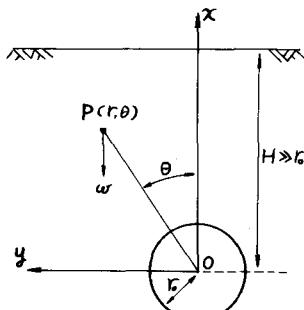


図-1

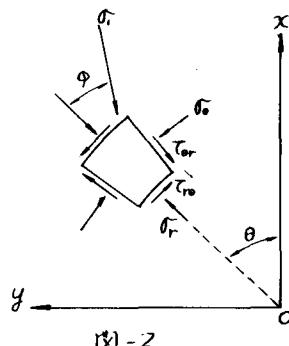


図-2

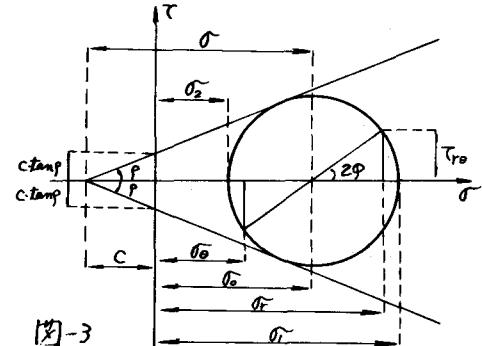


図-3

- 方 降伏条件式は、図-3 で τ_{ro} と σ の関係式

$$\begin{aligned} \sigma_r &= \sigma (1 + \sin^2 \phi \cos 2\phi) - c, \quad \sigma_\theta = \sigma (1 - \sin^2 \phi \cos 2\phi) - c \\ \tau_{ro} &= \sigma \cdot \sin \phi \cdot \sin 2\phi \end{aligned} \quad \left. \right\} \quad \dots \dots \dots (2)$$

ここで ϕ : 最大主応力方向と半径方向との角 (R.O. と一致), β : 内角 $\angle \alpha$ の前

八: 図-3 の α と $\beta + \alpha$ (R.O. の関数)

∴ (2) 式と (1) 式を組み立てる

$$\begin{aligned} (1 + \sin^2 \phi \cos 2\phi) \frac{\partial \sigma}{\partial r} + \frac{\sin^2 \phi \cos 2\phi}{r} \frac{\partial \sigma}{\partial \theta} - 2\sigma \cdot \sin^2 \phi \cos 2\phi \frac{\partial \sigma}{\partial r} + \frac{2\sigma \cdot \sin^2 \phi \cos 2\phi}{r} \frac{\partial \sigma}{\partial \theta} \\ + \frac{2\sigma \cdot \sin^2 \phi \cos 2\phi}{r} + \omega \cos \theta = 0 \end{aligned} \quad \left. \right\} \quad \dots \dots \dots (3)$$

$$\begin{aligned} \sin^2 \phi \cos 2\phi \frac{\partial \sigma}{\partial r} + \frac{1 - \sin^2 \phi \cos 2\phi}{r} \frac{\partial \sigma}{\partial \theta} + 2\sigma \cdot \sin^2 \phi \cos 2\phi \frac{\partial \sigma}{\partial r} + \frac{2\sigma \cdot \sin^2 \phi \cos 2\phi}{r} \frac{\partial \sigma}{\partial \theta} \\ + \frac{2\sigma \cdot \sin^2 \phi \cos 2\phi}{r} - \omega \sin \theta = 0 \end{aligned} \quad \left. \right\} \quad \dots \dots \dots (3)$$

円筒曲線偏微分方程式の元で、特性論によれば、上記の連立方程式を解く = 6 つ、すなはち連立偏微分方程式を解く = 6 つ、すなはち 6 つある。ただし、式中の α, β, γ は特徴変数である。

$$\left. \begin{aligned} C_+ - \text{曲線} : & \frac{\partial \theta}{\partial x} = \frac{1}{r} \cdot \tan \left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) + \phi \frac{\partial r}{\partial x} \\ C - \text{曲線} : & \frac{\partial \theta}{\partial y} = \frac{1}{r} \cdot \tan \left(-\left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) + \phi \right) \frac{\partial r}{\partial y} \\ F_+ - \text{曲線} : & \cos^2 \frac{\partial r}{\partial x} + R \cdot \sin^2 \frac{\partial \theta}{\partial x} + \{ 2R \cdot \sin \varphi \cdot \sin 2\phi - R \cdot w / \sin \theta + \sin \varphi \cdot \\ & \sin(\varphi + \theta) \} \frac{\partial \theta}{\partial x} - \left(\frac{2R \cdot \sin \varphi}{r} \cdot (\sin \varphi - \cos 2\phi) - w / \cos \theta - \sin \varphi \cdot \right. \\ & \left. \cos(\varphi + \theta) \right) \frac{\partial r}{\partial x} = 0 \\ F - \text{曲線} : & \cos^2 \frac{\partial r}{\partial y} - R \cdot \sin^2 \frac{\partial \theta}{\partial y} + \{ 2R \cdot \sin \varphi \cdot \sin 2\phi - R \cdot w / \sin \theta + \sin \varphi \cdot \\ & \sin(\varphi + \theta) \} \frac{\partial \theta}{\partial y} - \left(\frac{2R \cdot \sin \varphi}{r} \cdot (\sin \varphi - \cos 2\phi) - w / \cos \theta - \sin \varphi \cdot \right. \\ & \left. \cos(\varphi + \theta) \right) \frac{\partial r}{\partial y} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (4)$$

上式の C_+ -曲線、 C -曲線は平面角 (R, θ) に対する α の θ と β の θ との線を表す。また、
 F_+ -曲線、 F -曲線は平面角 (α, ϕ) に対する α の ϕ と β の ϕ との線を表す。両者は共に直角に交差する。

3. 斜傾斜角と主方向角

円柱上では、直角座標系 (x, y) と平行である。
 $\lambda = -\tan \varphi \cdot \tan \left(\frac{\pi}{4} + \frac{\theta}{2} \right) + C$ (図-4 参照)、
境界条件として C_+ 、 C -曲線 (直線) が直角座標 (R, θ)、 M 点、 N 点 (α, ϕ) を通る。図-4 と (4) 式と (1) と
直角座標法によると求められるが、図-5 によると、 L は
1 線の交点である。 M 点、 N 点 (α, ϕ) の値が既知である。以下は
 MN の値と L の値を求める。また、 MN の α と ϕ が L である。

MN は L の直角座標 (R_{mn}, θ_{mn}) である。

$$\begin{aligned} \gamma_{mn} &= \frac{(G_2 - G_1) \cdot \theta_{mn} + H_2 - H_1}{F_1 - F_2}, \quad \theta_{mn} = \frac{-B \pm \sqrt{B^2 - 4C}}{2A} \\ \therefore \gamma_{mn} &= \frac{\frac{\partial \alpha}{\partial z} + \tan \left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) \cdot \varphi_{mn}}{F_1 - F_2}, \quad G_1 = -\frac{R_{mn}}{z} \\ F_1 &= \frac{\partial \alpha}{\partial z} + \tan \left(-\left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) + \varphi_{mn} \right), \quad G_2 = -\frac{R_{mn}}{z} \\ F_2 &= \frac{\partial \alpha}{\partial z} + \tan \left(-\left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) + \varphi_{mn} \right), \quad G_2 = -\frac{R_{mn}}{z} \\ H_1 &= R_{mn} \left(\frac{\partial \alpha}{\partial z} - \tan \left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) + \varphi_{mn} \right) \\ H_2 &= R_{mn} \left(\frac{\partial \alpha}{\partial z} - \tan \left(-\left(\frac{\pi}{4} - \frac{\varphi}{2} \right) + \varphi_{mn} \right) \right) \\ A &= -\frac{1}{z} (G_2 - G_1)^2 \end{aligned}$$

$$B = (F_1 G_2 - F_2 G_1) / (G_2 - G_1) - \frac{1}{z} (G_2 - G_1) (H_2 - H_1), \quad C = (F_1 G_2 - F_2 G_1) (H_2 - H_1) / (G_2 - G_1)$$

また、 MN は L の直角座標 (α, ϕ_{mn}) である。

$$\begin{aligned} \gamma_{mn} &= \frac{(R_2 Q_2 - R_1 Q_1) \cdot \phi_{mn} + S_2 Q_1 - S_1 Q_2}{P_1 Q_2 - P_2 Q_1}, \quad \phi_{mn} = \frac{-E \pm \sqrt{E^2 - 4DF}}{2D} \\ \therefore \gamma_{mn} &= \frac{\omega \frac{\partial \varphi}{\partial z} - \frac{\sin 2\varphi}{z} \cdot \varphi_{mn} + \sin \varphi \cdot \sin 2\varphi_{mn} \cdot (\theta_{mn} - \phi_{mn}) - \frac{2 \sin \varphi}{R_{mn} + R_{mm}} \cdot (\sin \varphi - \cos 2\varphi_{mn}) \cdot (R_{mn} - R_{mm})}{P_1 Q_2 - P_2 Q_1} \\ Q_1 &= \frac{\sin 2\varphi}{z}, \quad R_1 = \frac{1}{z} R_{mn} \cdot \sin 2\varphi, \quad S_1 = -R_{mn} \cdot \omega \frac{\partial \varphi}{\partial z} - \frac{R_{mn}}{z} R_{mm} \cdot \sin 2\varphi + (R_{mn} \cdot \sin \varphi \cdot \sin 2\varphi_{mn} \\ & - \omega \frac{R_{mn} + R_{mm}}{z} \cdot \sin \frac{\theta_{mn} + \theta_{mm}}{2} + \sin \varphi \cdot \sin(\varphi_{mn} + \frac{\theta_{mn} + \theta_{mm}}{2})) \cdot (R_{mn} - \theta_{mn}) - \left(\frac{2 R_{mn} \cdot \sin \varphi}{R_{mn} + R_{mm}} \right) (\sin \varphi - \end{aligned}$$

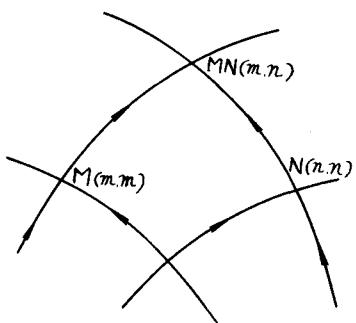
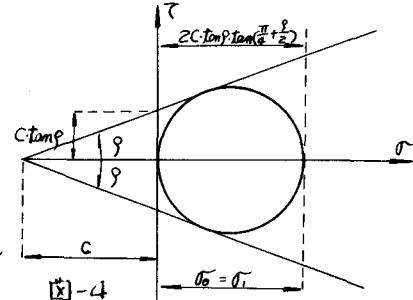


図-5

$$\cos 2\varphi_{mn}) - \omega / \cos \frac{\theta_{mn} + \theta_{nn}}{2} - \sin \varphi \cdot \cos(\varphi_{mn} + \frac{\theta_{mn} + \theta_{nn}}{2})] \cdot (r_{mn} - r_{nn})$$

$$P_2 = \omega^2 + \frac{\sin 2\varphi}{2} \cdot f_{nn} + \sin \varphi \cdot \sin 2\varphi_{nn} \cdot (\theta_{mn} - \theta_{nn}) - \frac{2 \cdot \sin \varphi}{r_{mn} + r_{nn}} (\sin \varphi - \cos 2\varphi_{nn}) \cdot (r_{mn} - r_{nn})$$

$$Q_2 = -\frac{1}{2} \sin 2\varphi, \quad R_2 = \frac{1}{2} \cdot \theta_{nn} \cdot \sin 2\varphi, \quad S_2 = -f_{nn} \cdot \cos^2 \varphi + \frac{\theta_{nn} \cdot f_{nn}}{2} \cdot \sin 2\varphi + (\theta_{nn} \cdot \sin \varphi \cdot \sin 2\varphi_{nn} - \omega \frac{r_{nn} + r_{mn}}{2} \{ \sin \frac{\theta_{mn} + \theta_{nn}}{2} + \sin \varphi \cdot \sin(\varphi_{mn} + \frac{\theta_{mn} + \theta_{nn}}{2}) \}) \cdot (\theta_{mn} - \theta_{nn}) - \left(\frac{2 \theta_{nn}}{r_{mn} + r_{nn}} \cdot (\sin \varphi - \cos 2\varphi_{nn}) - \omega / \cos \frac{\theta_{mn} + \theta_{nn}}{2} \cdot \sin \varphi \cdot \cos(\varphi_{mn} + \frac{\theta_{mn} + \theta_{nn}}{2}) \right) \cdot (r_{mn} - r_{nn})$$

$$D = (Q_1 R_2 - Q_2 R_1)^2, \quad E = (P_1 R_2 - R_1 P_2) (R_1 Q_2 - R_2 Q_1) + (Q_1 R_2 - Q_2 R_1) (S_2 Q_1 - S_1 Q_2)$$

$$F = (P_1 R_2 - R_1 P_2) (S_2 Q_1 - S_1 Q_2) + (P_1 Q_2 - P_2 Q_1) (S_1 R_2 - S_2 R_1)$$

4. 計算方法

まず、トネル周辺地山の全領域が塑性域がらずを仮定し、トネル周辺移動土量の計算式を整理する。実際の計算では、電子計算機-TOSBAC3400-の容量の関係で16分割して、この分割数を増やす程、精度はほとんど変わらない（誤差は±1%）。各等分点から出る2本の、C+、C-二つの交線の座標、不透水性の点での(a, q)の組と貫通の方法を示す。次に、地山の強度分布を示す図形で、トネル周辺に応じて求めた理論式(H. Schmidtの理論)によると、二つの線の交点で、ある一定の強度となる。強度が一定となる位置を(τ, q)とする。τとqは、(τ, q)を用いて、上式の塑性論、強度論による二つの線の切片、せき断面(C_c)_{pl}、(C_c)_{eq}と比較して、上側に塑性域、塑性域境界上に立ぐわざを假定して、法と併用した。

5. 計算例、および考察

水平地表面よりトネル中心までの深さ H = 10.0"

トネル半径 R₀ = 3.0"

地山上土の重量密度 ω = 2.5 t/m³

・ 粘着力 c · tan φ = 0.375 kg/cm²

ボアソン比 μ = 0.20

$$c \cdot \tan \varphi = 0.375 \text{ kg/cm}^2$$

に對しつて、内部マサマサ角φ: 15°, 25°, 33°50'.

40° の場合について、電子計算機 TOSBAC3400 を利用して

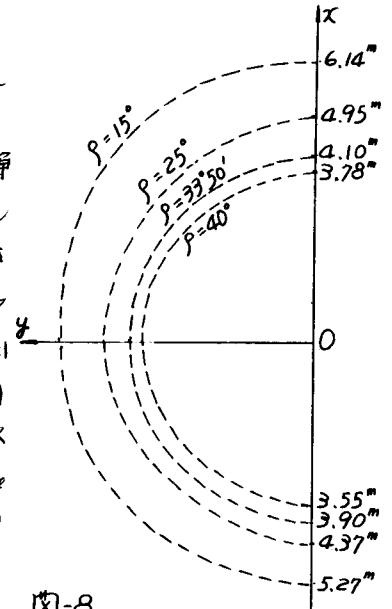
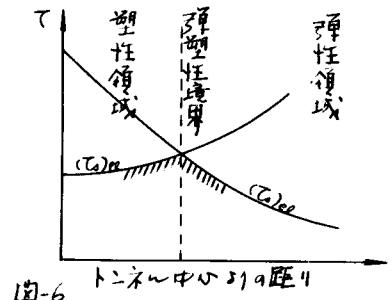
2. 計算を行ふ。図-7は結果を整理し、内部マサマサ角φ: 25°, 33°50', 40° の場合、首筋の位置に対する強度分布の塑性境界の形状と、トネルの左半断面について、プロットしたものである。図-7によると、斜線を除く部分が塑性領域、山上の外側が強度領域である。また、図-7とは、山頂部（内部マサマサ角φ=40°）に対する塑性境界の形状を比較したものであつて、これらと同一断面上に画いてある。これによると、内部マサマサ角φが減少するにつれて、塑性領域はしばしば増大していく。つまり、トネル上方が小さい最大、下部が最小となる。〔重ねの影響-6〕

参考文献

参考文献

1). 大井鉄郎：応用弾塑性力学論 筑波書店 1951

2). 第五回土壤工学研究会講演概要集 p577~584



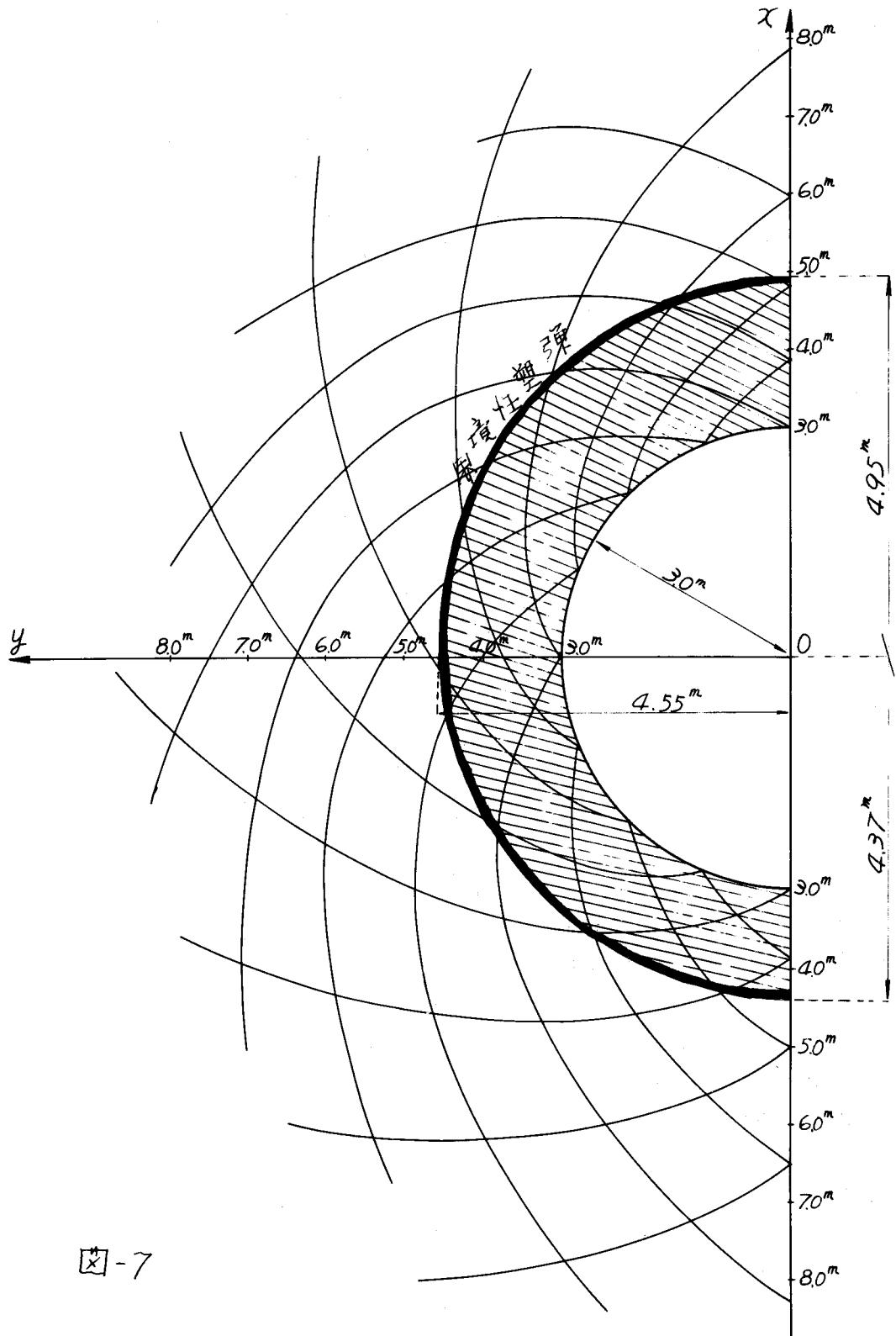


図-7