



═══════════ Maestría en Ingeniería Geotécnica - MIG ═══════════
(Carrera Binacional Argentina - Alemania)

Asignatura ACMIG03:

Comportamiento Mecánico de Suelos

Dr. Juan Pablo Ibañez

juan.pablo.ibanez@ingenieria.uncuyo.edu.ar

+54 261 5796326



═══════ Maestría en Ingeniería Geotécnica - MIG ═══════
(Carrera Binacional Argentina - Alemania)

Resistencia al Corte en Suelos

ACMIG03: Comportamiento Mecánico de Suelos

Dr. Juan Pablo Ibañez

juan.pablo.ibanez@ingenieria.uncuyo.edu.ar

+54 261 5796326

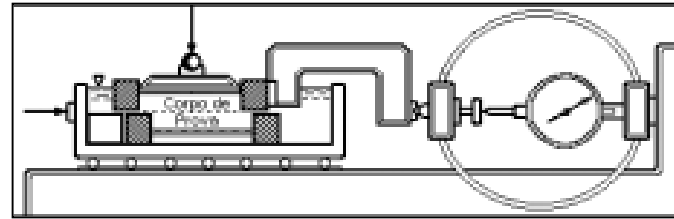
Ensayo de corte directo

- Este ensayo fue utilizado en las primeras mediciones de resistencia de una masa de suelos por **Coulomb** en **1776**.

- Se mide:

- fuerza T ;
- desplazamiento horizontal δ ;
- desplazamiento vertical ΔH ;

- Es conocida la fuerza vertical N ;



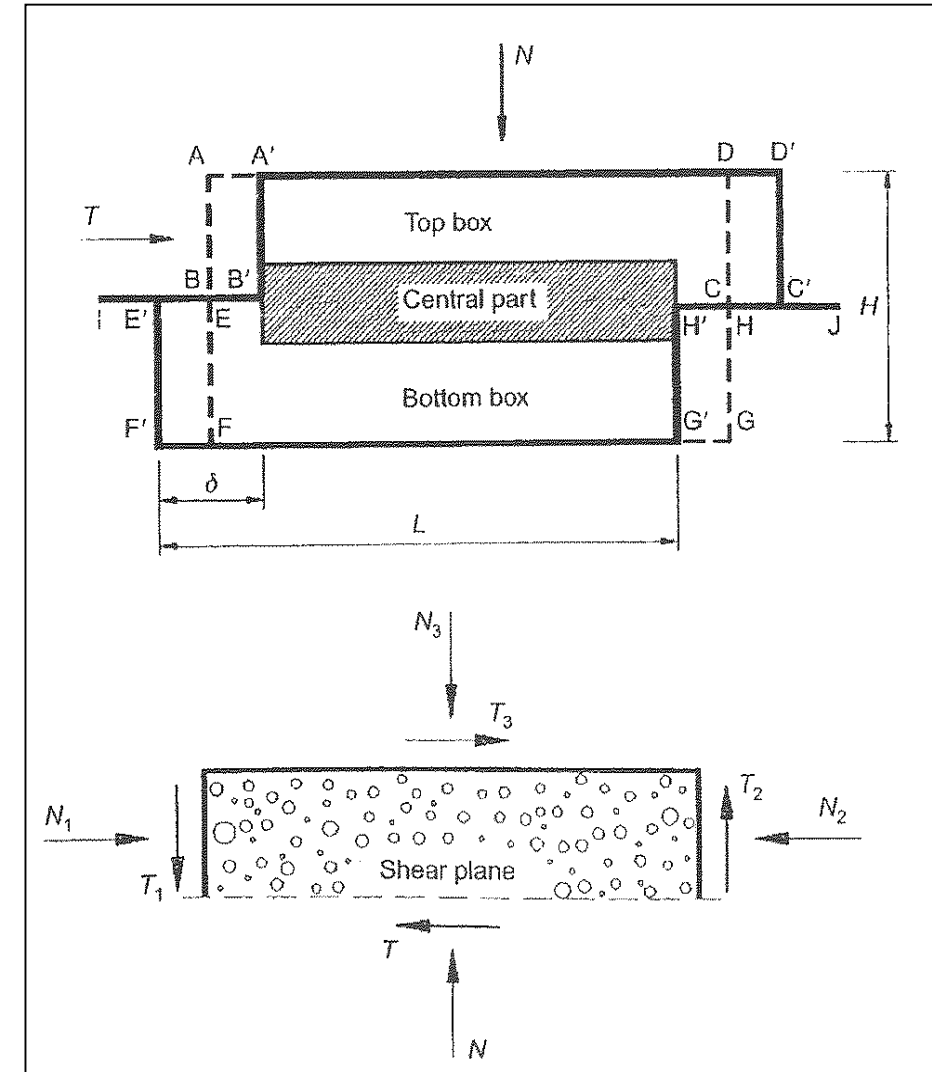
- La caja está separada por la zona media.

- Tiene una placa rígida superior que se apoya directamente en el suelo y es donde se aplica una carga vertical P .

- La parte superior de la caja tiene acoplado un aro medidor que impide el desplazamiento y mide la fuerza horizontal.

- El esfuerzo de corte en la probeta de suelo se induce mediante la imposición de un desplazamiento a velocidad constante de la parte inferior de la caja.

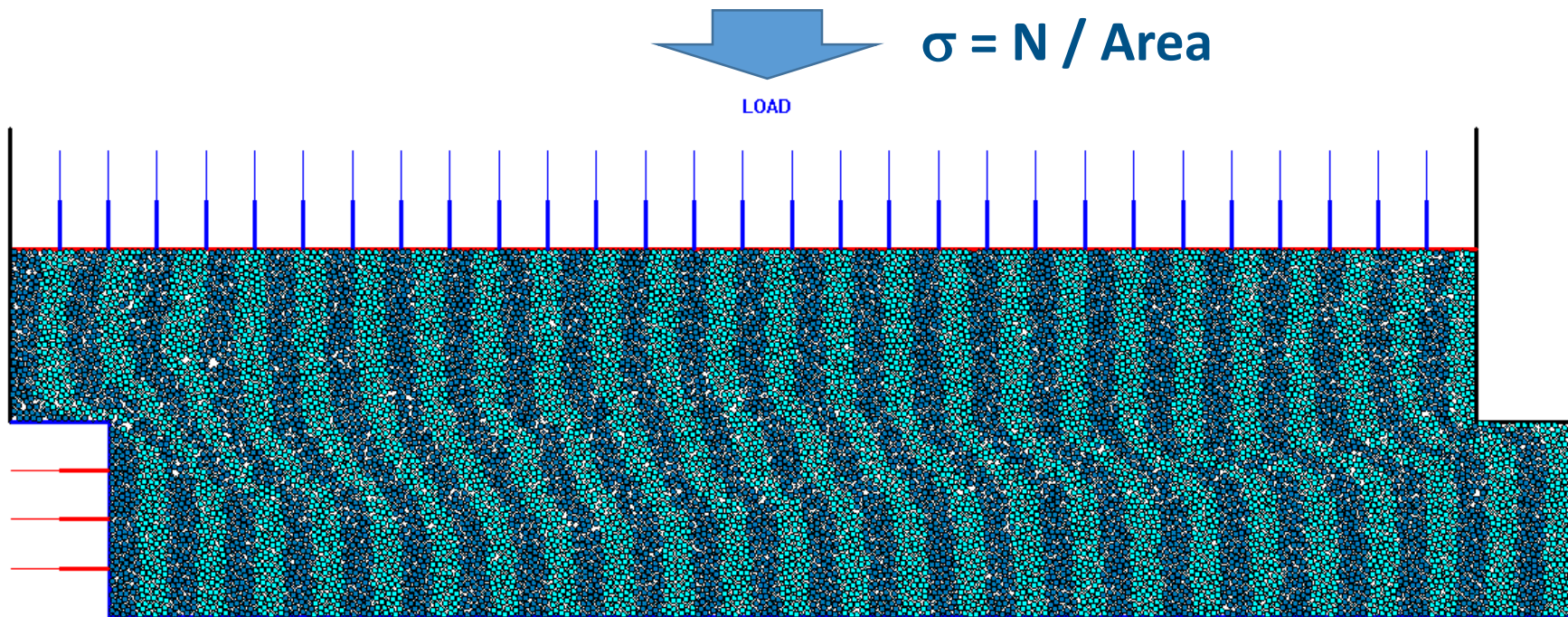
- El desplazamiento relativo moviliza la resistencia del suelo.



Ensayo de corte directo



Ensayo de corte directo



Modelo de elementos discretos tipo disco circular

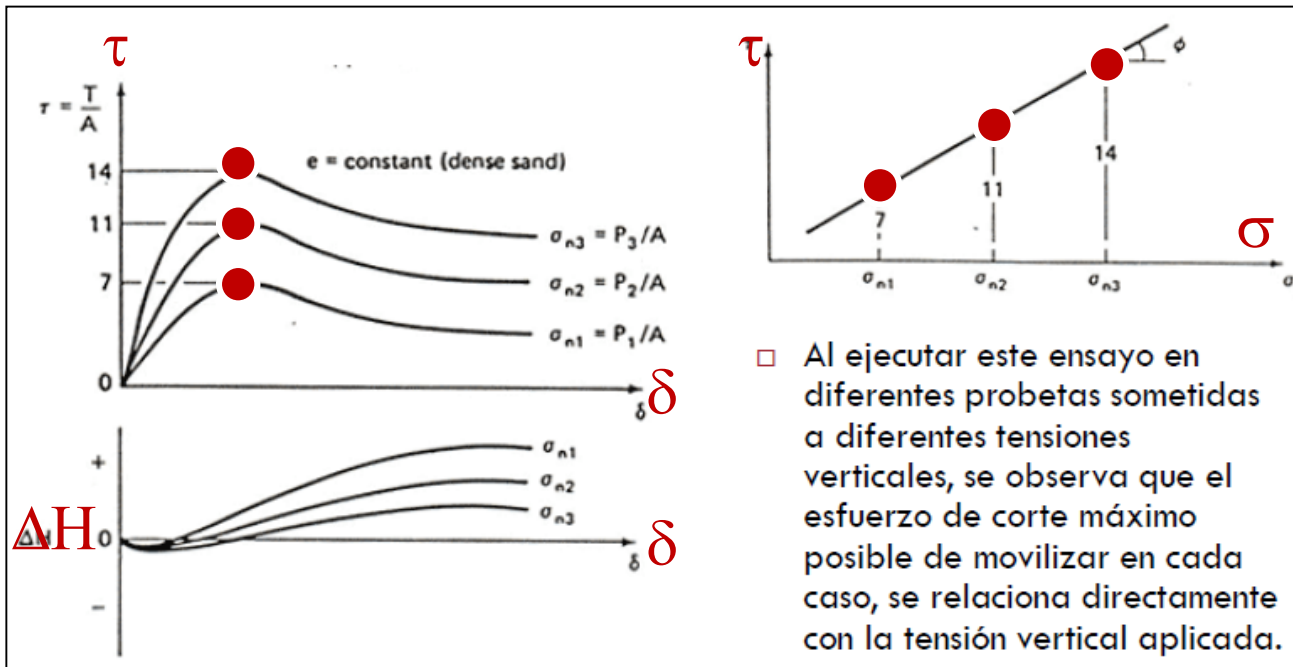
El ensayo se realiza con **3 probetas** que son cizalladas para **3 tensiones verticales crecientes**, por ejemplo:

- $\sigma = 0.05\text{MPa}$
- $\sigma = 0.10\text{MPa}$
- $\sigma = 0.20\text{MPa}$

Ensayo de corte directo

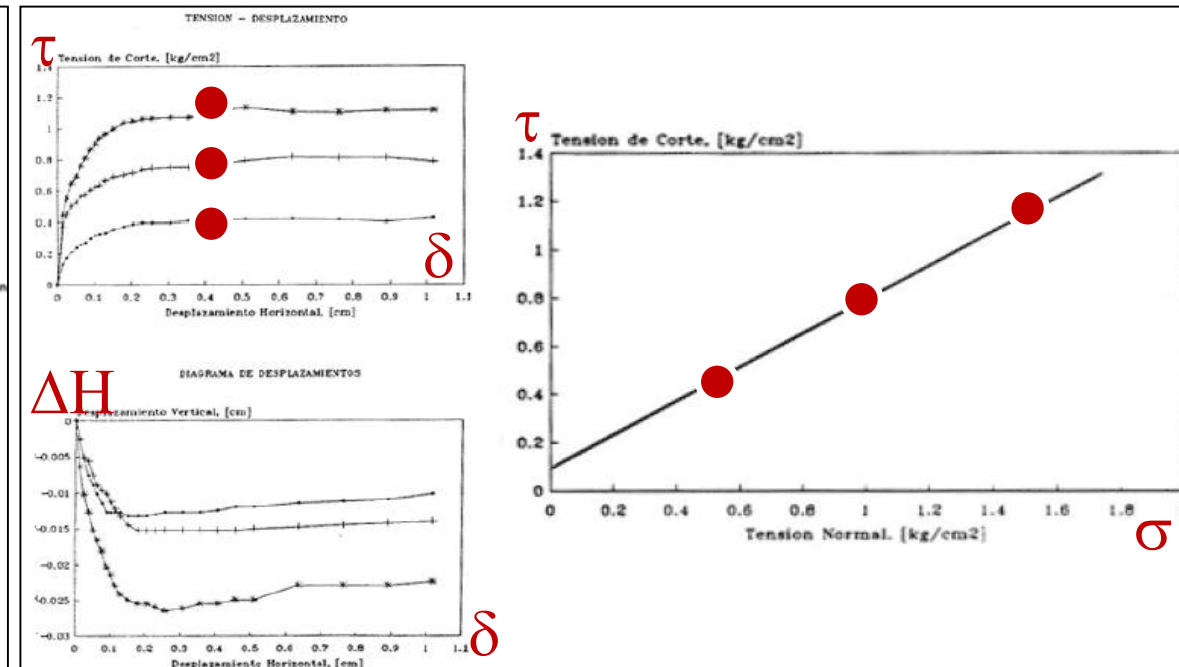
Arena densa o arcilla PC

- La resistencia al corte aumenta con la tensión confinante P;
- **Se produce un pico** de resistencia asociado a un comportamiento volumétrico **dilatante**.
- Esta tendencia disminuye para altos confinamientos P;



Arena suelta o Arcilla NC

- La resistencia al corte aumenta con la tensión confinante P;
- **No se produce pico** de resistencia y el comportamiento volumétrico es de **contracción**.
- Esta tendencia aumenta con el confinamiento P;



Ensayo de corte directo

- El ensayo generalmente se realiza bajo deformación controlada;
- Dependiendo de la velocidad de avance, es posible desarrollar en limos y arcillas una condición cercana a la **no drenada**.
- En arenas se debe aplicar una velocidad de baja para asegurar una **condición drenada**.
- A partir de los resultados de las 3 probetas ensayadas se trazan las rectas **envolventes de falla para los valores pico y residual**, y se obtienen los **parámetros de resistencia al corte C y ϕ** .

Los equipos de corte directo no permiten la medición de las tensiones normales horizontales, por lo que **no es posible dibujar los círculos de Mohr asociados a la falla**.

$$\tau = c + \sigma \tan \phi$$

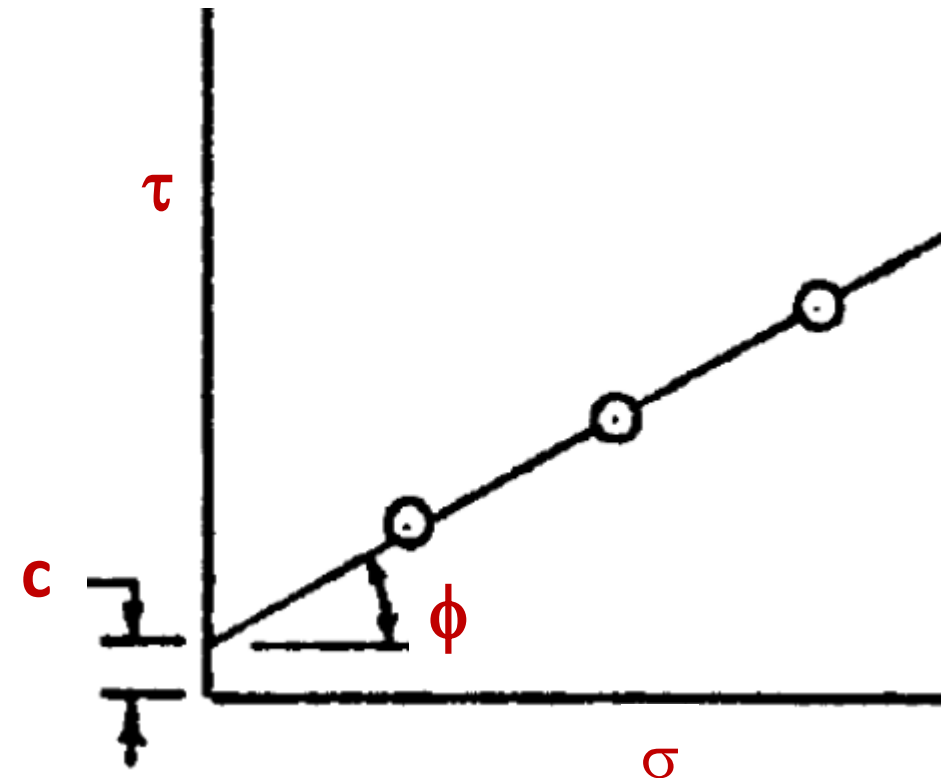
Donde:

τ : Resistencia al corte

C: Cohesión

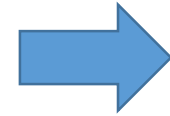
σ : Esfuerzo normal.

ϕ : Ángulo de fricción interna.

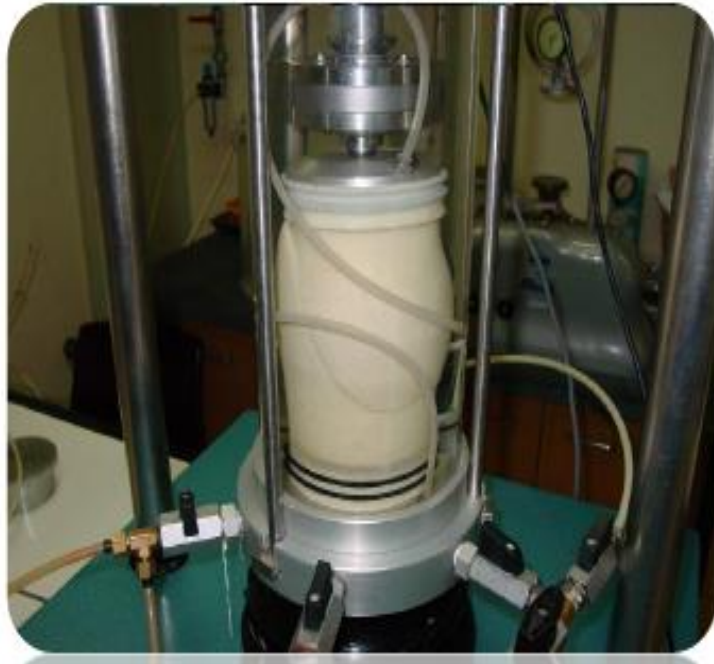


Ensayo triaxial: Suelos

- La probeta cilíndrica es ensayada en una cámara que permite el control de las tensiones verticales y radiales.
- El plano de falla no se induce como en el corte directo, sino que se controlan las tensiones principales.



Esta diferencia conceptual se refleja en la esbeltez de la probeta



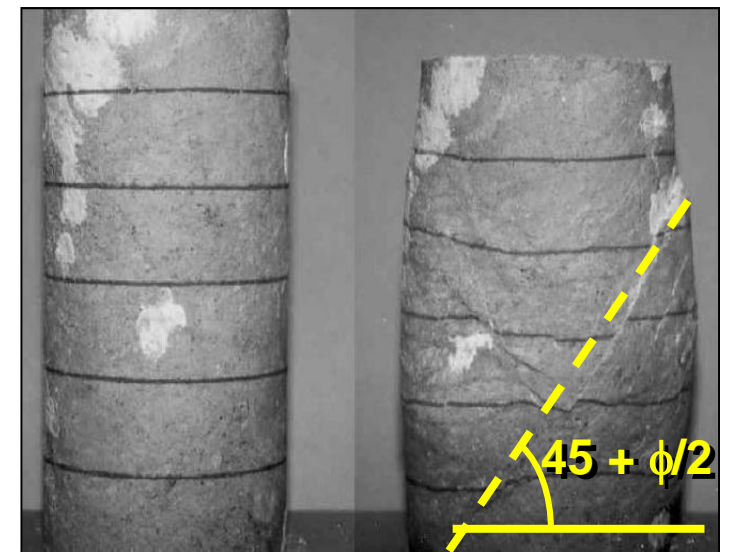
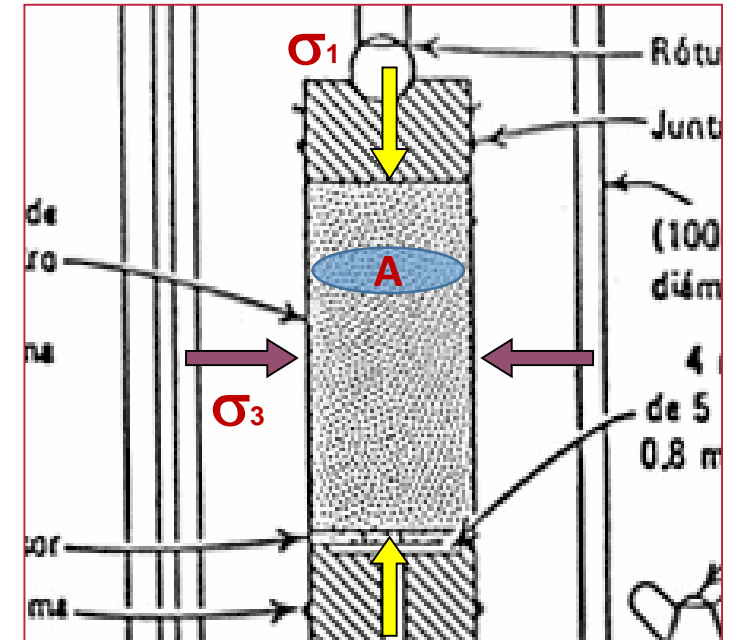
Ensayo triaxial
(relación del esbeltez de 2 en general)



Ensayo de corte directo (relación del esbeltez $\ll 1$)

Ensayo triaxial

- La **presión de cámara** permite confinar isotrópamente la probeta.
- Las dos **tensiones horizontales** son iguales (σ_3).
- Mediante el pistón axial se aplica una carga vertical denominada **desviador de tensiones P** ($\sigma_1 = P/A + \sigma_3$).
- Así, las **tensiones** aplicadas a la probeta **son principales**.
- Este equipo permite la **saturación de las muestras** mediante la aplicación de una contrapresión al interior de la probeta.
- Además, permite la medición de los cambios en la **presión de poros**, con lo cual es posible conocer las tensiones efectivas en todo momento.
- El ensayo tiene dos partes:
 - 1°) Aplicación de la presión de cámara
 - 2°) Aplicación del desviador de tensiones hasta la rotura



Ensayo triaxial

Condición de drenaje durante el ensayo:

1°) Aplicación de la presión de cámara σ_3

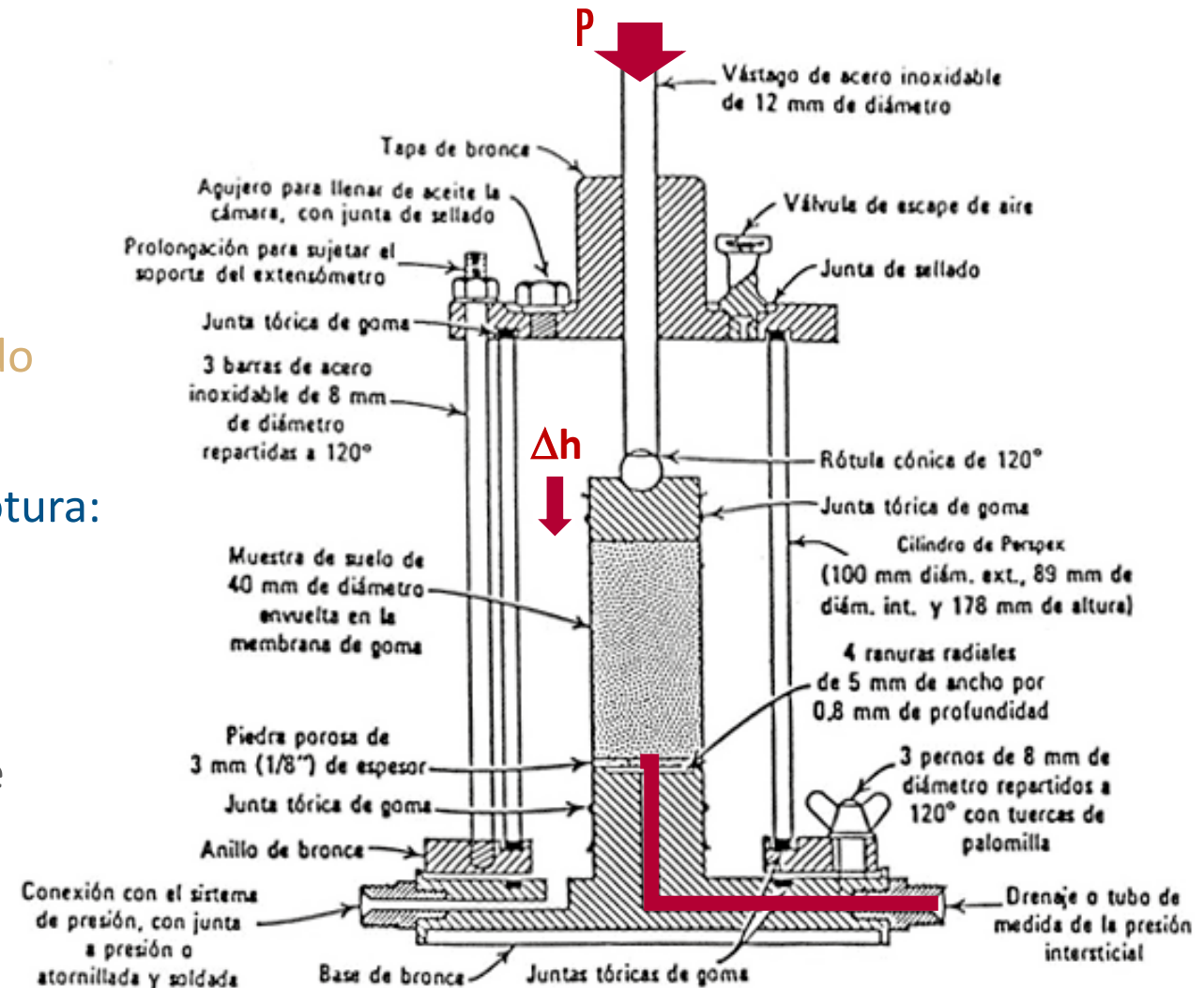
- Válvula de drenaje de la probeta cerrada: **No Consolidado**
- Válvula de drenaje de la probeta abierta: **Consolidado**

2°) Aplicación del desviador de tensiones P hasta la rotura:

- Válvula de drenaje de la probeta cerrada: **No drenado**
- Válvula de drenaje de la probeta abierta: **Drenado**

En función de la combinación de estas condiciones de drenaje de la probeta, tenemos los ensayos:

- **UU:** Ensayo No Consolidado - No Drenado [Q]
- **CD:** Ensayo Consolidado - Drenado [S]
- **CU:** Ensayo Consolidado - No Drenado [R]

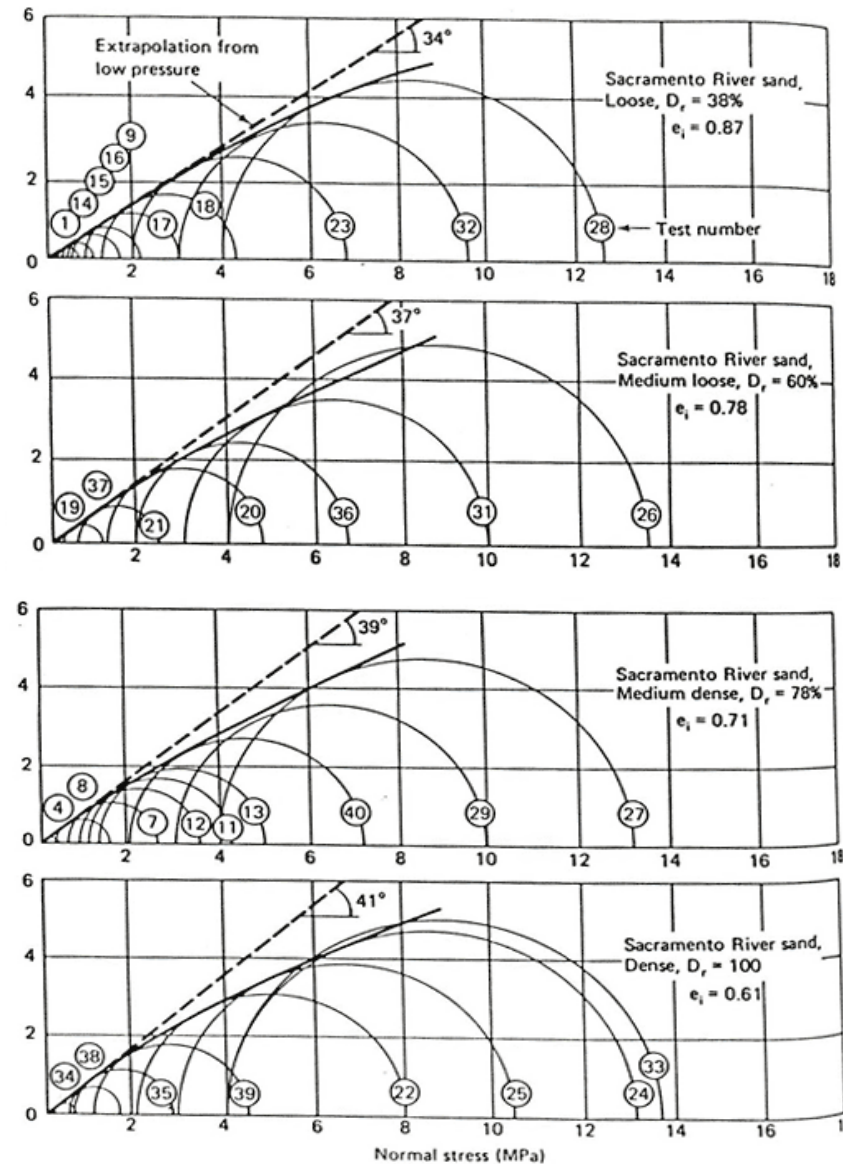


Válvula y tubo de drenaje y medición de las presiones de poros

Ensayo triaxial: Suelos

Ensayo CD: Consolidado - Drenado

- Se utiliza en general para **suelos granulares**, en los que el **drenaje se produce rápidamente**.
- Las **válvulas** de drenaje siempre están **abiertas**.
- Por lo tanto, **no se producen presiones de poro** en la probeta.
- Simula la **condición a largo plazo**.
- En suelos arenosos, el valor del **ángulo de fricción interna ϕ' crece con la densidad** de la arena.
- Para **altos confinamientos**, el valor de ϕ' **disminuye**, debido a la rotura de los bordes de granos angulosos o al quiebre de granos de baja resistencia.



(after Lee, 1965; also after Lee and Seed, 1967).

Mido:
 Δh , área
final, P

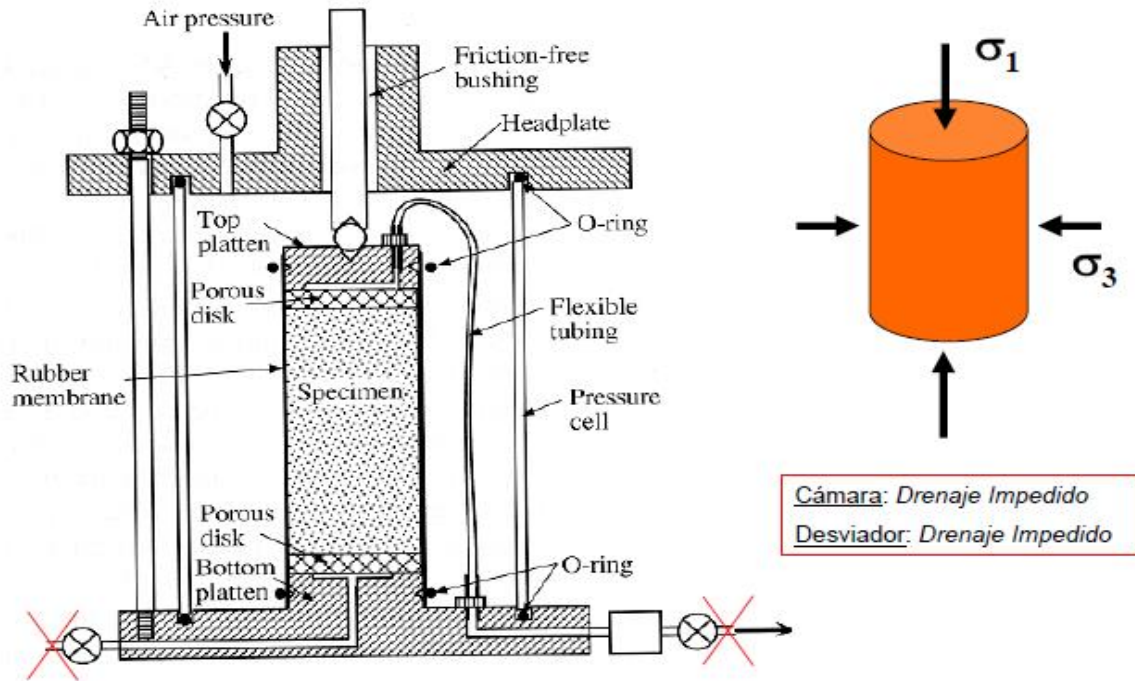
ϕ' crece con
la densidad
de la arena

La relación
de vacíos "e"
disminuye
con la
densidad de
la arena

Ensayo triaxial

Ensayo UU: No Consolidado – No Drenado

Medición de s_u : ensayo triaxial no drenado (Q)

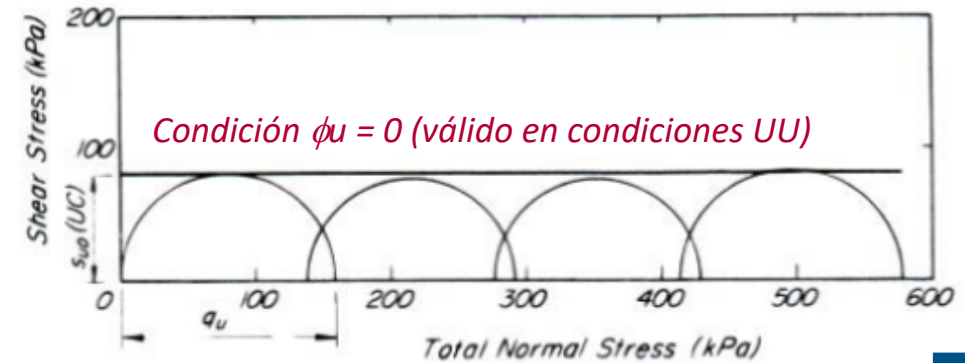


- Se utiliza en general para **suelos finos saturados**, en los que el **drenaje se produce muy lentamente**.
- Simula la condición a **corto plazo**.
- Las **válvulas** de drenaje siempre están **cerradas**.
- Por lo tanto, se producen **presiones de poro (u)** en la probeta.

Ensayo Rápido (Q) – Determinación de la resistencia al corte no drenada: s_u (a veces denominada c_u)

La presión de poros toma la totalidad de la presión de cámara.

Por eso los círculos de Mohr son de igual tamaño para diferentes presiones.



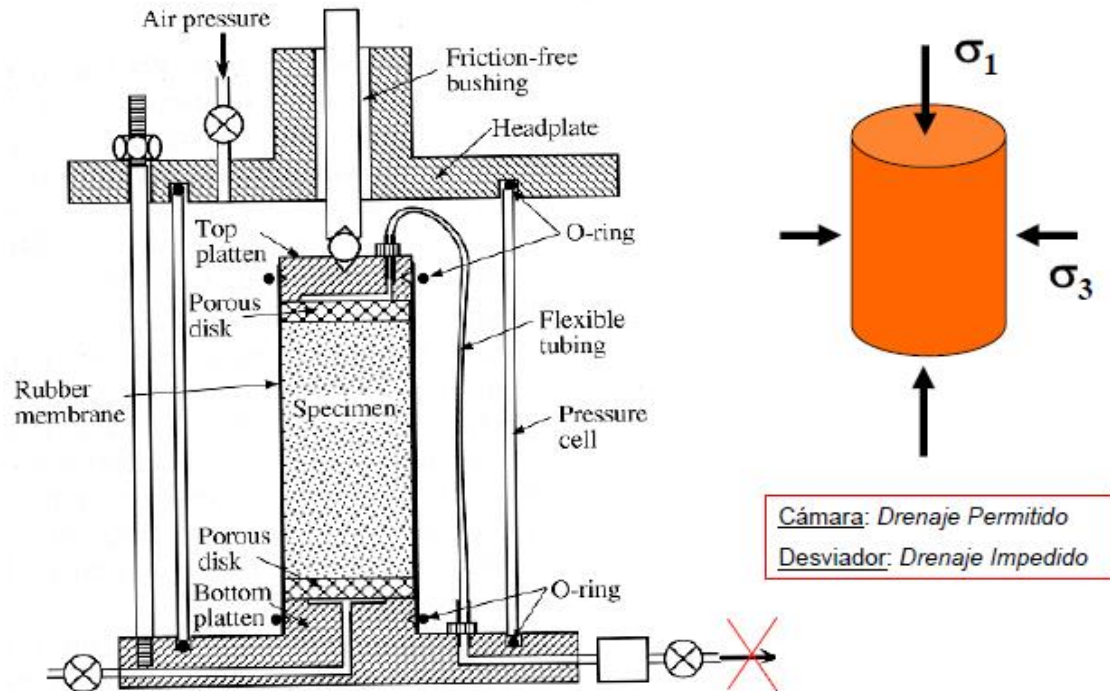
Mido:
 $\Delta h, P, u$

- Suelos Saturados: $\phi_u = 0$ y $s_u > 0$
- Resistencia a la Compresión Simple q_u es un ensayo económico para determinar la resistencia al corte no drenada s_u .

Ensayo triaxial

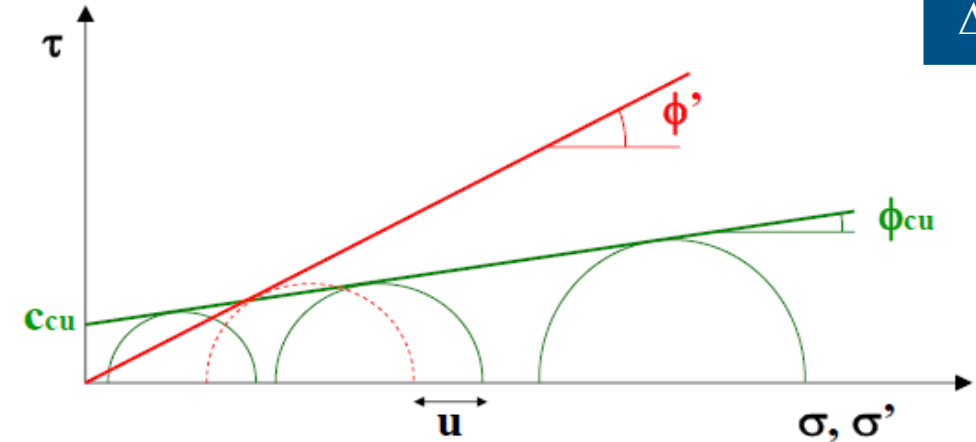
Ensayo CU: Consolidado – No Drenado

Ensayo triaxial Consolidado - no drenado (R)



- Se utiliza en general para **suelos con drenaje lento**.
- Simula la condición a **corto plazo**.
- Las **válvulas** de drenaje están *abiertas para consolidar* y *cerradas durante la aplicación del desviador*.
- Por lo tanto, se producen **presiones de poro (u)** en la probeta.

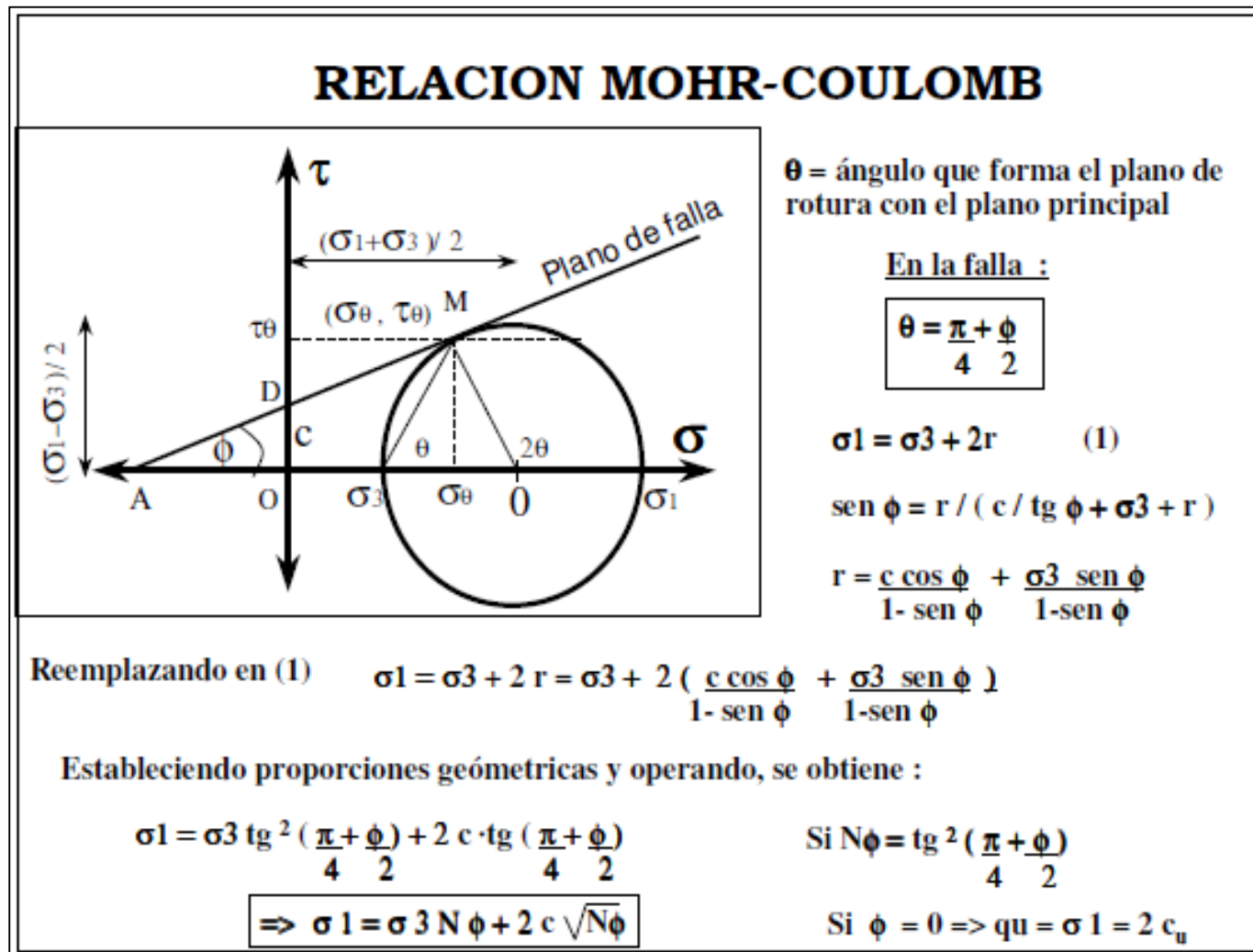
Ensayo Consolidado - No drenado (R): Determinación de los parámetros c_{cu} y ϕ_{cu}



Mido:
 $\Delta h, P, u$

- El ensayo \bar{R} es el mismo ensayo R pero midiendo las presiones intersticiales. Los valores de cohesión y fricción obtenidos coinciden con los correspondientes a los ensayos drenados.

Relaciones del círculo de Mohr

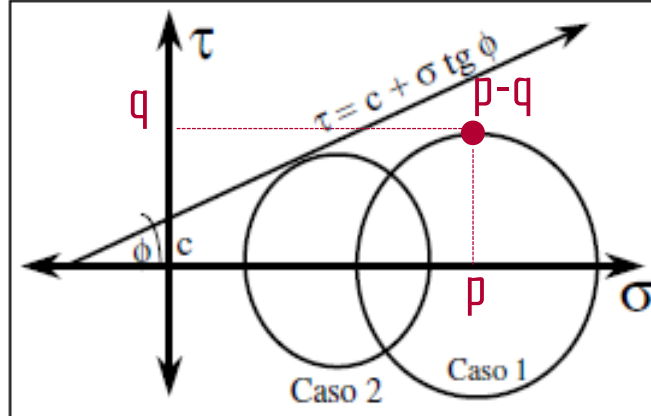


Trayectoria de tensiones

DIAGRAMAS p-q

ENVOLVENTE DE FALLA

- Es la tangente que une una serie de círculos de Mohr en estado de falla
- Significado :
 - Si un círculo queda por debajo, es estable para ese estado de esfuerzos
 - Si el círculo toca al envolvente de falla, entonces, alcanzó la falla



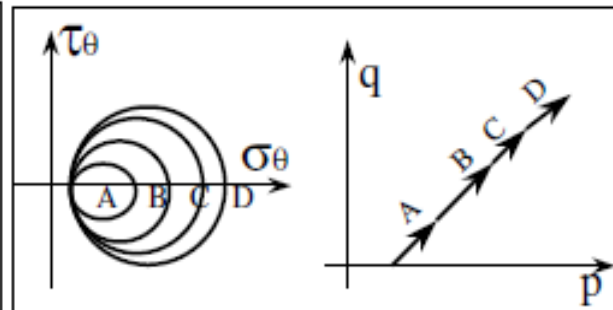
TRAYECTORIA DE TENSIONES

Representación de sucesivos estados de carga de la muestra. Es posible su representación mediante dos formas :

- Círculo de Mohr $\sigma_3 = \text{cte.}$ $\sigma_1 = \text{variable}$
- Diagrama p - q , en donde :

$$p = (\sigma_1 + \sigma_3) / 2$$

$$q = (\sigma_1 - \sigma_3) / 2$$



- Para representar la evolución de las tensiones se utiliza un punto característico del círculo, el techo, de coordenadas p-q.

Envolvente p-q:

$$q = a + p \cdot \tan(\alpha)$$

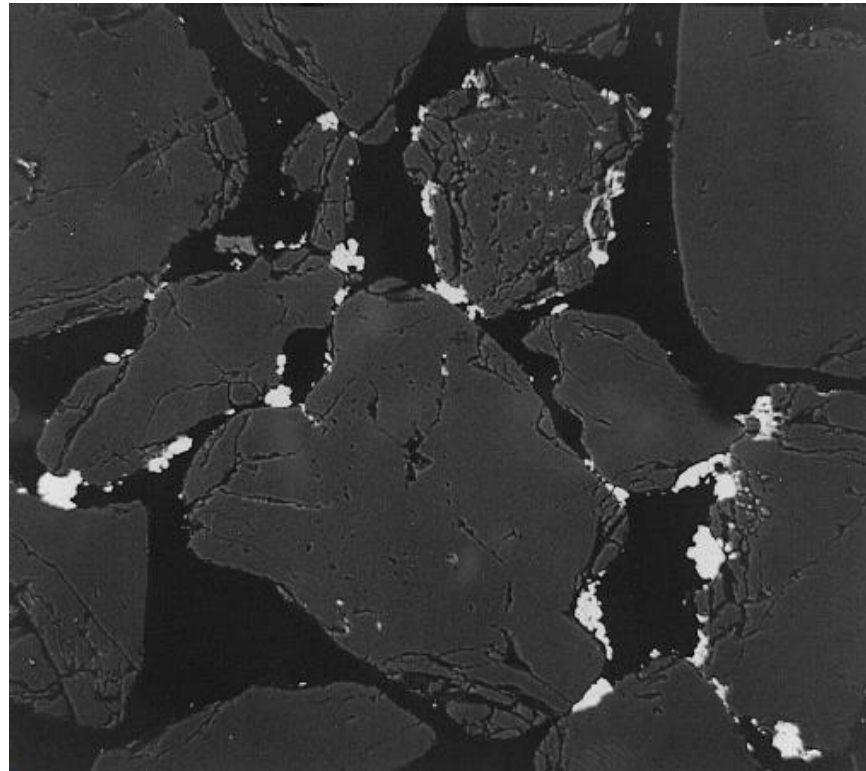
$$q = c \cos \phi + p \sin \phi$$

Tres tipos de material tipo y sus características

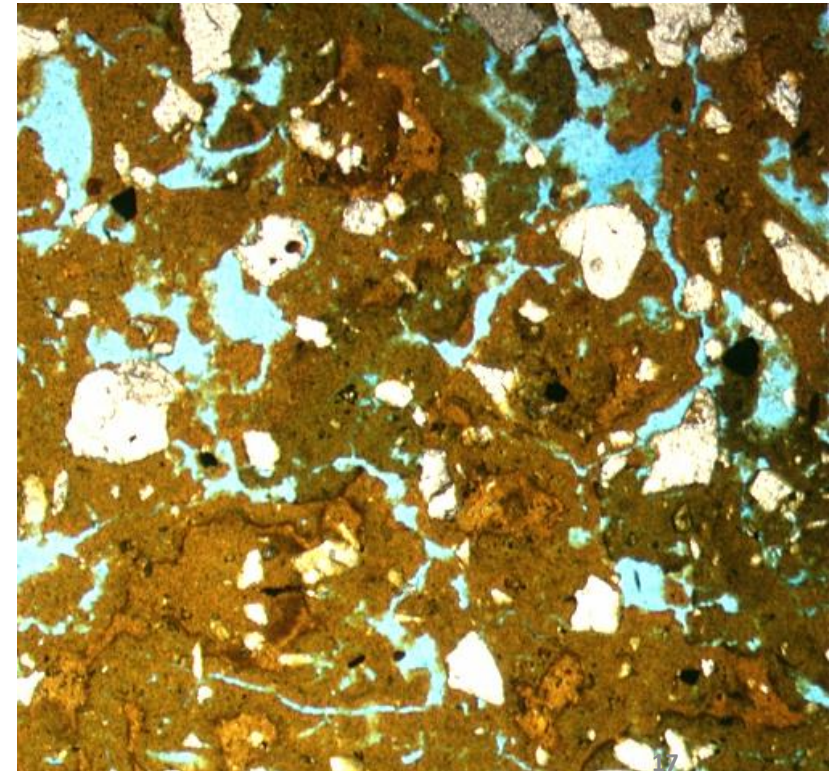
**Rocas
(macizo)**



**Suelos granulares
(grano grueso)**



**Suelos cohesivos
(grano fino)**



Tres materiales tipo y sus características

Rocas (macizo)

MINERALOGIA y ORIGEN

RIGIDEZ

DENSIDAD

ELASTICIDAD

DIACLASADO

FUERZAS DE MASA

DILATANCIA

Suelos granulares (grano grueso)

MINERALOGIA y ORIGEN

FORMA DE LAS PARTICULAS

GRADACION y DENSIDAD RELATIVA

FUERZAS DE MASA

ELASTOPLASTICIDAD

DILATANCIA

CONDICIONES DRENADAS

Suelos cohesivos (grano fino)

MINERALOGIA y ORIGEN

ESPEORES DE LAS LAMINAS

LIMITES DE CONSISTENCIA

FUERZAS DE SUPERFICIE

PLASTICIDAD

EXPANSION y CONTRACCION

CONSOLIDACION

CONDICIONES NO DRENADAS

Comportamiento mecánico de Suelos

CONSOLIDACIÓN

DEFORMABILIDAD

ADENSAMIENTO y RIGIDIZACION

TIEMPOS

TRAYECTORIAS de CARGA, DESCARGA y RECARGA

CONDICIONES DRENADAS

RESISTENCIA AL CORTE

TENSIONES DE ROTURA

DEFORMACIONES ELASTICAS y PLASTICAS

TRAYECTORIAS de CARGA y DESCARGA

DILATANCIA y CONTRACCION

CONFINAMIENTO y CONSOLIDACIÓN

CONDICIONES DRENADAS y NO DRENADAS

Integración del comportamiento de suelos

