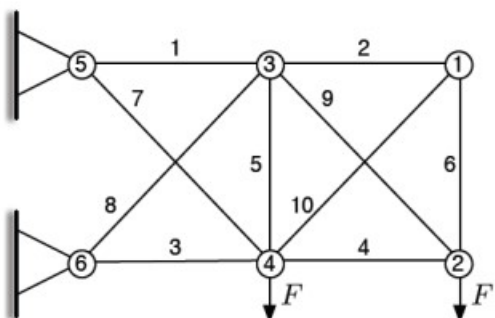


Contents

Problem	1
-------------------	---

Problem

問題描述



在以下的已知條件下，給定桿件截面半徑，利用有限元素分析法求各桿件的位移、應力與反作用力：

- 整體架構處在靜力平衡的情況下
- 所有桿件截面皆為圓形
- 材料為鋼，楊氏係數 $E = 200 \text{ GPa}$ ，密度 $\rho = 7860 \text{ kg/m}^3$ ，降伏強度 $\sigma_y = 250 \text{ MPa}$
- 平行桿件與鉛直桿件（桿件1至桿件6）長度皆為 9.14 m
- 桿件 1 至桿件 6 截面半徑相同為 r_1 ，桿件 7 至桿件 10 截面半徑相同為 r_2
- 所有桿件半徑的最佳化範圍為 0.001 至 0.5 m 之間
- 在節點 2 和節點 4 上的負載 F 皆為 $1.0 \times 10^7 \text{ N}$ 向下

並在以下條件下最佳化桿件的總重量及桿件半徑

$$\min_{r_1, r_2} f(r_1, r_2) = \sum_{i=1}^6 m_i(r_1) + \sum_{i=7}^{10} m_i(r_2) \quad (1)$$

$$\text{subject to } |\sigma_i| \leq \sigma_y \quad (2)$$

$$\Delta_{s2} \leq 0.02 \quad (3)$$

$$\text{where } f : \text{所有桿件質量} \quad (4)$$

$$\Delta_{s2} : \text{node2位移} \quad (5)$$

$$\sigma_y : \text{降伏應力} \quad (6)$$

$$\sigma_i : \text{所有桿件應力} \quad (7)$$

Solution

Step1.有限元素分析法程式建立:用以計算所有桿件應力、應變及反作用力:參考了orientation上建立了3個function來處理有限元素法。

跟著orientation上的提示先定義各參數數值，參考pdf中element table 2-2，先建立node矩陣記錄了個節點的x及y座標。並輸入楊氏係數E。

```
1 function [sigma, Q] = sol_TenBarTruss(r1, r2)
2 定義各參數數值%
3 E = 200*10^9;
4 node = [18.28, 9.14; 18.28, 0; 9.14, 9.14; 9.14, 0; 0, 9.14; 0, 0];
```

參考pdf中element table 2-3輸入計算剛性矩陣所需的桿件面積A，桿件長度L及桿件夾角theta(角度部分原本使用pdf中的公式後acos但角度常常不對導致剛性矩陣錯誤所以最後使用acot計算。

```
1 A=zeros(10,1);
2 A(1:6,1)=r1^2*pi();
3 A(7:10,1)=r2^2*pi();
4 L=zeros(10,1);
5 L(1,1)=sqrt((node(5,1)-node(3,1))^2+(node(5,2)-node(3,2))^2);
6 L(2,1)=sqrt((node(3,1)-node(1,1))^2+(node(3,2)-node(1,2))^2);
7 L(3,1)=sqrt((node(6,1)-node(4,1))^2+(node(6,2)-node(4,2))^2);
8 L(4,1)=sqrt((node(4,1)-node(2,1))^2+(node(4,2)-node(2,2))^2);
9 L(5,1)=sqrt((node(4,1)-node(3,1))^2+(node(4,2)-node(3,2))^2);
10 L(6,1)=sqrt((node(2,1)-node(1,1))^2+(node(2,2)-node(1,2))^2);
11 L(7,1)=sqrt((node(5,1)-node(4,1))^2+(node(5,2)-node(4,2))^2);
12 L(8,1)=sqrt((node(6,1)-node(3,1))^2+(node(6,2)-node(3,2))^2);
13 L(9,1)=sqrt((node(3,1)-node(2,1))^2+(node(3,2)-node(2,2))^2);
14 L(10,1)=sqrt((node(4,1)-node(1,1))^2+(node(4,2)-node(1,2))^2);
15 theta=zeros(10,1);
16 theta(1,1)=acotd((node(5,1)-node(3,1))/(node(5,2)-node(3,2)));
17 theta(2,1)=acotd((node(3,1)-node(1,1))/(node(3,2)-node(1,2)));
18 theta(3,1)=acotd((node(6,1)-node(4,1))/(node(6,2)-node(4,2)));
19 theta(4,1)=acotd((node(4,1)-node(2,1))/(node(4,2)-node(2,2)));
20 theta(5,1)=acotd((node(4,1)-node(3,1))/(node(4,2)-node(3,2)));
21 theta(6,1)=acotd((node(2,1)-node(1,1))/(node(2,2)-node(1,2)));
22 theta(7,1)=acotd((node(5,1)-node(4,1))/(node(5,2)-node(4,2)));
23 theta(8,1)=acotd((node(6,1)-node(3,1))/(node(6,2)-node(3,2)));
24 theta(9,1)=acotd((node(3,1)-node(2,1))/(node(3,2)-node(2,2)));
25 theta(10,1)=acotd((node(4,1)-node(1,1))/(node(4,2)-node(1,2)));
```

跟著orientation提示先建立K空白矩陣及計算10桿結構之剛性矩陣。

```
1 % 開一個空白的剛性矩陣 (stiffness matrix)
2 K=zeros(12);
3 % 計算 stiffness matrix 可使用( add_element 函數)
4 K = add_element(K,A(1,1),E,L(1,1),theta(1,1),3,5);
5 K = add_element(K,A(2,1),E,L(2,1),theta(2,1),1,3);
6 K = add_element(K,A(3,1),E,L(3,1),theta(3,1),4,6);
7 K = add_element(K,A(4,1),E,L(4,1),theta(4,1),2,4);
8 K = add_element(K,A(5,1),E,L(5,1),theta(5,1),3,4);
9 K = add_element(K,A(6,1),E,L(6,1),theta(6,1),1,2);
10 K = add_element(K,A(7,1),E,L(7,1),theta(7,1),4,5);
11 K = add_element(K,A(8,1),E,L(8,1),theta(8,1),3,6);
12 K = add_element(K,A(9,1),E,L(9,1),theta(9,1),2,3);
```

```
13 K = add_element(K,A(10,1),E,L(10,1),theta(10,1),1,4);
```

add element 函數與orientation相同為

```
1 function K = add_element(K, A, E, L, theta, node1, node2)
2     c = cosd(theta); s = sind(theta);
3     temp = A*E/L*[c^2 c*s; c*s s^2];
4     K((2*node1-1):(2*node1), (2*node1-1):(2*node1))...
5     = K((2*node1-1):(2*node1), (2*node1-1):(2*node1)) + temp;
6     K((2*node2-1):(2*node2), (2*node2-1):(2*node2))...
7     = K((2*node2-1):(2*node2), (2*node2-1):(2*node2)) + temp;
8     K((2*node1-1):(2*node1), (2*node2-1):(2*node2))...
9     = K((2*node1-1):(2*node1), (2*node2-1):(2*node2)) - temp;
10    K((2*node2-1):(2*node2), (2*node1-1):(2*node1))...
11    = K((2*node2-1):(2*node2), (2*node1-1):(2*node1)) - temp;
12 end
```

透過檔案TESTK.m跑 $r_1=0.1(\text{m})$, $r_2=0.05(\text{m})$ 的情況確保剛性矩陣正確

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
1	7.4820e+08	6.0762e+07	0	0	-6.8744e+08	0	-6.0762e+07	-6.0762e+07	0	0	0	0	0
2	6.0762e+07	7.4820e+08	0	-6.8744e+08	0	0	-6.0762e+07	-6.0762e+07	0	0	0	0	0
3	0	0	7.4820e+08	-6.0762e+07	-6.0762e+07	6.0762e+07	-6.8744e+08	0	0	0	0	0	0
4	0	-6.8744e+08	-6.0762e+07	7.4820e+08	6.0762e+07	-6.0762e+07	0	0	0	0	0	0	0
5	-6.8744e+08	0	-6.0762e+07	6.0762e+07	1.4964e+09	0	0	0	-6.8744e+08	0	-6.0762e+07	-6.0762e+07	0
6	0	0	6.0762e+07	-6.0762e+07	0	8.0896e+08	0	-6.8744e+08	0	0	-6.0762e+07	-6.0762e+07	0
7	-6.0762e+07	-6.0762e+07	-6.8744e+08	0	0	0	1.4964e+09	0	-6.0762e+07	6.0762e+07	-6.8744e+08	0	0
8	-6.0762e+07	-6.0762e+07	0	0	0	-6.8744e+08	0	8.0896e+08	6.0762e+07	-6.0762e+07	0	0	0
9	0	0	0	0	-6.8744e+08	0	-6.0762e+07	6.0762e+07	7.4820e+08	-6.0762e+07	0	0	0
10	0	0	0	0	0	0	6.0762e+07	-6.0762e+07	-6.0762e+07	6.0762e+07	0	0	0
11	0	0	0	0	-6.0762e+07	-6.0762e+07	-6.8744e+08	0	0	0	7.4820e+08	6.0762e+07	0
12	0	0	0	0	-6.0762e+07	-6.0762e+07	0	0	0	0	6.0762e+07	6.0762e+07	0
13													

接著建立力矩陣，題目施加了2個力分別在節點2和節點4的-y方向因此力矩陣的為下，Fr為Fresuced根據manual節點5.6為固定端計算位移矩陣用不到所以計算位移矩陣只需用到Fr。

```
1 % 建立力矩陣
2 F=[0 0 0 -1*10^7 0 0 0 -1*10^7 0 0 0 0]';
3 Fr=F(1:8,1);
```

最後建立空白位移及應力矩陣後，計算應力、應變及反作用力完成有限元素分析法部分，Qr為Qreduced原因跟Fr一樣，QF為用來計算反作用力時使用沒有將節點5.6位移歸零

```
1 % 建立空白位移矩陣
2 Q = zeros(12,1);
3
4 % 計算位移量 (F = KQ)
5 Kr=K(1:8,1:8);
6 %QF=inv(K)*F;
7 Qr= inv(Kr)*Fr;
8 Q(1:8,1)=Qr;
9 % 建立空白應力矩陣
10 sigma = zeros(10,1);
11
12 % 計算應力 (stress) 可使用( compute_stress 函數)
13 sigma(1,1)= compute_stress(Q,E,L(1,1),theta(1,1),3,5);
14 sigma(2,1)= compute_stress(Q,E,L(2,1),theta(2,1),1,3);
```

```

15     sigma(3,1)= compute_stress(Q,E,L(3,1),theta(3,1),4,6);
16     sigma(4,1)= compute_stress(Q,E,L(4,1),theta(4,1),2,4);
17     sigma(5,1)= compute_stress(Q,E,L(5,1),theta(5,1),3,4);
18     sigma(6,1)= compute_stress(Q,E,L(6,1),theta(6,1),1,2);
19     sigma(7,1)= compute_stress(Q,E,L(7,1),theta(7,1),4,5);
20     sigma(8,1)= compute_stress(Q,E,L(8,1),theta(8,1),3,6);
21     sigma(9,1)= compute_stress(Q,E,L(9,1),theta(9,1),2,3);
22     sigma(10,1)= compute_stress(Q,E,L(10,1),theta(10,1),1,4);
23
24     % (optional) compute reactions
25     %KR=K(9:12,1:12);
26     %R =KR*QF;

```

Step2.使用fmincon進行最佳化:參考manual中fmincon部分建立1個主程式及2個function執行最佳化。

首先先建立目標函數檔也就是最佳化目標所有桿件總重，也就是6根半徑 r_1 長9.14m的圓形桿件及4根半徑 r_2 長9.14根號2之總重。

```

1 function f= object_function(r)
2 f =6*r(1)^2*pi()*0.914*7860+4*r(2)^2*pi()*7860*0.914*sqrt(2);

```

接著加入建立非線性拘束條件檔，條件為桿件受力不超過降伏應力及最大位移的節點2位移不超過0.02m。

```

1 function [g,geq]= nonlcon(r)
2 [sigma,Q]=sol_TenBarTruss(r(1),r(2));
3 g(1)=-(min(sigma)+2.5*10^8);
4 g(2)=max(sigma)-2.5*10^8;
5 g(3)=sqrt(Q(3)^2+Q(4)^2)-0.02;
6
7 geq=[];

```

依照題目給予上下界 $r=0.001$ 0.5，最後建立主程式檔執行最佳化。

```

1 clear all
2 clc
3
4 r0=[0.25,0.25];
5 A = []; % 線性不等式拘束條件的係數矩陣
6 b = []; % 線性不等式拘束條件的係數向量 AX <= b
7 Aeq = []; % 線性不等式拘束條件的係數向量
8 beq = []; % 線性等式拘束條件的係數向量 AeqX = beq
9 lb = [0.001; 0.001]; % 設計空間的upper bounds
10 ub = [0.5; 0.5]; % 設計空間的lower bounds
11 options = optimset('display','off','Algorithm','sqp');
12 [r,fval,exitflag] = fmincon(@(r)object_function(r), r0, A, b, Aeq, beq, lb, ub,
    @(r)nonlcon(r),options);

```

得到最佳半徑為 $r_1=0.3(\text{m})$, $r_2=0.2663(\text{m})$ ，最輕重量為212410kg。

最後繪製其設計空間、可行解空間與目標函數值，程式有點冗長寫在主程式14-62行。

fval	2.1241e+04
i	50
j	50
lb	[1.0000e-03;1.0...
MD	2500x2 double
MDT	1813
options	1x1 struct
Q	12x1 double
r	[0.3000,0.2663]

