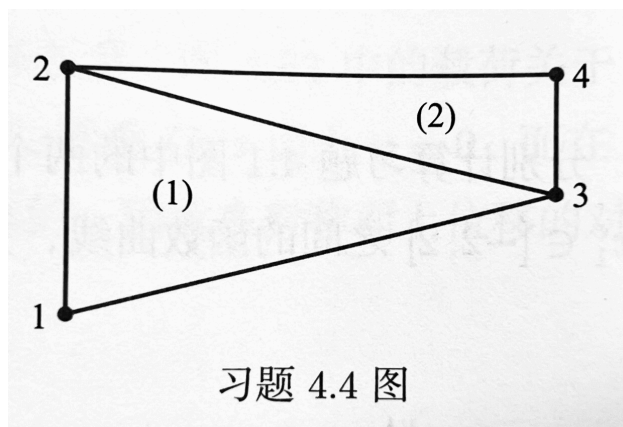


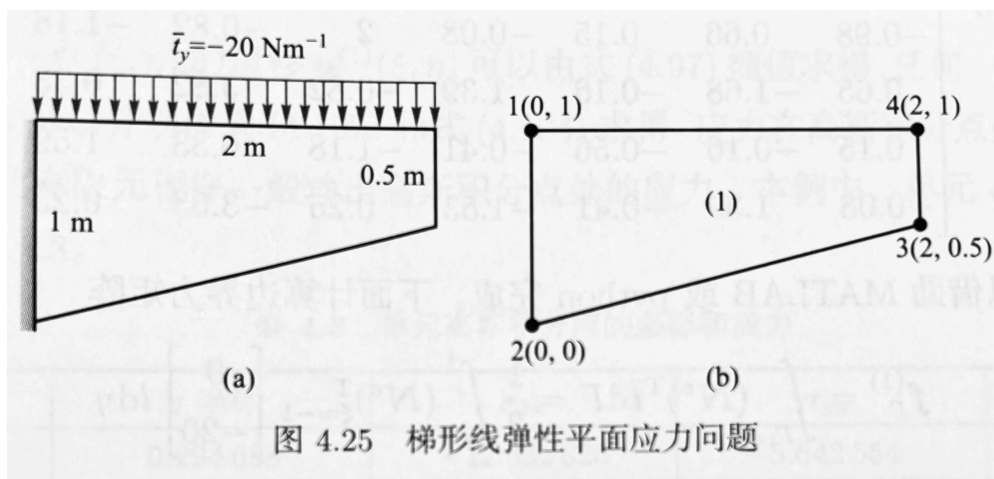
1 习题 4.4

采用习题 4.4 图所示的两个由 2 个三角形单元组成的网格，重新手工求解例题 4-1 中的问题。



1.1 例题 4-1

考虑图 4.25a 所示的线弹性平面应力问题，弹性模量 $E = 3 \times 10^7 \text{ pa}$ ，泊松比 $\nu = 0.3$ 。求解域为梯形，尺寸如图所示，厚度为 1。梯形左端固定，右端和下部边界自由（即 $\bar{\mathbf{t}} = 0$ ），在上部边界受均布力 $\bar{t}_y = -20 \text{ Nm}^{-1}$ 作用。试采用一个四边形单元求解位移场和应力场。



1.2 前处理

网格划分习题 4.4 图所示。单元的弹性矩阵为：

$$\mathbf{D}^e = \frac{E}{1-\nu^2} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix} = 3.3 \times 10^7 \begin{bmatrix} 1 & 0.3 & 0 \\ 0.3 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0.35 \end{bmatrix}$$

单元的坐标矩阵为：

$$\begin{bmatrix} \mathbf{x}^{(1)} & \mathbf{y}^{(1)} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 0 \\ 2 & 0.5 \\ 0 & 1 \end{bmatrix}, \quad \begin{bmatrix} \mathbf{x}^{(2)} & \mathbf{y}^{(2)} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 1 \\ 2 & 0.5 \\ 2 & 1 \end{bmatrix}$$

三角形单元是等参单元，利用母单元内形函数进行坐标变换。三角形单元的形函数为：

$$\mathbf{N}_I^e = \frac{1}{2A^e}(a_I + b_I x + c_I y)$$

$$a_1 = x_2^e y_3^e - x_3^e y_2^e$$

$$b_1 = y_2^e - y_3^e$$

$$c_1 = x_3^e - x_2^e$$

$$2A^e = a_1 + a_2 + a_3$$

轮换指标，将 1 换为 2，2 换为 3，3 换为 1，可以得到 a_2, b_2, c_2 。同理，进一步对换指标可以得到 a_3, b_3, c_3 。因此从母空间（面积坐标 ξ_I ）到物理空间有如下的坐标变换：

$$\xi_I = \frac{1}{2A^e}(a_I + b_I x + c_I y)$$

$$x = \sum_{I=1}^3 \xi_I x_I^e$$

$$y = \sum_{I=1}^3 \xi_I y_I^e$$

对于母空间内的 T3 单元，带入各个节点（对于单元 1，1->1, 2->3, 3->1; 对于单元 2，2->1, 3->2, 4->3 以保证逆时针顺序）的坐标 (ξ, η) ：(0,0), (1,0), (0,1)：

$$N_1^e = \eta$$

$$N_2^e = 1 - \xi - \eta$$

$$N_3^e = \xi$$

最终得到母单元坐标和物理空间坐标之间的 Jacobi 矩阵：

$$\mathbf{J}^e = \begin{bmatrix} \frac{\partial x}{\partial \xi} & \frac{\partial y}{\partial \xi} \\ \frac{\partial x}{\partial \eta} & \frac{\partial y}{\partial \eta} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \sum_{I=1}^3 \frac{\partial N_I^{T3}}{\partial \xi} x_I^e & \sum_{I=1}^3 \frac{\partial N_I^{T3}}{\partial \xi} y_I^e \\ \sum_{I=1}^3 \frac{\partial N_I^{T3}}{\partial \eta} x_I^e & \sum_{I=1}^3 \frac{\partial N_I^{T3}}{\partial \eta} y_I^e \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} x_3^e - x_2^e & y_3^e - y_2^e \\ x_1^e - x_2^e & y_1^e - y_2^e \end{bmatrix}$$

带入单元的坐标信息和形函数并微分，两个单元的 Jacobi 矩阵分别为：

$$\mathbf{J}^1 = \begin{bmatrix} -2 & 0.5 \\ -2 & -0.5 \end{bmatrix}, \quad \mathbf{J}^2 = \begin{bmatrix} 0 & 0.5 \\ -2 & 0.5 \end{bmatrix}$$

但由于三节点三角形单元的形函数 \mathbf{N}_I^e 的形式，我们也可以不使用 Jacobi 矩阵和链式法则，先在母空间中求导再得到物理空间内形函数的梯度。我们可以直接对单元形函数矩阵进行操作。

1.3 单元分析

每个单元的试探函数，

$$u^e(x, y) = \mathbf{N}^e \mathbf{d}^e = \begin{bmatrix} N_1^e & N_2^e & N_3^e \end{bmatrix} \mathbf{d}^e$$

\mathbf{N}^e 为单元形函数矩阵， \mathbf{N}_I^e 为节点 I 的形函数矩阵，

$$\mathbf{N}_I^e = \begin{bmatrix} N_I^{T3} & 0 \\ 0 & N_I^{T3} \end{bmatrix}$$

单元形函数矩阵的梯度为单元应变矩阵，

$$\mathbf{B}^e = \nabla_s \mathbf{N}^e = \frac{1}{2A^e} \begin{bmatrix} b_1 & 0 & b_2 & 0 & b_3 & 0 \\ 0 & c_1 & 0 & c_2 & 0 & c_3 \\ c_1 & b_1 & c_2 & b_2 & c_3 & b_3 \end{bmatrix}$$

其中，

$$a_1^1 = 2, b_1^1 = -0.5, c_1^1 = -2$$

$$a_2^1 = 0, b_2^1 = 1, c_2^1 = 0$$

$$a_3^1 = 0, b_3^1 = -0.5, c_3^1 = 2$$

$$a_1^2 = 1, b_1^2 = -0.5, c_1^2 = 0$$

$$a_2^2 = 2, b_2^2 = 0, c_2^2 = -2$$

$$a_3^2 = -2, b_3^2 = 0.5, c_3^2 = 2$$

因此,

$$\mathbf{B}^1 = \frac{1}{2} \begin{bmatrix} -0.5 & 0 & 1 & 0 & -0.5 & 0 \\ 0 & -2 & 0 & 0 & 0 & 2 \\ -2 & -0.5 & 0 & 1 & 2 & -0.5 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{B}^2 = \frac{1}{1} \begin{bmatrix} -0.5 & 0 & 0 & 0 & 0.5 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -2 & 0 & 2 \\ 0 & -0.5 & -2 & 0 & 2 & 0.5 \end{bmatrix}$$

利用弱形式得到了单元刚度矩阵,

$$\mathbf{K}^e = \int_{\Omega^e} (\mathbf{B}^e)^T \mathbf{D}^e \mathbf{B}^e d\Omega = A^e t^e (\mathbf{B}^e)^T \mathbf{D}^e \mathbf{B}^e$$

A^e 为物理空间中的单元的面积, t^e 为单元的厚度, 在该题目中为 1, \mathbf{D}^e 为单元的弹性矩阵。带入数据得到两个单元的单元刚度矩阵,

$$\mathbf{K}^1 = 10^6 \begin{bmatrix} 13.6125 & 5.3625 & -4.125 & -5.775 & -9.4875 & 0.4125 \\ 5.3625 & 33.721875 & -4.95 & -1.44375 & -0.4125 & -32.278125 \\ -4.125 & -4.95 & 8.25 & 0 & -4.125 & 4.95 \\ -5.775 & -1.44375 & 0 & 2.8875 & 5.775 & -1.44375 \\ -9.4875 & -0.4125 & -4.125 & 5.775 & 13.6125 & -5.3625 \\ 0.4125 & -32.278125 & 4.95 & -1.44375 & -5.3625 & 33.721875 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{K}^2 = 10^6 \begin{bmatrix} 2.0625 & 0 & 0 & 2.475 & -2.0625 & -2.475 \\ 0 & 0.721875 & 2.8875 & 0 & -2.8875 & -0.721875 \\ 0 & 2.8875 & 11.55 & 0 & -11.55 & -2.8875 \\ 2.475 & 0 & 0 & 33 & -2.475 & -33 \\ -2.0625 & -2.8875 & -11.55 & -2.475 & 13.6125 & 5.3625 \\ -2.475 & -0.721875 & -2.8875 & -33 & 5.3625 & 33.721875 \end{bmatrix}$$

在单元 2 的 1-3 (局部节点号) 边上有均布的本质边界条件, 单元 1 的 1-3 (局部节点号) 边有固支的约束力。对于单元 2 上的均匀分布的面力, 有 $t_{x1} = t_{x2} = t_x = 0, t_{y1} = t_{y2} = t_y = -20Nm^{-1}$, 对应的单元边界力列阵 \mathbf{f}_Γ^1 为

$$\mathbf{f}_\Gamma^1 = \frac{lt^e}{2} \begin{bmatrix} t_x & t_y & 0 & 0 & t_x & t_y \end{bmatrix}^T = \begin{bmatrix} 0 & -20 & 0 & 0 & 0 & -20 \end{bmatrix}^T$$

1.4 单元组装

局部节点编号和总体节点编号之间有对号矩阵 \mathbf{LM} ，其每一列对应一个单元，各行对应应该单元的各个自由度在全局中的编号，

$$\mathbf{LM} = \begin{bmatrix} 1 & 3 \\ 2 & 4 \\ 5 & 5 \\ 6 & 6 \\ 3 & 7 \\ 4 & 8 \end{bmatrix}$$

在使用 Mathematica 计算时，我们希望使用矩阵乘法以简化操作，因此有两个单元的提取矩阵，

$$\mathbf{L}^1 = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}, \quad \mathbf{L}^2 = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

使用提取矩阵进行矩阵散步求和，得到总体刚度矩阵

$$\mathbf{K} = (\mathbf{L}^1)^T \mathbf{K}^1 \mathbf{L}^1 + (\mathbf{L}^2)^T \mathbf{K}^2 \mathbf{L}^2$$

$$\mathbf{K} = 10^6 \begin{bmatrix} 13.6125 & 5.3625 & -9.4875 & 0.4125 & -4.125 & -5.775 & 0 & 0 \\ 5.3625 & 33.721875 & -0.4125 & -32.278125 & -4.95 & -1.44375 & 0 & 0 \\ -9.4875 & -0.4125 & 17.7375 & -5.3625 & -4.125 & 10.725 & -4.125 & -4.95 \\ 0.4125 & -32.278125 & -5.3625 & 35.165625 & 10.725 & -1.44375 & -5.775 & -1.44375 \\ -4.125 & -4.95 & -4.125 & 10.725 & 31.35 & 0 & -23.1 & -5.775 \\ -5.775 & -1.44375 & 10.725 & -1.44375 & 0 & 68.8875 & -4.95 & -66 \\ 0 & 0 & -4.125 & -5.775 & -23.1 & -4.95 & 27.225 & 10.725 \\ 0 & 0 & -4.95 & -1.44375 & -5.775 & -66 & 10.725 & 67.44375 \end{bmatrix}$$

1.5 方程求解

使用缩减法施加单元 1 的 1-3 边（局部编号）上的固支边界条件，求解刚度方程

$$\mathbf{K}\mathbf{d} = \mathbf{f} + \mathbf{r}$$

$$\mathbf{d} = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 & u_{x3} & u_{y3} & u_{x4} & u_{y4} \end{bmatrix}^T$$

$$\mathbf{f} = (\mathbf{L}^2)^T \mathbf{f}_\Gamma^1 = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & -20 & 0 & 0 & 0 & -20 \end{bmatrix}^T$$

$$\mathbf{r} = \begin{bmatrix} r_{x1} & r_{y1} & r_{x2} & r_{y2} & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}^T$$

缩减后的刚度方程为

$$\mathbf{K}_F \mathbf{d}_F = \mathbf{f}_F - \mathbf{K}_{FE} \mathbf{d}_E$$

$$\mathbf{K}_F = 10^6 \begin{bmatrix} 31.35 & 0 & -23.1 & -5.775 \\ 0 & 68.8875 & -4.95 & -66 \\ -23.1 & -4.95 & 27.225 & 10.725 \\ -5.775 & -66 & 10.725 & 67.44375 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{K}_{FE} = 10^6 \begin{bmatrix} -4.125 & -4.95 & -4.125 & 10.725 \\ -5.775 & -1.44375 & 10.725 & -1.44375 \\ 0 & 0 & -4.125 & -5.775 \\ 0 & 0 & -4.95 & -1.44375 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{d}_F = \begin{bmatrix} u_{x3} & u_{y3} & u_{x4} & u_{y4} \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{d}_E = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{f}_F = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & -20 \end{bmatrix}$$

得到位移：

$$\mathbf{d}_F = 10^{-6} \begin{bmatrix} -0.386714096 & -6.65018257 & 1.23358547 & -7.03364697 \end{bmatrix}^T$$

计算固支处的约束力：

$$\mathbf{r}_E = \mathbf{K}_E \mathbf{d}_E + \mathbf{K}_{EF} \mathbf{d}_F - \mathbf{f}_E$$

$$\mathbf{K}_E = 10^6 \begin{bmatrix} 13.6125 & 5.3625 & -9.4875 & 0.4125 \\ 5.3625 & 33.721875 & -0.4125 & -32.278125 \\ -9.4875 & -0.4125 & 17.7375 & -5.3625 \\ 0.4125 & -32.278125 & -5.3625 & 35.165625 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{d}_E = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{K}_{EF} = 10^6 \begin{bmatrix} -4.125 & -5.775 & 0 & 0 \\ -4.95 & -1.44375 & 0 & 0 \\ -4.125 & 10.725 & -4.125 & -4.95 \\ 10.725 & -1.44375 & -5.775 & -1.44375 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{f}_E = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & -20 \end{bmatrix}$$

计算得到约束力为：

$$\mathbf{r}_E = \begin{bmatrix} 40 & 11.51543586 & -40 & 28.48456414 \end{bmatrix}^T$$

1.6 后处理

计算两个单元的应力场，

$$\boldsymbol{\sigma}^e = \mathbf{D}^e \mathbf{B}^e \mathbf{d}^e$$

$$\boldsymbol{\sigma}^1 = \begin{bmatrix} -62.64641615 \\ -218.49890742 \\ 14.73585436 \end{bmatrix}, \boldsymbol{\sigma}^2 = \begin{bmatrix} 12.76156514 \\ -19.20240232 \\ -3.19039128 \end{bmatrix}$$

2 习题 4.9

编写三角形常应变单元程序,并利用习题 4.4 的计算结果或者用程序 elasticity2d-python 使用密网格（至少 64 个单元）计算例题 4-1 所给问题的结果来验证程序的正确性。三角形单元的刚度矩阵为常数，程序中无需使用高斯积分。

2.1 三角形常应变单元程序编写

利用 elasticity2d-python 中提供的四节点四边形单元 Elast2DElem.py 进行修改，得到了三角形常应变单元 Tri2DElem.py 程序。该程序使用广义坐标法的结论，直接计算三角形常应变单元的形函数，单元应变矩阵，以及单元刚度矩阵。其源代码如下：

```

1  #!/usr/bin/env python3
2
3  import FEData as model
4  from utitls import gauss
5  import numpy as np
6
7

```

```

8 def Tri2DElem(e):
9     """
10    Calculate element stiffness matrix and element nodal body force vector
11
12    Args:
13        e : (int) element number
14
15    Returns: ke, fe
16        ke : (numpy(nen,nen)) element stiffness matrix
17        fe : (numpy(nen,1)) element nodal force vector
18    """
19    ke = np.zeros((model.nen*model.ndof, model.nen*model.ndof))
20    fe = np.zeros((model.nen*model.ndof, 1))
21
22    # get coordinates of element nodes
23    je = model.IEN[:, e] - 1
24    C = np.array([model.x[je], model.y[je]]).T
25    a, b, c, Ae=ParamCalc(C)
26
27    # derivative of shape function
28    B = BmatTri2D(C)
29    ke = Ae * B.T @ model.D @ B
30
31    # compute element nodal force vector
32    fe = Ae * model.b[:, e].reshape((-1, 1))
33    fe = fe / 3
34
35    return ke, fe
36
37
38 def NmatTri2D(x, y, C):
39     """
40    Calculate element shape function matrix N at coordinate xt
41
42    Args:
43        Ae: Area of the element in physical coordinates
44    Returns:
45        Element shape function matrix N
46    """
47    a, b, c, Ae = ParamCalc(C)
48

```



```

49 N1 = (a[0] + b[0] * x + c[0] * y) / (2 * Ae)
50 N2 = (a[1] + b[1] * x + c[1] * y) / (2 * Ae)
51 N3 = (a[2] + b[2] * x + c[2] * y) / (2 * Ae)
52
53 return np.array([N1, 0, N2, 0, N3, 0],
54                 [0, N1, 0, N2, 0, N3])
55
56 def BmatTri2D(C):
57     """
58     Calcualte derivative of element shape function matrix B at coordinate xt
59
60     Args:
61         C : The physical coordinates
62
63     Returns:
64         Derivative of element shape function matrix B and Jacobian determination
65     """
66     a, b, c, Ae = ParamCalc(C)
67
68     B = np.array([b[0], 0, b[1], 0, b[2], 0],
69                 [0, c[0], 0, c[1], 0, c[2]],
70                 [c[0], b[0], c[1], b[1], c[2], b[2]]) / (2*Ae)
71
72     return B
73
74 def ParamCalc(C):
75     '''
76     Calculate a b and c in Shape function N and B
77
78     Args:
79         C: coordinate vetor of the element in physical coordnates
80     '''
81     a = np.zeros(3)
82     b = np.zeros(3)
83     c = np.zeros(3)
84
85     a[0]=C[1][0]*C[2][1]-C[2][0]*C[1][1]
86     a[1]=C[2][0]*C[0][1]-C[0][0]*C[2][1]
87     a[2]=C[0][0]*C[1][1]-C[1][0]*C[0][1]
88
89     b[0]=C[1][1]-C[2][1]

```

```
90  b[1]=C[2][1]-C[0][1]
91  b[2]=C[0][1]-C[1][1]
92
93  c[0]=C[2][0]-C[1][0]
94  c[1]=C[0][0]-C[2][0]
95  c[2]=C[1][0]-C[0][0]
96
97  Ae=0.5 * np.sum(a)
98
99  return a, b, c, Ae
```

2.2 使用三角形单元计算例 4-1

按照 elasticity2d-python 程序的规则编写使用三角形单元计算例题 4-1 问题的.json 文件如下:

```
1  {
2  "Title": "Exercise 4-9 (2 Triangle elements)",
3
4  "nsd": 2,
5  "ndof": 2,
6  "nnp": 4,
7  "nel": 2,
8  "nen": 3,
9
10 "E": 30e6,
11 "nu": 0.3,
12
13 "ngp": 2,
14 "nd": 4,
15
16 "flags": [2, 2, 2, 2, 0, 0, 0, 0],
17
18 "nbe": 1,
19 "n_bc": [
20     [2],
21     [4],
22     [0],
23     [-20],
24     [0],
25     [-20]
```

```

26     ],
27
28     "x": [0.0, 0.0, 2.0, 2.0],
29     "y": [0.0, 1.0, 0.5, 1.0],
30
31     "IEN": [
32         [1, 2],
33         [3, 3],
34         [2, 4]
35     ],
36
37     "plane_strain": 0,
38     "plot_mesh": "no",
39     "plot_nod" : "no",
40     "plot_disp": "no",
41     "compute_stress": "no",
42     "plot_stress_xx": "no",
43     "plot_mises": "no",
44     "plot_tex": "no",
45     "fact": "9.221e3",
46     "print_disp": "no"
47 }

```

使用三角形单元进行计算需要修改主程序中 FERun() 函数中计算单元刚度矩阵的函数。修改后计算各节点的应变以及约束力如下：

```

1      Mesh Params
2 No. of Elements  2
3 No. of Nodes    4
4 No. of Equations 8
5
6 Condition number of stiffness matrix:  92.97542813753554
7
8 solution d
9 [ 0.00000000e+00  0.00000000e+00  0.00000000e+00  0.00000000e+00
10 -3.87100810e-07 -6.65683275e-06  1.23481905e-06 -7.04068062e-06]
11
12 reaction f =
13 [[ 40.          ]
14 [ 11.51543586]
15 [-40.          ]
16 [ 28.48456414]]

```

2.3 计算结果对比

将三角形单元计算结果 \mathbf{d}_F^h 与习题 4-4 中手工求解的结果进行对比，将手工求解的位移 \mathbf{d}_F 视作精确值，计算有限元解对精确值的相对误差，

$$\mathbf{Error} = \frac{|\mathbf{d}_F^h - \mathbf{d}_F|}{\mathbf{d}_F} = \begin{bmatrix} 0.001 & 0.001 & 0.001 & 0.001 \end{bmatrix}^T$$

相对误差均在 0.1% 左右，可以认为程序正确。