# Columnas



### Definición

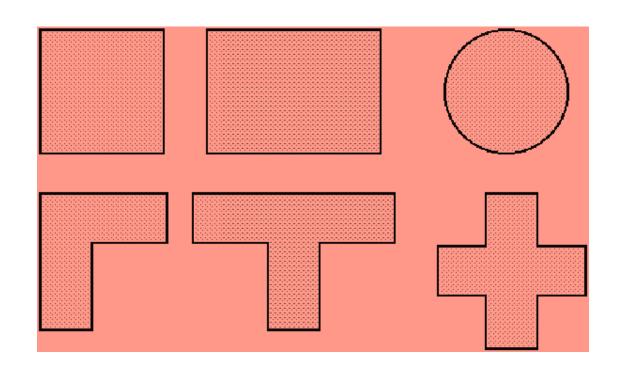
Las columnas son elementos estructurales que sirven para transmitir las cargas de la estructura al cimiento.

Las formas, los armados y las especificaciones de las columnas estarán en razón directa del tipo de esfuerzos que están expuesta.

## Clasificación

#### Forma Geométrica

- Cuadradas
- Rectangulares
- Redondas
- Tipo L
- Tipo cruz
- Tipo T
- Poliédricas



#### SECCIONES DE PILARES DE HORMIGON ARMADO



35x25cm 8Ø12 / eØ6a15cm.



40x25cm 8Ø12 / eØ6+1rØ6a15cm.



- 45x25 cm - 8Ø12 / eØ6+1 rØ6a15 cm.



50x25cm 10Ø12 / 2eØ6a15cm.



60x25cm 14Ø12 / 2eØ6a15cm.



Ø30cm 6Ø12 / eØ6a15cm.



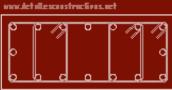
30x30cm 4Ø12 / eØ6a15cm.



40x30 cm 8Ø12 / eØ6+1rØ6a15 cm.



50x30cm 10Ø12 / 2eØ6a15cm.



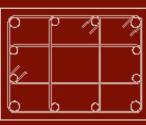
70x30 cm 16 Ø12 / 3 eØ6a 15 cm.



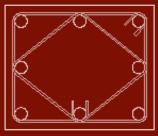
Ø40cm 8Ø12 / eØ6a15cm.



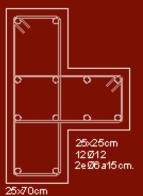
40×40cm 4Ø20+4Ø16 eØ6+2rØa15cm.

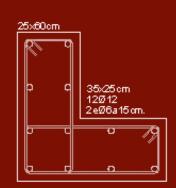


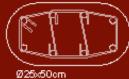
60x50cm 4Ø20+8Ø16 / 3eØ6a20cm.



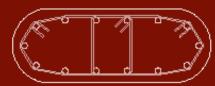
- 60x50cm - 8Ø25 / 2eØ8a20cm.





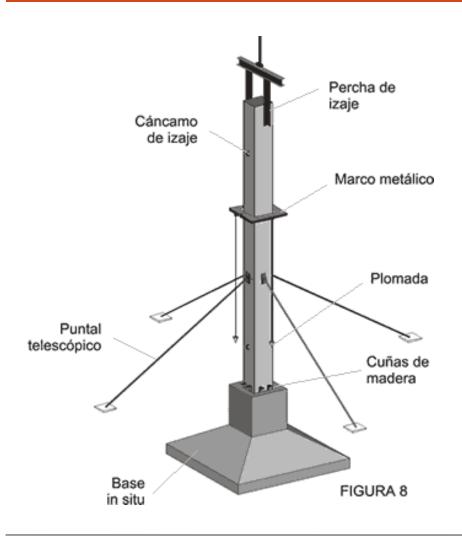


Ø25x50cm 8Ø12 / eØ6+2rØ6a15cm.



Ø30x80 cm 14Ø12 / 2 eØ6a15 cm.

## Clasificación

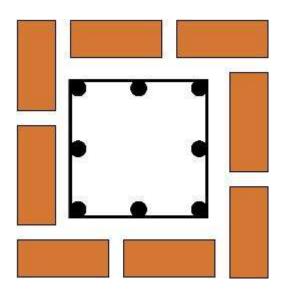


#### **Materiales**

- Maderas
- Tabique
- Piedra
- Acero
- Concreto
- Mixtas

# Columnas de tabique

- Se construye a base de este material y las dimensiones de las columnas se logran acomodando el tabique en diferentes formas o aparejos.
- A tizón
- Doble asta



# Columnas de piedra



Lla piedra debe ser labrada y en piezas regulares que faciliten su colocación.

 Las juntas se hacen con: mortero, arena, 1:4, de cemento 1:6 y deberán ser cuatrapeadas y no mayores de 3 cm.

# Columnas de acero

### Tipos de viguetas:

- H
- •
- Placa
- Solera
- Canal U
- Tubo
- Ángulo de lados iguales o desiguales.



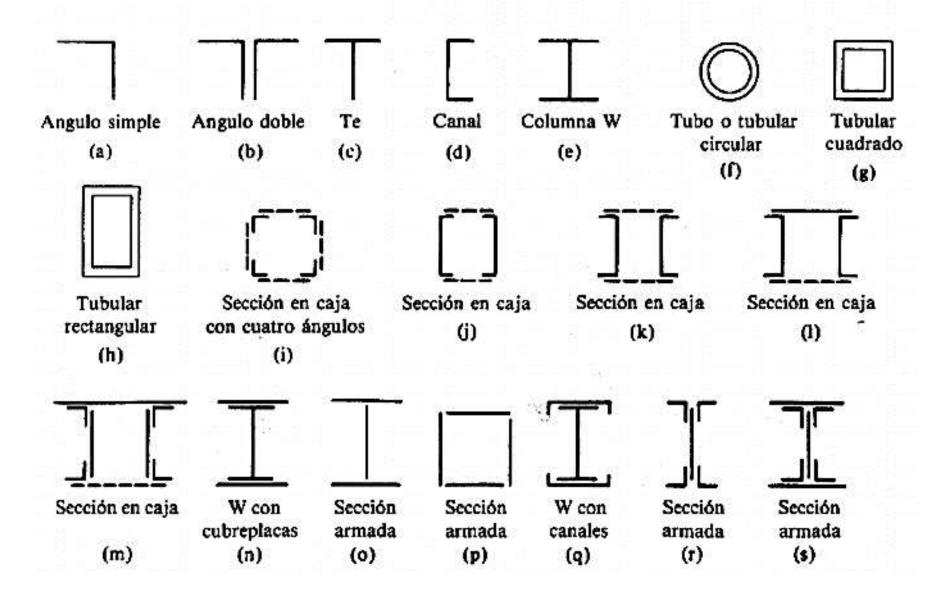
### Columnas de acero

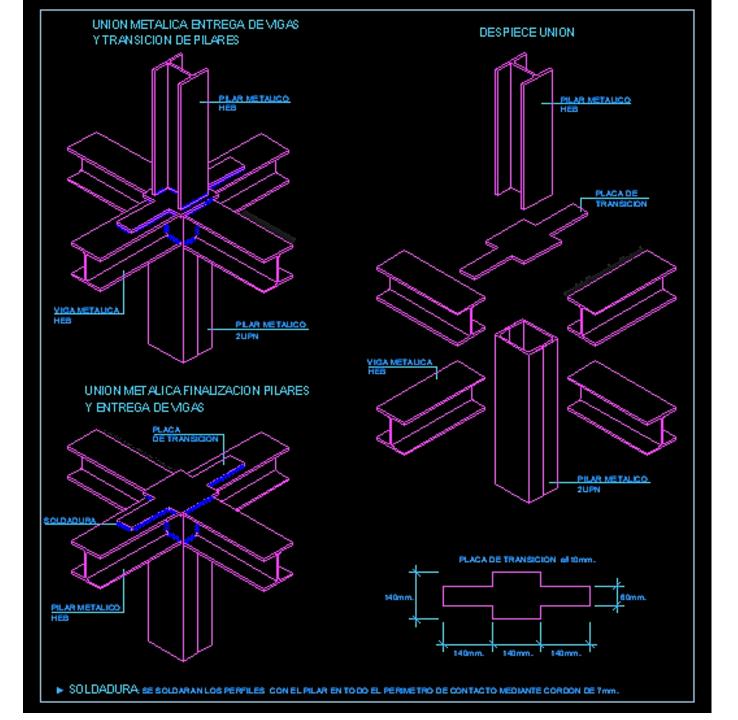
 Pueden ser sencillas, fabricadas directamente con perfiles estructurales, empleados como elemento único, o de perfiles compuestos, para los cuales se usan diversas combinaciones, como las viguetas.





#### Perfiles usados para columnas

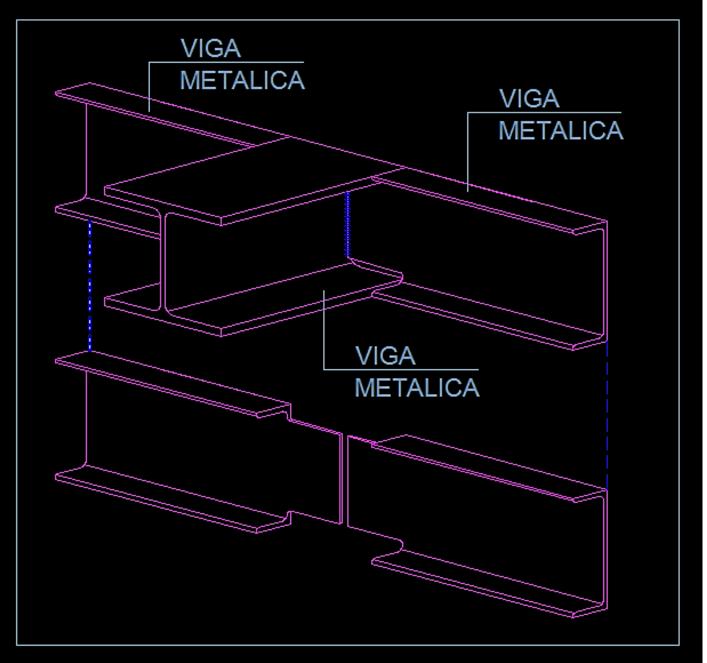


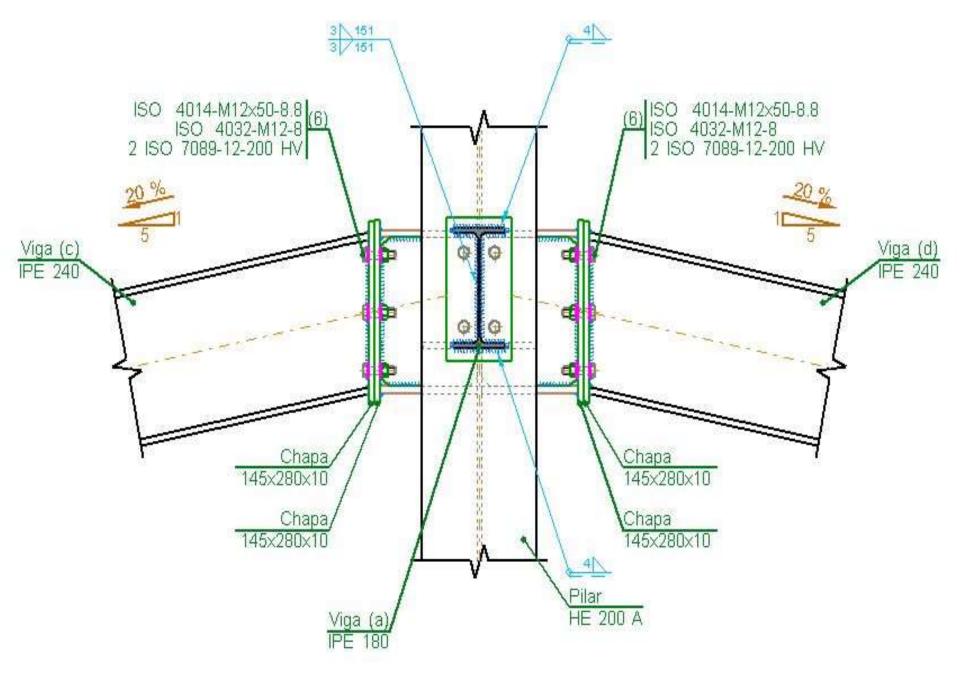


#### ENTREGA DE VIGA METALICA A PILAR METALICO SECCION ▶ SOLDADURA:SESOLDARAN LOS PILAR PILAR PERFILES DE LAS VIGAS Y LAS METALICO METALICO CARTELAS DE CONTINUIDAD CON LOS PERFILES DE LOS PILARES EN TODO EL PERIMETRO DE CONTACTO MEDIANTE VIGA CARTELA# VIGA CORDON DE7mm. METALICA METALICA ► ELESPESOR DE LA CAR TELA DE CONTINUID AD SECORREPONDERA AL ES PESOR DEL ALA DEL PERFIL DE LA VIGA METALICA. ESPESOR #e SOLDADURA PILAR PILAR METALICO METALICO ALZADO PILAR METALICO VIGA METALICA VIGA METALICA CARTELA PILAR METALICO PILAR METALICO

<sup>►</sup> LAS DIMENSIONES, SOLDADURAS Y DISPOSICION DE LOS PERFILES SE ADAPTARAN A LAS SOLICITACIONES Y NORMATIVAS DE CALCULO CORRESPONDIENTES

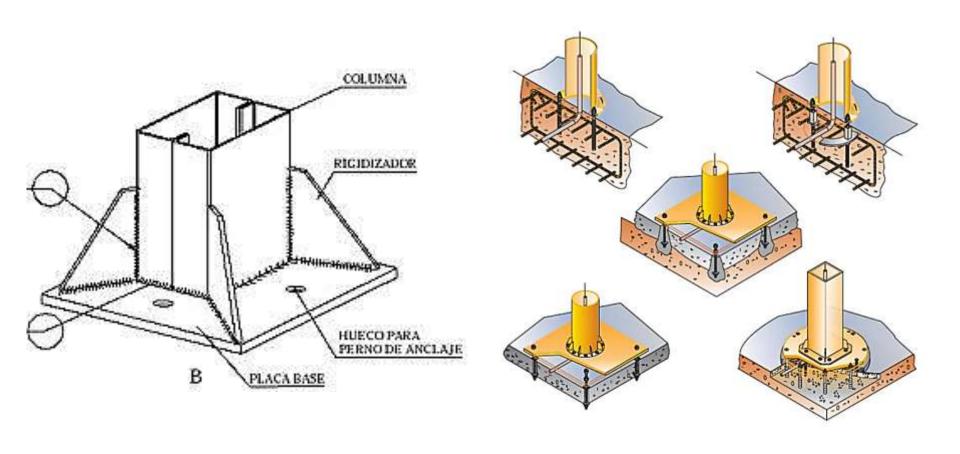
### UNION DE VIGAS METALICAS



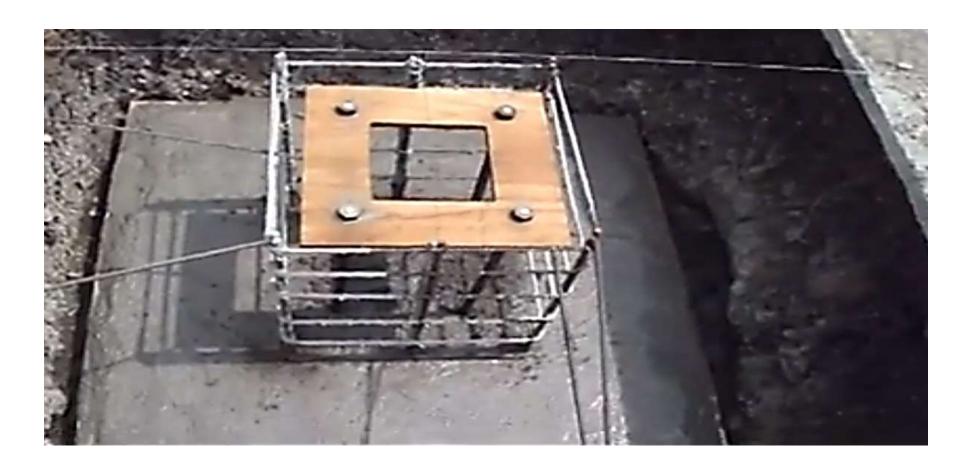


ARQ. JOSÉ LUIS GÓMEZ AMADOR

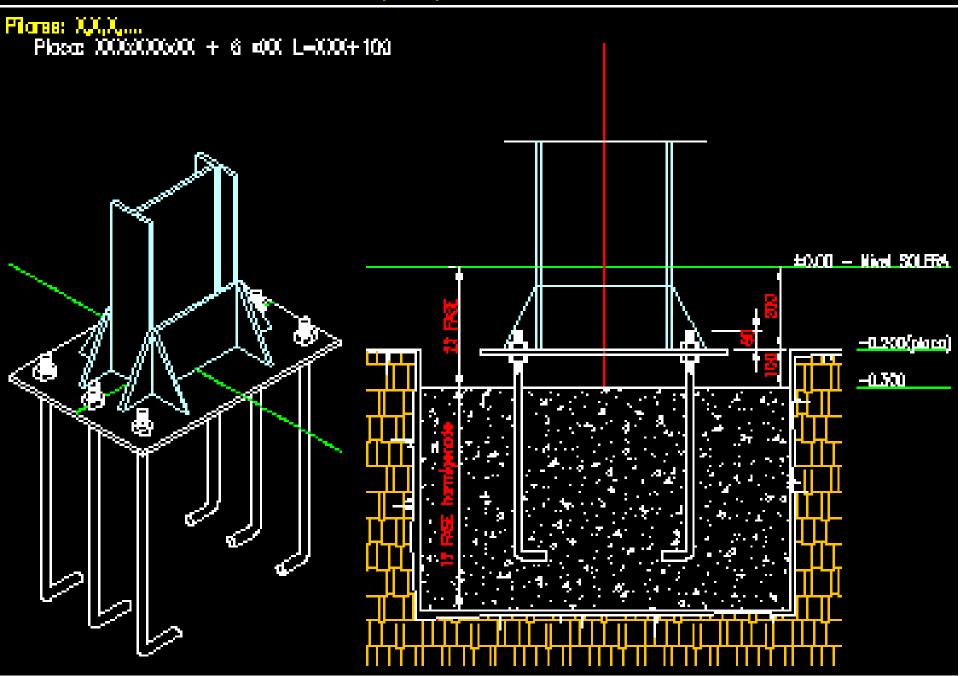
# **Anclaje**

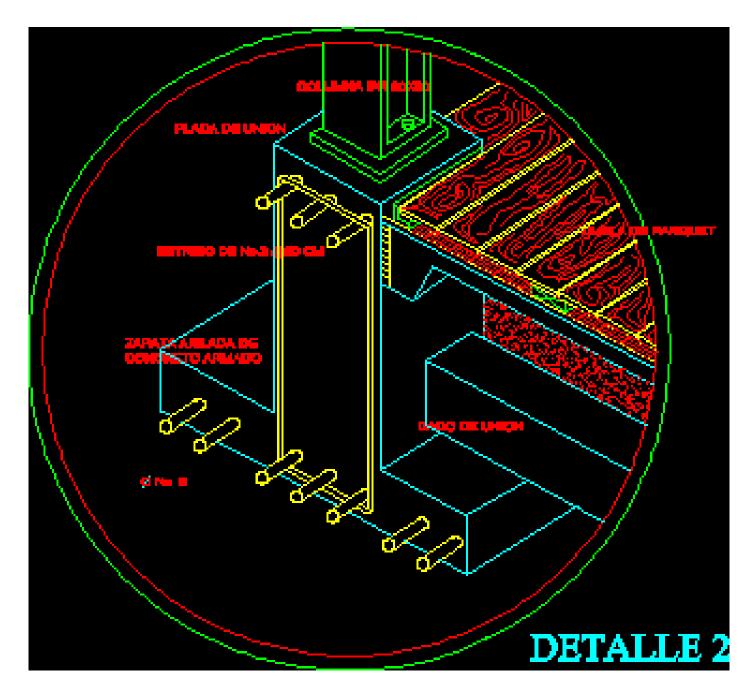


# Zapata para recibir columna de acero



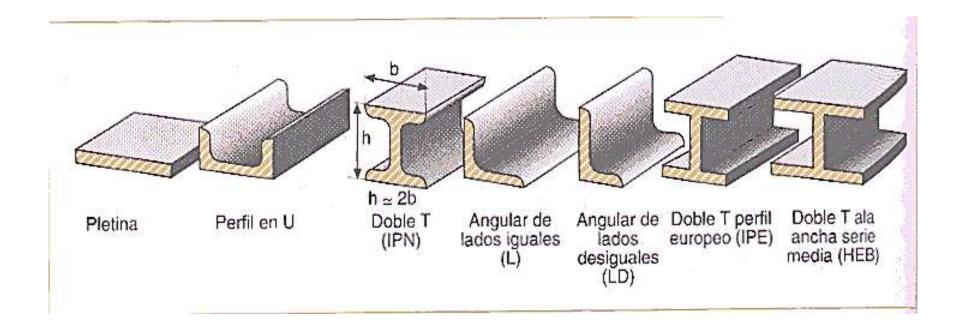
## Detalle ANCLAJE: Pilar IPE (6 ø)





ARQ. JOSÉ LUIS GÓMEZ AMADOR

# Las formas I, T, y canal



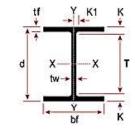
# Vigas IPR



- Las vigas IPR se encargan de soportar las cargas de las losas o los elementos planos colocados sobre de ellas ademas de llevar dichas cargas hacia las columnas, de estas hacia sus bases y de estas hacia el suelo.
- Como elemento estructural rígido las vigas IPR se disponen horizontalmente con el objetivo de vincular columnas entre ellas.

# Vigas IPR

#### VIGAS PERFIL RECTANGULAR IPR







Vigas perfil rectangular (IPR) de patín ancho peralte y patín en pulgadas						Aln	na		Pa	tín				
	F	Peso		Peralte		Espesores		Ancho		Espes	sores	Distancia		
	(lb/ft)	(kg/m)	A Pulgadas <sup>2</sup>	d Pulgadas	<b>d</b> Pulgadas	tw Pulgadas	tw/2 Pulgadas	bf Pulgadas	bf Pulgadas	tf Pulgadas	tf Pulgadas	T Pulgadas	K Pulgadas	K1 Pulgadas
W 12 (12 x 8)	40	59.520	11.80	11.94	12	0.295	3/16	8.005	8	0.515	1/2	9 1/2	1 1/4	3/4
	45	66.960	13.20	12.06	12	0.335	3/16	8.045	8	0.575	9/16	9 1/2	1 1/4	13/16
	50	74.400	14.70	12.19	12 1/4	0.370	3/16	8.080	8 1/8	0.640	5/8	9 1/2	1 3/8	13/16
W 14	30	44.640	8.85	13.84	13 7/8	0.270	1/8	6.730	6 3/4	0.385	3/8	12	15/16	5/8
(14 x 6 3/4)	34	50.592	10.00	13.98	14	0.285	3/16	6.745	63/4	0.455	7/16	12	1_	5/8
	38	56.544	11.20	14.10	14 1/8	0.310	3/16	6.770	6 3/4	0.515	1/2	12	1 1/16	5/8
W 14 (14 x 8)	43	63.984	12.60	13.66	13 5/8	0.305	3/16	7.995	8	0.530	1/2	11	1 5/16	7/8
	48	71.424	14.10	13.79	13 3/4	0.340	3/16	8.030	8	0.595	5/8	11	1 3/8	7/8
	53	78.864	15.60	13.92	13 7/8	0.370	3/16	8.060	8	0.660	11/16	11	1 7/16	15/16
W 16	36	53.568	10.60	15.86	15 7/8	0.295	3/16	6.985	7	0.430	7/16	13 5/8	1 1/8	3/4
(16 x 7)	40	59.520	11.80	16.01	16	0.305	3/16	6.995	7	0.505	1/2	13 5/8	1 3/16	13/16
	45	66.960	13.30	16.13	16 1/8	0.345	3/16	7.035	7	0.565	9/16	13 5/8	1 1/4	13/16
	50	74.400	14.70	16.26	16 1/4	0.380	3/16	7.070	7 1/8	0.630	5/8	13 5/8	1 5/16	13/16
	57	84.816	16.80	16.43	16 3/8	0.430	1/4	7.120	7 1/8	0.715	11/16	13 5/8	1 3/8	7/8
W 18	35	52.10	10.3	17.7	17 3/4	0.300	3/16	6.000	6	0.425	7/16	15 1/2	1 1/8	3/4
(18 x 6)	40	59.50	11.8	17.9	17 7/8	0.315	3/16	6.015	6	0.525	1/2	15 1/2	1 3/16	13/16
	46	68.40	13.5	18.06	18	0.360	3/16	6.060	6	0.605	5/8	15 1/2	1 1/4	13/16
W 18	50	74.400	14.70	17.99	18	0.355	3/16	7.495	7 1/2	0.570	9/16	15 1/2	1 1/4	13/16
(18 x 7 1/2)	55	81.840	16.20	18.11	18 1/8	0.390	3/16	7.530	7 1/2	0.630	5/8	15 1/2	1 5/16	13/16
	60	89.280	17.60	18.24	18 1/4	0.415	1/4	7.555	7 1/2	0.695	11/16	15 1/2	1 3/8	13/16
	65	96.720	19.10	18.35	18 3/8	0.450	1/4	7.590	7 5/8	0.750	3/4	15 1/2	1 7/16	7/8
	71	105.648	20.80	18.47	18 1/2	0.495	1/4	7.635	7 5/8	0.810	13/16	15 1/2	1 1/2	7/8

# Perfil estructural

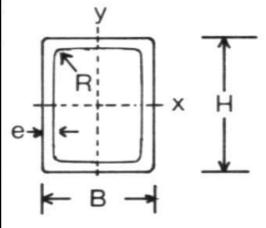




PERFILES DE SECCIÓN RECTANGULAR

Fy 3515 kgf/cm<sup>2</sup>

DIMEN	SIONES	DIMEN	SIONES	SECCIÓN	PESO			PROPIE	DADES	S ESTÁT	ICAS	-2-1	
NOM	NALES	n	nm			lx	Sx	Zx	rx	ly	Sy	Zy	ry
HXE	3, mm	е	R	A cm <sup>2</sup>	kgf/m	cm <sup>4</sup>	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	cm	cm <sup>4</sup>	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	cm
80	40	2.25	2.25	5.07	3.98	41.3	10.3	13.4	2.86	14	7.01	8.2	1.66
100	40	2.25	2.25	5.97	4.68	72.4	14.5	19.1	3.48	17.2	8.6	9.9	1.70
120	60	2.5	2.5	8.59	6.74	161	26.9	34.2	4.33	55.1	18.4	21.0	2.53
140	60	3	3	11.4	8.96	278	39.7	51.6	4.94	74	24.7	28.3	2.5
160	65	3.4	6.8	14.3	11.3	443	55.4	74.5	5.56	109	33.6	39.3	2.76
180	65	4	8	18.3	14.3	686	76.2	104.9	6.13	139	42.8	50.4	2.76
200	70	4.3	8.6	21.7	17	1000	100	137.7	6.79	193	55	64.6	2.98
220	90	4.5	9	26.2	20.6	1540	140	187.4	7.66	384	85.4	99.4	3.83
260	90	5.5	11	36	28.3	2800	215	296.5	8.82	530	118	138.0	3.84
320	120	7	14	57.5	45.2	6920	432	590.6	11	1490	249	292.4	5.09
350	170	9	18	86.9	68.2	13330	762	1017.7	12.4	4370	514	611.1	7.09



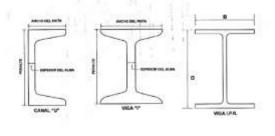
#### Información técnica

# cepsa

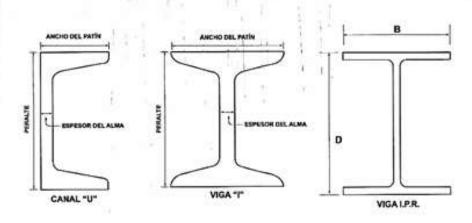
A PROPERTY.	VIGA	H-1.h	
Dimensio	ones D x B	Pes	0
pulg.	1 mm.	Kg/m.	lb./pie
5 x 4	150 x 102	13.393	9
		17.857	12
	2006 95343	23.810	16
Bx4	203 x 102	14.880	10
		19.344	13
	I Section Control	22.322	15
8 x 5 1/4	203 x 133	26.784	18
		31.248	21
10 x 4	254 x 102	17.857	12
	HUIDOW!	22.322	15
		25.296	17
	1	28.272	19
10 x 5 3/4	254 x 146	32.736	22
	Carrier Co.	38.688	26
	1 1	44.645	30
12 x 4	305 x 102	20.832	14
	8000 E	23.810	16
	1 1	28.272	19
		32.736	22
12 x 6 1/2	305 x 165	38.688	26
	53,000,000	44.645	30
	1 1	52.086	35
12 x 8	305 x 203	59.526	40
	980 HT 15 YO	66.966	45
		74.408	50
14 x 6 3/4	356 x 171	44.645	30
	1005-00-0	50.596	34
		56.550	38
14 x B	356 x 203	63.990	43
		71.432	48
		78.872	53
16 x 7	406 x 178	53.573	36
		59.526	40
		66.966	45
		74,408	50
18 x 7 1/2	457 x 190	74.408	50
		81.848	55
		89.289	60
		96.730	65
020000	2227 2225	105.659	71
18 x 11	457 x 279	113,100	76
		127.982	86
		144.351	97
		157.745	108
		177.091	119

VIGA "I" [Tipe Americano]							
Peralte		Pe	180	Ancho del Patin		Espesor del Alma	
pulg.	mm.	Kg./m.	Ib./pie	mm.	pulg.	mm.	pulg.
3	76.2	8.48	5.70	59.18	2.33	4.32	0.17
4	101.6	11.46	7.70	67.56	2.66	4.83	0.19
5	127.0	14.88	10.00	76.20	3.00	5.33	0.21
6	152.4	18.60	12.50	84.58	3.33	5.84	0.23
8	203.2	27.38	18.40	101.60	4.00	6.86	0.27

Per	alte	Pe	60	Ancho d	el Patin	Espesor	del Abm
pulg.	mm.	Kg/m.	85./prie	mm.	pulg	mm,	putg
3	76.2	6.101	4.10	35.814	1.410	4,318	0.170
4	101.6	8.036	5.40	40.132	1,580	4.572	0.180
6	152.4	12.201	8.20	48.768	1,920	5.080	0.200
6	152.4	15.624	10.50	51.864	2.034	7.976	0.314
6	152.4	19.344	13.00	54.788	2,157	11,100	0.437
8	203.2	17.112	11.50	57:404	2.260	5.588	0.220
8	203.2	20.460	13.75	59.512	2.343	7,700	0.303
8	203.2	27.900	\$8.75	64,186	2.527	12.370	0.487
10	254.0	22.766	15.30	66.040	2.600	6.096	0.240
10	254.0	29.760	20.00	69.571	2.739	9.627	0.379
10	254.0	37.200	25.00	73.304	2.886	13.360	0.526
10	254.0	44,640	30:00	77.038	3,033	17.094	0.673
12	304.8	30.802	20.70	74.727	2.942	7.163	0.282
12	304.8	37,200	25.00	77.394	3.047	9.830	0.387
12	304.8	44.640	30.00	80.518	3.170	12.954	0.510



			% OF B.0804	dide
ACERD A.H. A.H.T.IN	PARTY DE CEDEDICIA SE COMMUNIO SE COMMUNIO	MANUALLATINGOS MANUALLATINGOS MANUALLATINGOS	Harry Harry	House House



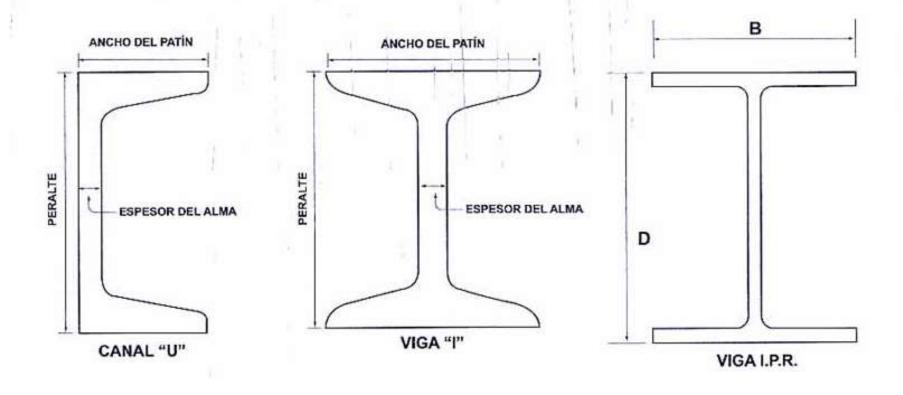
OBSERVACIÓN: 1) El peso es de acuardo a lo establecido en la norma ASTM-A-36 y Dual 8 ASTM-A-36 / A-572 C50 con las siguientes propiedades mecánicas.

"L' DE aceso es de acuardo a las normas ASTM-A-36 y Dual 8 ASTM-A-36 / A-572 C50 con las siguientes propiedades mecánicas.

"L' DE ELONGACIÓN

			THE COLUMN COLUM		
ACERO	PUNTO DE CEDENCIA	RESISTENCIA A LA TENSION	EN 8"	EN 2"	
A-36	36 KSI Minimo	58 A 80 KSR	20 Minuto	23 Minimo	
A-572-50	50 KSI Minimo	65 KSI Minimo	18 Manuto	21 Minimo	

CBSCRUICEN (Tomar adia como referencia) El peso está calculado con mediciones nomidales normalies y considerando que un metro cúbico de acero rotado tiene un peso de 7,550 kg.



OBSERVACIÓN: 1) El peso es de acuerdo a lo establecido en la norma ASTM-A-6
2) El acero es de acuerdo a las normas ASTM-A-36 y Dual 8 ASTM-A-36 / A-572 G50 con las siguientes propiedades mecánicas.

#### % DE ELONGACIÓN

ACERO	PUNTO DE CEDENCIA	RESISTENCIA A LA TENSION	EN 8"	EN 2"
A-36	36 KSI Minimo	58 A 80 KSI	20 Minimo	23 Minimo
A-572-50	50 KSI Minimo	65 KSI Mínimo	18 Minimo	21 Minimo

OBSERVACIÓN: (Tomar sólo como referencia) El peso está calculado con mediciones nominales normales y considerando que un metro cúbico de acero rolado tiene un peso de 7,850 kg.

### Columnas de concreto armado

- Una estructura de concreto armado está formada de:
- Concreto (cemento portland, arena, grava y agua).
- Armadura metálica, que consta de aceros redondos, que se colocan como estructura.

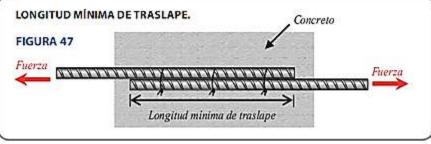




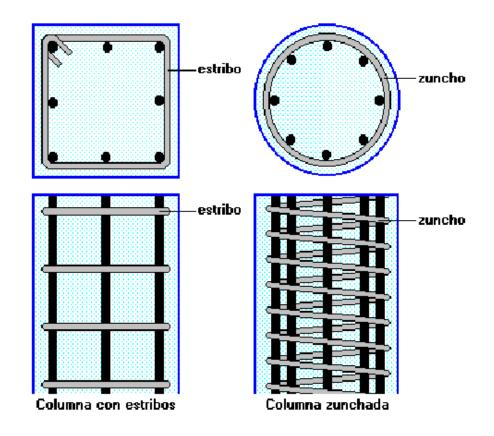
- El concreto resiste de por sí muy bien a la compresión (hasta 250 Kg/cm²).
- El acero presenta una gran resistencia a la tracción (de 1000 a 1200 Kg/cm²: y más).

# Armado de columna





- Según su comportamiento ante las exigencias, existen fundamentalmente dos tipos de columnas de concreto armado:
- columnas con estribos
- columnas zunchadas.



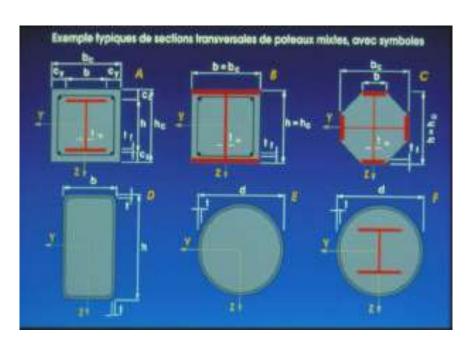
# Los estribos cumplen las siguientes funciones en las columnas:

- Definir la geometría de la armadura longitudinal.
- Mantener en su sitio al hierro longitudinal durante la construcción.
- Controlar el pandeo transversal de las varillas cuando están sometidas a compresión.
- Colaborar en la resistencia a las fuerzas cortantes.

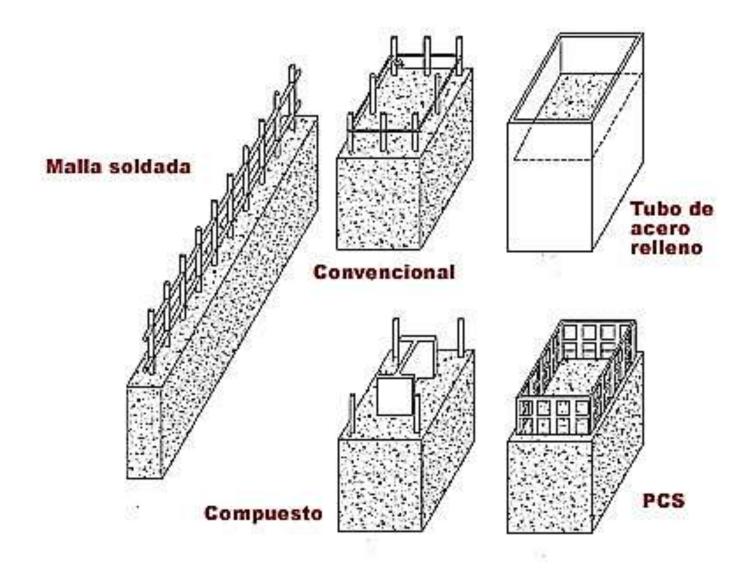
# Los zunchos helicoidales cumplen las siguientes funciones:

- Confinar al hormigón del núcleo de la columna para mejorar su capacidad resistente.
- Definir la geometría de la armadura longitudinal
- Mantener en su sitio al hierro longitudinal durante la construcción.
- Controlar el pandeo transversal de las varillas cuando están sometidas a compresión.
- Colaborar en la resistencia a las fuerzas cortantes.

### Columnas mixtas de concreto y metal

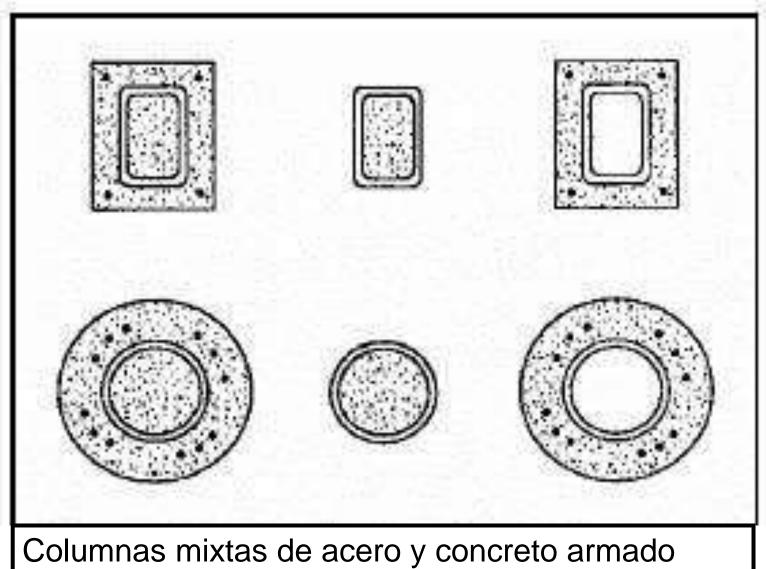


 El relleno de concreto proporciona a los perfiles tubulares mayor rigidez y mayor capacidad de soportar carga, por tanto con estéticas columnas esbeltas se pueden soportar mayores cargas sin incrementar las dimensiones externas.



#### SISTEMAS DE REFUERZO DE CONCRETO CON ACERO

ARQ. JOSÉ LUIS GÓMEZ AMADOR



# **Columnas mixtas**



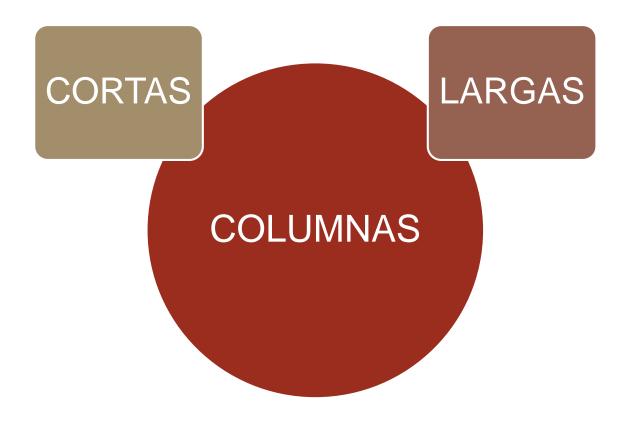


# **Columnas mixtas**





# Clasificación por su longitud



### Columna corta

- Prácticamente no se produce flambeo.
- Su capacidad de carga queda limitada a la capacidad de carga de los materiales que la integran.



# Columna larga



 Su resistencia queda limitada a su relación de esbeltez que se determina entre su longitud efectiva y lado menor.

### Relación de esbeltez

### Columnas de piedra

- H/a1< 12 columna corta</li>
- H/a1> 12 columna larga

Columna de concreto armado

- h/a1< 15 columna corta</li>
- H/a1> 15 columna larga

