

### Università degli Studi della Basilicata Sede di Matera

### CORSO DI

### Fondamenti di Geotecnica

#### Testi consigliati

Geotecnica, R. Lancellotta, Zanichelli Editore

Lezioni di Meccanica delle Terre, A. Bughignoli, Editoriale ESA

*Meccanica delle Terre*, T.W. Lambe e R.V. Withman, Dario Flaccovio Editore

Geotecnica – meccanica delle terre e fondazioni, J. Atkinson, McGraw-Hill

## Fondamenti di Geotecnica

#### **ARTICOLAZIONE DEL CORSO** (circa 54 ore)

#### **LEZIONI**

- Introduzione al corso;
- Identificazione dei terreni;
- Richiami di meccanica del continuo;
- Principio delle tensioni efficaci;
- Tensioni litostatiche;
- Moti di filtrazione in condizioni stazionarie;
- Misure di pressioni interstiziali in sito;
- Pressioni interstiziali indotte in condizioni non drenate;
- Campionamento indisturbato;
- Compressibilità dei terreni;
- Consolidazione monodimensionale;
- Calcolo dei cedimenti in condizioni monodimensionali;
- Deformabilità e resistenza dei terreni;
- Misure di deformabilità e resistenza in sito.

#### **ESERCITAZIONI**

- Identificazione di un campione di terreno n,  $\gamma$ , w;
- Tensioni litostatiche con falda in quiete ed in moto;
- Moti di filtrazione;
- Calcolo dei cedimenti;
- Elaborazione di prove edometriche.

#### L'INGEGNERIA GEOTECNICA STUDIA SU BASI FISICO-MATEMATICHE IL COMPORTAMENTO MECCANICO DI:

TERRENI (ROCCE SCIOLTE)
e
ROCCE (ROCCE LAPIDEE)

SOGGETTI NELLA LORO <u>SEDE NATURALE</u>
AD AZIONI ESTERNE,
MODIFICHE DELLE CONDIZIONI AI LIMITI E
MODIFICHE DELLE PROPRIETA'
A CAUSA DI FENOMENI NATURALI O DI INTERVENTI
ANTROPICI

ESTRATTI DALLA SEDE NATURALE ED IMPIEGATI COME
MATERIALI DA COSTRUZIONE DI:
RILEVATI
ARGINI
COLMATE
DIGHE IN MATERIALI SCIOLTI

#### **FONDAZIONI**

Tutte le strutture civili (edifici, ponti, muri, ecc.) sono vincolate al terreno attraverso una "struttura di fondazione", che va opportunamente dimensionata.



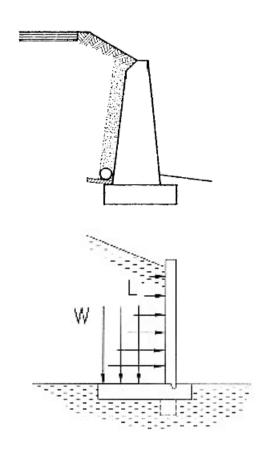


Il vincolo terreno, sollecitato attraverso la fondazione, non deve infatti collassare o essere troppo cedevole (cioè, produrre cedimenti incompatibili con la statica e/o la funzionalità della sovrastruttura).

La soluzione del problema richiede tipicamente la valutazione:

- della capacità portante della fondazione;
- dei cedimenti indotti in condizioni di esercizio.

#### **OPERE DI SOSTEGNO**







#### Occorre:

- determinare le azioni esercitate dal terreno sulla struttura di sostegno;
- regolare il regime delle acque a tergo del muro;
- determinare le azioni esercitate in fondazione;
- verificare il muro al ribaltamento e allo scorrimento;
- verificare gli elementi strutturali.

## COSTRUZIONI IN TERRA (rilevati e argini)





#### È necessario:

- verificare i cedimenti in condizioni di esercizio;
- valutare la sicurezza nei confronti della stabilità delle scarpate;
- analizzare il comportamento idraulico (ove richiesto).

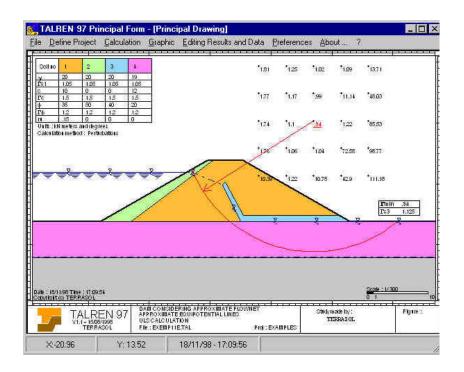


## COSTRUZIONI IN TERRA grandi dighe

La tematica è estremamente ampia e complessa. Vi sono numerosi problemi geotecnici associati alla costruzione e all'esercizio di tali opere.





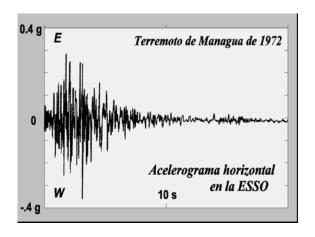


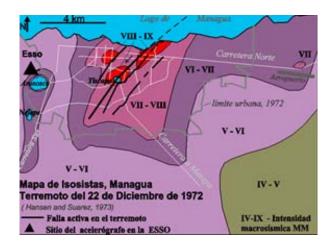
### STABILITA' DEI PENDII

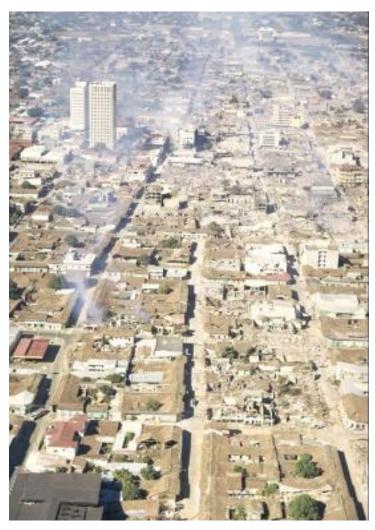


Tipicamente si adoperano procedure sperimentali e teoriche per la valutazione della sicurezza di pendii e per l'analisi diagnostica di movimenti franosi in atto o già avvenuti.

### DINAMICA DELLE TERRE E DELLE ROCCE







## DINAMICA DELLE TERRE E DELLE ROCCE





## MECCANICA DELLE ROCCE





# IN TUTTI I PROBLEMI INDICATI OCCORRE TENERE CONTO DELLA NATURA DEL "MATERIALE" CON CUI SI HA A CHE FARE

LIMITANDOCI AL CASO DEI TERRENI (il corso non tratta della meccanica delle rocce)

IL **MEZZO** è **GRANULARE** e **POROSO** (GRANELLI E SPAZI INTERGRANULARI)

E' COSTITUITO DA PIU' FASI (SOLIDA, LIQUIDA E GASSOSA) CHE INTERAGISCONO

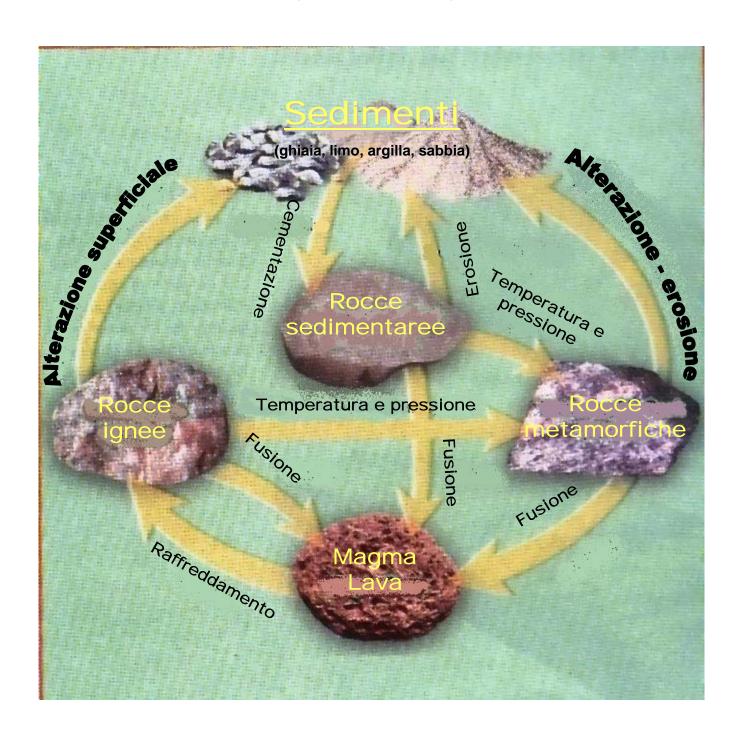
HA COMPORTAMENTO MECCANICO NOTEVOLMENTE INFLUENZATO DALLA **STRUTTURA** (ossia dall'assetto dei granelli e da eventuali deboli legami di cementazione tra di essi)

L'ESTREMA VARIABILTÀ DEI TERRENI E DELLE SITUAZIONI NATURALI RENDE SEMPRE NECESSARIO ESEGUIRE INDAGINI SPERIMENTALI SPECIFICHE Minerale: elemento naturale inorganico, omogeneo, di caratteristiche fisiche definite e di composizione chimica esprimibile mediante una formula. I minerali si presentano molto frequentemente allo stato cristallino, cioè come aggregati regolari di ioni, atomi o molecole.

Terra: aggregato naturale di grani minerali che possono essere separati mediante semplice azione fisica, come l'agitazione in acqua.

Roccia: aggregato naturale di minerali (a composizione molto variabile) connessi da permanenti e forti legami.

## CICLO DELLE ROCCE



I terreni sono aggregati naturali di grani minerali che possono essere separati mediante semplice azione fisica, come l'agitazione in acqua.

Le dimensioni dei grani variano in un intervallo molto ampio

Argille: d≤ 2 µm

Limi:  $2 \mu m < d \le 0,06 mm$ 

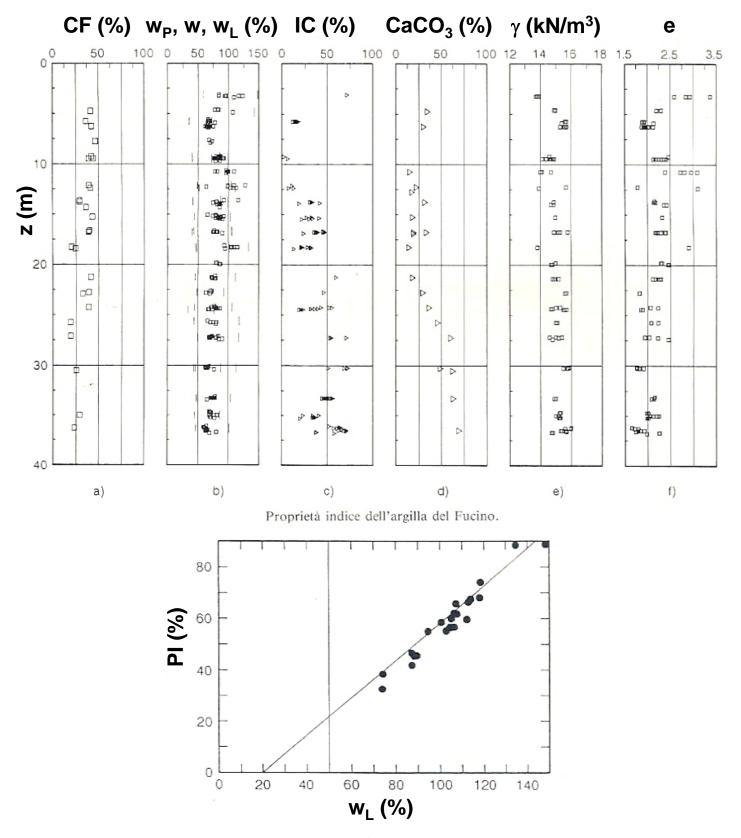
Sabbie:  $0.06 \text{ mm} < d \leq 2 \text{ mm}$ 

Ghiaie:  $2 \text{ mm} < d \leq 60 \text{ mm}$ 

Ciottoli: d > 60 mm

[MIT]

## VARIABILITÀ DELLE PROPRIETÀ IN LITOTIPI OMOGENEI



### VARIABILITÀ DELLE PROPRIETÀ IN LITOTIPI OMOGENEI

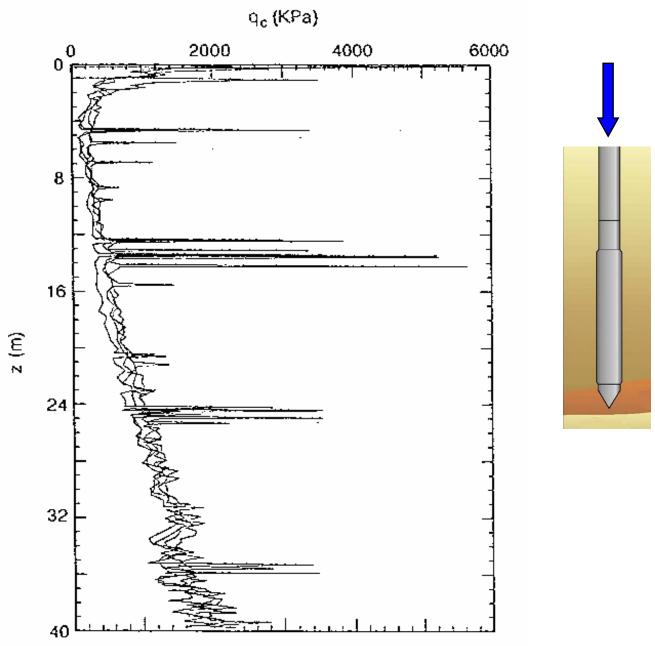
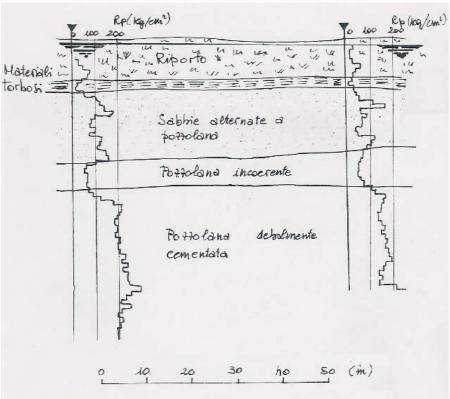


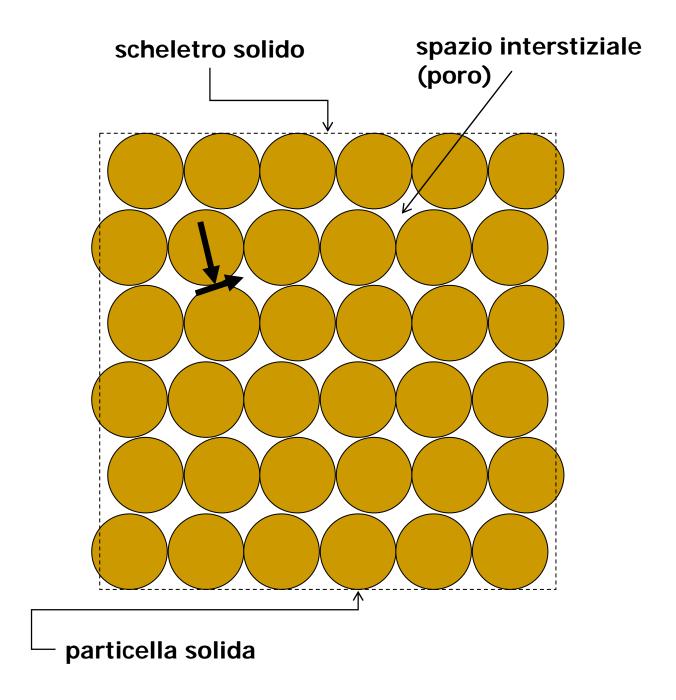
Fig. 2 - Risultati delle prove penetrometriche statiche.

#### VARIABILITÀ DELLE PROPRIETÀ IN LITOTIPI OMOGENEI

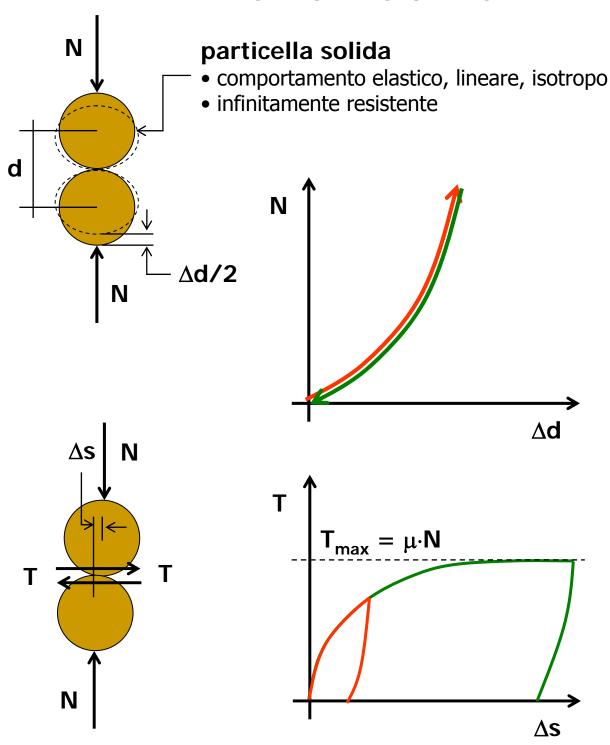




#### **MEZZO POROSO ASCIUTTO**

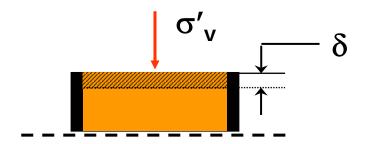


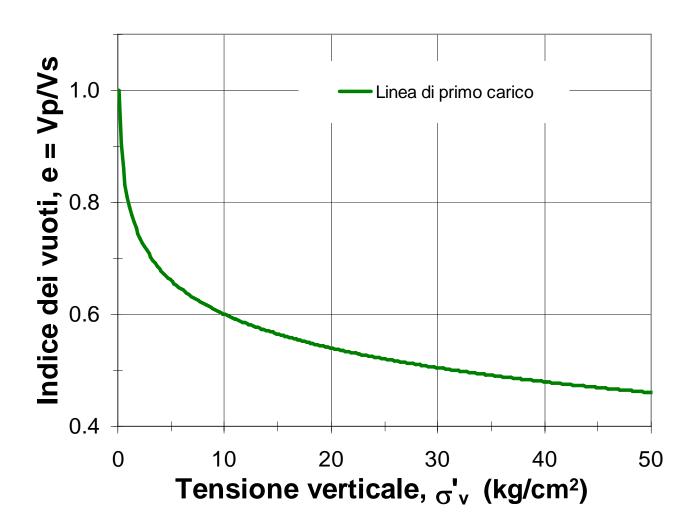
#### **INTERAZIONE GRANO-GRANO**



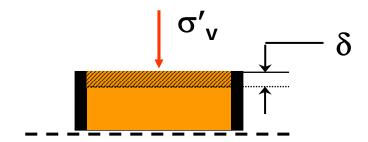
#### **COMPORTAMENTO NON LINEARE ed ELASTO-PLASTICO**

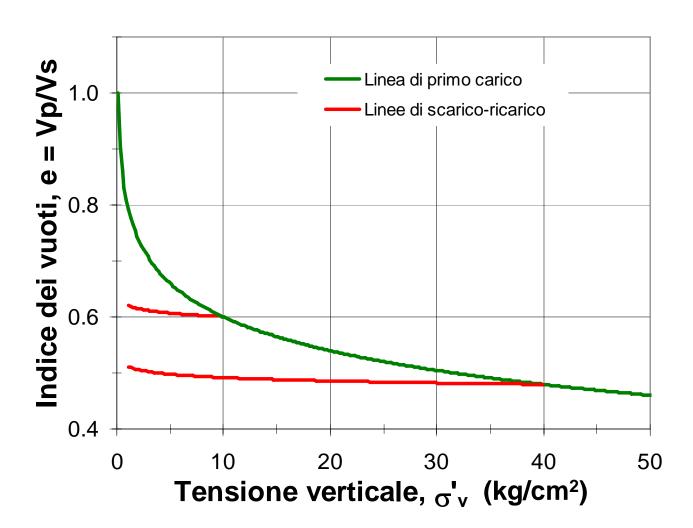
esempio della compressione a sezione trasversale costante



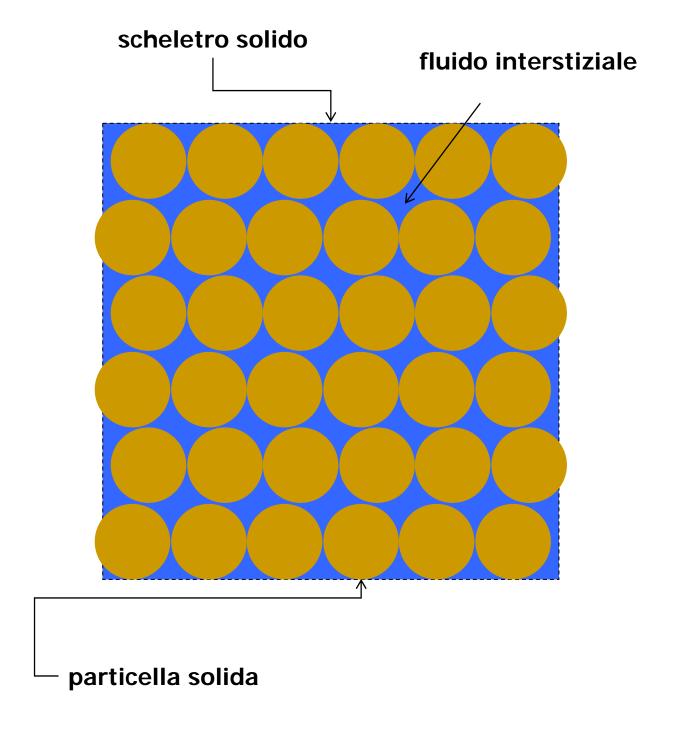


#### **MEMORIA DELLA STORIA TENSIONALE**

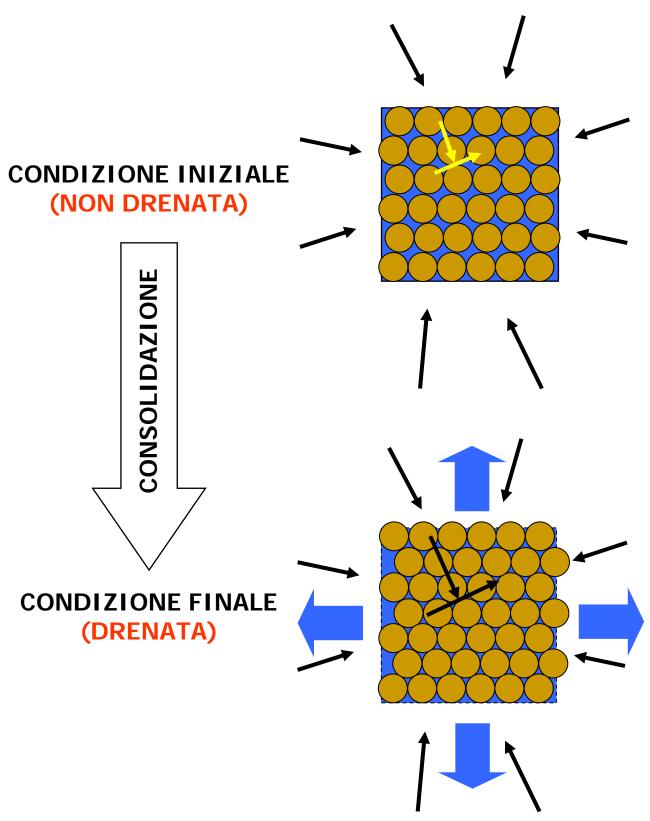




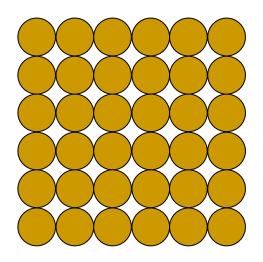
#### **MEZZO POROSO SATURO**

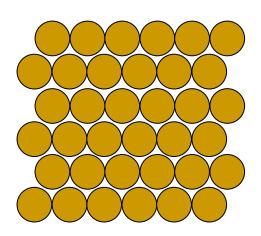


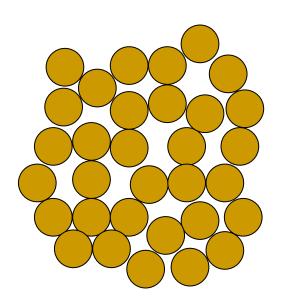
#### **INTERAZIONE TRA LE FASI**



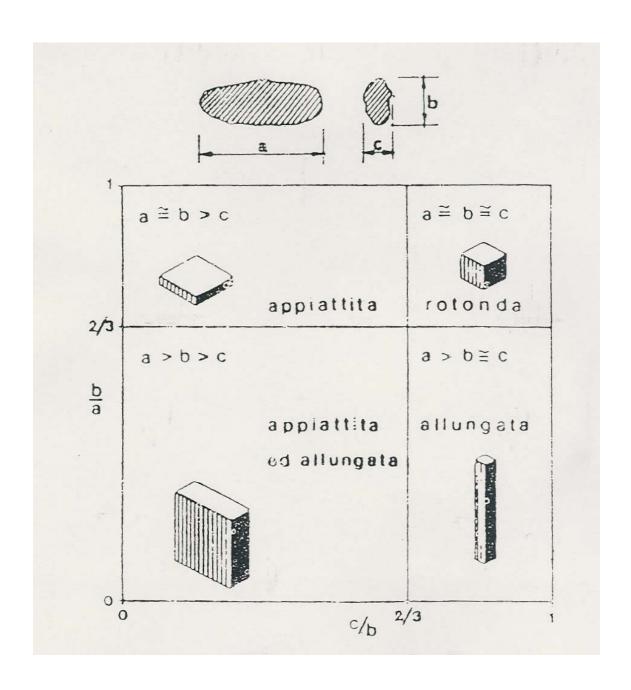
#### STRUTTURA DEI TERRENI A GRANA GROSSA



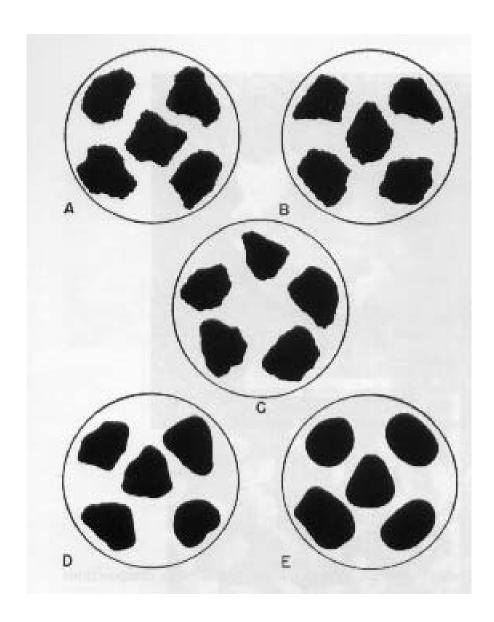




### FORMA DELLE PARTICELLE TERRENI A GRANA GROSSA (SABBIE e GHIAIE)

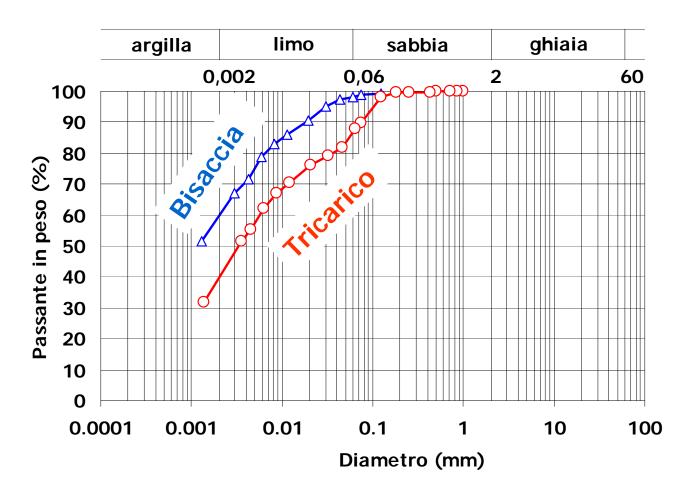


## GRADO DI ARROTONDAMENTO DEI GRANI (SABBIE e GHIAIE)



A: a spigoli vivi; B: a spigoli parzialmente arrotondati; C: subarrotondati; D: arrotondati; E: ben arrotondati.

#### **CURVE GRANULOMETRICHE DI DUE TERRENI**

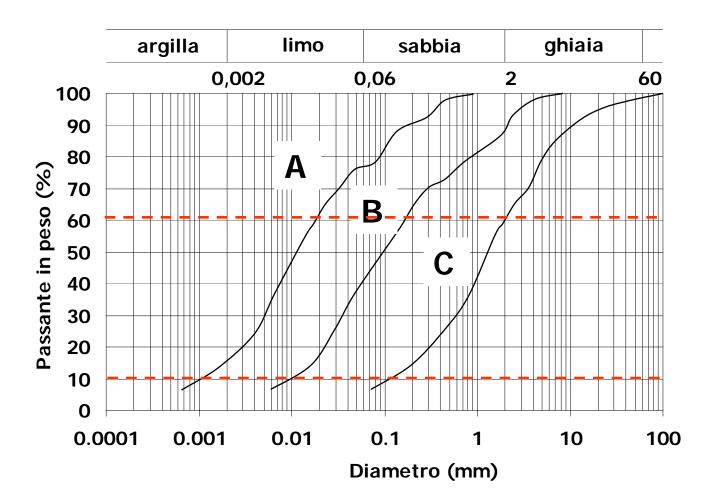


Bisaccia: argilla con limo

Tricarico: limo con argilla sabbioso

NB: Secondo componente preponderante

tra 50% e 25 % 
$$\Rightarrow$$
 con + nome  
tra 25% e 15%  $\Rightarrow$  nome + oso  
tra 15% e 5%  $\Rightarrow$  nome + debolmente oso  
< 5%  $\Rightarrow$  -



#### Coefficiente di uniformità

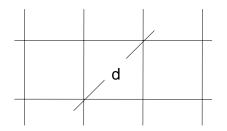
$$C = \frac{D_{60}}{D_{10}}$$

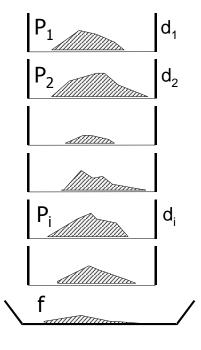


## Setaccio Apertura delle maglie (mm)

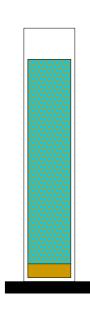
4	4.76
6	3.36
8	2.38
10	2.00
12	1.68
16	1.19
20	0.840
30	0.590
40	0.420
50	0.297
60	0.250
70	0.210
100	0.149
140	0.105
200	0.074







#### **SEDIMENTAZIONE**



#### principio di funzionamento:

la velocità di caduta v - in moto uniforme - di una sfera di diametro d in un fluido è proporzionale al quadrato del diametro:

$$\mathbf{v} = \frac{\gamma_{S} - \gamma_{W}}{1800 \cdot \eta} \cdot \mathbf{d}^{2}$$
 legge di Stokes

 $\gamma_s$  (g/cm<sup>3</sup>) = peso specifico del materiale della sfera

 $\gamma_w$  (g/cm<sup>3</sup>) = peso specifico dell'acqua

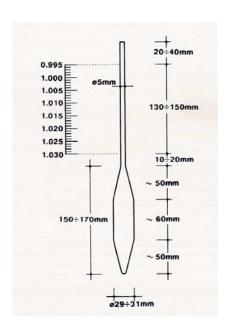
 $\eta$  (g·s/cm<sup>2</sup>) = viscosità cinematica dell'acqua = f(T)

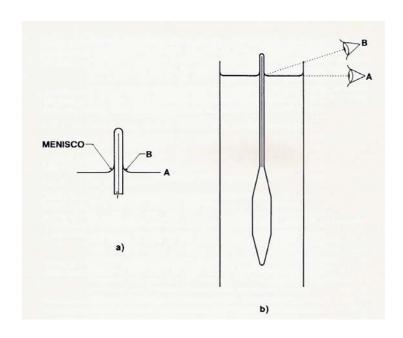
d (mm) = diametro della sfera

#### PIUTTOSTO CHE NELLA DETERMINAZIONE DELLA VELOCITÀ DI CADUTA DEI GRANI, LA PROVA CONSISTE NELLA MISURA, AD INTERVALLI DI TEMPO PREFISSATI, DELLA DENSITÀ (ρ) DI UNA SOSPENSIONE DI TERRENO (CIRCA 75 g) E ACQUA OPPORTUNAMENTE TRATTATA

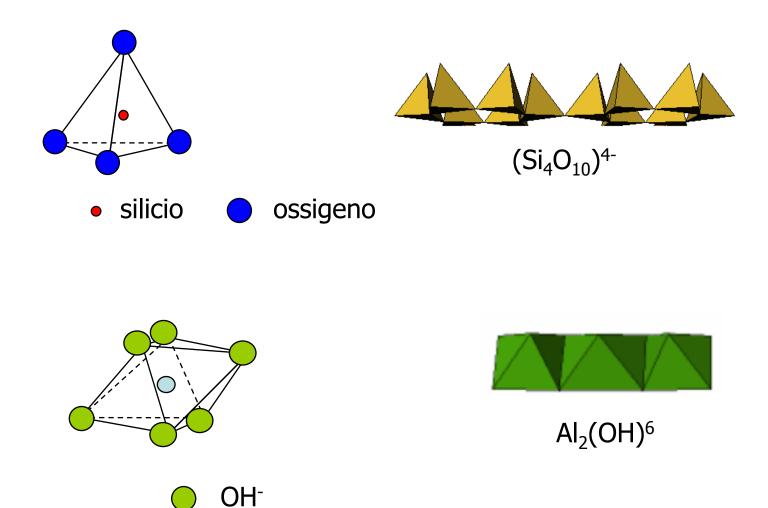
#### provvedimenti particolari consistono in:

- adozione di un disperdente ⇒ 33 g di esametafosfato di sodio, 7 g di carbonato di sodio e acqua distillata fino a formare una miscela di 1 l (AGI 1994)
- controllo temperatura
- correzioni per tenere conto di errori di lettura e della presenza del disperdente



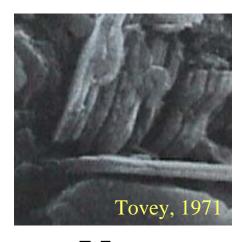


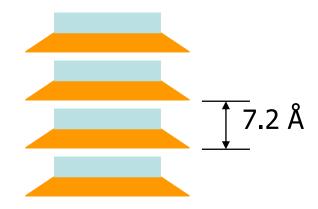
## Unità strutturali dei silicati



Alluminio, magnesio, ecc.

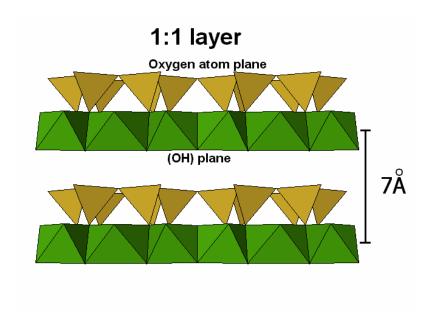
#### Caolinite





7.5 μm

La caolinite è composta da strati tetraedrici alternati a strati ottaedrici. Una particella di caolinite ha un rapporto larghezza-spessore compreso tra 5 e 10 ed è costituita da circa cento pacchetti sovrapposti, tenuti insieme dalle forze di van der Waals e dal legame tra l'idrogeno degli ossidrili e gli ioni ossigeno.



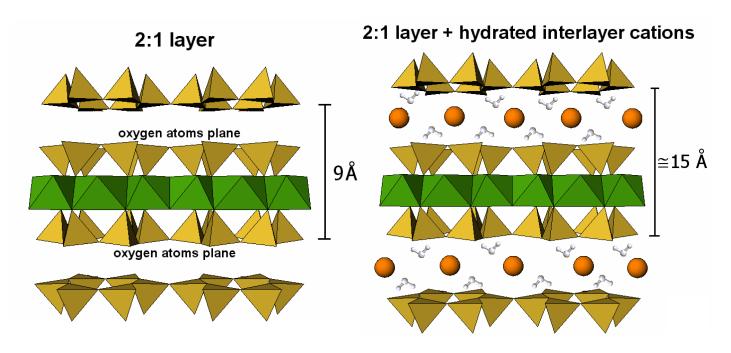
#### Montmorillonite



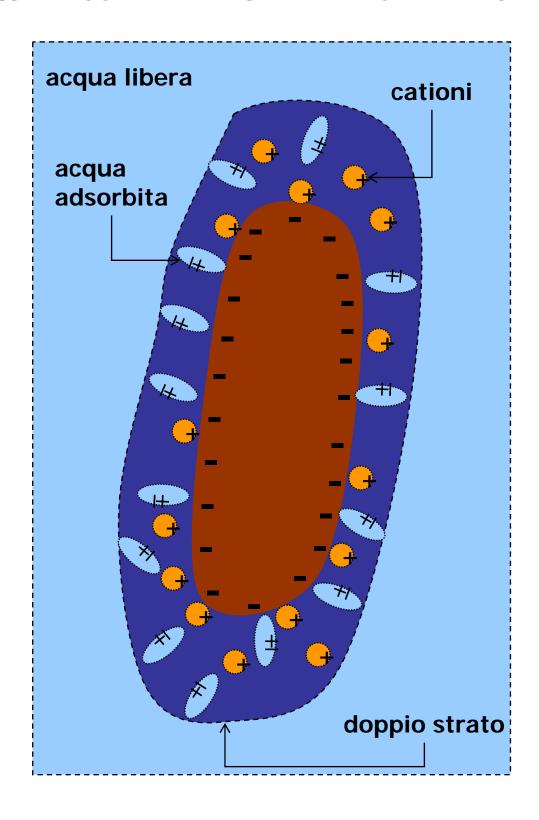


7.5 µm

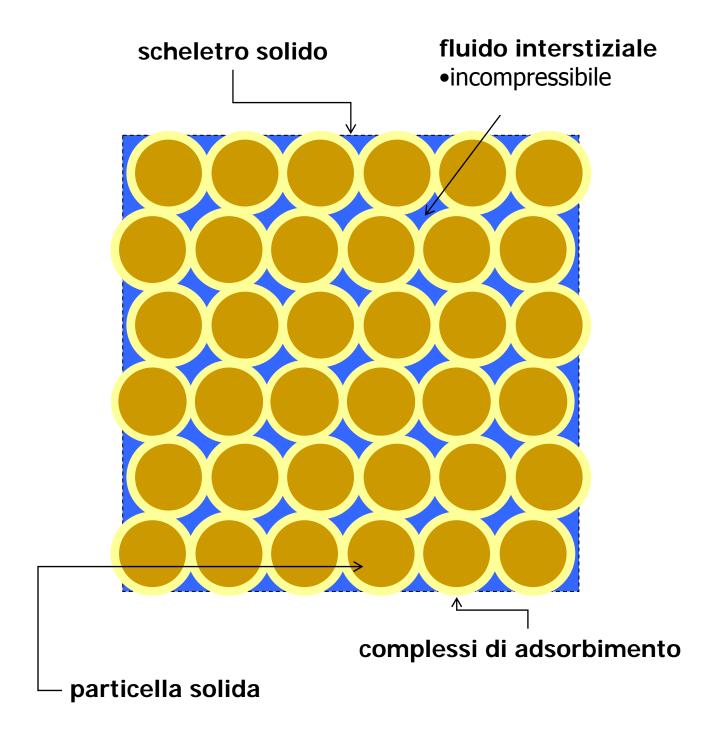
La montmorillonite è composta da uno strato ottaedrico posto tra due strati tetraedrici. Lo spazio tra i pacchetti contiene molecole d'acqua e cationi. Nello strato ottaedrico avviene la parziale sostituzione dell'alluminio con magnesio e del magnesio con ferro. Il conseguente sbilanciamento elettrostatico è compensato da cationi che si dispongono tra i pacchetti, sulla superficie e sui bordi delle particelle. I legami tra pacchetti sono dovuti a forze di van der Waals ed ai cationi.



#### ACQUA ADSORBITA DA UNA PARTICELLA ARGILLOSA



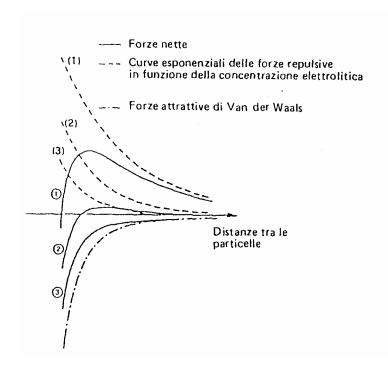
#### **MEZZO POROSO SATURO**



#### Struttura dello scheletro solido: forze particellari

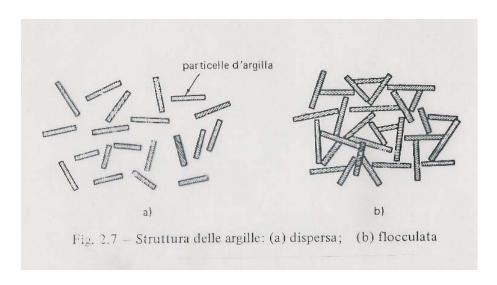
Le forze elettrostatiche di repulsione sono dovute all'interazione tra doppi strati (in particolare, tra cariche elettriche dello stesso segno) e dipendono fortemente dalla concentrazione elettrolitica del fluido interstiziale.

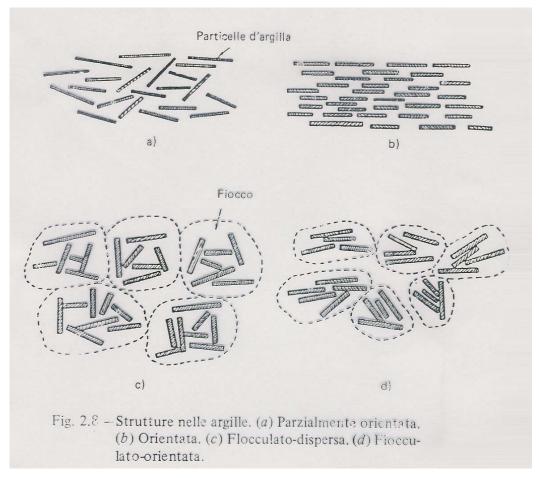
Ad esse si sovrappone un'attrazione dovuta alle forze di Van der Waals. Queste sono prodotte dal campo magnetico generato dal moto degli elettroni attorno ai nuclei e decrescono rapidamente con la distanza.



La forza risultante che si esercita tra due particelle argillose può avere segno diverso a seconda della distanza e della concentrazione elettrolitica

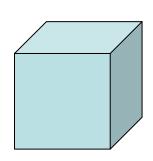
#### STRUTTURA DISPERSA E FLOCCULATA ARGILLE





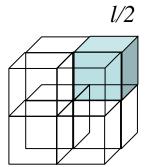
#### Superficie specifica

l



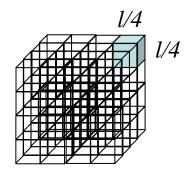
$$S_1 = 6*l^2$$

$$A_{sl} = S_l/P = 6*l^2$$



$$S_2 = 8*6*(l/2)^2$$

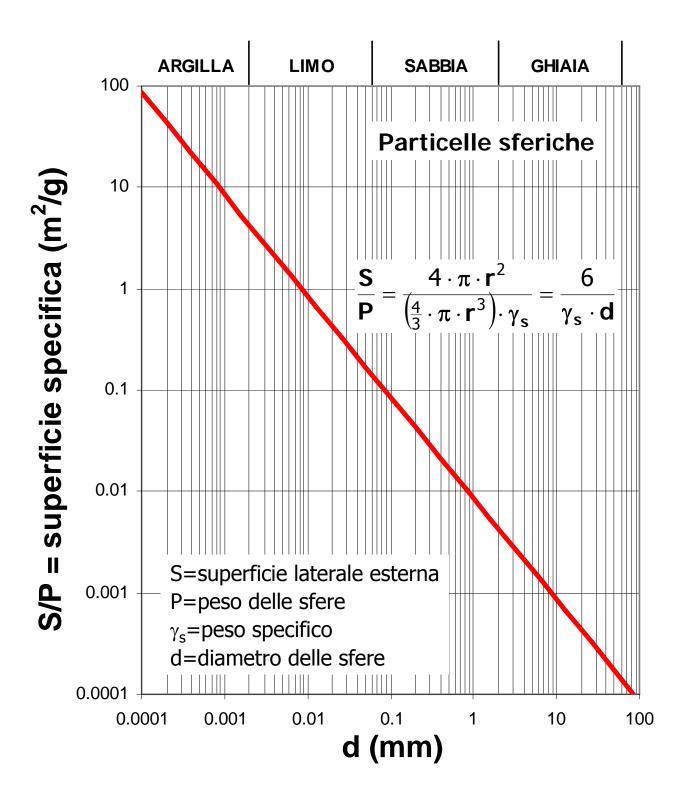
$$l/2$$
  $S_2 = 8*6*(l/2)^2$   $A_{s2} = S_2/P = 8*6*(l/2)^2 = 12*l^2$ 



$$S_3 = 64*6*(l/4)^2$$
  $A_{s3} = S_3/P =$ 

$$A_{s3}=S_{3}/P=$$
  
 $64*6*(l/4)^{2}=24*l^{2}$ 

#### FORZE DI MASSA E SUPERFICIE



## Le particelle di argilla hanno superficie specifica molto elevata

- una particella di sabbia di dimensioni medie pari
   a 2 mm ha una superficie specifica di 2·10<sup>-4</sup> m²/g
- la caolinite ha una superficie specifica di 10 –
   20 m²/g
- La montmorillonite ha una superficie specifica di 800 m<sup>2</sup>/g !!!

caolinite

larghezza: 1 µm

spessore: 0.1 µm

montmorillonite

larghezza: 0.1 µm

spessore: 0.001 µm