

Uso de ondas P y S para determinar el tensor de rigidez y su compilancia para rocas de simetria Ortotropica

Nataly Castillo Ruiz

April 12, 2014

Abstract

1 Introducción

Propiedades físicas como la rigidez de las rocas son herramienta utiles que permite hacer análisis mas detallados del comportamineto y estructuras presentes en estas. Cada propiedad esta relacionada con factores como la simetria de las caras del objeto, y su simetria interna, en el caso de las rocas, la horientación de sus cristales. El estudio y análisis de la variacion de ondas sísmicas permite relacionar la velocidad de las ondas, tanto primarias como secundarias, con los tensores de esfuerzo σ_{ij} y tencin ε_{ij} los cuales a su vez estan relacionados atravez de la rigidez C_{ijkl} .

$$\sigma_{ij} = \varepsilon_{ij} * C_{ijkl} \quad (1)$$

$$\varepsilon_{ij} = \sigma_{ij} * S_{ijkl} \quad (2)$$

La rigidez C_{ijkl} es la relación entre la fuerza aplicada y deformación. Dependiendo de los grados de libertar es expresada en forma de tensor. La inversa de la rigidez es llamada compilancia la cual esta definida como $S_{ijkl} = \frac{1}{C_{ijkl}}$.

Las relaciones anteriores se utiliza en el momento de analizar el movimiento y la deformacin de un material continuo y elastico. Para lo cual se recurre a las ecuaciones de Naviers las cuales permitiran relacionar la rigidez con las ondas sísmicas. Para ello se calcula la sumatoria de fuerzas en terminos de desplazamiento. Por ejemplo en una direccin j particular esto se vera:

$$\rho \frac{\partial^2 u_j}{\partial t^2} = \rho X_j + (\mu - \lambda) \frac{\partial^2 u_k}{\partial x_j \partial x_k} + \mu \frac{\partial^2 u_j}{\partial x_k^2} \quad (3)$$

Donde:

$\rho \frac{\partial^2 u_j}{\partial t^2}$ Densidad * aceleración

ρX_j Fuerzas de cuerpo

$(\mu - \lambda) \frac{\partial^2 u_k}{\partial x_j \partial x_k} + \mu \frac{\partial^2 u_j}{\partial x_k^2}$ Fuerzas de superficie

Debido a que se está trabajando en medio continuo, las fuerzas de cuerpo como gravedad son despreciadas. Y gracias a las propiedades de las ondas p (las cuales se propagan en una sola direccin) se puede decir que en la ecuacin anterior $j = k$ simplificando la ecuación anterior dándonos:

$$\rho \frac{\partial^2 u_1}{\partial t^2} = (2\mu - \lambda) \frac{\partial^2 u_1}{\partial x_1^2} \quad (4)$$

Donde $j, k = 1$ y comparandolo con la ecuacion de onda nos deja que $V_p^2 = \frac{(2\mu - \lambda)}{\rho}$.

Por otro lado el movimiento de las ondas secundarias(s) es diferente ya que la onda se propaga en dos direcciones. Así que para medirlas, solo se tiene en cuenta la direccin, y nuevamente se eliminan las fuerzas de cuerpo debido a

que se trabaja en medio continuo. Ya con los parámetros anteriores tenemos que por lo que la ecuación de movimiento es :

$$\rho \frac{\partial^2 u_2}{\partial t^2} = \mu \frac{\partial^2 u_2}{\partial x_1^2} \quad (5)$$

Donde $j, k = 1$
 $V_s^2 = \frac{\mu}{\rho}$

2 Tipos de simetrías en rocas

La simetría de las muestras de estudio hace que el número de variables en el tensor de rigidez disminuya. El caso más general y sencillo es para materiales isotrópicos.

$$C_{ijkl} = \begin{bmatrix} \sigma_1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_2 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_3 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \tau_4 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \tau_5 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \tau_6 \end{bmatrix} \quad (6)$$

En este trabajo las muestras analizadas (número de muestras, zona) se consideraron ortotrópicas. Un material ortotrópico es aquel que tiene la particularidad de (tener isotropía en dos ejes y anisotropía entre el plano descrito por los ejes mencionados y el tercer eje) (por qué se discutirá en la próxima entrega). El tensor de rigidez y su complacencia también pueden ser expresados en términos de el coeficiente de Poisson y el módulo de Young de la forma: (imag.2)

$$\begin{bmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \varepsilon_{zz} \\ \varepsilon_{yz} \\ \varepsilon_{zx} \\ \varepsilon_{xy} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{1}{E_x} & -\frac{\nu_{yx}}{E_y} & -\frac{\nu_{zx}}{E_z} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu_{xy}}{E_x} & \frac{1}{E_y} & -\frac{\nu_{zy}}{E_z} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu_{xz}}{E_x} & -\frac{\nu_{yz}}{E_y} & \frac{1}{E_z} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G_{yz}} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G_{zx}} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G_{xy}} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \sigma_{xx} \\ \sigma_{yy} \\ \sigma_{zz} \\ \sigma_{yz} \\ \sigma_{zx} \\ \sigma_{xy} \end{bmatrix} \quad (7)$$

Para este tipo de simetría se toma en cuenta que $-\frac{\nu_{yx}}{E_y} = -\frac{\nu_{xy}}{E_x}$, $-\frac{\nu_{zx}}{E_z} = -\frac{\nu_{xz}}{E_x}$ y $-\frac{\nu_{yz}}{E_y} = -\frac{\nu_{zy}}{E_z}$ dejando solo 9 términos.

Para obtener los ν y E se tienen las siguientes relaciones: retomando las ecuaciones de $\mu_r = V_{pr}^2 * \rho$ Y sabiendo que el módulo de rigidez también es expresado de la forma:

$$\tau = G_\gamma \quad (7)$$

El significado de la constante de Lamé μ es igual al módulo de rigidez G

$$G = \frac{E}{2(1 + \nu)} = \mu \quad (7)$$

Con los valores de μ conocida y los coeficientes de Poisson para x, y y z se puede obtener el módulo de Young

$$E = \mu * 2(1 + \nu) \quad (7)$$

Y ya con estos se puede conocer El tensor de rigidez reemplazando.

3 Modelación de las constantes de Lamé

En las secciones anteriores se pudo observar los casos generales para obtener la complacencia de las muestras Pero los valores que se tienen de V_s y V_p van cambiando a medida que se aumenta la presión para el caso número uno. (Tablas de resultados) con los valores de las velocidades y expresiones de los tensores.

(Aquí va la explicación del método numérico que se desarrollará)

4 Graficas de temperaturas y calculo de los modulos de estres

Apartir de los 500MP se empieza a considerar que los cambios de precion no arrojaban datos considerables para los modulos por lo que se empezo a medir a presion constante y con cambio de Temperaturas. Debidoa que ahora consideramos propiedades que cambian bajo la influencia de la tempeatura las ecuaciones quedad:

$$\sigma_{ij} = \varepsilon_{ij} * C_{ijkl} - \beta * (\theta - \theta_0) \quad (7)$$

Donde: β es el tensor de propiedades termicas. θ campo de temperatura θ_0 temperatura en el $t = 0$

Para efectos del presente trabajo no se considerara la variacion de la velocodad con el aumento de la temperatura sino solo dos puntos representativos.
(graficas y calculos)

5 Otra forma de calcular los coeficientes de la rigidz y complilancia

Si se tiene que:

$$\sigma_{ij} = \mu \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \partial u_j \partial x_i \right) + \lambda \delta_{ij} \theta \quad (7)$$

Donde:

σ_{ij} = Al esfuervo en las direcciones ij

$$\delta_{ij} = \begin{cases} 1 & \text{Si } i \neq j \\ 0 & \text{Si } i = j \end{cases}$$

θ = es el invariante.

Y sabiendo que $\varepsilon_{ij} = \frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \partial u_j \partial x_i$

$$\begin{bmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \varepsilon_{zz} \\ \varepsilon_{yz} \\ \varepsilon_{zx} \\ \varepsilon_{xy} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} \\ \sigma_{yy} \\ \sigma_{zz} \\ \sigma_{yz} \\ \sigma_{zx} \\ \sigma_{xy} \end{bmatrix} \quad (7)$$

Una forma de hacerlo para $i=j$, es:

$$\sigma_{11} = \mu_1 \left(\frac{\partial u_1}{\partial x_1} + \frac{\partial u_1}{\partial x_1} \right) + \lambda \delta_{11} \theta \quad (7)$$

entonces:

$$\sigma_{11} = \sigma_1 = \mu_1 \left(\frac{\partial u_1}{\partial x_1} + \frac{\partial u_1}{\partial x_1} \right) = 2\mu_1 \frac{\partial u_1}{\partial x_1} \quad (7)$$

por lo que para σ_{22} y σ_{33} queda

$$\sigma_{22} = \sigma_2 = \mu_2 \left(\frac{\partial u_2}{\partial x_2} + \frac{\partial u_2}{\partial x_2} \right) = 2\mu_2 \frac{\partial u_2}{\partial x_2} \quad (7)$$

$$\sigma_{33} = \sigma_3 = \mu_3 \left(\frac{\partial u_3}{\partial x_3} + \frac{\partial u_3}{\partial x_3} \right) = 2\mu_3 \frac{\partial u_3}{\partial x_3} \quad (7)$$

Mientras que para σ_{12} y σ_{23}

$$\sigma_{12} = \sigma_4 = \mu_4 \left(\frac{\partial u_1}{\partial x_2} + \frac{\partial u_2}{\partial x_1} \right) + \lambda \delta_{12} \theta \quad (7)$$

$$\sigma_{23} = \sigma_5 = \mu_5 \left(\frac{\partial u_2}{\partial x_3} + \frac{\partial u_3}{\partial x_2} \right) + \lambda \delta_{23} \theta \quad (7)$$

$$\sigma_{31} = \sigma_6 = \mu_6 \left(\frac{\partial u_3}{\partial x_1} + \frac{\partial u_1}{\partial x_3} \right) + \lambda \delta_{31} \theta \quad (7)$$

hasta aqui tenemos las primera 6 componentes de nuestro tensor

$$\sigma_{31} = \sigma_6 = \mu_6 \left(\frac{\partial u_3}{\partial x_1} + \frac{\partial u_1}{\partial x_3} \right) + \lambda \delta_{31} \theta \quad (7)$$

6 Resultados

7 Discución

8 Conclusione

References

- [1] Y.Guéguen, A.Schubnel.(2003). Elastic wave velocities and permability of cracked rocks.Paris: Department of terre Atmosphere ocean, Ecole Normale Superieure, 24 Rue Lhommond. http://serc.carleton.edu/NAGTWorkshops/mineralogy/mineral_physics/tensors.html
- [2]