



IMT Atlantique

Bretagne-Pays de la Loire
École Mines-Télécom

IMT Atlantique

Électrostatique : modélisation de l'effet de pointe par méthode des éléments finis

BLOCH Maxime

LEHEL Eliaz

Mars 2025

Introduction

Nous nous proposons dans ce travail d'utiliser la méthode des éléments finis pour modéliser l'effet de pointe dans un champ électrostatique.

1 Situation physique

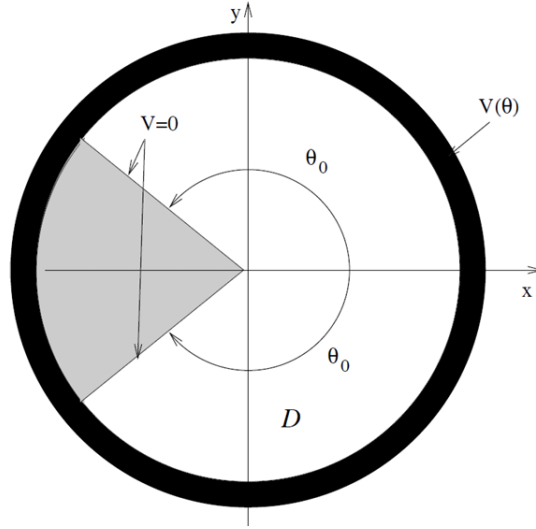


Figure 1: Modélisation de la pointe

La figure 1 représente une pointe (en gris) dont les bords sont maintenus à un potentiel $V = 0$ et les contours de la cavité (en noir) à un potentiel constant $V(\theta)$ non nul.

$$V(\theta) = 1 - \frac{\theta^2}{\theta_0^2}, \text{ where } \theta_0 = \frac{3\pi}{4} \quad (1)$$

Dans ces conditions, le potentiel électrostatique V est solution de l'équation de Laplace :

$$\Delta V = 0 \quad (2)$$

2 Modélisation par éléments finis

2.1 Equation à résoudre

Nous cherchons à résoudre l'équation de Laplace sur un domaine Ω avec des conditions aux limites de Dirichlet sur le domaine Γ_D .

On pose u le potentiel électrostatique. Nous voulons résoudre:

$$\frac{\partial^2 u}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 u}{\partial y^2} = 0 \quad (3)$$

Nous introduisons les fonctions v sur Ω le domaine de définition de u , notre potentiel, avec $v \in V = \{H^1(\Omega); v|_{\Gamma_D} = 0\}$, où $H^1(\Omega)$ est l'espace de Hilbert des fonctions dérivables au sens des distributions et carrés intégrables sur Ω .

Pour appliquer la méthode des éléments finis, nous utilisons Green pour écrire:

$$\int_{\Omega} \Delta u(x) v(x) dx = \int_{\Omega} \nabla u(x) \nabla v(x) dx - \int_{\Gamma} \partial_n u(s) v(s) ds \quad (4)$$

Par définition, les fonctions tests v sont nulles sur le bord Γ . Nous avons donc:

$$\int_{\Omega} \nabla u(x) \nabla v(x) dx = 0 \quad (5)$$

L'équation 5 est appelée la formulation faible de notre problème.

Ainsi, nous cherchons u telle que pour tout v dans l'espace de Hilbert $H^1(\Omega)$, l'équation 5 soit vérifiée.

On peut réécrire cette équation sous la forme suivante:

$$a(u, v) = 0 \quad (6)$$

On ajoute maintenant la condition de Dirichlet sur le bord Γ_D :

$$u(x) = g(x), \quad \forall x \in \Gamma_D \Leftrightarrow u - g \in V \quad (7)$$

Dès lors, nous pouvons approcher le problème avec la solution u^h dans un espace de dimension finie V^h .

On a donc:

$$a(u^h, v^h) = 0 \quad (8)$$

On décompose u^h et v^h sur la base des fonctions chapeau $\{B_i^h\}_{i=1}^{N^h}$

$$u^h = g^h + \sum_{i=1}^{N^h} x_i B_i^h \quad \text{et} \quad v^h = \sum_{i=1}^{N^h} y_i B_i^h \quad (9)$$

Avec x_i les inconnues du problème.

On revient au problème équivalent suivant:

$$a(u^h - g^h, v^h) = -a(g^h, v^h) \quad (10)$$

On pose maintenant les coefficients $A_{ij} = a(B_j^h, B_i^h)$. Ainsi, nous pouvons réécrire le problème sous forme matricielle:

$$\sum_{i,j} y_i A_{i,j} x_j \quad (11)$$

En posant $g_i = a(g^h, B_i^h)$, ce qui donne $a(g^h, v^h) = \sum_i y_i g_i$, on obtient le système linéaire suivant:

$$\sum_{i,j} y_i A_{i,j} x_j = - \sum_i y_i g_i \quad (12)$$

Que l'on peut réécrire sous forme matricielle en posant b le vecteur colonne des $-g_i$ et x le vecteur colonne des x_i :

$$y^T \cdot A \cdot x = y^T \cdot b \quad (13)$$

Ce qui équivaut à résoudre:

$$A \cdot x = b \quad (14)$$

2.2 Méthode des éléments finis

Nous devons maintenant assurer le raccord entre les différents éléments. Pour ce faire, nous considérons dorénavant les fonctions tests polynomiales $v \in X^h$.

Dès lors, on montre que chaque fonction v est définie par les valeurs qu'elle prend sur les nœuds du maillage et nous pouvons les écrire comme une combinaison linéaire des fonctions B_i , les fonctions chapeau généralisées.

Ainsi, nous assurons directement la continuité de v sur les éléments en ayant simplement les mêmes valeurs aux nœuds.

2.3 Maillage du domaine

Nous allons discrétiser le domaine en éléments finis et résoudre le problème de Laplace par la méthode des éléments finis. Dans un premier temps, nous avons choisi de considérer une géométrie simple, mais les calculs qui vont suivre demeurent généraux jusqu'à la section 2.7.

La figure 2 représente la discrétisation du domaine en éléments finis. Nous nous placerons en deux dimensions.

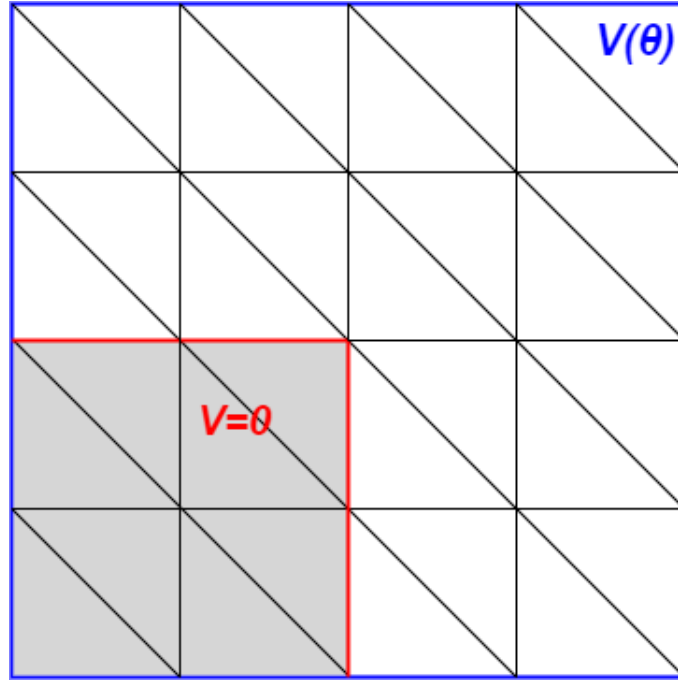


Figure 2: Discretisation du domaine

On rappelle qu'on doit résoudre le problème suivant:

$$\begin{cases} u^h \in X^h, & u^h - g^h \in V^h \\ a(u^h, v^h) = 0, & \forall v^h \in V^h \end{cases} \quad (15)$$

2.4 Décomposition des polynômes sur un élément

On réécrit le problème avec des sommes sur chaque élément $[e]$:

$$a(u^h, v^h) = \sum_{T^{[e]} \in \mathcal{T}^h} \int_{T^{[e]}} \sum_{i,j=1}^N a_{ij} \partial_j u^{[e]} \partial_i v^{[e]} dT^{[e]} \quad (16)$$

Chaque élément $T^{[e]}$ est défini par trois nœuds (Figure 3).

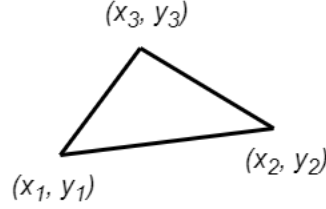


Figure 3: Un élément du maillage

Dans la suite, l'idée sera de décomposer les polynômes sur chaque élément et de réécrire le problème sous forme matricielle.

Pour ce faire, on note simplement $u^{[e]}$ et $v^{[e]}$ les fonctions u et v sur l'élément $T^{[e]}$, ainsi que $u_i^{[e]}$ et $v_i^{[e]}$ les valeurs de $u^{[e]}$ et $v^{[e]}$ au nœud i de l'élément $T^{[e]}$.

2.5 Matrice de raideur partielle

On introduit la matrice de raideur partielle $K^{[e]}$ telle que pour un élément $[e]$:

$$\int_{T^{[e]}} \sum_{i,j=1}^2 a_{ij} \partial_j u^{[e]} \partial_i v^{[e]} dT^{[e]} = [v_1^{[e]}, v_2^{[e]}, v_3^{[e]}] \cdot K^{[e]} \cdot [u_1^{[e]}, u_2^{[e]}, u_3^{[e]}]^T \quad (17)$$

Si nous considérons un seul élément $[e]$, nous pouvons chercher à expliciter les termes de la matrice de raideur $K^{[e]}$.

On réécrit le problème comme suit:

$$[v_1^{[e]}, v_2^{[e]}, v_3^{[e]}] K^{[e]} [u_1^{[e]}, u_2^{[e]}, u_3^{[e]}]^T = \int_{T^{[e]}} [\partial_x v^{[e]}, \partial_y v^{[e]}] A^{[e]} [\partial_x u^{[e]}, \partial_y u^{[e]}]^T dT^{[e]} \quad (18)$$

Avec $A^{[e]}$ la matrice des coefficients a_{ij} .

Nous allons chercher à réécrire ce problème sous forme matricielle afin d'être capable de calculer les coefficients de $K^{[e]}$. De cette manière, nous serons capable d'avoir accès au terme de l'intégrale de l'équation 17.

En sélectionnant des polynômes de degré 1 sur un élément $T^{[e]}$, l'intégrale se réduit à la mesure de l'aire du triangle élémentaire noté $|T^{[e]}|$ et à moyenner les valeurs de $A^{[e]}$:

$$[v_1^{[e]} \quad v_2^{[e]} \quad v_3^{[e]}] K^{[e]} \begin{bmatrix} u_1^{[e]} \\ u_2^{[e]} \\ u_3^{[e]} \end{bmatrix} = |T^{[e]}| \cdot [\partial_x v^{[e]} \quad \partial_y v^{[e]}] \overline{A^{[e]}} \begin{bmatrix} \partial_x u^{[e]} \\ \partial_y u^{[e]} \end{bmatrix} \quad (19)$$

2.6 Réécriture sous forme matricielle

Puisque $u, v \in V^h$, on sait qu'on peut les écrire sous forme de polynômes de degré 1 en deux dimensions:

$$u^{[e]}(x, y) = \alpha_0^{[e]} + \alpha_1^{[e]}x + \alpha_2^{[e]}y = [1 \ x \ y] \begin{bmatrix} \alpha_0^{[e]} & \alpha_1^{[e]} & \alpha_2^{[e]} \end{bmatrix}^T \quad (20)$$

$$v^{[e]}(x, y) = \beta_0^{[e]} + \beta_1^{[e]}x + \beta_2^{[e]}y = [1 \ x \ y] \begin{bmatrix} \beta_0^{[e]} & \beta_1^{[e]} & \beta_2^{[e]} \end{bmatrix}^T \quad (21)$$

Puisqu'on cherche la décomposition de u sur la base des fonctions chapeau, on exprime les coefficients de u par rapport à cette base grâce aux sommets de l'élément sous la forme suivante:

$$\begin{cases} \alpha_0^{[e]} + \alpha_1^{[e]}x_1 + \alpha_2^{[e]}y_1 = u_1^{[e]} \\ \alpha_0^{[e]} + \alpha_1^{[e]}x_2 + \alpha_2^{[e]}y_2 = u_2^{[e]} \\ \alpha_0^{[e]} + \alpha_1^{[e]}x_3 + \alpha_2^{[e]}y_3 = u_3^{[e]} \end{cases} \Leftrightarrow P^{[e]} \begin{bmatrix} \alpha^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} u^{[e]} \end{bmatrix} \quad (22)$$

Avec la matrice $P^{[e]}$ définie par:

$$P^{[e]} = \begin{bmatrix} 1 & x_1 & y_1 \\ 1 & x_2 & y_2 \\ 1 & x_3 & y_3 \end{bmatrix} \quad (23)$$

Par ailleurs, en dérivant les formes générales de u et v , nous pouvons écrire:

$$\begin{bmatrix} \partial_x u^{[e]} \\ \partial_y u^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \alpha_0^{[e]} \\ \alpha_1^{[e]} \\ \alpha_2^{[e]} \end{bmatrix} \quad (24)$$

$$\begin{bmatrix} \partial_x v^{[e]} \\ \partial_y v^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \beta_0^{[e]} \\ \beta_1^{[e]} \\ \beta_2^{[e]} \end{bmatrix} \quad (25)$$

On pose alors la matrice $D = \begin{bmatrix} 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$ qui nous permet de dériver simplement les fonctions u et v . On pose les vecteurs suivants:

$$\begin{bmatrix} \partial_x u^{[e]} \\ \partial_y u^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \partial u^{[e]} \end{bmatrix} \text{ et } \begin{bmatrix} \partial_x v^{[e]} \\ \partial_y v^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \partial v^{[e]} \end{bmatrix} \quad (26)$$

$$\begin{bmatrix} \beta_0^{[e]} \\ \beta_1^{[e]} \\ \beta_2^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \beta^{[e]} \end{bmatrix} \text{ et } \begin{bmatrix} \alpha_0^{[e]} \\ \alpha_1^{[e]} \\ \alpha_2^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \alpha^{[e]} \end{bmatrix} \quad (27)$$

$$\begin{bmatrix} u_1^{[e]} \\ u_2^{[e]} \\ u_3^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} u^{[e]} \end{bmatrix} \text{ et } \begin{bmatrix} v_1^{[e]} \\ v_2^{[e]} \\ v_3^{[e]} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} v^{[e]} \end{bmatrix} \quad (28)$$

Avec ces nouvelles matrices, muni de l'équation 22 et de l'équation 19 que l'on réécrit comme suit:

$$\begin{bmatrix} v^{[e]} \end{bmatrix}^T K^{[e]} \begin{bmatrix} u^{[e]} \end{bmatrix} = |T^{[e]}| \begin{bmatrix} \partial v^{[e]} \end{bmatrix} \overline{A^{[e]}} \begin{bmatrix} \partial u^{[e]} \end{bmatrix} \quad (29)$$

On peut alors réécrire le problème sous forme matricielle:

$$[v]^T K^{[e]} [u] = |T^{[e]}| [\partial v]^T \overline{A^{[e]}} [\partial u] \quad (30)$$

$$\Leftrightarrow \left(P^{[e]} [\beta^{[e]}] \right)^T K^{[e]} P^{[e]} [\alpha^{[e]}] = |T^{[e]}| \left(D [\beta^{[e]}] \right)^T \overline{A^{[e]}} D [\alpha^{[e]}] \quad (31)$$

En passant les termes à droite, en simplifiant les matrices $[\alpha]$ et $[\beta]$ par la droite et la gauche, et en écrivant $H^{[e]} = (P^{[e]})^{-1}$, on obtient:

$$K^{[e]} = \left(H^{[e]} \right)^T D^T \left(|T| \overline{A^{[e]}} \right) D H^{[e]} \quad (32)$$

Notez qu'ici, D est de taille 2x3, $\overline{A^{[e]}}$ de taille 2x2 et $H^{[e]}$ de taille 3x3.

2.7 Expression des matrices dans le cadre du problème

En pratique, avec notre problème, nous savons que:

$$\overline{A^{[e]}} = \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} \quad (33)$$

Car, rappelons-le, notre formulation faible d'origine est

$$\int_{\Omega} \nabla u(x) \nabla v(x) dx = 0 \quad (34)$$

Nous avons maintenant besoin de connaître la matrice $H^{[e]}$ et la valeur de $|T|$.

Notons h la longueur d'un côté de l'élément $[e]$. Nous avons donc $h = x_2 - x_1 = y_2 - y_1$. Dès lors,

$$|T| = \frac{1}{2} h^2 \quad (35)$$

Par ailleurs, nous pouvons inverser la matrice $P^{[e]}$ pour obtenir la matrice $H^{[e]}$. Par calcul, on trouve:

$$H^{[e]} = \frac{1}{h^2} \begin{bmatrix} x_2 y_2 - x_1 y_1 & -h x_1 & -h y_1 \\ -h & h & 0 \\ -h & 0 & h \end{bmatrix} \quad (36)$$

Ces simplifications pourraient être faites dans notre code pour accélérer les calculs, mais en pratique, on constate que le temps de calcul est principalement occupé par la reconstruction des valeurs en chaque point du plan (x, y) (pour une certaine résolution donnée) plutôt que par la résolution elle-même.

Nous avons donc choisi de garder dans notre solveur une forme générale du problème telle que présentée à la section précédente. (La forme de la matrice $A^{[e]}$ est cependant conservée égale à l'identité, car cette matrice dépend du problème physique et non de la géométrie.)

Ceci nous permet, comme nous le verrons dans la suite, d'adopter au besoin de nouvelles géométries.

2.8 Assemblage

Maintenant dotés des matrices de rigidité élémentaires $K^{[e]}$ sur chaque élément, l'équation 16 nous permet de connaître les coefficients de K , la matrice de rigidité globale du problème.

En effet, nous avons la correspondance suivante:

$$\begin{bmatrix} v_1^h & \cdots & v_N^h \end{bmatrix} K \begin{bmatrix} u_1^h \\ \vdots \\ u_N^h \end{bmatrix} = \sum_{T^{[e]} \in \mathcal{T}^h} \begin{bmatrix} v_1^{[e]} & v_2^{[e]} & v_3^{[e]} \end{bmatrix} K^{[e]} \begin{bmatrix} u_1^{[e]} \\ u_2^{[e]} \\ u_3^{[e]} \end{bmatrix} \quad (37)$$

Ce que nous dit cette équation, c'est que pour chaque nœud, la valeur de K est la somme de toutes les valeurs de $K^{[e]}$ correspondantes à ce nœud. En effet, chaque élément $[e]$ est défini par trois nœuds, et chaque nœud est partagé par trois éléments, donc une matrice $K^{[e]}$ contient plusieurs fois les contributions de chaque nœud.

2.9 Conditions limites

Il ne reste plus qu'à définir les conditions limites de notre système.

Si aucune contrainte n'existait, le système à résoudre serait:

$$K \begin{bmatrix} u^h \end{bmatrix}^T = [0] \quad (38)$$

Mais certaines contributions doivent être retirées de la matrice K . En effet, il ne faut pas calculer les variations du nœud i lorsque celui-ci est sur le bord, donc les contributions des autres nœud à la valeur en i doivent être éliminées. Pour ce faire, il suffit de fixer à 0 la colonne i de la matrice K (sauf la valeur en (i, i) , ainsi le nœud i sera le seul à contribuer à sa propre valeur, et on élimine la variation) et définir une valeur fixe dans le second membre à la place de 0.

Admettons dans l'exemple suivant que le nœud i se trouve au bord et est fixée à la valeur U_i . Voici les modifications à apporter à la matrice:

$$\begin{bmatrix} K_{1,1} & \cdots & K_{i,1} = 0 & \cdots & K_{1,N} \\ \vdots & \ddots & \vdots & \ddots & \vdots \\ \vdots & \ddots & K_{i,i} = 1 & \ddots & \vdots \\ \vdots & \ddots & \vdots & \ddots & \vdots \\ K_{N,1} & \cdots & K_{i,N} = 0 & \cdots & K_{N,N} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_1^h \\ \vdots \\ u_N^h \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ \vdots \\ U_i \\ \vdots \\ 0 \end{bmatrix} \quad (39)$$

En notant le membre de droite F et K^* la nouvelle matrice de rigidité prenant en compte les conditions aux limites, il en découle simplement un système linéaire à résoudre:

$$K^* \begin{bmatrix} u_1^h \\ \vdots \\ u_N^h \end{bmatrix} = F \quad (40)$$

Et c'est bien ce calcul qui sera réalisé dans notre code.

3 Présentation du code

L'architecture du code, la présentation des classes et de leurs méthodes est déjà décrites extensivement dans le **README** du projet ainsi que sur le wiki associée. ([Lien vers GitHub](#))

Dans cette section est donc détaillé le fonctionnement mathématique du solveur et comment il implémente les équations présentées précédemment.

Il y a quatre méthodes principales dans le solveur:

- `solve_mesh()`
- `compute_rigidity_matrix()`
- `apply_boundary_conditions()`
- `compute_element_stiffness_matrix()`

La première résout le problème en appelant les autres. La deuxième calcule la matrice de raideur K nécessaire à la résolution du problème, la troisième applique les conditions limites à la matrice de raideur pour obtenir K^* et F , et la dernière calcule une matrice élémentaire $K^{[e]}$.

Bien évidemment, elles ne sont pas appelées dans cet ordre. Voici comment se déroule l'algorithme:

1. Pour chaque éléments du maillage, on calcule la matrice de raideur élémentaire $K^{[e]}$.
2. Pour chaque noeud, on ajoute ses contributions en "ajoutant" $K^{[e]}$ à l'endroit approprié de K .
3. On applique les conditions limites à K pour obtenir K^* et on détermine F .
4. On résout le système linéaire $K^* \cdot u = F$.

Une version de pseudo-code simplifiée et verbalisée de chaque méthode est présentée au listing 1 ci-après.

Listing 1: Structure simplifiée du solveur

```
def solve_mesh():
    # On cree la matrice avec toutes les contributions
    K = compute_rigidity_matrix()
    F = np.zeros(mesh.size())
    # On s'assure de retirer les contributions des noeuds a valeur fixe
    apply_boundary_conditions(K, F, mesh)
    # On appel numpy pour resoudre le systeme lineaire
    u = np.linalg.solve(K, F)
    return u

def compute_rigidity_matrix():
    K = np.zeros((n_nodes, n_nodes))
    for element in mesh.elements():
        # Pour chaque element, on remplit Ke
        Ke = compute_element_stiffness_matrix(element)
        for i, node_i in element.nodes:
            for j, node_j in element.nodes:
                # On ajoute le coeff de Ke correspondant a la
                # contribution entre deux noeuds a la matrice K
                K[node_i.index, node_j.index] += Ke[i, j]
    return K

def compute_element_stiffness_matrix(element):
    x = [node.x for node in element]
    y = [node.y for node in element]

    Pe = np.array([[1, x[0], y[0]],
                   [1, x[1], y[1]],
                   [1, x[2], y[2]]])
    Ae = np.array([[1, 0], [0, 1]])
    He = np.linalg.inv(Pe) # Inversement de la matrice Pe
    Te = 0.5 * np.abs(np.linalg.det(Pe)) # Calcul de l'aire du triangle
    D = np.array([[0, 1, 0],
                  [0, 0, 1]]) # Matrice de derivation
    DT = np.array([[0, 0],
                   [1, 0],
                   [0, 1]]) # Transpose de D

    Ke = np.transpose(He) @ DT @ Ae @ D @ He * Te # Solution elementaire
    return Ke

def apply_boundary_conditions(K):
    for i in range(mesh.size()):
        if mesh[i].value is not None:
            # Si on a une condition limite au noeud i
            K[i, :] = 0
            # Alors on retire toutes les contributions des autres noeuds
            K[i, i] = 1
            # On devient le seul noeud a participer a notre valeur
            F[i] = mesh[i].value
            # Et la solution pour ce noeud sera nous-meme
```

4 Comparaison des résultats avec la théorie