

بسمه تعالیٰ

# آزمایشگاه مکانیک خاک

دکتر سعید خرقانی

# آزمایشها

- ۱- آزمایش دانه بندی
- ۲- آزمایش هید رومتری
- ۳- آزمایش وزن مخصوص دانه ها
- ۴- آزمایش حدود اتربرگ
- ۵- آزمایش تراکم (پروکتور)
- ۶- آزمایش نفوذ پذیری خاک
- ۷- آزمایش معادل ماسه

# آزمایشها

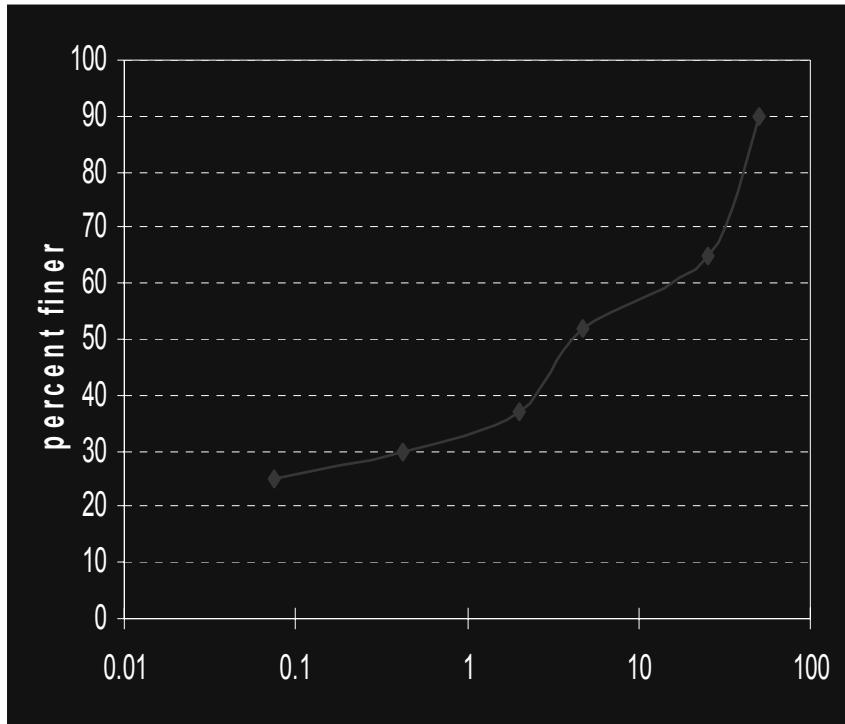
- ۸- آزمایش تعیین ضریب CBR
- ۹- آزمایش تعیین دانسیته در محل
- ۱۰- آزمایش فشار تک محوری
- ۱۱- آزمایش سه محوری
- ۱۲- آزمایش تحکیم (ادیومتری)
- ۱۳- آزمایش برش مستقیم

# آزمایش دانه بندی خاک



- منظور از دانه بندی یک خاک تعیین در صد وزنی دانه های با حدود و اندازه های مختلف است که خاک مورد نظر را تشکیل می دهند
- دانه بندی خاکهای درشت دانه با روش الک کردن معین می شود
- خاک را از تعدادی الک عبور می دهند و خاک مانده بر روی هر الک توزین می گردد و سپس در صد وزنی خاک رد شده از الک محاسبه می گردد

# آزمایش دانه بندی خاک



- توزیع اندازه های یک خاک به صورت منحنی نیمه لگاریتمی نشان داده می شود عرض نقاط واقع بر این منحنی درصد وزنی دانه های کوچکتر از اندازه ای است که بر روی محور طولها داده شده است

# آزمایش دانه بندی خاک

- اندازه موثر دانه های  $D_{10}$  :  $10\%$  دانه های خاک از آن کوچکتر است.
- ضریب یکنواختی خاک :  $C_u = D_{60}/D_{10}$
- ضریب خمیدگی یا انحنا :  
$$Cc = D_{30}^2 / D_{60} \times D_{10}$$

# آزمایش دانه بندی خاک

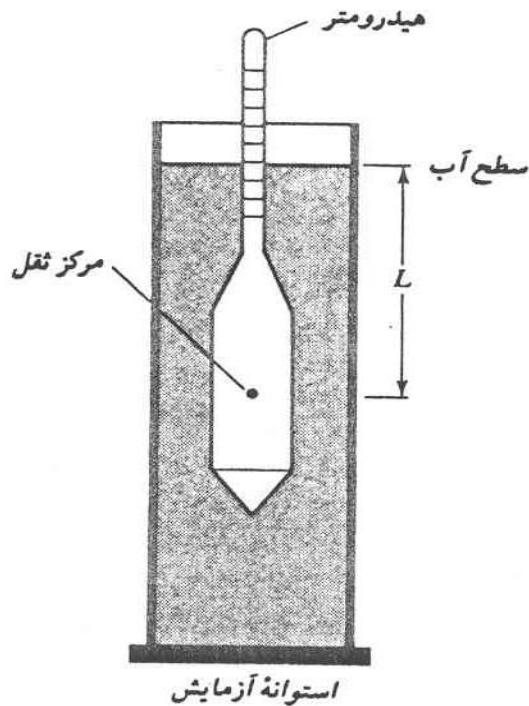
- نحوه انجام آزمایش دانه بندی به روش خشک:
- یک مقدار مشخص از خاک (۷۰۰ گرم یا ۱ و یا ۲ کیلوگرم) کاملا خشک و کلوجه های آن پودر شده و از ستونی از الکهای استاندارد که در ته آنها زیر الک قرار دارد، گذرانده می شود و سپس مقدار تجمعی درصد عبوری از هر الک تعیین می شود

# آزمایش هیدرومتری

- دانه بندی خاکهای ریز دانه را می توان با استفاده از روش ته نشینی تعیین کرد این روش مبتنی بر قانون استوکس است که مربوط به سرعت سقوط ذرات کروی شکل معلق در مایعات می باشد. ذرات بزرگتر سرعت سقوط بیشتری دارند و ذرات کوچکتر با سرعت کمتری ته نشین می شوند.

# آزمایش هیدرومتری

- دانه بندی با هیدرومتر:



- در این آزمایش ۵۰ گرم از خاک خشک و پودر شده مورد استفاده قرار می‌گیرد
- قبل از آزمایش مواد پراکننده (۱۲۵ سی سی محلول ۴ درصد هگزامتافسفات سدیم) اضافه می‌شود

# آزمایش هیدرومتری

- خاک مدت ۱۶ ساعت در محلول پراکننده خیس خورده، آب مقطر به محلول اضافه شده کاملاً بهم می خورد. سپس محلول در استوانه آزمایش ریخته می شود و آنقدر آب مقطر به محلول رقیق شده اضافه می شود تا سطح آن به علامت ۱۰۰۰ میلی متر برسد، سپس هیدرومتر در داخل محلول قرار داده می شود. قرایت هیدرومتر انجام گردیده و با استفاده از قانون استوکس می توان قطر بزرگترین ذره در حال تعليق را در زمان t بدست آورد.

# آزمایش هیدرومتری

- D : قطر ذره خاک
- $G_s$  : چگالی دانه های ذرات خاک
- $\eta$  : ویسکوزیته آب
- $\gamma_w$  : وزن مخصوص آب
- L : طول موثر(فاصله مرکز ثقل هیدرومتر تا سطح آب)
- t : زمان

$$D = \sqrt{\frac{18\eta}{(G_s - 1)\gamma_w}} \sqrt{\frac{L}{t}}$$

# آزمایش وزن مخصوص دانه ها

- این آزمایش در وسیله ای به نام پیکنومتر بر اساس قانون ارشمیدس انجام می گردد.
- حجم پیکنومتر بر اساس نوع خاک (شن؛ ماسه؛ لای ورس) تعیین می گردد.
- مقدار معتبرهی خاک خشک مانده روی الک شماره ۴ (شن)؛ مانده روی الک شماره ۲۰۰ (ماسه)؛ رد شده از الک ۲۰۰ (لای یا رس) وزن می کنیم( $W_s$ ).

# آزمایش وزن مخصوص دانه ها

- پیکنومتر را پر آب مقطر نموده درب آن را می بندیم بطوریکه هیچ هوايی در آن باقی نماند (می توان از حرارت شعله برای خروج هوا استفاده نمود) سپس آن را وزن  $W_a$  (می نماییم).
- پیکنومتر را تخلیه نموده؛ خاک خشک را داخل آن ریخته به آرامی آب مقطر به آن اضافه می نماییم؛ در حین اضافه نمودن باید هواي داخل خاک بخوبی تخلیه گردد(می توان از حرارت استفاده نمود) تا پیکنومتر کاملاً پر شود؛ سپس درب پیکنومتر گذاشته شده و مجموعاً وزن می گردد  $W_b$ .
- وزن آب جابجا شده هم حجم دانه های خشک خاک از رابطه بعد محاسبه می گردد.

# آزمایش وزن مخصوص دانه ها

$$W_w = W_s + W_{bw} - W_{bws}$$

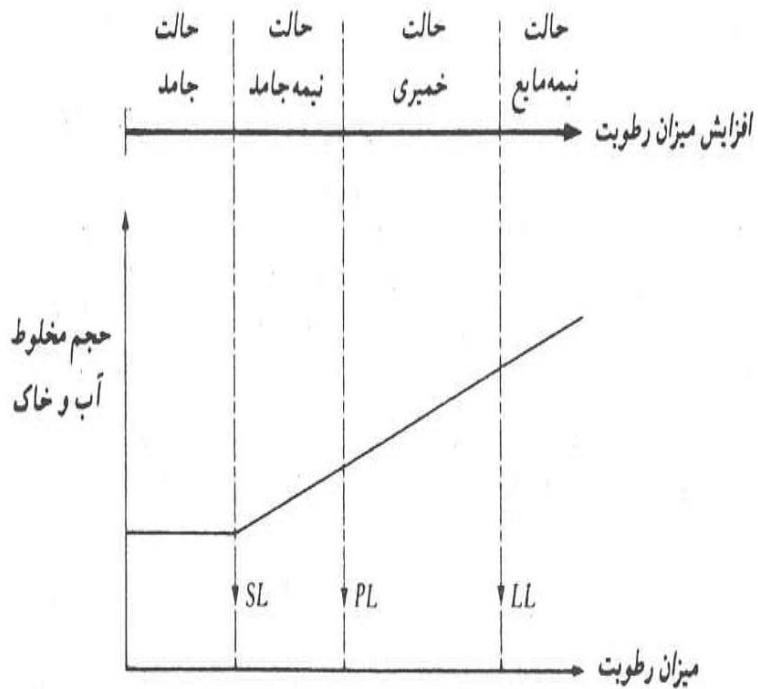
- در صورتیکه وزن بر حسب گرم اندازه گیری شده باشد، حجم جابجا شده آب بر حسب سانتیمتر مکعب محاسبه شده است.
- چگالی دانه های جامد از رابطه زیر محاسبه می گردد:

$$G_s = a W_s / W_w$$

# آزمایش حدود اتریبرگ

- بسته به میزان رطوبت، خاک می تواند حالات مایع، خمیری یا پلاستیک، نیمه جامد و جامد به خود میگیرد.
- حد روانی وحد خمیری بنا بر میزان رطوبت موجود در خاک، که حدود اتریبرگ نامیده می شوند و توسط آزمایشهای آستاندارد تعیین می گردند.
- نمونه خاکی که برای انجام این آزمایش بکار می رود بخشی از خاک است که از الک شماره ۴۰ (۴۲۵ میلیمتر) گذشته است.
- $W_p$  plastic limit(pl)       $W_l$  liquid limit(lI)

# آزمایش حدود اتربرگ



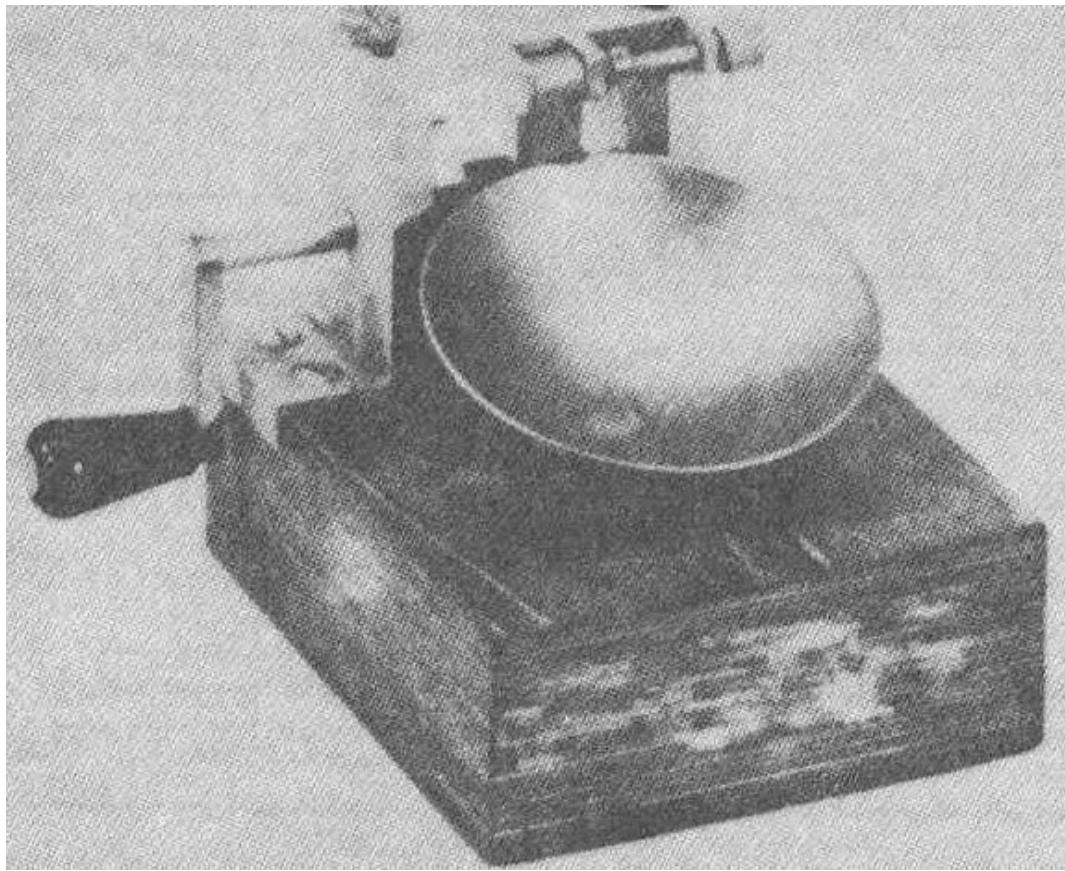
- تغییر حالت خاک از نیمه جامد به جامد در حد انقباض صورت می گیرید، طبق تعریف حد انقباض میزان رطوبتی است که در آن حجم خاک به کمترین مقدار خود ضمن خشک شدن می رسد.
- Shrinkage limit(sl)

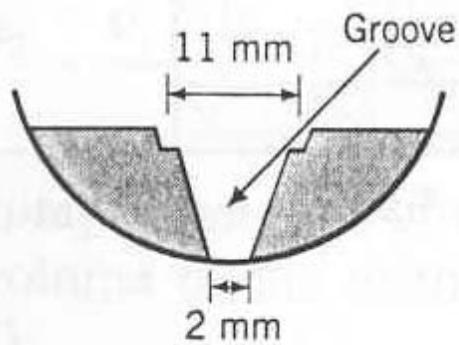
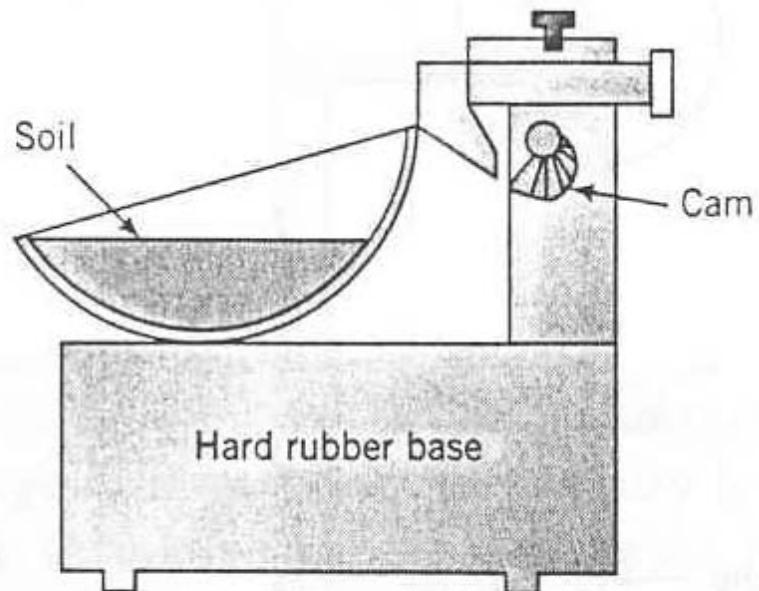
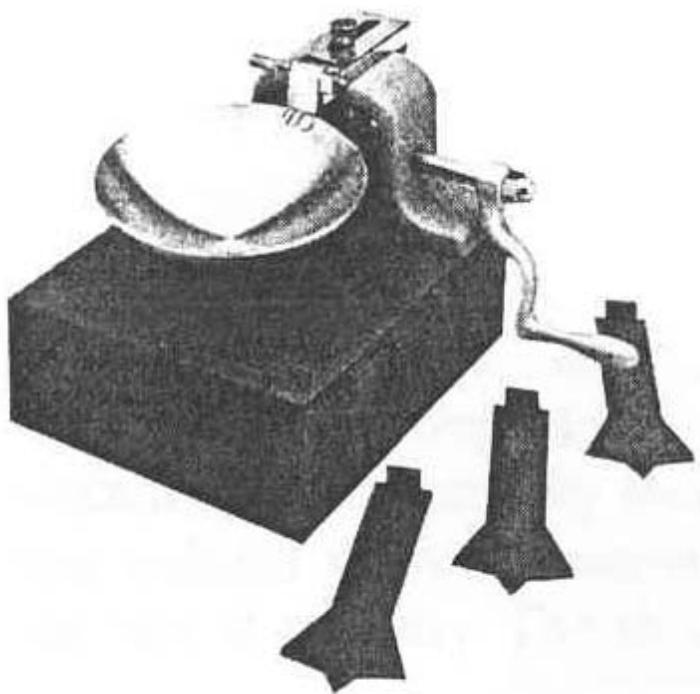
# آزمایش حدود اتربرگ

دامنه خمیری       $I_p = W_l - W_p$  •

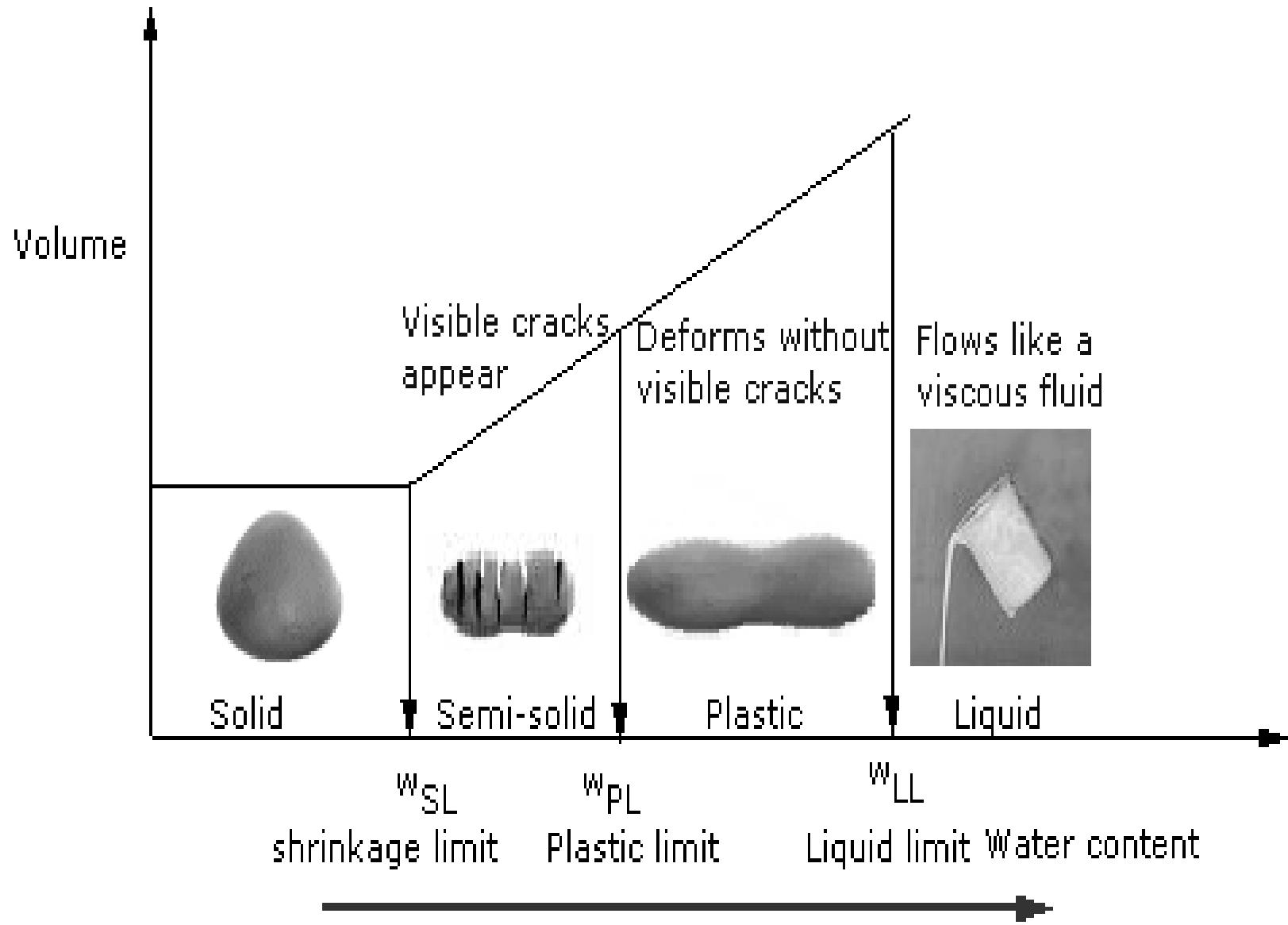
نشانه روانی       $I_l = (W - W_p) / I_p$  •

# آزمایش حدود اتربگ



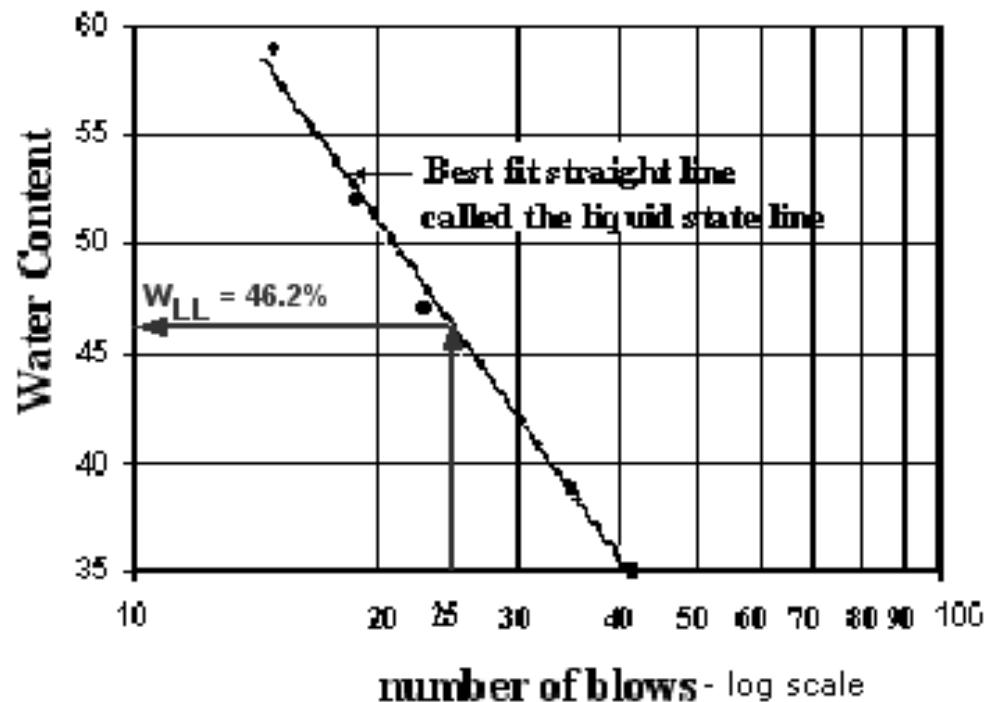


Cup apparatus for the determination of liquid limit

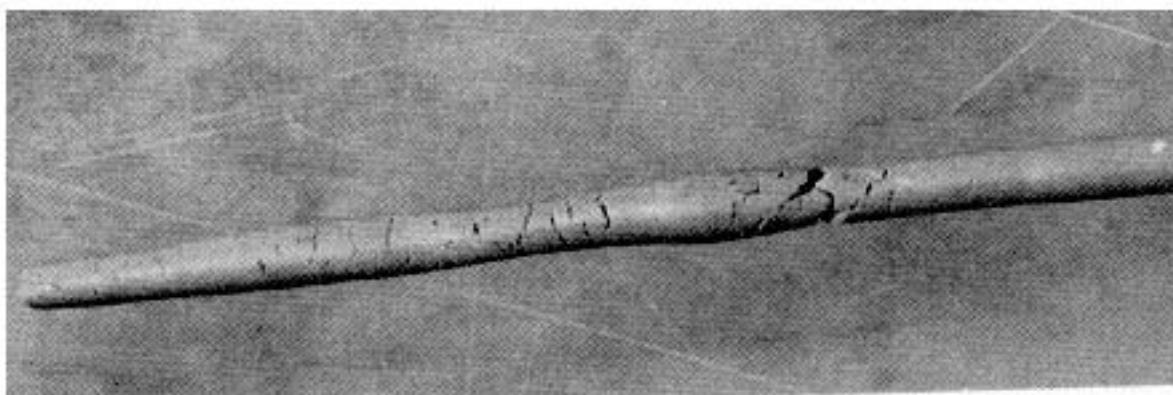


# آزمایش حدود اتریبگ

HOW TO DETERMINE LIQUID LIMIT.



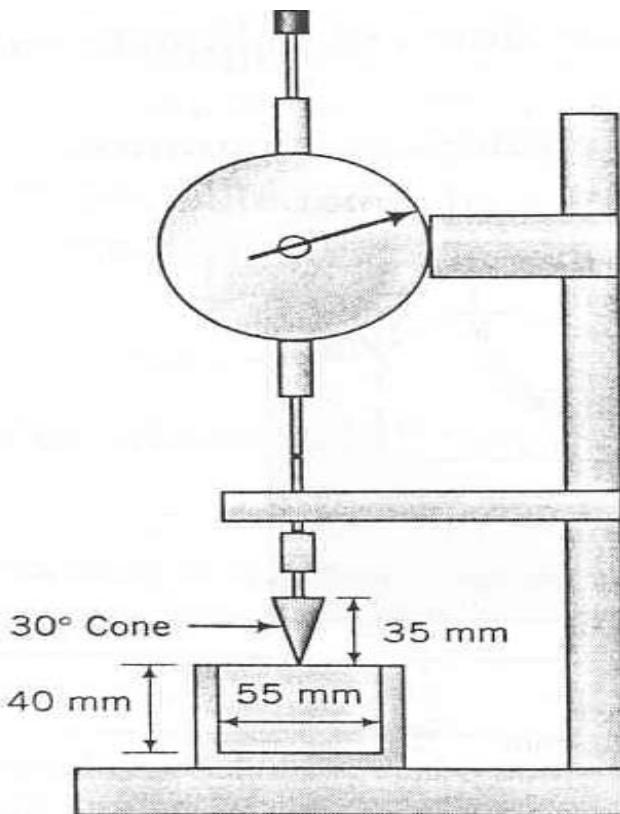
# آزمایش حدود اتربگ



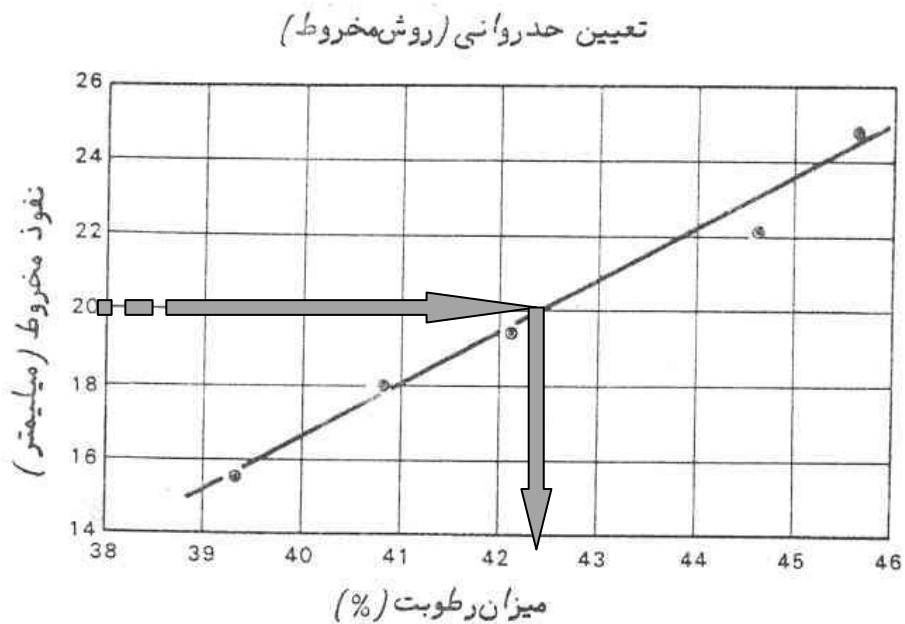
فتیله ۲ میلیمتری در حد پلاستیک

# آزمایش حدود اتربرگ

- استفاده از نفوذ مخروط فلزی
- برای تعیین حدود اتربرگ



Fall cone apparatus.



# آزمایش تراکم

- تراکم خاک عبارت است از افزایش دانسیته خاک در اثر کاهش فضای خالی بین دانه ها
- در عملیات تراکم حجم آب موجود خاک تغییر نمی کند و فقط حجم هوای خاک کاسته می شود.
- میزان تراکم یک خاک معمولاً بر اساس اندازه گیری وزن مخصوص خشک  $\gamma_d$  مشخص می شود.
- وزن مخصوص فوق تابع نوع خاک، میزان رطوبت و نیروی متراکم کننده می باشد.

# آزمایش تراکم

- آزمایش تراکم پروکتور یا اشوی استاندارد:
  - در این آزمایش در یک قالب استوانه ای که حجم وارتفاع معینی دارد (۹۵۶ سانتیمتر مکعب حجم و ۱۷۱ میلیمتر ارتفاع) نمونه خاک که دانه های درشت آن (بزرگتر از ۵ میلیمتر) جدا شده اند در سه لایه مساوی کوبیده می شود برای کوبیدن خاک از سقوط آزاد چکشی به وزن ۲,۴۹ کیلوگرم واژ ارتفاع سقوط ثابت ۵۰,۵ سانتیمتر استفاده می شود و هر لایه با ۲۵ ضربه کوبیده می گردد.

- آزمایش تراکم اصلاح شده:
  - قالب همان قالب آزمایش استاندارد می باشد لیکن نمونه در ۵ لایه مساوی کوبیده می شود وزن چکش ۴,۵۴ کیلوگرم و ارتفاع سقوط ۴۵,۷ سانتیمتر است، در این آزمایش نیز هر لایه با ۲۵ ضربه کوبیده می شود.

# آزمایش تراکم

- آزمایش تراکم ممکن است در قالب CBR نیز انجام می‌گردد این قالب استوانه‌ای به قطر ۱۵,۲ سانتیمتر و همین ارتفاع می‌باشد، در این حالت دانه‌های درشت تر از ۲۰ میلیمتر از نمونه جدا می‌گردند و هر لایه با ۵۰ ضربه در آزمایش پروکتور معمولی و ۱۰۰ ضربه در آزمایش پروکتور اصلاح شده با همان تعداد لایه پیش‌بینی شده در آزمایش کوبیده می‌شود.
- پس از اینکه خاک در قالب متراکم گردید وزن مخصوص ظاهري و رطوبت آن را محاسبه می‌کنیم، این آزمایش با تغییر رطوبت خاک چندین بار تکرار می‌گردد و سپس منحنی وزن مخصوص خشک بر حسب تغییرات رطوبت ترسیم می‌گردد.
- برای یک انرژی معین تراکم و یک رطوبت معین که رطوبت بهینه  $W_{opt}$  نامیده می‌شود، وزن مخصوص خشک جداکثر می‌باشد.

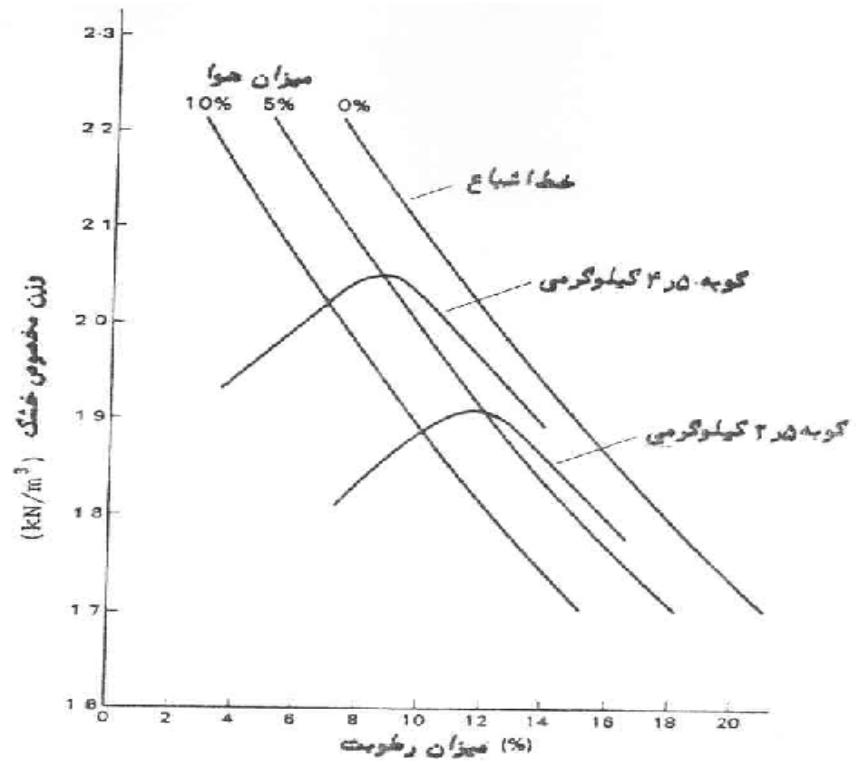
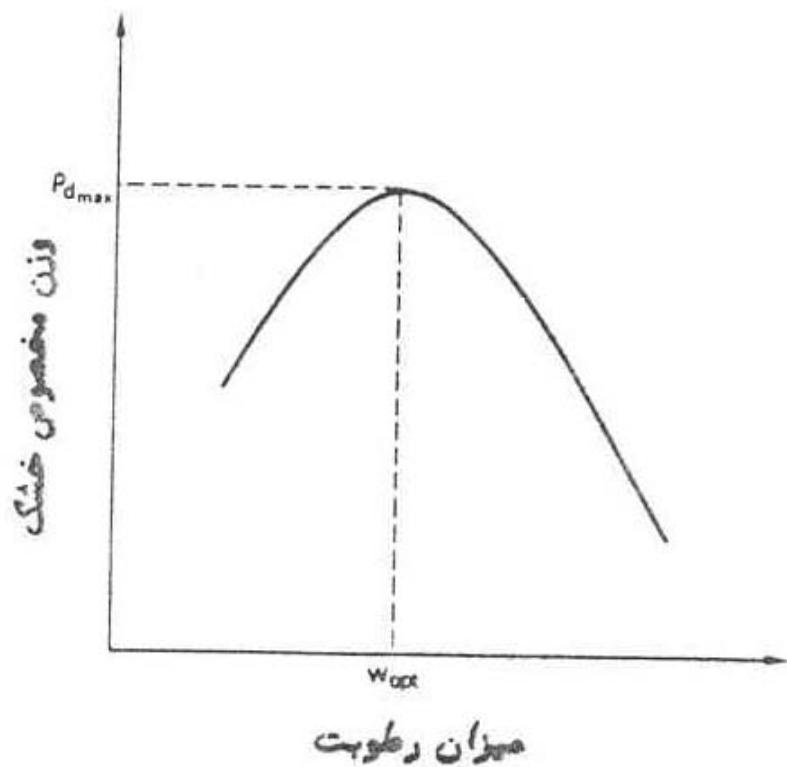
# آزمایش تراکم

- در محل با تعیین وزن مخصوص خشک خاک در محل پس از تراکم می‌توان به درصد تراکم پی برد:
- درصد تراکم عبارت است از:
  - وزن مخصوص خشک خاک در محل تقسیم بر وزن مخصوص خشک حداقل آزمایشگاه

# آزمایش تراکم

انرژی تراکم $\text{kJ/dm}^3$	تعداد لایه	تعداد ضربه بر لایه	ارتفاع سقوط cm	وزن کوبه kg	نوع	
۰۵۹	۳	۲۵ قالب پروکتور	۳۰۵	۲۴۹۰	معمولی	آزمایش
۰۵۳	۳	۵۵ قالب C.B.R.				پروکتور
۲۷۱	۵	۲۵ قالب پروکتور	۴۵۲	۴۵۴۰	اصلاح شده	
۲۴۱	۵	۵۵ قالب C.B.R.				

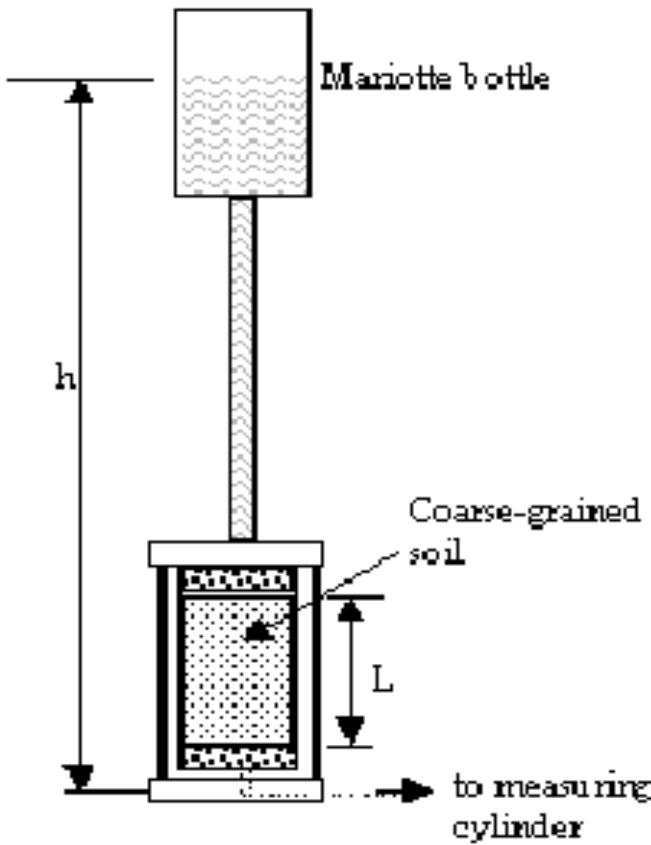
# آزمایش تراکم



# آزمایش نفوذ پذیری خاک

- نفوذپذیری خاکهای درشت دانه را می‌توان با استفاده از یک آزمایش ساده خاک با تراکم مناسب در داخل استوانه های به سطح مقطع A قرار داده می‌شود که در زیر آن یک استوانه تراوا قرار دارد
- این خاک تحت فشار یکنواختی قرار می‌گیرد و حجم آب رد شده از خاک اندازه گیری می‌شود این آزمایش در دو حالت انجام می‌شود

# آزمایش نفوذ پذیری خاک



- ۱- در حالتی که گرادیان هیدرولیکی در طول آزمایش ثابت است.

$$v/t = Q = k \cdot i \cdot A = k \cdot (h/l) \cdot A$$

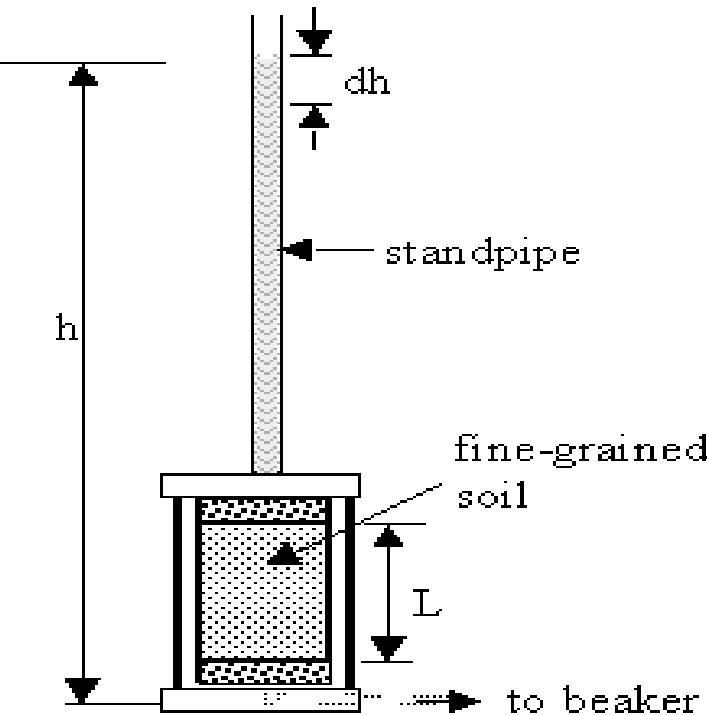
$$k = Ql/hA$$

Temperature correction

$$k_{20^{\circ}C} = k_{T^{\circ}C} \frac{\mu_{T^{\circ}C}}{\mu_{20^{\circ}C}} = k_{T^{\circ}C} R_T$$

# آزمایش نفوذ پذیری خاک

۲- در حالتی که گرادیان هیدرولیکی در طول آزمایش متغیر می باشد.



مدت زمانی که ارتفاع سطح آب در لوله فوقانی به سطح مقطع a از ارتفاع  $h_1$  به  $h_2$  می رسد  $t_1$  باشد

# آزمایش نفوذ پذیری خاک

- در هر لحظه  $t$  ارتفاع سطح آب در لوله برابر  $h$  و سرعت تغییرات آن  $-dh/dt$  می باشد و در لحظه  $t$  خواهیم داشت:

$$dQ/dt = - adh/dt = k(h/l)A \quad \bullet$$

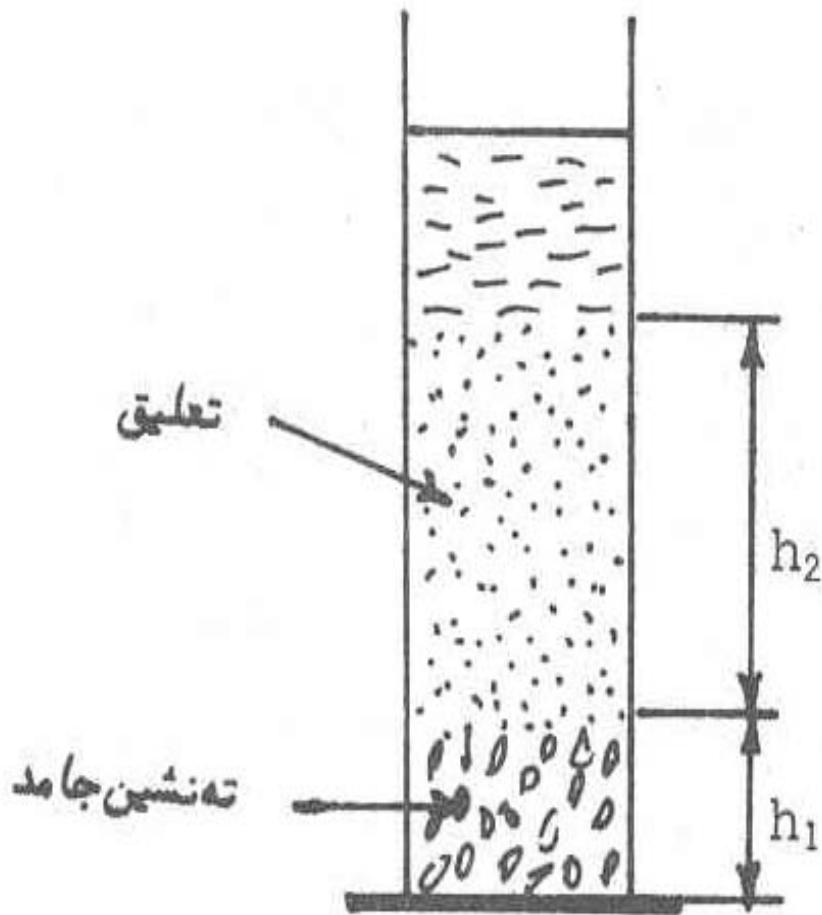
$$-adh/h = (k/l)Adt \quad \bullet$$

- در صورتیکه انتگرال تساوی فوق را برای مقادیر معین<sub>1</sub>  $h_1$  و  $h_2$  در مدت معین  $t$  محاسبه نماییم:

$$-a \int dh/h = (kA/l) \int dt \rightarrow k = (al/At) \ln(h_1/h_2) \quad \bullet$$

# آزمایش معادل ماسه

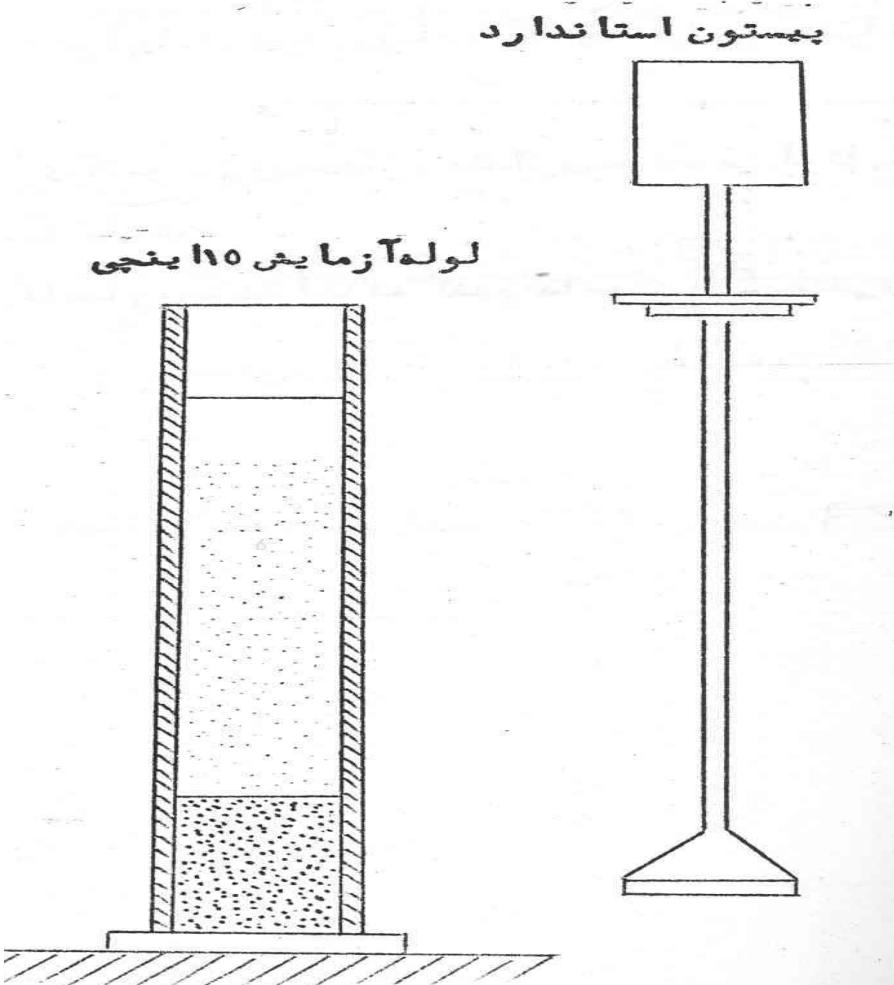
- توسط این آزمایش می‌توان نسبت ریزدانه و درشت دانه را در یک خاک معین نمود
- آزمایش بر روی دانه‌های کوچکتر از ۵ میلیمتر انجام می‌شود
- آزمایش در ظرفی استوانه‌ای (شیشه‌ای) انجام می‌شود



# آزمایش معادل ماسه

- ظرف استوانه ای حاوی محلول مشخصی که دانه ها را از هم جدا می کند است؛ پس از خیس خوردن نمونه استوانه به شدت در مدت معینی تکان خورده و سپس مجال کافی برای سکون به نمونه داده می شود
- پس از سکون محلول در استوانه به سه قسمت تقسیم می گردد
- ته نشین جامد حاوی دانه های بزرگتر در کف استوانه ( $h_1$ )
- قسمتی که در آن مواد بصورت معلق موجودند ( $h_2$ )
- عدد معادل(هم ارز) ماسه عبارت است از:  
$$ES = h_1 / (h_1 + h_2)$$

# آزمایش معادل ماسه



ارتفاع  $h_2$  و  $h_1$  و  
ابتدا با چشم و  
سپس با پیستون  
استاندارد آهنی خوانده  
می شود

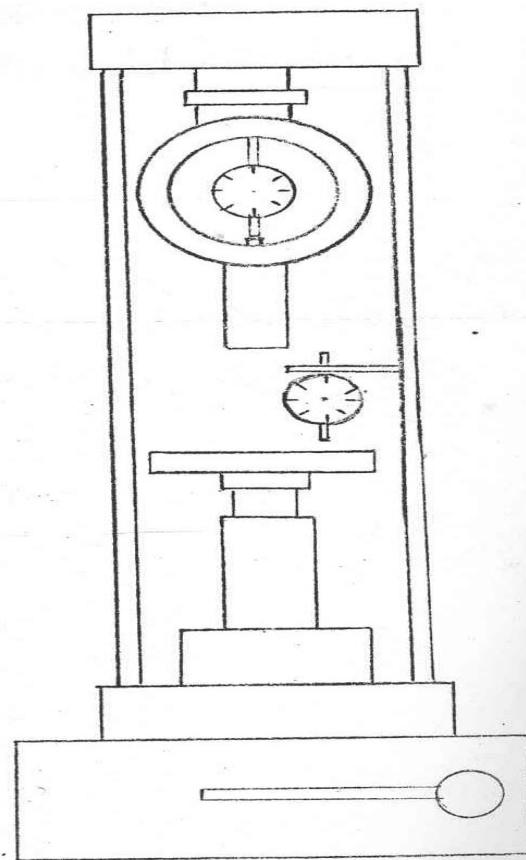
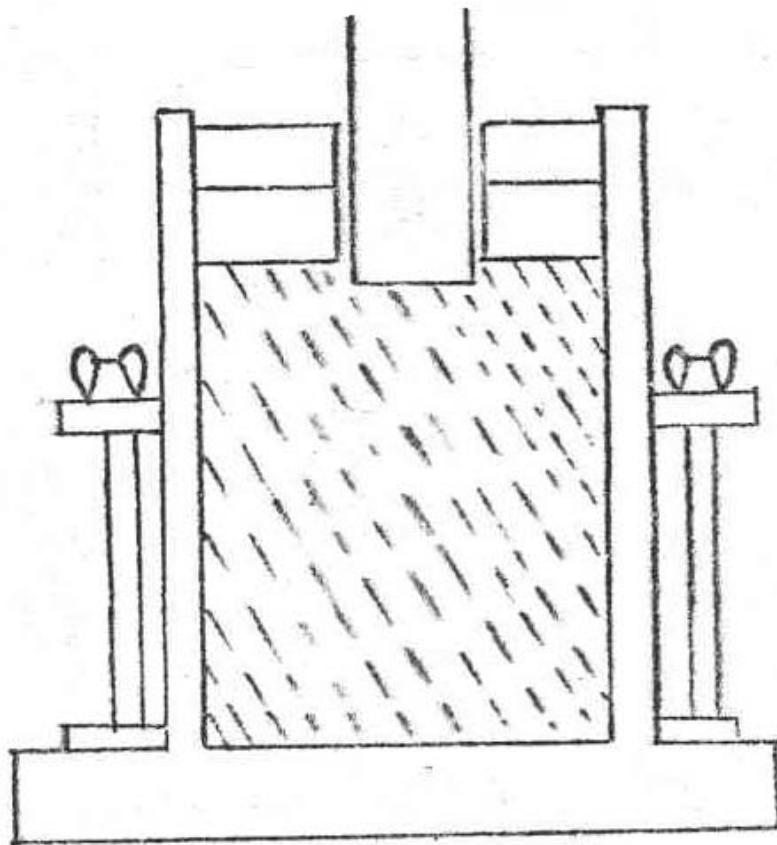
# آزمایش معادل ماسه

- رس
  - خاک خمیری
  - خاک غیر خمیری
  - ماسه رس دار
  - ماسه خالص و تمیز
- ES=0
- ES=20
- ES=40
- ES=80
- ES=100

# آزمایش تعیین CBR (California Bearing Ratio)

- تعیین مقاومت نسبی خاک در برابر نفوذ یک سنبه فلزی استاندارد
- رابطه بین مقدار نفوذ یک سنبه استوانه‌ای استاندارد با مقطع ۱۹۳۵ میلیمتر مربع (سه اینچ مربع) و بار وارد بر آن هنگامی که روی نمونه خاک قرار می‌گیرد تعیین شود
- سرعت نسبی نفوذ سنبه به داخل خاک، مقداری معین و برابر یک میلیمتر در دقیقه می‌باشد

# آزمایش تعیین CBR (California Bearing Ratio) (California Bearing Ratio)



# آزمایش تعیین CBR (California Bearing Ratio)

- برای هر مقدار از نفوذ سنبه به داخل خاک، نسبت مقدار بار به بار استاندارد برای همان مقدار نفوذ سنبه در نمونه استاندارد شده بنام نسبت باربری کالیفرنیا یا عدد CBR نامیده می‌شود
- "عمولاً" مقدار بار برای نفوذ ۲/۵ میلیمتر قرائت می‌شود تا به عنوان معیار سنجش قرار گیرد ولی چنانچه در فاصله نفوذ ۲,۵ میلیمتر تا ۵ میلیمتر مقادیر بزرگتری از آنچه که برای نفوذ ۲,۵ میلیمتر بدست آمد نتیجه شود

# آزمایش تعیین CBR (California Bearing Ratio)

- CBR بزرگترین مقدار بدست آمده به عنوان عدد در نظر گرفته می‌شود
- تراکم نمونه در قالب CBR و با چکش Kg ۲,۵ در سه لایه و یا چکش Kg ۴,۵ و ۵ لایه با ۶ ضرب چکش
- در مواردی ممکنست ضرورت داشته باشد که نمونه را پس از جذب آب مورد آزمایش قرار دهیم
- پلیت کف را تعویض کرده پلیت سوراخ دار نصب می‌کنیم و آن گاه قالب و محتوا را در ظرف آب قرار می‌دهیم به طوری که سطح آب از سر قالب پائین تر باشد (آب از پائین نمونه را پر می‌کند)

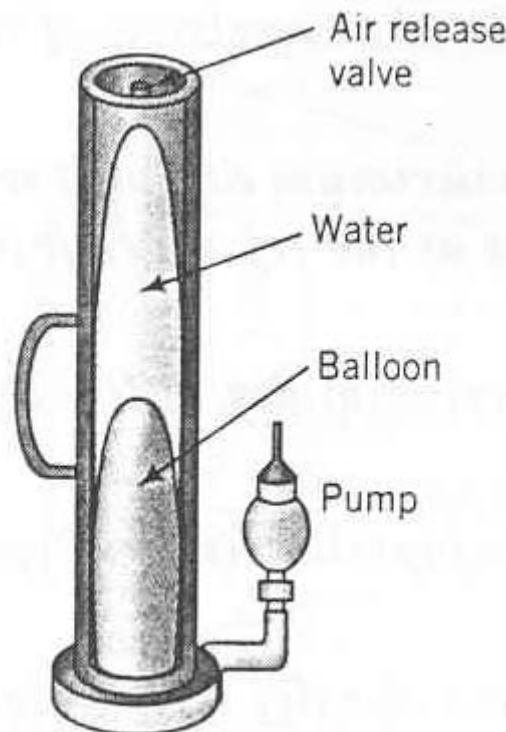
# آزمایش تعیین CBR (California Bearing Ratio)

- وزنه های سر بار نیز بر روی قالب قرار می گیرند (بر روی خاک) بعد از خیس شدن کامل نمونه و باد کردن آزمایش مشابه حالت قبل انجام می گردد

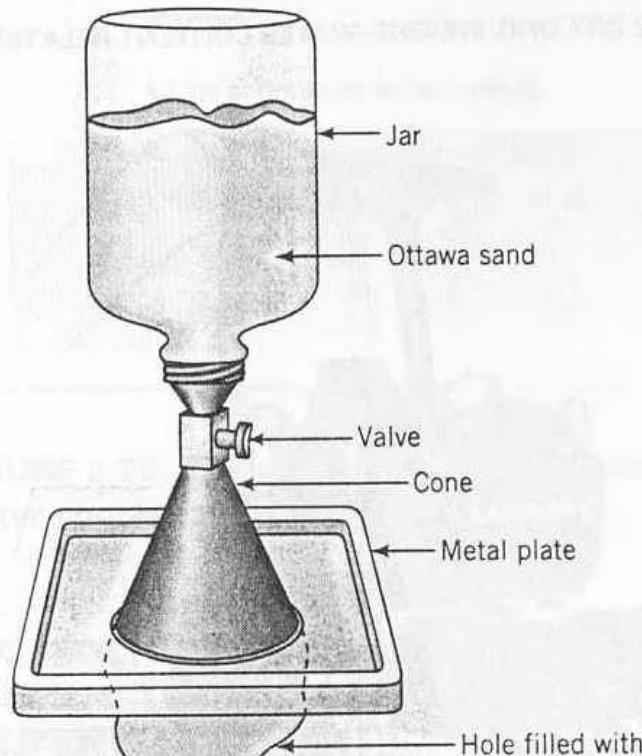
# آزمایش تعیین دانسیته در محل

- منظور از این آزمایش تعیین وزن مخصوص تر و خشک ( $\gamma_d, \gamma_s$ ) می باشد
- برای اطلاع از میزان تراکم خاک و تعیین ظرفیت باربری کاربرد دارد
- آزمایش با حفر گودالی در خاک مورد نظر آغاز می شود، وزن خاک داخل گودال را بدست می آوریم
- سپس با کمک ماسه، آب و یا ماده دیگری حجم گودال را بدست می آوریم

# آزمایش تعیین دانسیته در محل



Balloon test device



A sand cone apparatus

# آزمایش تعیین دانسیتہ در محل

- روش انجام آزمایش:
- سینی مخصوص را روی خاک قرار داده با قلم و چکش گودالی (به عمق تقریبی ۱۰ سانتیمتر) حفاری کرده خاک آن را داخل تشت ریخته وزن می کنیم( $P_1$ )
- ظرف مخروط وستون ماسه را که قبلًا وزن کل آن مشخص شده است ( $W_1$ ) روی سوراخ می گذاریم و پیچ تخلیه را باز می کنیم تا ماسه داخل گودال بریزد هر وقت حرکت ماسه متوقف شد آنرا می بندیم
- وزن ظرف و ماسه باقیمانده داخل آنرا اندازه می گیریم( $W_2$ )

# آزمایش تعیین دانسیته در محل

- وزن ماسه ای که گودال وقیف را پر کرده  $(W_1 - W_2)$  میشود که با داشتن وزن ماسه ای که قیف را پرمی کند  $(W_3)$  وزن ماسه هم حجم گودال  $(p_2)$  بدست می آید

$$p_2 = W_2 - W_1 - W_3 \bullet$$

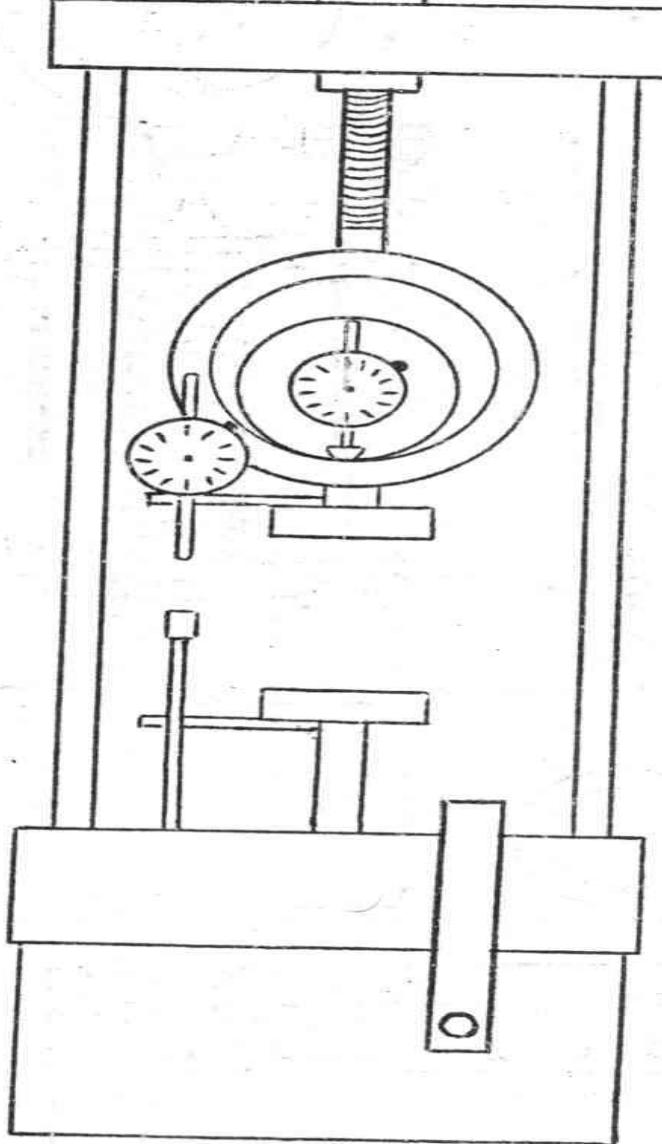
- با برداشت یک نمونه از خاک گودال رطوبت آن را اندازه می گیریم  $(w)$

$$V = \frac{P_2}{\gamma_{sand}} \quad \gamma = \frac{P_1}{V} \quad \gamma_d = \frac{\gamma}{1 + w}$$

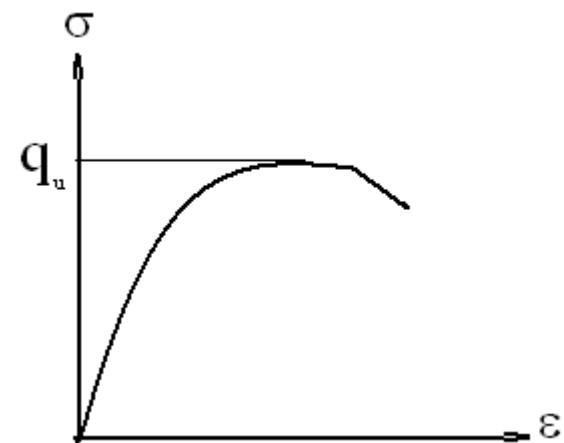
# آزمایش فشار تک محوری

- این آزمایش مشابه آزمایش سه محوری است با این تفاوت که در سلول انجام نمی گردد لذا  $\sigma_3 = Cte = 0$
- در این آزمایش سرعت اعمال فشار با دست و کرونومتر کنترل می شود (تقریباً یک دور در دقیقه)
- آزمایش تا شکست کامل نمونه ادامه می یابد و سپس منحنی تنیش-کرنیش ترسیم می گردد
- نتیجه این آزمایش محاسبه چسبندگی زهکشی نشده خاک است

# آزمایش فشار تک محوری



شما تیک دستگاه تک محوری

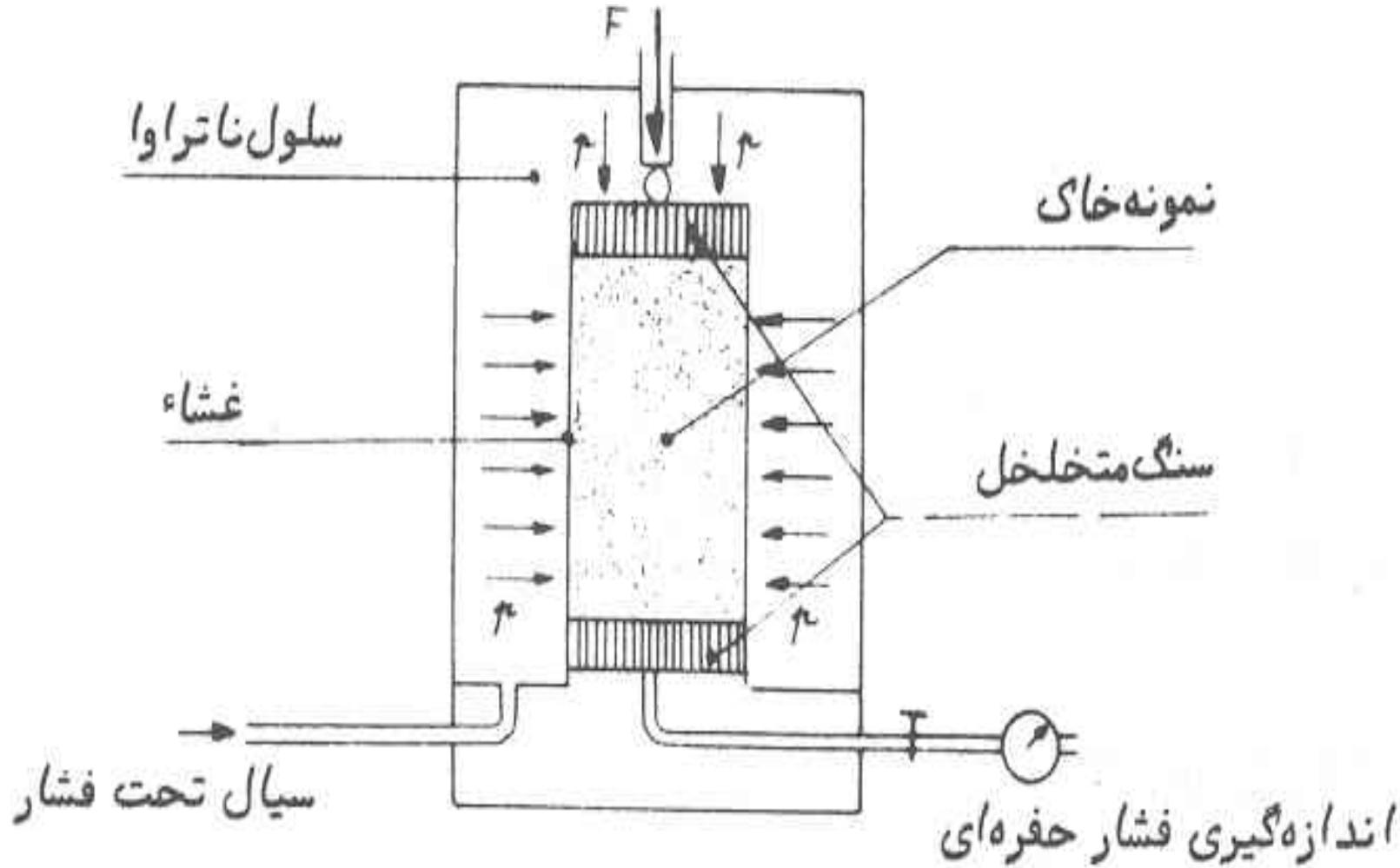


$$c_u = \frac{q_u}{2} = \frac{\sigma_{a\ max}}{2}$$

# آزمایش سه محوری

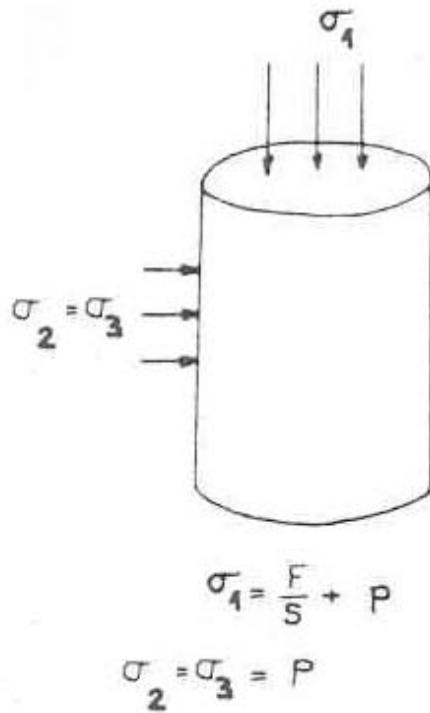
- آزمایش سه محوری بر یک نمونه استوانه ای خاک انجام می گردد
- این نمونه معمولاً ۱۵؛ ۱۰؛ ۷؛ ۵؛ ۳؛ ۶؛ یا حداقل ۱۵ سانتیمتر قطر دارد و ارتفاع آن دو برابر قطر آن می باشد
- نمونه در پوشش پلاستیکی قرار گرفته و مجموعه در سلولی قرار می گیرد که حاوی آب می باشد
- در دواتهای نمونه دو سنگ متخلخل قرار می گیرد که به یک وسیله اندازه گیری فشار حفره ای و تغییرات حجمی متصل است

# آزمایش سه محوری



# آزمایش سه محوری

تنشیها در آزمایش سه محوری



- بارگذاری بر نمونه از دو قسمت فشار جانبی  $P$  که به وسیله سیال تحت فشار انجام می شود

- و یک نیروی محوری  $F$  که به وسیله پیستون وارد می شود

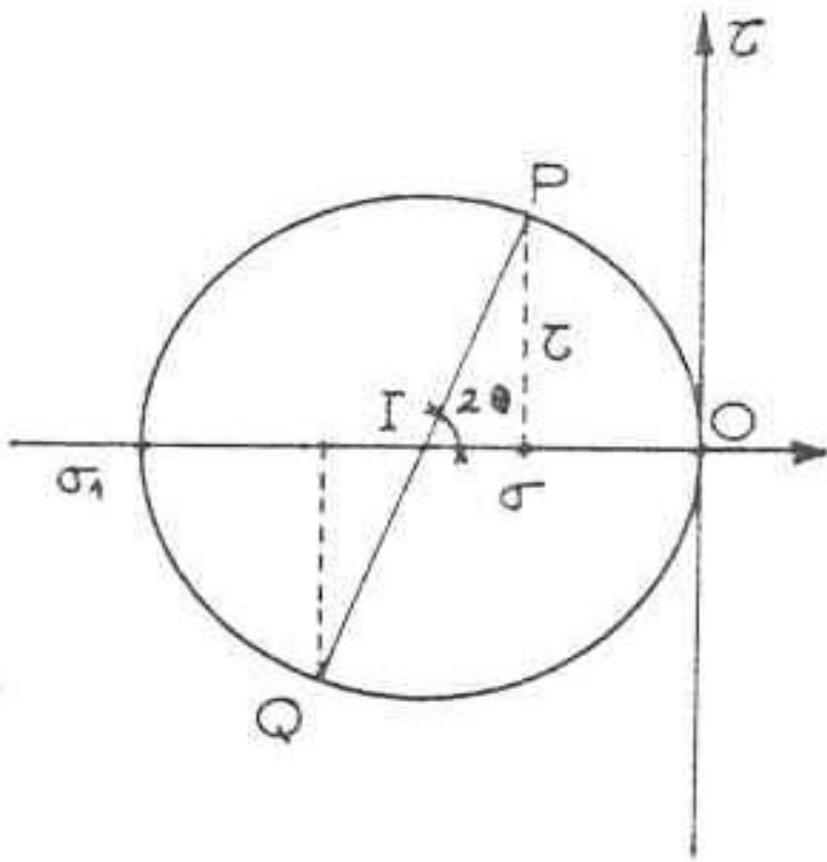
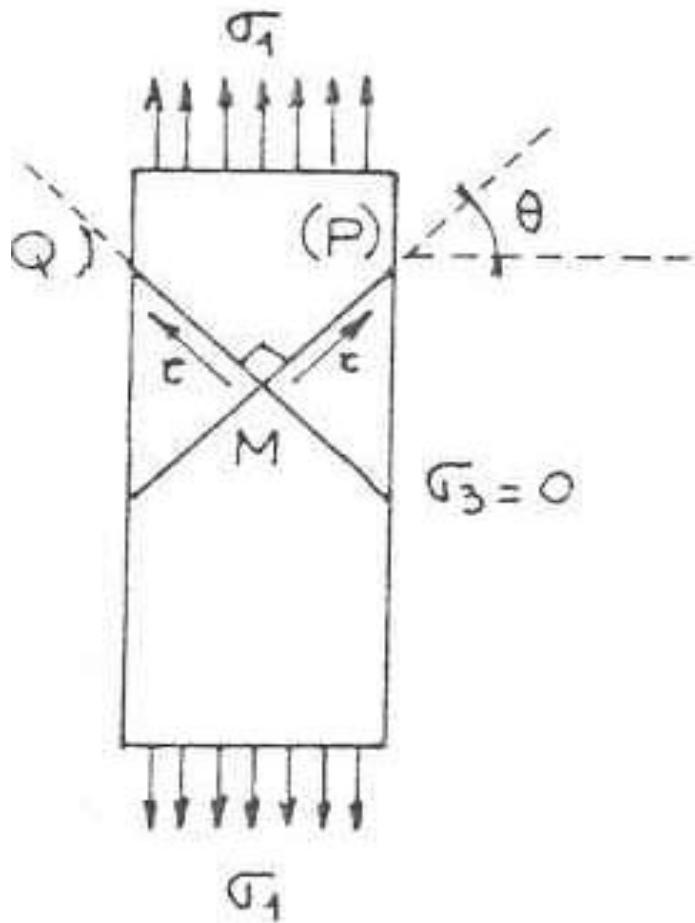
- در آزمایش معمولی بعد از اعمال فشار  $P$  نیروی محوری  $F$  را می افزاییم تا نمونه گسیخته گردد

# آزمایش سه محوری

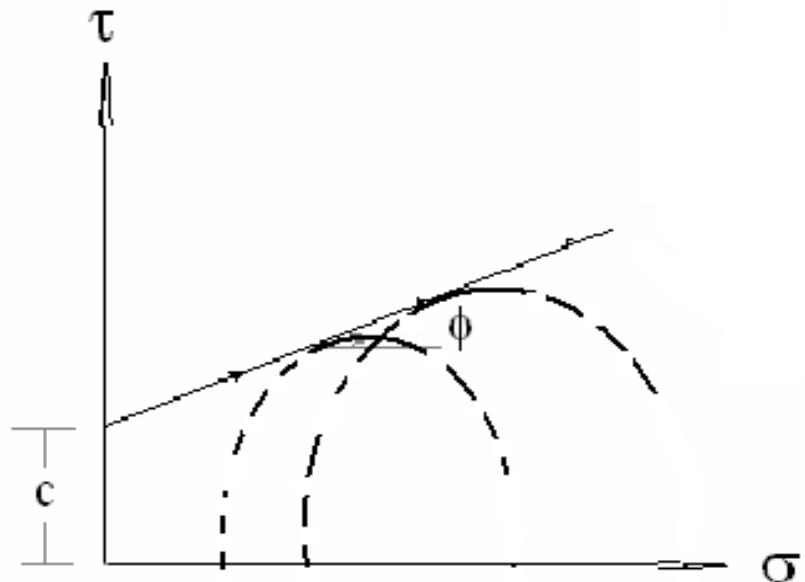
- در این آزمایش تنشهای واردہ بر نمونه همان تنشهای اصلی می باشند
  - $\sigma_1$  که همان تنیش محوری  $\sigma_a$  می باشد
  - وتنیش جانبی که همان  $\sigma_2 = \sigma_3$  می باشد
- . این آزمایش در حالت‌های مختلف مانند زهکشی شده و زهکشی نشده و تحکیم اولیه یافته و یا نیافته قابل انجام می باشد. ضریب یانگ در این آزمایش از معادله ساده زیرقابل محاسبه می شود (در ابتدای آزمایش)

$$E = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{\varepsilon_1}$$

# آزمایش سه محوری



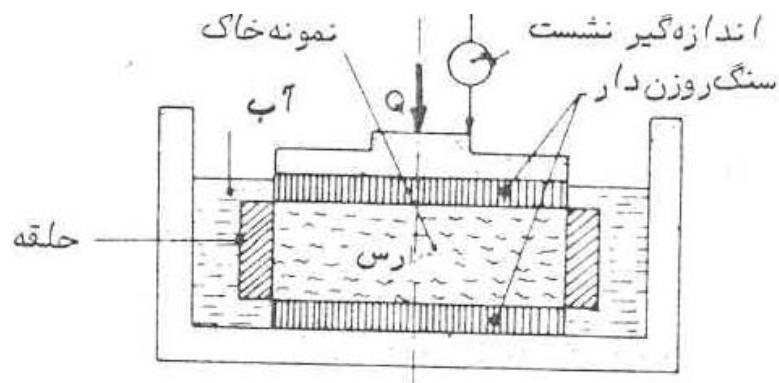
# آزمایش سه محوری



با حداقل دو آزمایش سه محوری با  $\sigma$ . های متفاوت و ترسیم دوایر موقت مرتبه می توان  $C$  و  $\phi$  ( خواص مکانیکی خاک ) را محاسبه نمود

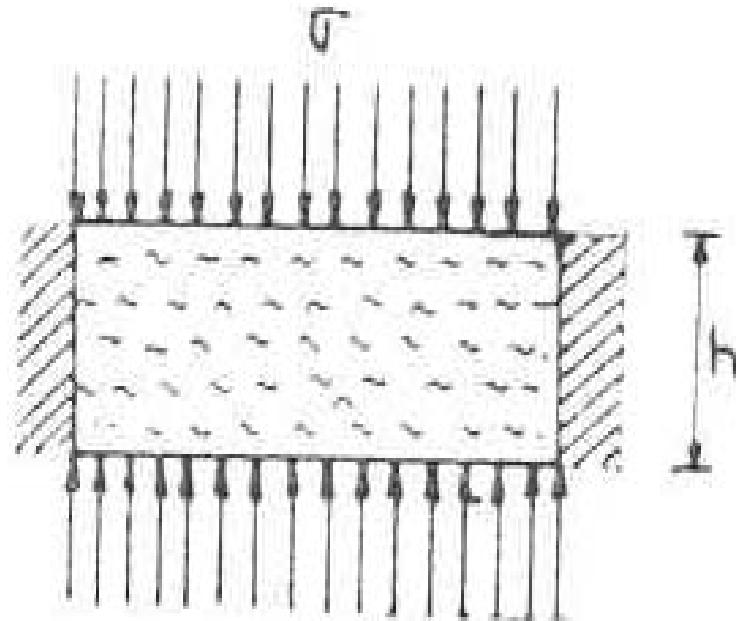
# آزمایش تحکیم تک محوری (ادئومتر)

- در این آزمایش نمونه استوانه‌ای خاک (به قطر تقریبی ۷ سانتی‌متر) تحت اثر فشار محوری قرار می‌گیرند حلقه فلزی که در دور نمونه قرار می‌گیرد مانع از ایجاد تغییر شکل‌های جانبی می‌گردد



# آزمایش تحکیم تک محوری (ادئومتر)

در آزمایش ادئومتر  
نمونه استوانه‌ای که  
در بین دو سنگ  
متخلخل قرار گرفته  
است و در داخل یک  
استوانه فلزی تغییر  
شکل ناپذیر قرار دارد و  
به طور قائم بر آن بار  
وارد می‌شود



# آزمایش تحکیم تک محوری (ادئومتر)

$$\sigma_a = \frac{q}{S}$$

- در این حالت تنش از معادله روبرو محاسبه می‌گردد

$$\epsilon_r = 0$$

$$\epsilon_a = \frac{\Delta h}{n}$$

کرنش‌ها نیز از روابط مقابل محاسبه می‌گردند

# آزمایش تحکیم تکمحوری (ادئومتر)

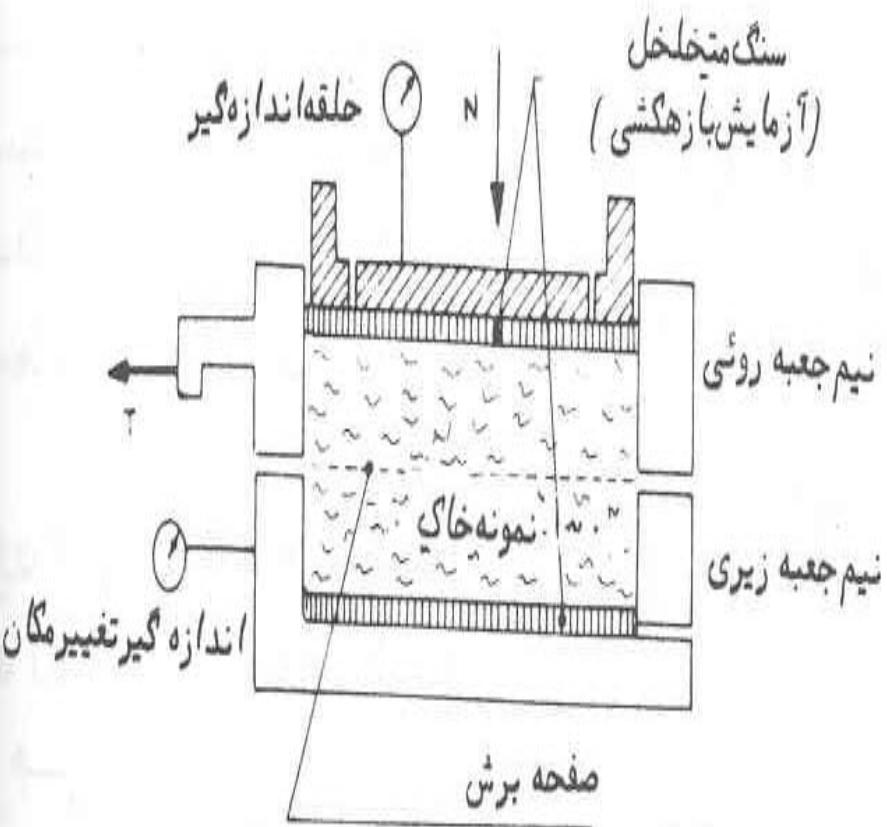
$$\sigma_a = E' \epsilon_a$$

- از رابطه مقابل در ادئومتر می توان به محاسبه ضریب ( $E'$ ) ادئومتری پرداخت

$$E = \frac{3}{4} E'$$

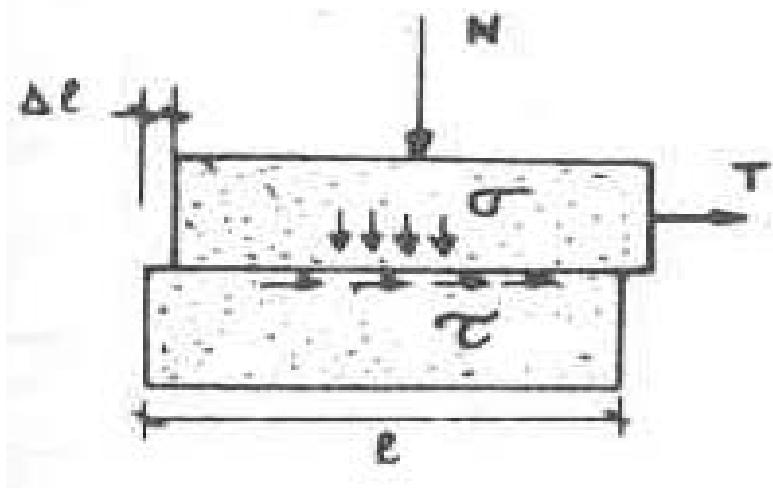
- که از آن میتوان ضریب یانگ را با استفاده از رابطه رویرو محاسبه نمود

# آزمایش برش مستقیم



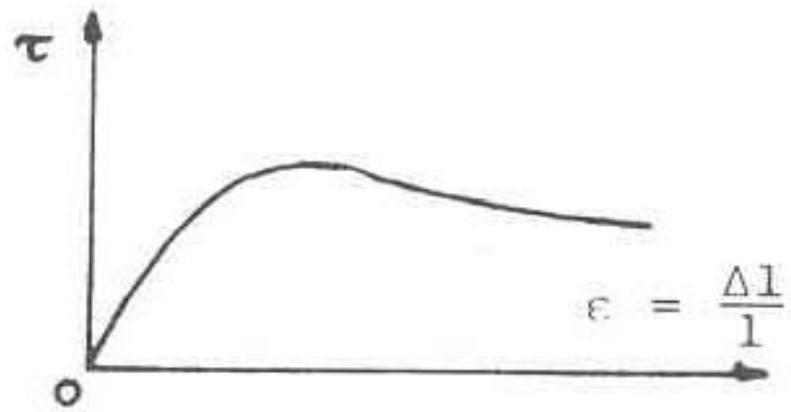
آزمایش در جعبه کاساگراند قدیمی‌ترین آزمایش مکانیک خاک است که اولین بار توسط کاساگراند در آلمان انجام گرفته است. این دستگاه از دو نیم جعبه در مقطع دایره و یا مربع که امکان لغزیدن بر روی یکدیگر را دارد تشکیل شده است نمونه در داخل جعبه قرار گرفته و تحت فشار قائمی قرار می‌گیرد.

# آزمایش برش مستقیم



سپس نیم جعبه فوقانی تحت اثر نیروی برشی  $T$  حرکت می‌کند این حرکت افقی معمولاً با سرعت ثابت صورت می‌گیرد

در این آزمایش تنش‌ها از روابط زیر محاسبه می‌گردند



$$\sigma = \frac{N}{S} \quad \tau = \frac{T}{S}$$

تغییر شکل نسبی  $\varepsilon = \frac{\Delta l}{l}$  می‌باشد

# آزمایش برش مستقیم

- با استفاده از سه آزمایش برش مستقیم لیکن با استفاده از سه فشار قائم مختلف می‌توان به محاسبه خواص مکانیکی پرداخت (چسبندگی  $C$  و زاویه اصطکاک داخلی دانه‌ها  $\phi$ )

