

Ley de Hooke, coeficientes elasticos y circulo de Mohr

Practico — Elasticidad lineal en medios continuos

Curso: Geofisica de medios granulares — PEDECIBA Fisica

Docente: Thomas Gallot — Facultad de Ciencias, UdelaR

Objetivos

- Aplicar la ley de Hooke generalizada en 2D.
- Manejar las dos notaciones: (E, ν) y (λ, μ) .
- Demostrar la equivalencia entre coeficientes elasticos.
- Construir el circulo de Mohr a partir de un estado de esfuerzos general.
- Determinar esfuerzos principales y planos de corte maximo.

Formulario de referencia

Ley de Hooke isotrópica (3D):

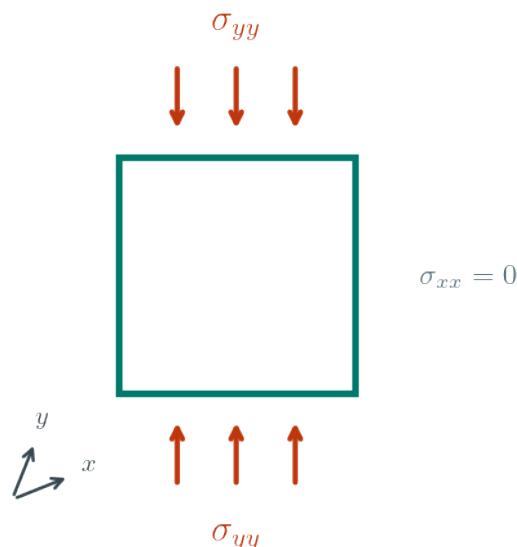
$$\sigma_{ij} = \lambda \delta_{ij} \varepsilon_{kk} + 2\mu \varepsilon_{ij}$$

Ley de Hooke inversa (3D):

$$\varepsilon_{ij} = \frac{1}{E} [(1 + \nu) \sigma_{ij} - \nu \delta_{ij} \sigma_{kk}]$$

Parte I: Compresion uniaxial

Se aplica un esfuerzo de compresion uniaxial σ_{yy} sobre un elemento de material isotropo. Las caras laterales estan libres: $\sigma_{xx} = 0$, $\sigma_{xy} = 0$.



Pregunta 1: Notacion (E, ν)

- a) Escriba las deformaciones ε_{xx} y ε_{yy} en función de σ_{yy} , E y ν .
 b) Verifique que $\varepsilon_{xx} = -\nu \varepsilon_{yy}$. Interprete físicamente el signo.

Pregunta 2: Notacion (λ, μ)

- a) Partiendo de la ley de Hooke generalizada, escriba las dos ecuaciones para $\sigma_{xx} = 0$ y σ_{yy} .

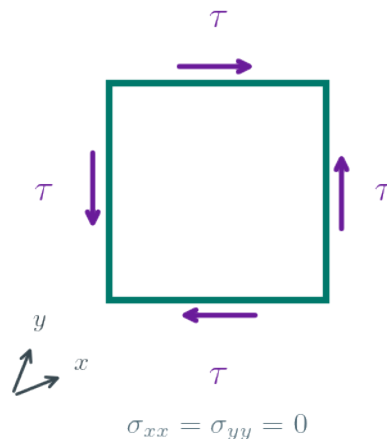
$$\sigma_{ij} = \lambda \delta_{ij} \varepsilon_{kk} + 2\mu \varepsilon_{ij}$$

- b) De la ecuación $\sigma_{xx} = 0$, despeje ε_{xx} en función de ε_{yy} , λ y μ .
 c) Sustituya en la ecuación de σ_{yy} para obtener $\sigma_{yy} = f(\varepsilon_{yy}, \lambda, \mu)$.
 d) Comparando con $\sigma_{yy} = E \varepsilon_{yy}$, obtenga la expresión de E en función de λ y μ .
 e) Comparando $\varepsilon_{xx}/\varepsilon_{yy}$ con $-\nu$, obtenga la expresión de ν en función de λ y μ .

Indicacion: estas dos relaciones son fundamentales y aparecen en toda la mecanica de medios continuos.

Parte II: Cizalla pura

Se aplica un estado de cizalla pura: $\sigma_{xy} = \tau$, $\sigma_{xx} = \sigma_{yy} = 0$.



Pregunta 3: Deformacion de cizalla

- a) Usando la notacion (λ, μ), calcule ε_{xy} . El parametro λ interviene?
 b) Usando la notacion (E, ν), obtenga el mismo resultado. Verifique que:

$$\varepsilon_{xy} = \frac{\tau}{2\mu} = \frac{\tau(1 + \nu)}{E}$$

- c) Calcule las deformaciones normales ε_{xx} y ε_{yy} . Hay cambio de volumen?

Pregunta 4: Direcciones principales

- a) Escriba el tensor de esfuerzos en forma matricial 2D.

$$[\sigma] = \begin{pmatrix} 0 & \tau \\ \tau & 0 \end{pmatrix}$$

- b) Diagonalice el tensor. Cuales son los esfuerzos principales σ_1 y σ_2 ?
 c) Cual es el angulo θ entre el sistema (x,y) y las direcciones principales?
 d) Interprete geometricamente: la cizalla pura es equivalente a que tipo de carga en las direcciones principales?

Indicacion: los valores propios de la matriz $[[0,\tau],[\tau,0]]$ son $\pm\tau$.

Parte III: Deformaciones volumetricas

La deformacion volumetrica (dilatacion) se define como la traza del tensor de deformaciones:

$$\Delta = \text{tr}(\varepsilon) = \varepsilon_{kk} = \varepsilon_{xx} + \varepsilon_{yy} + \varepsilon_{zz}$$

En esta parte se comparan varios estados de carga para estudiar sistematicamente el cambio de volumen.

Pregunta 5: Compresion uniaxial 2D

Usando los resultados de la Parte I (compresion uniaxial 2D), calcule la deformacion volumetrica $\Delta_{2D} = \varepsilon_{xx} + \varepsilon_{yy}$ en funcion de σ_{yy} , E y ν . Para que valor de ν el volumen se conserva?

Pregunta 6: Compresion uniaxial en 3D

Retomamos el caso de la Parte I, pero ahora en 3D: $\sigma_{yy} \neq 0$, $\sigma_{xx} = \sigma_{zz} = 0$.

a) Usando la ley de Hooke inversa, escriba las tres deformaciones ε_{xx} , ε_{yy} y ε_{zz} .

b) Calcule la dilatacion 3D:

$$\Delta_{3D} = \varepsilon_{xx} + \varepsilon_{yy} + \varepsilon_{zz}$$

c) Para que valor de ν el volumen se conserva? Compare con el resultado 2D de la pregunta 5. De donde viene la diferencia?

Indicacion: en 2D se ignora ε_{zz} , pero en 3D la deformacion lateral en z tambien contribuye.

Pregunta 7: Cizalla pura en 2D y 3D

a) Usando las deformaciones principales de la pregunta 4, verifique que $\varepsilon_1 + \varepsilon_2 = 0$ (conservacion de volumen).

b) Retomando la Parte II ($\sigma_{xy} = \tau$, $\sigma_{xx} = \sigma_{yy} = \sigma_{zz} = 0$), muestre que $\Delta = 0$ tambien en 3D.

c) Explique fisicamente por que la cizalla pura no produce cambio de volumen, independientemente de la dimension.

Pregunta 8: Compresion hidrostatica

Se aplica una presion hidrostatica uniforme P sobre un elemento. La presion isostatica se define como:

$$p = \frac{\sigma_{kk}}{3} = \frac{\text{tr}(\sigma)}{3} = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy} + \sigma_{zz}}{3}$$

En el caso hidrostatico:

$$\sigma_{xx} = \sigma_{yy} = \sigma_{zz} = -P, \quad \sigma_{xy} = \sigma_{xz} = \sigma_{yz} = 0 \quad \implies \quad p = -P$$

a) Calcule las tres deformaciones normales. Son iguales? Por que?

b) Muestre que la dilatacion vale:

$$\Delta = -\frac{P}{K} \quad \text{con} \quad K = \frac{E}{3(1-2\nu)}$$

c) Para $E = 200$ GPa, $\nu = 0.3$ y $P = 100$ MPa, calcule Δ y el cambio relativo de volumen.

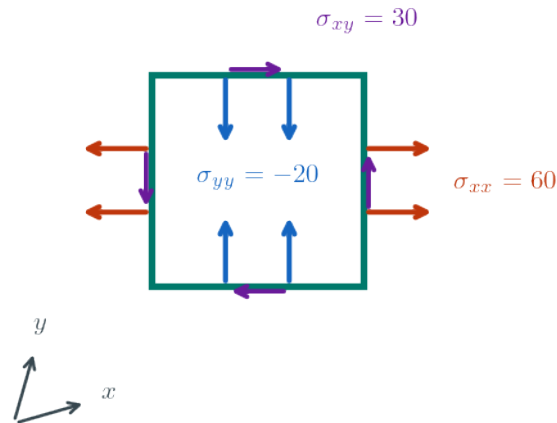
d) Que sucede cuando $\nu \rightarrow 0.5$? Interprete fisicamente. Puede ν superar 0.5 para un material isotropo estable?

Indicacion: K es el modulo de compresibilidad (bulk modulus). Un material con $K \rightarrow \infty$ es incompresible.

Parte IV: Estado general 2D y circulo de Mohr

Un elemento de material esta sometido al siguiente estado de esfuerzos (en MPa):

$$[\sigma] = \begin{pmatrix} 60 & 30 \\ 30 & -20 \end{pmatrix} \quad (\sigma_{xx} = 60, \sigma_{yy} = -20, \sigma_{xy} = 30 \text{ MPa})$$



Pregunta 9: Esfuerzos principales

a) Calcule la tension media:

$$p = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2}$$

b) Calcule el radio del circulo de Mohr:

$$R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + \sigma_{xy}^2}$$

c) Deduzca los esfuerzos principales:

$$\sigma_1 = p + R, \quad \sigma_2 = p - R$$

d) Calcule el angulo $2\theta_p$ tal que:

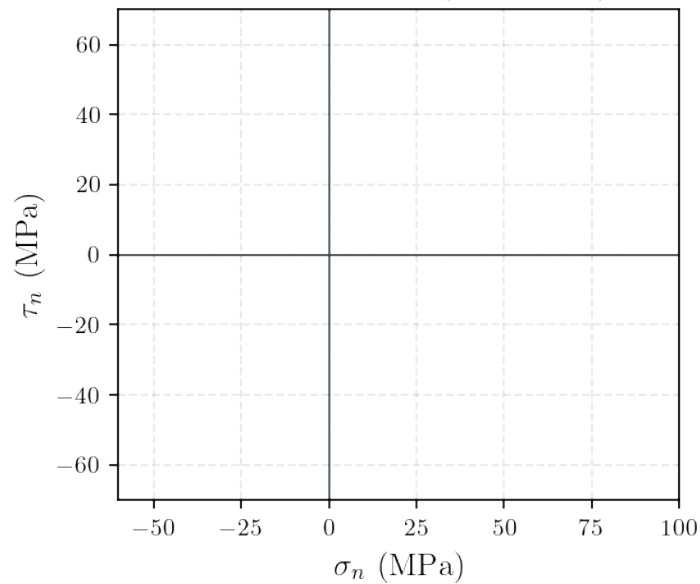
$$\tan(2\theta_p) = \frac{2\sigma_{xy}}{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}$$

Deduzca θ_p .

Indicacion: θ_p es el angulo entre el eje x y la direccion principal 1.

Pregunta 10: Construccion del circulo de Mohr

Círculo de Mohr (completar)



- En un grafico (σ_n, τ_n) , ubique el centro $C = (p, 0)$ y dibuje el círculo de radio R .
- Marque los puntos $A = (\sigma_{xx}, \sigma_{xy})$ y $B = (\sigma_{yy}, -\sigma_{xy})$. Verifique que A y B están sobre el círculo y diametralmente opuestos.
- Ubique los esfuerzos principales σ_1 y σ_2 en el círculo (intersecciones con el eje σ_n).
- Determine el esfuerzo de corte máximo τ_{max} . En que plano ocurre (ángulo respecto a la dirección principal)?

Indicación: $\tau_{max} = R$, y ocurre a 45° de las direcciones principales (es decir a 90° en el círculo de Mohr).

Pregunta 11: Deformaciones del caso general

- Usando $E = 200$ GPa y $\nu = 0.3$ (acero típico), calcule las deformaciones ϵ_{xx} , ϵ_{yy} y ϵ_{xy} en el sistema (x,y) .
- Calcule las mismas deformaciones usando las constantes de Lamé λ y μ (calcule λ y μ primero).
- Verifique que ambos resultados coinciden.
- Calcule las deformaciones principales ϵ_1 y ϵ_2 en las direcciones principales encontradas en la pregunta 9.

Bibliografía

- Andreotti, Forterre, Pouliquen, *Granular Media: Between Fluid and Solid*, Cambridge U. Press (2013), Cap. 3.
- Landau, Lifshitz, *Theory of Elasticity*, Pergamon (1986), Cap. 1.