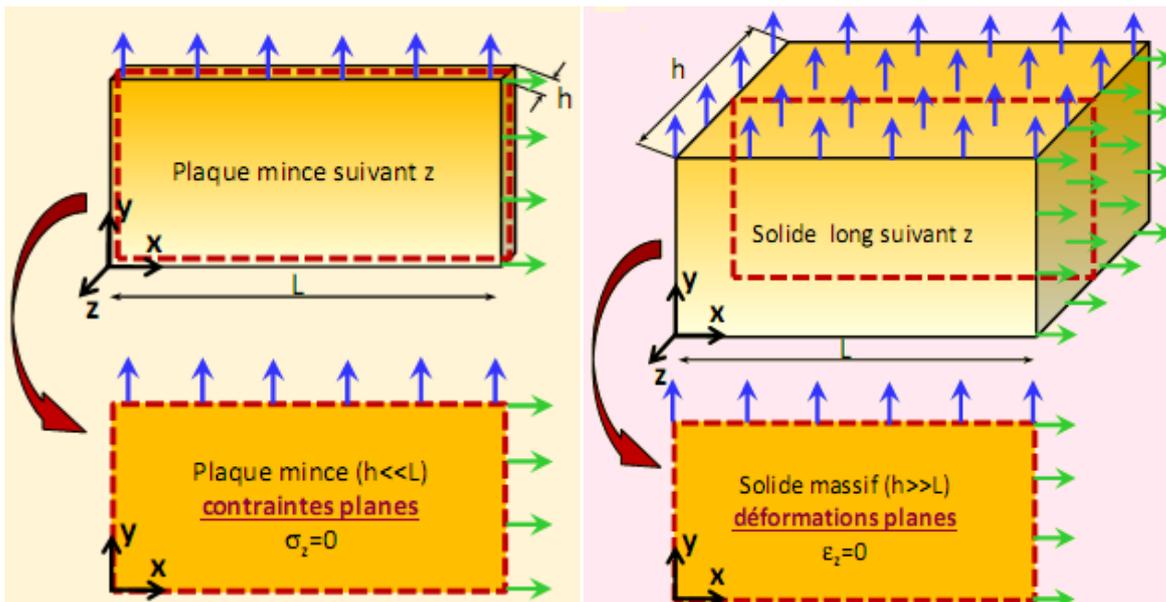


Eléments finis d'élasticité plane

1. Introduction

■ Problème d'élasticité plane

- Solide a géométrie plane (x, y) ou solide infiniment long suivant z
- Conditions aux limites planes
- Chargement plan (F_x, F_y)
- Loi de comportement 2D (contraintes planes ou déformations planes)



■ Hypothèses :

- Petits déplacements
- Petites déformations
- Comportements élastique linéaire

■ Résultats :

- Déplacements dans le plan : u (sens x), v (sens y)
- Déformations dans le plan : $\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_{xy}$
- Contraintes dans le plan : $\sigma_x, \sigma_y, \sigma_{xy}$
- Loi de comportement 2D : contraintes planes ou déformations planes

2. Contraintes en un point :

- **Solide bidimensionnelle en contrainte plane (en x , y)**

- 03 composantes de contraintes
- σ_{xx}, σ_{yy} contraintes normales
- σ_{xy} contraintes de cisaillements

Sous forme matricielle : $[\sigma] = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \sigma_{xy} \\ \mathbf{sym} & \sigma_{yy} \end{bmatrix}$ et $\sigma_{zz} = \sigma_{xz} = \sigma_{yz} = 0$

3. Déformations en un point :

- **Solide bidimensionnelle en déformations plane (en x , y)**

- 03 composantes de déformations
- σ_{xx}, σ_{yy} déformations normales
- σ_{xy} déformations de cisaillements

Sous forme matricielle : $[\varepsilon] = \begin{bmatrix} \varepsilon_{xx} & \varepsilon_{xy} \\ \mathbf{sym} & \varepsilon_{yy} \end{bmatrix}$ et $\varepsilon_{zz} = \varepsilon_{xz} = \varepsilon_{yz} = 0$

4. Loi de comportement :

- **Hypothèse de contrainte plane :**

- Les contraintes dans la direction z nulles : $\sigma_{zz} = \sigma_{xz} = \sigma_{yz} = 0$
- Hypothèse valable si : la dimension suivant z est très petites ($h \ll L$)
- Le vecteur des contraintes : $\{\sigma\} = \begin{Bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_{xy} \end{Bmatrix}$
- Le vecteur des déformations : $\{\varepsilon\} = \begin{Bmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \gamma_{xy} \end{Bmatrix}$
- La loi de comportement isotrope : $\{\sigma\} = [H].\{\varepsilon\}$ ou $\{\varepsilon\} = [C].\{\sigma\}$

$$[H] = \frac{E}{1-\nu^2} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{(1-\nu)}{2} \end{bmatrix} \quad [C] = \frac{1}{E} \begin{bmatrix} 1 & -\nu & 0 \\ -\nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 2(1+\nu) \end{bmatrix}$$

Avec :

E : module de YOUNG

ν : coefficient de POISSON

▪ **Hypothèse de déformations plane :**

- Les déformations dans la direction z nulles : $\epsilon_{zz} = \epsilon_{xz} = \epsilon_{yz} = 0$
- Hypothèse valable si : **la dimension suivant z est très grandes ($h \gg L$)**
- Le vecteur des contraintes : $\{\sigma\} = \begin{pmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_{xy} \end{pmatrix}$
- Le vecteur des déformations : $\{\epsilon\} = \begin{pmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix}$
- La loi de comportement isotrope : $\{\sigma\} = [H].\{\epsilon\}$ ou $\{\epsilon\} = [C].\{\sigma\}$

$$[H] = \frac{E}{(1+\nu)(1-2\nu)} \begin{bmatrix} 1-\nu & \nu & 0 \\ \nu & 1-\nu & 0 \\ 0 & 0 & \frac{(1-2\nu)}{2} \end{bmatrix} \quad [C] = \frac{1+\nu}{E} \begin{bmatrix} 1-\nu & -\nu & 0 \\ -\nu & 1-\nu & 0 \\ 0 & 0 & 2 \end{bmatrix}$$

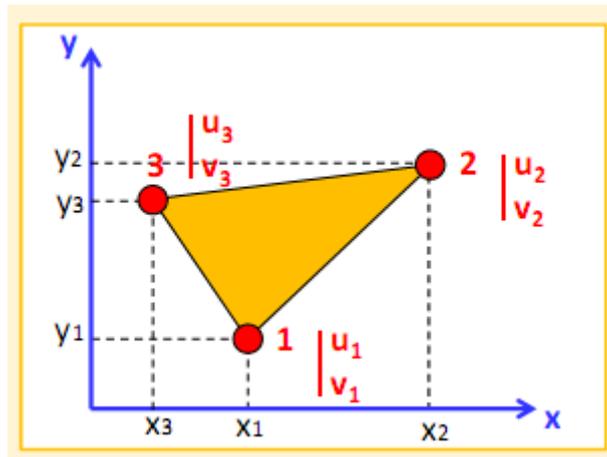
Avec :

E : module de YOUNG

ν : coefficient de POISSON

5. élément fini triangulaire

▪ **Approximation Elément fini**



▪ **Approximation du champ de déplacement par éléments finis :**

$$u = \sum_{i=1}^3 N_i(x, y). u_i$$

$$v = \sum_{i=1}^3 N_i(x, y). v_i$$

Avec :

$N_i(x, y)$: les fonctions de forme

u_i, v_i : les déplacements nodaux

▪ **Sous forme matricielle :**

$$\begin{Bmatrix} \mathbf{u}(x, y) \\ \mathbf{v}(x, y) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1(x, y) & 0 & N_2(x, y) & 0 & N_3(x, y) & 0 \\ 0 & N_1(x, y) & 0 & N_2(x, y) & 0 & N_3(x, y) \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix}$$

$$N_i(x_j, y_j) = \begin{cases} 1 & \text{si } j = i \\ 0 & \text{si } j \neq i \end{cases}$$

x, y : sont les coordonnées d'un point de l'élément triangulaire

x_j, y_j : sont les coordonnées du nœud j de l'élément triangulaire

▪ **Détermination des $N_i(x, y)$**

Calcul de $N_1(x, y)$:

$$N_1(x, y) = a_1 + b_1x + c_1y = \begin{bmatrix} 1 & x & y \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} N_1(x_1, y_1) \\ N_1(x_2, y_2) \\ N_1(x_3, y_3) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix}^{-1} \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix}^{-1} = \frac{1}{\det} \text{com} \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix}^T$$

$$\det \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix} = \left[+1 \times \begin{vmatrix} x_2 & y_2 \\ x_3 & y_3 \end{vmatrix} - x_1 \times \begin{vmatrix} 1 & y_2 \\ 1 & y_3 \end{vmatrix} + y_1 \times \begin{vmatrix} 1 & x_2 \\ 1 & x_3 \end{vmatrix} \right]$$

$$= x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2 - x_1 \cdot (y_3 - y_2) + y_1 \cdot (x_3 - x_2)$$

$$= x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2 - x_1 \cdot y_3 + x_1 \cdot y_2 + y_1 \cdot x_3 - y_1 \cdot x_2 + y_1 \cdot x_1 - y_1 \cdot x_1$$

$$= y_3(x_2 - x_1) + y_1(-x_2 + x_1) + y_2(x_1 - x_3) + y_1(-x_1 + x_3)$$

$$= y_3(x_2 - x_1) - y_1(x_2 - x_1) + y_2(x_1 - x_3) - y_1(x_1 - x_3)$$

$$= (y_3 - y_1) \cdot (x_2 - x_1) + (y_2 - y_1) \cdot (x_1 - x_3)$$

$$= (y_3 - y_1) \cdot (x_2 - x_1) - (y_2 - y_1) \cdot (x_3 - x_1) = y_{31} \cdot x_{21} - y_{21} \cdot x_{31} = 2 \cdot A$$

Avec :

A : l'aire du triangle

$$\text{Com} \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix}^T = \text{Com} \begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 \\ x_1 & x_2 & x_3 \\ y_1 & y_2 & y_3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} + \begin{vmatrix} x_2 & x_3 \\ y_2 & y_3 \end{vmatrix} & - \begin{vmatrix} x_1 & x_3 \\ y_1 & y_3 \end{vmatrix} & + \begin{vmatrix} x_1 & x_2 \\ y_1 & y_2 \end{vmatrix} \\ - \begin{vmatrix} 1 & 1 \\ y_2 & y_3 \end{vmatrix} & + \begin{vmatrix} 1 & 1 \\ y_1 & y_3 \end{vmatrix} & - \begin{vmatrix} 1 & 1 \\ y_1 & y_2 \end{vmatrix} \\ + \begin{vmatrix} 1 & 1 \\ x_2 & x_3 \end{vmatrix} & - \begin{vmatrix} 1 & 1 \\ x_1 & x_3 \end{vmatrix} & + \begin{vmatrix} 1 & 1 \\ x_1 & x_2 \end{vmatrix} \end{bmatrix}$$

$$= +(x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2) - (x_1 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_1) + (x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) - (y_3 - y_2) + (y_3 - y_1) - (y_2 - y_1) + (x_3 - x_2) - (x_3 - x_1) + (x_2 - x_1)$$

$$\text{Com} \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix}^T = \begin{bmatrix} +(x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2) & -(x_1 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_1) & +(x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) \\ -(y_3 - y_2) & +(y_3 - y_1) & -(y_2 - y_1) \\ +(x_3 - x_2) & -(x_3 - x_1) & +(x_2 - x_1) \end{bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} +(x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2) & -(x_1 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_1) & +(x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) \\ -(y_3 - y_2) & +(y_3 - y_1) & -(y_2 - y_1) \\ +(x_3 - x_2) & -(x_3 - x_1) & +(x_2 - x_1) \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{Bmatrix} x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2 \\ y_2 - y_3 \\ x_3 - x_2 \end{Bmatrix}$$

$$N_1(x, y) = \frac{1}{2A} (x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2) + \frac{1}{2A} (y_2 - y_3)X + \frac{1}{2A} (x_3 - x_2)Y$$

$$= \frac{1}{2A} [y_{23} \cdot X + x_{32} \cdot Y + x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2]$$

Calcul de $N_2(x, y)$:

$$N_2(x, y) = a_2 + b_2x + c_2y = \{1 \quad x \quad y\} \cdot \begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} N_2(x_1, y_1) \\ N_2(x_2, y_2) \\ N_2(x_3, y_3) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} +(x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2) & -(x_1 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_1) & +(x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) \\ -(y_3 - y_2) & +(y_3 - y_1) & -(y_2 - y_1) \\ +(x_3 - x_2) & -(x_3 - x_1) & +(x_2 - x_1) \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{Bmatrix} -(x_1 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_1) \\ (y_3 - y_1) \\ -(x_3 - x_1) \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{Bmatrix} (x_3 \cdot y_1 - x_1 \cdot y_3) \\ y_{31} \\ x_{13} \end{Bmatrix}$$

$$N_2(x, y) = \frac{1}{2A} [y_{31} \cdot X + x_{13} \cdot Y + x_3 \cdot y_1 - x_1 \cdot y_3]$$

Calcul de $N_3(x, y)$:

$$N_3(x, y) = a_3 + b_3 x + c_3 y = \{1 \quad x \quad y\} \cdot \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} N_3(x_1, y_1) \\ N_3(x_2, y_2) \\ N_3(x_3, y_3) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} +(x_2 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_2) & -(x_1 \cdot y_3 - x_3 \cdot y_1) & +(x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) \\ -(y_3 - y_2) & +(y_3 - y_1) & -(y_2 - y_1) \\ +(x_3 - x_2) & -(x_3 - x_1) & +(x_2 - x_1) \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{Bmatrix} +(x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) \\ -(y_2 - y_1) \\ (x_2 - x_1) \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{Bmatrix} (x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1) \\ y_{12} \\ x_{21} \end{Bmatrix}$$

$$N_3(x, y) = \frac{1}{2A} [y_{12} \cdot X + x_{21} \cdot Y + x_1 \cdot y_2 - x_2 \cdot y_1]$$

▪ *Calcul des déformations*

$$\{\varepsilon\} = \begin{Bmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \varepsilon_{xy} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} \frac{\delta u}{\delta x} \\ \frac{\delta v}{\delta y} \\ \frac{\delta u}{\delta x} + \frac{\delta v}{\delta y} \end{Bmatrix}$$

On sait que :

$$\begin{Bmatrix} u(x, y) \\ v(x, y) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1(x, y) & 0 & N_2(x, y) & 0 & N_3(x, y) & 0 \\ 0 & N_1(x, y) & 0 & N_2(x, y) & 0 & N_3(x, y) \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} \epsilon_{xx} \\ \epsilon_{yy} \\ \epsilon_{xy} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} \frac{\delta u}{\delta x} \\ \frac{\delta v}{\delta y} \\ \frac{\delta u}{\delta x} + \frac{\delta v}{\delta y} \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{\partial N_1}{\partial x} & 0 & \frac{\partial N_2}{\partial x} & 0 & \frac{\partial N_3}{\partial x} & 0 \\ 0 & \frac{\partial N_1}{\partial y} & 0 & \frac{\partial N_2}{\partial y} & 0 & \frac{\partial N_3}{\partial y} \\ \frac{\partial N_1}{\partial x} & \frac{\partial N_1}{\partial y} & \frac{\partial N_2}{\partial x} & \frac{\partial N_2}{\partial y} & \frac{\partial N_3}{\partial x} & \frac{\partial N_3}{\partial y} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} \rightarrow \{\epsilon\} = [B]\{u\}$$

Avec $[B]$ la matrice de déformations constante :

$$[B] = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} y_{23} & 0 & y_{31} & 0 & y_{12} & 0 \\ 0 & x_{32} & 0 & x_{13} & 0 & x_{21} \\ x_{32} & y_{23} & x_{13} & y_{31} & x_{21} & y_{12} \end{bmatrix}$$

▪ **Matrice de rigidité :**

$$[K] = h \int_A [B]^T \cdot [H] \cdot [B] dA$$

Comme $[B]$ est constante : $[K] = h \cdot A [B]^T \cdot [H] \cdot [B]$

La matrice de rigidité de l'élément triangulaire à trois nœuds est :

	u_1	v_1	u_2	v_2	u_3	v_3
$[k] = \frac{h}{4A}$	$H_1 y_{23}^2 + Gx_{32}^2$	$H_2 x_{32} y_{23} + Gx_{32} y_{23}$	$H_1 y_{31} y_{23} + Gx_{32} x_{13}$	$H_2 x_{13} y_{23} + Gx_{32} y_{31}$	$H_1 y_{12} y_{23} + Gx_{21} x_{32}$	$H_2 x_{21} y_{23} + Gx_{32} y_{12}$
		$H_1 x_{32}^2 + Gy_{23}^2$	$H_2 x_{32} y_{31} + Gx_{13} y_{23}$	$H_1 x_{32} x_{13} + Gy_{31} y_{23}$	$H_2 x_{32} y_{12} + Gx_{21} y_{23}$	$H_1 x_{32} x_{21} + Gy_{12} y_{23}$
			$H_1 y_{31}^2 + Gx_{13}^2$	$H_2 x_{13} y_{31} + Gx_{13} y_{31}$	$H_1 y_{12} y_{31} + Gx_{13} x_{21}$	$H_2 x_{21} y_{31} + Gx_{13} y_{12}$
				$H_1 x_{13}^2 + Gy_{31}^2$	$H_2 x_{13} y_{12} + Gx_{21} y_{31}$	$H_1 x_{13} x_{21} + Gy_{12} y_{31}$
		sym			$H_1 y_{12}^2 + Gx_{21}^2$	$H_2 x_{21} y_{12} + Gx_{21} y_{12}$
						$H_1 x_{21}^2 + Gy_{12}^2$

$H_1 = \frac{2G(1-\alpha\nu)}{(1-\nu-\alpha\nu)}$
 $\alpha = 0$ en contraintes planes;

$H_2 = \frac{\nu H_1}{1-\alpha\nu}$
 $\alpha = 1$ en déformations planes

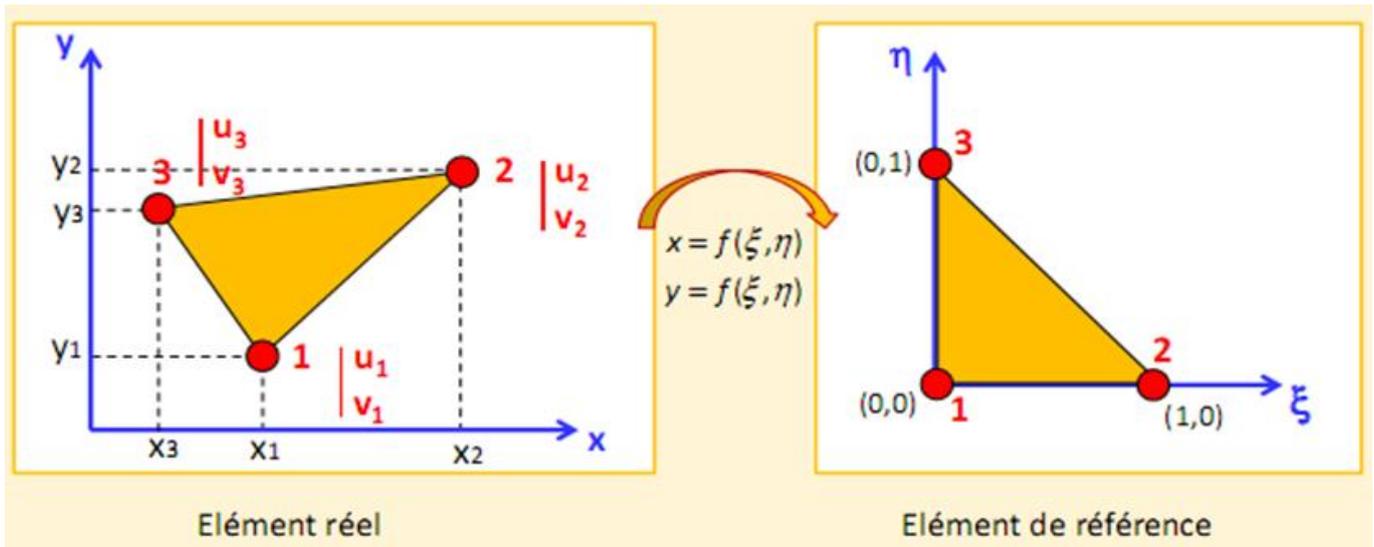
$G = \frac{E}{2(1+\nu)}$

- **Vecteur des charges équivalentes :**

$$\{f_n\} = \frac{A}{3} \{f_{Ax} \quad f_{Ay} \quad f_{Ax} \quad f_{Ay} \quad f_{Ax} \quad f_{Ay}\}$$

Avec : f_{Ax} et f_{Ay} les forces surfaciques

6. Elément finis triangulaire



- **Transformation géométrique :**

La transformation géométrique de l'élément de référence à l'élément réel est donnée par :

$$x(\xi, \eta) = \sum_{i=1}^3 N_i(\xi, \eta) x_i \quad ; \quad y(\xi, \eta) = \sum_{i=1}^3 N_i(\xi, \eta) y_i$$

- ξ et η sont les coordonnées d'un point de l'élément de référence
- $x(\xi, \eta)$ et $y(\xi, \eta)$ sont les coordonnées d'un point de l'élément réel
- x et y sont les coordonnées du nœud i de l'élément réel
- $N_i(\xi, \eta)$ sont les fonctions de formes définies par :

$$N_i(\xi, \eta) = \begin{cases} 1 & \text{si } j = i \\ 0 & \text{si } j \neq i \end{cases}$$

- **Détermination des $N_i(\xi, \eta)$:**

Calcul de $N_1(\xi, \eta)$: $N_1(\xi, \eta) = a_1 + b_1\xi + c_1\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta\} \cdot \begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix}$

$$\begin{Bmatrix} N_1(\xi_1, \eta_1) \\ N_1(\xi_2, \eta_2) \\ N_1(\xi_3, \eta_3) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & \xi_1 & \eta_1 \\ 1 & \xi_2 & \eta_2 \\ 1 & \xi_3 & \eta_3 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix} \longrightarrow \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix} \longrightarrow$$

$$\begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix}^{-1} \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ -1 & 1 & 0 \\ -1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 1 \\ -1 \\ -1 \end{Bmatrix} \longrightarrow \boxed{N_1(\xi, \eta) = 1 - \xi - \eta}$$

Calcul de $N_2(\xi, \eta)$: $N_2(\xi, \eta) = a_2 + b_2\xi + c_2\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta\} \cdot \begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix}$

$$\begin{Bmatrix} N_2(\xi_1, \eta_1) \\ N_2(\xi_2, \eta_2) \\ N_2(\xi_3, \eta_3) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & \xi_1 & \eta_1 \\ 1 & \xi_2 & \eta_2 \\ 1 & \xi_3 & \eta_3 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix} \longrightarrow \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix} \longrightarrow$$

$$\begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix}^{-1} \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ -1 & 1 & 0 \\ -1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix} \longrightarrow \boxed{N_2(\xi, \eta) = \xi}$$

Calcul de $N_3(\xi, \eta)$: $N_3(\xi, \eta) = a_3 + b_3\xi + c_3\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta\} \cdot \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix}$

$$\begin{Bmatrix} N_3(\xi_1, \eta_1) \\ N_3(\xi_2, \eta_2) \\ N_3(\xi_3, \eta_3) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & \xi_1 & \eta_1 \\ 1 & \xi_2 & \eta_2 \\ 1 & \xi_3 & \eta_3 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix} \longrightarrow \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix} \longrightarrow$$

$$\begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 1 \end{bmatrix}^{-1} \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ -1 & 1 & 0 \\ -1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix} \longrightarrow \boxed{N_3(\xi, \eta) = \eta}$$

$$\{N\} = \begin{Bmatrix} N_1(\xi, \eta) \\ N_2(\xi, \eta) \\ N_3(\xi, \eta) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 1 - \xi - \eta \\ \xi \\ \eta \end{Bmatrix} \longrightarrow \text{les fonctions de formes de l'élément triangulaire}$$

▪ *Approximation de la géométrie (x,y)*

$$\begin{Bmatrix} x(\xi, \eta) \\ y(\xi, \eta) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1(\zeta, \eta) & 0 & N_2(\zeta, \eta) & 0 & N_3(\zeta, \eta) & 0 \\ 0 & N_1(\zeta, \eta) & 0 & N_2(\zeta, \eta) & 0 & N_3(\zeta, \eta) \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} x_1 \\ y_1 \\ x_2 \\ y_2 \\ x_3 \\ y_3 \end{Bmatrix}$$

▪ *Approximation de la solution (u, v)*

$$\begin{Bmatrix} u(\xi, \eta) \\ v(\xi, \eta) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1(\zeta, \eta) & 0 & N_2(\zeta, \eta) & 0 & N_3(\zeta, \eta) & 0 \\ 0 & N_1(\zeta, \eta) & 0 & N_2(\zeta, \eta) & 0 & N_3(\zeta, \eta) \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix}$$

L'élément triangulaire linéaire est un élément isoparamétrique car on utilise les mêmes fonctions de formes pour l'approximation géométrique (x,y) et physique (u, v).

$$\begin{Bmatrix} x \\ y \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} (1 - \xi - \eta) \cdot x_1 + \xi \cdot x_2 + \eta \cdot x_3 \\ (1 - \xi - \eta) \cdot y_1 + \xi \cdot y_2 + \eta \cdot y_3 \end{Bmatrix} \longrightarrow \begin{Bmatrix} dx \\ dy \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} (1 - \xi - \eta) \cdot x_1 + \xi \cdot x_2 + \eta \cdot x_3 \\ (1 - \xi - \eta) \cdot y_1 + \xi \cdot y_2 + \eta \cdot y_3 \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} dx \\ dy \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{\partial x}{\partial \zeta} & \frac{\partial x}{\partial \eta} \\ \frac{\partial y}{\partial \zeta} & \frac{\partial y}{\partial \eta} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} d\xi \\ d\eta \end{Bmatrix} \text{ ou } \{dx\} = [J]^T \{d\xi\}$$

$$[J] = \begin{bmatrix} x_\xi & x_\eta \\ y_\xi & y_\eta \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} x_2 - x_1 & y_2 - y_1 \\ x_3 - x_1 & y_3 - y_1 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} x_{21} & y_{21} \\ x_{31} & y_{31} \end{bmatrix} \text{ Matrice Jacobéenne}$$

Matrice Jacobéenne

$$[J] = \begin{bmatrix} x_{21} & y_{21} \\ x_{31} & y_{31} \end{bmatrix} = \begin{Bmatrix} a_1 \\ a_2 \end{Bmatrix}$$

On peut voir que :

$$\det[J] = \vec{a}_1 \times \vec{a}_2 = x_{21} \cdot y_{31} - x_{31} \cdot y_{21} = 2A$$

▪ **Calcul des déformations**

$$\{\boldsymbol{\varepsilon}\} = \begin{Bmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \gamma_{xy} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} \frac{\delta u}{\delta x} \\ \frac{\delta v}{\delta y} \\ \frac{\delta u}{\delta y} + \frac{\delta v}{\delta x} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} u_x \\ v_y \\ u_y + v_x \end{Bmatrix}$$

$$u_x = u_\xi \xi'_x + u_\eta \eta'_x \quad ; \quad u_y = u_\xi \xi'_y + u_\eta \eta'_y$$

$$v_x = v_\xi \xi'_x + v_\eta \eta'_x \quad ; \quad v_y = v_\xi \xi'_y + v_\eta \eta'_y$$

On peut calculer les déformations :

$$\begin{Bmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \gamma_{xy} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} u_x \\ v_y \\ u_y + v_x \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} \xi'_x & \eta'_x & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \xi'_y & \eta'_y \\ \xi'_y & \eta'_y & \xi'_x & \eta'_x \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_\xi \\ u_\eta \\ v_\xi \\ v_\eta \end{Bmatrix} = [B]\{u_n\}$$

$$\text{Avec : } \begin{bmatrix} \xi'_x & \eta'_x \\ \xi'_y & \eta'_y \end{bmatrix} = [J]^{-1} = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} y_{31} & -y_{21} \\ -x_{31} & x_{21} \end{bmatrix} \longrightarrow \begin{Bmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \gamma_{xy} \end{Bmatrix} = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} y_{31} & y_{21} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & x_{13} & x_{21} \\ x_{31} & x_{21} & y_{31} & y_{12} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_\xi \\ u_\eta \\ v_\xi \\ v_\eta \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} u_\xi \\ u_\eta \\ v_\xi \\ v_\eta \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} -1 & 0 & +1 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 0 & 0 & +1 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & +1 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 0 & 0 & +1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix}$$

$$[B] = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} y_{31} & y_{21} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & x_{13} & x_{21} \\ x_{31} & x_{21} & y_{31} & y_{12} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -1 & 0 & +1 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 0 & 0 & +1 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & +1 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 0 & 0 & +1 \end{bmatrix}$$

$$[B] = \frac{1}{2A} \begin{bmatrix} y_{32} & 0 & y_{31} & 0 & y_{12} & 0 \\ 0 & x_{32} & 0 & x_{13} & 0 & x_{21} \\ x_{32} & y_{23} & x_{13} & y_{31} & x_{21} & y_{12} \end{bmatrix}$$

▪ **Matrice de rigidité :**

En utilisant une loi de comportement 2D (en contraintes ou déformations planes)

$$\{\boldsymbol{\sigma}\} = [H] \cdot \{\boldsymbol{\varepsilon}\}$$

On obtient enfin la matrice de rigidité élémentaire :

$$[K] = h \int_A [B]^T \cdot [H] \cdot [B] dA$$

Comme $[B]$ est constante : $[K] = h \cdot A[B]^T \cdot [H] \cdot [B]$

La matrice de rigidité de l'élément triangulaire à trois nœuds est :

	u_1	v_1	u_2	v_2	u_3	v_3
$[k] = \frac{h}{4A}$	$H_1 y_{23}^2 + Gx_{22}^2$	$H_2 x_{32} y_{23} + Gx_{22} y_{23}$	$H_1 y_{31} y_{23} + Gx_{22} x_{13}$	$H_2 x_{13} y_{23} + Gx_{22} y_{31}$	$H_1 y_{12} y_{23} + Gx_{21} x_{32}$	$H_2 x_{21} y_{23} + Gx_{24} y_{12}$
		$H_1 x_{32}^2 + Gy_{23}^2$	$H_2 x_{32} y_{31} + Gx_{13} y_{23}$	$H_1 x_{32} x_{13} + Gy_{31} y_{23}$	$H_2 x_{32} y_{12} + Gx_{21} y_{23}$	$H_1 x_{32} x_{21} + Gy_{12} y_{23}$
			$H_1 y_{31}^2 + Gx_{13}^2$	$H_2 x_{13} y_{31} + Gx_{13} y_{31}$	$H_1 y_{12} y_{31} + Gx_{13} x_{21}$	$H_2 x_{21} y_{31} + Gx_{13} y_{12}$
				$H_1 x_{13}^2 + Gy_{31}^2$	$H_2 x_{13} y_{12} + Gx_{21} y_{31}$	$H_1 x_{13} x_{21} + Gy_{12} y_{31}$
		sym			$H_1 y_{12}^2 + Gx_{21}^2$	$H_2 x_{21} y_{12} + Gx_{21} y_{12}$
						$H_1 x_{21}^2 + Gy_{12}^2$

$H_1 = \frac{2G(1-\alpha\nu)}{(1-\nu-\alpha\nu)}$
 $\alpha = 0$ en contraintes planes;

$H_2 = \frac{\nu H_1}{1-\alpha\nu}$
 $\alpha = 1$ en déformations planes

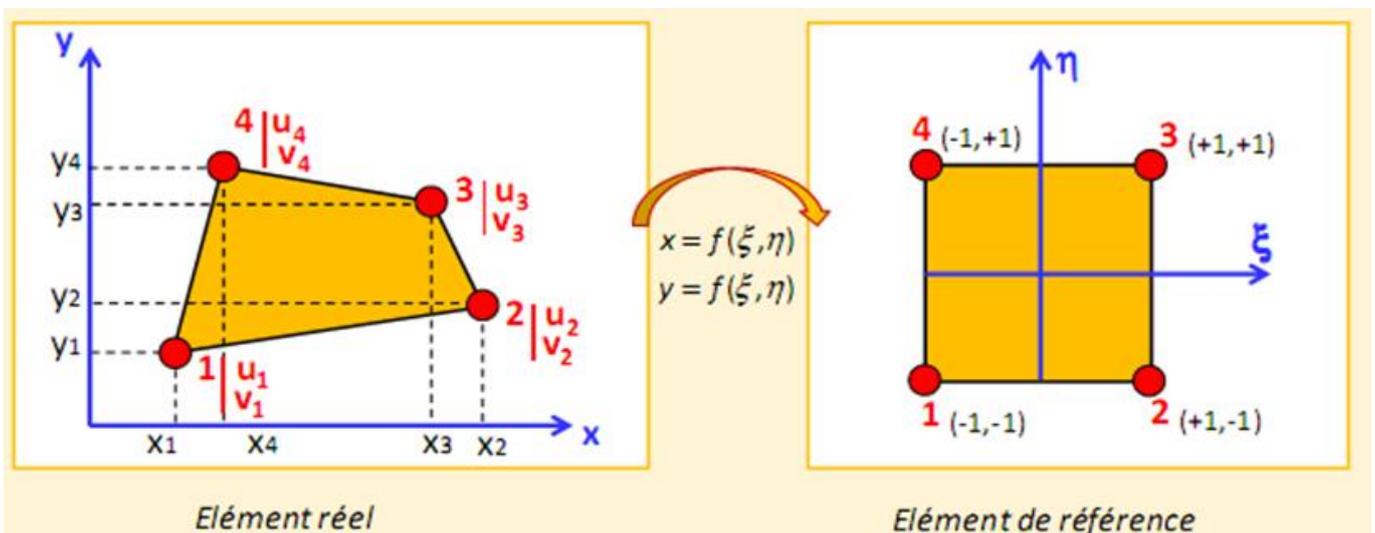
$G = \frac{E}{2(1+\nu)}$

▪ Vecteur des charges équivalentes :

$$\{f_n\} = \frac{A}{3} \{f_{Ax} \ f_{Ay} \ f_{Ax} \ f_{Ay} \ f_{Ax} \ f_{Ay}\}$$

Avec : f_{Ax} et f_{Ay} les forces surfaciques

7. Élément finis quadrilatéral à 4 nœuds



▪ **Transformation géométrique**

La transformation géométrique de l'élément de référence à l'élément réel est donnée par :

$$x(\xi, \eta) = \sum_{i=1}^4 N_i(\xi, \eta) x_i \quad ; \quad y(\xi, \eta) = \sum_{i=1}^4 N_i(\xi, \eta) y_i$$

- ξ et η sont les coordonnées d'un point de l'élément de référence
- $x(\xi, \eta)$ et $y(\xi, \eta)$ sont les coordonnées d'un point de l'élément réel
- x et y sont les coordonnées du nœud i de l'élément réel
- $N_i(\xi, \eta)$ sont les fonctions de formes définies par :

$$N_i(\xi, \eta) = \begin{cases} 1 & \text{si } j = i \\ 0 & \text{si } j \neq i \end{cases}$$

- **Détermination des $N_i(\xi, \eta)$**

Calcul de $N_1(\xi, \eta)$: $N_1(\xi, \eta) = a_1 + b_1\xi + c_1\eta + d_1\xi\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta \quad \xi\eta\} \cdot \begin{pmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \\ d_1 \end{pmatrix}$

$$\begin{pmatrix} N_1(\xi_1, \eta_1) \\ N_1(\xi_2, \eta_2) \\ N_1(\xi_3, \eta_3) \\ N_1(\xi_4, \eta_4) \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & -1 & -1 & 1 \\ 1 & 1 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & 1 & 1 \\ 1 & -1 & 1 & -1 \end{bmatrix} \cdot \begin{pmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \\ d_1 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 1 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} \rightarrow \begin{pmatrix} a_1 \\ b_1 \\ c_1 \\ d_1 \end{pmatrix} = \frac{1}{4} \begin{pmatrix} 1 \\ -1 \\ -1 \\ 1 \end{pmatrix}$$

$$N_1(\xi, \eta) = \frac{1}{4}(1 - \xi - \eta + \xi\eta)$$

Calcul de $N_2(\xi, \eta)$: $N_2(\xi, \eta) = a_2 + b_2\xi + c_2\eta + d_2\xi\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta \quad \xi\eta\} \cdot \begin{pmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \\ d_2 \end{pmatrix}$

$$\begin{pmatrix} N_2(\xi_1, \eta_1) \\ N_2(\xi_2, \eta_2) \\ N_2(\xi_3, \eta_3) \\ N_2(\xi_4, \eta_4) \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & -1 & -1 & 1 \\ 1 & 1 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & 1 & 1 \\ 1 & -1 & 1 & -1 \end{bmatrix} \cdot \begin{pmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \\ d_2 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix} \rightarrow \begin{pmatrix} a_2 \\ b_2 \\ c_2 \\ d_2 \end{pmatrix} = \frac{1}{4} \begin{pmatrix} 1 \\ 1 \\ -1 \\ -1 \end{pmatrix}$$

$$N_2(\xi, \eta) = \frac{1}{4}(1 + \xi - \eta - \xi\eta)$$

Calcul de $N_3(\xi, \eta)$: $N_3(\xi, \eta) = a_3 + b_3\xi + c_3\eta + d_3\xi\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta \quad \xi\eta\} \cdot \begin{pmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \\ d_3 \end{pmatrix}$

$$\begin{Bmatrix} N_3(\xi_1, \eta_1) \\ N_3(\xi_2, \eta_2) \\ N_3(\xi_3, \eta_3) \\ N_3(\xi_4, \eta_4) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & -1 & -1 & 1 \\ 1 & 1 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & 1 & 1 \\ 1 & -1 & 1 & -1 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \\ d_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix} \longrightarrow \begin{Bmatrix} a_3 \\ b_3 \\ c_3 \\ d_3 \end{Bmatrix} = \frac{1}{4} \begin{Bmatrix} 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \end{Bmatrix}$$

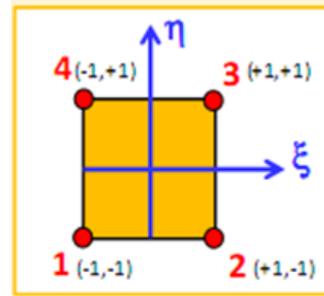
$$N_3(\xi, \eta) = \frac{1}{4}(1 + \xi + \eta + \xi\eta)$$

Calcul de $N_4(\xi, \eta)$: $N_4(\xi, \eta) = a_4 + b_4\xi + c_4\eta + d_4\xi\eta = \{1 \quad \xi \quad \eta \quad \xi\eta\} \cdot \begin{Bmatrix} a_4 \\ b_4 \\ c_4 \\ d_4 \end{Bmatrix}$

$$\begin{Bmatrix} N_4(\xi_1, \eta_1) \\ N_4(\xi_2, \eta_2) \\ N_4(\xi_3, \eta_3) \\ N_4(\xi_4, \eta_4) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & -1 & -1 & 1 \\ 1 & 1 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & 1 & 1 \\ 1 & -1 & 1 & -1 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} a_4 \\ b_4 \\ c_4 \\ d_4 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 1 \end{Bmatrix} \longrightarrow \begin{Bmatrix} a_4 \\ b_4 \\ c_4 \\ d_4 \end{Bmatrix} = \frac{1}{4} \begin{Bmatrix} 1 \\ -1 \\ 1 \\ -1 \end{Bmatrix}$$

$$N_4(\xi, \eta) = \frac{1}{4}(1 - \xi + \eta - \xi\eta)$$

Resumé : $N_i(\xi, \eta) = \frac{1}{4}(1 - \xi_i\xi)(1 - \eta_i\eta) \longrightarrow$



▪ **Approximation de la géométrie (x,y)**

$$\begin{Bmatrix} x(\xi, \eta) \\ y(\xi, \eta) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1 & 0 & N_2 & 0 & N_3 & 0 & N_4 & 0 \\ 0 & N_1 & 0 & N_2 & 0 & N_3 & 0 & N_4 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} x_1 \\ y_1 \\ x_2 \\ y_2 \\ x_3 \\ y_3 \end{Bmatrix}$$

▪ **Approximation de la solution (u, v)**

$$\begin{Bmatrix} u(\xi, \eta) \\ v(\xi, \eta) \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} N_1 & 0 & N_2 & 0 & N_3 & 0 & N_4 & 0 \\ 0 & N_1 & 0 & N_2 & 0 & N_3 & 0 & N_4 \end{bmatrix} \cdot \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix}$$

$$[J] = \begin{bmatrix} x_\xi & x_\eta \\ y_\xi & y_\eta \end{bmatrix} = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} x_{21}(1-\eta) + x_{34}(1+\eta) & y_{21}(1-\eta) + y_{34}(1+\eta) \\ x_{41}(1-\xi) + x_{32}(1+\xi) & y_{41}(1-\xi) + y_{32}(1+\xi) \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} x_{21} & y_{21} \\ x_{31} & y_{31} \end{bmatrix} \text{ Matrice Jacobéenne}$$

$$\det[J] = A_0 + A_1\xi + A_2\eta$$

Avec : $A_0 = \frac{1}{8}(y_{42}x_{31} - y_{31}x_{42})$; $4A_0$ est l'aire de l'élément

$A_1 = \frac{1}{8}(y_{34}x_{21} - y_{21}x_{34})$; $A_2 = \frac{1}{8}(y_{41}x_{32} - y_{32}x_{41})$

▪ **Calcul des déformations**

$$\{\boldsymbol{\varepsilon}\} = \begin{pmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} u'_x \\ v'_y \\ u'_y + v'_x \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} u'_\xi \xi'_{,x} + u'_\eta \eta'_{,x} \\ v'_\xi \xi'_{,y} + v'_\eta \eta'_{,y} \\ u'_\xi \xi'_{,y} + u'_\eta \eta'_{,y} + v'_\xi \xi'_{,x} + v'_\eta \eta'_{,x} \end{pmatrix}$$

On peut s'écrire :

$$\begin{pmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} u'_x \\ v'_y \\ u'_y + v'_x \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} \xi'_{,x} & \eta'_{,x} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \xi'_{,y} & \eta'_{,y} \\ \xi'_{,y} & \eta'_{,y} & \xi'_{,x} & \eta'_{,x} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} u'_\xi \\ u'_\eta \\ v'_\xi \\ v'_\eta \end{pmatrix} = [B]\{u_n\}$$

$$\text{Avec : } \begin{bmatrix} \xi'_{,x} & \eta'_{,x} \\ \xi'_{,y} & \eta'_{,y} \end{bmatrix} = [J]^{-1} = \begin{bmatrix} J_{11} & J_{12} \\ J_{21} & J_{22} \end{bmatrix} \longrightarrow \begin{pmatrix} \varepsilon_{xx} \\ \varepsilon_{yy} \\ \gamma_{xy} \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} J_{11} & J_{12} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & J_{21} & J_{22} \\ J_{21} & J_{22} & J_{11} & J_{12} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} u'_\xi \\ u'_\eta \\ v'_\xi \\ v'_\eta \end{pmatrix}$$

$$\begin{pmatrix} u'_\xi \\ u'_\eta \\ v'_\xi \\ v'_\eta \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} -1+\eta & 0 & 1-\eta & 0 & 1+\eta & 0 & -1-\eta & 0 \\ -1+\xi & 0 & -1-\xi & 0 & 1+\xi & 0 & 1-\xi & 0 \\ 0 & -1+\eta & 0 & 1-\eta & 0 & 1+\eta & 0 & -1-\eta \\ 0 & -1+\xi & 0 & -1-\xi & 0 & 1+\xi & 0 & 1-\xi \end{bmatrix} \begin{pmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \\ u_4 \\ v_4 \end{pmatrix}$$

On calcule finalement la matrice de déformation $[B]$:

$$[B] = \begin{bmatrix} J_{11} & J_{12} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & J_{21} & J_{22} \\ J_{21} & J_{22} & J_{11} & J_{12} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -1+\eta & 0 & 1-\eta & 0 & 1+\eta & 0 & -1-\eta & 0 \\ -1+\xi & 0 & -1-\xi & 0 & 1+\xi & 0 & 1-\xi & 0 \\ 0 & -1+\eta & 0 & 1-\eta & 0 & 1+\eta & 0 & -1-\eta \\ 0 & -1+\xi & 0 & -1-\xi & 0 & 1+\xi & 0 & 1-\xi \end{bmatrix}$$

$$[B]_{(3 \times 8)} = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} j_{11}(-1+\eta) + & 0 & j_{11} - j_{12} - & 0 & j_{11} + j_{12} + & 0 & -j_{11} + j_{12} - & 0 \\ j_{12}(-1+\xi) & & j_{11}\eta - j_{12}\xi & & j_{11}\eta + j_{12}\xi & & j_{11}\eta - j_{12}\xi & \\ 0 & j_{21}(-1+\eta) + & 0 & j_{21} - j_{22} - & 0 & j_{21} + j_{22} + & 0 & -j_{21} + j_{22} - \\ & j_{22}(-1+\xi) & & j_{21}\eta - j_{22}\xi & & j_{21}\eta + j_{22}\xi & & j_{21}\eta - j_{22}\xi \\ j_{21}(-1+\eta) + & j_{11}(-1+\eta) + & j_{11} - j_{12} - & j_{11} - j_{12} - & j_{11} + j_{12} + & j_{11} + j_{12} + & -j_{11} + j_{12} - & -j_{11} + j_{12} - \\ j_{22}(-1+\xi) & j_{12}(-1+\xi) & j_{11}\eta - j_{12}\xi & j_{11}\eta - j_{12}\xi & j_{11}\eta + j_{12}\xi & j_{11}\eta + j_{12}\xi & j_{11}\eta - j_{12}\xi & j_{11}\eta - j_{12}\xi \end{bmatrix}$$

la matrice de déformation $[B]$ n'est pas constante en ξ et η comme pour l'élément triangulaire à trois nœuds, les termes qui la constituent sont des fractions rationnelles en ξ et η

▪ **Matrice de rigidité :**

En utilisant une loi de comportement 2D (en contraintes ou déformations planes)

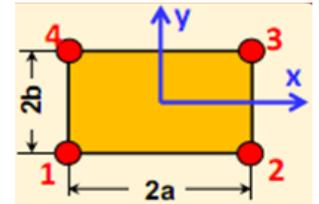
$$\{\sigma\} = [H] \cdot \{\varepsilon\}$$

On obtient enfin la matrice de rigidité élémentaire :

$$[K] = h \int_A [B]^T \cdot [H] \cdot [B] dA$$

$$[K] = h \int_{-1}^{+1} \int_{-1}^{+1} ([B(\xi, \eta)]^T \cdot [H] \cdot [B(\xi, \eta)]) J(\xi, \eta) d\xi d\eta$$

En cas de maillage régulier → l'élément quadrilatéral est un rectangle (2a×2b) :



La matrice de rigidité de l'élément quadrilatéral à quatre nœuds est :

		U_1	V_1	U_2	V_2	U_3	V_3	U_4	V_4	
$[k] = \frac{ab}{12}$		$\frac{4H_1 + 4G}{a^2 + b^2}$	$\frac{3c}{ab}$	$\frac{-4H_1 + 2G}{a^2 + b^2}$	$\frac{3d}{ab}$	$\frac{-2H_1 - 2G}{a^2 + b^2}$	$\frac{-3c}{ab}$	$\frac{2H_1 - 4G}{a^2 + b^2}$	$\frac{-3d}{ab}$	U_1
			$\frac{4H_1 + 4G}{b^2 + a^2}$	$\frac{-3d}{ab}$	$\frac{2H_1 - 4G}{b^2 + a^2}$	$\frac{-3c}{ab}$	$\frac{-2H_1 - 2G}{b^2 + a^2}$	$\frac{3d}{ab}$	$\frac{-4H_1 - 2G}{b^2 + a^2}$	V_1
				$\frac{4H_1 + 4G}{a^2 + b^2}$	$\frac{-3c}{ab}$	$\frac{2H_1 - 4G}{a^2 + b^2}$	$\frac{3d}{ab}$	$\frac{-2H_1 - 2G}{a^2 + b^2}$	$\frac{3c}{ab}$	U_2
					$\frac{4H_1 + 4G}{b^2 + a^2}$	$\frac{-3d}{ab}$	$\frac{-4H_1 + 2G}{b^2 + a^2}$	$\frac{3c}{ab}$	$\frac{-2H_1 - 2G}{b^2 + a^2}$	V_2
						$\frac{4H_1 + 4G}{a^2 + b^2}$	$\frac{3c}{ab}$	$\frac{-4H_1 + 2G}{a^2 + b^2}$	$\frac{3d}{ab}$	U_3
							$\frac{4H_1 + 4G}{b^2 + a^2}$	$\frac{-3d}{ab}$	$\frac{2H_1 - 4G}{b^2 + a^2}$	V_3
								$\frac{4H_1 + 4G}{a^2 + b^2}$	$\frac{-3c}{ab}$	U_4
									$\frac{4H_1 + 4G}{b^2 + a^2}$	V_4

$c = H_2 + G; d = H_2 - G; G = \frac{E}{2(1+\nu)}$
 $H_1 = \frac{2G(1-\alpha\nu)}{(1-\nu-\alpha\nu)}; H_2 = \frac{\nu H_1}{1-\alpha\nu}$
 $\alpha = 0 \text{ en C.P.}; \alpha = 1 \text{ en D.P.}$

▪ **Vecteur des charges équivalentes :**

$$\{f_n\} = \int_{-1}^{+1} \int_{-1}^{+1} (\{N_u(\xi, \eta)\} f_{Ax} + \{N_v(\xi, \eta)\} f_{Ay}) J(\xi, \eta) d\xi d\eta$$

Avec : f_{Ax} et f_{Ay} les forces surfaciques