

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ

مقدمه ای بر

مکانیک جامدات غیر خطی

امید امیدی ارجنکی

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

مقدمه

برای استخراج معادلات غیرخطی عناصر محدود ضروری است که از روش جامع و مؤثر استفاده شود.

جامع ترین و مؤثرترین روش، روش سازگار مبتنی بر مکانیک محیط پیوسته (**Consistent Continuum- Mechanics-based Approach**) است.

به عبارت دیگر لازم است معادلات حاکم بر مکانیک محیط پیوسته (**Governing Continuum Mechanics Equations**) برای یک روش حل عناصر محدود مبتنی بر تغییر مکان (**Displacement-Based Finite Element Solution**) ارائه گردد.

در این حالت نیز (همچون تحلیل خطی عناصر محدود)، از اصل کار مجازی باید استفاده نماییم. اما، باید امکان وقوع تغییر مکان ها، دوران ها، کرنش های بزرگ و نیز رابطه غیرخطی کرنش-تنش را نیز در فرمول بندی وارد نماییم.

مقدمه

مکانیک یعنی بررسی حرکت و تغییر شکل ماده تحت تأثیر سیستم نیروهاست.

مکانیک محیطهای پیوسته، به خوبی، پدیده های مختلف را بدون توصیف پیچیدگی های ساختار میکروسکوپی داخلی آن پدیده توضیح می دهد: در واقع ما جامد (Solid) را یک سیستم ماکروسکوپی می دانیم.

- ریاضیات مقدماتی
- سینماتیک تغییر شکل
- تنش
- اصول تعادل
- عینیت (Objectivity)
- ترمودینامیک مواد
- ابرکشسانی (Hyper elasticity)
- پلاستیسیته
- ویسکوزیته
- رفتارهای دیگر

مقدمه

بیشتر جامدات بخصوص موادی مثل فلزات، بتون، چوب و غیره عموماً تحت اثر نیروهایی که به آنها وارد می شود دارای تغییر مکانهای کوچک هستند، و در صورتیکه نیروی وارد بر آنها خیلی زیاد نباشد، بعد از اینکه نیرو را از روی جسم برداریم به حالت اولیه خود بر می گردد. تئوری الا سیسیته خطی مدل بسیار مناسبی برای نشان دادن رفتار جامدات است .

معادله مشخصه مواد غیرخطی (معادلات ساختاری برای مواد *Finite* تغییر شکل *Finite* دارند) مثل پلیمرها . رفتار خیلی از مواد را می توان توسط تئوی الا سیسیته خطی بیان نمود . ولی چون این تئوری محدود به حالتی است که گرادیان تغییر مکان کوچک است رفتار بعضی از مواد مثل لاستیک ها و انواع پلیمرها که می توانند در محیط الاستیک دارای تغییر مکان نیز باشند، بوسیله تئوری الا سیسیته خطی قابل بیان نیست و باید از تئوری الا سیسیته *Finite* استفاده نمود .

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

- تانسورهای متقارن و اریب
- تانسورهای پروجکشن
- تانسورهای کروی واعوجاج (کرنش برشی)
- تانسورهای درجه بالا
- تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها
- تانسورهای مقادیر ویژه
- تانسورهای عمومی بردارهای ویژه
- تجزیه طیفی در تانسورهای متقارن
- قوانین تبدیل بردارهای پایه
- قوانین تبدیل بردار و تانسور
- توابع عددی بردار و تانسور
- گرادیان یک میدان عددی
- مشتقات جهتدار و یا تعاریف جایگزین آن
- دیورژانس و کرل (واگرایی و حلقه)
- شیب میدان برداری
- قضایای انتگرال گیری

ریاضیات

بردارهای متعامد

- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

• فضای سه بعدی اقلیدوسی با یک سیستم راست گرد متعامد.

$$\mathbf{e}_1, \mathbf{e}_2, \mathbf{e}_3$$

• سه بردار:

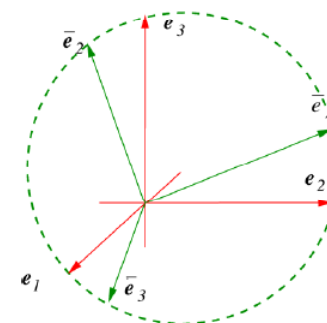
$$\mathbf{e}_i \cdot \mathbf{e}_j = \delta_{ij}, \quad i, j = 1, 2, 3$$

$$\delta_{ij} = \begin{cases} 1 & \text{if } i = j \\ 0 & \text{if } i \neq j \end{cases}, \quad \delta_{ij}\delta_{ij} = 3.$$

$$\mathbf{e}_1 \times \mathbf{e}_2 = \mathbf{e}_3, \quad \mathbf{e}_2 \times \mathbf{e}_3 = \mathbf{e}_1, \quad \mathbf{e}_3 \times \mathbf{e}_1 = \mathbf{e}_2,$$

$$\mathbf{e}_2 \times \mathbf{e}_1 = -\mathbf{e}_3, \quad \mathbf{e}_3 \times \mathbf{e}_2 = -\mathbf{e}_1, \quad \mathbf{e}_1 \times \mathbf{e}_3 = -\mathbf{e}_2,$$

$$\mathbf{e}_1 \times \mathbf{e}_1 = \mathbf{e}_2 \times \mathbf{e}_2 = \mathbf{e}_3 \times \mathbf{e}_3 = \mathbf{0}, \quad \mathbf{e}_i \times \mathbf{e}_j = \varepsilon_{ijk} \mathbf{e}_k$$



ریاضیات

• بردار های متعامد

• **جبر عمومی بردارها**

• مجموعه تبدیلات خطی

• تانسورهای درجه دو

• تفسیر دوطرفه یا زوجی

• تانسورهای دکارتی

• معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و

ترانهادن

• ادغام تانسوری

• دترمینان و معکوس ماتریس

• تانسورهای متعامد

• شیب توابع تانسوری

• دیورژانس و شیب میدان تانسوری

• روابط دیفرانسیلی ویژه

• ضرب عددی:

$$\mathbf{u} \cdot \mathbf{v} = \mathbf{v} \cdot \mathbf{u} = |\mathbf{u}| |\mathbf{v}| \cos \theta(\mathbf{u}, \mathbf{v}) = u_i v_i$$

• جزء I ام یک بردار:

$$\mathbf{u} \cdot \mathbf{e}_j = (u_i \mathbf{e}_i) \cdot \mathbf{e}_j = u_i \delta_{ij} = u_j$$

• نرم بردار:

$$|\mathbf{u}|^2 = \mathbf{u} \cdot \mathbf{u} = u_i \mathbf{e}_i u_j \mathbf{e}_j = u_i u_j \delta_{ij}$$

$$= u_i u_i = u_1^2 + u_2^2 + u_3^2$$

• ضرب برداری:

$$\mathbf{w} = \mathbf{u} \times \mathbf{v} = -\mathbf{v} \times \mathbf{u},$$

$$|\mathbf{w}| = |\mathbf{u}| |\mathbf{v}| \sin \theta(\mathbf{u}, \mathbf{v}), \quad \mathbf{w} \cdot \mathbf{u} = \mathbf{w} \cdot \mathbf{v} = 0$$

$$(\mathbf{u} \times \mathbf{v})_k = \varepsilon_{ijk} u_i v_j$$

$$\mathbf{u} \times \mathbf{v} = \det \begin{bmatrix} \mathbf{e}_1 & \mathbf{e}_2 & \mathbf{e}_3 \\ u_1 & u_2 & u_3 \\ v_1 & v_2 & v_3 \end{bmatrix} = \varepsilon_{ijk} u_i v_j \mathbf{e}_k,$$

• ضرب عددی سه تایی:

$$(\mathbf{u} \times \mathbf{v}) \cdot \mathbf{w} = |\mathbf{u}| |\mathbf{v}| \sin \theta_{uv} |\mathbf{w}| \cos \theta_{(\mathbf{u} \times \mathbf{v}) \mathbf{w}}$$

$$= \varepsilon_{ijk} u_i v_j w_k$$

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

$$(xy)z = x(yz), \forall x, y, z \in X.$$

$$xe = ex = x, \forall x \in X.$$

$$\forall x \in X, \exists x^{-1} \in X, \text{ s.t. } xx^{-1} = x^{-1}x = e.$$

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- **تانسورهای درجه دو**
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

- تانسور درجه دو A تبدیل خطی روی u برای حصول v است:

$$v = Au$$

- توجه :

$$W = u \otimes v \neq v \otimes u \quad W_{ij} = u_i v_j \neq v_i u_j$$

- جفتی W ترکیب خطی ضرایب جفتی های عددی است:

$$W = \alpha(u \otimes v) + \beta(w \otimes x)$$

- هر تانسور درجه دو A گاهاً با بردارهای پایه به صورت جفتی بیان می شود:

$$A = A_{ij} e_i \otimes e_j$$

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- **تفسیر دوطرفه یا زوجی**

- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

- زوج یک تانسور درجه دو است که به صورت خطی بردار w به بردار n در جهت u با قانون زیر تبدیل شده است:

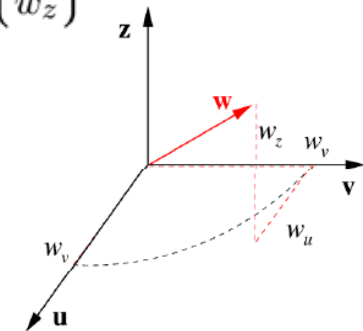
$$n = (u \otimes v)w = u(v \cdot w) = (v \cdot w)u,$$

$$n_i = (u_i v_j) w_j = u_i (v_j w_j)$$

مثلاً:

$$u = \begin{Bmatrix} u_u \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}, \quad v = \begin{Bmatrix} 0 \\ v_v \\ 0 \end{Bmatrix}, \quad w = \begin{Bmatrix} w_u \\ w_v \\ w_z \end{Bmatrix},$$

$$u \otimes v = \begin{bmatrix} 0 & u_u v_v & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$



$$(u \otimes v)w = \begin{bmatrix} 0 & u_u v_v & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} w_u \\ w_v \\ w_z \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} u_u v_v w_v \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- **تانسورهای دکارتی**
- معرفی های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

- وقتی تانسور A در طول بردارهای پایه متعامد بهنجار محاسبه شود را تانسور دکارتی یا کارتزین گویند:

$$I = \delta_{ij} \mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_j = \mathbf{e}_j \otimes \mathbf{e}_j \quad \text{unit tensor}$$

• که میتوان نوشت:

$$\mathbf{u} \otimes \mathbf{v} = \begin{bmatrix} u_1 v_1 & u_1 v_2 & u_1 v_3 \\ u_2 v_1 & u_2 v_2 & u_2 v_3 \\ u_3 v_1 & u_3 v_2 & u_3 v_3 \end{bmatrix}$$

$$[A] = \begin{bmatrix} A_{11} & A_{12} & A_{13} \\ A_{21} & A_{22} & A_{23} \\ A_{31} & A_{32} & A_{33} \end{bmatrix}$$

- اجزای دکارتی A را میتوان با روابط زیر بدست آورد:

$$A_{ij} = \mathbf{e}_i \cdot \mathbf{A} \mathbf{e}_j$$

$$\mathbf{A} \mathbf{e}_j = A_{il} (\mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_l) \mathbf{e}_j = A_{il} (\mathbf{e}_l \cdot \mathbf{e}_j) \mathbf{e}_i = A_{il} \delta_{lj} \mathbf{e}_i = A_{ij} \mathbf{e}_i$$

$$\mathbf{e}_i \cdot A_{ij} \mathbf{e}_i = \mathbf{e}_i \cdot \mathbf{e}_i A_{ij} = A_{ij}$$

- که $\mathbf{A} \mathbf{e}_j$ سه جزء در R دارد.

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی

معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانپادن

- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

- تانسور A را مثبت نیمه قطعی گویند اگر هر بردار غیر

$$\mathbf{v} \cdot A\mathbf{v} \geq 0 \quad (\mathbf{v} \cdot A\mathbf{v} \leq 0) \quad \text{صفر } \mathbf{v}:$$

- تانسور A را مثبت قطعی گویند اگر هر بردار غیر صفر \mathbf{v} :

$$\mathbf{v} \cdot A\mathbf{v} > 0 \quad (\mathbf{v} \cdot A\mathbf{v} < 0)$$

- اثر ماتریس یا اثر جفتی: $\text{tr}(\mathbf{u} \otimes \mathbf{v}) = \mathbf{u} \cdot \mathbf{v} = u_i v_i,$

$$\text{tr} A = A_{ij} \text{tr}(\mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_j) = A_{ij}(\mathbf{e}_i \cdot \mathbf{e}_j) = A_{ij} \delta_{ij} = A_{ii}$$

- ترانپاده: $\mathbf{v} \cdot A^T \mathbf{u} = \mathbf{u} \cdot A\mathbf{v} = A\mathbf{v} \cdot \mathbf{u},$

$$(A^T)^T = A \quad \mathbf{e}_i \cdot A^T \mathbf{e}_j = \mathbf{e}_j \cdot A\mathbf{e}_i,$$

$$(A^T)_{ij} = A_{ji}$$

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن

ادغام تانسوری

- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

- تک شاخصی؛ بین تانسورها یا بین یک عدد و یک تانسور:

$$C = AB \neq BA, \quad v = Au \neq uA$$

- اجزای ضرب نقطه ای در طول یک بردار پایه متعامد:

$$(C)_{ij} = A_{ik}B_{kj}, \quad (v)_i = A_{ik}u_k$$

- شاخص جفتی؛ بین دو تانسور که حاصل یک عدد است:

$$A : B = \text{tr}(A^T B) = \text{tr}(AB^T) = \text{tr}(BA^T) = \text{tr}(B^T A),$$

$$A_{ij}B_{ij}$$

- محاسبه نرم تانسور:

$$|A| = (A : A)^{1/2} = (A_{ij}A_{ij})^{1/2} \geq 0$$

ریاضیات

• دترمینان :

$$\det A = \det [A] = \det \begin{bmatrix} A_{11} & A_{12} & A_{13} \\ A_{21} & A_{22} & A_{23} \\ A_{31} & A_{32} & A_{33} \end{bmatrix}$$

$$= \varepsilon_{ijk} A_{i1} A_{j2} A_{k3} = \varepsilon_{ijk} \varepsilon_{lrs} A_{il} A_{jr} A_{ks}$$

$$\det(AB) = \det A \det B, \quad \det(A^T) = \det A$$

$$AA^{-1} = I = A^{-1}A \quad \bullet \text{ در دتر مینان غیر صفر:}$$

$$(A^{-1})^T = A^{-T}$$

• بردار های متعامد

• جبر عمومی بردارها

• مجموعه تبدیلات خطی

• تانسورهای درجه دو

• تفسیر دوطرفه یا زوجی

• تانسورهای دکارتی

• معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و

ترانهادهن

• ادغام تانسوری

• **دترمینان و معکوس ماتریس**

• تانسورهای متعامد

• شیب توابع تانسوری

• دیورژانس و شیب میدان تانسوری

• روابط دیفرانسیلی ویژه

ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس

◦ تانسورهای متعامد

- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

• یک تانسور متعامد است که طول و زاویه بردارها حفظ شود:

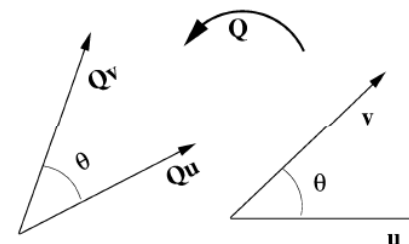
$$|Qu| = |u|, \quad \forall u \in \mathbb{R}^n,$$

$$Qu \cdot Qv = u \cdot v, \quad \forall u, v \in \mathbb{R}^n$$

$$|Qu|^2 = u^T Q^T Qu = u^T u = |u|^2, \quad \forall u \in \mathbb{R}^n$$

$$Q^T Q = I \quad Q^T = Q^{-1}$$

$$\det(Q^T Q) = (\det Q)^2 = 1, \quad \det(Q) = \pm 1$$



ریاضیات

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد

◦ شیب توابع تانسوری

- دیورژانس و شیب میدان تانسوری
- روابط دیفرانسیلی ویژه

• عددی: $\frac{\partial \Phi(\mathbf{A})}{\partial \mathbf{A}} = \text{grad } \Phi(\mathbf{A}),$

• تانسوری:

• تانسور درجه چهارم در توزیع تیلور، شیب (یا مشتق) تابع \mathbf{A} در \mathbf{B} است:

$$\frac{\partial \mathbf{A}(\mathbf{B})}{\partial \mathbf{B}} = \text{grad}_{\mathbf{B}} \mathbf{A}$$

$$\frac{\partial \det \mathbf{A}}{\partial \mathbf{A}} = \det \mathbf{A} \mathbf{A}^{-T}, \quad \frac{\partial \det \mathbf{A}}{\partial A_{ij}} = \det \mathbf{A} A_{ji}^{-1}$$

$$\frac{\partial \mathbf{A}}{\partial \mathbf{A}} = \mathbb{I},$$

ریاضیات

• دیورژانس تانسوری:

$$\begin{aligned}\operatorname{div} \mathbf{A} &= \nabla \cdot \mathbf{A} = \frac{\partial A_{ik}}{\partial x_j} (\mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_k) \cdot \mathbf{e}_j \\ &= \frac{\partial A_{ik}}{\partial x_j} \delta_{kj} \cdot \mathbf{e}_i = \frac{\partial A_{ij}}{\partial x_j} \cdot \mathbf{e}_i\end{aligned}$$

یا:

$$\operatorname{div} \mathbf{A} = \frac{\partial A_{ji}}{\partial x_j} \cdot \mathbf{e}_i$$

• گرادیان:

$$\operatorname{grad} \mathbf{A} = \nabla \otimes \mathbf{A} = \frac{\partial A_{ij}}{\partial x_k} \mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_j \otimes \mathbf{e}_k$$

$$\operatorname{tr}(\operatorname{grad} \mathbf{A}) = \operatorname{grad} \mathbf{A} : \mathbf{I} = \operatorname{div} \mathbf{A}$$

عملگر لاپلاس:

$$\nabla^2(\bullet) = \nabla \cdot \nabla(\bullet) = \nabla \cdot \frac{\partial(\bullet)}{\partial x_i} \mathbf{e}_i = \frac{\partial^2(\bullet)}{\partial x_i \partial x_j} \mathbf{e}_i \cdot \mathbf{e}_j = \frac{\partial^2(\bullet)}{\partial x_i \partial x_j} \delta_{ij} = \frac{\partial^2(\bullet)}{\partial x_i^2}$$

• بردار های متعامد

• جبر عمومی بردارها

• مجموعه تبدیلات خطی

• تانسورهای درجه دو

• تفسیر دوطرفه یا زوجی

• تانسورهای دکارتی

• معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و

ترانهادن

• ادغام تانسوری

• دترمینان و معکوس ماتریس

• تانسورهای متعامد

• شیب توابع تانسوری

• **دیورژانس و شیب میدان تانسوری**

• روابط دیفرانسیلی ویژه

ریاضیات

• میدان هارمونیک:

$$\text{div } \mathbf{u} = 0 \text{ and } \text{curl } \mathbf{u} = 0, \quad \Longleftrightarrow \quad \nabla^2 \mathbf{u} = 0$$

- بردار های متعامد
- جبر عمومی بردارها
- مجموعه تبدیلات خطی
- تانسورهای درجه دو
- تفسیر دوطرفه یا زوجی
- تانسورهای دکارتی
- معرفه های مثبت و منفی، اثر ماتریس و ترانهادن
- ادغام تانسوری
- دترمینان و معکوس ماتریس
- تانسورهای متعامد
- شیب توابع تانسوری
- دیورژانس و شیب میدان تانسوری

° **روابط دیفرانسیلی ویژه**

ریاضیات

◦ تانسورهای متقارن و اریب

- تانسورهای پروجکشن
- تانسورهای کروی و اعوجاج (کرنش برشی)
- تانسورهای درجه بالا
- تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها
- تانسورهای مقادیر ویژه
- تانسورهای عمومی بردارهای ویژه

- هر تانسور درجه دو A میتواند به دو تانسور متقارن S و اریب W تجزیه شود:

$$S = \frac{1}{2} (A + A^T), \quad S_{ij} = S_{ji},$$
$$W = \frac{1}{2} (A - A^T) \quad W_{ij} = -W_{ji}$$

ریاضیات

• تانسورهای متقارن و اریب

• تانسورهای پروجکشن

• تانسورهای کروی و اعوجاج (کرنش برشی)

• تانسورهای درجه بالا

• تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها

• تانسورهای مقادیر ویژه

• تانسورهای عمومی بردارهای ویژه

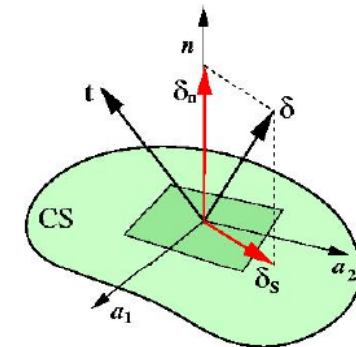
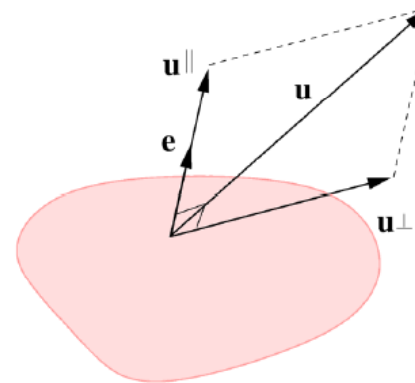
• بردار واحد e را داریم، بردار u تجزیه می شود به یک بردار در جهت e و یک بردار روی صفحه نرمال به e .

$$u = u_{\parallel} + u_{\perp}$$

• معرفی تانسور P_e درجه دو:

$$u_{\parallel} = (u \cdot e) e = (e \otimes e) u = P_e^{\parallel} u,$$

$$u_{\perp} = u - u_{\parallel} = (I - e \otimes e) u = P_e^{\perp} u$$



$$\delta_n = |\delta_{\parallel}|$$

$$\delta_s = \delta_{\perp}$$

ریاضیات

• تانسورهای متقارن و اریب

• تانسورهای پروجکشن

• **تانسورهای گروی و اعوجاج (گرنش برشی)**

• تانسورهای درجه بالا

• تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها

• تانسورهای مقادیر ویژه

• تانسورهای عمومی بردارهای ویژه

• هر تانسور درجه دو A میتواند به این دو تانسور تجزیه شود:

$$A = \alpha I + \text{dev} A,$$

$$\alpha = \frac{1}{3} \text{tr} A = \frac{1}{3} (I : A) = \frac{1}{3} A_{ii}$$

عملگر اعوجاج: $\text{dev}(\bullet) = (\bullet) - \frac{1}{3} \text{tr}(\bullet) I,$

$$\text{dev}(\bullet)_{ij} = (\bullet)_{ij} - \frac{1}{3} (\bullet)_{kk} \delta_{ij}$$

ریاضیات

- تانسورهای متقارن و اریب
- تانسورهای پروجکشن
- تانسورهای کروی و اعوجاج (کرنش برشی)

◦ تانسورهای درجه بالا

- تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها
- تانسورهای مقادیر ویژه
- تانسورهای عمومی بردارهای ویژه

- تانسور درجه سه (۲۷ مؤلفه):

$$\mathcal{A} = \mathcal{A}_{ijk} \mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_j \otimes \mathbf{e}_k$$

- ادغام دوتایی یک تانسور درجه دو و سه یک بردار ارائه میکند:

$$\mathcal{A} : \mathbf{B} = \mathcal{A}_{ijk} B_{jk} \mathbf{e}_i$$

- تانسور درجه چهار (۸۱ مؤلفه):

$$\mathbb{A} = A_{ijkl} \mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_j \otimes \mathbf{e}_k \otimes \mathbf{e}_l$$

- ادغام دوتایی یک تانسور درجه چهار و دو یک تانسور درجه دو ارائه میکند:

$$\mathbb{A} : \mathbf{B} = A_{ijkl} B_{kl} \mathbf{e}_i \otimes \mathbf{e}_j$$

- بدست آوردن درجه ۴ از دو تانسور درجه ۲:

$$\mathbb{D} = \mathbf{A} \otimes \mathbf{B}, \quad D_{ijhl} = A_{ij} B_{hl}$$

ریاضیات

• دو تانسور درجه دو B و C را داریم:

$$B : \mathbb{A}^T : C = C : \mathbb{A} : B = (\mathbb{A} : B) : C,$$

$$(\mathbb{A}^T)^T = \mathbb{A}, \quad (A \otimes B)^T = B \otimes A$$

• تانسورهای متقارن و اریب

• تانسورهای پروجکشن

• تانسورهای کروی و اعوجاج (کرنش برشی)

• تانسورهای درجه بالا

◦ **تانسورهای درجه ۲ و ترانپاده آنها**

• تانسورهای مقادیر ویژه

• تانسورهای عمومی بردارهای ویژه

ریاضیات

• مقادیر ویژه تانسور A یک مجموعه اعداد هستند که

$$\lambda \in \mathbb{C}$$

و حاصل $A - \lambda I$ وارون پذیر نیست.

• مقادیر ویژه به مختصات وابستگی ندارند.

• تانسورهای متقارن و اریب

• تانسورهای پروجکشن

• تانسورهای کروی و اعوجاج (کرنش برشی)

• تانسورهای درجه بالا

• تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها

• **تانسورهای مقادیر ویژه**

• تانسورهای عمومی بردارهای ویژه

ریاضیات

- تانسورهای متقارن و اریب
- تانسورهای پروجکشن
- تانسورهای کروی و اعوجاج (کرنش برشی)
- تانسورهای درجه بالا
- تانسورهای درجه ۴ و ترانهاده آنها
- تانسورهای مقادیر ویژه
- **تانسورهای عمومی بردارهای ویژه**

• بردارهای ویژه چپ یا راست V یا u که $u \in \mathbb{C}^n$ باشند وابسته اند به یک مقدار ویژه λ تانسور درجه دو A که:

$$(A - \lambda I)u = 0, \quad \text{or} \quad (A^T - \lambda I)v = 0,$$

• بردار ویژه چپ v_2 و راست u_1 متعامند اگر و فقط اگر:

$$u_1 \cdot v_2 = 0 \iff (A - \lambda_1 I)u_1 = 0,$$

$$(A^T - \lambda_2 I)v_2 = 0, \quad \lambda_1 \neq \lambda_2$$

ریاضیات

- تجزیه طیفی در تانسورهای متقارن
- قوانین تبدیل بردارهای پایه
- قوانین تبدیل بردار و تانسور
- توابع عددی بردار و تانسور
- گرادیان یک میدان عددی
- مشتقات جهتدار و یا تعاریف جایگزین آن
- دیورژانس و کرل (واگرایی و حلقه)
- شیب میدان برداری
- قضایای انتگرال گیری

مقدمه ای بر مکانیک جامدات غیر خطی

○ فضای برداری و فضای اقلیدوسی

- سینماتیک تغییر شکل
- تنش
- اصول تعادل
- عینیت (Objectivity)
- ترمودینامیک مواد
- ابرکشسانی (Hyper elasticity)
- پلاستیسیته
- ویسکوزیته
- رفتارهای دیگر

مکانیک یعنی بررسی حرکت و تغییر شکل ماده تحت تأثیر سیستم نیروهاست.

مکانیک محیطهای پیوسته، به خوبی، پدیده های مختلف را بدون توصیف پیچیدگی های ساختار میکروسکوپی داخلی آن پدیده توضیح می دهد: در واقع ما جامد (Solid) را یک سیستم ماکروسکوپی می دانیم.

اساس سيستم متریک و عمومي

• فضای برداری و فضای اقلیدوسی

- در فضای حقیقی اعداد u, v, z را در نظر میگیریم. جمع: $z = u + v$ و ضرب: $z = \alpha u$.
- اگر در \mathbb{R} بتوانیم تعداد n بردار غیر وابسته خطی تعریف کنیم آن فضا را فضای n -بعدی گویند.

- فضای اقلیدوسی یک فضای برداری حقیقی است که با ضرب داخلی تعریف می شود. دو عدد حقیقی u و v :

$$(u, v) = (v, u)$$

$$(\alpha u, v) = \alpha(v, u), \quad \alpha \in \mathbb{R}$$

$$(u_1 + u_2, v) = (u_1, v) + (u_2, v)$$

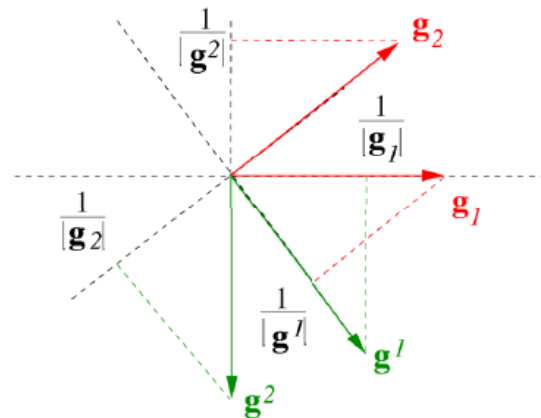
$$(u, u) \geq 0, \text{ and } (u, u) = 0 \iff u = 0.$$

اساس سيستم متریک و عمومي

• در فضای سه بعدی

- در فضای برداری R یک سری بردار ثابت پایه تعريف ميکنيم به نام بردارهای پایه هم وردا (تغييرات باهم دارند). $\{g_i\}_{i=1,2,3}$
 - غير صفر، ناموازي، خطی غير وابسته و نرمال نشده، نامتعامد
- $$(g_1 \times g_2) \cdot g_3 \neq 0$$

- در فضای دو تایی R' دو سری بردار پایه تعريف ميکنيم به نام بردارهای پایه ضد وردا (تغييرات ندارند). $\{g^i\}_{i=1,2,3}$
 - رابطه آنها با دلتای کرونکر توصيف ميشود.
- $$g^i \cdot g_j = \delta_j^i$$

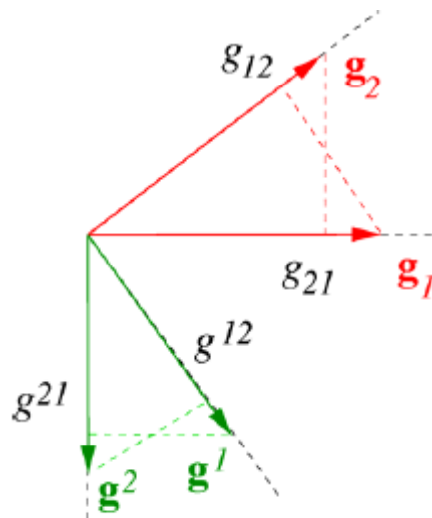


اساس سيستم متریک و عمومي

• در فضای سه بعدی

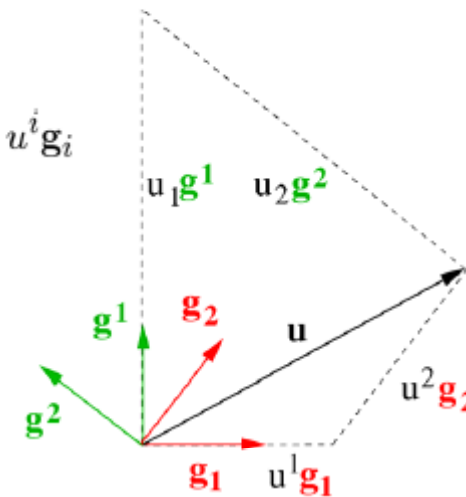
• ضرب برداری:

$$\mathbf{g}^i \cdot \mathbf{g}^j = g^{ij}$$



• هر بردار \mathbf{u} را میتوان با بردارهای پایه تعریف کرد:

$$\mathbf{u} = u_i \mathbf{g}^i = u^i \mathbf{g}_i$$



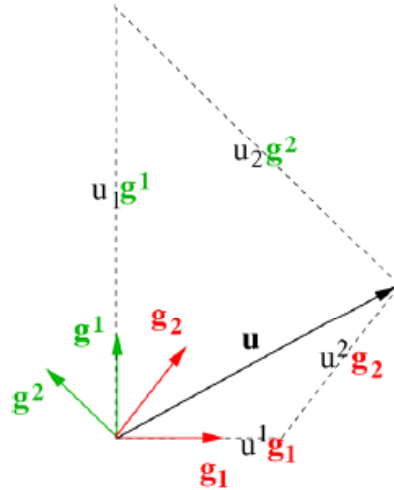
• جابجایی اندیس ها:

$$\mathbf{g}^i = g^{ij} \mathbf{g}_j, \quad \mathbf{g}_i = g_{ij} \mathbf{g}^j$$

$$\text{trial : } \mathbf{g}^i = a^{ik} \mathbf{g}_k, \quad (\mathbf{g}^i) \cdot \mathbf{g}^j = (a^{ik} \mathbf{g}_k) \cdot \mathbf{g}^j = a^{ik} \delta_k^j = a^{ij} = g^{ij}$$

اساس سيستم متریک و عمومي

• تانسور متریک



• ماتريس با اجزاء اندیس پایین معکوس ماتريس با اجزاء اندیس بالا است.

$$[g_{ij}] = [g^{ij}]^{-1}, \quad \begin{bmatrix} g_{11} & g_{12} & g_{13} \\ g_{21} & g_{22} & g_{23} \\ g_{31} & g_{32} & g_{33} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} g^{11} & g^{12} & g^{13} \\ g^{21} & g^{22} & g^{23} \\ g^{31} & g^{32} & g^{33} \end{bmatrix}^{-1}$$

• داریم:

$$\mathbf{g}^i \cdot \mathbf{g}_k = g^{ij} g_{kl} \mathbf{g}_j \cdot \mathbf{g}^l = g^{ij} g_{kl} \delta_j^l = \delta_k^i \iff g^{ij} g_{kj} = \delta_k^i$$

• برای u داریم:

$$\mathbf{u} = u_i \mathbf{g}^i = u^i \mathbf{g}_i$$

• که u ها با اندیس های بالا و پایین i پایه های هموردا و ضدوردای u هستند. برای جابجایی شاخص ها در u:

$$\delta_j^i u_i = u_j, \quad \delta_i^j u^i = u^j$$

مقدمه ای بر مکانیک جامدات غیر خطی

مکانیک یعنی بررسی حرکت و تغییر شکل ماده تحت تأثیر سیستم نیروهاست.

مکانیک محیطهای پیوسته، به خوبی، پدیده های مختلف را بدون توصیف پیچیدگی های ساختار میکروسکوپی داخلی آن پدیده توضیح می دهد: در واقع ما جامد (Solid) را یک سیستم ماکروسکوپی می دانیم.

- فضای برداری و فضای اقلیدوسی

- سینماتیک تغییر شکل

- تنش

- اصول تعادل

- عینیت (Objectivity)

- ترمودینامیک مواد

- ابرکشسانی (Hyper elasticity)

- پلاستیسیته

- ویسکوزیته

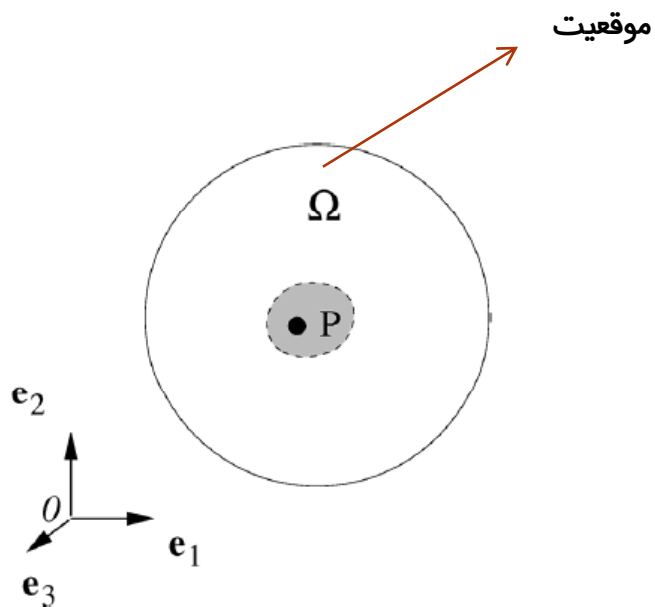
- رفتارهای دیگر

محیط پیوسته

• سیستم ماکروسکوپیک با حجم و جرم پیوسته و ذرات زنجیره ای و به هم پیوسته دارد.

• ذرات پیوسته بخش کوچکی از محیط پیوسته یک نقطه P ماده هستند و با موارد زیر نباید اشتباه گرفته شوند:

- نقطه جرمی نیوتونی
- ملکولها و اتم های گسسته



سینماتیک (بررسی حرکت)

• حرکت

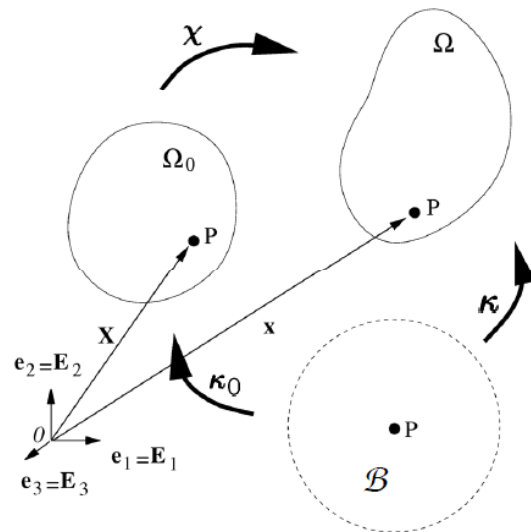
• حرکت، موقعیت، جهت و راستا و شکل یک جسم را تغییر میدهد. جسم پیوسته ای که بتواند شکلش را تغییر دهد را دگرپذیر یا Deformable گویند.

• در مکانیک محیط های پیوسته، موقعیت اشغال شده توسط ذره P را در زمان t اینگونه توصیف میکنند:

$$\mathbf{x} = \boldsymbol{\kappa} [\boldsymbol{\kappa}_0^{-1}(\mathbf{X}), t] = \boldsymbol{\chi}(\mathbf{X}, t), \quad x_a = \chi_a(X_1, X_2, X_3, t)$$

حوزه برداری $\boldsymbol{\chi}$ را «حرکت» گویند. این حوزه مکان \mathbf{x} را در \mathbf{X} برای همه t های ثابت مشخص میکند.

این رابطه تمام موقعیت های متوالی P را ارائه میکند. دنباله ای از این موقعیت ها مسیر (یا خط مسیر) را ارائه میکند.



سینماتیک (بررسی حرکت)

• سرعت و شتاب

• سرعت و شتاب به ترتیب مشتق اول و دوم حرکت χ هستند نسبت به زمان.

$$V(X, t) = \frac{\partial \chi(X, t)}{\partial t}, \quad A(X, t) = \frac{\partial V(X, t)}{\partial t} = \frac{\partial^2 \chi(X, t)}{\partial t^2}$$

• V و A توابعی هستند از مختصات ماده (X_1 و X_2 و X_3) که نرخ زمانی تغییر موقعیت و سرعت یک ذره X در لحظه t را نشان میدهند.

مقدمه ای بر مکانیک جامدات غیر خطی

مکانیک یعنی بررسی حرکت و تغییر شکل ماده تحت تأثیر سیستم نیروهاست.

مکانیک محیطهای پیوسته، به خوبی، پدیده های مختلف را بدون توصیف پیچیدگی های ساختار میکروسکوپی داخلی آن پدیده توضیح می دهد: در واقع ما جامد (Solid) را یک سیستم ماکروسکوپی می دانیم.

- فضای برداری و فضای اقلیدوسی

- سینماتیک تغییر شکل

- تنش

- اصول تعادل

- عینیت (Objectivity)

- ترمودینامیک مواد

- ابرکشسانی (Hyper elasticity)

- پلاستیسیته

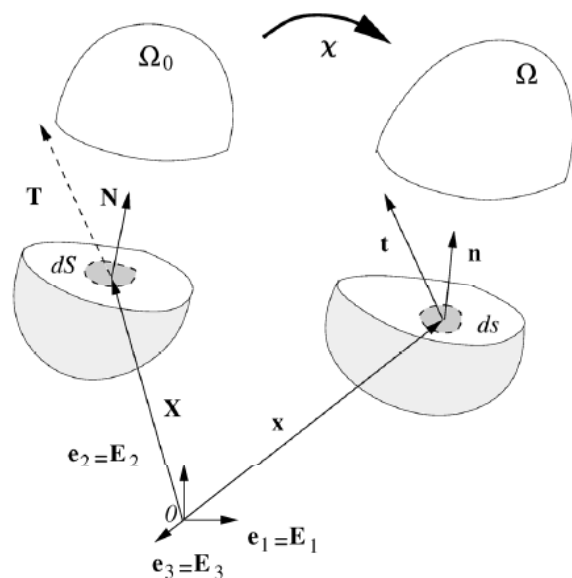
- ویسکوزیته

- رفتارهای دیگر

تنش

• تصویر برداری کشش

- طبق یک تغییر شکل محیط پیوسته B : در زمان t ($t=0$) موقعیت مشخص (اول) را اشغال کرده است. نیروهای خارجی روی مرز و نیروهای داخلی روی هر سطحی از جسم وارد می شوند.
- با داشتن نقطه P معلوم با مختصات x در مختصات جاری (یا X در مختصات مرجع) هر صفحه به طرف خارج و نرمال n (N) در P جسم را در دو بخش قطع میکند.



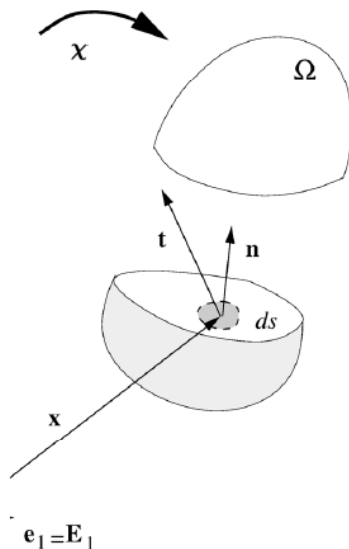
تنش

• تنش کوشی

- سطح عنصر ds را در مختصات محلی و برآیند نیروی بینهایت کوچک df را روی ds در نظر بگیرید.
- بردار کشش t را در مختصات محلی تعریف میکنیم (فرض کوشی):

$$df = t ds \quad t = t(x, t, n),$$

- T بردار کشش (حقیقی) کوشی اعمال شده روی ds با بردار نرمال خارجی n است. (نیرو در واحد سطح در مختصات محلی)



- بردار t که روی سراسر سطح عناصر اعمال میشود، به عنوان کشش سطحی، نیروهای تماسی، بردار تنش یا بار به آن اشاره شده است.

تنش

• تنش پیولا

• سطح عنصر dS را در مختصات مرجع و برآیند نیروی بینهایت کوچک df را روی dS در نظر بگیرید.

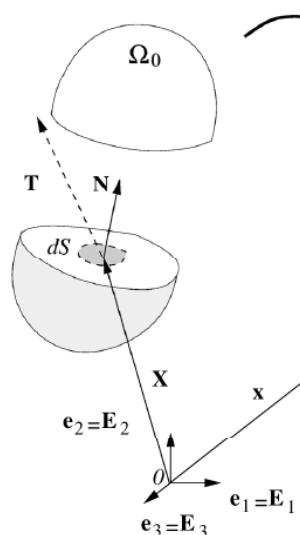
• بردار کشش T را در مختصات مرجع تعریف میکنیم:

$$df = TdS, \quad T = T(X, t, N)$$

• T اولین بردار کشش پیولا (اسمی) اعمال شده روی جهت و راستای مشابه کشش کوشی است. (نیرو در واحد سطح در

مختصات مرجع). این بردار یک شبه کشش است که شدت نیروی اعمال شده را توصیف نمیکند و

یک تابع از X و N است.



• بردار T که روی سراسر سطح عناصر اعمال میشود، به عنوان کشش سطحی، نیروهای تماسی،

برداری تنش یا بار به آن اشاره شده است.

$$t(x, t, n)ds = T(X, t, N)dS,$$

• و رابطه بین آنها:

تنش

• قضیه تنش کوشی

• حوزه های تانسور درجه دوم منحصر به فرد σ و P وجود دارد (قانون کوشی):

• حوزه تانسور فضایی متقارن σ (تانسور تنش کوشی یا تانسور تنش حقیقی):

$$t(\mathbf{x}, t, \mathbf{n}) = \sigma(\mathbf{x}, t)\mathbf{n}, \quad t_a = \sigma_{ab}n_b$$

• حوزه تانسوری دو نقطه ای نامتقارن P (تانسور تنش پیولا یا تانسور تنش اسمی، تنش پیولا):

$$T(\mathbf{X}, t, \mathbf{N}) = P(\mathbf{X}, t)\mathbf{N}, \quad T_a = P_{aA}N_A$$

• قضیه کوشی توضیح می دهد که اگر بردارهای کشش T یا t وابسته به بردارهای نرمال خارجی N یا n باشند، باید در N یا n خطی باشند.

تنش

• قضیه تنش کوشی

• با توجه به قانون سوم نیوتن (کنش و واکنش) داریم:

$$t(\mathbf{x}, t, \mathbf{n}) = -t(\mathbf{x}, t, -\mathbf{n}), \quad T(\mathbf{X}, t, \mathbf{N}) = -T(\mathbf{X}, t, -\mathbf{N})$$

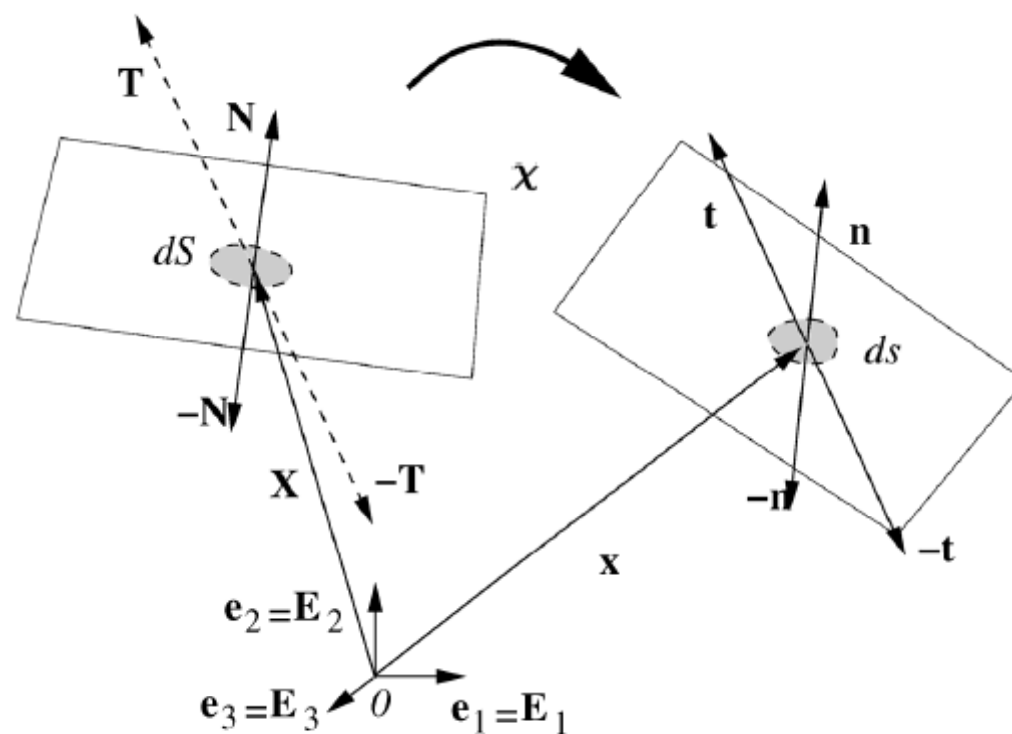
• و به صورت ماتریسی:

$$[\mathbf{t}] = [\boldsymbol{\sigma}][\mathbf{n}]$$

تنش

• قانون کنش و واکنش

$$t(x, t, n) = -t(x, t, -n), \quad T(X, t, N) = -T(X, t, -N)$$



تنش

• ارتباط بین تانسورهای تنش

• از تعریف بردارهای کشش داریم:

$$\mathbf{t}(\mathbf{x}, t, \mathbf{n}) ds = \mathbf{T}(\mathbf{X}, t, \mathbf{N}) dS, \quad \boldsymbol{\sigma}(\mathbf{x}, t) \mathbf{n} ds = \mathbf{P}(\mathbf{X}, t) \mathbf{N} dS$$

• وبا توجه به فرمول نانسون:

$$\mathbf{n} ds = J \mathbf{F}^{-T} \mathbf{N} dS$$

• بدست می آید:

$$\boldsymbol{\sigma}(\mathbf{x}, t) J \mathbf{F}^{-T} \mathbf{N} dS = \mathbf{P}(\mathbf{X}, t) \mathbf{N} dS,$$

• که منجر به تبدیل پیولا می شود:

$$\mathbf{P}(\mathbf{X}, t) = J \boldsymbol{\sigma}(\mathbf{x}, t) \mathbf{F}^{-T}, \quad P_{aA} = J \sigma_{ab} F_{Ab}^{-1}$$

تنش

اجزای تنش

• با تصویر کردن تنش کوشی واحد روی یک مجموعه بردار پایه متعامد بهنجار e_a داریم: $e_a \cdot \sigma e_b = e_a \cdot t_{eb} = \sigma_{ab}$

• سه بردار t_{eb} که نشان دهنده بردارهای کشش کوشی هستند روی سطح عناصر با نرمال های خارجی در جهت بردارهای پایه اعمال میشوند.

• در حالت ماتریسی، ستون تنش را میتوان به عنوان اجزای بردارهای کشش اعمال شده روی صفحات نرمال به بردارهای پایه دانست.

$$t_{e1} = \sigma e_1 = \sigma_{11}e_1 + \sigma_{21}e_2 + \sigma_{31}e_3$$

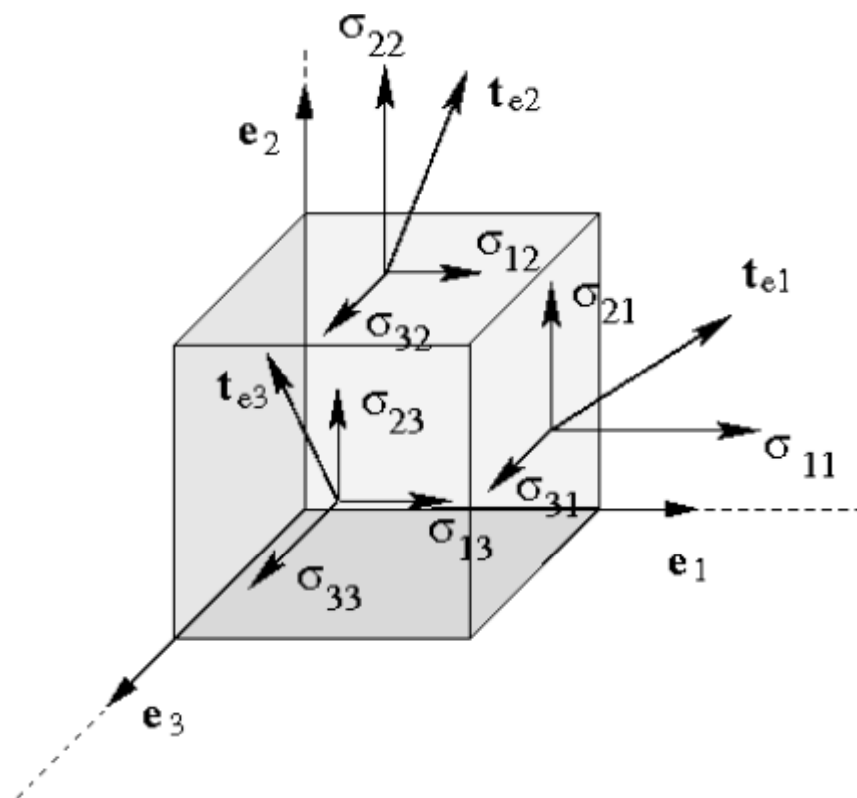
$$t_{e2} = \sigma e_2 = \sigma_{12}e_1 + \sigma_{22}e_2 + \sigma_{32}e_3$$

$$t_{e3} = \sigma e_3 = \sigma_{13}e_1 + \sigma_{23}e_2 + \sigma_{33}e_3$$

• شش جزء غیر وابسته به دلیل تقارن وجود دارد. اولین اندیس جهت و دومین اندیس شماره صفحه ای است که کشش روی آن اعمال شده است.

تنش

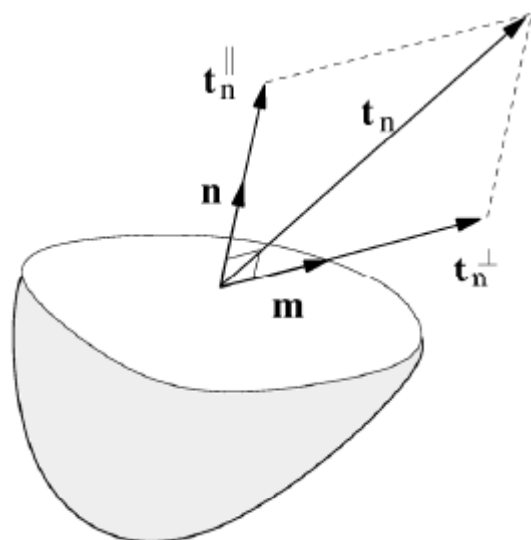
• اجزای تنش مماسی و نرمال



تنش

• تنش نرمال و برشی

• با فرض بردار کششی کوشی \mathbf{t}_n وارد برنقطه x روی صفحه عنصر جهت داده شده توسط بردار نرمال \mathbf{n} و بردار مماس \mathbf{m} :



بردار \mathbf{t}_n متشکل از اجزای موازی و متعامد بردار نرمال است:

$$\mathbf{t}_n = \mathbf{t}_n^{\parallel} + \mathbf{t}_n^{\perp}$$

$$\mathbf{t}_n^{\parallel} = (\mathbf{n} \cdot \mathbf{t}_n) \mathbf{n} = \mathbf{P}_n^{\parallel} \mathbf{t}_n, \quad \mathbf{t}_n^{\perp} = (\mathbf{m} \cdot \mathbf{t}_n) \mathbf{m} = \mathbf{P}_n^{\perp} \mathbf{t}_n$$

$$\mathbf{P}_n^{\parallel} = \mathbf{n} \otimes \mathbf{n}, \quad \mathbf{P}_n^{\perp} = \mathbf{m} \otimes \mathbf{m} = \mathbf{I} - \mathbf{n} \otimes \mathbf{n}$$

$$\mathbf{t}_n^{\parallel} = \sigma \mathbf{n}, \quad \mathbf{t}_n^{\perp} = \tau \mathbf{m} \quad \text{با فرض:}$$

داریم:

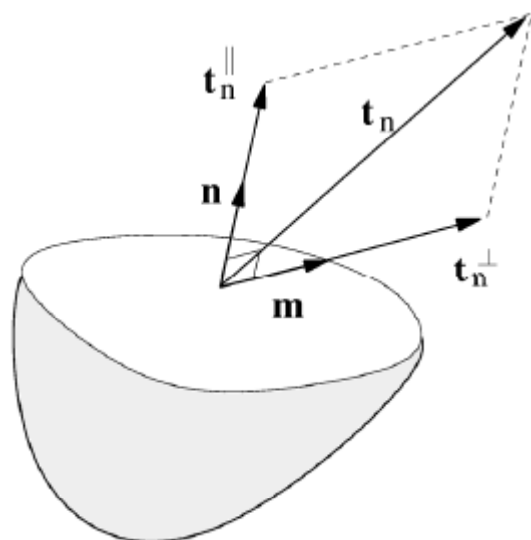
$$\sigma = \mathbf{n} \cdot \mathbf{t}_n = \mathbf{n} \cdot \sigma \mathbf{n}$$

$$\tau = \mathbf{m} \cdot \mathbf{t}_n = \mathbf{m} \cdot \sigma \mathbf{n}$$

تنش

• مقدار حدی تنش ها

• با فرض بردار کششی کوشی \mathbf{t}_n وارد برنقطه x روی صفحه عنصر جهت داده شده توسط بردار نرمال \mathbf{n} و بردار مماس \mathbf{m} :



بردار \mathbf{t}_n متشکل از اجزای موازی و متعامد بردار نرمال است:

$$\mathbf{t}_n = \mathbf{t}_n^{\parallel} + \mathbf{t}_n^{\perp}$$

$$\mathbf{t}_n^{\parallel} = (\mathbf{n} \cdot \mathbf{t}_n) \mathbf{n} = \mathbf{P}_n^{\parallel} \mathbf{t}_n, \quad \mathbf{t}_n^{\perp} = (\mathbf{m} \cdot \mathbf{t}_n) \mathbf{m} = \mathbf{P}_n^{\perp} \mathbf{t}_n$$

$$\mathbf{P}_n^{\parallel} = \mathbf{n} \otimes \mathbf{n}, \quad \mathbf{P}_n^{\perp} = \mathbf{m} \otimes \mathbf{m} = \mathbf{I} - \mathbf{n} \otimes \mathbf{n}$$

$$\mathbf{t}_n^{\parallel} = \sigma \mathbf{n}, \quad \mathbf{t}_n^{\perp} = \tau \mathbf{m} \quad \text{با فرض:}$$

داریم:

$$\sigma = \mathbf{n} \cdot \mathbf{t}_n = \mathbf{n} \cdot \sigma \mathbf{n}$$

$$\tau = \mathbf{m} \cdot \mathbf{t}_n = \mathbf{m} \cdot \sigma \mathbf{n}$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

مقدمه

معادلات حاکم محیط پیوسته در واقع بسطی از رابطه عمومی ارائه شده برای تحلیل خطی عناصر محدود خواهد بود:

Internal virtual work	External virtual work \mathcal{R}
$\int_V \bar{\boldsymbol{\epsilon}}^T \boldsymbol{\tau} dV = \int_V \bar{\mathbf{U}}^T \mathbf{f}^B dV + \int_{S_f} \bar{\mathbf{U}}^{S_f T} \mathbf{f}^{S_f} dS + \sum_l \bar{\mathbf{U}}^{lT} \mathbf{R}_C^l$	
<p>↑ ↑ Stresses in equilibrium with applied loads</p> <p>↑ ↑ ↑ Virtual strains corresponding to virtual displacements $\bar{\mathbf{U}}$</p>	

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

بیان مسئله اصلی

۱- تعادل جسم را باید در شرایط کنونی (**Current Configuration**) در نظر گرفت.

۲- در حالت کلی باید از یک فرمول بندی افزایشی (**Incremental Formulation**) استفاده شود.

۳- برای توصیف بارگذاری و حرکت جسم از یک متغیر زمانی استفاده نماییم.

در یک تحلیل
غیرخطی

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

بیان مسئله اصلی

برای ایجاد فرمول بندی، حرکت (Motion) یک جسم عمومی را در یک دستگاه مختصات ثابت دکارتی (Stationary Cartesian System) در نظر می گیریم و فرض می نماییم که جسم می تواند تغییر مکان های بزرگ، کرنش های بزرگ شده و رفتار غیرخطی مصالح از خود نشان دهد.

هدف اصلی، تعیین موقعیت های تعادل (Equilibrium Positions) کل جسم در نقاط زمانی گسسته Δt و $2\Delta t$ و $3\Delta t$ و ... است و Δt نمو در زمان می باشد.

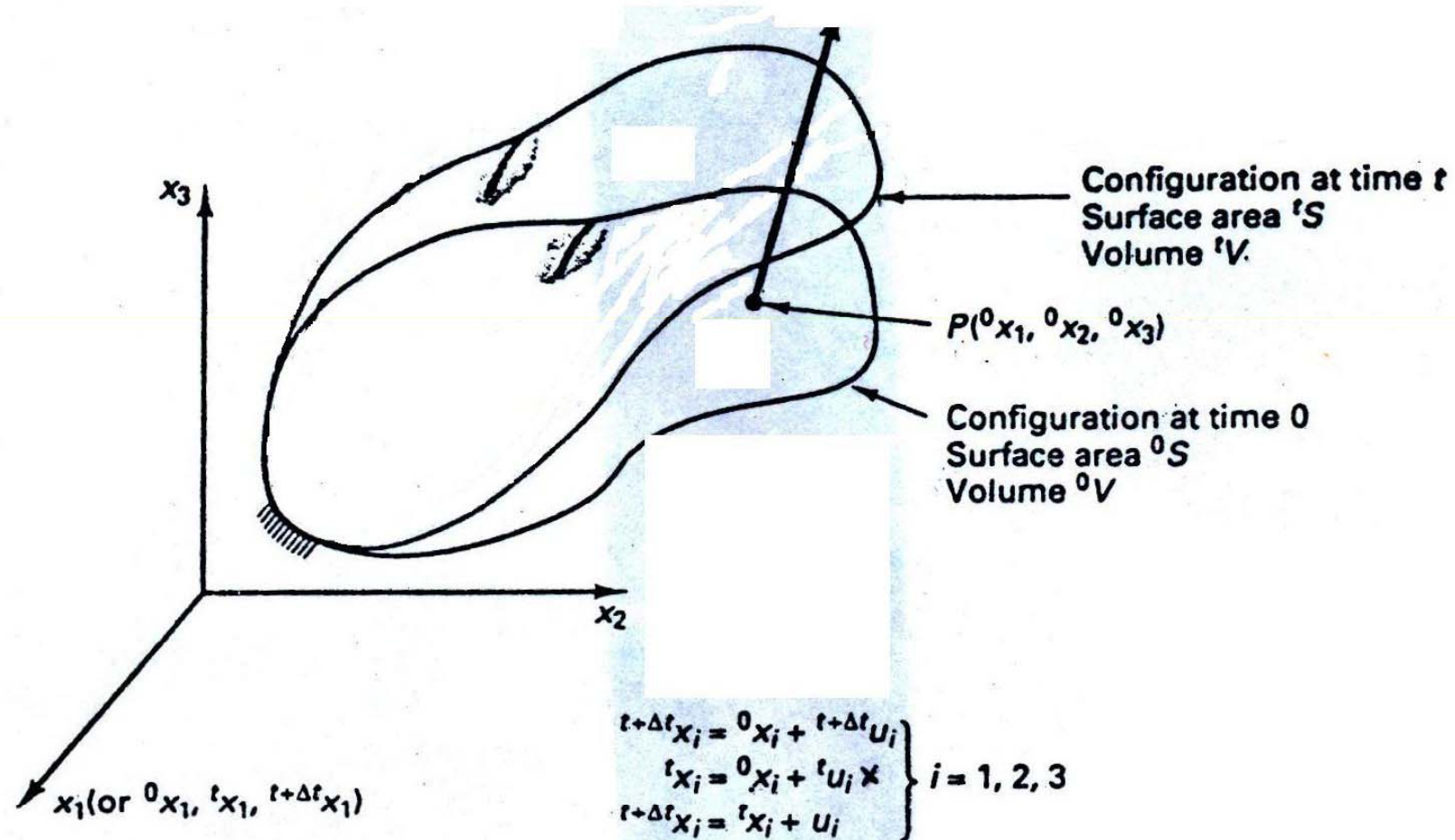
تحلیل غیرخطی محیط پیوسته برای ایجاد یک استراتژی حل (Solution Strategy)

فرض



جواب ها برای متغیرهای سینماتیک و استاتیکی برای همه گام های زمانی از
• تا زمان t (از جمله خود t) به دست آمده اند

تحليل غير خطي محيطا پیوسته



تحلیل غیرخطی محیط پیوسته برای ایجاد یک استراتژی حل (Solution Strategy)

فرض

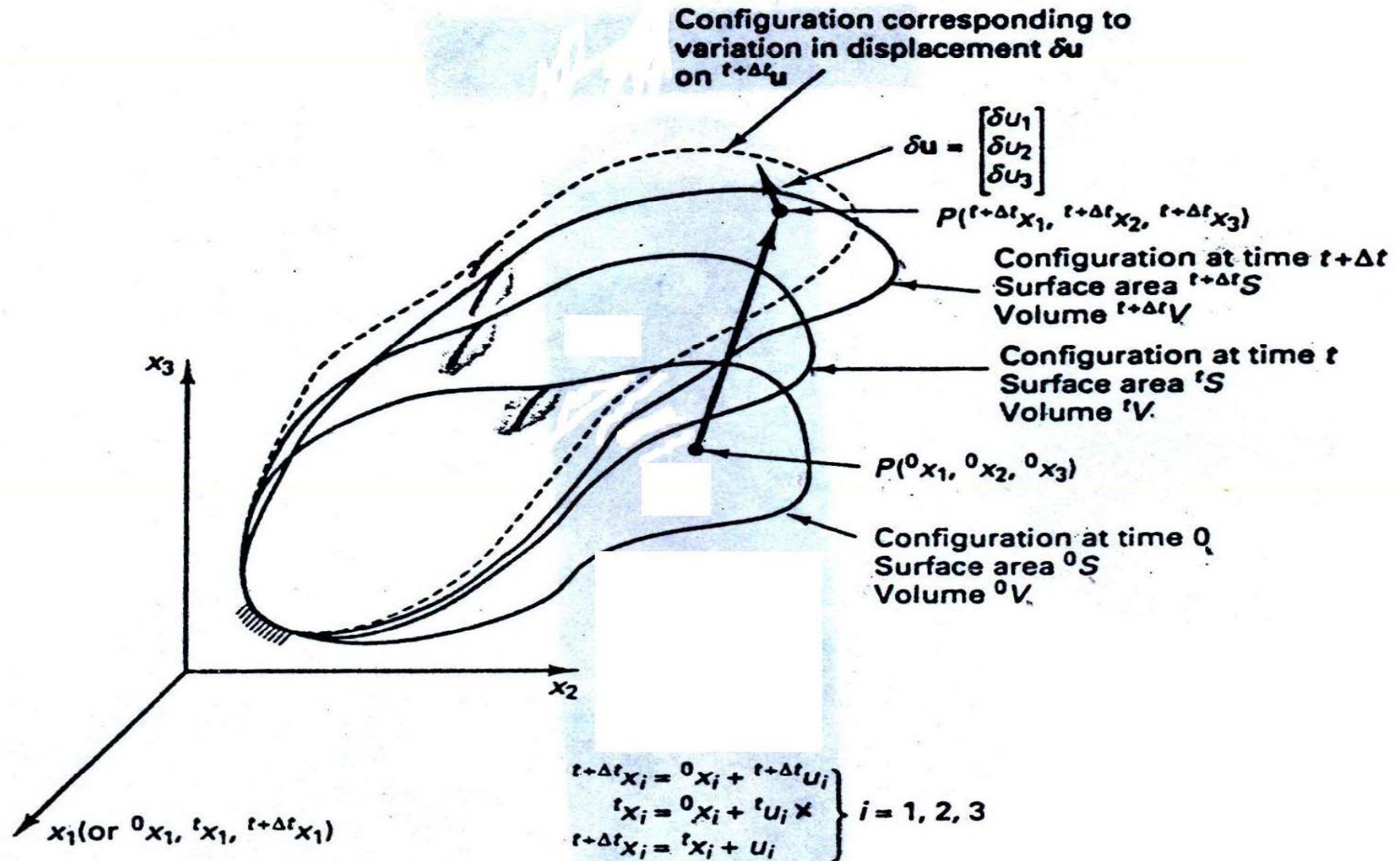


جواب ها برای متغیرهای سینماتیک و استاتیکی برای همه گام های زمانی از
• تا زمان t (از جمله خود t) به دست آمده اند



فرآیند حل برای موقعیت تعادل مورد نیاز بعدی متناظر با زمان " $t + \Delta t$ " یک
فرآیند نمونه و شاخص به شمار می رود و می تواند به طور مکرر مورد استفاده
قرار گیرد تا مسیر کامل پاسخ حاصل شود.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته



تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

بیان مسئله اصلی

نکته ۱: از آنجایی که در تحلیل، تمامی ذرات (Particles) جسم را در حرکتشان از بافتار اولیه (Original Configuration) تا بافتار نهایی نسبت به یک دستگاه مختصات ثابت دنبال می کنیم، از آن رو در واقع یک فرمول بندی لاگرانژی (Lagrangian Formulation) را اتخاذ نموده ایم.

نکته ۲: فرمول بندی لاگرانژی در مقابل فرمول بندی اولری (Eulerian Formulation) قرار دارد که معمولاً در تحلیل مسائل مکانیک سیالات مورد استفاده قرار می گیرد.

نکته ۳: لازم به ذکر است که در تحلیل جامدات و سازه ها، عموماً از فرمول بندی لاگرانژی استفاده می شود که بیانگر یک روش تحلیل بسیار مؤثرتر و در عین حال طبیعی تر نسبت به فرمول بندی اولری می باشد.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

بیان مسئله اصلی

در تحلیل لاگرانژی افزایشی (Lagrangian Incremental Analysis)،
تعادل جسم در زمان $t + \Delta t$ را با استفاده از اصل تغییر مکان مجازی (Principle of
Virtual Displacements) بیان می کنیم.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

بیان مسئله اصلی

$$\int_{t+\Delta t V} {}^{t+\Delta t}\tau_{ij} \delta {}^{t+\Delta t}e_{ij} d {}^{t+\Delta t}V = {}^{t+\Delta t}\mathcal{R}$$

اصل تغییر مکان های مجازی:

$${}^{t+\Delta t}\mathcal{R} = \int_{t+\Delta t V} {}^{t+\Delta t}f_i^B \delta u_i d {}^{t+\Delta t}V + \int_{t+\Delta t S_f} {}^{t+\Delta t}f_i^S \delta u_i^S d {}^{t+\Delta t}S$$

$$\delta {}^{t+\Delta t}e_{ij} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial \delta u_i}{\partial {}^{t+\Delta t}x_j} + \frac{\partial \delta u_j}{\partial {}^{t+\Delta t}x_i} \right)$$

${}^{t+\Delta t}f_i^B$ = component of externally applied forces per unit volume at time $t+\Delta t$

${}^{t+\Delta t}f_i^S$ = component of externally applied surface tractions per unit area at $t+\Delta t$

${}^{t+\Delta t}S_f$ = surface at time $t+\Delta t$ on which external tractions are applied

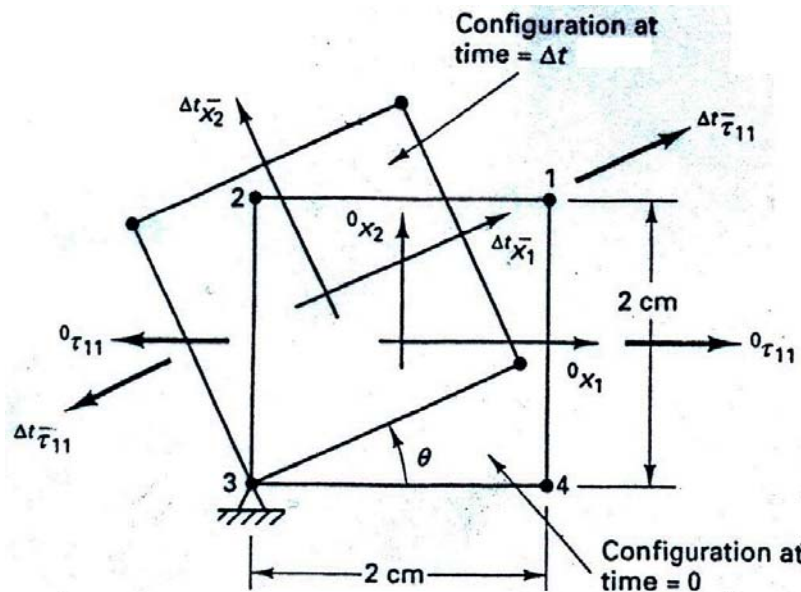
لازم به ذکر است که در بیان رابطه مذکور فرض می شود که بارهای متمرکز سطحی وجود ندارند، به عبارت دیگر مؤلفه های f_i^{Sf} تمامی بارهای سطحی را شامل می شوند.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

مشکلات اصلی در کاربرد اصل کار مجازی ارائه شده در بالا عبارتند از:

✓ بافتار جسم در زمان $t + \Delta t$ مجهول است (مشکل اصلی).

✓ محاسبه تنش های **Cauchy** در مدت زمان $t + \Delta t$ باید دوران های صلب جسمی (**Rigid Body Rotation**) مصالح را نیز در نظر بگیرد. زیرا، مؤلفه های تانسور تنش **Cauchy** هنگامی که تحت اثر یک دوران صلب جسمی قرار می گیرند، تغییر می کنند.



$${}^{t+\Delta t}\tau = R \cdot {}^t\tau \cdot R^T$$

✓ به دلیل تغییر بافتار جسم پیوسته در یک تحلیل تغییر شکل های بزرگ، باید به صورت ظریف و دقیق معیارهای مناسب تنش و کرنش و روابط مشخصه ای را بکار برد.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

استفاده از یک نمادگذاری (**Notation**) مؤثر برای یک تحلیل عمومی تغییر شکل های بزرگ حائز اهمیت است زیرا، در تحلیل با کمیت های بسیاری مواجه هستیم. در ذیل به برخی نکات مهم و قراردادهای مورد استفاده در نمادگذاری بکار رفته در تحلیل تغییر شکل های بزرگ اشاره می نماییم.

۱- حرکت جسم در یک دستگاه مختصات دکارتی ثابت در نظر گرفته می شود.

۲- کلیه متغیرهای سینماتیک و استاتیکی در این دستگاه مختصات اندازه گرفته می شوند.

۳- برای توصیف تحلیل در همه جا از نمادگذاری تانسوری (**Tensor Notation**) استفاده می شود.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

۴- مختصات نقطه عمومی (Generic Point)

بافتار جسم

$t x_i$

محور مختصات

• مختصات در زمان

${}^0x_1, {}^0x_2, {}^0x_3$

$i = 1, 2, 3$

مختصات در زمان t

${}^tx_1, {}^tx_2, {}^tx_3$

مختصات در زمان $t+\Delta t$

${}^{t+\Delta t}x_1, {}^{t+\Delta t}x_2, {}^{t+\Delta t}x_3$

بافتار جسم

$t u_i$

محور مختصات

• تغییر مکان در زمان

${}^0u_1, {}^0u_2, {}^0u_3$

$i = 1, 2, 3$

تغییر مکان در زمان t

${}^tu_1, {}^tu_2, {}^tu_3$

تغییر مکان در زمان $t+\Delta t$

${}^{t+\Delta t}u_1, {}^{t+\Delta t}u_2, {}^{t+\Delta t}u_3$

۵- تغییر مکان ها

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

بنابر این داریم :

$$\begin{aligned} {}^t x_i &= {}^0 x_i + {}^t u_i \quad i = 1, 2, 3 \\ {}^{t+\Delta t} x_i &= {}^0 x_i + {}^{t+\Delta t} u_i \end{aligned}$$

و بنابر این نمو تغییر مکان ها در زمان $t+\Delta t$ به صورت زیر خواهد بود:

$$u_i = {}^{t+\Delta t} u_i - {}^t u_i$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

به هنگام حرکت جسم، حجم، سطح، چگالی جرم، تنش ها و کرنش ها به طور پیوسته تغییر می کنند. بنابر این داریم:

چگالی جرم در زمان t و $t+\Delta t$ ${}^0\rho, {}^t\rho, {}^{t+\Delta t}\rho$

سطح در زمان t و $t+\Delta t$ ${}^0A, {}^tA, {}^{t+\Delta t}A$

حجم در زمان t و $t+\Delta t$ ${}^0V, {}^tV, {}^{t+\Delta t}V$

به علت نامعلوم بودن بافتار جسم در زمان $t+\Delta t$ ، تنش ها و کرنش ها را به یک بافتار تعادل معلوم ارجاع خواهیم داد. در این صورت اندیس پایین سمت چپ، معرف و نشانگر بافتار تعادلی خواهد بود که نسبت به آن کمیت مورد نظر تعیین می شود. به عنوان مثال:

$${}^{t+\Delta t}f_i^B$$

نیروهای حجمی در زمان $t+\Delta t$ نسبت به بافتار \bullet اندازه گیری می

$${}^{t+\Delta t}f_i^S$$

نیروهای سطحی در زمان $t+\Delta t$ نسبت به بافتار \bullet اندازه گیری می شوند

نکته: اگر کمیت مورد نظر در زمان $t+\Delta t$ نسبت به بافتار مربوط به \bullet باشد، در این صورت نیازی به اندیس پایین سمت چپ نیست.

$${}^{t+\Delta t}\tau_{ij}$$

$${}^{t+\Delta t}\tau_{ij}$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

برای بیان مشتق گیری ها از نماد کاما (Comma Notation) استفاده می کنیم. در این نمادگذاری، مشتق گیری نسبت به مختصات که بعد از کاما می آید و اندیس پایین سمت چپ نشانگر زمان مربوط به بافتاری است که مختصات نسبت به آن بافتار اندازه گیری می شود.

$${}^{t+\Delta t}_0 u_{i,j} = \frac{\partial^{t+\Delta t} u_i}{\partial {}^0 x_j}$$

$${}^{t+\Delta t}_0 x_{m,n} = \frac{\partial {}^0 x_m}{\partial {}^{t+\Delta t} x_n}$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• معیارهای تنش و کرنش

نکته: تانسورهای مختلف تنش و کرنشی وجود دارند که در اصل می توان از آنها استفاده نمود ولی اگر هدف، یافتن یک روش حل عناصر محدود عمومی و موثر باشد، در این صورت معیارهای اندکی وجود دارند که باید در نظر گرفته شوند.

یکی از مهمترین و کارآمدترین معیارهای کرنش که در تحلیل غیر خطی عناصر محدود از آن استفاده می شود، معیار کرنش Green-Lagrange است. برای تعریف معیار کرنش Green-Lagrange لازم است که در ابتدا چند تعریف مبنایی و مقدماتی ارائه شوند:

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

تعریف گرادیان تغییر شکل

$${}^t_0X = \begin{bmatrix} \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_3} \\ \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_3} \\ \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_3} \end{bmatrix}$$

از نقطه نظر مفهوم فیزیکی، گرادیان تغییر شکل، توصیف گر کشامدها (Stretches) و دوران هایی (Rotations) می باشند که تارهای مصالح (Material Fibers) از زمان 0 الی زمان t متحمل می شوند.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

به عنوان مثال، گرادیان تغییر شکل برای عنصر چهار گرهی که تحت اثر تغییر شکل های بزرگ قرار می گیرد را محاسبه می نماییم. توابع درونیابی تغییر مکان برای این عنصر را بر حسب s و r به عنوان مختصات طبیعی می توان استخراج کرد.

اکنون از روابط زیر استفاده می کنیم:

$${}^t x_i = \sum_{k=1}^4 h_k {}^t x_i^k$$
$$\frac{\partial {}^t x_i}{\partial {}^0 x_j} = \sum_{k=1}^4 \left(\frac{\partial h_k}{\partial {}^0 x_j} \right) {}^t x_i^k$$

و در نهایت گرادیان تغییر شکل به صورت زیر بدست می آید:

$${}^t_0 X = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} (5 + {}^0 x_2) & (1 + {}^0 x_1) \\ \frac{1}{2}(1 + {}^0 x_2) & \frac{1}{2}(9 + {}^0 x_1) \end{bmatrix}$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• تانسور تغییر شکل راست و چپ

با استفاده از تعریف گرادیان تغییر شکل، تانسور تغییر شکل راست و چپ Cauchy-Green را به صورت زیر تعریف می نماییم:

تانسور تغییر شکل راست Cauchy-Green
(Right Cauchy-Green Deformation)

$${}^t_0C = {}^t_0X^T \cdot {}^t_0X$$

تانسور تغییر شکل چپ Cauchy-Green
(Left Cauchy-Green Deformation)

$${}^t_0B = {}^t_0X \cdot {}^t_0X^T$$

نکته: در حالت کلی t_0B و t_0C با یکدیگر برابر نیستند.

نکته: از گرادیان تغییر شکل در تعیین کشامد یک تار مادی و تغییر در زاویه بین تارهای مادی مجاور هم به دلیل تغییر شکل استفاده می شود. در این محاسبه از تانسور تغییر شکل راست Cauchy-Green استفاده می کنیم.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• تانسور کرنش

اکنون می توان تانسور کرنشی را که در تحلیل عناصر محدود حائز ارزش می باشد، تعریف نمود.

تانسور کرنش Green- Lagrange را می توان بر حسب تانسور کشامد راست tU_0 نوشت:

$${}^t\varepsilon_0 = \frac{1}{2} ({}^tU_0 {}^tU_0 - I)$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• تانسور کرنش

تانسور کرنش Green- Lagrange بر حسب تانسور تغییر شکل Cauchy-Green به صورت زیر نوشته می شود:

$$\begin{aligned} {}^t\varepsilon &= \frac{1}{2} ({}^tU {}^tR^T {}^tR {}^tU - I) \\ &= \frac{1}{2} ({}^tX^T {}^tX - I) \\ &= \frac{1}{2} ({}^tC - I) \end{aligned}$$

مؤلفه های تانسور کرنش Green- Lagrange را می توان بر حسب تغییر مکان ها نوشت. روابط زیر را قبلاً ارائه داده ایم:

$$\left. \begin{aligned} {}^tx_i &= {}^0x_i + {}^tu_i \\ {}^{t+\Delta t}x_i &= {}^0x_i + {}^{t+\Delta t}u_i \end{aligned} \right\} i = 1, 2, 3$$

همچنین داریم:

$${}^tC = {}^tX^T {}^tX$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• تانسور کرنش

$${}^t_0C = \begin{bmatrix} \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_1} \\ \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_2} \\ \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_3} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_3} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_3} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_1}{\partial {}^0x_3} \\ \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_2}{\partial {}^0x_3} \\ \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_1} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_2} & \frac{\partial {}^tx_3}{\partial {}^0x_3} \end{bmatrix}$$

بنابراین در حالت کلی ${}^t_0\varepsilon_{ij}$ را به صورت مؤلفه ای زیر می توان نوشت:

$${}^t_0\varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} [{}^tu_{i,j} + {}^tu_{j,i} + {}^tu_{k,i} \cdot {}^tu_{k,j}] \quad i, j, k = 1, 2, 3$$

لازم به یادآوری است که در تعریف تانسور کرنش Green-Lagrange، تمامی مشتقات نسبت به مختصات اولیه (Initial Coordinate) ذرات می باشند. به این دلیل است که می گوییم، تانسور کرنش Green-Lagrange نسبت به مختصات اولیه جسم تعریف می شود.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• تانسور کرنش

می توان نشان داد که مؤلفه های تانسور کرنش Green- Lagrange تحت اثر یک دوران صلب جسمی مصالح ناوردا (Invariant) است یعنی:

$${}^t_0\varepsilon = {}^{t+\Delta t}_0\varepsilon$$

مؤلفه های تانسور کرنش Green- Lagrange در زمان t به صورت زیر مشخص می شوند:

$${}^t_0\varepsilon = \frac{1}{2}({}^t_0X^T {}^t_0X - I)$$

که در آن t_0X گرادیان تغییرشکل در زمان t است.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• معیار تنش دوم پیولا

اکنون که تانسور کرنش Green-Lagrange را تعریف نمودیم، حالا باید تانسور تنش مناسبی را که بتوان با این تانسور کرنش مورد استفاده قرار داد، تعریف نماییم.

یک معیار تنش که همراه با تانسور کرنش Green-Lagrange مورد استفاده قرار می گیرید و مزدوج کاری (Work- Conjugate) با آن تانسور کرنش می باشد، تانسور تنش دوم Piola می باشد که به صورت 0S نمایش داده می شود و به صورت زیر تعریف می شود:

$${}^0S = \frac{{}^0\rho}{t\rho} \cdot {}^0X \cdot {}^t\tau \cdot {}^0X^T$$

چگالی جرمی (Mass density) در زمان 0

تانسور تنش Cauchy در زمان t

${}^tX^{-1} = {}^0X$

چگالی جرمی (Mass density) در زمان t

می توان ${}^t\tau$ را به راحتی بر حسب 0S نوشت:

$${}^t\tau = \frac{t\rho}{0\rho} \cdot {}^0X \cdot {}^0S \cdot {}^0X^T$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• معیار تنش دوم پیولا

تانسور تنش معرفی شده را می توان به صورت مؤلفه ای زیر نوشت:

$${}^tS_{ij} = \frac{{}^0\rho}{{}^t\rho} \cdot {}^0x_{i,m} \cdot {}^0x_{j,n} \cdot {}^t\tau_{mn} \quad \begin{cases} m = 1,2,3 \\ n = 1,2,3 \end{cases}$$

$${}^t\tau_{mn} = \frac{{}^t\rho}{{}^0\rho} \cdot {}^tx_{m,i} \cdot {}^tx_{n,j} \cdot {}^tS_{ij} \quad \begin{cases} i = 1,2,3 \\ j = 1,2,3 \end{cases}$$

نکته ۱: تانسور تنش نخست Piola به صورت ${}^tS \cdot {}^tX^T$ تعریف می شود.

نکته ۲: مباحث فراوانی در مورد طبیعت فیزیکی تانسور تنش دوم Piola انجام شده است. اگرچه، می توان تبدیل انجام شده در روی تانسور تنش Cauchy را به برخی استدلالات هندسی ارتباط داد، ولی باید به این نکته اذعان نمود که تنش دوم Piola مفهوم و معنی فیزیکی اندکی دارد و در عمل تنش های Cauchy باید محاسبه شوند.

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• معیار تنش دوم پیولا

همانند تانسور کرنش Green-Lagrange می توان ثابت نمود که مؤلفه های تانسور تنش دوم Piola تحت اثر یک دوران صلب جسمی مصالح، ناوردای (Invariant) می باشند. به عبارت دیگر:

$${}^{t+\Delta t}_0S = {}^t_0S$$

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• رابطه کار مجازی داخلی با استفاده از معیار تنش دوم PIOLA و معیار کرنش GREEN-LAGRANGE

اکنون می توانیم رابطه کار مجازی داخلی را با استفاده از معیار تنش دوم Piola و معیار کرنش Green-Lagrange بنویسیم:

$$\begin{aligned} \int_{t_V} {}^t\tau_{kl} \delta {}^t e_{kl} d {}^tV &= \int_{t_V} \left(\frac{{}^t\rho}{{}_0\rho} \cdot {}^tS_{ij} \cdot {}^t\chi_{k,i} \cdot {}^t\chi_{l,j} \right) ({}_0\chi_{m,k} \cdot {}_0\chi_{n,l} \cdot \delta {}^t\varepsilon_{mn}) d {}^tV \\ &= \int_{t_V} \left(\frac{{}^t\rho}{{}_0\rho} \cdot {}^tS_{ij} \cdot \delta_{mi} \cdot \delta_{nj} \cdot \delta {}^t\varepsilon_{mn} \right) d {}^tV = \int_{{}_0V} {}^tS_{ij} \delta {}^t\varepsilon_{mn} d {}^0V \end{aligned}$$

توجه داشته باشید که در رابطه آخر، از اصل بقای جرم و رابطه ${}^t\rho d {}^tV = {}_0\rho d {}^0V$ استفاده کرده ایم.

در ارتباط با رابطه کار مجازی داخلی ارائه شده در بالا ذکر نکاتی چند ضروری است:

تحلیل غیرخطی محیط پیوسته

• رابطه کار مجازی داخلی با استفاده از معیار تنش دوم **PIOLA** و

معیار کرنش GREEN-LAGRANGE

✓ رابطه مذکور که به فرم مؤلفه ای نوشته شده است، در واقع یک معادله تانسوری است.

✓ انتگرال گیری ها روی حجم اولیه انجام می گیرد.

✓ به جای بافتار اولیه، هر بافتار پیشین محاسبه شده ای را می توان مورد استفاده قرار داد که در آن تنش دوم **Piola** و معیار کرنش **Green-Lagrange** نسبت به آن بافتار تعریف می شوند.

مقدمه ای بر مکانیک جامدات غیر خطی

مکانیک یعنی بررسی حرکت و تغییر شکل ماده تحت تأثیر سیستم نیروهاست.

مکانیک محیطهای پیوسته، به خوبی، پدیده های مختلف را بدون توصیف پیچیدگی های ساختار میکروسکوپی داخلی آن پدیده توضیح می دهد: در واقع ما جامد (Solid) را یک سیستم ماکروسکوپی می دانیم.

- فضای برداری و فضای اقلیدوسی

- سینماتیک تغییر شکل

- تنش

- اصول تعادل

- عینیت (Objectivity)

- ترمودینامیک مواد

- ابرکشسانی (Hyper elasticity)

- پلاستیسیته

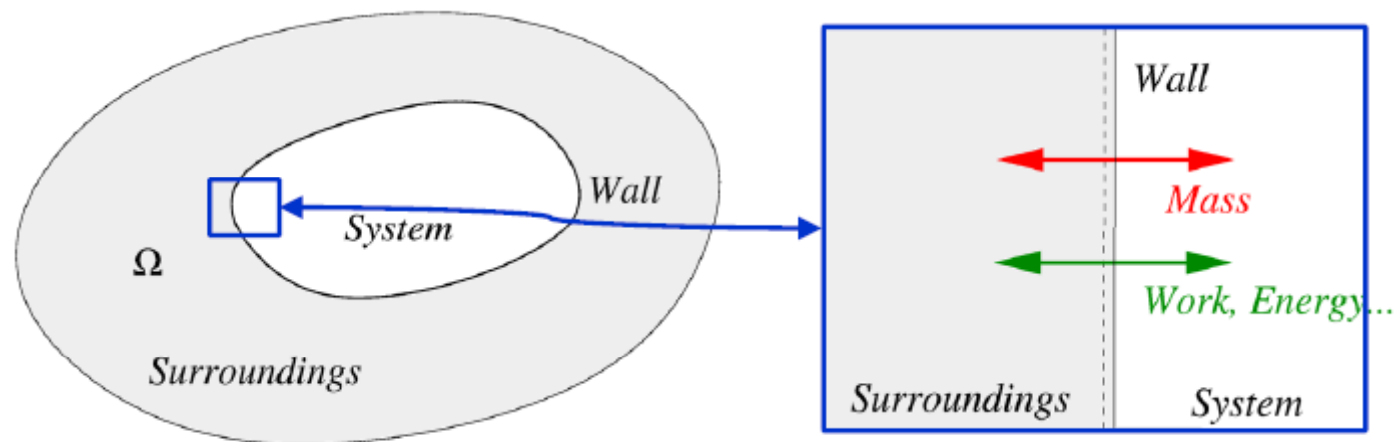
- ویسکوزیته

- رفتارهای دیگر

اصول تعادل

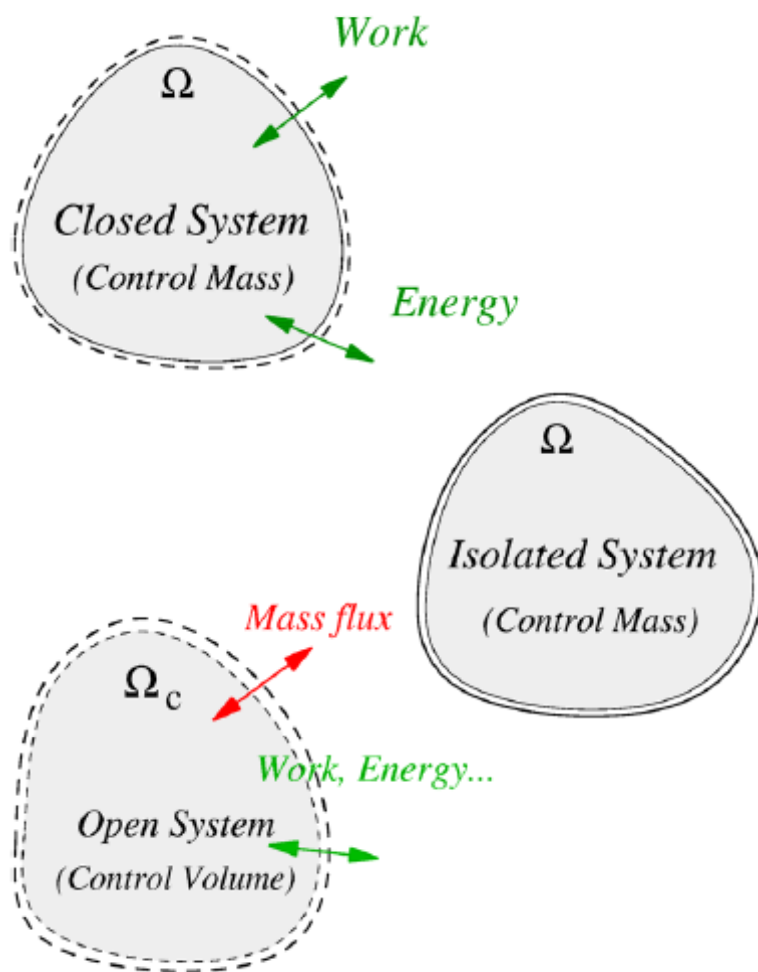
سیستم ها و جرم

- جرم: خواص فیزیکی پیوسته توزیع شده که مقدار ماده در جسم B را تخمین میزند.
- یک مقدار از جرم (مجموعه ای از ماده) یک سیستم - تکمیل شده توسط محیط اطراف - را تعریف میکند. سیستم و محیط توسط مرز از هم تمیز داده می شوند (دیواره سیستم).
- تعامل بین سیستم و محیط توسط مرز اتفاق می افتد که امکان اجازه شار انرژی یا جرم را دارد و یا ندارد.



اصول تعادل

سیستم های باز، بسته و عایق



• یک سیستم بسته (جرم کنترل) یک مقدار ثابت از جرم در منطقه ای معلوم با مرز معلوم است. مرز وابسته به زمان، و تنها انرژی مثل کار یا حرارت می تواند از مرز عبور کند.

• یک سیستم بسته با مرز عایق اجازه تبادل انرژی را نمی دهد. (سیستم عایق مکانیکی یا حرارتی)

• یک سیستم باز (حجم کنترل) یک مقدار ثابت از حجم در منطقه معلوم با مرز معلوم است. مرز وابستگی به زمان ندارد و هم انرژی و هم جرم می توانند از مرز عبور کنند (سطح کنترل).

اصول تعادل

• حفاظت جرم در سیستم های بسته

• اگر فرض کنیم که منابع جرم و افت جرم وجود نداشته باشد جرم جسم در حال حرکت یک کمیت پایدار است. برای یک سیستم بسته جرم کل تا حد زیادی حفظ می شود:

$$m(\Omega_0) = m(\Omega) > 0, \quad \forall t$$

$$dm(\mathbf{X}) = dm(\mathbf{x}, t) > 0$$

$$\frac{D}{Dt}m(\Omega_0) = \frac{D}{Dt}m(\Omega) = 0$$

• جرم جسم در مختصات مرجع و محلی با حوزه های عددی پیوسته ρ_0 (چگالی مرجع) و ρ (چگالی جرم مکانی یا فضایی) مشخص شده است:

$$\rho_0(\mathbf{X}) = \lim_{\Delta V(\Omega_0) \rightarrow 0} \frac{\Delta m(\Omega_0)}{\Delta V(\Omega_0)}, \quad \rho(\mathbf{x}) = \lim_{\Delta v(\Omega) \rightarrow 0} \frac{\Delta m(\Omega)}{\Delta v(\Omega)},$$

• ΔV ، یک حد از حجم میانگین ماده است.

اصول تعادل

• شکل محلی و عمومی حفظ جرم

• با استفاده از چگالی، شکل دیفرانسیلی از معادلات حفظ جرم می شود:

$$dm(\mathbf{X}) = \rho_0(\mathbf{X})dV = dm(\mathbf{x}, t) = \rho(\mathbf{x}, t)dv > 0$$

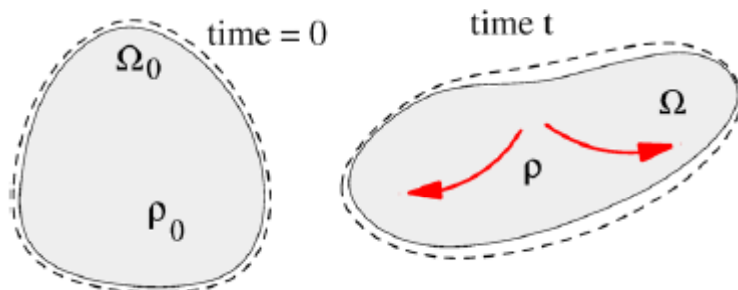
$$\frac{dv}{dV} = \frac{\rho_0(\mathbf{X})}{\rho(\mathbf{x}, t)}$$

• فرم محلی معادله پیوستگی:

• فرم انتگرال معادله پیوستگی، به معنای حفظ جرم:

$$m = \int_{\Omega_0} \rho_0(\mathbf{X})dV = \int_{\Omega} \rho(\mathbf{x}, t)dv = \text{const} > 0$$

• و نرخ تغییر جرم کل باید صفر باشد:



$$\dot{m} = \frac{Dm}{Dt} = \frac{D}{Dt} \int_{\Omega} \rho(\mathbf{x}, t)dv = 0$$

اصول تعادل

• حفاظت جرم در سیستم های باز

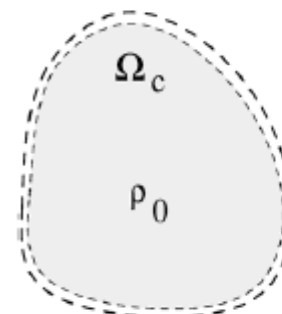
• برای یک سیستم باز با حجم معین، تغییر جرم در زمان با انتگرال گیری و دیفرانسیل گیری همزمان محاسبه میشود:

$$\dot{m} = \frac{D}{Dt} \int_{\Omega_c} \rho(\mathbf{x}, t) dv = \int_{\Omega_c} \frac{\partial \rho(\mathbf{x}, t)}{\partial t} dv = - \int_{\Omega_c} \text{div}(\rho(\mathbf{x}, t) \mathbf{v}(\mathbf{x}, t)) dv$$

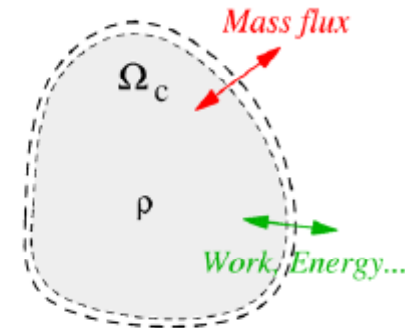
$$\int_{\Omega_c} \text{div}(\rho(\mathbf{x}, t) \mathbf{v}(\mathbf{x}, t)) dv = \int_{\partial \Omega_c} \rho(\mathbf{x}, t) \mathbf{v}(\mathbf{x}, t) \cdot \mathbf{n} ds$$

• مقدار $\rho \mathbf{v}$ را شار جرم گویند.

$$\begin{aligned} \frac{D}{Dt} \int_{\Omega_c} \rho(\mathbf{x}, t) dv = \\ - \int_{\partial \Omega_c} \rho(\mathbf{x}, t) \mathbf{v}(\mathbf{x}, t) \cdot \mathbf{n} ds \end{aligned}$$



time = 0



time t

مقدمه ای بر مکانیک جامدات غیر خطی

مکانیک یعنی بررسی حرکت و تغییر شکل ماده تحت تأثیر سیستم نیروهاست.

مکانیک محیطهای پیوسته، به خوبی، پدیده های مختلف را بدون توصیف پیچیدگی های ساختار میکروسکوپی داخلی آن پدیده توضیح می دهد: در واقع ما جامد (Solid) را یک سیستم ماکروسکوپی می دانیم.

- فضای برداری و فضای اقلیدوسی

- سینماتیک تغییر شکل

- تنش

- اصول تعادل

- **عینیت (Objectivity)**

- ترمودینامیک مواد

- ابرکشسانی (Hyper elasticity)

- پلاستیسیته

- ویسکوزیته

- رفتارهای دیگر

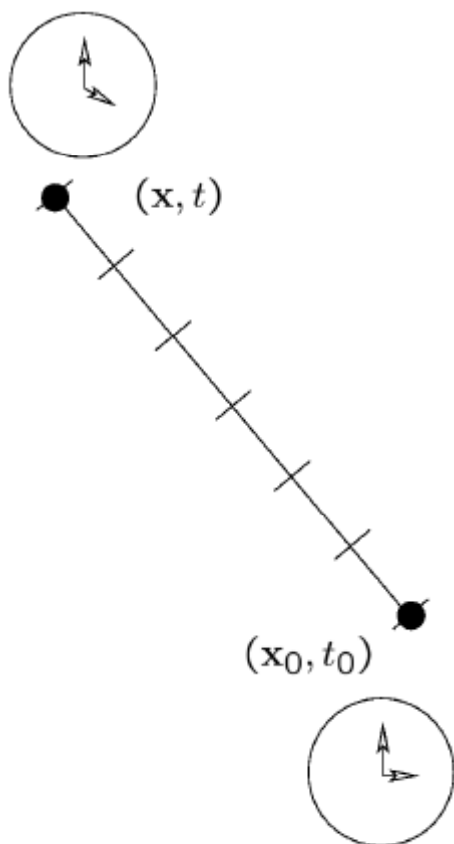
عینیت

• عینیت (جنبه فلسفی مکانیک)

- عینیت یک حسی است که خواص ماکروسکوپیک مواد توسط انتخاب یک ناظر تحت تأثیر قرار نمیگیرد.
- حالت تنش در یک جسم، و همچنین کمیت های فیزیکی با یک ویژگی ذاتی، و به طور کلی، هر توصیف کمی و کیفی پدیده های فیزیکی (مانند قوانین ساختاری) باید تحت یک تغییر ناظر، ثابت، نامتغیر و ناوردا باشند.
- این مفهوم به نام عینیت یا بی تفاوتی فریم و قاب مواد نامیده میشود. در حقیقت مفهوم عینیت در علم بدان معنی است که توصیف کمی و کیفی پدیده های فیزیکی، زمانی که پدیده ها تحت شرایط گوناگون مشاهده شوند، بدون تغییر باقی می مانند. برای مثال، فرآیندهای فیزیکی (مانند خواص مواد) تحت تغییرات ناظران ثابت می باشند.
- نیاز به تعریف یک ناظر و ایجاد قوانین تغییر ناپذیری برای مشخص شدن عینیت است.

عینیت

• ناظران اقلیدوسی



• ناظر اقلیدوسی توسط یک خط کش (برای اندازه گیری موقعیت نسبی در فضای سه بعدی) و یک ساعت (برای اندازه گیری خطای زمان) تعریف شده است.

• یک رویداد توسط یک ناظر در شرایط موقعیت x و در زمان t ثبت می شود و با (x, t) نشان داده میشود.

• در فضای اقلیدوسی دو رویداد (x, t) و (x_0, t_0) را در نظر بگیرید، ثابت است، در حالی که اولی رویداد در حال رخ دادن است.

• فاصله محاسبه می شود با: $d = |x - x_0|$

• فاصله زمانی محاسبه شده با ساعت: $\Delta t = t - t_0$

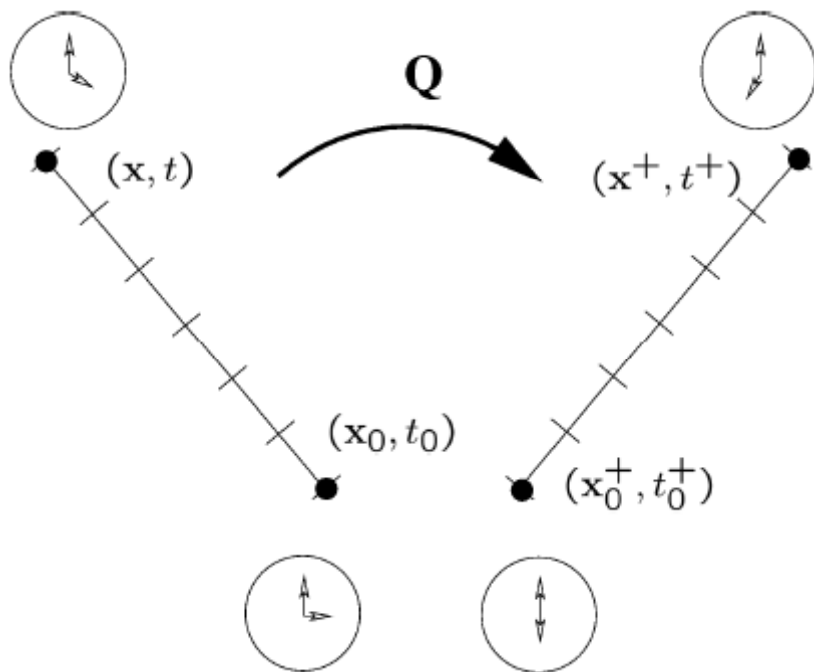
عینیت

• ناظران و نقشه ها

• ناظر، فاصله ها و بازه های زمانی را ذخیره میکند: $d = |x - x_0|$, $\Delta t = t - t_0$

• ذخیره های یک ناظر دومی را هم در نظر بگیرید.

• نقشه $Q(t)$ نشان میدهد که تبدیل جفت های (x_0, t_0) و (x, t) به (x_0^+, t_0^+) و (x^+, t^+) در راهی بودند که در هر دو، فاصله و بازه های زمانی حفظ شده اند.



$$d^+ = |x^+ - x_0^+| = d, \quad \Delta t^+ = t^+ - t_0^+ = \Delta t$$

$$x^+ - x_0^+ = Q(t)(x - x_0), \quad t^+ - t = \alpha$$

• با داشتن Q میتوان سرعت، شتاب و جابجایی را حساب کرد.

عينيت

روابط عينيت

Field Quantity	Original	Under rigid-body rotation
General Spatial Vectors	\mathbf{u}	$\mathbf{Q}\mathbf{u}$
General Spatial Tensors	\mathbf{A}	$\mathbf{Q}\mathbf{A}\mathbf{Q}^T$
Material Strain Tensors	$\mathbf{U}, \mathbf{C}, \mathbf{E}$	$\mathbf{U}, \mathbf{C}, \mathbf{E}$
Material Stress Tensors	\mathbf{S}	\mathbf{S}
Two-Point Deformation Tensors	\mathbf{F}	$\mathbf{Q}\mathbf{F}$
Two-Point Stress Tensors	\mathbf{P}	$\mathbf{Q}\mathbf{P}$
Spatial Strain Tensors	$\mathbf{v}, \mathbf{b}, \mathbf{e}$	$\mathbf{Q}\mathbf{v}\mathbf{Q}^T, \mathbf{Q}\mathbf{b}\mathbf{Q}^T, \mathbf{Q}\mathbf{e}\mathbf{Q}^T$
Spatial Stress Tensors	$\boldsymbol{\sigma}, \boldsymbol{\tau}$	$\mathbf{Q}\boldsymbol{\sigma}\mathbf{Q}^T, \mathbf{Q}\boldsymbol{\tau}\mathbf{Q}^T$

منابع

✓ **An Introduction To Nonlinear Solid Mechanics, Anna Pandolfi, Doctoral School – Politecnico Di Milano, January – February 2012**

✓ **Nonlinear Solid Mechanics, Bifurcation Theory And Material Instability, Davide Bigoni, University Of Trento, Cambridge University Press**

✓ **Non-linear Finite Element Analysis Of Solids And Structures, René De Borst, Wiley Series In Computational Mechanics**

✓ **مکانیک محیط های پیوسته، نجفی زاده، دانشگاه آزاد اسلامی واحد اراک**

✓ **مکانیک محیط های پیوسته برای مهندسين، توماس میس و جورج میس، ترجمه دکتر عباس راستگو و مهندس محمد مهدی هیهات،**

چاپ سوم، انتشارات دانشگاه تهران