



UNIVERSIDAD COMPLUTENSE DE MADRID

FACULTAD DE CIENCIAS GEOLÓGICAS

MECÁNICA DE ROCAS

TEMA X

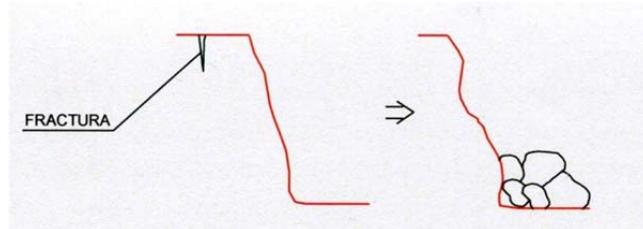
PLASTICIDAD Y ROTURA

Francisco J. Castanedo Navarro

Ingeniero de Caminos

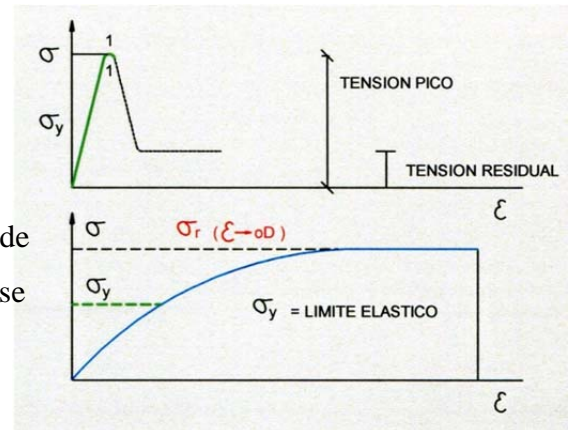
UCM

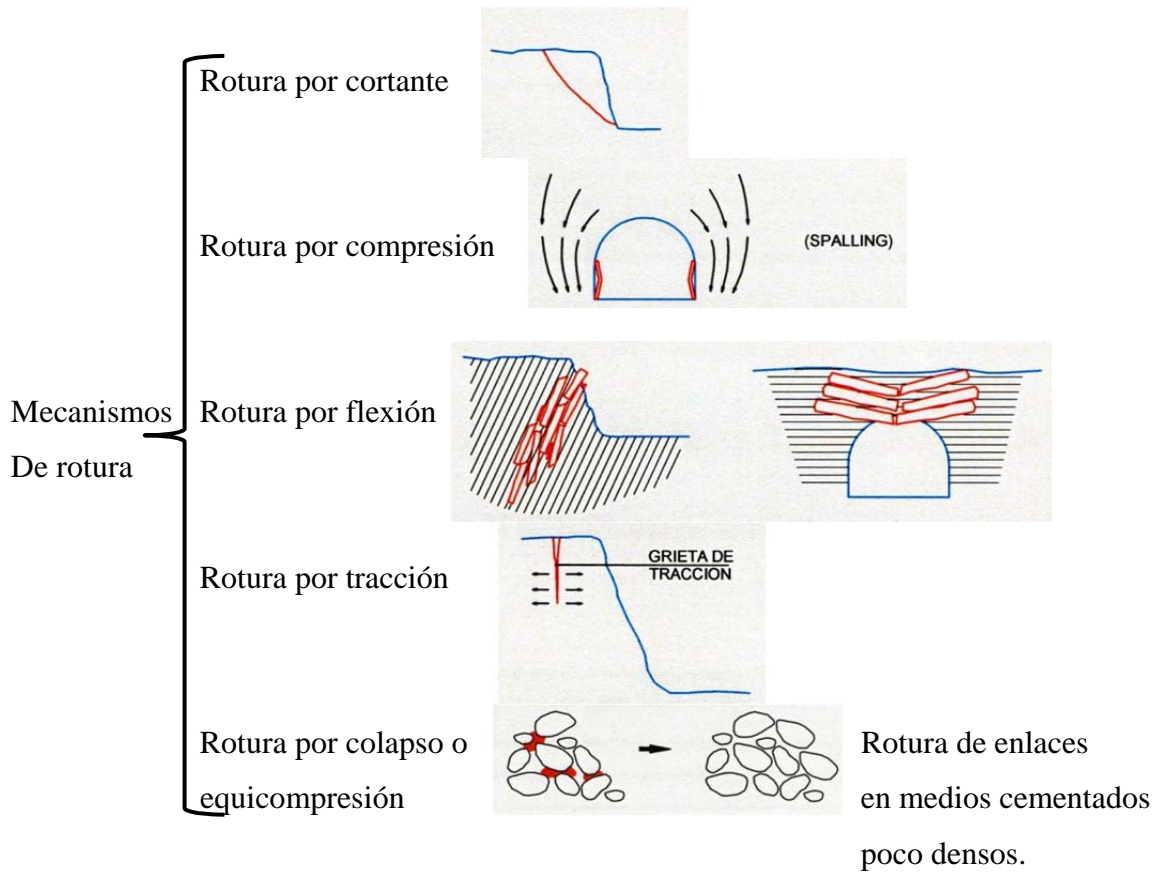
- Se entiende por “**rotura**” cuando el sólido no puede soportar las cargas actuantes, con lo que se disgrega el mismo y pasa parte de la energía de deformación a energía de movimiento.



“**Fractura**” es la formación de planos de separación en la roca.

Rotura {
 Frágil: Se alcanza un umbral, y pasado éste se pierde la resistencia.
 Dúctil: Superado el umbral, el incremento de deformaciones es tanto mayor cuanto más se supere el citado umbral





- Se entiende por “**plastificación**” cuando el sólido alcanza deformaciones no recuperables.

Desde el punto de vista teórico se deben abordar igual “**rotura**” y “**plastificación**”. DENOMINÁNDOLO EN GENERAL COMO “**CRITERIO DE ROTURA**”.

CRITERIO DE ROTURA

Función escalar en el espacio de tensiones que indica el umbral de un operador a partir del cual no es aplicable el criterio elástico.

$$\text{Operador} \quad \int (\sigma_{ij}) \leq 0$$

Superficie de fluencia= Superficie de rotura.

Se denomina F.

Campo de velocidades o ley de fluencia

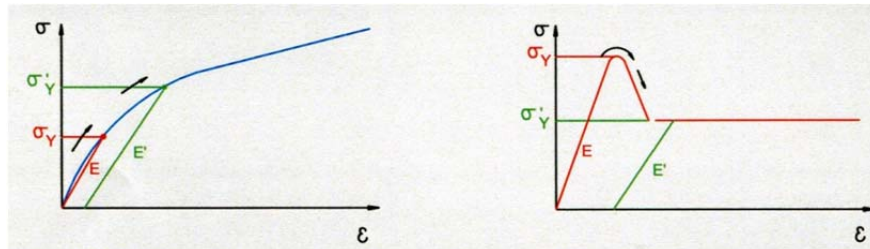
Indica la dirección y magnitud de las deformaciones plásticas que no pueden determinarse por el método elástico.

Ley de fluencia- **Función vectorial que relaciona** { Incremento de deformaciones con tiempo
Gradiente de: Función escalar isotropa
adimensional denominada potencial plástico.

Se denomina G o Q

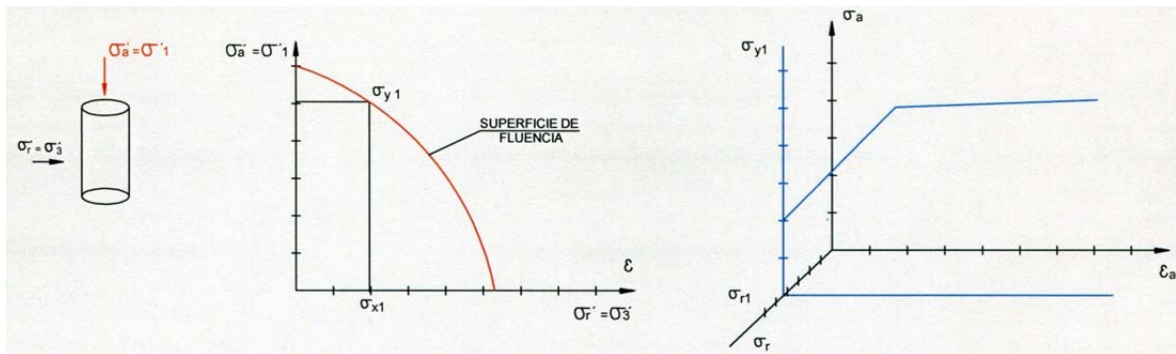
Criterio de rigidización o reblandecimiento

Al producirse deformaciones plásticas se modifican los parámetros elásticos y el criterio de rotura.



ROTURA { -Criterio de rotura
-Ley de fluencia
-Criterio de rigidización

Superficie de fluencia



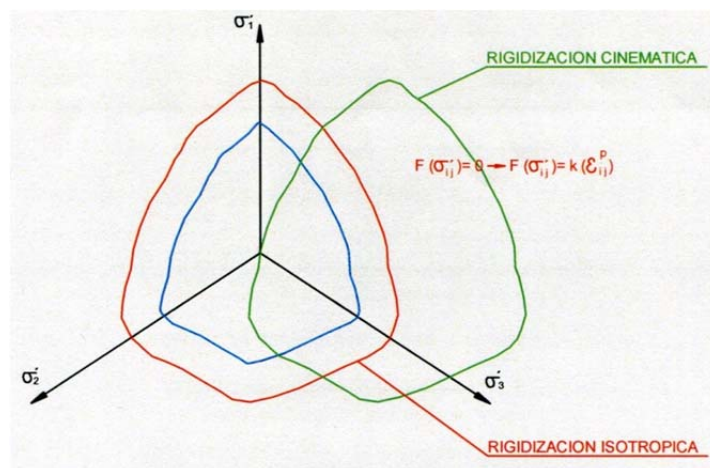
Criterio de rigidización

Se asume que la deformación total puede descomponerse en dos componentes, **Elástica y Plástica**.

$$d\varepsilon_{ij} = d\varepsilon_{ij}^e + d\varepsilon_{ij}^p$$

El criterio de rotura considerando rigidización puede representarse:

$$F(\sigma'_{ij}, \varepsilon_{ij}^p) = 0 \rightarrow \text{Dependencia del criterio de las deformaciones plásticas}$$



Si $k(\varepsilon_{ij}^p)$ función de trabajo plástico \rightarrow modelos rigidizables por trabajo "work – hardening"

$$\text{Trabajo plástico} \quad \sum \sigma'_{ij} \times \varepsilon_{ij}^p$$

Si $k(\varepsilon_{ij}^p)$ función escalada de deformaciones \rightarrow "Strain - hardening"

Para un material perfectamente plastico $k(\varepsilon_{ij}^p) = 0$

En el caso de material rigidizable debe cumplirse **que no hay incrementos de deformación** para carga neutra:

Esta condición se satisface si:

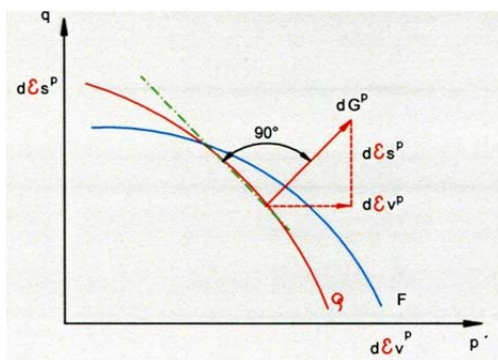
$$d\varepsilon_{ij}^p = \lambda_{ij} \times dF$$

λ_{ij} = Tensor simétrico depende $\left\{ \begin{array}{l} \text{Tensiones (no de sus incrementos)} \\ \text{Historia de tensiones} \end{array} \right.$

Los componentes de este tensor pueden expresarse:

$$\lambda_{ij} = h \frac{\partial G}{\partial \sigma'_{ij}} \Rightarrow d\varepsilon_{ij}^p = h \frac{\partial G}{\partial \sigma'_{ij}} \times dF$$

Vector $\varepsilon_{ij}^p \perp a \ G = 0$ en el punto de intersección con $\sigma'_{ij} \rightarrow$ Ley de fluencia



Si $h \Leftrightarrow$ Influencia historia de tensiones

G función de tensiones

POTENCIAL PLÁSTICO

Si $F = G$

Caso de **Fluencia Asociada**

Si $F \neq G$

Fluencia no Asociada

Ley de normalidad

Postulados de estabilidad de Druker (1959)

Durante la aplicación de cargas, el trabajo realizado por acciones externas es positivo.

$$d\sigma'_{ij}(d\varepsilon_{ij}^e + d\varepsilon_{ij}^p) \geq 0 \quad [1]$$

El trabajo plástico en un ciclo de carga es cero o positivo.

$$d\sigma'_{ij} \times d\varepsilon_{ij}^p \geq 0 \quad [2]$$

De [1] la superficie de fluencia debe ser convexa.

De [2] el vector incremento de deformación plástica es \perp a superficie de fluencia.

Si consideramos:

$$\dot{\sigma}, \dot{\varepsilon} = d\sigma \text{ y } d\varepsilon = \Delta\sigma \text{ y } \Delta\varepsilon$$

$$\dot{\varepsilon} = \dot{\varepsilon}^e + \dot{\varepsilon}^p \Rightarrow \dot{\sigma} = D^e : (\dot{\varepsilon} - \dot{\varepsilon}^p) \quad (: \text{Producto matricial})$$

D^e : Tensor elástico

a: Vector \perp a la línea de fluencia

$$a = \frac{\partial F}{\partial \sigma}$$

r: vector \perp al potencial plástico G

$$r = \frac{\partial G}{\partial \sigma}$$

Para plasticidad asociada

$$a=r$$

$$F=G$$

VALOR DE LA DEFORMACIÓN PLÁSTICA

$$\text{Si } F = F(\sigma, q) \Rightarrow \dot{F} = \frac{\partial F}{\partial \sigma} : \dot{\sigma} + \frac{\partial F}{\partial q} : \dot{q} = a : D^e : (\dot{\varepsilon} - \dot{\varepsilon}^p) + \frac{\partial F}{\partial q} : \dot{q}$$

$$\text{Pero } \dot{\varepsilon}^p = d\lambda \times r(\sigma, q)$$

$d\lambda$: Escalar que define amplitud

r: Vector que describe la dirección

$$\dot{F} = a : D^e : (\dot{\epsilon} - d\lambda x r) + \frac{\partial F}{\partial q} : d\lambda h = 0 \Rightarrow \text{ya que las tensiones se mantienen}$$

dentro de la superficie de fluencia durante la deformación plástica.

El segundo sumando corresponde a considerar una ley de endurecimiento del tipo:

$$\dot{q} = d\lambda h(\sigma, q) \rightarrow h: \text{función de endurecimiento}$$

En todos los casos λ : magnitud de la deformación plástica

Luego de la igualdad anterior:

$$d\lambda = \frac{a : D^e : \dot{\epsilon}}{(a : D^e : r) - \frac{\partial F}{\partial q} : h}$$

La matriz o tensor elastoplástico será:

$$\dot{\sigma} = D^e : (\dot{\epsilon} - \dot{\epsilon}^p) = D^e : (\dot{\epsilon} - d\lambda x r) = D^e \left[\dot{\epsilon} - r \frac{a : D^e : \dot{\epsilon}}{(a : D^e : r) - \frac{\partial F}{\partial q} : h} \right] = D^{ep} : \dot{\epsilon}$$

En caso de elastoplasticidad perfecta sin ley de endurecimiento (h=0)

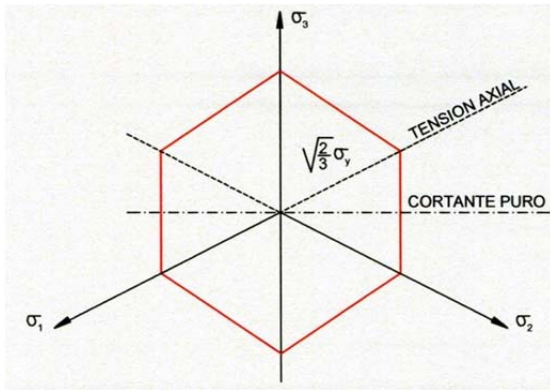
$$D^{ep} = \left[D^e - \frac{D^e : r : a : D^e}{a : D^e : r} \right] \quad \text{Sí } a \neq r \text{ Matriz no simétrica}$$

CRITERIOS DE ROTURA

Criterio de Tresca

Limita el cortante

$$\sigma_1 - \sigma_3 \leq \sigma_y \quad \sigma_y: \text{Tensión de rotura}$$



$$F(\sigma) = \sigma_1 - \sigma_3 - \sigma_y$$

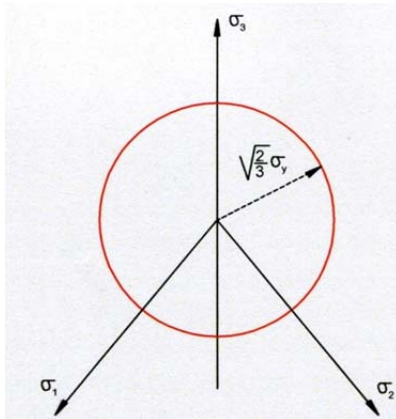
Dominio elástico

$$F(\sigma) \geq 0$$

$$\sigma_1 - \sigma_3 - \sigma_y < 0$$

Criterio de Von Mises

$$\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1\sigma_2 - \sigma_1\sigma_3 - \sigma_2\sigma_3 \leq \sigma_y^2 \Leftrightarrow I_1^2 - 3I_2 \leq \sigma_y^2$$



$$F(\sigma) = I_1^2 - 2I_2 - \sigma_y^2$$

Dominio elástico

$$\sigma_y^2 - I_1^2 + 2I_2 > 0$$

Recordamos:

I_1, I_2, I_3 : Invariantes tensor de tensiones

J_2, J_3 : Invariantes tensor desviador

$$J_2 = \frac{1}{3}I_1^2 - I_2$$

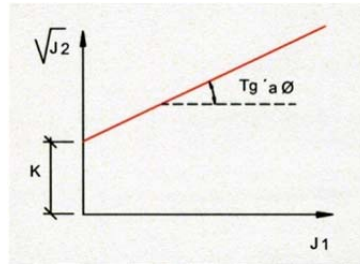
$$J_3 = \frac{2}{27}I_1^3 - \frac{1}{3}I_1I_2 + I_3 = I_3 - I_2 x p + 2p^3$$

$$\text{Siendo } p = \frac{I_1}{3}$$

CRITERIO DE DRUCKER - PRAGER

Superficie de fluencia

$$f(\sigma) = a_{\phi} I_1 + \sqrt{J_2} - k = 0$$



a_{ϕ} , k : Propiedades del material

(Para $a_{\phi}=0 \rightarrow$ Criterio de Von Mises)

Ley de fluencia

Para plasticidad asociada $r \cong a$

$$a_{ij} = a_{\phi} \delta_{ij} + \frac{1}{2\sqrt{J_2}} S_{ij} = \frac{\partial F}{\partial \sigma}$$

δ_{ij} : Delta de Dirac. $S_{ij}=1$ $S_{ij}=0$

$S_{ij} = \tau_{xy}$

Para plasticidad no asociada, suponemos una superficie del potencial plástico del tipo:

$$\frac{\partial G}{\partial \sigma} = r \rightarrow r_{ij} = \frac{\partial G}{\partial \sigma_{ij}} = a_{\psi} \delta_{ij} + \frac{1}{2\sqrt{J_2}} x S_{ij}$$

Esta ley es asociada en la componente desviadora y no asociada en la volumétrica ($a_{\psi} \neq a_{\phi}$)

Limitación de tracciones

Puede establecerse en conjunción con criterios Drucker – Prager

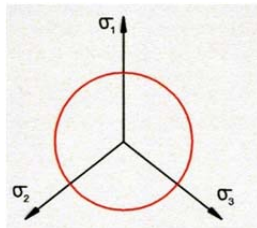
$I_1 \leq I_{1r}$ Para tensión tangencial s nula

$$\frac{q}{p} = -\frac{3\sqrt{3}J_2}{I_1} \leq 3 \text{ Se limita al valor de compresión uniaxial}$$

Ley de fluencia $F(\sigma) = \frac{1}{\sqrt{3}}I_1 + \sqrt{J_2} - \frac{1}{\sqrt{3}}I_{1T} = 0$

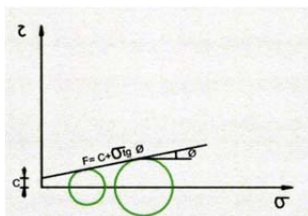
Para plasticidad asociada $r_{ij} = a_{ij} = \frac{1}{\sqrt{3}}\delta_{ij} + \frac{1}{2\sqrt{J_2}}S_{ij}$

Intersección de criterio Drucker – Prager con plano desviador da un cono



CRITERIO DE MOHR-COULOMB

Establecido por Mohr (1000) – Coulomb (1773)



C: Cohesión

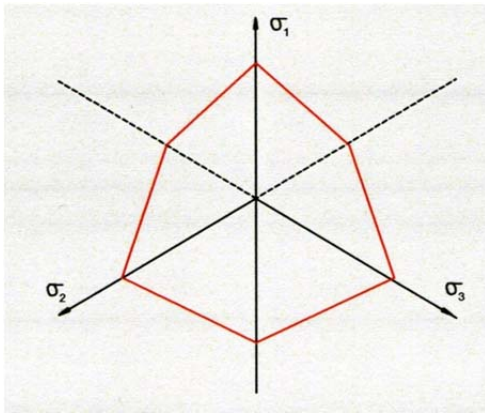
ϕ : Ángulo de rozamiento interno

En función de las tensiones principales:

$$\sigma_1 - \sigma_3 - (\sigma_1 + \sigma_3)\sin\phi - 2c \cos\phi = 0$$

Intersección con plano desviador da un hexágono irregular

En plano desviador (Octaédrico)



Si se considera $\sigma_3 = 0$ (compresión uniaxial)

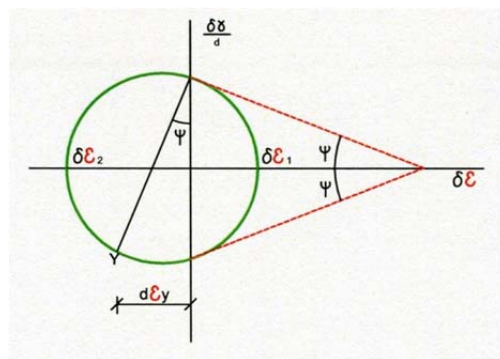
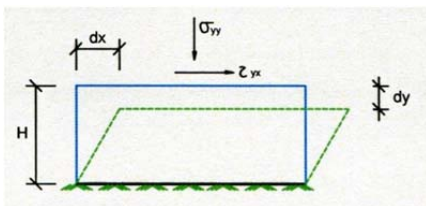
$$\sigma_c = \frac{2c \cos\phi}{1 - \sin\phi}$$

y la resistencia a tracción en extensión uniaxial

$$\sigma_T = \frac{2c \cos\phi}{1 + \sin\phi}$$

Dilatancia

Las deformaciones plásticas se desarrollan con un incremento de volumen \Leftrightarrow Dilatancia



Las deformaciones son:

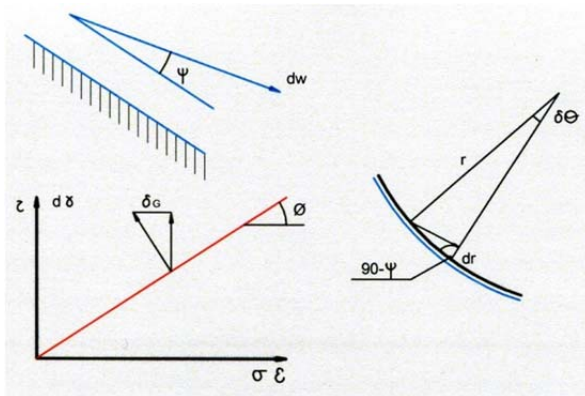
$$d\epsilon_y = \frac{d\epsilon_y}{H} \quad d\gamma_{xy} = \frac{d_x}{H}$$

Pero por la geometría del círculo de Mohr en el plano de acortamiento nulo:

$$tg\Psi = - \frac{d\epsilon_y}{d\gamma_{xy}} \text{ signo de } \Psi \text{ depende de } d\epsilon_y \text{ o } d_y$$

$$\text{Tambien } \sin\Psi = - \frac{d\epsilon_1 + d\epsilon_3}{d\epsilon_1 - d\epsilon_3}$$

Planos de deslizamiento



$$\frac{dr}{r d\epsilon} = T g \Psi$$

$$r_1 = r_0 \exp(\Delta\theta T g \Psi)$$

Espiral logarítmica o recta si:

$$\Psi=0$$

Sí $\Psi=0 \rightarrow$ rectas o Líneas circulares

En plasticidad asociada $\Psi=0 \rightarrow$ con $\phi=0$ (sin drenaje) Rotura circular

CRITERIO DE HOEK Y BROWN

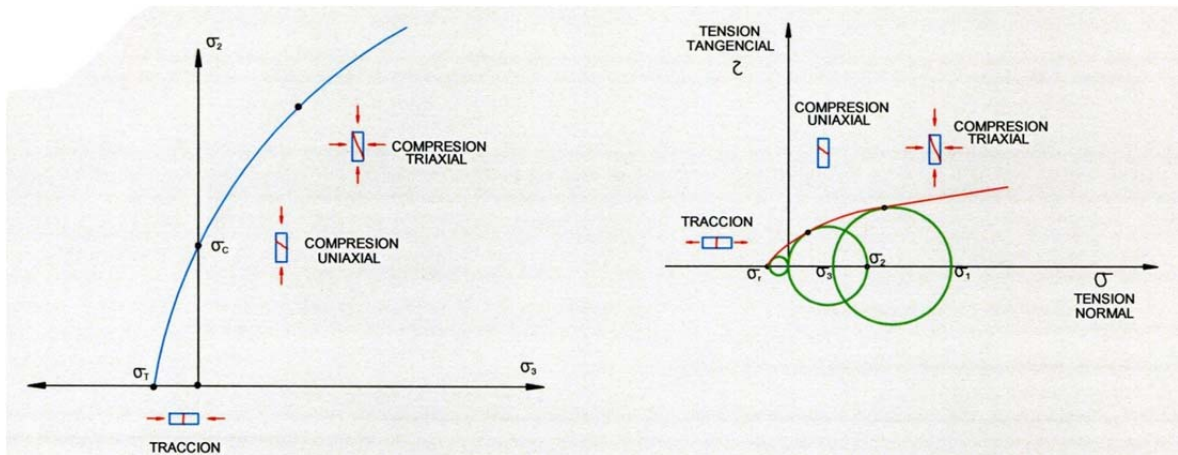
$$\sigma_1 = \sigma_3 + \sqrt{m_i \sigma_{ci} \sigma_3 + \sigma_{ci}^2}$$

σ_{ci} : resistencia compresión matriz rocosa

m: Parámetro de tablas o ensayos

Tambien
$$\frac{\sigma_1}{\sigma_{ci}} = \frac{\sigma_3}{\sigma_{ci}} + \sqrt{m_i \frac{\sigma_3}{\sigma_{ci}} + 1}$$

La resistencia a tracción
$$\sigma_T = \frac{1}{2} \sigma_{ci} \left(m_i - \sqrt{m_i^2 + 4} \right) \quad \sigma_1 = 0 \quad \sigma_3 = \sigma_T$$



$$\tau = A \times \sigma_{ci} \times \left(\frac{\sigma_n - \sigma_{ci}}{\sigma_{ci}} \right)^B$$

A, B: función de m_i

La superficie de fluencia será:

$$F(\sigma) = \left(\frac{\sigma_1 - \sigma_3}{\sigma_{ci}} \right)^2 + m_i \frac{\sigma_3}{\sigma_{ci}} + 1 = 0$$