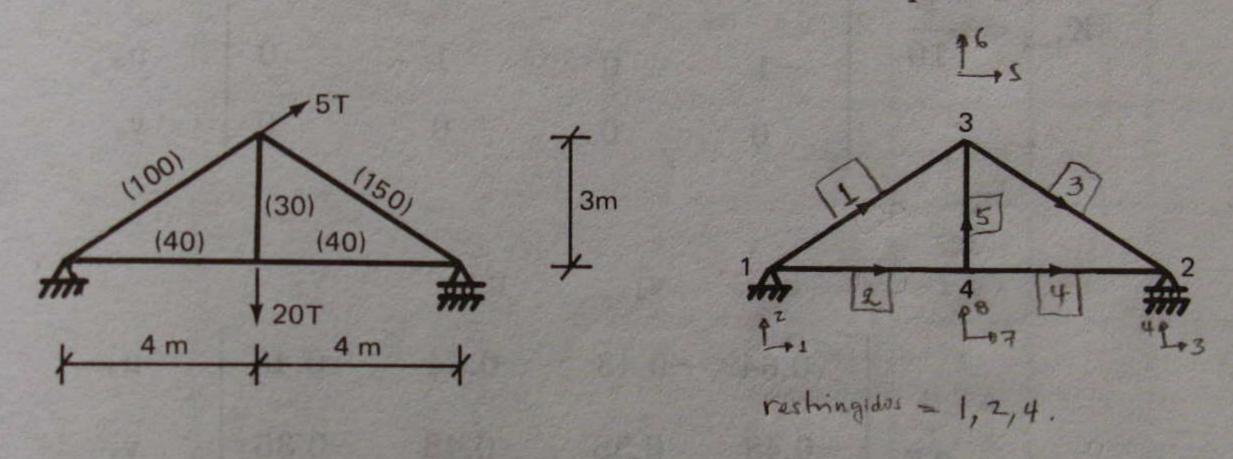
## Ejemplo 11.3

Resuelva completamente la estructura mostrada. El material es acero estructural con  $E=2040\ T/cm^2$ . Las áreas están dadas entre paréntesis en cm².



## Solución

Se empieza por numerar los nudos y asignarle un sentido a las barras (figura superior derecha). Observese que se han numerado de últimos los nudos libres para minimizar el reordenamiento de la matriz de rigidez. A continuación se elabora el cuadro de funciones trigonométricas:

ELEMENTO	φ	cos φ	sen $\phi$	$\cos^2 \phi$	sen² φ	$\cos \phi \sin \phi$
1-3 1-4 3-2 4-2 4-3	36.87° 0° -36.87° 0° 90°	0.8 1 0.8 1	0.6 0 -0.6 0	0.64 1 0.64 1 0	0.36 0 0.36 0	0.48 0 -0.48 0 0

utilizando este cuadro y la ecuación 11.29:

		u <sub>1</sub>	v <sub>1</sub>	u <sub>3</sub>	V <sub>3</sub>	
		0.64	0.48	-0.64	-0.48	u <sub>1</sub>
**	E	0.48	0.36	-0.48	-0.36	v <sub>1</sub>
$K_{1-3} =$	5	-0.64	-0.48	0.64	0.48	u <sub>3</sub>
		-0.48	-0.36	0.48	0.36	V <sub>3</sub>
		u <sub>1</sub>	<b>v</b> <sub>1</sub>	u <sub>4</sub>	V <sub>4</sub>	
		T 1	0	-1	0]	u <sub>1</sub>
PO MARCH	E	0	0	0	0	$\mathbf{v}_1$
K <sub>1-4</sub> =	10	-1	0	1	0	u <sub>4</sub>
		L 0	0	0	0	V <sub>4</sub>
		u <sub>3</sub>	V <sub>3</sub>	u <sub>2</sub>	V <sub>2</sub>	
		0.64	-0.48	-0.64	0.48	u <sub>3</sub>
K <sub>3-2</sub> =	3 E	-0.48	0.36	0.48	-0.36	V <sub>3</sub>
	10	-0.64	0.48	0.64	-0.48	u <sub>2</sub>
		0.48	-0.36	-0.48	0.36	V <sub>2</sub>

$$K_{4-2} = \frac{E}{10} \begin{bmatrix} 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \quad u_4$$

$$V_4 \quad u_2 \quad u_2$$

$$0 \quad 0 \quad 0 \quad 0 \quad 0 \quad u_2$$

$$V_2 \quad u_4 \quad v_4 \quad u_3 \quad v_3$$

$$K_{4-3} = \frac{E}{10} \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \quad v_4$$

$$U_4 \quad v_4 \quad u_3 \quad v_3$$

y ensamblando por superposición:

DIES OF THE PARTY	u <sub>1</sub>	$V_1$	u <sub>2</sub>	V <sub>2</sub>	u <sub>3</sub>	V <sub>3</sub>	u <sub>4</sub>	V <sub>4</sub>	
	1 1.28	0.96			-1.28	-0.96	-1		u <sub>1</sub>
2-10-1-0	0.96	0.72	700		-0.96	-0.72			V <sub>1</sub>
01/4/10			1 1.92	-1.44	-1.92	1.44	-1		u <sub>2</sub>
E		6	-1.44	1.08	1.44	-1.08		N	V <sub>2</sub>
$K = \frac{10}{10}$	-1.28	-0.96	-1.92	1.44	1.28 1.92	0.96 -1.44			u <sub>3</sub>
	-0.96	-0.72	1.44	-1.08	0.96 -1.44	1 0.72 1.08		-1	V <sub>3</sub>
	-1		-1				1 1		u <sub>4</sub>
		7(5) (A-5) (		ic is		-1		1	V <sub>4</sub>

de manera que la ecuación matricial queda así:

$\lceil x_1 \rceil$	Γ 2.	28	0.96	0	0	-1.28	-0.96	-1	0	$u_1 = 0$
Y1 .	0.	96	0.72	0	0	-0.96	-0.72	0	0	$v_1 = 0$
$X_2 = 0$		0	0	2.92	-1.44	-1.92	1.44	-1	0	u <sub>2</sub>
Y <sub>2</sub>	E	0	0	-1.44	1.08	1.44	-1.08	0	0	$v_2 = 0$
$X_3 = 4$	$\overline{10}$ $-1$ .	28	-0.96	-1.92	1.44	3.20	-0.48	0	0	u <sub>3</sub>
$Y_3 = 3$	-0.	96	-0.72	1.44	-1.08	-0.48	2.80	0	-1	V <sub>3</sub>
$X_4 = 0$	-	-1	0	-1	0	0	0	2	0	u <sub>4</sub>
$Y_4 = -20$		0	0	0	0	0	-1	0	1	v <sub>4</sub>

## Reordenando:

$\left[X_{1}\right]$	2.28	0.96	0	0	-1.28	-0.96	-1	0	$\left[ u_{1}=0\right]$
Yı	0.96	0.72	0	0	-0.96	-0.72	0	0	v <sub>1</sub> = 0
Y 2	0	0	1.08	-1.44	1.44	-1.08	0	0	v <sub>2</sub> = 0
$X_2 = 0$ $= \frac{E}{-}$	0	0	-1.44	2.92	-1.92	1.44	-1	0	u <sub>2</sub>
$X_3 = 4 \qquad 10$	-1.28	-0.96	1.44	-1.92	3.20	-0.48	0	0	u <sub>3</sub>
$Y_3 = 3$	-0.96	-0.72	-1.08	1.44	-0.48	2.80	0	-1	V <sub>3</sub>
$X_4 = 0$	-1	0	0	-1	0	0	2	0	U <sub>4</sub>
$Y_4 = -20$	0	0	0	0	0	-1	0	1	V <sub>4</sub>

Obsérvese que al mismo resultado se habría llegado si el ensamblaje se hubiese hecho directamente en este orden. Efectuando la partición en la forma establecida e invirtiendo (véase el Apéndice C):

$$\begin{bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ v_3 \\ u_4 \\ v_4 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 2.92 & -1.92 & 1.44 & -1 & 0 \\ -1.92 & 3.20 & -0.48 & 0 & 0 \\ 1.44 & -0.48 & 2.80 & 0 & -1 \\ -1 & 0 & 0 & 2 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 4 \\ 3 \\ 0 \\ -20 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 2 & 1 & -1.333 & 1 & -1.333 \\ 1 & 0.826 & -0.580 & 0.500 & -0.580 \\ -1.333 & -0.580 & 1.468 & -0.667 & 1.468 \\ 1 & 0.500 & -0.667 & 1 & -0.667 \\ -1.333 & -0.580 & 1.468 & -0.667 & 2.468 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 4 \\ 3 \\ 0 \\ -20 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} .1307 \\ .0645 \\ -1.1337 \\ 0 \\ .0654 \\ -2317 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

Ahora se pueden calcular las reacciones:

$$\begin{bmatrix} X_1 \\ Y_1 \\ Y_2 \end{bmatrix} = 204 \begin{bmatrix} 0 & -1.28 & -0.96 & -1 & 0 \\ 0 & -0.96 & -0.72 & 0 & 0 \\ -1.44 & 1.44 & -1.08 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} .1307 \\ .0645 \\ -.1337 \\ .0654 \\ -.2317 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -4 \\ 7.01 \\ 10.01 \end{bmatrix}_{\mathsf{T}}$$

Finalmente se calculan las fuerzas internas

$$S_{1-3} = 408 \quad [0.8 \quad 0.6]$$

$$\begin{bmatrix} 0.0645 - 0 \\ -0.1337 - 0 \end{bmatrix} = -11.68 \text{ T (C)}$$

$$S_{1-4} = 204 \quad [1 \quad 0]$$

$$\begin{bmatrix} 0.0654 - 0 \\ -0.2317 - 0 \end{bmatrix} = 13.34 \text{ T (T)}$$

## 512 ANALISIS DE ESTRUCTURAS

los siguientes diagramas prueban la bondad de estas respuestas:

