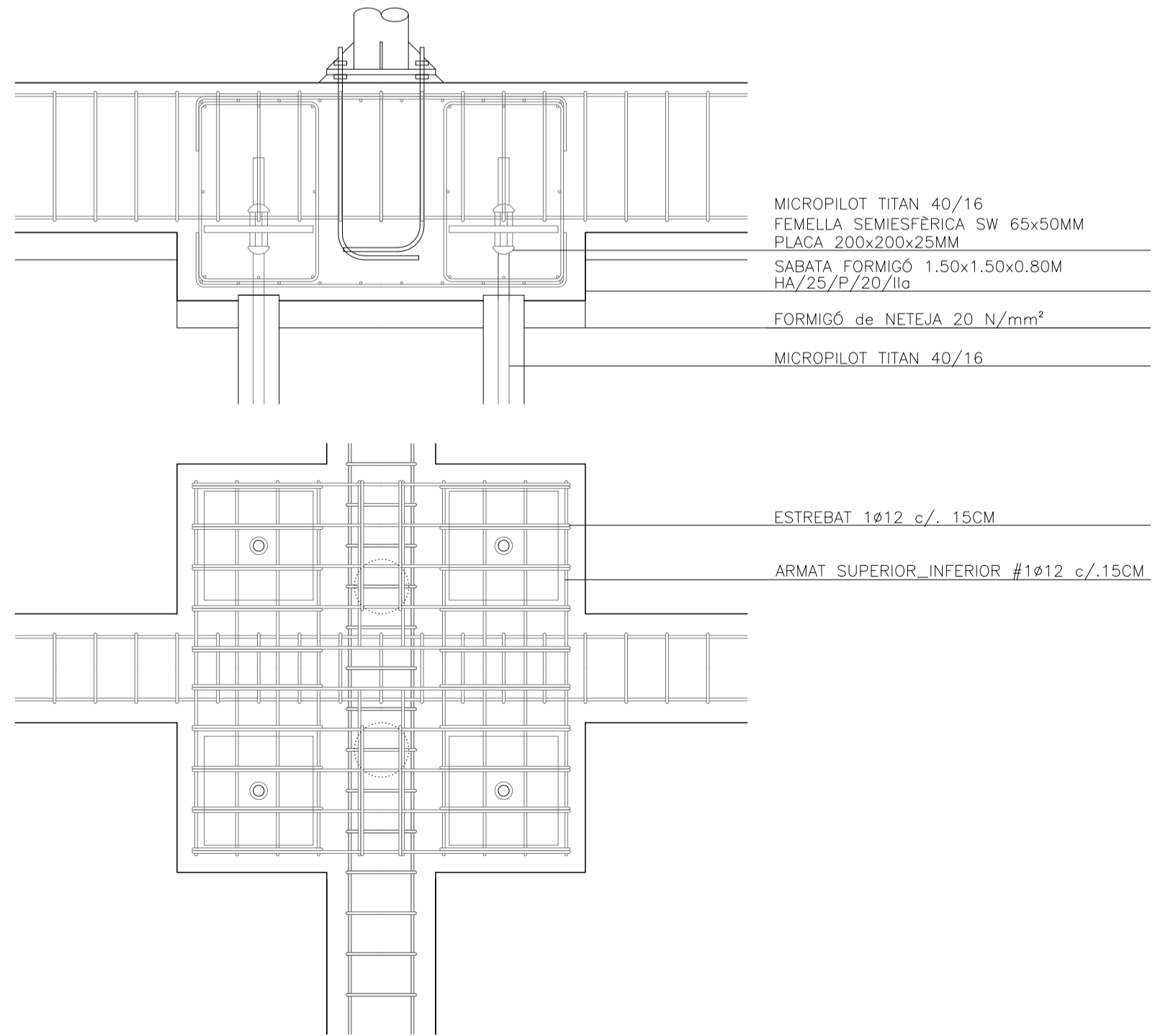
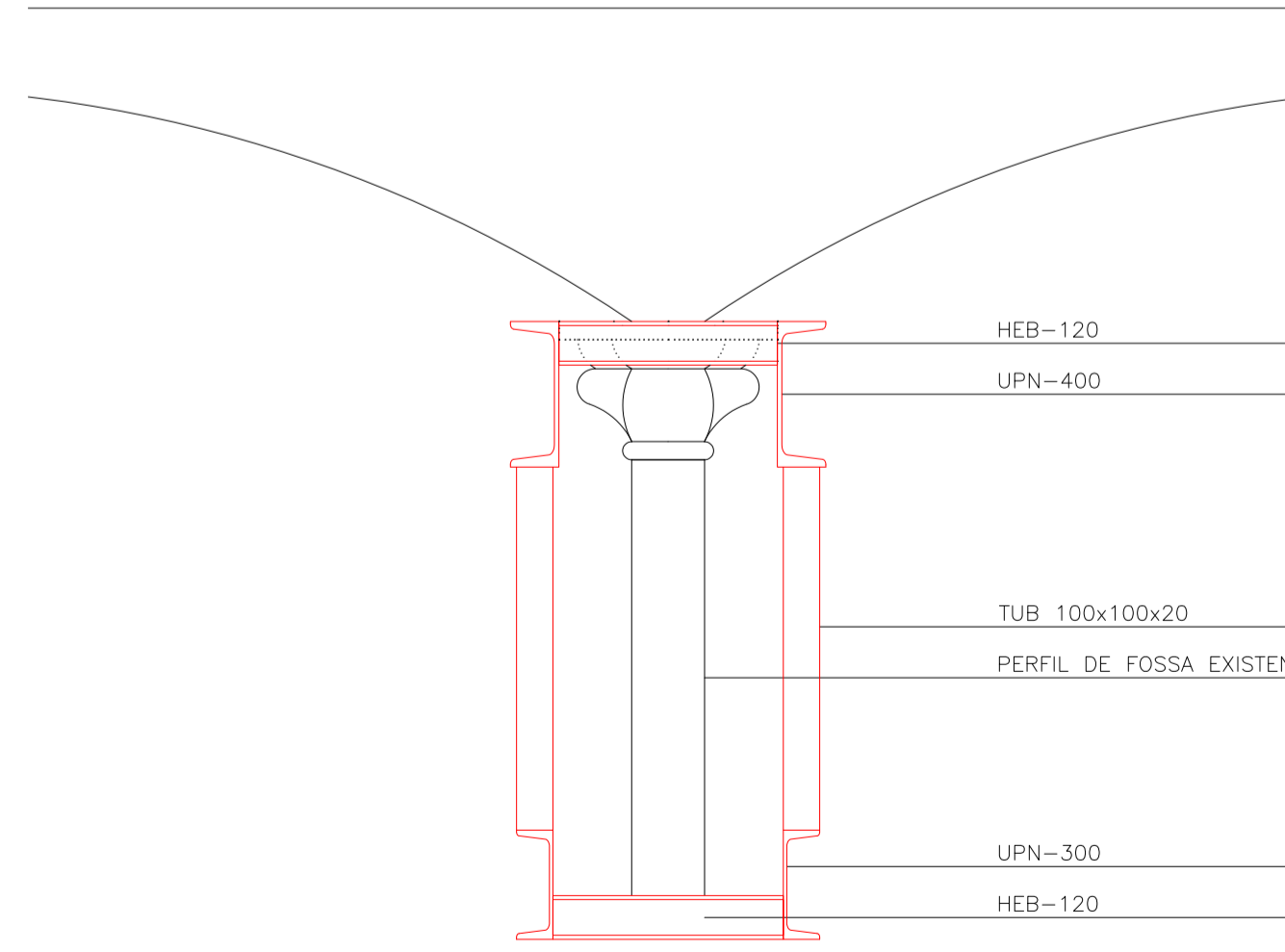


SECCIÓ LONGITUDINAL ESTINTOLAMENT LOCAL RIVADENEYRA, 4

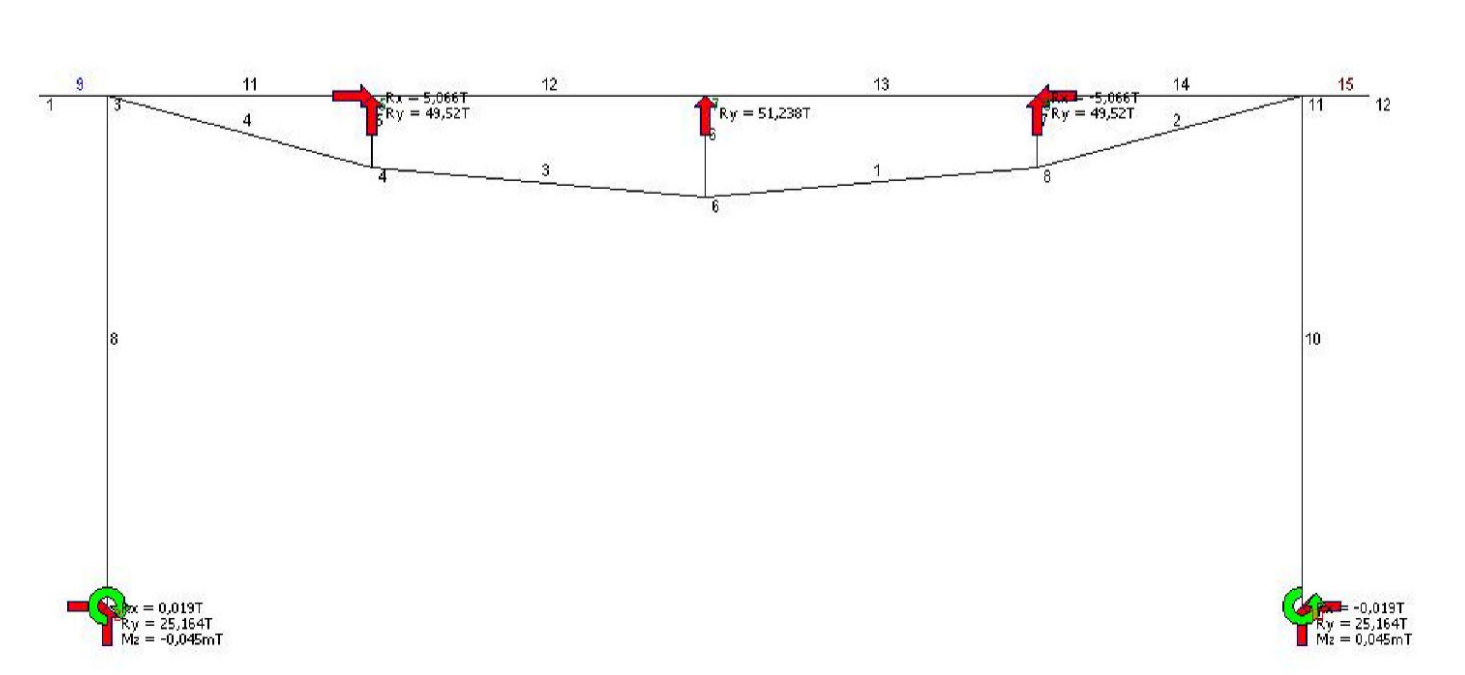
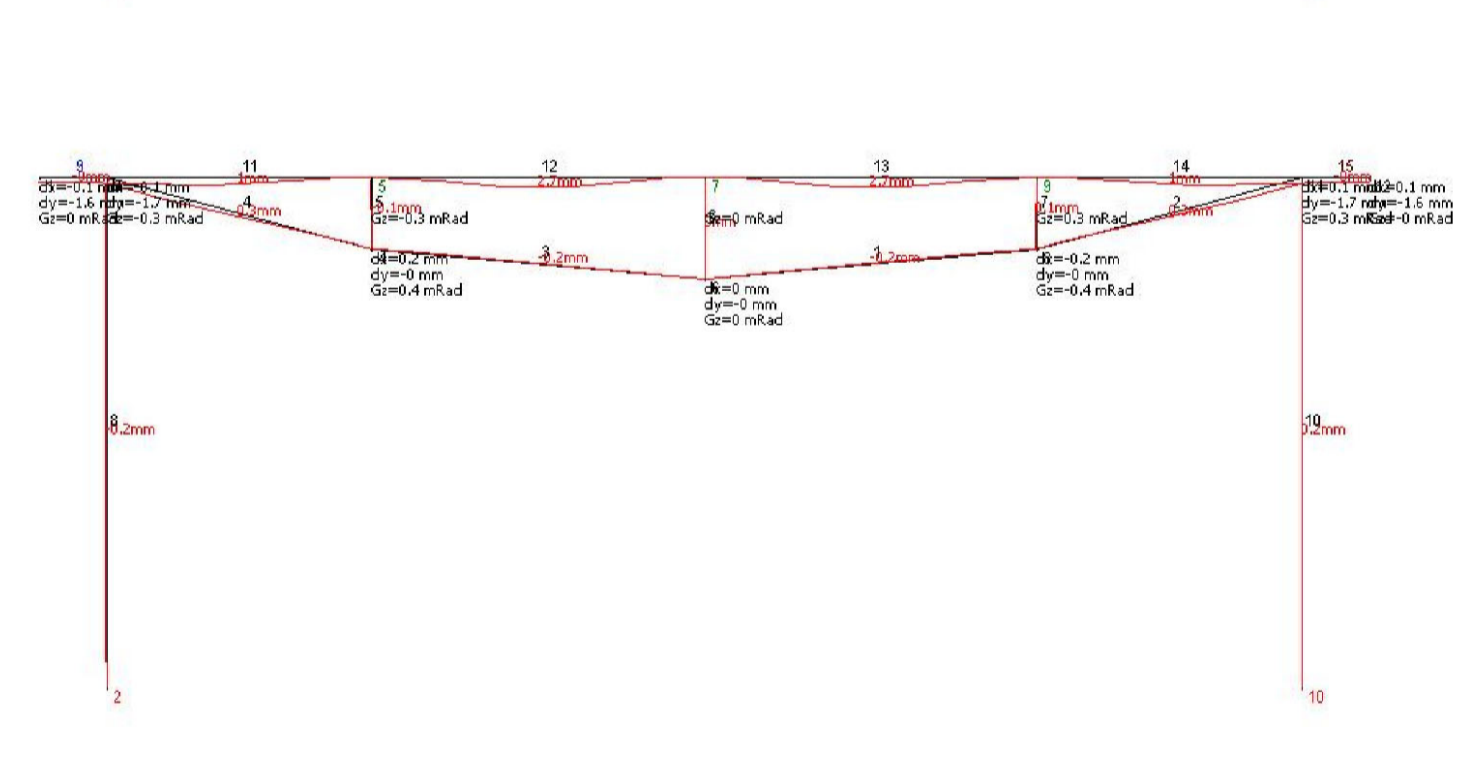
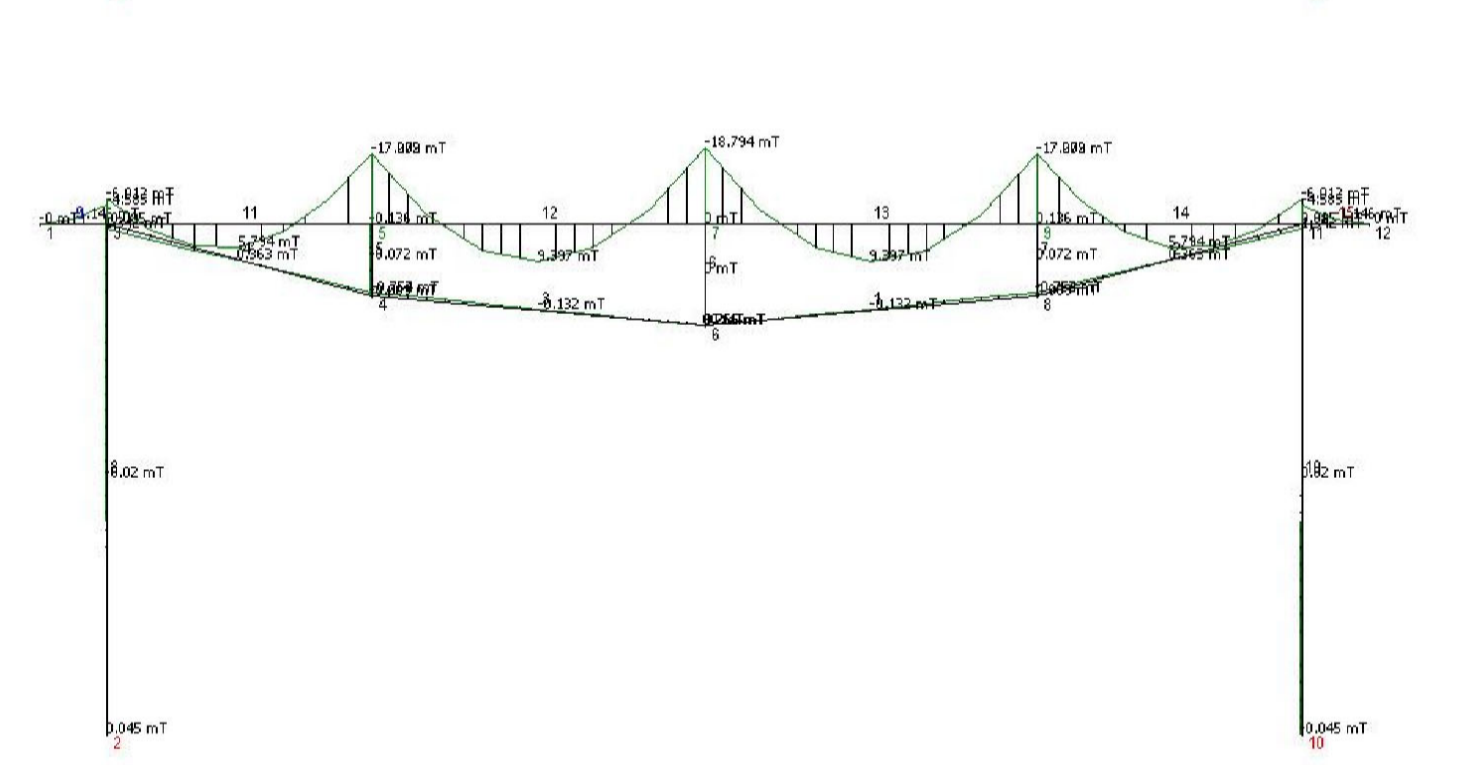
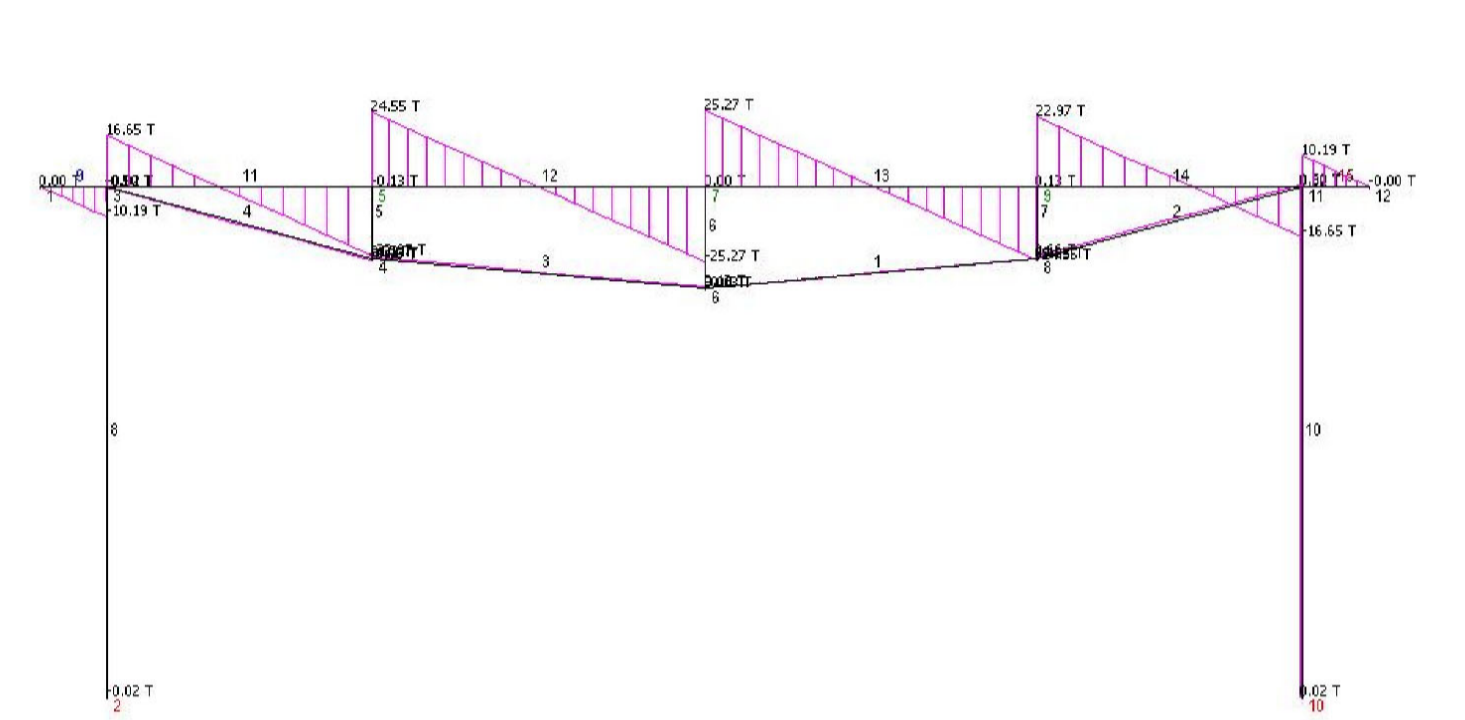
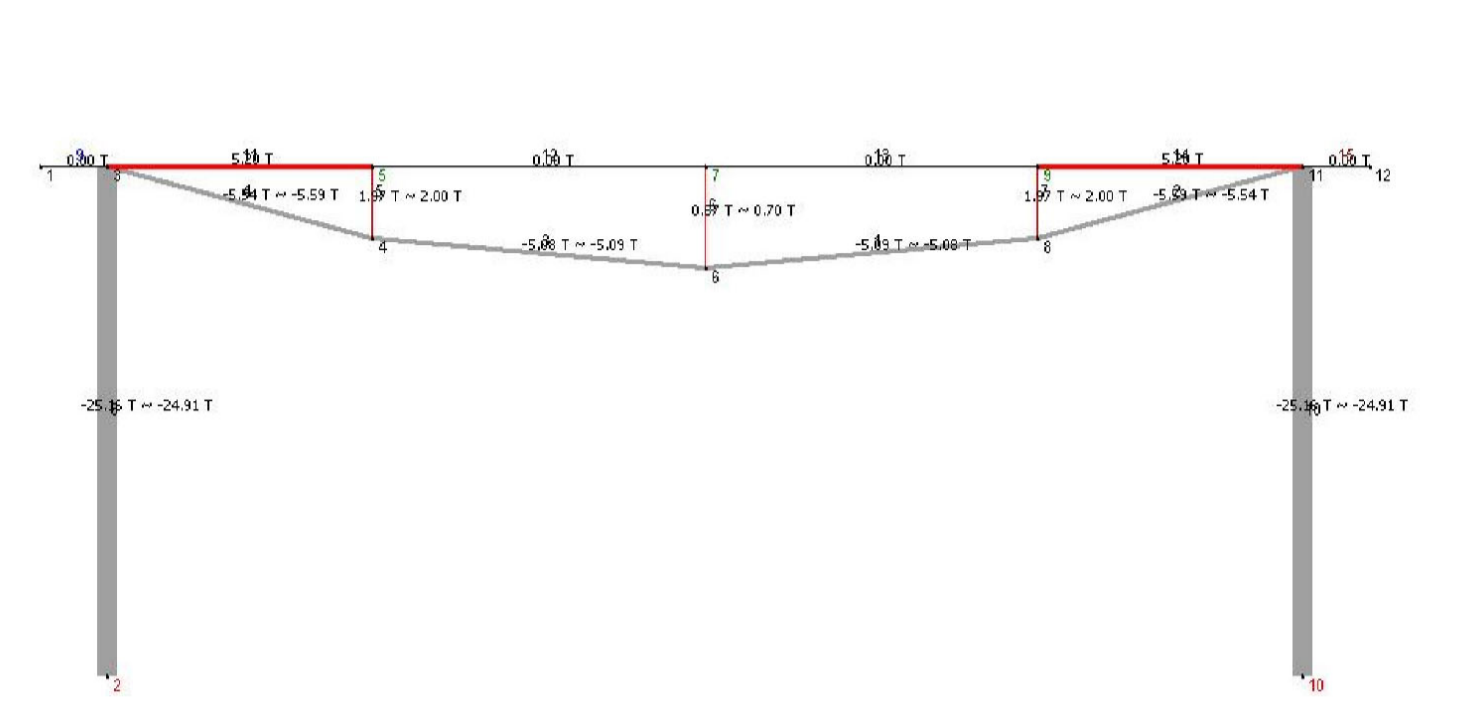
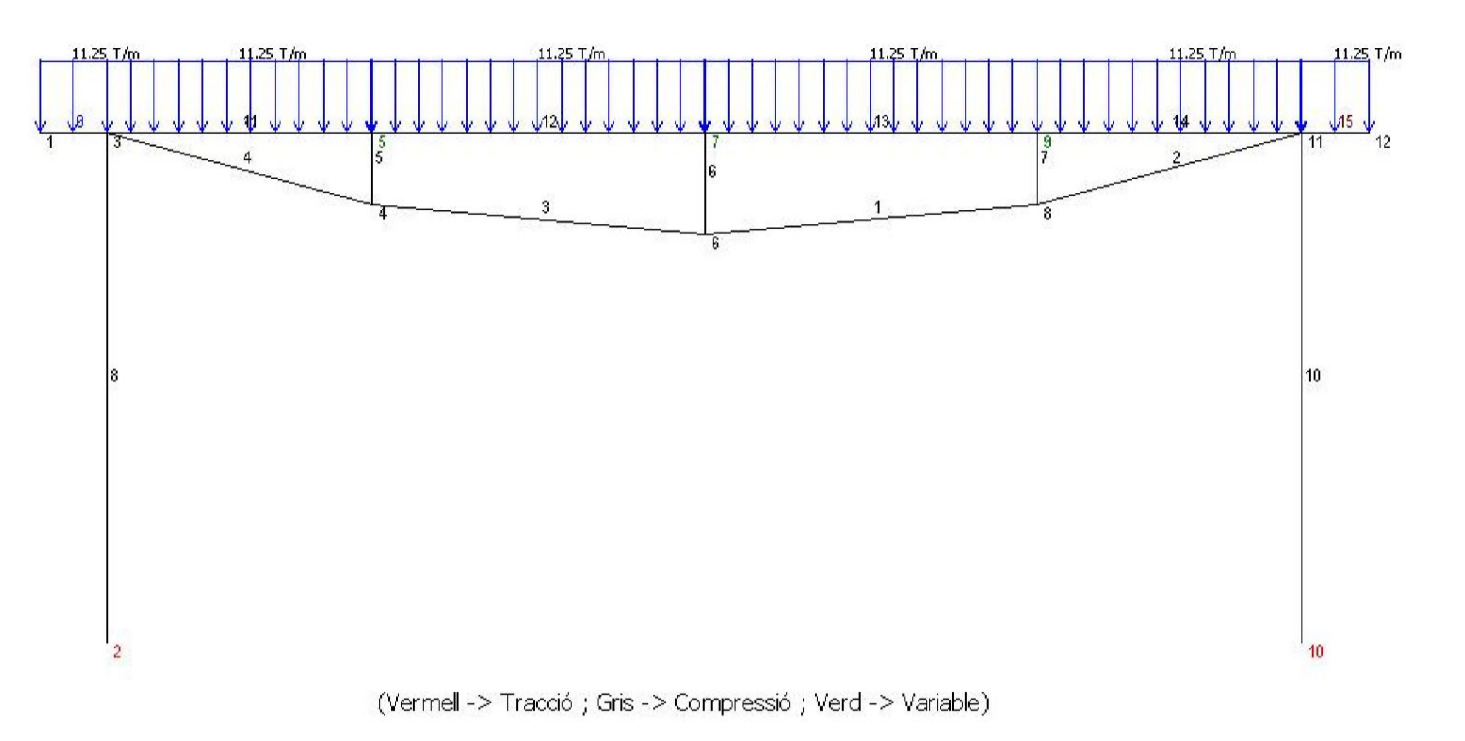


DETALL SABATA AMB MICROPILOTS  
ESTRUCTURA ESTINTOLAMENT LOCAL c/. RIVADENEYRA, 04  
ESCALA 1/50



SECCIÓ TRANSVERSAL BIGA FINK

ENDERROCS  
NOVA ESTRUCTURA



**CÀRREGUES RIVADENEYRA 04**

planta coberta						
forjat		1 mix	4,3 mx	562,5 kg/m <sup>2</sup> =	2418,54 kg/ml	
paret	1,25 coef.	1 mix	0,3 mx 3,15 mx	1800 kg/m <sup>3</sup> =	2128,25 kg/ml	
						<b>4544,79 kg/ml</b>
<b>planta 3a</b>						
forjat		1 mix	4,3 mx	789,5 kg/m <sup>2</sup> =	3394,64 kg/ml	
paret	1,25 coef.	1 mix	0,3 mx 3,5 mx	1800 kg/m <sup>3</sup> =	2382,50 kg/ml	
						<b>5757,14 kg/ml</b>
<b>planta 2a</b>						
forjat		1 mix	4,3 mx	789,5 kg/m <sup>2</sup> =	3394,64 kg/ml	
paret	1,25 coef.	1 mix	0,3 mx 4,5 mx	1800 kg/m <sup>3</sup> =	3037,50 kg/ml	
						<b>6432,14 kg/ml</b>
<b>planta 1a</b>						
forjat		1 mix	4,3 mx	1568 kg/m <sup>2</sup> =	6740,25 kg/ml	
						<b>6740,25 kg/ml</b>
<b>TOTAL</b>						<b>23474,31 kg/ml</b>

Dades obtingudes del programa Winveva:

Md= 18,80 Tm  
Tm= 25,30 T  
fe= 2,75 mm

Reaccions PILAR  
N= 25,20/51,25 T

**COMPROVACIÓ JÀSSERA**  
comprovació moment resistent  
Wk= M/g oadm = 2.600 Kg/cm<sup>2</sup> / 1,15 = 2.260,90 Kg/cm<sup>2</sup>  
Ww= 18,80 T/m<sup>2</sup> Kg/cm<sup>2</sup> / 2.260,90 Kg/cm<sup>2</sup> = 842,22 cm<sup>2</sup>  
1 UPN 400 Wkadn= 1020 cm<sup>2</sup> = COMPLEX  
Wkadn ≤ Wk

comprovació tallant  
T ≤ Tadm. Tadm = 2.600 Kg/cm<sup>2</sup> / √3 = 1.501 Kg/cm<sup>2</sup>  
T = Q / A  
T = 25,55 T<sup>2</sup> / 91,50 = 279,23 Kg/cm<sup>2</sup>  
T = 279,23 Kg/cm<sup>2</sup> ≤ 1.501 Kg/cm<sup>2</sup> COMPLEX

comprovació fletxa  
Fletxa màxima admissible 1/L = 1/1000  
f = 4400/1000 = 4,40 mm > 2,85 mm COMPLEX

**CÀLCUL TRAVESSERS**  
HEB 120  
Q Total = 23.500 Kg/m  
oadm fabrica de meó massís = 14 Kg/cm<sup>2</sup>  
Àrea de contacte = 60cm (gruix) x 12cm = 720 cm<sup>2</sup>  
N = oadm x A = 10080 kg  
Separació entre travessers:  
L = N / Q  
L = 10.080 Kg / 23.500 Kg/m = 40 cm

**COMPROVACIÓ PILARS**  
1 SECCIÓ RODONA 200 Ø  
A = 48,30 cm<sup>2</sup>  
I = 6,79 cm<sup>4</sup>  
oadm = 2.600 Kg/cm<sup>2</sup> / 1,15 = 2.260,90 Kg/cm<sup>2</sup>  
N<sub>d</sub> = (oadm x A) / (γ<sub>m</sub>)<sup>1,0</sup>  
λ = β x L / i  
λ = 0,70 x 675 / 6,79 = 69,59 γ = 1,34  
N<sub>d</sub> = (2260,90 x 48,30) / 1,34 = 81.497,25,20T COMPLEX

**COMPROVACIÓ PILARS**  
1 TUB 100x10  
A = 35,52 cm<sup>2</sup>  
I = 3,65 cm<sup>4</sup>  
oadm = 2.600 Kg/cm<sup>2</sup> / 1,15 = 2.260,90 Kg/cm<sup>2</sup>  
N<sub>d</sub> = (oadm x A) / (γ<sub>m</sub>)<sup>1,0</sup>  
λ = β x L / i  
λ = 0,70 x 135 / 3,65 = 25,89 γ = 1,03  
N<sub>d</sub> = (2260,90 x 35,52) / 1,03 = 77.977,57,98T COMPLEX

- FASES
- 1.\_ REALITZACIÓ DE MICROPILOTATGE A SABATES DE FONDACIÓ EXISTENT A TRAVÉS DEL SISTEMA AUTOPERFORANT TITAN 40/16 DE ISOHECK.
  - 2.\_ REALITZACIÓ DE CONCRET PERIMETRAL A BASE DE PERFILES HEB-200. INSTAL·LACIÓ DE GATS PER A DONAR UNA CONTRAFLEIXA A L'ESTINTOLAMENT. LA CONTRAFLEIXA APLICAR NO PODRÀ SUPERAR LA TENSIÓ QUE PROVOCA L'ESTRUCTURA EXISTENT, I INSTAL·LACIÓ D'ESTRUCTURA AUXILIAR CONECTADA A PILAR DE FOSSA EXISTENT. REALITZACIÓ DE L'OPERACIÓ DE PREFLEXIÓ A TRAVÉS DELS GATS COL·LOCATS PRÈVIAMENT.
  - 3.\_ BUIDAT DE TERRES PER TRAM D'1,00M I REFORÇAMENT DE LA ZONA INFERIOR DE SABATES A TRAVÉS DE CONCRET METÀL·LIC SOLDAT ALS MICROPILOTS.
  - 4.\_ REALITZACIÓ DE NOVA FONDACIÓ I CONNEIXIÓ D'AQUESTA AMB LA FONDACIÓ EXISTENT.
  - 5.\_ INSTAL·LACIÓ DE DOS PILARS DIÀMETRE 200,8 A NIVELL INFERIOR DE L'EXCAVACIÓ (UN A CADA COSTAT DEL PÒRTIC EXISTENT). INSTAL·LACIÓ DE BIGA FINK SEGONS DETALL. REOMPLERT I RETACAT A TRAVÉS DE MORTER SENSE RETRACCIÓ I LLEUGERAMENT EXPANSIU DE PUNT DE TROBADA ENTRE ESTRUCTURA EXISTENT I NOVA ESTRUCTURA.
  - 6.\_ ENDERROC DE L'ESTRUCTURA AUXILIAR I PART DE L'ESTRUCTURA EXISTENT, SEGONS DETALL.

