

4° Práctica de Cálculo por Elementos Finitos - MC516

Josue Huaroto Villavicencio - 20174070I

Sección: E

25 de agosto de 2020

1 Diagrama de flujo

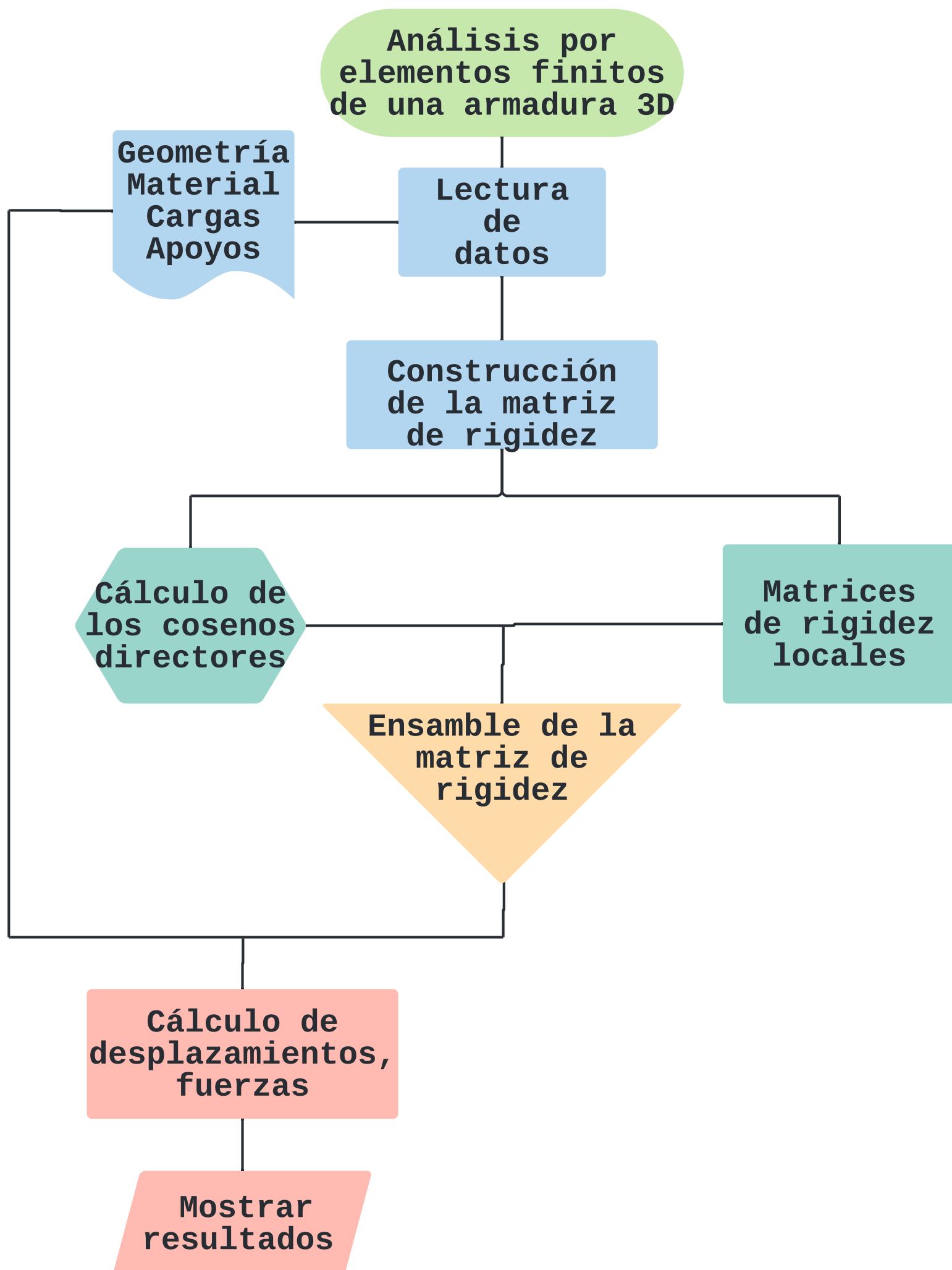


Figura 1: Diagrama de flujo

2 Ejecución del código

Del solver principal, se modifica algunas funciones para implementar ahora los elementos de la armadura en 3D.

Código 1: Cálculo de la longitud y el ángulo entre nodos

```
1 def AllAngle(f,s):
2     L = DistanceNodes(f,s)
3     C = []
4     for i in range(3):
5         C.append((s[i]-f[i])/L)
6     C = np.arccos(np.array(C))
7     return [C,L]
8
9 def DistanceNodes(f,s):
10    return np.sqrt((s[0]-f[0])**2+(s[1]-f[1])**2+(s[2]-f[2])**2)
11
12 def SingleAngle(f,s):
13     if(s[0] == f[0]):
14         aux = np.pi/2
15         if(s[1] < f[1]):
16             aux *= -1
17         return aux
18     else:
19         aux = np.arctan((s[1]-f[1])/(s[0]-f[0]))
20
21     if(aux < 0 and s[1] > f[1]):
22         aux += np.pi
23
24     if(s[1] < f[1]):
25         aux += np.pi
26         if(s[0] > f[0]):
27             aux += np.pi
28     return aux
```

Ahora, es necesario modificar la inserción de las matrices de rigidez de los elementos a la matriz de rigidez global.

Código 2: Ensamble de la matriz de rigidez

```
1 def AssemblyStiffness(nStiffnessMatrix,k,i,j):
2     for p in range(0,3):
3         for m in range(0,3):
4             nStiffnessMatrix[3*i+p][3*i+m] += k[p][m]
5             nStiffnessMatrix[3*i+p][3*j+m] += k[p][3+m]
6             nStiffnessMatrix[3*j+p][3*i+m] += k[p+3][m]
7             nStiffnessMatrix[3*j+p][3*j+m] += k[p+3][3+m]
8
9 def Initialize(nStiffnessMatrix,nU,nF):
10    for i in range(0,Nodes):
11        nU[i][0] = 0
12        nF[i][0] = 0
13
14    for i in range(0,NumberOfElement):
15        AssemblyStiffness(nStiffnessMatrix,K[i],int(Elements[i][0]),int(Elements[i][1]))
```

Todos los demás elementos del código permanecen igual; ahora solo se necesita definir las condiciones del problema a resolver.

Código 3: Condiciones del problema

```
1 NodesCondition = []
2 Nodes = 12
3 Nodes *= 3
4 NumberOfElement = 33
5
6 E = 2.1e5 #MPa
7 A = np.pi*25*25 #mm2
```

```

8 K = []
9 L = []
10 P_A = 10000 #N
11 P_B = 8000 #N
12 l1 = 600 #mm
13 l2 = 500#mm
14 alpha = 30*np.pi/180
15 beta = 70*np.pi/180
16
17 PosNodes = np.array([(0,0,0),(l1,0,0),(2*l1,0,0),(3*l1,0,0),
18                     (l1,-l1*np.tan(alpha),0),(2*l1,-l1*np.tan(alpha),0),
19                     (0,0,-l2),(l1,0,-l2),(2*l1,0,-l2),(3*l1,0,-l2),
20                     (l1,-l1*np.tan(alpha),-l2),(2*l1,-l1*np.tan(alpha),-l2)])
21
22 Elements = np.array([(0,1),(0,4),(0,6),(0,10),
23                     (1,2),(1,4),(1,6),(1,7),(1,8),(1,10),
24                     (2,3),(2,4),(2,5),(2,8),(2,10),(2,11),
25                     (3,5),(3,8),(3,9),(3,11),
26                     (4,5),(4,10),
27                     (5,10),(5,11),
28                     (6,7),(6,10),
29                     (7,8),(7,10),
30                     (8,9),(8,10),(8,11),
31                     (9,11),
32                     (10,11)])
33
34 for i in range(0,NumberOfElement):
35     L.append(AllAngle(PosNodes[Elements[i][0]],PosNodes[Elements[i][1]]))
36
37 L = np.array(L)
38
39 for i in range(0,NumberOfElement):
40     l = L[i][1]
41     angles = np.cos(L[i][0])
42     aux = np.zeros((6,6))
43     w = np.zeros((3,3))
44
45     for j in range(0,3):
46         for k in range(0,3):
47             w[j][k] = angles[j]*angles[k]
48
49     for k in range(6):
50         for j in range(6):
51             s = 1
52
53             if k >= 3:
54                 s *= -1
55
56             if j >= 3:
57                 s *= -1
58             aux[k][j] = w[k%3][j%3]*s
59
60     aux = aux*E*A/l
61     K.append(aux)
62
63
64 StiffnessMatrix = np.zeros((Nodes,Nodes))
65
66 U = np.zeros(Nodes).reshape(Nodes,1)
67 F = np.zeros(Nodes).reshape(Nodes,1)
68

```

```

69 Initialize(StiffnessMatrix,U,F)
70
71 #Node in UBoundary = Node*3+(x=0,y=1,z=2)
72 UBoundaryCondition(U,0,3*0+0) #Nodo 0 en X
73 UBoundaryCondition(U,0,3*0+1) #Nodo 0 en Y
74 UBoundaryCondition(U,0,3*0+2) #Nodo 0 en Z
75
76 UBoundaryCondition(U,0,3*6+0) #Nodo 6 en X
77 UBoundaryCondition(U,0,3*6+1) #Nodo 6 en Y
78 UBoundaryCondition(U,0,3*6+2) #Nodo 6 en Z
79
80 UBoundaryCondition(U,0,3*3+1) #Nodo 3 en Y
81 UBoundaryCondition(U,0,3*3+2) #Nodo 3 en Z
82
83 UBoundaryCondition(U,0,3*9+1) #Nodo 9 en Y
84 UBoundaryCondition(U,0,3*9+2) #Nodo 9 en Z
85
86 FBoundaryCondition(F,-P_A/2,3*4+1) #Nodo 4 en Y
87 FBoundaryCondition(F,-P_A/2,3*10+1) #Nodo 10 en Y
88
89 FBoundaryCondition(F,P_B*np.sin(beta)/2,3*5+0) #Nodo 5 en X
90 FBoundaryCondition(F,P_B*np.sin(beta)/2,3*11+0) #Nodo 11 en X
91
92 FBoundaryCondition(F,-P_B*np.cos(beta)/2,3*5+1) #Nodo 5 en Y
93 FBoundaryCondition(F,-P_B*np.cos(beta)/2,3*11+1) #Nodo 11 en Y
94
95
96 U,F=Solve(StiffnessMatrix,U,F)
97
98 nU = np.zeros((U.shape[0]//3,3))
99 nF = np.zeros((U.shape[0]//3,3))
100
101 for i in range(U.shape[0]//3):
102     for j in range(3):
103         nU[i][j] = U[3*i+j][0]
104         nF[i][j] = F[3*i+j][0]
105
106 print("Stiffness Matrix:\n",StiffnessMatrix, '\n')
107 print("Displacements:\n",nU, '\n')
108 print("Forces:\n",nF)

```

La notación para las condiciones del problema es muy similar a los problemas anteriores de barras, siendo la diferencia más notable que no hay una relación directa entre nodos y cantidad de elementos.
La representación de la armadura es:

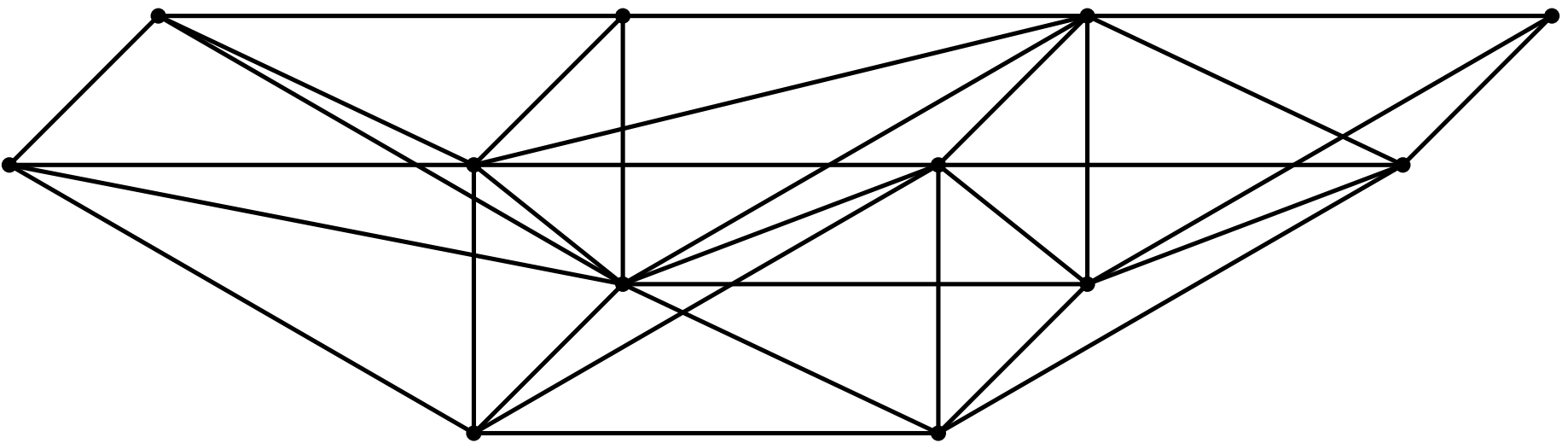


Figura 2: Armadura 3D

3 Resultados del problema

Al finalizar la ejecución del solver, obtenemos la matriz de rigidez, las fuerzas y desplazamientos:

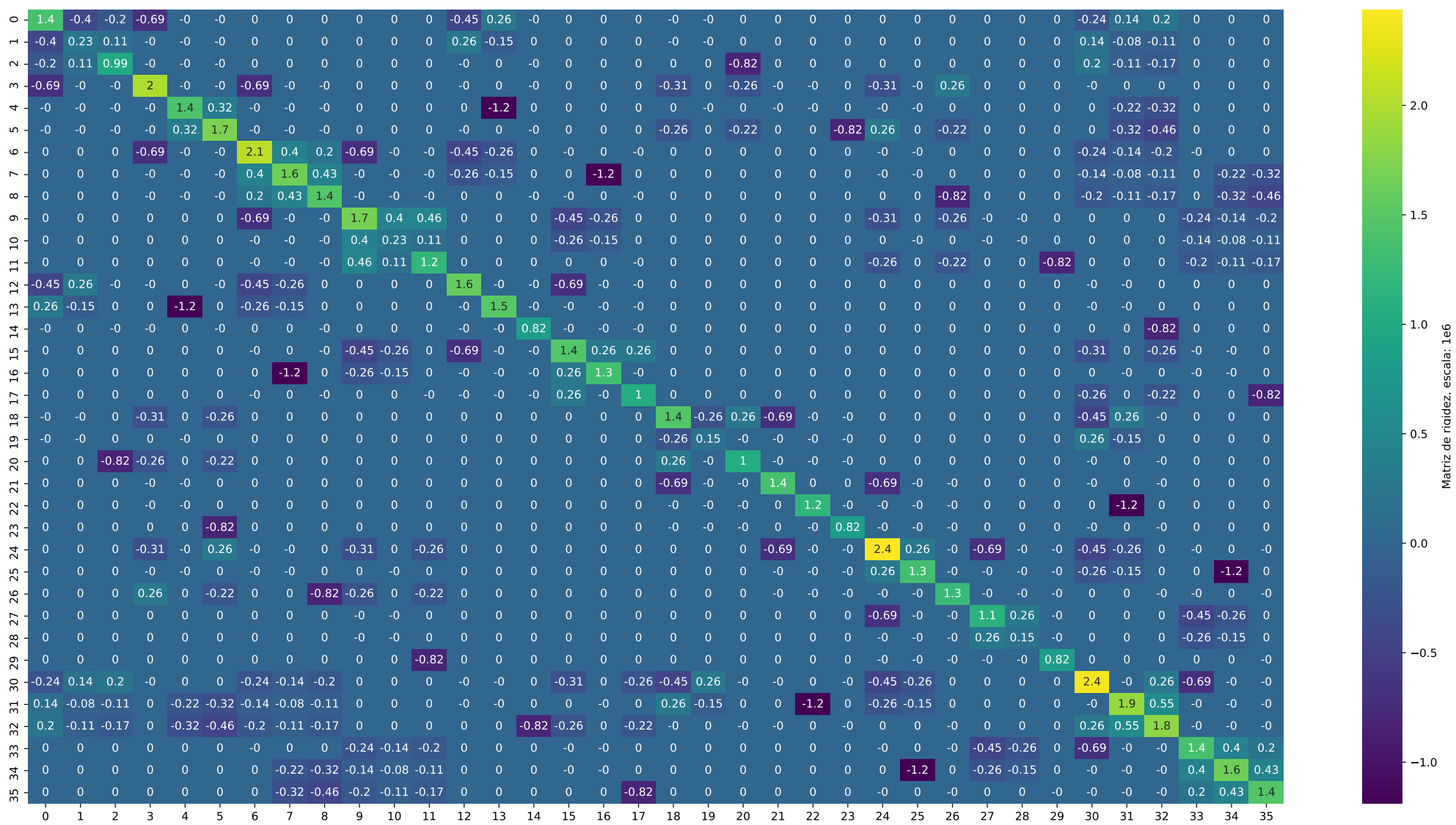


Figura 3: Matriz de rigidez

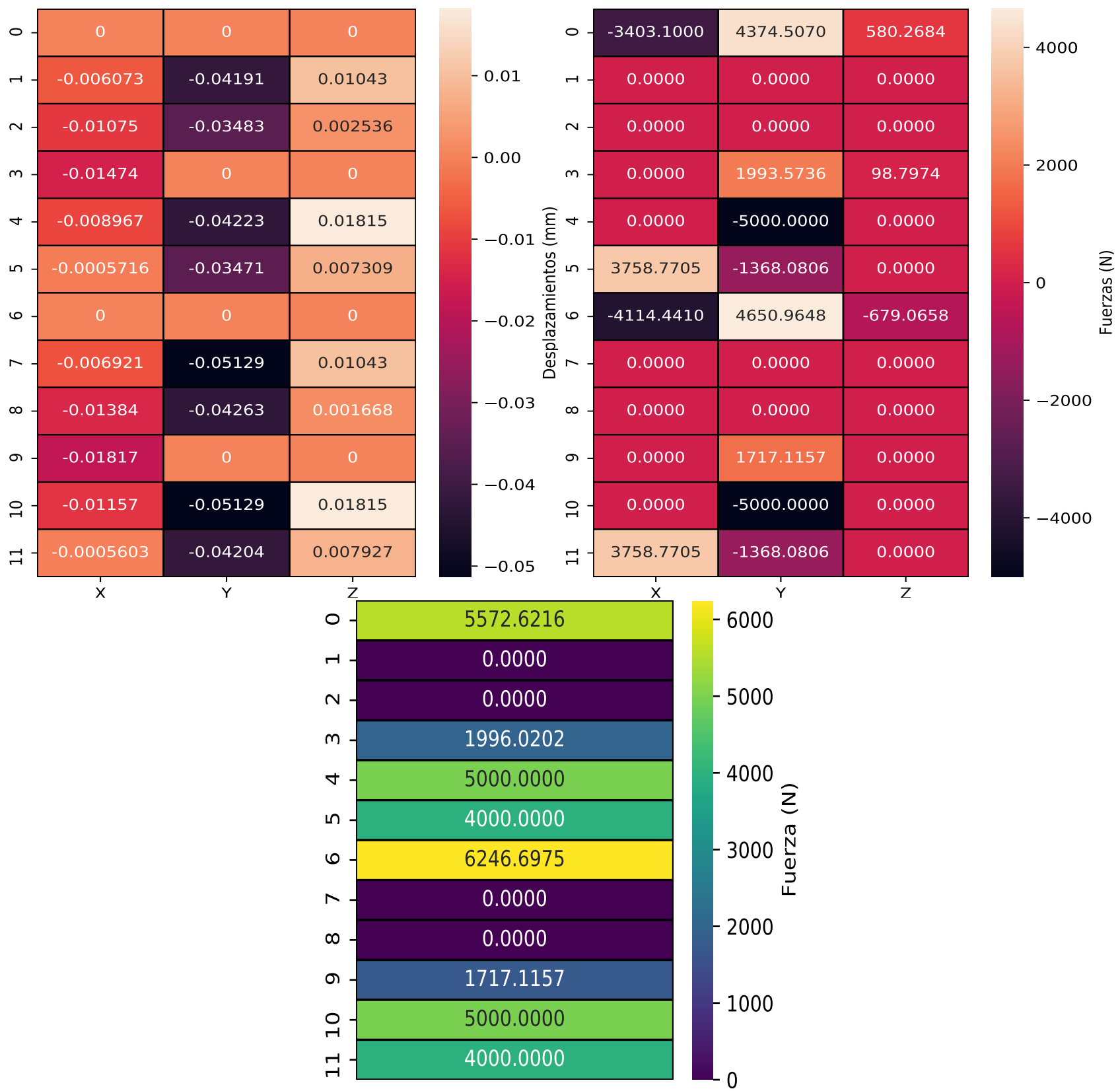


Figura 4: Desplazamientos y fuerzas

Cada desplazamiento y fuerza corresponde a un nodo en una dirección (x , y o z); por lo que al nodo i le corresponde las reacciones $3i$ (x), $3i + 1$ (y) y $3i + 2$ (z).

Se organiza los datos del desplazamiento y fuerza en cada dirección en una tabla para cada nodo para tener una mejor comprensión de los resultados:

Resultados del análisis por elementos finitos							
Nodo	Desp. x (mm)	Desp. y (mm)	Desp. z (mm)	Fuerza x (N)	Fuerza y (N)	Fuerza z (N)	Fuerza resultante (N)
0	0.0	0.0	0.0	-3403.09997	4374.50697	580.26842	5572.62165
1	-0.00607	-0.04191	0.01043	0.0	0.0	0.0	0.0
2	-0.01075	-0.03483	0.00254	0.0	0.0	0.0	0.0
3	-0.01474	0.0	0.0	0.0	1993.5736	98.79737	1996.0202
4	-0.00897	-0.04223	0.01815	0.0	-5000.0	0.0	5000.0
5	-0.00057	-0.03471	0.00731	3758.77048	-1368.08057	0.0	4000.0
6	0.0	0.0	0.0	-4114.441	4650.96484	-679.06578	6246.69745
7	-0.00692	-0.05129	0.01043	0.0	0.0	0.0	0.0
8	-0.01384	-0.04263	0.00167	0.0	0.0	0.0	0.0
9	-0.01817	0.0	0.0	0.0	1717.11573	0.0	1717.11573
10	-0.01157	-0.05129	0.01815	0.0	-5000.0	0.0	5000.0
11	-0.00056	-0.04204	0.00793	3758.77048	-1368.08057	0.0	4000.0

Cuadro 1: Desplazamientos y reacciones en los nodos

Luego, los esfuerzos en cada elemento:

Esfuerzos para los elementos de la armadura				
Elemento	Nodo 1	Nodo 2	Longitud (mm)	Esfuerzo (MPa)
0	0	1	600.0	-2.12568
1	0	4	692.82032	4.04634
2	0	6	500.0	0.0
3	0	10	854.40037	0.505
4	1	2	600.0	-1.63612
5	1	4	346.41016	0.19657
6	1	6	781.02497	0.54023
7	1	7	500.0	0.0
8	1	8	781.02497	-0.09704
9	1	10	608.27625	-0.34516
10	2	3	600.0	-1.39597
11	2	4	692.82032	0.65348
12	2	5	346.41016	-0.07434
13	2	8	500.0	0.3643
14	2	10	854.40037	-0.46391
15	2	11	608.27625	-0.11292
16	3	5	692.82032	1.5422
17	3	8	781.02497	-0.47202
18	3	9	500.0	0.0
19	3	11	854.40037	0.60235
20	4	5	600.0	2.9383
21	4	10	500.0	0.0
22	5	10	781.02497	0.40563
23	5	11	500.0	-0.25968
24	6	7	600.0	-2.42228
25	6	10	692.82032	4.73743
26	7	8	600.0	-2.42228
27	7	10	346.41016	0.0
28	8	9	600.0	-1.51471
29	8	10	692.82032	0.71534
30	8	11	346.41016	-0.35767
31	9	11	692.82032	1.74904
32	10	11	600.0	3.85203

Cuadro 2: Esfuerzos para los elementos de la armadura

4 Deformada de la armadura

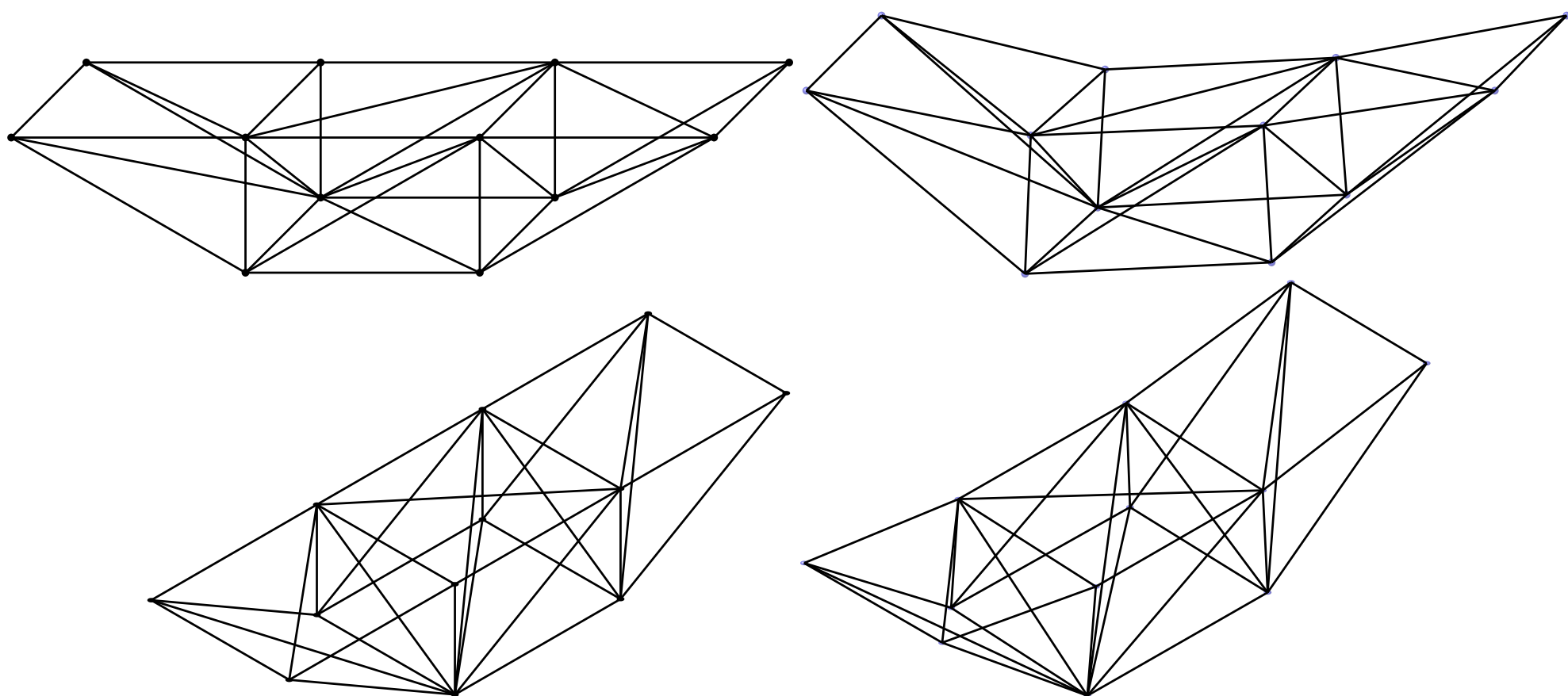


Figura 5: Izquierda: Armadura sin deformar

Derecha: Armadura deformada

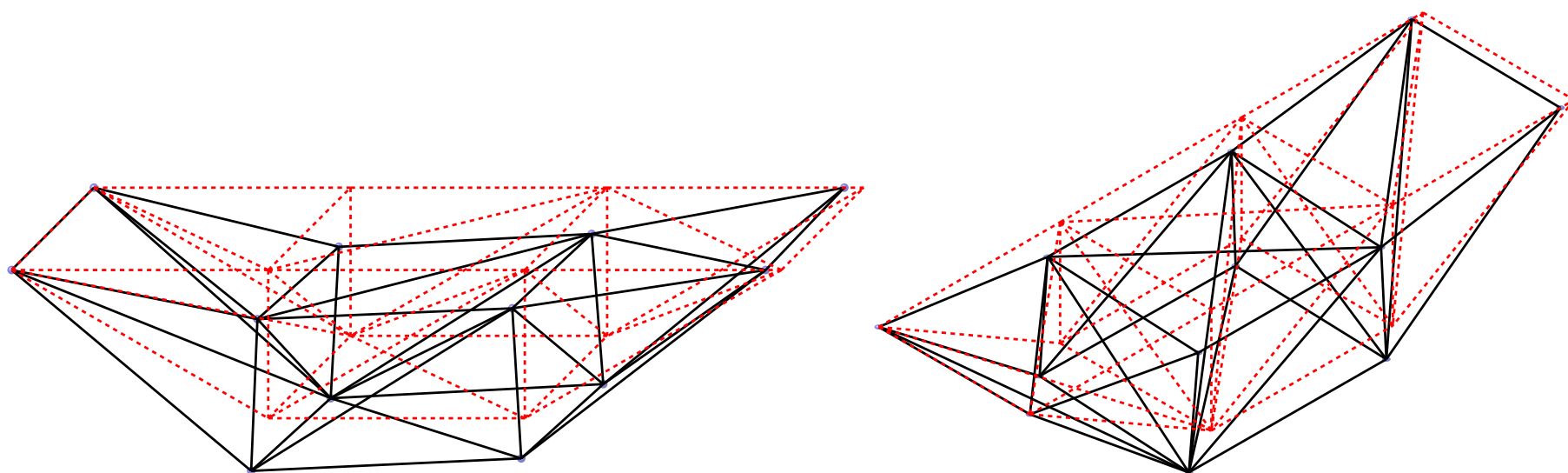


Figura 6: Armadura sin deformar: - - - - -

Armadura deformada: —

5 Verificación de resultados

Para el CAD se utilizó el software de Fusion 360

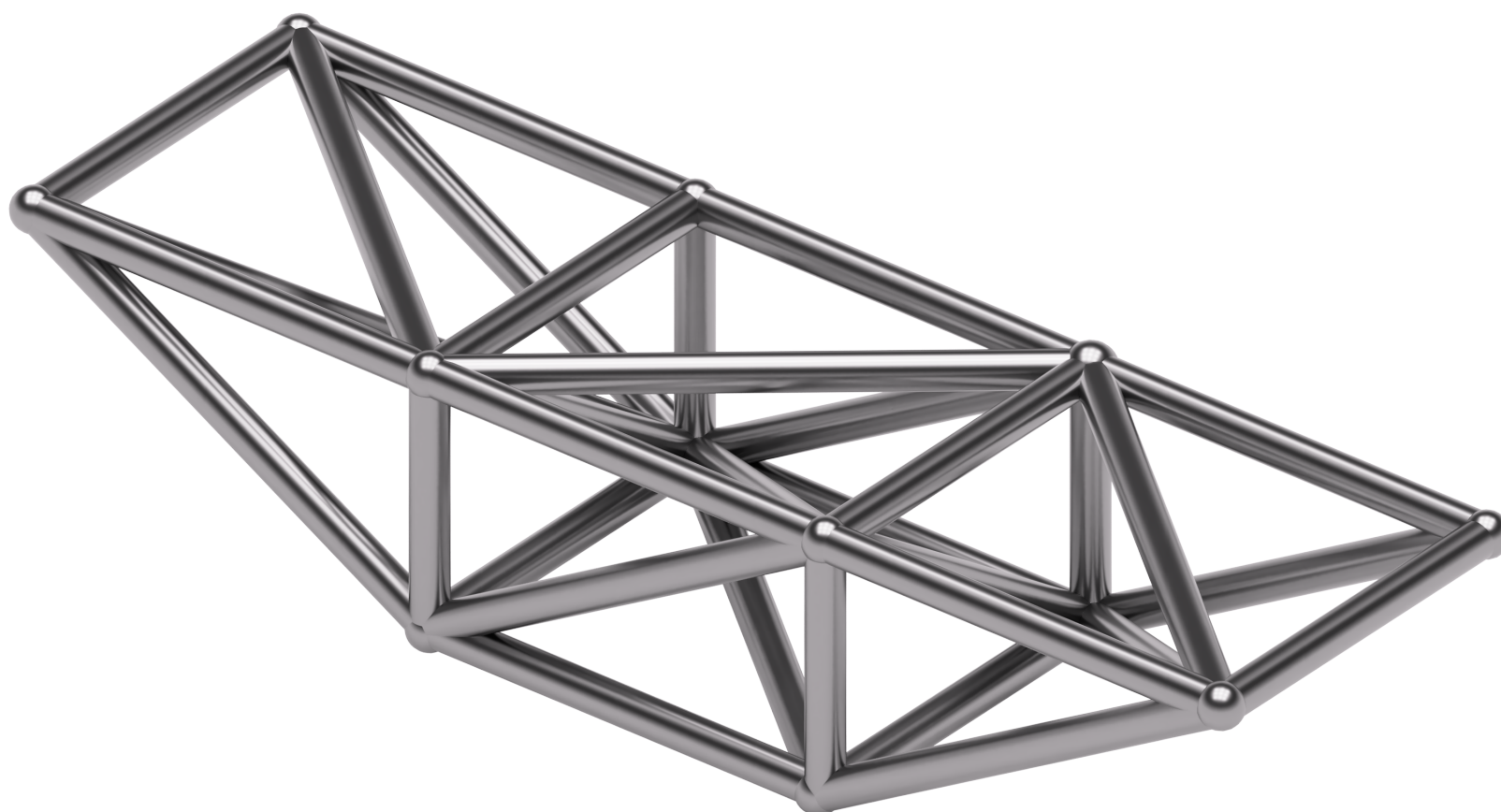


Figura 7: Geometría renderizada en Fusion 360

Mientras que la simulación estática se realizó en SimScale

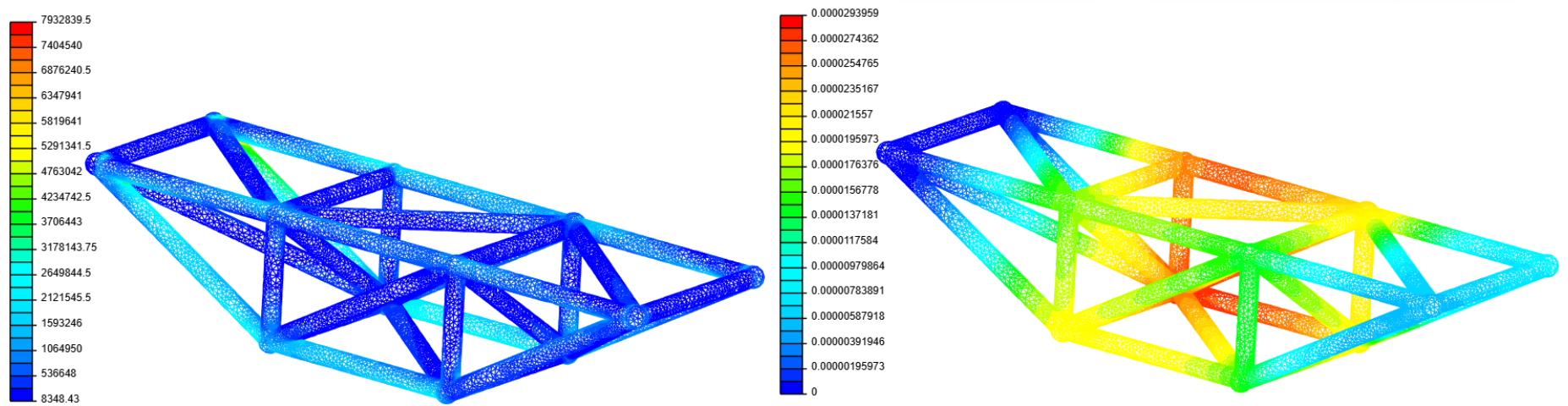


Figura 8: Esfuerzos y desplazamientos hallados en SimScale

6 Conclusiones

1. Muchos elementos de la armadura tienen esfuerzos bajos, por lo que es posible reemplazarlos o eliminarlos para ahorrar en material en el diseño. Para verificar cuáles elementos son posibles eliminar se hace una optimización topológica con Fusion 360:

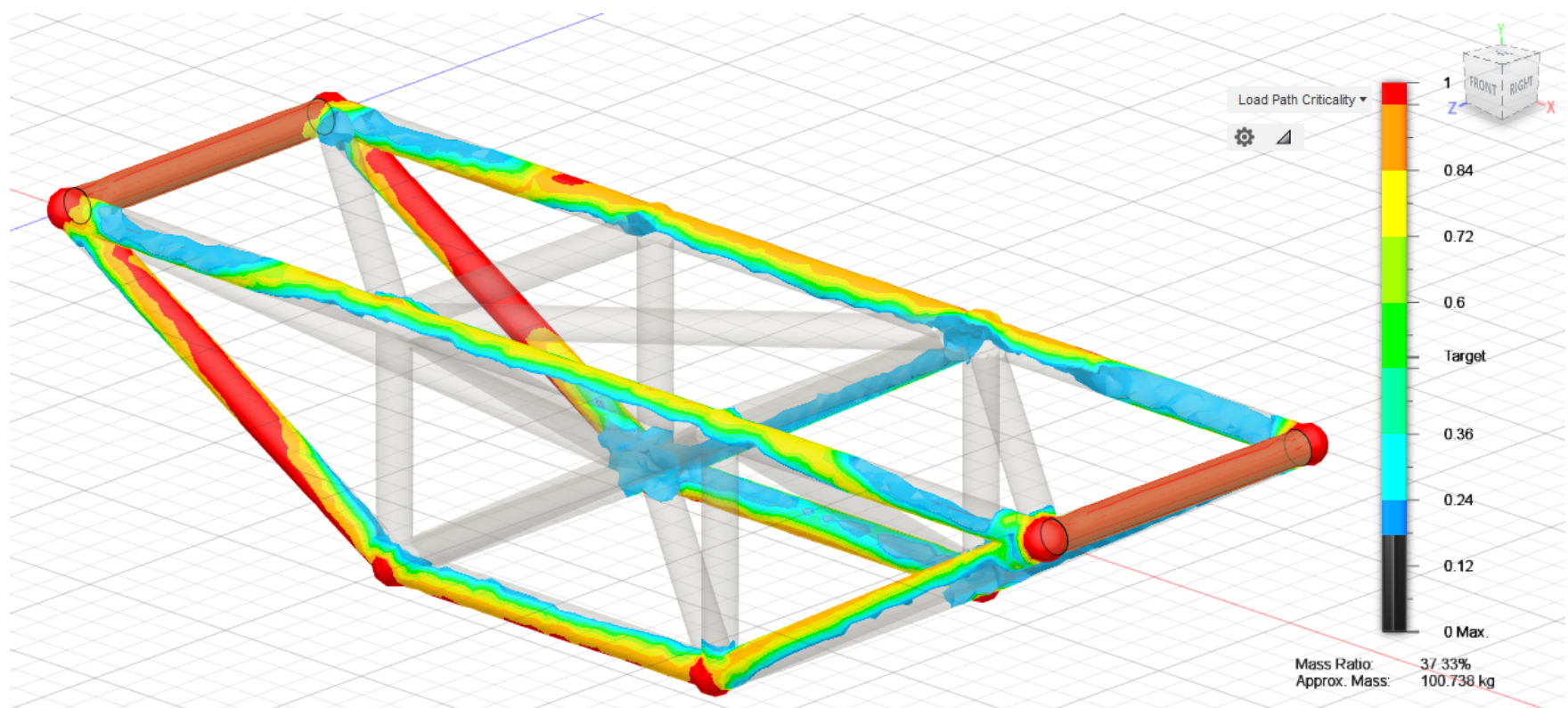


Figura 9: Optimización topológica de la armadura

Las barras cruzadas son las que se someten a un menor esfuerzo, para mejorar el diseño y reducir costos de material sería conveniente eliminar dichas barras o reducir su sección. Así mismo, debería aumentarse la sección de las barras de color rojo para aumentar el factor de seguridad.

2. Los resultados brindados por la simulación en SimScale, son muy similares a los obtenidos por el código, siendo los elementos de mayor esfuerzo el 25 y el 1; mientras que los de menor esfuerzo son las barras cruzadas.
3. La implementación del código para una armadura 3D no difiere mucho del hecho para armaduras planas.
4. Las reacciones con mayor magnitud aparecen en los apoyos fijos (nodo 0, 6).
5. Existen 4 nodos (1, 2, 7, 8) que tienen reacción 0.
6. Los nodos 4, 9, 10 tienen reacciones solo en dirección y .

Referencias

- [1] Optimized methods in FEM:
<https://www.sciencedirect.com/topics/engineering/gauss-seidel-method>
- [2] Sparse Matrix:
https://en.wikipedia.org/wiki/Sparse_matrix
- [3] Sparse Matrix Library:
<https://github.com/uestla/Sparse-Matrix>
- [4] Mailman algorithm:
<http://www.cs.yale.edu/homes/el327/papers/matrixVectorApp.pdf>
- [5] Fast Algorithms with Preprocessing for Matrix-Vector Multiplication Problems:
<https://www.sciencedirect.com/science/article/pii/S0885064X84710211>