

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

1. VIGAS

VIGA 1

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,03	0,28	1	Sí
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,98	0,53	1	Sí
600	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,12	0,30	1	Sí
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
600	3ø12+2ø12	5,65	5,65	5,59	0,99	6,01	5,48	0,91	2	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	2,1	0,19	Sí	1,04	0,32	0,31	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	1,1	0,10	Sí	1,04	0,32	0,31	Sí	---	---	---
600	2cø6s15	11,9	3,3	0,28	Sí	1,04	0,32	0,31	Sí	---	---	---

VIGA 24

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,20	0,05	1	Sí
100	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí
200	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,74	0,74	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,05	0,01	1	Sí
100	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,04	0,28	1	Sí
200	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,22	0,06	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	1,0	0,09	Sí	1,04	0,55	0,54	Sí	---	---	---
100	2cø6s15	11,1	4,0	0,36	Sí	1,04	0,17	0,17	Sí	---	---	---
200	2cø6s15	11,1	3,6	0,32	Sí	1,04	0,17	0,17	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

VIGA 34

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
322	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,94	0,52	1	Sí
644	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,83	0,49	1	Sí
322	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
644	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,57	0,69	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	2,4	0,21	Sí	1,04	0,60	0,58	Sí	---	---	---
322	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,60	0,58	Sí	---	---	---
644	2cø6s15	11,1	2,6	0,23	Sí	1,04	0,60	0,58	Sí	---	---	---

VIGA 53

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,05	0,01	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,50	0,14	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,96	0,26	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,38	0,10	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	0,02	0,01	3,71	0,00	0,00	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	1,2	0,10	Sí	1,04	0,97	0,94	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,8	0,07	Sí	1,04	0,97	0,94	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,4	0,03	Sí	1,04	0,97	0,94	Sí	---	---	---

VIGA 55

Sección:

HOR40x30

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,03	0,28	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,96	0,26	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,56	0,15	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	0,02	0,01	3,71	0,00	0,00	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	0,02	0,01	3,71	0,00	0,00	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,10	0,03	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,83	0,80	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,4	0,04	Sí	1,04	0,83	0,80	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,7	0,06	Sí	1,04	0,83	0,80	Sí	---	---	---

VIGA 57

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,62	0,17	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,12	0,30	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,32	0,35	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,7	0,06	Sí	1,04	0,54	0,52	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,54	0,52	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,3	0,03	Sí	1,04	0,54	0,52	Sí	---	---	---

VIGA 59

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
-------------------------------	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,37	0,37	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,00	0,27	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,35	0,09	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	0,02	0,01	3,71	0,01	0,00	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,40	0,11	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,35	0,34	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,7	0,06	Sí	1,04	0,35	0,34	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,35	0,34	Sí	---	---	---

VIGA 62

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,40	0,11	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,91	0,24	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,13	0,31	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,30	0,08	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,10	0,03	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,09	0,02	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,8	0,07	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---

VIGA 71

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,19	0,32	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,84	0,23	1	Sí

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,23	0,06	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,06	0,02	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,13	0,03	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,41	0,11	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,15	0,14	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,6	0,06	Sí	1,04	0,15	0,14	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,15	0,14	Sí	---	---	---

VIGA 72

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,28	0,08	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,81	0,22	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,05	0,28	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,44	0,12	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,13	0,03	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,7	0,07	Sí	1,04	0,33	0,32	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,5	0,05	Sí	1,04	0,33	0,32	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,33	0,32	Sí	---	---	---

VIGA 73

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,14	0,31	1	Sí
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,82	0,22	1	Sí
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,20	0,05	1	Sí

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
78	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,15	0,04	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,26	0,25	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,6	0,06	Sí	1,04	0,26	0,25	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,26	0,25	Sí	---	---	---

VIGA 74

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,30	0,08	1	Sí	
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,21	0,06	1	Sí	
156	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí	
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,33	0,09	1	Sí	
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,73	0,20	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,46	0,45	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,46	0,45	Sí	---	---	---
156	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,46	0,45	Sí	---	---	---

VIGA 75

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple	
156	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,09	0,03	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,11	0,03	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple	
156	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,56	0,69	1	Sí	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple	
78	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,42	0,38	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,74	0,20	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
156	2cø6s15	11,1	1,7	0,15	Sí	1,04	0,75	0,72	Sí	---	---	---
78	2cø6s15	11,1	1,5	0,13	Sí	1,04	0,75	0,72	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	1,1	0,10	Sí	1,04	0,75	0,72	Sí	---	---	---

VIGA 86

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,42	0,38	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,08	0,29	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,77	0,21	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	1,4	0,13	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	1,4	0,13	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	1,3	0,12	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---

VIGA 88

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,77	0,21	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,55	0,15	1	Sí	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,35	0,10	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	1,1	0,10	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	1,0	0,09	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	0,8	0,08	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---

VIGA 90

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,47	0,13	1	Sí
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,64	0,17	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,35	0,10	1	Sí
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,29	0,08	1	Sí
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,28	0,08	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cumple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cumple	Y	Z	Cumple
0	2cø6s15	11,1	0,7	0,06	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,6	0,05	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---

VIGA 92

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,64	0,17	1	Sí
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,78	0,21	1	Sí
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,87	0,23	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom	Cumple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,28	0,08	1	Sí
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,30	0,08	1	Sí
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,33	0,09	1	Sí

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,4	0,03	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,3	0,03	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,37	0,36	Sí	---	---	---

VIGA 94

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,87	0,23	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,93	0,25	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,95	0,26	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,33	0,09	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,37	0,10	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,46	0,12	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,38	0,36	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,4	0,03	Sí	1,04	0,38	0,36	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	0,4	0,03	Sí	1,04	0,38	0,36	Sí	---	---	---

VIGA 96

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,95	0,26	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,93	0,25	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,87	0,23	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,46	0,12	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,54	0,14	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,63	0,17	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
--------	--	------------------------	--	--	--	-----------------------	--	--	--	----------------------------------	--	--

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cum ple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,03	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,4	0,04	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	0,5	0,05	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---

VIGA 98

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,87	0,23	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,78	0,21	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,64	0,17	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,63	0,17	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,74	0,20	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,88	0,24	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cum ple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,6	0,05	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	0,8	0,07	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---

VIGA 100

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ (T·m)	M_{Ed}^+ / M_{Rd}^+	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,64	0,17	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,47	0,13	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		$A_{s,real}$ (cm ²)	$A_{s,res}$ (cm ²)	$A_{s,nece}$ (cm ²)	$A_{s,nece} / A_{s,res}$	M_{Rd}^- (T·m)	M_{Ed}^- (T·m)	M_{Ed}^- / M_{Rd}^-	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,88	0,24	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,00	0,27	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,15	0,31	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V_{Rd} (T)	V_{Ed} (T)	V_{Ed} / V_{Rd}	Cum ple	T_{Rd} (T·m)	T_{Ed} (T·m)	T_{Ed} / T_{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,7	0,07	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	1,0	0,09	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---

VIGA 102

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,15	0,31	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,31	0,35	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,51	0,41	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	1,1	0,09	Sí	1,04	0,39	0,37	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	1,2	0,11	Sí	1,04	0,39	0,37	Sí	---	---	---
50	2cø6s15	11,1	1,3	0,12	Sí	1,04	0,39	0,37	Sí	---	---	---

VIGA 104

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,51	0,41	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,81	0,49	1	Sí	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,20	0,59	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	1,4	0,13	Sí	1,04	0,39	0,38	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	1,4	0,13	Sí	1,04	0,39	0,38	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	1,4	0,13	Sí	1,04	0,39	0,38	Sí	---	---	---

VIGA 106

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,07	0,29	1	Sí
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,75	0,47	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,78	0,48	1	Sí
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,18	0,05	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	1,3	0,12	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---

VIGA 110

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,70	0,19	1	Sí
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,26	0,34	1	Sí
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,08	0,29	1	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	1,1	0,10	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	1,2	0,10	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---

VIGA 112

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,75	0,47	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,87	0,24	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,73	0,20	1	Sí	
500	3ø12+1ø12	4,52	4,52	4,43	0,98	4,88	4,56	0,94	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,4	0,03	Sí	1,04	0,39	0,38	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	1,1	0,09	Sí	1,04	0,39	0,38	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,5	2,0	0,17	Sí	1,04	0,39	0,38	Sí	---	---	---

VIGA 114

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12+2ø12	5,65	5,65	5,69	1,01	6,01	6,04	1,01	2	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,42	0,11	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	1,90	0,56	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12+2ø12	5,65	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
300	3ø12+4ø12	7,92	7,92	7,38	0,93	8,15	7,66	0,94	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,9	3,4	0,29	Sí	1,04	0,68	0,66	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	4,6	0,41	Sí	1,04	0,68	0,66	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
300	2cø6s15	12,4	5,4	0,43	Sí	1,04	0,68	0,66	Sí	---	---	---

VIGA 928

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple
1300	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí
650	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple
1300	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí
650	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
1300	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
650	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 929

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple
500	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí
250	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí

Armadura superior (negativos)										
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple
500	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí
250	2ø12	2,26	2,26	3,43	1,52	3,00	0,03	0,01	1	No
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
250	1cø6s15	7,7	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 930

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
400	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	
400	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 931

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
250	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
500	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí	
250	2ø12	2,26	2,26	3,43	1,52	3,00	0,03	0,01	1	No	
500	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
250	1cø6s15	7,7	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
500	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 932

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
250	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
500	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí	
250	2ø12	2,26	2,26	3,43	1,52	3,00	0,03	0,01	1	No	
500	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,03	0,01	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	1cø6s15	7,7	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
500	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 933

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
400	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
800	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	
400	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	
800	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
400	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
800	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 934

Sección:

HOR35x35

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
400	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	
800	2ø12	2,26	2,26	0,00	0,00	3,00	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	
400	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	
800	2ø12+1ø12	3,39	3,39	3,43	1,01	4,44	0,02	0,01	2	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---
800	1cø6s15	8,2	0,2	0,02	Sí	1,06	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 935

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,54	0,41	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,23	0,33	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,72	0,19	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,83	0,22	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	2cø6s15	11,1	5,1	0,46	Sí	1,04	0,93	0,90	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
400	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,23	0,22	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	4,2	0,38	Sí	1,04	1,25	1,21	No	---	---	---

VIGA 936

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom	Cum ple	
300	3ø25+1ø25	4,91	4,91	3,36	0,68	5,12	2,28	0,44	1	Sí	
150	3ø25+1ø25	4,91	4,91	3,36	0,68	5,12	0,11	0,02	1	Sí	
0	3ø25+1ø25	4,91	4,91	1,12	0,23	5,12	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom	Cum ple	
300	3ø25+1ø25	4,91	4,91	0,00	0,00	5,12	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø25+1ø25	4,91	4,91	3,36	0,68	5,12	0,10	0,02	1	Sí	
0	3ø25+1ø25	4,91	4,91	3,36	0,68	5,12	1,62	0,32	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
300	2cø6s15	13,4	1,0	0,07	Sí	0,95	0,13	0,14	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	13,4	1,6	0,12	Sí	0,95	0,22	0,23	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	13,4	1,7	0,13	Sí	0,95	0,68	0,72	Sí	---	---	---

VIGA 937

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,16	0,04	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,73	0,20	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,25	0,07	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,8	0,07	Sí	1,04	0,77	0,74	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
100	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,73	0,70	Sí	---	---	---
200	2cø6s15	11,1	0,7	0,07	Sí	1,04	0,73	0,70	Sí	---	---	---

VIGA 938

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,13	0,57	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,29	0,08	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,86	0,77	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,09	0,09	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	1,0	0,09	Sí	1,04	0,28	0,27	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	1,5	0,13	Sí	1,04	0,11	0,11	Sí	---	---	---

VIGA 939

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,02	0,54	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,21	0,06	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,15	0,04	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,11	0,03	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
300	2cø6s15	11,1	5,2	0,46	Sí	1,04	0,61	0,59	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
150	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,11	0,10	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---

VIGA 940

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,44	0,39	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	2,39	0,64	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,83	0,22	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,19	0,05	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,06	0,02	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	4,5	0,41	Sí	1,04	0,82	0,79	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,5	0,04	Sí	1,04	0,66	0,64	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	7,9	0,71	Sí	1,04	0,59	0,57	Sí	---	---	---

VIGA 941

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,76	0,47	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,66	0,18	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,62	0,17	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,58	0,16	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	2cø6s15	11,1	2,3	0,20	Sí	1,04	0,38	0,37	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
400	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,12	0,11	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	2,5	0,22	Sí	1,04	0,84	0,81	Sí	---	---	---

VIGA 942

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,10	0,03	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
1000	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,25	0,07	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
1000	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,71	0,69	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,22	0,21	Sí	---	---	---
1000	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,23	0,22	Sí	---	---	---

VIGA 943

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,06	0,02	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,11	0,03	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,27	0,07	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,6	0,05	Sí	1,04	0,58	0,56	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,3	0,03	Sí	1,04	0,31	0,30	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,9	0,08	Sí	1,04	0,93	0,89	Sí	---	---	---

VIGA 944

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,61	0,43	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,04	0,28	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,08	0,29	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,06	0,02	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,60	0,43	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	4,8	0,44	Sí	1,04	0,49	0,47	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	3,5	0,31	Sí	1,04	0,84	0,81	Sí	---	---	---

VIGA 945

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 946

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 947

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,07	0,06	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 948

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 949

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
600	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 950

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 951

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 952

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---

VIGA 953

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,07	0,07	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 954

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
600	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 955

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,05	0,04	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 956

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 957

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 958

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,11	0,10	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 959

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 960

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,07	0,07	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 961

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
217	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
433	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
217	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
433	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
217	2cø6s15	11,1	0,1	0,00	Sí	1,04	0,16	0,16	Sí	---	---	---
433	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,09	0,09	Sí	---	---	---

VIGA 962

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,12	0,11	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 963

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,07	0,06	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---

VIGA 964

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,23	0,22	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,07	0,07	Sí	---	---	---

VIGA 965

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
135	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
269	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
135	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
269	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
135	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
269	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---

VIGA 966

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
109	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
219	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
109	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
219	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,16	0,16	Sí	---	---	---
109	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---
219	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 967

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
109	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
219	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
109	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
219	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,12	0,12	Sí	---	---	---
109	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
219	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,06	0,05	Sí	---	---	---

VIGA 968

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
110	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
220	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
110	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
220	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
110	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
220	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 969

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
97	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
194	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
97	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
194	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
97	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
194	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,08	0,08	Sí	---	---	---

VIGA 970

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
97	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
194	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
97	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
194	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---
97	2cø6s15	11,1	0,1	0,00	Sí	1,04	0,09	0,08	Sí	---	---	---
194	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 971

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
79	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
159	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
79	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
159	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,03	0,02	Sí	---	---	---
79	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,11	0,11	Sí	---	---	---
159	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,09	0,09	Sí	---	---	---

VIGA 972

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
83	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
167	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
83	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
167	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
83	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
167	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 973

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 974

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,08	0,08	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 975

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 976

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,13	0,13	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,40	0,39	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 977

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,24	0,23	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,06	0,05	Sí	---	---	---

VIGA 978

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,15	0,15	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 979

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 980

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
600	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
600	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
600	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,20	0,20	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 981

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,07	0,07	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 982

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---

VIGA 983

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,07	0,02	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,42	0,40	Sí	---	---	---

VIGA 984

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,06	0,02	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,27	0,26	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 985

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
322	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
644	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,08	0,02	1	Sí	
322	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
644	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,35	0,34	Sí	---	---	---
322	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,27	0,26	Sí	---	---	---
644	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 986

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
300	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,24	0,23	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,32	0,31	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 987

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,05	0,01	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,35	0,34	Sí	---	---	---
100	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---
200	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,10	0,10	Sí	---	---	---

VIGA 988

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,05	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,09	0,08	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,18	0,17	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,22	0,21	Sí	---	---	---

VIGA 989

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,42	0,40	Sí	---	---	---
100	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,27	0,26	Sí	---	---	---
200	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 990

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 991

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 992

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 993

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,05	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
600	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 994

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 995

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 996

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,08	0,07	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 997

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 998

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---

VIGA 999

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12+4ø12	7,92	7,92	0,00	0,00	8,15	0,00	0,00	2	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
600	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
600	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1000

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
800	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
800	2cø6s15	11,1	0,2	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1001

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1002

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1003

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	3ø12+1ø12	4,52	4,52	0,00	0,00	4,88	0,00	0,00	2	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1004

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,3	0,03	Sí	1,04	0,58	0,56	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1005

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---

VIGA 1006

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---

VIGA 1007

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---

VIGA 1008

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---

VIGA 1009

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---

VIGA 1010

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---

VIGA 1011

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---

VIGA 1012

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,17	0,16	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,17	0,16	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,17	0,16	Sí	---	---	---

VIGA 1013

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
50	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
25	3ø12	3,39	3,39	0,01	0,00	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,07	0,02	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
50	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
25	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,67	0,65	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,3	0,03	Sí	1,04	0,67	0,65	Sí	---	---	---

VIGA 1014

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1015

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1016

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
500	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,04	0,04	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1017

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
600	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
600	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,05	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
600	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,13	0,13	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1018

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
800	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
400	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
0	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
800	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,09	0,09	Sí	---	---	---
400	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
0	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

VIGA 1019

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,06	0,06	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,05	0,05	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,01	0,01	Sí	---	---	---

VIGA 1020

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---

VIGA 1021

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	2,15	0,63	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	1,39	0,37	1	Sí	
500	3ø12+2ø12	5,65	5,65	3,36	0,59	6,01	1,69	0,28	2	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
250	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
500	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,02	0,02	Sí	---	---	---
250	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,03	0,03	Sí	---	---	---
500	2cø6s15	11,9	0,2	0,02	Sí	1,04	0,24	0,23	Sí	---	---	---

VIGA 1022

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,42	0,41	Sí	---	---	---
100	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,19	0,18	Sí	---	---	---
200	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,19	0,18	Sí	---	---	---

VIGA 1023

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
150	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
300	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,04	0,01	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,07	0,07	Sí	---	---	---
150	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,10	0,09	Sí	---	---	---
300	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,23	0,23	Sí	---	---	---

VIGA 1024

Sección:

HOR40x30

Esfuerzos normales

Armadura inferior (positivos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ (T·m)	M _{Ed} ⁺ / M _{Rd} ⁺	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,03	0,01	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,01	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	1,12	0,33	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Armadura superior (negativos)											
x (cm)		A _{s,real} (cm ²)	A _{s,res} (cm ²)	A _{s,nece} (cm ²)	A _{s,nece} / A _{s,res}	M _{Rd} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ (T·m)	M _{Ed} ⁻ / M _{Rd} ⁻	Dom .	Cum ple	
0	3ø12	3,39	3,39	3,36	0,99	3,71	0,02	0,00	1	Sí	
100	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	
200	3ø12	3,39	3,39	0,00	0,00	3,71	0,00	0,00	1	Sí	

Esfuerzos tangenciales

x (cm)		Resistencia a cortante				Resistencia a torsión				Resistencia a cortante + torsión		
		V _{Rd} (T)	V _{Ed} (T)	V _{Ed} / V _{Rd}	Cum ple	T _{Rd} (T·m)	T _{Ed} (T·m)	T _{Ed} / T _{Rd}	Cum ple	Y	Z	Cum ple
0	2cø6s15	11,1	0,2	0,02	Sí	1,04	0,24	0,23	Sí	---	---	---
100	2cø6s15	11,1	0,0	0,00	Sí	1,04	0,29	0,28	Sí	---	---	---
200	2cø6s15	11,1	0,1	0,01	Sí	1,04	0,00	0,00	Sí	---	---	---

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

2. PILARES

PILAR 2

Nudos

1 [800;0;0]

27 [800;300;0]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	98,10	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	65,706	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	66,975	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	6,206	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	6,326	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	3,917	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	3,993	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	18		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	59,852		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	81,610		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	6,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	9,4	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	6,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	9,4	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	41,82	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	4,573	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,936	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	45,11	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	4,933	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,936	T	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

PILAR 5

Nudos
 Sección

2 [1400;0;0]
 HOR 30x30

28 [1400;300;0]

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4Ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	91,15	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N _{Ed}	58,607	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N _{Rd}	64,300	T	
Momento flector de cálculo	M _{z,Ed}	6,368	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{z,Rd}	6,986	T·m	
Momento flector de cálculo	M _{y,Ed}	1,172	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{y,Rd}	1,286	T·m	
Armadura longitudinal	A _s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ _{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	30		
Esbeltez	λ _y (B)	21,545		
Esbeltez	λ _z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	λ _{lim,y} (B)	74,985		
Esbeltez Límite	λ _{lim,z} (H)	87,907		
Factor de l.de pandeo	β _y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β _z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	L _{k,y} (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	L _{k,z} (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,y} (B)	0,5	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,z} (H)	10,9	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,z} (H)	10,9	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cØ8s15

1cØ8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	V _{y,Ed} / V _{y,Rd}	35,87	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{y,Ed}	3,949	T	
Cortante resistente	V _{y,Rd}	11,007	T	
Resistencia a cortante	V _{z,Ed} / V _{z,Rd}	5,42	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{z,Ed}	0,596	T	
Cortante resistente	V _{z,Rd}	11,007	T	

PILAR 8

Nudos

3 [1900;0;0]

29 [1900;300;0]

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Sección
Armadura longitudinal

HOR 30x30

Armado (4,52 cm²)
Pésima (flexión)

Esq: 4ø12

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	33,21	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N _{Ed}	28,892	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N _{Rd}	86,998	T	
Momento flector de cálculo	M _{z,Ed}	0,578	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{z,Rd}	1,740	T·m	
Momento flector de cálculo	M _{y,Ed}	2,125	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{y,Rd}	6,397	T·m	
Armadura longitudinal	A _s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ _{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	1		
Esbeltez	λ _y (B)	21,545		
Esbeltez	λ _z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	λ _{lim,y} (B)	79,240		
Esbeltez Límite	λ _{lim,z} (H)	96,635		
Factor de l.de pandeo	β _y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β _z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	L _{k,y} (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	L _{k,z} (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,y} (B)	7,4	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,z} (H)	0,3	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,z} (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,z} (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,y} (B)	7,4	cm	
Excentricidad total	e _{2,z} (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	V _{y,Ed} / V _{y,Rd}	0,56	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{y,Ed}	0,053	T	
Cortante resistente	V _{y,Rd}	9,496	T	
Resistencia a cortante	V _{z,Ed} / V _{z,Rd}	14,92	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{z,Ed}	1,416	T	
Cortante resistente	V _{z,Rd}	9,496	T	

PILAR 11

Nudos
 Sección

4 [2400;0;0]
 HOR 30x30

30 [2400;300;0]

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	20,61	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N _{Ed}	27,828	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N _{Rd}	135,029	T	
Momento flector de cálculo	M _{z,Ed}	0,557	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{z,Rd}	2,701	T·m	
Momento flector de cálculo	M _{y,Ed}	0,557	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{y,Rd}	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A _s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ _{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	λ _y (B)	21,545		
Esbeltez	λ _z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	λ _{lim,y} (B)	98,467		
Esbeltez Límite	λ _{lim,z} (H)	98,467		
Factor de l.de pandeo	β _y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β _z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	L _{k,y} (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	L _{k,z} (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,z} (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,z} (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,z} (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	V _{y,Ed} / V _{y,Rd}	0,28	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{y,Ed}	0,027	T	
Cortante resistente	V _{y,Rd}	9,409	T	
Resistencia a cortante	V _{z,Ed} / V _{z,Rd}	7,53	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{z,Ed}	0,708	T	
Cortante resistente	V _{z,Rd}	9,409	T	

PILAR 13

Nudos

5 [2694;0;95]

32 [2694;300;95]

Sección

CIR 25

Armadura longitudinal

Armado (6,79 cm²)

6ø12

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	4,98	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	0,393	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	7,899	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,133	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,668	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	0,008	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	0,158	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	6,79	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,38	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	57		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	25,323		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	25,110		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,528		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,523		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	158,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	156,9	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	33,8	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	33,8	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	7,422	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	7,421	T	

PILAR 15

Nudos

6 [2876;0;345]

34 [2876;300;345]

Sección

CIR 25

Armadura longitudinal

Armado (6,79 cm²)

6ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
--------------	----------	-------	----------	--------

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	4,51	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	0,694	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	15,400	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,133	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,945	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	0,014	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	0,308	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	6,79	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,38	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	38		
Esbeltez	λ_y (B)	25,033		
Esbeltez	λ_z (H)	25,829		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,522		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,538		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	156,5	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	161,4	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	19,1	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	19,1	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	7,419	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	7,419	T	

PILAR 16

Nudos

7 [800;0;500]

35 [800;300;500]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (19,63 cm²)

Esq: 4ø25

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	98,23	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	138,574	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	141,072	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	6,617	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	6,736	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	4,586	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	4,669	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	19,63	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	2,18	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	18		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	61,469		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	62,051		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	3,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	4,8	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	3,3	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	4,8	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	45,55	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	4,908	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,775	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	28,69	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	3,091	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,775	T	

PILAR 18

Nudos

8 [1400;0;500]

36 [1400;300;500]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	89,91	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	121,409	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	135,029	T	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	2,428	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,701	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	2,428	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	21,545		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	47,141		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	47,141		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,622		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	11,007	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	11,007	T	

PILAR 20

Nudos

9 [1900;0;500]

37 [1900;300;500]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	63,73	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	86,060	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	135,029	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	1,721	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,701	T·m	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,721	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	21,545		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	55,992		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	55,992		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,622		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cØ8s15

1cØ8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,822	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,822	T	

PILAR 23

Nudos

11 [2876;0;655]

40 [2876;300;655]

Sección

CIR 25

Armadura longitudinal

Armado (6,79 cm²)

6Ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	4,50	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	0,701	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	15,575	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,133	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,949	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	0,014	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	0,311	T·m	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Armadura longitudinal	A_s	6,79	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,38	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	38		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	25,033		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	25,829		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,522		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,538		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	156,5	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	161,4	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	18,9	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	18,9	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	7,419	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	7,419	T	

PILAR 26

Nudos

13 [2694;0;905]

42 [2694;300;905]

Sección

CIR 25

Armadura longitudinal

Armado (6,79 cm²)

6ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	5,85	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	0,008	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	0,136	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,000	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	0,003	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	0,133	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,272	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	6,79	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,38	%	Sí

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	55		
Esbeltez	λ_y (B)	25,323		
Esbeltez	λ_z (H)	25,110		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	35,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	35,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,528		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,523		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	158,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	156,9	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	1669,4	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	1669,4	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cØ8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	7,428	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	1,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,089	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	7,428	T	

PILAR 27

Nudos

14 [800;0;1000]

44 [800;300;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (25,13 cm²)

Esq: 4Ø20

B/H: 2x1Ø20 / 2x1Ø20

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	99,47	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	101,927	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	102,474	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	6,651	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	6,686	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	7,663	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	7,704	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	25,13	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	2,79	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Combinación	Combinación	36		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	63,709		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	69,591		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	7,5	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	6,5	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	7,5	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	6,5	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø6s15

1cø6s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	42,45	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	4,612	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,864	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	40,97	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	4,451	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,864	T	

PILAR 29

Nudos

15 [1400;0;1000]

45 [1400;300;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	95,31	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	140,003	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	146,898	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	2,800	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,938	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	2,800	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,938	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	43,899		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	43,899		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø6s15

1cø6s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,936	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,936	T	

PILAR 31

Nudos

16 [1900;0;1000]

46 [1900;300;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	94,45	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	127,541	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	135,029	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	2,551	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,701	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	2,551	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	45,994		

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	45,994		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø6s15

1cø6s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	11,007	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	0,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,000	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	11,007	T	

PILAR 33

Nudos

17 [2400;0;1000]

47 [2400;300;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	53,48	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	72,214	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	135,029	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	1,444	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,701	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,444	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	61,125		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	61,125		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø6s15

1cø6s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	15,80	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	1,558	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,861	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	0,59	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,058	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,861	T	

PILAR 35

Nudos

18 [0;0;1800]

48 [0;300;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (19,63 cm²)

Esq: 4ø25

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	85,79	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	46,916	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	54,685	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	10,374	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	12,092	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	2,147	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,503	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	19,63	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	2,18	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	18		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	81,319		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	89,303		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	4,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	22,1	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	4,6	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	22,1	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	63,89	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	6,884	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,775	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	10,19	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	1,098	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,775	T	

PILAR 36

Nudos

19 [800;0;1800]

49 [800;300;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (32,17 cm²)

Esq: 4ø16

B/H: 2x3ø16 / 2x3ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	92,71	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	64,129	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	69,168	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	14,092	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	15,200	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,283	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	1,383	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	32,17	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	3,57	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	36		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	61,404		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	80,178		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,6	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	22,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	22,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

2cø8s15

2cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	51,68	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	8,409	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	16,272	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	29,85	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	4,871	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	16,319	T	

PILAR 39

Nudos

20 [1400;0;1800]

50 [1400;300;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	33,06	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	44,645	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	135,029	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,893	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,701	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	0,893	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	77,739		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	77,739		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,00	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,096	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,558	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	12,16	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	1,162	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,558	T	

PILAR 41

Nudos

21 [1900;0;1800]

51 [1900;300;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	55,22	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	74,560	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	135,029	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	1,491	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,701	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,491	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	2,701	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	23		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	60,155		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	60,155		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	0,53	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,053	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,022	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	14,13	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	1,416	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,022	T	

PILAR 42

Nudos

22 [2400;0;1800]

52 [2400;300;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	32,90	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	30,808	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	93,635	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	1,700	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	5,166	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,015	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	3,086	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	4		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	84,902		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	79,028		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	3,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	5,5	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	3,3	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	5,5	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	11,90	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	1,133	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,523	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	7,43	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,708	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,528	T	

PILAR 44

Nudos

23 [1078;0;1837]

53 [1078;300;1837]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	25,28	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	7,835	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	30,995	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,157	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	0,620	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,423	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	5,628	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	40		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	35,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	35,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	18,2	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	1,6	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	18,2	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	2,0	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,09	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,102	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,334	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	10,18	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,948	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,320	T	

PILAR 46

Nudos

24 [800;0;2100]

54 [800;300;2100]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	54,38	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	3,541	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	6,513	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,247	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	0,454	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,716	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	3,156	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	38		
Esbeltez	λ_y (B)	21,545		
Esbeltez	λ_z (H)	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,622		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	48,5	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	7,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	48,5	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	7,0	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	1,90	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,175	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,254	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	12,35	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	1,144	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,261	T	

PILAR 48

Nudos

25 [483;0;2395]

55 [483;300;2395]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	33,44	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	10,069	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	30,109	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	0,393	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	1,175	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,812	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	5,418	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	38		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	21,545		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,622		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	18,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	3,9	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	18,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	3,9	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	2,80	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	0,262	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,354	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	12,91	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	1,208	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,354	T	

PILAR 49

Nudos

26 [0;0;2444]

56 [0;300;2444]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	84,02	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	8,467	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	10,077	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	2,001	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	2,381	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	4,116	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	4,900	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	22		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	21,545		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	21,545		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,622		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,622		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	186,6	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	186,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	48,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	23,6	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	48,6	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	23,6	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	13,92	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	1,353	T	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,722	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	27,80	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	2,703	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,723	T	

PILAR 50

Nudos

27 [800;300;0]

58 [800;600;0]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (16,08 cm²)

Esq: 4ø16

B/H: 2x1ø16 / 2x1ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	96,75	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	38,322	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	39,609	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	7,563	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	7,817	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	4,086	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	4,223	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	16,08	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,79	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	17		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	99,931		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	10,7	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	19,7	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	10,7	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	19,7	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	49,52	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	5,071	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,240	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	44,98	%	Sí

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	4,607	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,241	T	

PILAR 51

Nudos

28 [1400;300;0]

59 [1400;600;0]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	91,91	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	32,281	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	35,121	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	5,088	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	5,536	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	3,672	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	3,995	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	27		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	11,4	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	15,8	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	11,4	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	15,8	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	34,04	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	3,385	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,944	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	30,02	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	2,991	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,962	T	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

PILAR 52

Nudos
 Sección

29 [1900;300;0]
 HOR 30x30

60 [1900;600;0]

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	91,08	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N _{Ed}	13,712	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N _{Rd}	15,055	T	
Momento flector de cálculo	M _{z,Ed}	4,733	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{z,Rd}	5,197	T·m	
Momento flector de cálculo	M _{y,Ed}	2,436	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{y,Rd}	2,675	T·m	
Armadura longitudinal	A _s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ _{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	27		
Esbeltez	λ _y (B)	26,943		
Esbeltez	λ _z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	λ _{lim,y} (B)	100,000		
Esbeltez Límite	λ _{lim,z} (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β _y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β _z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	L _{k,y} (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	L _{k,z} (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,y} (B)	17,8	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,z} (H)	34,5	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,y} (B)	17,8	cm	
Excentricidad total	e _{2,z} (H)	34,5	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	V _{y,Ed} / V _{y,Rd}	29,87	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{y,Ed}	2,913	T	
Cortante resistente	V _{y,Rd}	9,753	T	
Resistencia a cortante	V _{z,Ed} / V _{z,Rd}	30,59	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{z,Ed}	2,988	T	
Cortante resistente	V _{z,Rd}	9,767	T	

PILAR 54

Nudos

30 [2400;300;0]

70 [2400;600;0]

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Sección
Armadura longitudinal

HOR 30x30

Armado (16,08 cm²)
Pésima (flexión)

Esq: 4ø16

B/H: 2x1ø16 / 2x1ø16

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	93,43	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N _{Ed}	5,607	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N _{Rd}	6,001	T	
Momento flector de cálculo	M _{z,Ed}	3,467	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{z,Rd}	3,711	T·m	
Momento flector de cálculo	M _{y,Ed}	6,366	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{y,Rd}	6,814	T·m	
Armadura longitudinal	A _s	16,08	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,79	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ _{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	36		
Esbeltez	λ _y (B)	24,538		
Esbeltez	λ _z (H)	22,941		
Esbeltez Límite	λ _{lim,y} (B)	100,000		
Esbeltez Límite	λ _{lim,z} (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β _y (B)	0,708		
Factor de l.de pandeo	β _z (H)	0,662		
Longitud de pandeo	L _{k,y} (B)	212,5	cm	
Longitud de pandeo	L _{k,z} (H)	198,7	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,y} (B)	113,5	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,z} (H)	61,8	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,z} (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,z} (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,y} (B)	113,5	cm	
Excentricidad total	e _{2,z} (H)	61,8	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	V _{y,Ed} / V _{y,Rd}	28,99	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{y,Ed}	2,935	T	
Cortante resistente	V _{y,Rd}	10,127	T	
Resistencia a cortante	V _{z,Ed} / V _{z,Rd}	33,61	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{z,Ed}	3,405	T	
Cortante resistente	V _{z,Rd}	10,132	T	

PILAR 63

Nudos
 Sección

35 [800;300;500]
 HOR 30x30

71 [800;600;500]

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	98,09	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N _{Ed}	87,786	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N _{Rd}	89,494	T	
Momento flector de cálculo	M _{z,Ed}	7,380	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{z,Rd}	7,524	T·m	
Momento flector de cálculo	M _{y,Ed}	1,756	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	M _{y,Rd}	1,790	T·m	
Armadura longitudinal	A _s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ _{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	25		
Esbeltez	λ _y (B)	26,943		
Esbeltez	λ _z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	λ _{lim,y} (B)	60,236		
Esbeltez Límite	λ _{lim,z} (H)	76,071		
Factor de l.de pandeo	β _y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β _z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	L _{k,y} (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	L _{k,z} (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,y} (B)	0,4	cm	
Excentricidad elástica	e _{e,z} (H)	8,4	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	e _{i,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	e _{1,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,y} (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	e _{2,z} (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,y} (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	e _{2,z} (H)	8,4	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	V _{y,Ed} / V _{y,Rd}	44,34	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{y,Ed}	4,848	T	
Cortante resistente	V _{y,Rd}	10,936	T	
Resistencia a cortante	V _{z,Ed} / V _{z,Rd}	4,74	%	Sí
Cortante de cálculo	V _{z,Ed}	0,518	T	
Cortante resistente	V _{z,Rd}	10,936	T	

PILAR 64

Nudos

36 [1400;300;500]

72 [1400;600;500]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	86,24	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	69,687	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	80,809	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	5,647	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	6,548	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	1,394	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	1,616	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	27		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	73,731		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	84,971		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	1,1	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	8,1	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	8,1	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	33,48	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	3,685	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	11,007	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	9,05	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	0,997	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	11,007	T	

PILAR 65

Nudos

37 [1900;300;500]

73 [1900;600;500]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
--------------	----------	-------	----------	--------

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	68,31	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	21,014	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	30,762	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	3,721	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	5,446	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	0,851	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	1,246	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	16		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	4,0	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	17,7	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	4,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	17,7	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	21,67	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	2,067	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,539	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	13,56	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	1,297	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,562	T	

PILAR 76

Nudos

44 [800;300;1000]

76 [800;600;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	87,29	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	27,655	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	31,682	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	3,646	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	4,177	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	3,005	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	3,442	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	22		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	52,302		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	10,9	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	13,2	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	10,9	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	13,2	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	31,87	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	3,081	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	9,669	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	27,61	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	2,661	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	9,635	T	

PILAR 77

Nudos

45 [1400;300;1000]

77 [1400;600;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (4,52 cm²)

Esq: 4ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	83,74	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	56,666	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	67,672	T	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	4,710	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	5,625	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	2,612	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	3,119	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	4,52	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,50	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	27		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	81,586		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	82,103		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	4,6	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	8,3	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	4,6	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	8,3	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	28,27	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	3,112	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	11,007	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	20,54	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	2,260	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	11,007	T	

PILAR 78

Nudos

46 [1900;300;1000]

78 [1900;600;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (8,04 cm²)

Esq: 4ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	89,48	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	56,245	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	62,856	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	3,426	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	3,829	T·m	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	5,866	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	6,555	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	8,04	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	0,89	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	36		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	89,267		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	88,313		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	10,4	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	6,1	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	10,4	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	6,1	cm	

Armadura Transversal

Armado

1c08s15

1c08s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	24,11	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	2,637	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,936	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	33,02	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	3,611	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,936	T	

PILAR 79

Nudos

47 [2400;300;1000]

88 [2400;600;1000]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (16,08 cm²)

Esq: 4016

B/H: 2x1016 / 2x1016

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	96,94	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	23,106	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	23,837	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	5,822	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	6,006	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	5,647	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	5,826	T·m	

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Armadura longitudinal	A_s	16,08	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	1,79	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	21		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	24,4	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	25,2	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	24,4	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	25,2	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cØ8s15

1cØ8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	53,93	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	5,459	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,122	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	32,14	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	3,252	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,120	T	

PILAR 80

Nudos

50 [1400;300;1800]

89 [1400;600;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (18,10 cm²)

Esq: 4Ø12

B/H: 2x3Ø12 / 2x3Ø12

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	99,87	%	Sí
Posición	x	0,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	16,778	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	16,800	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	1,496	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	1,498	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	9,257	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	9,270	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	18,10	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	2,01	%	Sí

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	25		
Esbeltez	$\lambda_y (B)$	26,943		
Esbeltez	$\lambda_z (H)$	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y} (B)$	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z} (H)$	100,000		
Factor de l.de pandeo	$\beta_y (B)$	0,778		
Factor de l.de pandeo	$\beta_z (H)$	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y} (B)$	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z} (H)$	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y} (B)$	55,2	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z} (H)$	8,9	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y} (B)$	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y} (B)$	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z} (H)$	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y} (B)$	55,2	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z} (H)$	8,9	cm	

Armadura Transversal

Armado

2cø8s15

2cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	7,41	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	1,218	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	16,444	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	38,21	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	6,285	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	16,449	T	

PILAR 81

Nudos

51 [1900;300;1800]

90 [1900;600;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (19,63 cm²)

Esq: 4ø25

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	93,95	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	38,442	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	40,916	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	2,933	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	3,122	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	10,681	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	11,368	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	19,63	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	2,18	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Combinación	Combinación	28		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	27,8	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	7,6	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	27,8	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	7,6	cm	

Armadura Transversal

Armado

1cø8s15

1cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	24,20	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	2,516	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	10,397	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	68,75	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	7,150	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	10,401	T	

PILAR 82

Nudos

52 [2400;300;1800]

91 [2400;600;1800]

Sección

HOR 30x30

Armadura longitudinal

Armado (32,17 cm²)

Esq: 4ø16

B/H: 2x3ø16 / 2x3ø16

Pésima (flexión)

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Coefficiente de aprovechamiento	fact	90,36	%	Sí
Posición	x	300,0	cm	
Axil de cálculo a compresión	N_{Ed}	19,523	T	
Axil resistente de cálculo a compresión	N_{Rd}	21,606	T	
Momento flector de cálculo	$M_{z,Ed}$	5,641	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{z,Rd}$	6,243	T·m	
Momento flector de cálculo	$M_{y,Ed}$	9,916	T·m	
Momento flector resistente de cálculo	$M_{y,Rd}$	10,974	T·m	
Armadura longitudinal	A_s	32,17	cm ²	
Cuantía geométrica	ρ	3,57	%	Sí
Cuantía geométrica	ρ_{min}	0,40	%	
Orden	Orden	1		
Combinación	Combinación	28		
Esbeltez	λ_y (B)	26,943		

Peritaje Barras Hormigón y Mixtas
PROYECTO: Ejemplo TBA
ESTRUCTURA: Ejemplo TBA

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Esbeltez	λ_z (H)	26,943		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,y}$ (B)	100,000		
Esbeltez Límite	$\lambda_{lim,z}$ (H)	100,000		
Factor de l.de pandeo	β_y (B)	0,778		
Factor de l.de pandeo	β_z (H)	0,778		
Longitud de pandeo	$L_{k,y}$ (B)	233,3	cm	
Longitud de pandeo	$L_{k,z}$ (H)	233,3	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,y}$ (B)	50,8	cm	
Excentricidad elástica	$e_{e,z}$ (H)	28,9	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad mínima	$e_{i,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 1er. orden	$e_{1,z}$ (H)	2,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,y}$ (B)	0,0	cm	
Excentricidad de 2º orden	$e_{2,z}$ (H)	0,0	cm	
Excentricidad total	$e_{2,y}$ (B)	50,8	cm	
Excentricidad total	$e_{2,z}$ (H)	28,9	cm	

Armadura Transversal

Armado

2cø8s15

2cø8s15

Denominación	Notación	Valor	Unidades	Cumple
Resistencia a cortante	$V_{y,Ed} / V_{y,Rd}$	27,71	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{y,Ed}$	4,664	T	
Cortante resistente	$V_{y,Rd}$	16,831	T	
Resistencia a cortante	$V_{z,Ed} / V_{z,Rd}$	38,13	%	Sí
Cortante de cálculo	$V_{z,Ed}$	6,417	T	
Cortante resistente	$V_{z,Rd}$	16,827	T	