

	DENOMINACIÓN:	INFORME TÉCNICO	IT03
	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA:	FALLONE	18-mar-22

VIVIENDA MULTIFAMILIAR

ESTRUCTURA RESISTENTE

ENTREGA COMPLETA

INFORME Nº 03

CONTENIDO:

Tema	Documento	De fecha
Planillas de Cómputo Métrico	286-EDIFICIO GUATEMALA-CM04-HORMIGON Y ACERO	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Bases y Troncos	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-BASES-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de VF	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VF-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Tabique Ascensor	286-EDIFICIO GUATEMALA-TAB ASCENSOR-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Tabique Submuración Alto	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-TABIQUE-0.02-C	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Tabique Submuración Bajo	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-TABIQUE-0.13-C	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Columnas en SS	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN SS-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Losas sobre SS	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS SOBRE SS-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Ref en Losas sobre SS	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-REF LOSAS SOBRE SS-A	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Vigas sobre SS	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS SOBRE SS-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Columnas en PB	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN PB-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Ref en Losas sobre PB	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-REF LOSAS SOBRE PB Y ESPERAS COL-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Losas Planta Tipo	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS PLANTA TIPO-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Vigas sobre PB	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS SOBRE PB-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Columnas en 1P	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN 1P-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Vigas Planta Tipo	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS PLANTA TIPO-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Columnas en 2P-3P-4P-5P-6P	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN 2P-3P-4P-5P-6P-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Losas sobre 6P	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSA SOBRE 6P-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Ref en Losas sobre 6P	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-REF LOSAS SOBRE 6P-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Columna en SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN SM-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Losas SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS SM-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Vigas Piso SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS PISO SM-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Vigas Remate Baranda SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS REMATE BARANDA SM-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de VE Remate Baranda SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VE REMATE BARANDA SM	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Columna Techo SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS TECHO SM-B	18/3/2022
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Losas Techo SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS TECHO SM-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Vigas Techo SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS TECHO SM-B	18/3/2022

	DENOMINACIÓN:	INFORME TÉCNICO	IT03
	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA:	FALLONE	18-mar-22

VIVIENDA MULTIFAMILIAR

ESTRUCTURA RESISTENTE

ENTREGA COMPLETA

INFORME N° 03

CONTENIDO:

Tema	Documento	De fecha
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Escalera LE57 de SS a PB	286-EDIFICIO GUATEMA-CMDH-ESCALERA LE57-SS A PB-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Escalera de Incendio de SS a PB	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-SS A PB-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Escalera de Incendio de PB a 1P	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-PB A 1P-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Escalera de Incendio Planta Tipo	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-PLANTA TIPO-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Escalera de Incendio de 5P a 6P	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-5P A 6P-A	26/5/2020
Planillas de Cómputo Métrico y Doblado de Hierros de Escalera de Incendio de 6P a SM	286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-6P A SM-A	26/5/2020
Planos de Estructura	286-PL-ES-03-F.dwg	10/6/2021

18 de marzo de 2022

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESTRUCTURA RESISTENTE	CM-04
	TEMA:	CÓMPUTO MÉTRICO	22/3/2022

Elemento	Hormigón H°30	φ4.2	φ6	φ8	φ10	φ12	φ16	φ20
	(m3)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)
BASES Y TRONCOS	21,7	----	----	481,1	113,0	1223,3	792,3	113,8
VF	7,5	----	648,0	----	277,1	258,9	187,2	101,6
TABIQUE ASC	22,6	----	227,6	2067,1	1820,2	550,7	184,8	----
TABIQUE SUB ALTO (NHT=-0,02)	13,3	----	----	1819,4	4778,9	----	----	----
TABIQUE SUB BAJO (NHT=-0,13)	1,5	----	----	523,4	600,0	----	----	----
COLUMNAS EN SS	5,9	----	764,8	489,5	----	513,3	145,5	----
LOSAS SOBRE SS	9,2	----	----	716,2	336,5	----	----	----
REF LOSAS SOBRE SS	----	----	----	----	71,1	----	----	----
VIGAS SOBRE SS	1,7	----	165,9	99,5	7,4	134,1	62,4	----
COLUMNAS EN PB	7,5	----	880,5	642,2	----	566,5	210,2	----
REF LOSAS SOBRE PB Y ESPERAS COL	----	----	132,0	492,0	24,0	154,8	----	----
LOSAS PLANTA TIPO	94,5	----	----	118,6	----	6861,1	----	----
VIGAS SOBRE PB	1,6	----	175,8	65,4	18,3	146,5	4,0	----
COLUMNAS EN 1P	5,7	----	899,6	----	----	660,0	----	----
VIGAS PLANTA TIPO	15,6	----	1625,8	586,6	156,3	1337,9	----	----
COLUMNAS EN 2P-3P-4P-5P-6P	24,7	----	4255,4	----	----	3074,5	----	----
LOSAS SOBRE 6P	19,1	----	----	----	1079,6	----	----	----
REF LOSAS SOBRE 6P Y ESPERAS COL	----	----	----	----	66,8	44,0	----	----
COLUMNAS SM	4,2	----	649,6	----	30,3	401,3	----	----
LOSAS SM	6,6	----	----	43,2	604,9	----	----	----
VIGAS PISO SM	2,8	----	350,4	57,4	83,1	125,3	----	----
VIGAS REMATE BARANDA SM	0,3	----	38,2	----	64,8	----	----	----
VE REMATE BARANDA SM	0,5	----	62,4	----	177,6	----	----	----
COLUMNAS TECHO SM	1,3	----	240,5	----	----	160,0	----	----
LOSAS TECHO SM	3,5	----	----	434,7	----	----	----	----
VIGAS TECHO SM	3,4	----	444,5	72,9	----	121,1	----	----
ESCALERA LE57-SS A PB	1,0	----	37,0	----	----	93,2	----	----
ESC INCENDIO-SS A PB	2,4	----	124,8	----	----	317,0	----	----
ESC INCENDIO-PB A 1P	2,4	----	117,9	----	----	273,4	----	----
ESC INCENDIO-PLANTA TIPO	10,0	----	433,3	----	----	1049,2	----	----
ESC INCENDIO-5P A 6P	2,2	----	114,2	----	----	267,5	----	----
ESC INCENDIO-6P A SM	2,6	----	111,9	----	----	283,5	----	----
Totales	H-30 = 296 m3		12500m	8709m	10310m	18617m	1586m	215m

RESUMEN DE ACERO PARA TODO EL EDIFICIO							
φ4.2	φ6	φ8	φ10	φ12	φ16	φ20	
	1042 barras	726 barras	860 barras	1552 barras	133 barras	18 barras	
	2772kg	3441kg	6364kg	16606kg	2514kg	533kg	

Total Final Acero en Kilogramos 32230kg

CUANTIA : 109 kg/m³

IMPORTANTE:
EL COMPUTO INDICADO NO TIENE EN CUENTA DESPERDICIOS, SUMAR SEGÚN CRITERIO DE LA EMPRESA

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

BASES Y TRONCOS

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH01</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-BASES-B</i>	<i>18/3/2022</i>

BASES

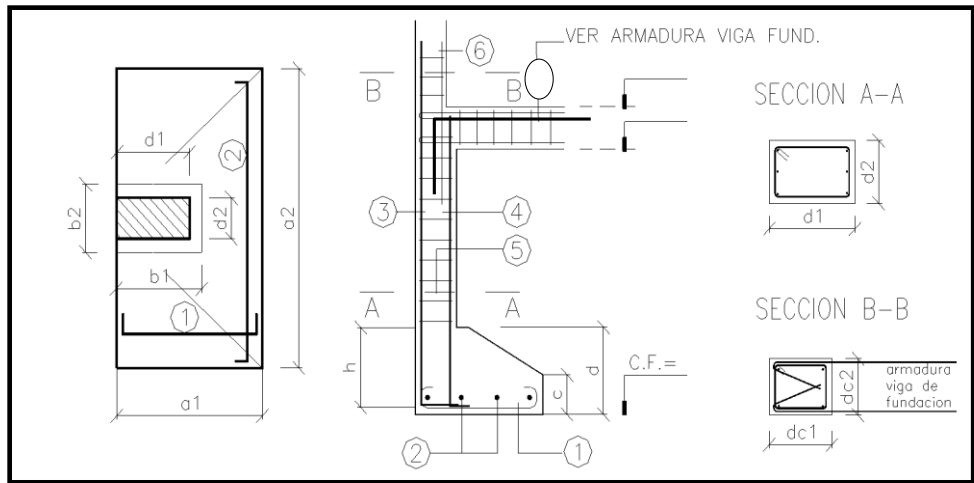
OBRA : EDIFICIO GUATEMALA

CTE :

Hormigón 30 $\beta r = 175 \text{ kg/cm}^2$ $\sigma_{adm} = 4,50 \text{ kg/cm}^2$
 Acerc Tipo III ADN 420 $\beta s = 4200 \text{ kg/cm}^2$ C.F.= -5,00 m desde T.N.
 $\gamma = 1,75$ C.S.= -3,25 m
 C.I.= -3,60 m

POSIC.	a1	a2	d1	d2	dadpt.	c	M1	M2	Mu1	W1	Armadura			Mu2	W2	Armadura Posición			VOL.	BASES	VOL.	OBSERVACIONES
	Adoptado										Posición 1	2	HORM.			IGUALES	TOTAL					
	(cm)	(cm)											cm ² /m			Ø	sep	cm ² /m	Ø	sep	M3	
B 1	150	150	70	50	55	20	5440	8500	0,04	0,04	3,09	10	15	0,05	0,05	4,84	10	15	0,86	2	1,71	B1-B4
B 2	120	170	70	50	55	20	8646	8788	0,07	0,07	4,40	12	10	0,05	0,05	6,26	12	10	0,79	1	0,79	B2
B 3	200	150	65	30	90	20	57409	15120	0,26	0,31	22,26	12	10	0,03	0,03	3,77	12	10	1,52	1	1,52	B3
B 5	140	270	45	248	55	20	80580	560	0,13	0,14	26,74	12	15	0,00	0,00	0,33	12	15	1,57	2	3,13	COMB B5-B7-B8 / B13-B14-B15
B 6	175	140	45	25	75	20	9054	8856	0,07	0,08	4,00	12	15	0,04	0,04	3,08	12	15	1,06	1	1,06	B6
B 9	180	220	76	110	75	20	42062	9625	0,08	0,08	11,86	12	10	0,03	0,03	3,23	12	15	2,00	2	4,01	B9-B12
B 10	100	200	30	55	75	20	14210	7622	0,05	0,05	4,35	12	15	0,05	0,05	4,66	12	15	0,90	1	0,90	B10
B 11	80	160	40	45	55	20	4400	4546	0,04	0,04	2,34	10	15	0,05	0,05	4,85	10	15	0,48	1	0,48	B11
B 16	180	135	133	45	40	20	6267	7500	0,11	0,12	5,88	12	15	0,05	0,05	5,08	12	15	0,77	1	0,77	COMB B16-B17
BCS 1	100	100	23	23	30	20	815	815	0,06	0,06	1,40	10	15	0,06	0,06	1,40	10	15	0,24	2	0,49	BCS1-BSC2

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS



Página:

2

BASE B2

CANT: 1

cota sup.V.F.= **-3,25m**
 cota inf. V.F.= **-3,60m**
 cota fund.= **-5,00m**

a1= 1,20m
 a2= 1,70m

d1= 0,70m
 d2= 0,50m

d= 0,55m
 h= 0,49m
 c= 0,20m

b1= 0,75m
 b2= 0,55m
 dc1= 0,40m
 dc2= 0,18m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	10	17		1,30	1	22,1	19,6
2	12	10	12		1,80	1	21,6	19,2
3	20		6	Lado medianera 	3,25	1	19,5	48,1
4	20		6	Lado corto 	1,50	1	9,0	22,2
5	8	15	8		2,27	1	18,2	7,2
6	12		4	Esperas Col 	2,00	1	8,0	7,1
7								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	18,18	18,18
10,0	0,00	0,00
12,0	51,70	51,70
16,0	0,00	0,00
20,0	28,50	28,50
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	0,81	0,81
Vol. tronco	0,42	0,42
Vol. TOTAL	1,23	1,23

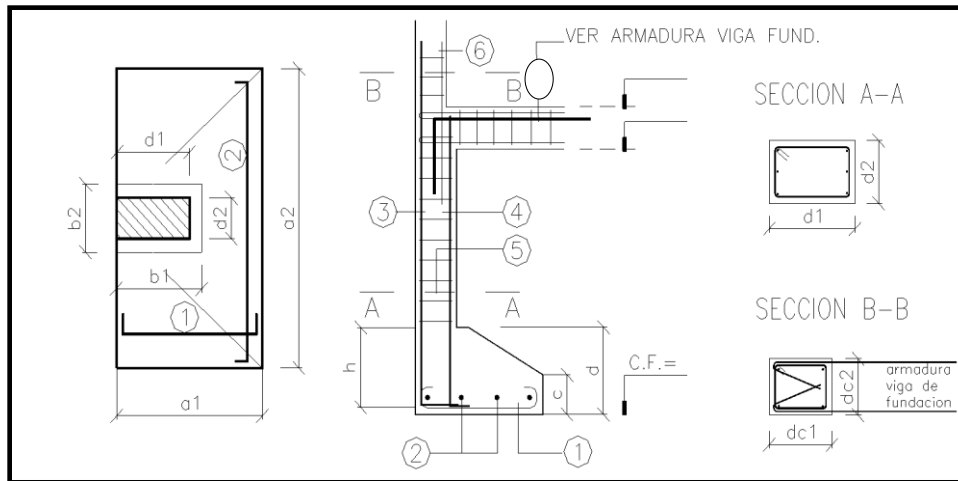
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	123,29	123,29

CUANTIA 100,48 kg/m3

PESO (kg) 123,29

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS



Página:

3

BASE B3

CANT: 1

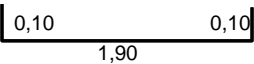
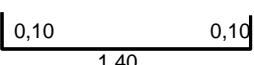
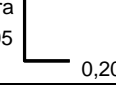
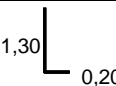
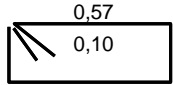

cota sup.V.F.= **-3,25m**
 cota inf. V.F.= **-3,60m**
 cota fund.= **-5,00m**

a1= 2,00m
 a2= 1,50m

d1= 0,65m
 d2= 0,30m

d= 0,90m
 h= 0,84m
 c= 0,20m

b1= 0,70m
 b2= 0,35m
 dc1= 0,60m
 dc2= 0,18m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	10	15		2,10	1	31,5	28,0
2	12	10	20		1,60	1	32,0	28,4
3	20		6	Lado medianera 	3,25	1	19,5	48,1
4	20		6	Lado corto 	1,50	1	9,0	22,2
5	8	15	8		1,77	1	14,2	5,6
6	12		5	Esperas Col 	2,00	1	10,0	8,9
7								

ACERO (en metros) :

∅	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	14,18	14,18
10,0	0,00	0,00
12,0	73,50	73,50
16,0	0,00	0,00
20,0	28,50	28,50
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	1,56	1,56
Vol. tronco	0,17	0,17
Vol.TOTAL	1,73	1,73

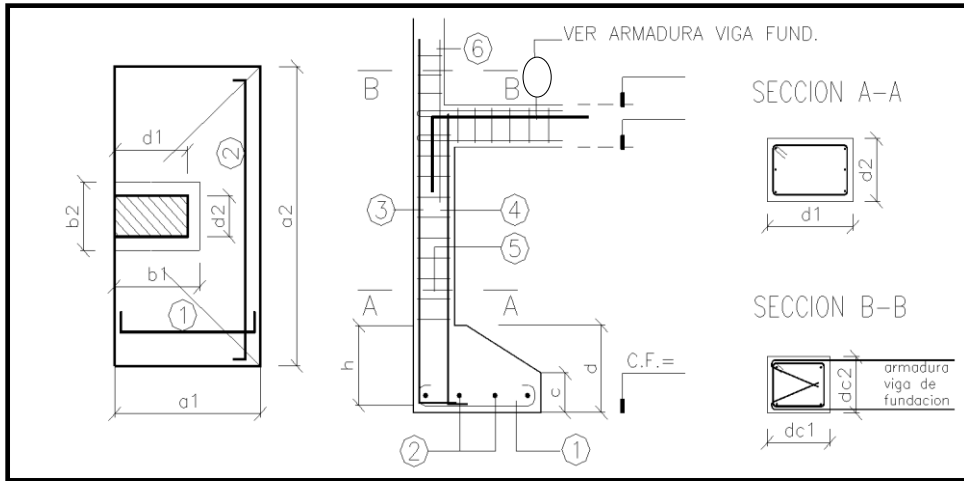
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	141,06	141,06

CUANTIA 81,68 kg/m3

PESO (kg) 141,06

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS



Página:

4

BASE B6

CANT: 1

cota sup.V.F.= **-3,25m** a1= 1,75m d1= 0,45m d= 0,75m b1= 0,50m
 cota inf. V.F.= **-3,60m** a2= 1,40m d2= 0,25m h= 0,69m b2= 0,30m
 cota fund.= **-5,00m** c= 0,20m dc1= 0,40m dc2= 0,18m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	15	9		1,85	1	16,7	14,8
2	12	15	12		1,50	1	18,0	16,0
3	16		4	Lado medianera 	3,00	1	12,0	18,9
4	16		4	Lado corto 	1,50	1	6,0	9,5
5	8	15	8		1,27	1	10,2	4,0
6	12		4	Esperas Col 	2,00	1	8,0	7,1
7								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	10,18	10,18
10,0	0,00	0,00
12,0	42,65	42,65
16,0	17,99	17,99
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	1,08	1,08
Vol. tronco	0,11	0,11
Vol.TOTAL	1,19	1,19

ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	70,24	70,24

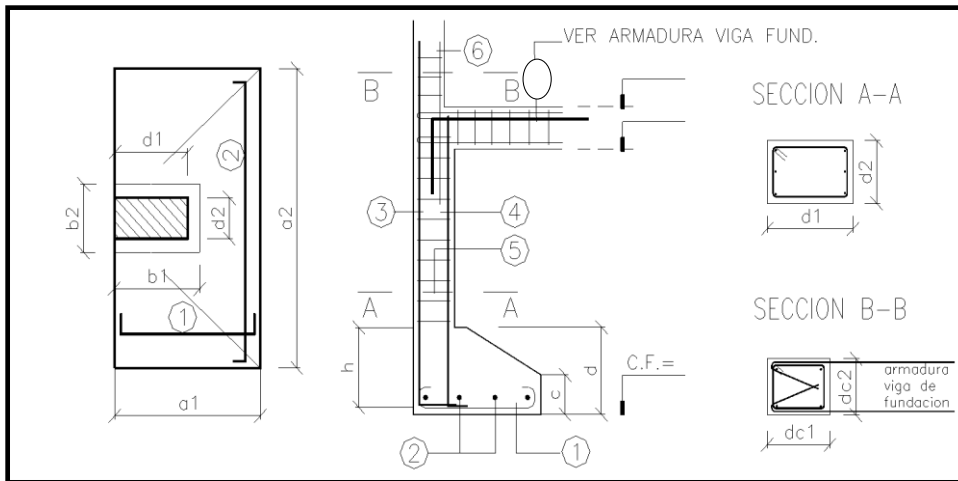
PESO (kg) 70,24

CUANTIA 58,95 kg/m3

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS

Página:

5



BASE B9-B12

CANT: 2

cota sup.V.F.= -3,25m
cota inf. V.F.= -3,60m
cota fund.= -5,00m

a1= 1,80m
a2= 2,20m

d1= 0,76m
d2= 1,10m

d= 0,75m
h= 0,69m
c= 0,20m

b1= 0,81m
b2= 1,15m
dc1= 0,18m
dc2= 0,50m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	10	22		1,90	1	41,8	37,1
2	12	15	12		2,30	1	27,6	24,5
3	20		6	Lado medianera 	3,25	1	19,5	48,1
4	20		6	Lado corto 	1,50	1	9,0	22,2
5	8	15	8		3,59	1	28,7	11,3
6	12		4	Esperas Col 	2,00	1	8,0	7,1
7								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	28,74	57,47
10,0	0,00	0,00
12,0	77,40	154,80
16,0	0,00	0,00
20,0	28,50	57,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	2,04	4,08
Vol. tronco	0,84	1,67
Vol.TOTAL	2,88	5,76

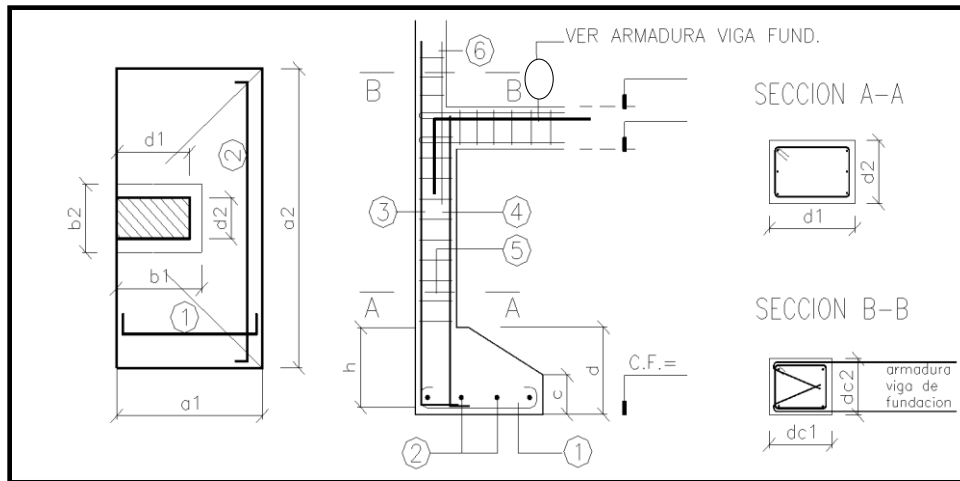
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	150,26	300,53

CUANTIA 52,21 kg/m3

PESO (kg) 150,26

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS



Página:

6

BASE B10

CANT: 1

cota sup.V.F.= **-3,25m**
 cota inf. V.F.= **-3,60m**
 cota fund.= **-5,00m**

a1= 1,00m
 a2= 2,00m

d1= 0,30m
 d2= 0,55m

d= 0,75m
 h= 0,69m
 c= 0,20m

b1= 0,35m
 b2= 0,60m
 dc1= 0,18m
 dc2= 0,50m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	15	13		1,10	1	14,3	12,7
2	12	15	7		2,10	1	14,7	13,0
3	16		5	Lado medianera 	3,00	1	15,0	23,6
4	16		5	Lado corto 	1,50	1	7,5	11,8
5	8	15	8		1,57	1	12,6	5,0
6	12		4	Esperas Col 	2,00	1	8,0	7,1
7								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	12,58	12,58
10,0	0,00	0,00
12,0	37,00	37,00
16,0	22,49	22,49
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	0,92	0,92
Vol. tronco	0,17	0,17
Vol.TOTAL	1,09	1,09

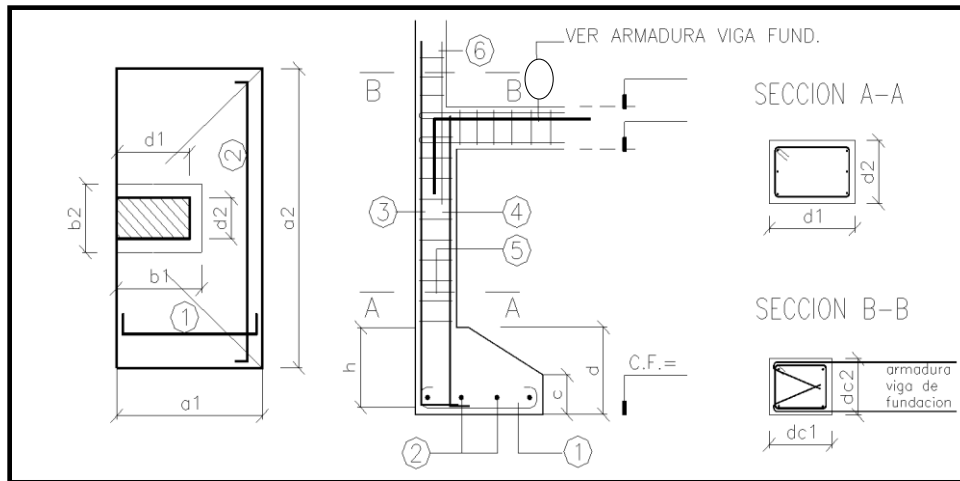
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	73,27	73,27

CUANTIA 67,26 kg/m3

PESO (kg) 73,27

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS



BASE B11

CANT: 1

cota sup.V.F.= **-3,25m** a1= 0,80m d1= 0,40m d= 0,55m b1= 0,45m
 cota inf. V.F.= **-3,60m** a2= 1,60m d2= 0,45m h= 0,49m b2= 0,50m
 cota fund.= **-5,00m** c= 0,20m dc1= 0,18m
 dc2= 0,40m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	10	15	11		0,90	1	9,9	6,1
2	10	15	5		1,70	1	8,5	5,2
3	16		5	Lado medianera 	3,00	1	15,0	23,6
4	16		5	Lado corto 	1,50	1	7,5	11,8
5	8	15	8		1,57	1	12,6	5,0
6	12		4	Esperas Col 	2,00	1	8,0	7,1
7								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	12,58	12,58
10,0	18,40	18,40
12,0	8,00	8,00
16,0	22,49	22,49
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	0,50	0,50
Vol. tronco	0,22	0,22
Vol.TOTAL	0,71	0,71

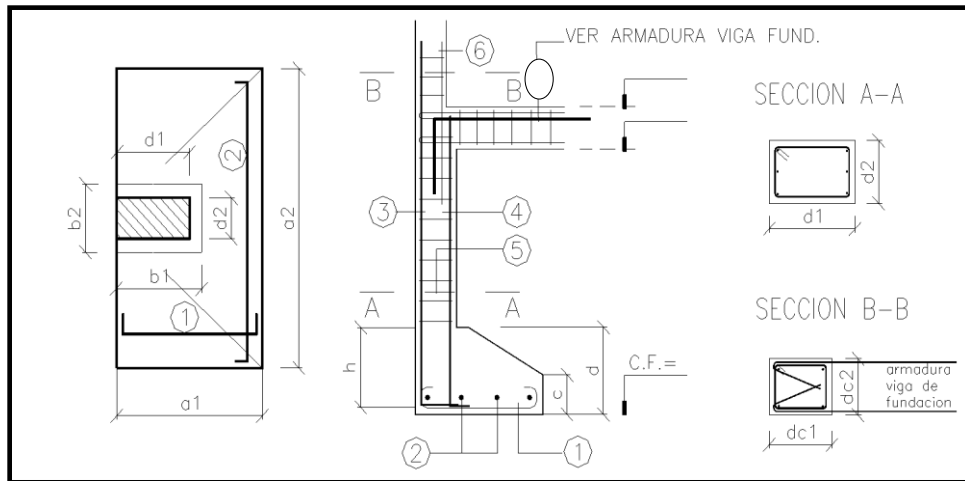
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	58,88	58,88

CUANTIA 82,58 kg/m3

PESO (kg) 58,88

COMPUTO Y DOBLADO BASES EXCENTRICAS



Página:

8

Resumen

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	49	11	326	99	281	0	0	767
m	0	125	18	367	63	114	0	0	
barras	0	11	2	31	6	10	0	0	

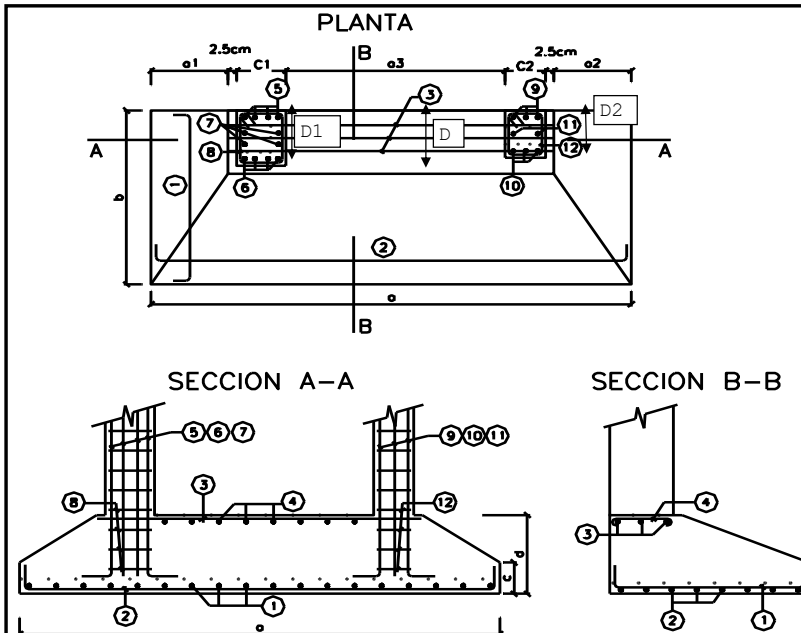
Vol. H⁰ = **11,7** m³

CUANTIA : **65,6** kg/m³

COMPUTO Y DOBLADO BASE EXCÉNTRICA DE 2 TRONCOS

Recubrimientos: base **5,0 cm** tronco **4,0 cm**

BASES N°: **B5-7-8 / B13-14-15** CANT. BASES IGUALES: **2**



$a1 = 0,250$
 $C1 = 0,250$
 $a2 = 1,950$
 $C2 = 0,250$
 $a3 = 0,000$
 $D1 = 0,450$
 $D2 = 0,450$
 $D = 0,475$

cota sup. V.F. **-3,25** $b = 1,20$ $d = 0,55$
 cota inf. V.F. **-3,60** $a = 2,70$ $h = 0,50$
 cota fund. **-5,00** $b1 = D + 0,025 = 0,500$ $c = 0,20$
 $b2 = C1 + a3 + C2 + 0,05 = 0,55$

Pos. n°	Φ mm	sep. cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
1	12	15	18		1,30	2	46,80	41,53
2	12	15	8		2,80	2	47,41	42,07
3	12		4		0,41	2	3,28	2,91
4	8	15	3		0,57	2	3,42	1,35
5 a 7	16		8		3,00	6	143,90	227,01
8	8	15	9		1,36	6	73,44	28,96

PESO (kg) 343,84

ACERO (en metros) :

	1BASE	TODAS
Φ4.2	0,00	0,00
Φ6	0,00	0,00
Φ8	76,86	153,72
Φ10	0,00	0,00
Φ12	97,49	194,99
Φ16	143,90	287,81
Φ20	0,00	0,00
Φ25	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1BASE	TODAS
Base	1,18	2,35
Troncos	0,38	0,77
TOTAL	1,56	3,12

ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	343,84	687,68

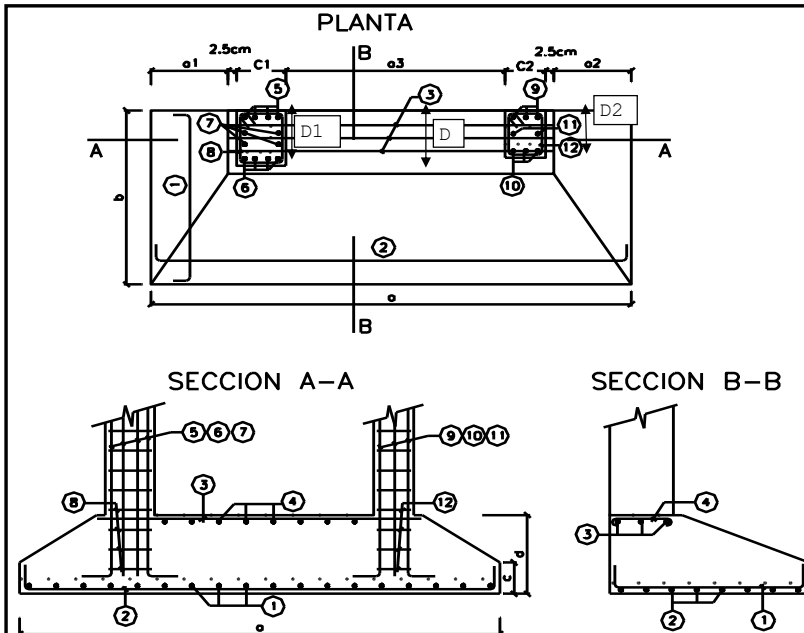
CUANTIA 221 kg/m3

COMPUTO Y DOBLADO BASE EXCÉNTRICA DE 2 TRONCOS

Recubrimientos: base **5,0 cm** tronco **4,0 cm**

BASES N°: **B16-17**

CANT. BASES IGUALES: **1**



$a1 = 0,475$
 $C1 = 0,250$
 $a2 = 0,825$
 $C2 = 0,250$
 $a3 = 0,000$
 $D1 = 0,450$
 $D2 = 0,450$
 $D = 0,475$

cota sup. V.F. **-3,25** $b = 1,35$ $d = 0,00$
 cota inf. V.F. **-3,60** $a = 1,80$ $h = -0,05$
 cota fund. **-5,00** $b1 = D + 0,025 = 0,500$ $c = 0,20$
 $b2 = C1 + a3 + C2 + 0,05 = 0,55$

Pos. n°	Φ mm	sep. cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
1	12	15	12		1,45	2	34,80	30,88
2	12	15	9		1,90	2	35,97	31,92
3	12		4		0,41	2	3,28	2,91
4	8	15	3		0,57	2	3,42	1,35
5 a 7	16		8		3,00	8	191,87	302,68
8	8	15	9		1,36	8	97,92	38,62

PESO (kg) 408,36

ACERO (en metros) :

	1BASE	TODAS
Φ4.2	0,00	0,00
Φ6	0,00	0,00
Φ8	76,86	153,72
Φ10	0,00	0,00
Φ12	97,49	194,99
Φ16	143,90	287,81
Φ20	0,00	0,00
Φ25	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1BASE	TODAS
Base	0,25	0,50
Troncos	0,63	1,26
TOTAL	0,88	0,88

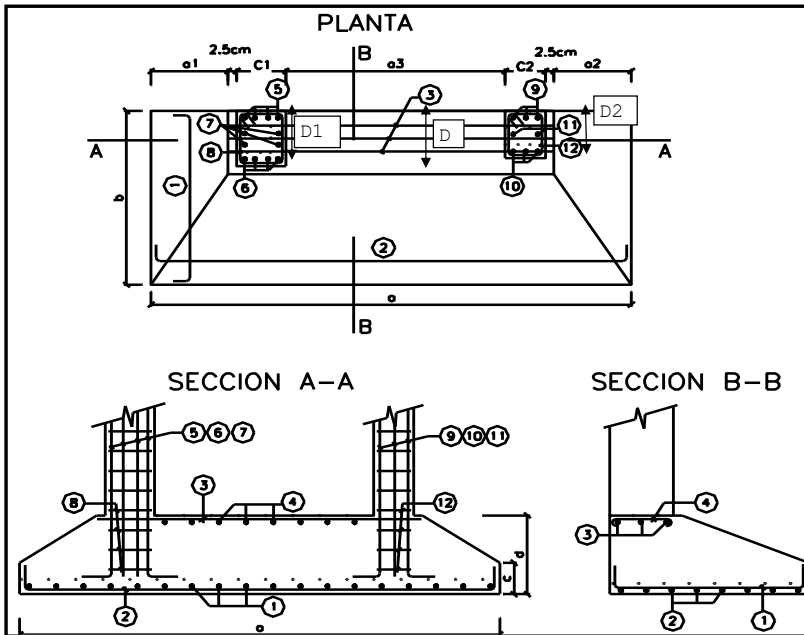
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	408,36	408,36

CUANTIA 464 kg/m3

COMPUTO Y DOBLADO BASE EXCÉNTRICA DE 2 TRONCOS

Recubrimientos: base **5,0 cm** tronco **4,0 cm**



Resumen

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	101	0	239	757	0	0	0	1096
m	0	255	0	269	479	0	0	0	
barras	0	22	0	23	40	0	0	0	

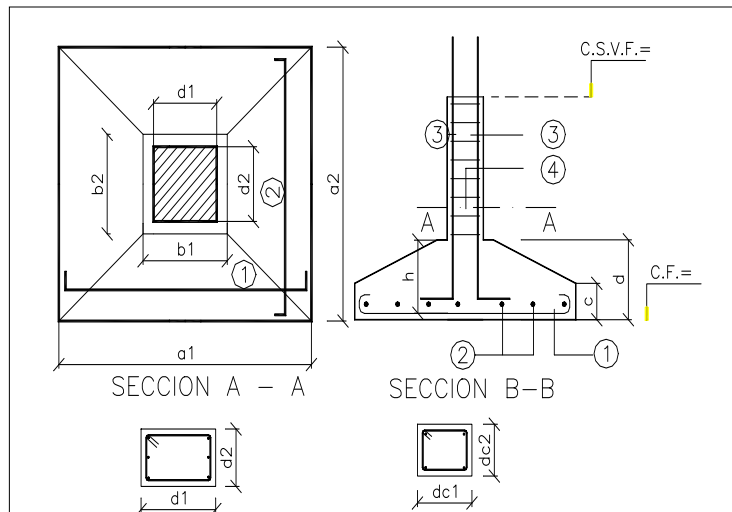
Vol. Hº = **4,0** m³

CUANTIA : **274,2** kg/m³

COMPUTO Y DOBLADO BASES CENTRADAS

Página:

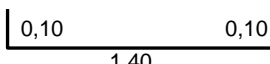
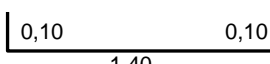
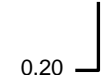
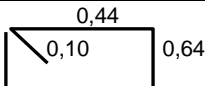

12



BASE B1-B4

CANT: **2**

cota sup. V.F.= **-3,25m** a1= 1,50m d1= 0,70m d= 0,55m b1= 0,75m
 cota inf. V.F.= **-3,60m** a2= 1,50m d2= 0,50m h= 0,49m b2= 0,55m
 cota fund.= **-5,00m** c= 0,20m

Pos. n°	diam mm	sep. cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	10	15	10		1,60	1	16,0	9,9
2	10	15	10		1,60	1	16,0	9,9
3	16		12		3,00	1	36,0	56,8
4	8	15	9		2,35	1	21,2	8,3
5	12		4	Esperas Col 	2,00	1	8,0	7,1

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	21,17	42,34
10,0	32,00	64,00
12,0	8,00	16,00
16,0	35,98	71,95
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	0,87	1,75
Vol. tronco	0,42	0,84
Vol. TOTAL	1,29	2,59

ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	91,92	183,84

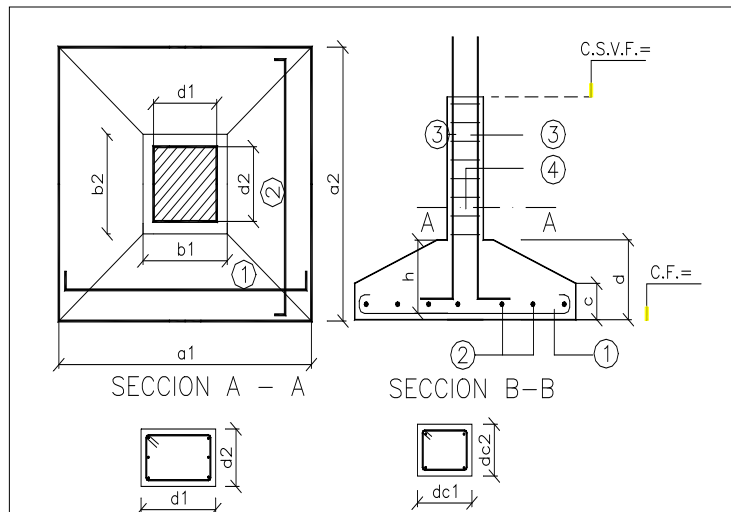
CUANTIA 71,01 kg/m3

PESO (kg) 91,92

COMPUTO Y DOBLADO BASES CENTRADAS

Página:

13



BASE B6

CANT: 1

cota sup. V.F.= **-3,25m** a1= 1,75m d1= 0,45m d= 0,75m b1= 0,50m
 cota inf. V.F.= **-3,60m** a2= 1,40m d2= 0,25m h= 0,69m b2= 0,30m
 cota fund.= **-5,00m** c= 0,20m

Pos. n°	diam mm	sep. cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	15	9		1,85	1	16,7	14,8
2	12	15	12		1,50	1	18,0	16,0
3	16		8		2,95	1	23,6	37,2
4	8	15	9		1,35	1	12,2	4,8
5								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	12,17	12,17
10,0	0,00	0,00
12,0	34,65	34,65
16,0	23,58	23,58
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	1,08	1,08
Vol. tronco	0,11	0,11
Vol. TOTAL	1,19	1,19

ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	72,75	72,75

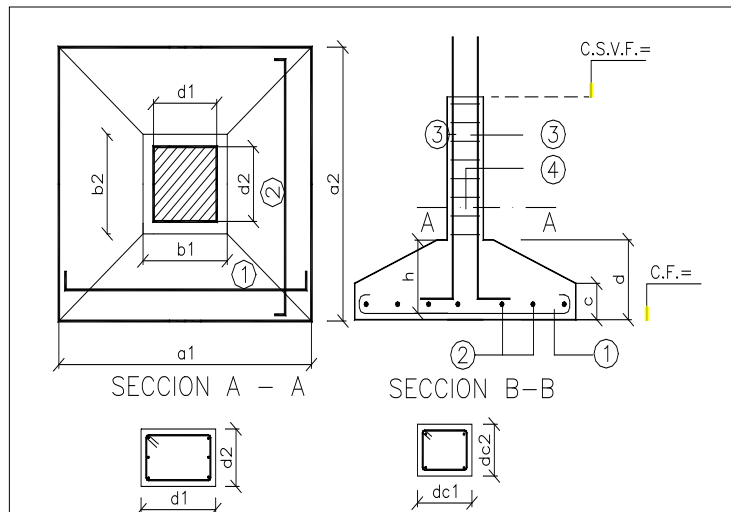
CUANTIA **61,06** kg/m3

PESO (kg) **72,75**

COMPUTO Y DOBLADO BASES CENTRADAS

Página:

14



BASE COMB B16-B17

CANT: 1

cota sup. V.F.= -3,25m

a1= 1,80m

d1= 1,33m

d= 0,40m

b1= 1,38m

cota inf. V.F.= -3,60m

a2= 1,35m

d2= 0,45m

h= 0,34m

b2= 0,50m

cota fund.= -5,00m

c= 0,20m

Pos. n°	diam mm	sep. cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	12	15	9		1,90	1	17,1	15,2
2	12	15	12		1,45	1	17,4	15,4
3	16		8		2,95	1	23,6	37,2
4	8	15	9		3,50	1	31,5	12,4
5								

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	31,52	31,52
10,0	0,00	0,00
12,0	34,50	34,50
16,0	23,58	23,58
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	0,79	0,79
Vol. tronco	0,80	0,80
Vol. TOTAL	1,59	1,59

ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	80,25	80,25

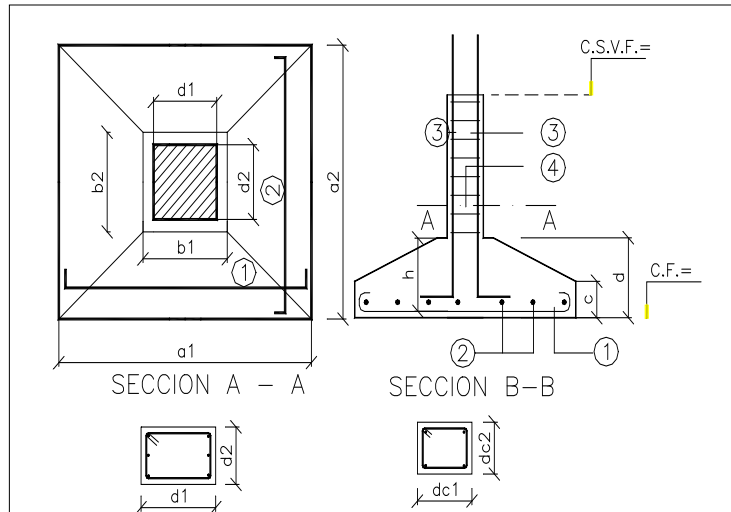
CUANTIA 50,45 kg/m3

PESO (kg) **80,25**

COMPUTO Y DOBLADO BASES CENTRADAS

Página:

15



BASE BCS1-BSC2

CANT: **2**

cota sup. V.F.= **-3,25m**

a1= 1,00m

d1= 0,23m

d= 0,30m

b1= 0,28m

cota inf. V.F.= **-3,60m**

a2= 1,00m

d2= 0,23m

h= 0,24m

b2= 0,28m

cota fund.= **-5,00m**

c= 0,20m

Pos. nº	diam mm	sep. cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Rep.	Ltot. m	Peso kg
1	10	15	7		1,10	1	7,7	4,7
2	10	15	7		1,10	1	7,7	4,7
3	16		22		3,00	1	66,0	104,0
4	8	15	9		0,87	1	7,8	3,1
5	12		84		3,00	1	251,8	223,5

ACERO (en metros) :

Ø	1 BASE	TODAS
4,2	0,00	0,00
6,0	0,00	0,00
8,0	7,85	15,70
10,0	15,40	30,80
12,0	251,83	503,66
16,0	65,96	131,91
20,0	0,00	0,00
25,0	0,00	0,00

HORMIGON (m3)

	1 BASE	TODAS
Vol. base	0,25	0,49
Vol. tronco	0,08	0,15
Vol. TOTAL	0,32	0,64

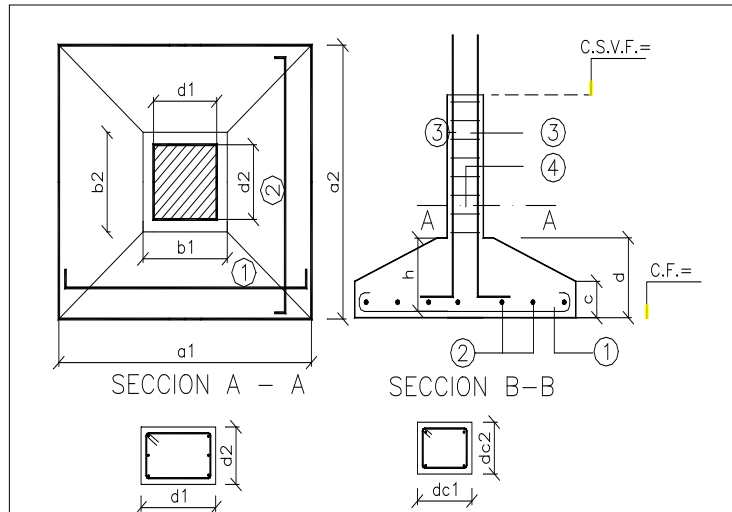
ACERO (kg)

	1BASE	TODAS
TOTAL	340,10	680,20

CUANTIA 1056,26 kg/m3

PESO (kg) 340,10

COMPUTO Y DOBLADO BASES CENTRADAS



Resumen

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	40	58	522	396	0	0	0	1017
m	0	102	95	588	251	0	0	0	
barras	0	9	8	49	21	0	0	0	

Vol. H⁰ = **6,0** m³

CUANTIA : **169,1** kg/m³

B A S E S **EDIFICIO GUATEMALA**

RESUMEN DE COMPUTOS PARA BASES

RESUMEN DE HORMIGON

VOLUMEN = **21,7 m³**

RESUMEN DE HIERROS

	db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
EN KG.	0	190	70	1087	1252	281
EN METROS	0	481	113	1223	792	114
EN BARRAS	0	41	10	102	67	10

db = Ø de la barra

IMPORTANTE:

EL COMPUTO INDICADO NO TIENE EN CUENTA DESPERDICIOS, SUMAR SEGÚN CRITERIO DE LA EMPRESA

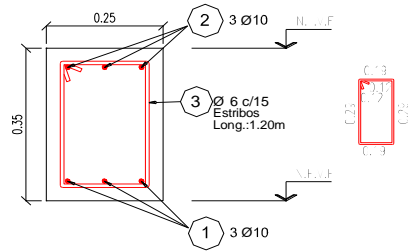
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VF

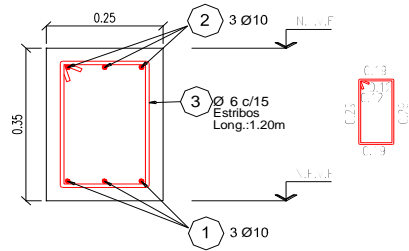
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH02</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VF-B</i>	<i>18/3/2022</i>

	OBRA: EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR: VF	DH-02
	TEMA: DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



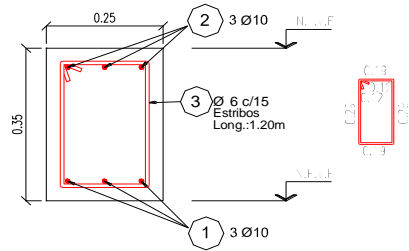
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF01-02-03	1	3	12	10,00		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">9,60</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	10,00		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">9,60</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	64	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p>	1
VF04	1	3	20	3,95		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,55</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	20	3,95		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,55</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	23	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p>	1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



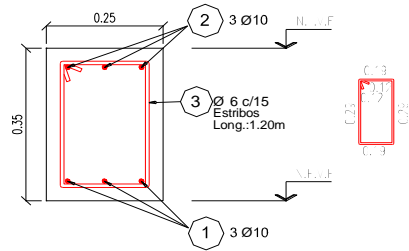
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF05	1	3	20	4,80		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">4,40</p> <p style="text-align: center;">Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	20	4,80		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">4,40</p> <p style="text-align: center;">Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	29	6	1,20	15		1
VF06	1	4	16	3,90		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,50</p> <p style="text-align: center;">Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	4	16	3,90		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,50</p> <p style="text-align: center;">Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	23	6	1,20	15		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



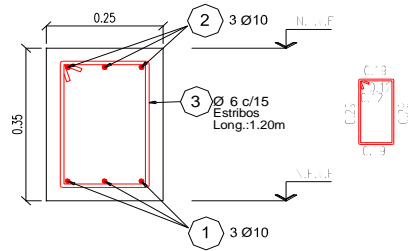
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF07 / VF09 / VF11	1	3	16	5,75		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">5,35</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	3
	2	3	16	5,75		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">5,35</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	3
	3	35	6	1,20	15		3
VF08	1	3	12	2,85		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,45</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	2,85		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,45</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	16	6	1,20	15		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



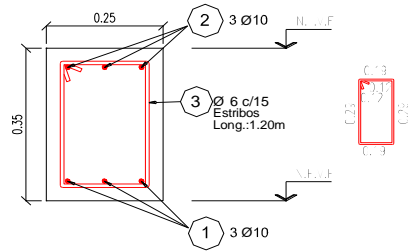
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF10	1	3	12	3,40		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,00</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	3,40		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,00</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	20	6	1,20	15		1
VF12	1	4	12	3,50		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,10</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	4	12	3,50		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,10</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	20	6	1,20	15		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



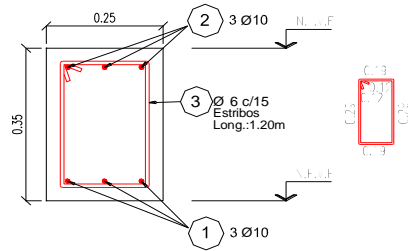
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF13	1	4	20	3,70		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,30</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	4	20	3,70		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,30</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	22	6	1,20	15		1
VF14-VF15	1	3	12	4,65		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">4,25</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	4,65		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">4,25</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	28	6	1,20	15		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



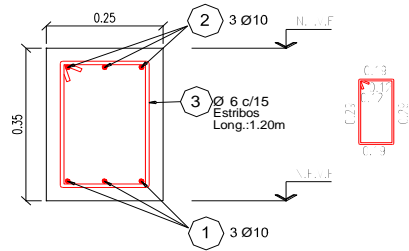
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF16	1	3	12	3,15		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,75</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	3,15		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,75</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	18	10	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p>	1
VF17	1	3	12	6,50		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">6,10</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	6,50		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">6,10</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	40	10	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p>	1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



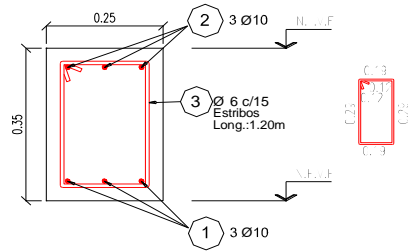
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF18	1	3	16	3,55		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,15</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	16	3,55		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,15</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	21	10	1,20	15		1
VF19-VF20-VF21-VF22-VF23	1	3	10	5,75		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">5,35</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	10	5,75		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">5,35</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	35	10	1,20	15		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



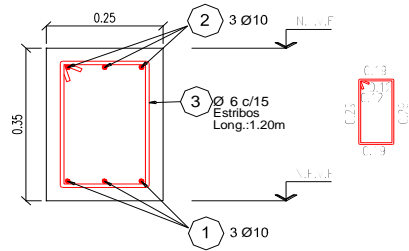
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF51-52-53	1	3	10	3,70		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,30</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	10	3,70		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,30</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	22	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p>	1
VF54	1	4	16	3,90		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,50</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	4	16	3,90		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,50</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	23	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p>	1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



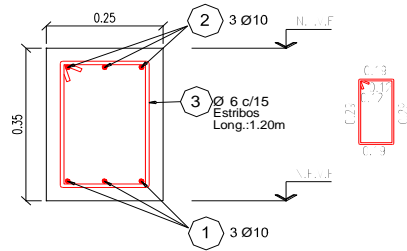
	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF55	1	3	20	3,25		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,85</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	20	3,25		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,85</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	19	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,12 0,12</p> <p style="text-align: center;">0,19 0,19</p>	1
VF56	1	4	12	3,40		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,00</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	4	12	3,40		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,00</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	20	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,12 0,12</p> <p style="text-align: center;">0,19 0,19</p>	1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF57	1	3	12	3,40		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,00</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	12	3,40		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">3,00</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	20	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p> <p style="text-align: center;">0,12 0,12</p> <p style="text-align: center;">0,29 0,29</p> <p style="text-align: center;">0,19</p>	1
VF58	1	3	10	3,35		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,95</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	10	3,35		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">2,95</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	19	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p> <p style="text-align: center;">0,12 0,12</p> <p style="text-align: center;">0,29 0,29</p> <p style="text-align: center;">0,19</p>	1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VF	DH-02
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	22/3/2022



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VF59-60-61-62	1	3	10	10,58		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">10,18</p> <p style="text-align: center;">Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	2	3	10	10,58		<p style="text-align: right;">ganchos= 0,20 c/u</p> <p style="text-align: center;">10,18</p> <p style="text-align: center;">Long. Empalme= 50 diametro</p>	1
	3	67	6	1,20	15	<p style="text-align: center;">0,19</p> <p style="text-align: center;">0,12 0,12</p> <p style="text-align: center;">0,29</p> <p style="text-align: center;">0,19</p>	1

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	144	0	171	230	296	251	0	0	1092
m	648	0	277	259	187	102	0	0	
barras	54	0	24	22	16	9	0	0	

NOTA: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

TABIQUE ASCENSOR

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH03</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-TAB ASCENSOR-A</i>	<i>26/5/2020</i>

PLANILLA DE RESUMEN DE DOBLADO DE TABIQUE ASCENSOR

Obra : **EDIFICIO GUATEMALA**
 Ubicación : **CABA**
 Sector : **TABIQUE ASCENSOR**

COL.	cant. Iguales	Dimensiones			N.L.T. Sup.	N.L.T. Inf.	Vol. H° TODOS	Kg Acero TODOS	RESUMEN POR DIAMETRO PARA TODOS LOS TABIQUES							
		e	Lx	Ly					Ø4.2 m	Ø 6 m	Ø 8 m	Ø 10 m	Ø 12 m	Ø 16 m	Ø 20 m	Ø 25 m
SS A PB	1	0,15	2,00	1,85	-0,02	-3,25	2,69	461,88	-	26,86	245,25	-	-	89,10	-	-
PB A 1P	1	0,15	2,00	1,85	3,55	-0,02	2,97	499,46	-	29,30	269,56	-	-	95,70	-	-
1P A 2P	5	0,15	2,00	1,85	6,43	3,55	11,99	1599,05	-	121,68	1101,10	1292,00	385,00	-	-	-
5P A 6P	1	0,15	2,00	1,85	20,88	17,95	2,44	324,62	-	24,70	223,80	262,20	78,10	-	-	-
SM	1	0,15	2,00	1,85	23,86	20,88	2,48	336,88	-	25,06	227,37	266,00	87,60	-	-	-

RESUMEN GLOBAL		
cant.	Vol. H°	Kg Acero
9	22,6	3221,9

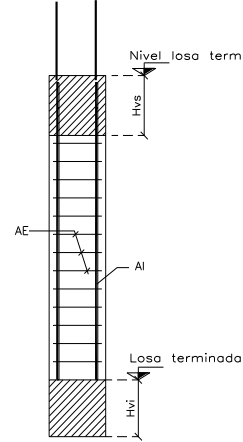
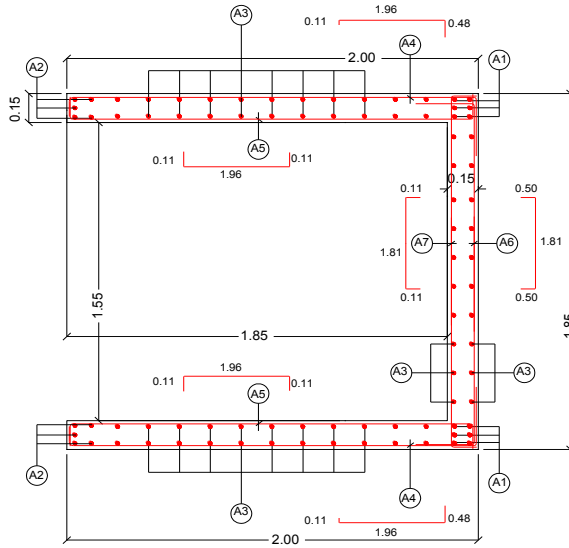
RESUMEN GENERAL ACERO								
	Ø4,2	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25
CANTIDAD EN m	0	227,6	2067,1	1820,2	550,7	184,8	0	0
CANTIDAD EN kg	0	50,5	815,2	1121,7	488,7	291,5	0	0
CANTIDAD DE BARRAS	0	19	173	152	46	16	0	0

DOBLADO DE HIERROS - TABIQUE ASCENSOR - PARISSIEN

Sector: DE SS A PB

Obra: EDIFICIO GUATEMALA

Nivel Cant
SS A PB 1



DIMENSIONES	Lx	Ly	e
	2,00	1,85	0,15

Nivel losa terminada piso superior -0,02 m

Espesor losa piso superior 0,00 m

Nivel losa terminada piso inferior -3,25 m

Altura viga 0,00 m

Recubrimiento: 2,00 cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
A1	16		5	4,05	4,05	2	40,5	63,9
A2	16		6	4,05	4,05	2	48,6	76,7
A3	12	15	32	3,85	3,85	2	246,4	218,6
A4	8	20	17	0,11 1,96 0,48	2,55	2	87,5	34,5
A5	8	20	17	0,11 1,96 0,11	2,18	2	74,8	29,5
A6	8	20	17	0,50 1,81 0,50	2,81	1	48,2	19,0
A7	8	20	17	0,11 1,81 0,11	2,03	1	34,8	13,7
A8	6	50	7	L= 0,30	0,30	12	26,9	6,0

ACERO

TOTAL para un tabique (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	26,9	245,2	0,0	246,4	89,1	0,0	0,0

Peso **461,9** kg

TOTAL para todos los tabiques (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	26,9	245,2	0,0	246,4	89,1	0,0	0,0

Peso **461,9** kg

HORMIGON

Para una tabique

Vol. **2,69** m3

Todos los tabiques

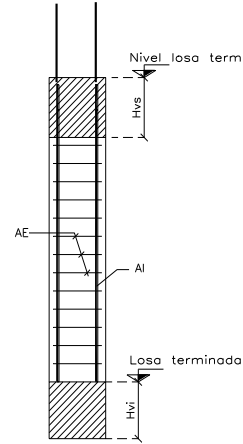
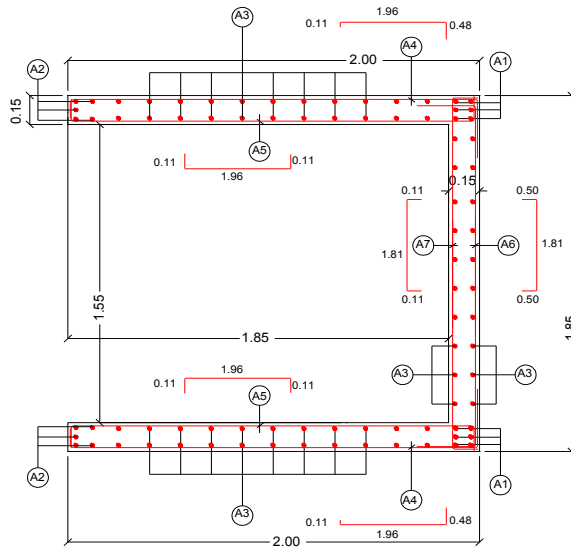
Vol. **2,69** m3

DOBLADO DE HIERROS - TABIQUE ASCENSOR - PARISSIEN

Sector: DE PB A 1P

Obra: EDIFICIO GUATEMALA

Nivel Cant
PB A 1P 1



DIMENSIONES	Lx	Ly	e
	2,00	1,85	0,15

Nivel losa terminada piso superior **3,55** m

Espesor losa piso superior **0,00** m

Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m

Altura viga **0,00** m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
A1	16		5	4,35	4,35	2	43,5	68,6
A2	16		6	4,35	4,35	2	52,2	82,3
A3	12	15	32	4,15	4,15	2	265,6	235,7
A4	8	20	19	0,11 1,96 0,48	2,55	2	96,1	37,9
A5	8	20	19	0,11 1,96 0,11	2,18	2	82,2	32,4
A6	8	20	19	0,50 1,81 0,50	2,81	1	53,0	20,9
A7	8	20	19	0,11 1,81 0,11	2,03	1	38,3	15,1
A8	6	50	8	L= 0,30	0,30	12	29,3	6,5

ACERO

TOTAL para un tabique (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	29,3	269,6	0,0	265,6	95,7	0,0	0,0

Peso **499,5** kg

TOTAL para todos los tabiques (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	29,3	269,6	0,0	265,6	95,7	0,0	0,0

Peso **499,5** kg

HORMIGON

Para una tabique

Vol. **2,97** m3

Todos los tabiques

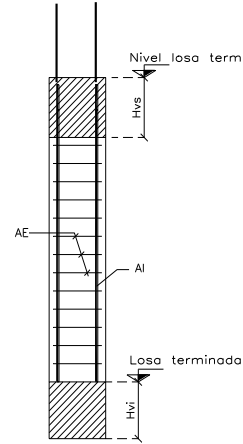
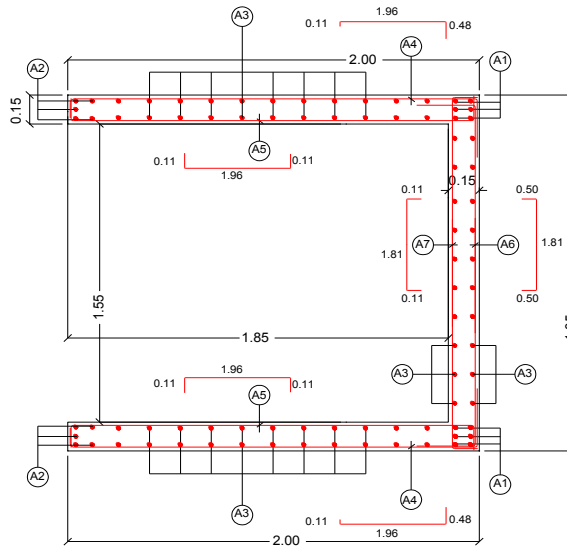
Vol. **2,97** m3

DOBLADO DE HIERROS - TABIQUE ASCENSOR - PARISSIEN

Sector: DE 1P A 2P

Obra: EDIFICIO GUATEMALA

Nivel Cant
1P A 2P 5
 Tabiques iguales
DE 1P A 5P



DIMENSIONES	Lx	Ly	e
	2,00	1,85	0,15

Nivel losa terminada piso superior: **6,43** m
 Espesor losa piso superior: **0,00** m
 Nivel losa terminada piso inferior: **3,55** m
 Altura viga: **0,00** m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
A1	12		5	3,50	3,50	2	35,0	31,1
A2	12		6	3,50	3,50	2	42,0	37,3
A3	10	15	38	3,40	3,40	2	258,4	159,2
A4	8	20	15	0,11 1,96 0,48	2,55	2	78,5	31,0
A5	8	20	15	0,11 1,96 0,11	2,18	2	67,1	26,5
A6	8	20	15	0,50 1,81 0,50	2,81	1	43,3	17,1
A7	8	20	15	0,11 1,81 0,11	2,03	1	31,3	12,3
A8	6	50	7	L= 0,30	0,30	12	24,3	5,4

ACERO

TOTAL para un tabique (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	24,3	220,2	258,4	77,0	0,0	0,0	0,0

Peso **319,8** kg

TOTAL para todos los tabiques (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	121,7	1101,1	1292,0	385,0	0,0	0,0	0,0

Peso **1599,0** kg

HORMIGON

Para una tabique

Vol. **2,40** m3

Todos los tabiques

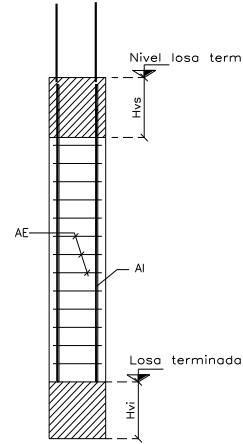
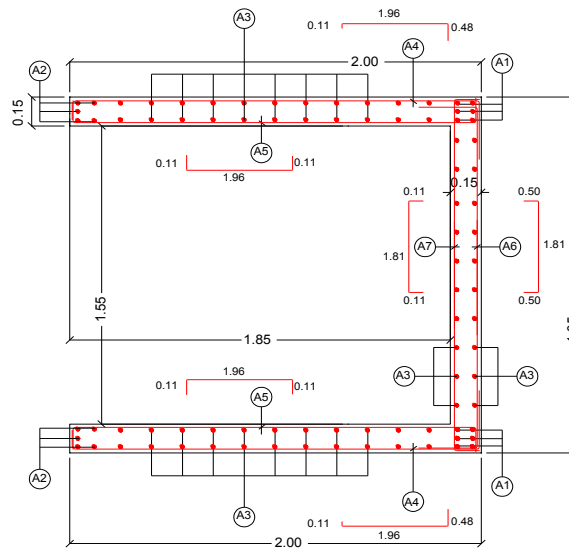
Vol. **11,99** m3

DOBLADO DE HIERROS - TABIQUE ASCENSOR - PARISSIEN

Sector: **DE 5P A 6P**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Nivel Cant
5P A 6P 1



DIMENSIONES	Lx	Ly	e
	2,00	1,85	0,15

Nivel losa terminada piso superior **20,88** m

Espesor losa piso superior **0,00** m

Nivel losa terminada piso inferior **17,95** m

Altura viga **0,00** m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
A1	12		5	3,55	3,55	2	35,5	31,5
A2	12		6	3,55	3,55	2	42,6	37,8
A3	10	15	38	3,45	3,45	2	262,2	161,6
A4	8	20	16	0,11 1,96 0,48	2,55	2	79,8	31,5
A5	8	20	16	0,11 1,96 0,11	2,18	2	68,2	26,9
A6	8	20	16	0,50 1,81 0,50	2,81	1	44,0	17,3
A7	8	20	16	0,11 1,81 0,11	2,03	1	31,8	12,5
A8	6	50	7	L= 0,30	0,30	12	24,7	5,5

ACERO

TOTAL para un tabique (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	24,7	223,8	262,2	78,1	0,0	0,0	0,0

Peso **324,6** kg

TOTAL para todos los tabiques (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	24,7	223,8	262,2	78,1	0,0	0,0	0,0

Peso **324,6** kg

HORMIGON

Para una tabique

Vol. **2,44** m3

Todos los tabiques

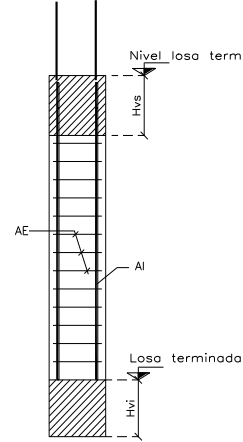
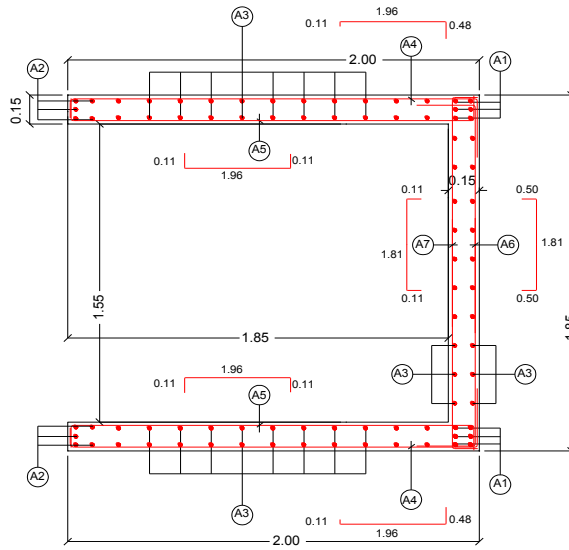
Vol. **2,44** m3

DOBLADO DE HIERROS - TABIQUE ASCENSOR - PARISSIEN

Sector: **SM**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Nivel Cant
SM 1



DIMENSIONES	Lx	Ly	e
	2,00	1,85	0,15

Nivel losa terminada piso superior **23,86** m

Espesor losa piso superior **0,00** m

Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m

Altura viga **0,00** m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
A1	12		5	3,60	3,60	2	36,0	31,9
A2	12		6	3,60	3,60	2	43,2	38,3
A3	10	15	38	3,50	3,50	2	266,0	163,9
ESP C38	12		6	1,25 0,15	1,40	1	8,4	7,5
A4	8	20	16	0,11 1,96 0,48	2,55	2	81,1	32,0
A5	8	20	16	0,11 1,96 0,11	2,18	2	69,3	27,3
A6	8	20	16	0,50 1,81 0,50	2,81	1	44,7	17,6
A7	8	20	16	0,11 1,81 0,11	2,03	1	32,3	12,7
A8	6	50	7	L= 0,30	0,30	12	25,1	5,6

ACERO

TOTAL para un tabique (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	25,1	227,4	266,0	87,6	0,0	0,0	0,0

Peso **336,9** kg

TOTAL para todos los tabiques (en metros):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
0,0	25,1	227,4	266,0	87,6	0,0	0,0	0,0

Peso **336,9** kg

HORMIGON

Para una tabique

Vol. **2,48** m3

Todos los tabiques

Vol. **2,48** m3

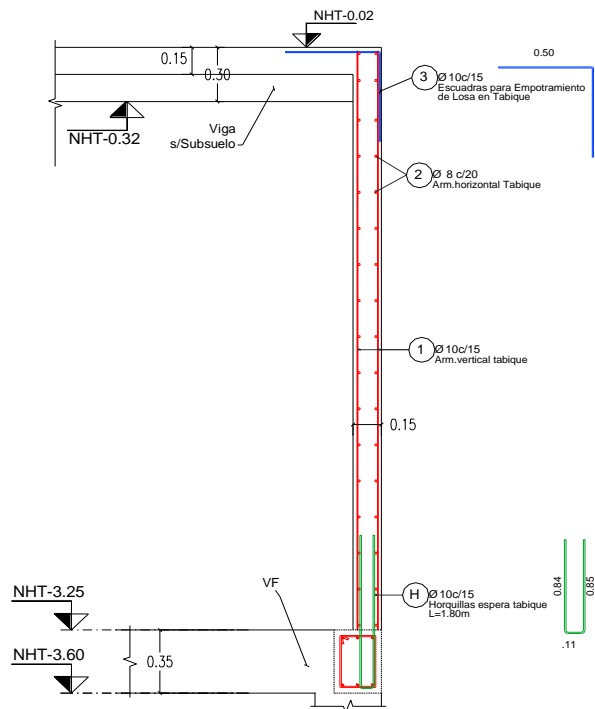
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

TABIQUE SUBMURACIÓN ALTO (NHT=-0,02)

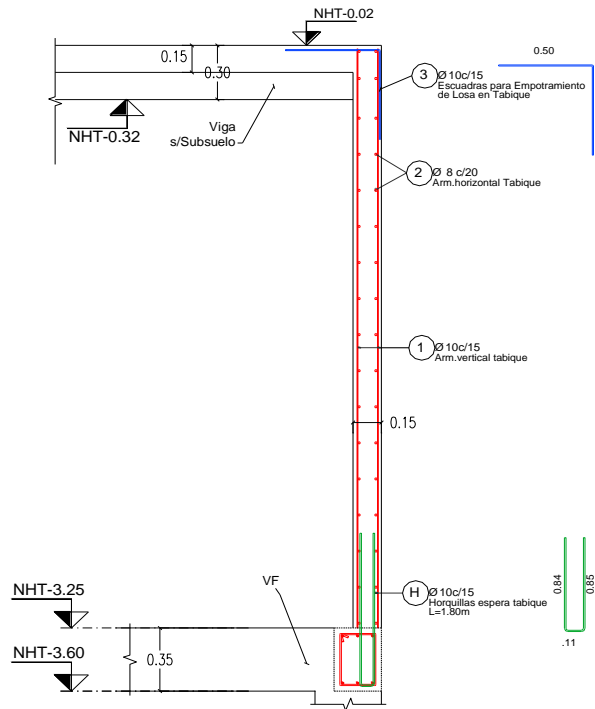
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH04C</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-TABIQUE-0.02-C</i>	<i>18/3/2022</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	TAB SUBMURACIÓN ALTO (NHT=-0,02)	DH-04C
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	1/3/2022



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
HORQUILLA	H	187	10	1,80	15	<p>HORQUILLA VERTICAL</p>	1
ARM. VERT. TAB	1	187	10	3,20	15	<p>AMBAS CARAS</p>	2
ARM. HORIZ. TAB	2	17	8	30,10	20	<p>Cant. de mts. Lineales totales</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p>	2

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	TAB SUBMURACIÓN ALTO (NHT=-0,02)	DH-04C
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	1/3/2022



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
ESCUADRA	3	187	10	1,00	15	<div style="text-align: center;"> </div>	1

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	404	1062	0	0	0	0	0	1466
m	0	1819	4779	0	0	0	0	0	
barras	0	152	399	0	0	0	0	0	

NOTA: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa

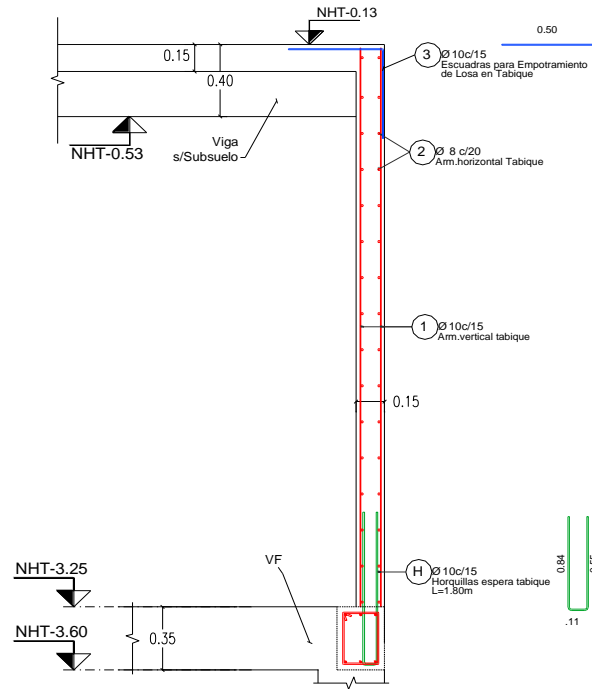
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

TABIQUE SUBMURACIÓN BAJO (NHT=-0,13)

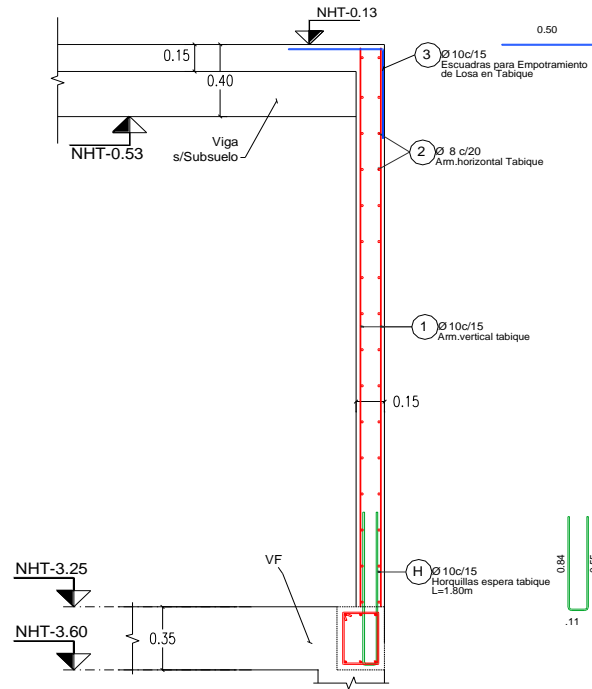
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH05C</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-TABIQUE-0.13-C</i>	<i>18/3/2022</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	TAB SUBMURACIÓN (NHT=-0,13)	DH-05C
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	1/3/2022



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
HORQUILLA	H	24	10	1,80	15	<div style="text-align: center;"> <p>0,84</p> <p>0,11</p> <p>0,85</p> <p>HORQUILLA VERTICAL</p> </div>	1
ARM. VERT. TAB	1	24	10	3,10	15	<div style="text-align: center;"> <p>3,10</p> <p>AMBAS CARAS</p> </div>	2
ARM. HORIZ. TAB	2	16	8	9,20	20	<div style="text-align: center;"> <p>Cant. de mts. Lineales totales</p> <p>9,20</p> <p>Long. Empalme= 50 diametro</p> </div>	2

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	TAB SUBMURACIÓN (NHT=-0,13)	DH-05C
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	1/3/2022



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
ESCUADRA	3	24	10	1,00	15		1

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	116	133	0	0	0	0	0	250
m	0	523	600	0	0	0	0	0	
barras	0	44	50	0	0	0	0	0	

NOTA: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

COLUMNAS EN SS

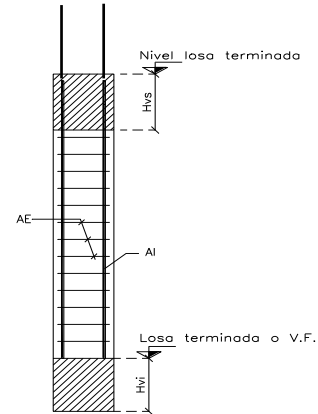
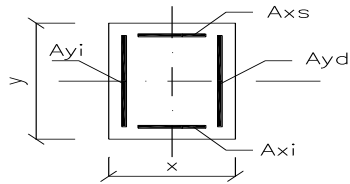
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH06</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN SS-B</i>	<i>18/3/2022</i>

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C1** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SUBSUELO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20

Nivel losa terminada piso superior **-0,13** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-3,25** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,70	3,70	1	7,4	6,6
Ayd	12		2	3,70	3,70	1	7,4	6,6
Axi	12		2	3,70	3,70	1	7,4	6,6
Axs	12		2	3,70	3,70	1	7,4	6,6
Estr.	6	15	22	0,10 0,16 SON DOBLES 0,25	1,02	2	44,9	10,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,0			26,3			

Peso **36,2** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,0			26,3			

Peso **36,2** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,25** m³

Todas las columnas

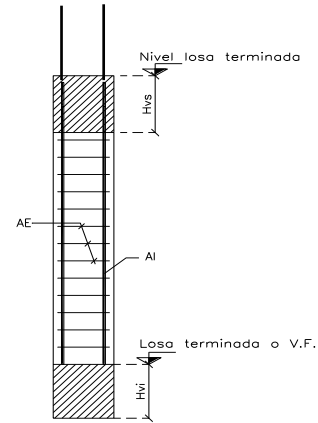
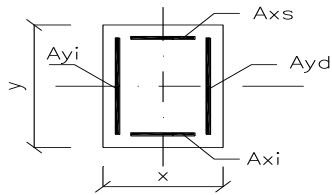
Vol. **0,25** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C2** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SUBSUELO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,18

Nivel losa terminada piso superior **-0,02** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-3,25** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,85	3,85	1	7,7	6,8
Ayd	12		2	3,85	3,85	1	7,7	6,8
Axi	12		2	3,85	3,85	1	7,7	6,8
Axs	12		2	3,85	3,85	1	7,7	6,8
Estr.	6	15	23	0,10 0,14 SON DOBLES 0,25	0,98	2	45,1	10,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,0			27,3			

Peso **37,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,0			27,3			

Peso **37,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,23** m³

Todas las columnas

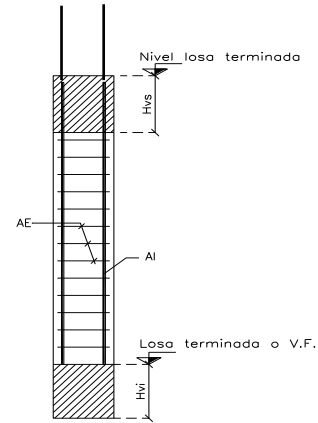
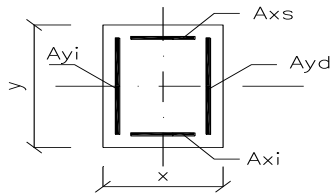
Vol. **0,23** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C3** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SUBSUELO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,60	0,18

Nivel losa terminada piso superior **-0,02** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-3,25** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,85	3,85	1	7,7	6,8
Ayd	12		2	3,85	3,85	1	7,7	6,8
Axi	12		3	3,85	3,85	1	11,6	10,2
Axs	12		3	3,85	3,85	1	11,6	10,2
Estr.	6	15	23	0,10 0,14 SON DOBLES	1,34	2	61,6	13,7

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	13,7			34,2			

Peso **47,8** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	13,7			34,2			

Peso **47,8** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,35** m³

Todas las columnas

Vol. **0,35** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

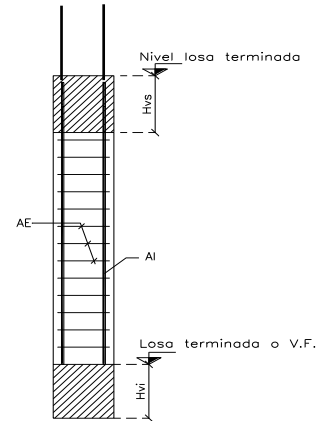
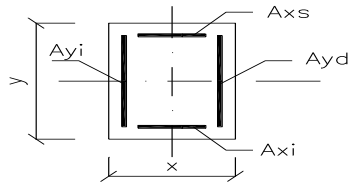
Sector: **SUBSUELO**

Col. Rep.

C4 3


Refuerzos Iguales

C4-C6-C11



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,40

Nivel losa terminada piso superior	-0,02	m
Espesor losa piso superior		m
Nivel losa terminada piso inferior	-3,25	m
Altura viga		m
Recubrimiento:	2,00	cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,83	3,83	3	46,0	40,8
Ayd	12		4	3,83	3,83	3	46,0	40,8
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	23	0,10  SON DOBLES 0,25	0,98	6	135,2	30,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,0			27,2			

Peso **37,2** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	30,0			81,6			

Peso **111,6** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,23** m³

Todas las columnas

Vol. **0,70** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

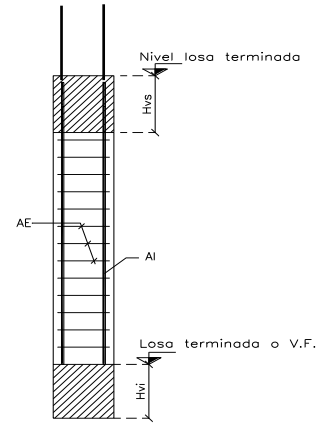
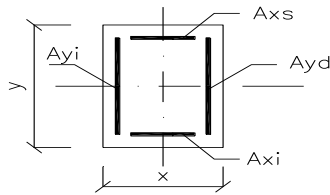
Sector: **SUBSUELO**

Col. Rep.

C5 3

Refuerzos Iguales

C5-C7-C8



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20

Nivel losa terminada piso superior **-0,02** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-3,25** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,85	3,85	3	23,1	20,5
Ayd	12		2	3,85	3,85	3	23,1	20,5
Axi	12		2	3,85	3,85	3	23,1	20,5
Axs	12		2	3,85	3,85	3	23,1	20,5
Estr.	6	15	23	0,10 0,16 SON DOBLES	1,02	6	140,8	31,2

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,4			27,3			

Peso **37,7** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	31,2			82,0			

Peso **113,2** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,26** m³

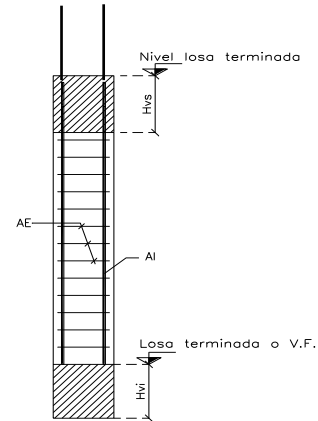
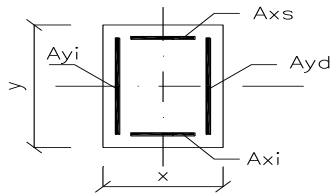
Todas las columnas

Vol. **0,78** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS


Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SUBSUELO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,50

Nivel losa terminada piso superior **-0,02** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-3,25** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,85	3,85	1	15,4	13,7
Ayd	12		4	3,85	3,85	1	15,4	13,7
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	23	0,10  SON DOBLES 0,32	1,12	2	51,5	11,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,4			27,3			

Peso **38,8** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,4			27,3			

Peso **38,8** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,29** m³

Todas las columnas

Vol. **0,29** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

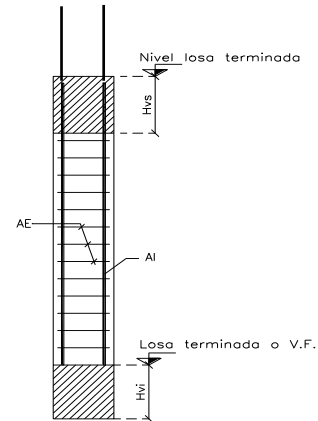
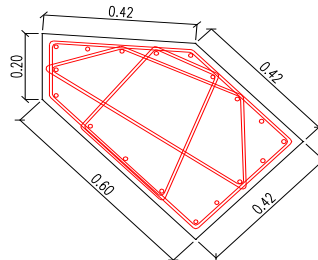
Sector: **SUBSUELO**

Col. Rep.

C9 2

Refuerzos Iguales

C9-C12



DIMENSIONES	X	Y
	VER PLANO	

Nivel losa terminada piso superior	-0,02	m
Espesor losa piso superior		m
Nivel losa terminada piso inferior	-3,25	m
Altura viga		m
Recubrimiento:	2,00	cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	16		9	4,05	4,05	2	72,9	115,0
Ayd	16		9	4,05	4,05	2	72,9	115,0
Estr.	8	15	23	L= 2,12	4,24	2	195,0	76,9
Estr.	8	15	23	L= 1,74	3,48	2	160,1	63,1
Estr.	8	15	23	L= 1,47	2,94	2	135,2	53,3

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
		96,7			115,0		

Peso **211,7** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
		193,4			230,0		

Peso **423,4** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,83** m³

Todas las columnas

Vol. **1,66** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

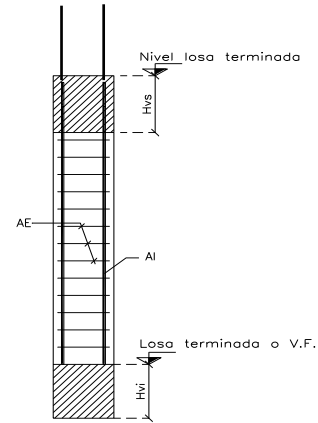
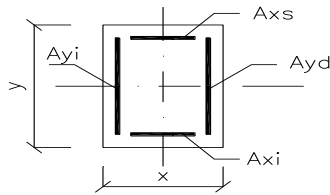
Sector: **SUBSUELO**

Col. Rep.

C13 5

Refuerzos Iguales

C13-C14-C15-C16-C17



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40

Nivel losa terminada piso superior **-0,02** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-3,25** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,85	3,85	5	77,0	68,3
Ayd	12		4	3,85	3,85	5	77,0	68,3
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	23	0,10 SON DOBLES 0,25	1,02	10	234,6	52,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,4			27,3			

Peso **37,7** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	52,0			136,7			

Peso **188,7** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,26** m³

Todas las columnas

Vol. **1,29** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

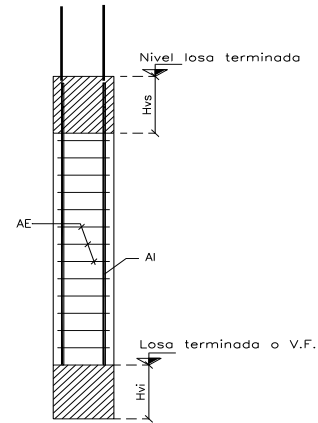
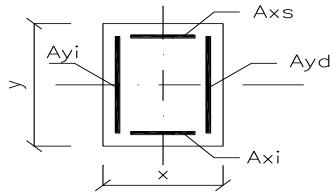
Sector: **SUBSUELO**

Col. Rep.

CS1 3


Refuerzos Iguales

CS1-CS2-CS3



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,18

Nivel losa terminada piso superior	-0,02	m
Espesor losa piso superior		m
Nivel losa terminada piso inferior	-3,25	m
Altura viga		m
Recubrimiento:	2,00	cm

Pos. nº	Fi m m	Sep cm	Cant. nº	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,85	3,85	3	23,1	20,5
Ayd	12		2	3,85	3,85	3	23,1	20,5
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	23	0,10  0,14	0,76	3	52,4	11,6

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	3,9			13,7			

Peso **17,5** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,6			41,0			

Peso **52,6** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,10** m³

Todas las columnas

Vol. **0,31** m³

RESUMEN PARA COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **SUBSUELO**

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

VOLUMEN = **5,86 m³**

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	170	193		456	230				1050
m	765	489		513	146				
barras	64	41		43	13				
Cuanfia	179,1								[Kg/m³]

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

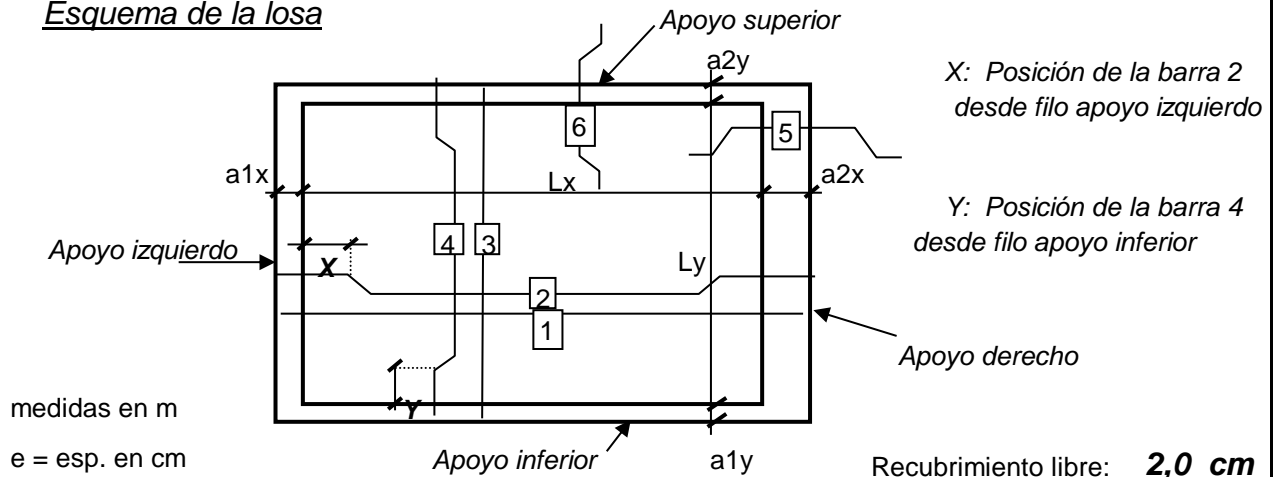
LOSAS SOBRE SS

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH07</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS SOBRE SS-A</i>	<i>18/3/2022</i>

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS SOBRE SS**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
0,93	2,59	0,15	0,18	0,15	0,15	15,00	1	L51	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	18	Doblado esquemático 1,22				1,22	21,87
2				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/X					
3	8	15	7	2,85				2,85	19,95
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 0,4 \text{ m}^3$

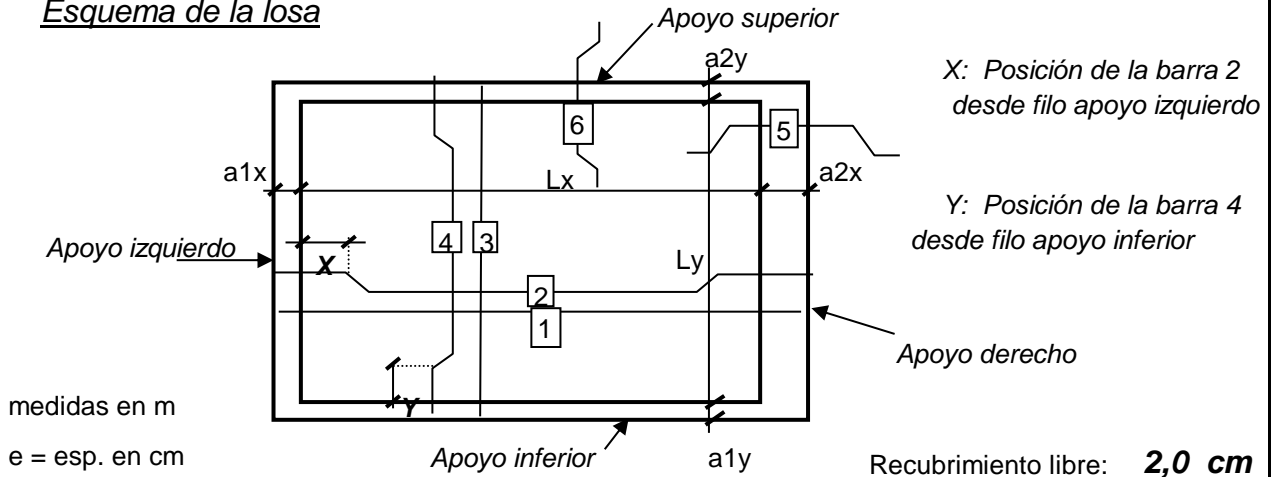
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	41,8				

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS SOBRE SS**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
3,98	2,59	0,18	0,18	0,15	0,15	15,00	1	L52	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	30	9	Doblado esquemático 4,30				4,30	38,7
2	8	30	8	 $X = 0,47$				4,38	35,1
3	8	30	14	2,85				2,85	39,9
4	8	30	13	 $Y = 0,31$				2,93	38,12
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 1,5 \text{ m}^3$

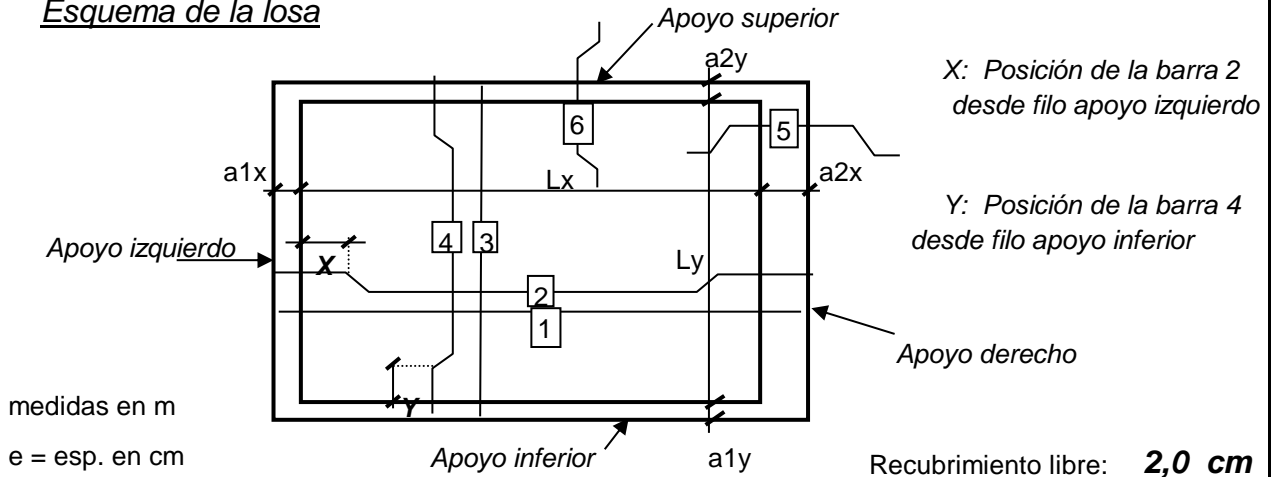
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	151,8				

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS SOBRE SS**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
2,27	1,55	0,15	0,15	0,15	0,15	15,00	1	L55	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	11	Doblado esquemático 2,53				2,53	27,83
2				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/X					
3	8	15	16	1,81				1,81	28,96
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 0,5 \text{ m}^3$

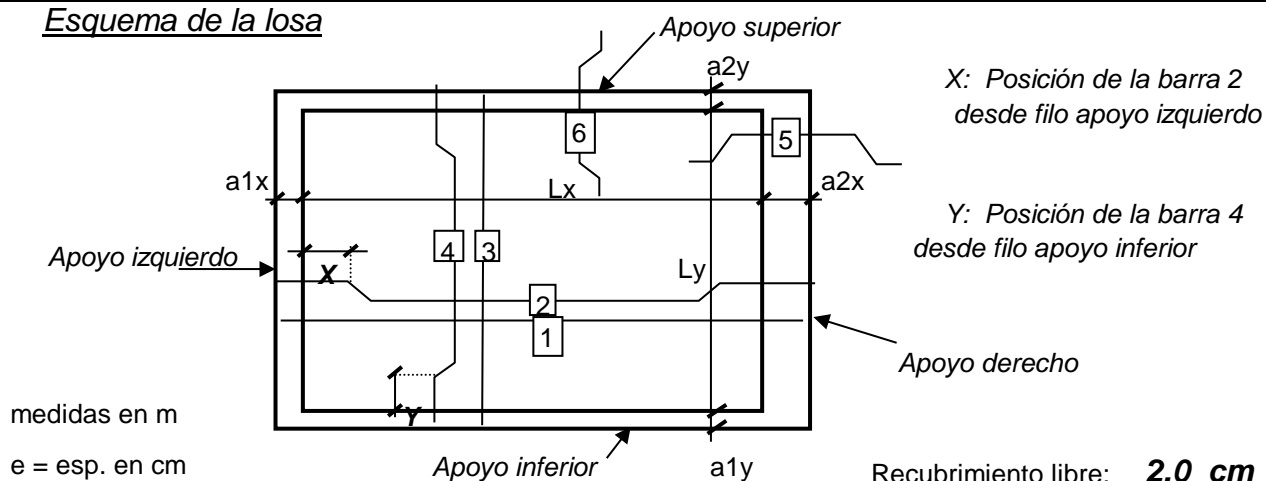
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	56,8				

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS SOBRE SS**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA Nº	
8,24	4,35	0,15	0,18	0,18	0,15	15,00	1	L56	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1A	8	30	7	5,36				5,36	37,52
1B	8	30	9	8,52				8,52	76,68
2A	8	30	7	$\frac{1,03}{\quad} \quad \frac{0,14}{\quad} \quad \frac{0,14}{\quad} \quad \frac{1,07}{\quad}$ 3,05 X = 0,88				5,43	38,0
2B	8	30	9	$\frac{1,03}{\quad} \quad \frac{0,14}{\quad} \quad \frac{0,14}{\quad} \quad \frac{1,07}{\quad}$ 6,23 X = 0,88				8,61	77,5
3A	10	20	26	4,64				4,64	120,51
3B	10	10	32	2,93				2,93	93,76
4A	10	20	26	$\frac{0,68}{\quad} \quad \frac{0,14}{\quad} \quad \frac{0,14}{\quad} \quad \frac{0,64}{\quad}$ 3,11 Y = 0,30				4,72	122,64

Vol. Hormigón
para esta losa

V = **4,4 m³**

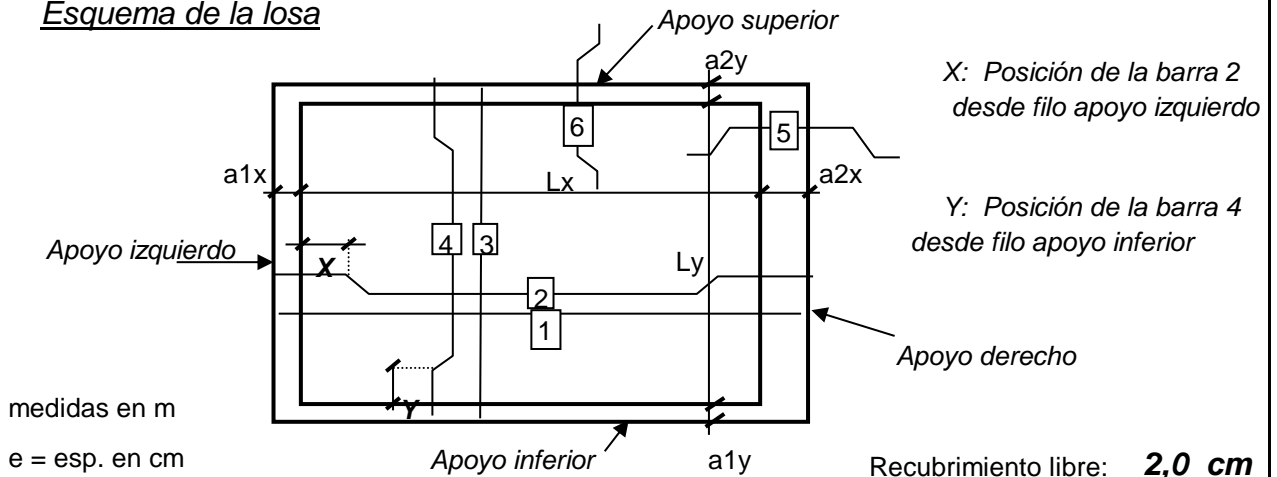
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	229,7	336,9			

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS SOBRE SS**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
5,46	2,68	0,15	0,18	0,15	0,18	15,00	1	L58	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	18	Doblado esquemático 5,75				5,75	103,41
2				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/X					
3	8	30	19	2,97				2,97	56,335
4	8	30	18	 0,47 0,14 0,14 0,52 1,78 Y = 0,31				3,05	54,85
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

V = **2,2 m³**

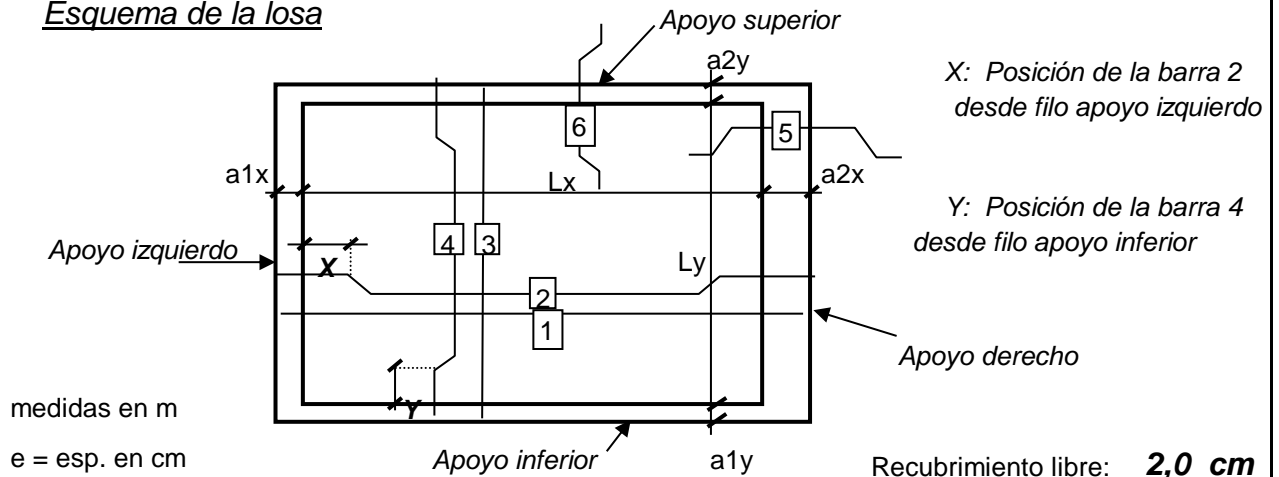
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	214,6				

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS SOBRE SS**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
0,95	1,29	0,18	0,18	0,15	0,18	15,00	1	L59	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	9	Doblado esquemático 1,27				1,27	11,43
2				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/X					
3	8	15	7	1,58				1,58	11,025
4				 N LEVANTADAS S/Y					
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 0,2 \text{ m}^3$

RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	22,5				

RESUMEN DE BARRAS PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg		283	208						491
m		716	336						
barras		60	29						

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

Volumen Total

9,2 m³

HORMIGON H30

Cuántía

53,2 Kg A° / m³ H°

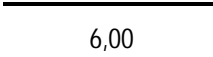

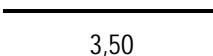
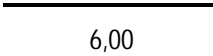
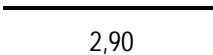
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

REF EN LOSAS SOBRE SS

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH08</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-REF LOSAS SOBRE SS-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	REF LOSAS SOBRE SS	DH-08
	TEMA:	Computo métrico: Armadura	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
REF EN LOSA BAJO MUROS	L56	3	10	6,00		Arm. Inf.  6,00	1
		3	10	2,40		Arm. Inf.  2,40	1
		3	10	3,50		Arm. Inf.  3,50	1
	L59	3	10	6,00		Arm. Inf.  6,00	1
		3	10	2,90		Arm. Inf.  2,90	2

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	0	44	0	0	0	0	0	44
m	0	0	71	0	0	0	0	0	
barras	0	0	6	0	0	0	0	0	

NOTAS: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.

Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VIGAS SOBRE SS

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH09</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS SOBRE SS-B</i>	<i>18/3/2022</i>

EDIFICIO GUATEMALA

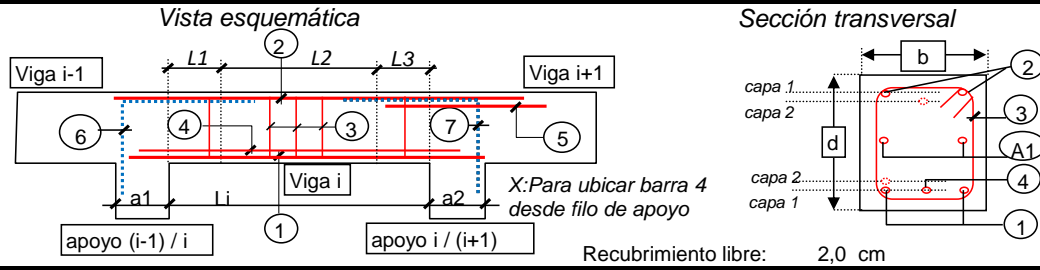
VIGAS s/ SS

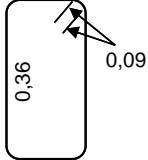
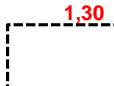
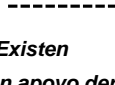
REV B

VIGAS	Tipo	DIMENSIONES		LONGITUDES			As Inferior						As Superior						ESTRIBOS															
		b	h	a1	Li	a2	Principales (A)		Adicionales (B)			Perchas (C)		Esc. izq. (D)		As (D)		Adicionales (E)		As (E)		Esc. der. (F)		As (F)		En L1			En L2			En L3		
		[cm]	[cm]	m	m	m	Cant	Ø	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	Cant	Ø	cm²	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	cm²	L1	Ø	Sep.	Ø	Sep.	L3	Ø	Sep.		
V1		15	40	0,15	5,10	1,00	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15		
V2	1	15	30	1,00	1,77	0,30	3	12				3,39	2	10	2	12	2,26								6	15	6	15		6	15			
V2	3	15	30	0,30	0,10	0,15	3	12				3,39	2	10								2	12	2,26	6	15	6	15		6	15			
V3		15	30	1,00	2,27	0,15	3	12				3,39	2	8											6	15	6	15		6	15			
V4		18	30	0,40	2,25	0,40	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	3	12	2,00	3,39				6	15	6	15		6	15			
V5	1	18	30	0,15	1,39	0,18	4	16				8,04	4	16	3	12	3,39								8	15	8	15		8	15			
V6	2	18	30	0,18	2,14	0,18	4	16				8,04	4	16											8	15	8	15		8	15			
V7	2	18	30	0,18	1,71	0,18	4	16				8,04	4	16											8	15	8	15		8	15			
VM8	3	18	30	0,18	1,33		4	16				8,04	4	16											8	15	8	15		8	15			
V9		15	30	0,18	0,96	0,15	3	12				3,39	2	8											6	15	6	15		6	15			
V51		18	30	0,15	2,59	0,15	3	12				3,39	2	8											6	15	6	15		6	15			
V52	1	15	30	0,15	1,55	0,15	3	12				3,39	2	8				2	12	2,00	2,26				6	15	6	15		6	15			
V53	3	15	30	0,15	2,56	0,18	3	12				3,39	2	8											6	15	6	15		6	15			
V54	1	18	30	0,40	2,42	0,18	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26				6	15	6	15		6	15			
V55	3	18	30	0,18	2,64	0,15	3	12				3,39	2	8											6	15	6	15		6	15			

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	5,10	1,00	15,00	40,00	5,68		V1		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E 0,20 ----- 6,21			1	6,41	19,23
2	8		2	E 0,20 ----- 6,21			1	6,41	12,82
3	6	15	34	En L2= 5,10  0,11 Cant.= 34				1,12	38,08
4				barras Adicionales abajo -----					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho ----- 2,00 1 METRO ANCLADA EN TAB ASC.				2,00	4,00
A1	6		1	 ----- 6,21 Reparticion en cada cara Total: 2				6,21	12,42
6	12		2	1,30  Escudras en apoyo izq.				2,60	5,19
7				1,30  No Existen Escudras en apoyo der.					

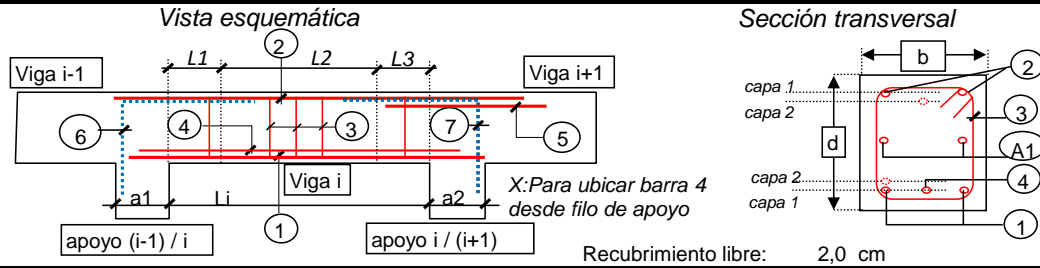
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
50,5	12,8		28,4		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA Nº		
0,30	0,10	0,15	15,00	30,00	0,33	3	V2		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1	3,70	11,1
2	10		2				1	3,70	7,4
3	6	15	1	<p>En L2= 0,10 0,11 Cant.= 1</p>				0,92	0,92
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				<p>Reparticion en cada cara Total:</p>					
6				<p>No Existen 1 METRO ANCLADA EN TAB ASC.</p>				2,00	
7	12		2	<p>Escudras en apoyo der.</p>				2,60	5,19

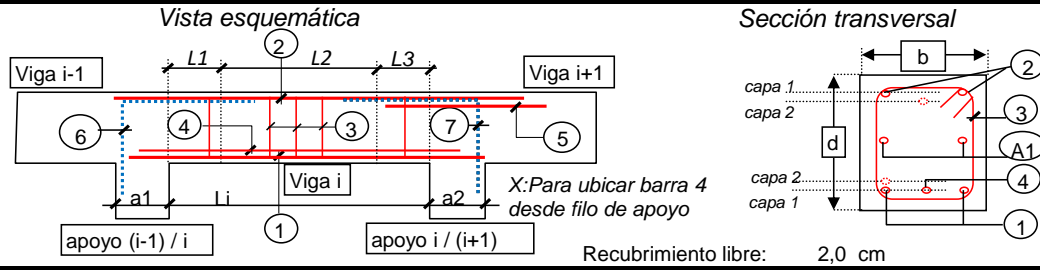
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
0,9		7,4	16,3		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,00	2,27	0,15	15,00	30,00	2,85		V3		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	 VER V2			1		
2	8		2	 VER V2			1		
3	6	15	16	 0,26 0,09 0,11 Cant.= 16				0,92	14,72
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

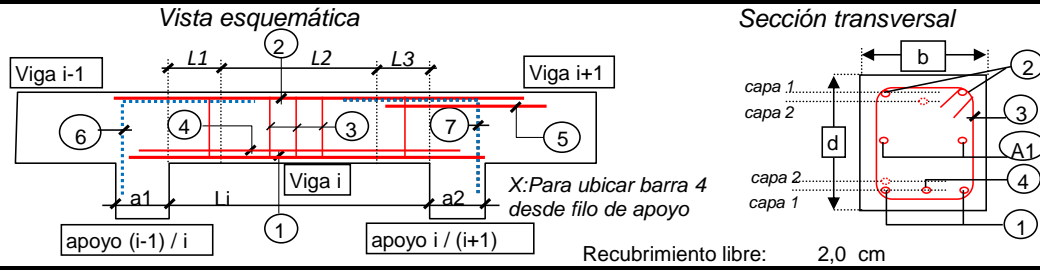
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
14,7					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA Nº		
0,40	2,25	0,40	18,00	30,00	2,65		V4		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E 0,20	3,01	E 0,20	1	3,41	10,23
2	8		2	E 0,20	3,01	E 0,20	1	3,41	6,82
3	6	15	15					0,98	14,70
4				barras Adicionales abajo					
5	12		3					2,00	6,00
				1 METRO ANCLADA EN TAB ASC.					
A1									
				Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2					2,60	5,19
				Escuadras en apoyo izq.					
7									
				No Existen Escuadras en apoyo der.					

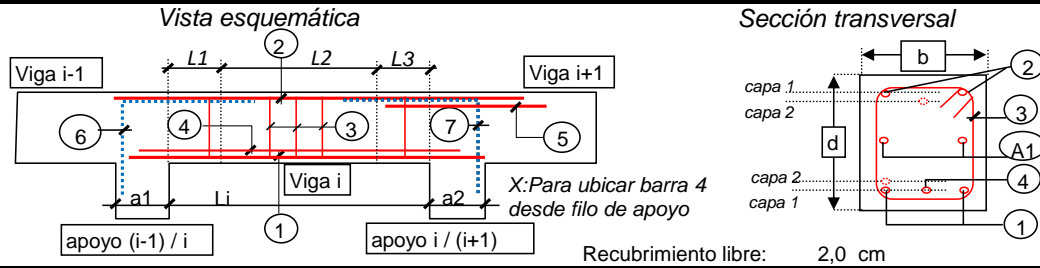
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
14,7	6,8		21,4		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	1,39	0,18	18,00	30,00	1,56	1	V5		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	16		4	E 0,20	7,25	E 0,20	1	7,65	30,6
2	16		4	E 0,35	7,25	E 0,35	1	7,95	31,8
3	8	15	10	<div style="text-align: center;"> <p>0,26 0,12</p> <p>0,14 Cant.= 10</p> </div>				1,04	10,40
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				<div style="text-align: center;"> <p>7,25</p> <hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/> <p>Reparticion en cada cara</p> <p>Total:</p> </div>				7,25	
6	12		3	<div style="text-align: center;"> <p>1,20</p> <p>1,20</p> </div> <p>Escuadras en apoyo izq.</p>				2,39	7,18
7				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen</p> </div> <p>Escuadras en apoyo der.</p>					

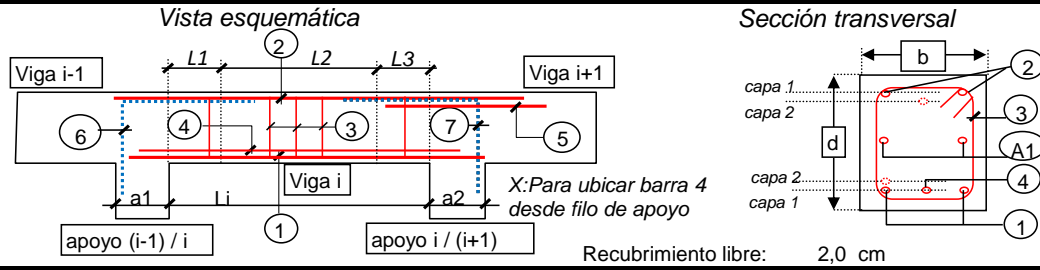
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
	10,4		7,2	62,4	

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	2,14	0,18	18,00	30,00	2,32	2	V6		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	16		4				1		
2	16		4				1		
3	8	15	15					1,04	15,60
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				VER V5 					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq. 					
7				No Existen Escuadras en apoyo der. 					

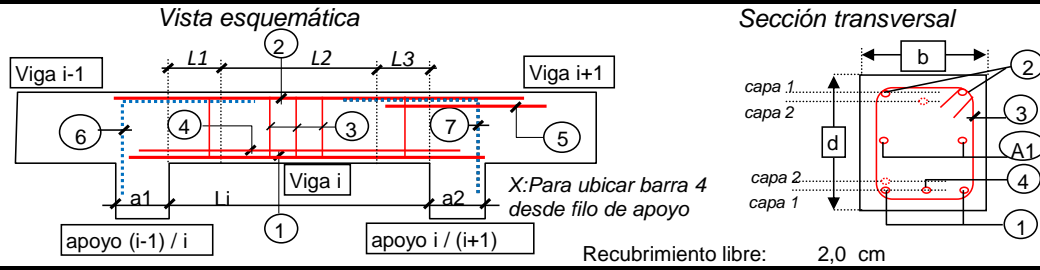
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
	15,6				

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	1,71	0,18	18,00	30,00	1,89	2	V7		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	16		4				1		
2	16		4				1		
3	8	15	12	En L2= 1,71 0,14 Cant.= 12				1,04	12,48
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				VER V5 Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

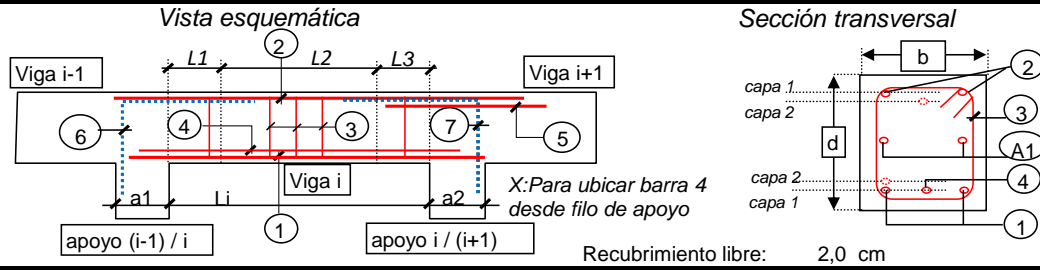
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
	12,5				

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	1,33		18,00	30,00	1,42	3	VM8		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	16		4				1		
2	16		4				1		
3	8	15	9					1,04	9,36
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				VER V5 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

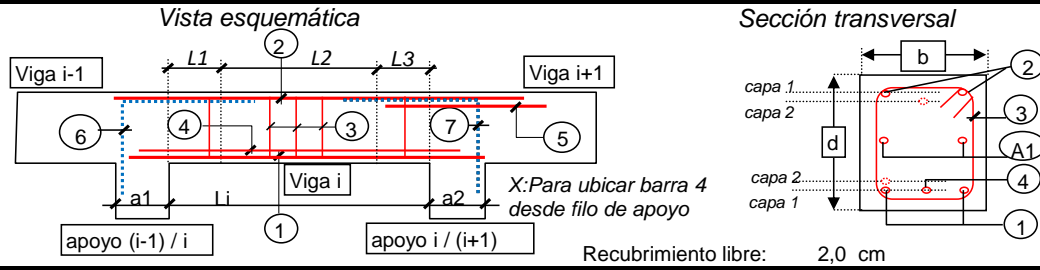
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

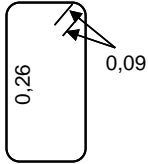

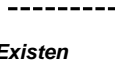
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
	9,4				

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	0,96	0,15	15,00	30,00	1,13		V9		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E 0,20	1,25	E 0,20	1	1,65	4,95
2	8		2	E 0,20	1,25	E 0,20	1	1,65	3,3
3	6	15	7	En L2= 0,96  0,11 Cant.= 7				0,92	6,44
4				barras Adicionales abajo <hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/>					
5				Armadura superior en apoyo derecho <hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/>					
A1				<hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/> Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

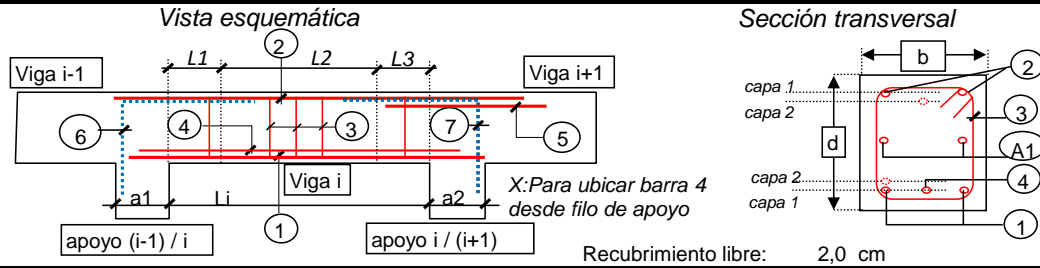
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
6,4	3,3		5,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	2,59	0,15	18,00	30,00	2,74		V51		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E 0,20	2,85	E 0,20	1	3,25	9,75
2	8		2	E 0,20	2,85	E 0,20	1	3,25	6,5
3	6	15	18	 0,14 Cant.= 18				0,98	17,64
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				_____ Reparticion en cada cara Total:					
6				_____ No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				_____ No Existen Escuadras en apoyo der.					

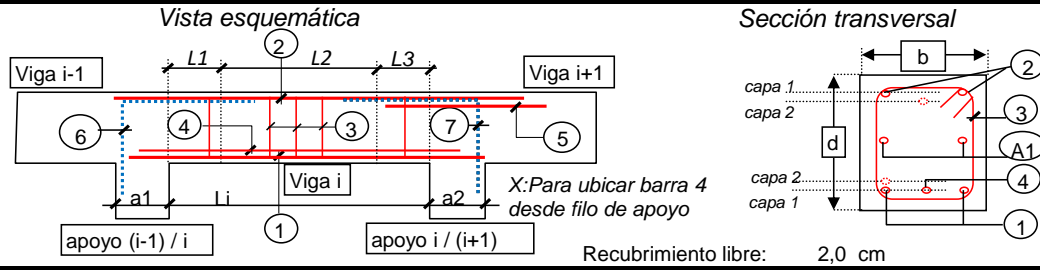
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
17,6	6,5		9,8		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	1,55	0,15	15,00	30,00	1,70	1	V52		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	4,55	E	1	4,95	14,85
2	8		2	E	4,55	E	1	4,95	9,9
3	6	15	11					0,92	10,12
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho CABALLETE EN TAB ASC				2,00	4,00
A1				4,55 Reparticion en cada cara Total:				4,55	
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo izq.					

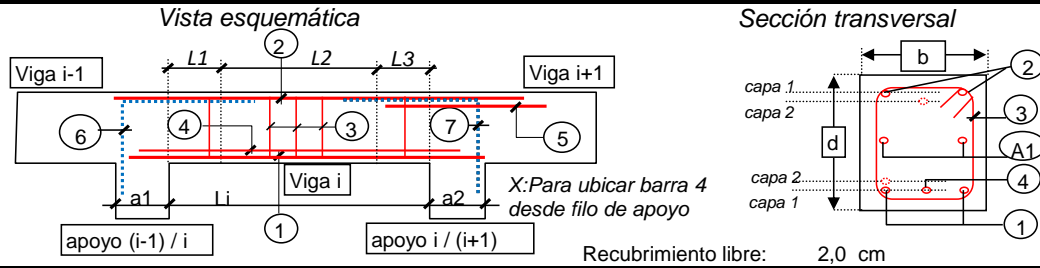
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,1	9,9		18,9		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	2,56	0,18	15,00	30,00	2,73	3	V53		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V52 —			1		
2	8		2	— VER V52 —			1		
3	6	15	18					0,92	16,56
4				barras Adicionales abajo —					
5				Armadura superior en apoyo derecho —					
A1				VER V52 — Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

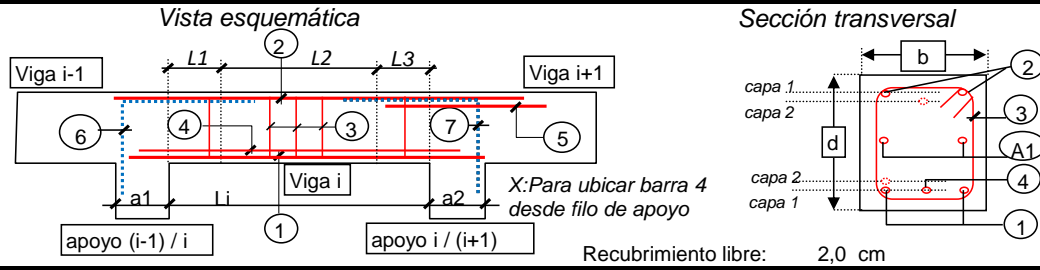
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
16,6					

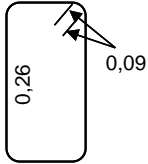
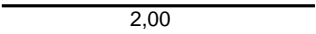
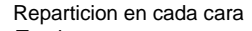
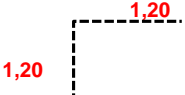
db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,42	0,18	18,00	30,00	2,71	1	V54		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	5,75	E	1	6,15	18,45
2	8		2	E	5,75	E	1	6,15	12,3
3	6	15	17	 En L2= 2,42 0,14 Cant.= 17				0,98	16,66
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho  2,00 CABALLETE EN VM7				2,00	4,00
A1				5,75  Reparticion en cada cara Total:				5,75	
6	12		2	1,20  1,20 Escuadras en apoyo izq.				2,40	4,80
7				No Existen Escuadras en apoyo izq.					

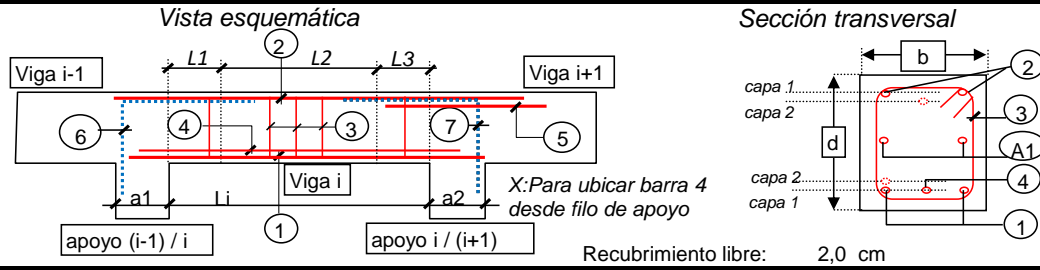
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
16,7	12,3		27,2		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ SS**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	2,64	0,15	18,00	30,00	2,81	3	V55		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	 VER V54			1		
2	8		2	 VER V54			1		
3	6	15	18	 En L2= 2,64 0,26 0,09 0,14 Cant.= 18				0,98	17,64
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				 VER V54 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
17,6					

db = Ø de la barra

EDIFICIO GUATEMALA

RESUMEN DE COMPUTOS PARA: VIGAS s/ SS

RESUMEN DE HORMIGON

VOLUMEN = 1,71 m³

RESUMEN DE HIERROS

	db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
EN KG.	37	39	5	119	98	0
EN METROS	166	99	7	134	62	0
EN BARRAS	14	9	1	12	6	0

db = Ø de la barra

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

COLUMNAS EN PB

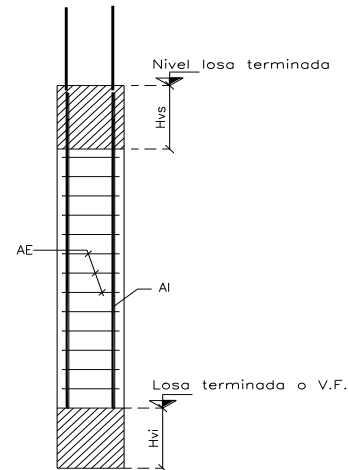
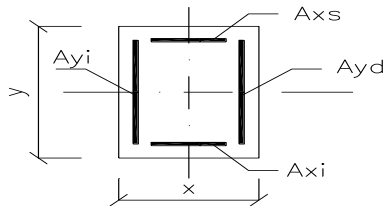
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH10</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN PB-B</i>	<i>18/3/2022</i>

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C1** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **PLANTA BAJA**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20

Nivel losa terminada piso superior **3,55** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **-0,13** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	4,30	4,30	1	8,6	7,6
Ayd	12		2	4,30	4,30	1	8,6	7,6
Axi	12		2	4,30	4,30	1	8,6	7,6
Axs	12		2	4,30	4,30	1	8,6	7,6
Estr.	6	15	26	 SON DOBLES	1,02	2	53,0	11,8

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,8			30,5			

Peso **42,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,8			30,5			

Peso **42,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,29** m³

Todas las columnas

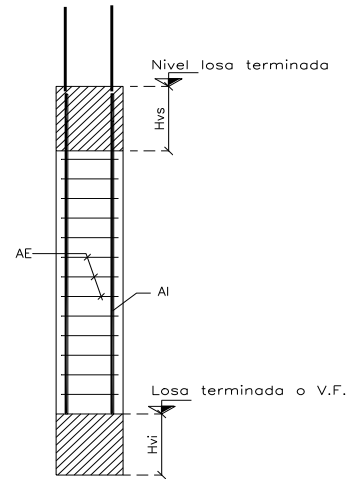
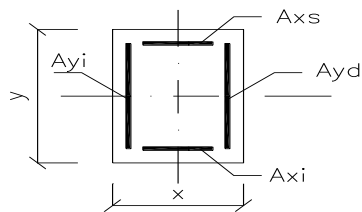
Vol. **0,29** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C2** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **PLANTA BAJA**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,18

Nivel losa terminada piso superior **3,55** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	4,15	4,15	1	8,3	7,4
Ayd	12		2	4,15	4,15	1	8,3	7,4
Axi	12		2	4,15	4,15	1	8,3	7,4
Axs	12		2	4,15	4,15	1	8,3	7,4
Estr.	6	15	25	 SON DOBLES	0,98	2	49,0	10,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			29,5			

Peso **40,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			29,5			

Peso **40,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,26** m³

Todas las columnas

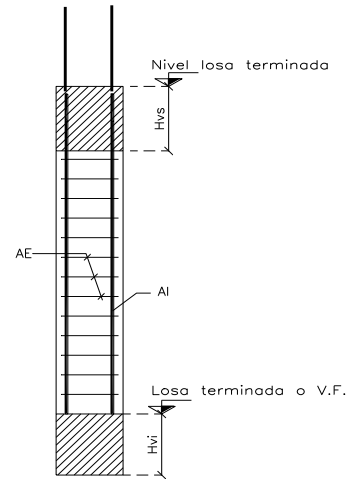
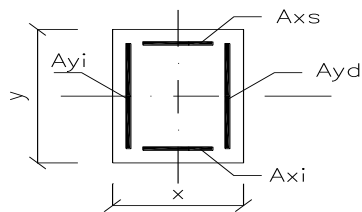
Vol. **0,26** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C3** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **PLANTA BAJA**



DIMENSIONES	X	Y
	0,60	0,18

Nivel losa terminada piso superior **3,55** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	4,15	4,15	1	8,3	7,4
Ayd	12		2	4,15	4,15	1	8,3	7,4
Axi	12		3	4,15	4,15	1	12,5	11,0
Axs	12		3	4,15	4,15	1	12,5	11,0
Estr.	6	15	25		1,34	2	67,0	14,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,9			36,8			

Peso **51,7** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,9			36,8			

Peso **51,7** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,39** m³

Todas las columnas

Vol. **0,39** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

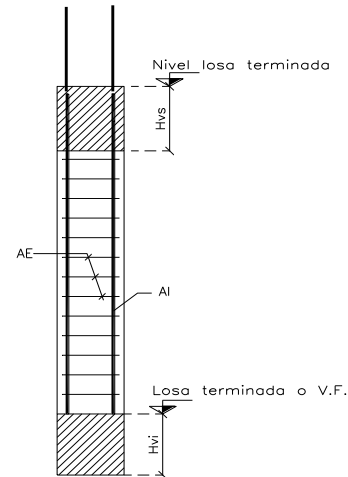
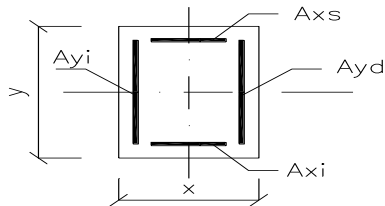
Sector: **PLANTA BAJA**

Col. Rep.

C4 3

Refuerzos Iguales

C4-C6-C11



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,40


Nivel losa terminada piso superior **3,55** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	4,15	4,15	3	49,8	44,2
Ayd	12		4	4,15	4,15	3	49,8	44,2
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	25	0,10  SON DOBLES 0,25	0,98	6	147,0	32,6

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			29,5			

Peso **40,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	32,6			88,4			

Peso **121,0** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,26** m³

Todas las columnas

Vol. **0,77** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

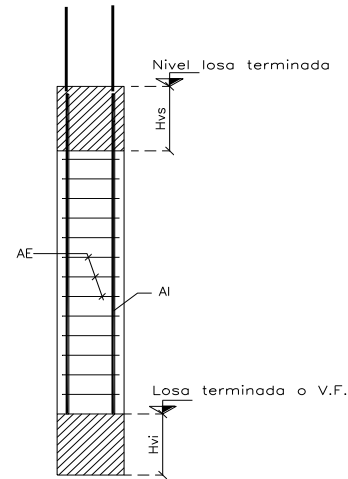
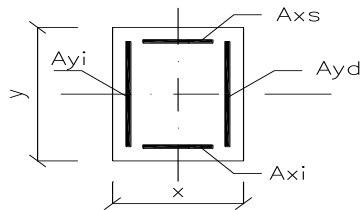
Sector: **PLANTA BAJA**

Col. Rep.

C5 5

Refuerzos Iguales

C5-C7-C8-C13-C14



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20


Nivel losa terminada piso superior **5,05** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	5,65	5,65	5	56,5	50,1
Ayd	12		2	5,65	5,65	5	56,5	50,1
Axi	12		2	5,65	5,65	5	56,5	50,1
Axs	12		2	5,65	5,65	5	56,5	50,1
Estr.	6	15	35	0,10  0,16 SON DOBLES	1,02	10	357,0	79,2

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	15,8			40,1			

Peso **55,9** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	79,2			200,5			

Peso **279,7** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,41** m³

Todas las columnas

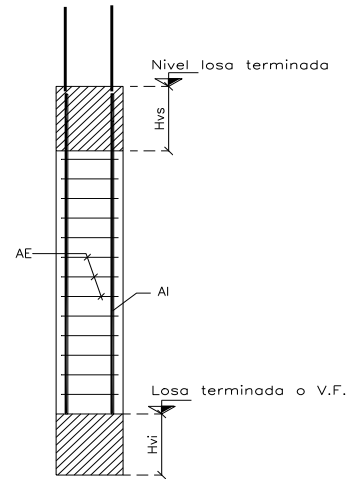
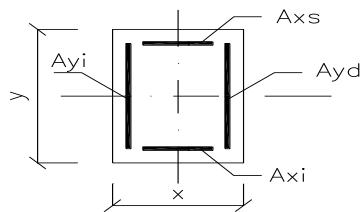
Vol. **2,03** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C10** Rep. **1**


Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **PLANTA BAJA**



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,50

Nivel losa terminada piso superior **3,55** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	4,15	4,15	1	16,6	14,7
Ayd	12		4	4,15	4,15	1	16,6	14,7
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	25	0,10  0,14 SON DOBLES 0,32	1,12	2	56,0	12,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,4			29,5			

Peso **41,9** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,4			29,5			

Peso **41,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,32** m³

Todas las columnas

Vol. **0,32** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

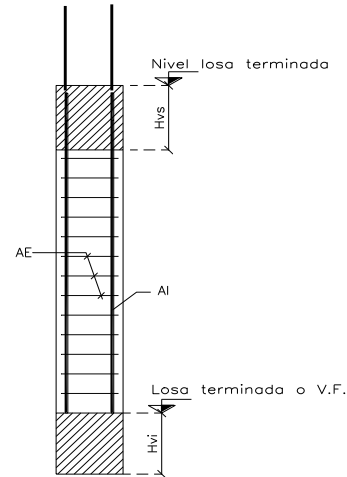
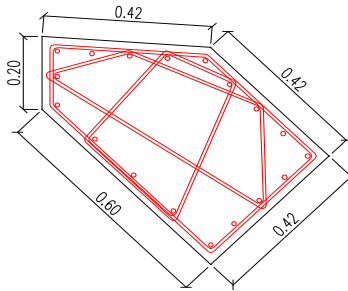
Sector: **PLANTA BAJA**

Col. Rep.

C9 2

Refuerzos Iguales

C9-C12



DIMENSIONES	X	Y
	VER PLANO	

Nivel losa terminada piso superior	5,05	m
Espesor losa piso superior		m
Nivel losa terminada piso inferior	-0,02	m
Altura viga		m
Recubrimiento:	2,00	cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	16		9	5,85	5,85	2	105,3	166,1
Ayd	16		9	5,85	5,85	2	105,3	166,1
Axi								
Axs								
Estr.	8	15	35	L = 2,12	4,24	2	296,8	117,1
Estr.	8	15	35	L = 1,74	3,48	2	243,6	96,1
Estr.	8	15	35	L = 1,47	1,47	2	102,9	40,6

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
		126,9			166,1		

Peso **293,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
		253,7			332,2		

Peso **585,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **1,30** m³

Todas las columnas

Vol. **2,59** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

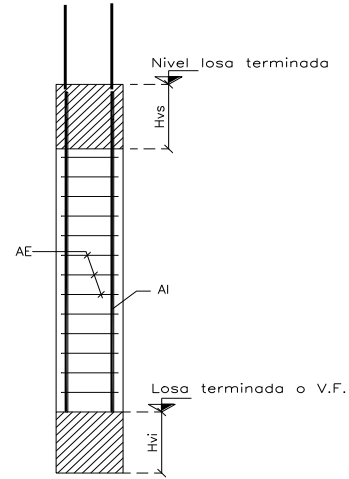
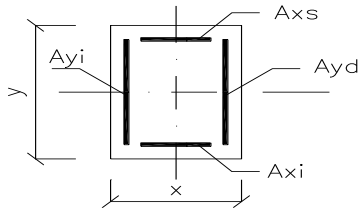
Sector: **PLANTA BAJA**

Col. Rep.

C15 3


Refuerzos Iguales

C15-C16-C17



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40

Nivel losa terminada piso superior **3,55** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **-0,02** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	4,15	4,15	3	49,8	44,2
Ayd	12		4	4,15	4,15	3	49,8	44,2
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	25	0,10  0,16 SON DOBLES 0,25	1,02	6	153,0	33,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,3			29,5			

Peso **40,8** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	33,9			88,4			

Peso **122,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,29** m³

Todas las columnas

Vol. **0,86** m³

RESUMEN PARA COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: PLANTA BAJA

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

VOLUMEN = 7,51 m³

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	196	254		504	332				1285
m	880	642		566	210				
barras	74	54		48	18				
Cuántia	171,2	[Kg/m³]							




	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

REF EN LOSAS SOBRE PB Y ESPERAS DE COL

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH11</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-REF LOSAS SOBRE PB Y ESPERAS COL-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	REF LOSAS SOBRE PB	DH-11
	TEMA:	Computo métrico: Armadura	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
REF EN LOSA SOBRE PB	H	88	6	1,50	15	<p style="text-align: center;">Horquilla Talón</p> <p style="text-align: center;">0,67</p> <p style="text-align: center;">0,16 </p> <p style="text-align: center;">0,67</p>	1
	L104	41	8	6,00	15	<p style="text-align: center;">Arm. Sup</p> <p style="text-align: center;"></p> <p style="text-align: center;">6,00</p>	2
		4	10	3,00		<p style="text-align: center;">Arm. Sup en C12</p> <p style="text-align: center;"></p> <p style="text-align: center;">3,00</p>	2

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	REF LOSAS SOBRE PB	DH-11
	TEMA:	Computo métrico: Armadura	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
ESPERAS COL	C21	20	12	1,80			1
	C22- C23- C24	16	12	1,80			3
	C25	18	12	1,80			1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	29	194	15	138	0	0	0	0	376
m	132	492	24	155	0	0	0	0	
barras	11	41	2	13	0	0	0	0	

NOTAS: *el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.*
Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

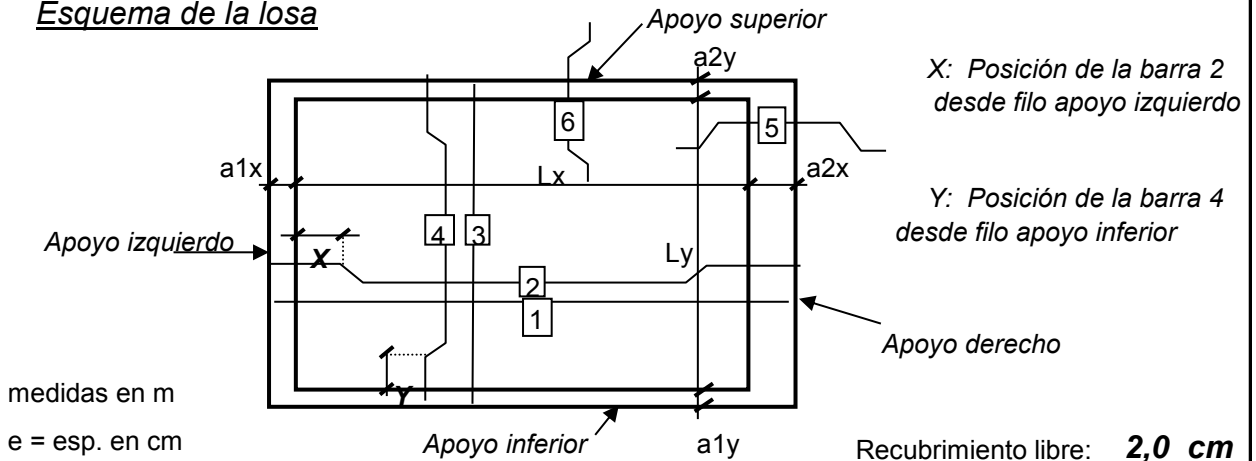
LOSAS PLANTA TIPO

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH12</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS PLANTA TIPO-A</i>	<i>26/5/2020</i>

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS PLANTA TIPO**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
1,53	0,94		0,20			17,00	1	Lv101	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	12	15	7	ARM SUP 				4,20	29,4
2				<p>NO EXISTEN LEVANTADAS S/X</p>					
3	8	15	11	ARM SUP 				0,90	9,9
4				<p>NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y</p>					
5				<u>Apoyo derecho</u> <p>NO EXISTEN CABALLETES</p>					
6				<u>Apoyo superior</u> <p>NO EXISTEN CABALLETES</p>					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 0,2 \text{ m}^3$

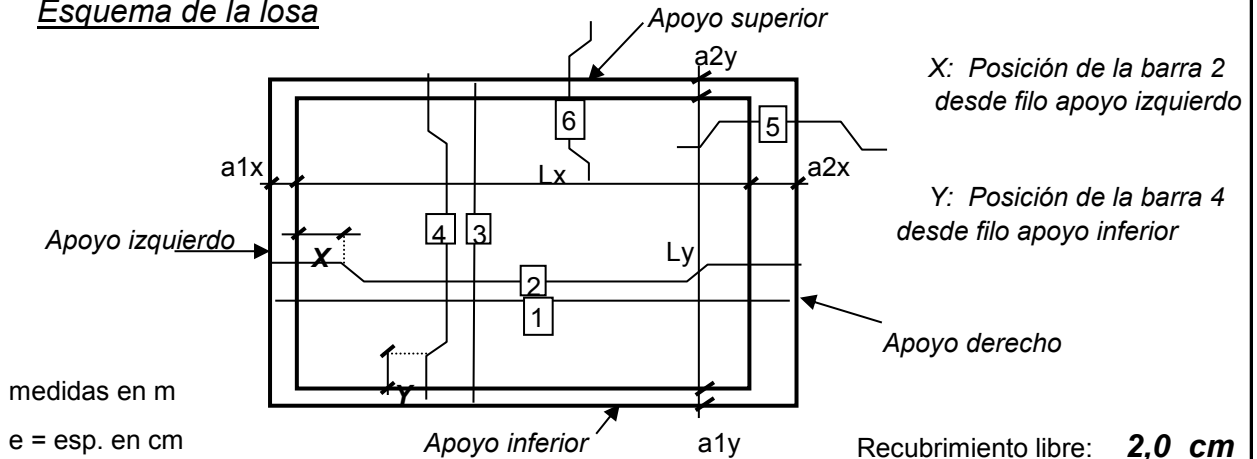
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	9,9		29		

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS PLANTA TIPO**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
9,27	9,87	0,18	0,18	0,18	0,18	20,00	1	L104	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1A	12	15	30	Doblado esquemático 5,36 				5,36	160,8
1B	12	15	12	Doblado esquemático 2,53 				2,53	30,36
1C	12	15	37	Doblado esquemático 9,63 				9,63	356,31
3A	12	15	34	10,19 				10,19	346,46
3B	12	15	14	5,75 				5,75	80,5
3C	12	15	15	7,45 				7,45	111,75
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

V = **15,3 m³**

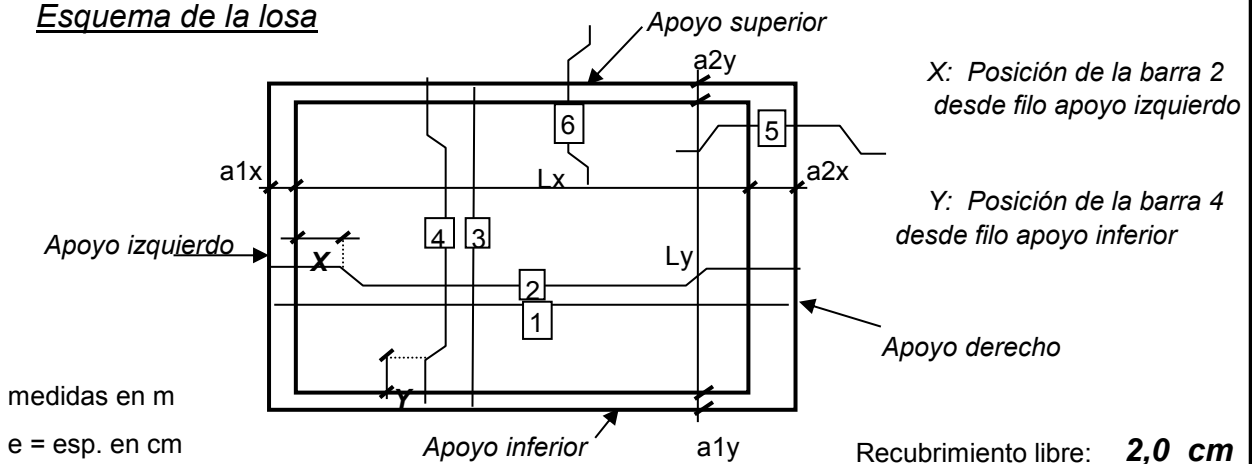
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
			1086		

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS PLANTA TIPO**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
0,94	1,53				0,20	17,00	1	Lv105	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	11	ARM SUP <div style="text-align: center;">0,90</div>				0,90	9,9
2				<p style="text-align: center;">NO EXISTEN LEVANTADAS S/X</p>					
3	12	15	7	ARM SUP <div style="text-align: center;">3,85</div> <div style="text-align: center;">0,22</div>				4,20	29,4
4				<p style="text-align: center;">NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y</p>					
5				<u>Apoyo derecho</u> <p style="text-align: center;">NO EXISTEN CABALLETES</p>					
6				<u>Apoyo superior</u> <p style="text-align: center;">NO EXISTEN CABALLETES</p>					

Vol. Hormigón
para esta losa
V = 0,2 m³

RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	9,9		29		

RESUMEN DE BARRAS PARA LAS LOSAS **SOBRE PB**

NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg		8		1017					1024
m		20		1144					
barras		2		96					

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA LAS LOSAS **SOBRE PB**

NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

Volumen Total

15,8 m³

HORMIGON H30

Cuantía

65,0 Kg A° / m³ H°

RESUMEN DE BARRAS PARA LAS LOSAS **SOBRE PB-S1P-S2P-S3P-S4P-S5P**

NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg		47		6099					6146
m		119		6861					
barras		10		572					

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA LAS LOSAS **SOBRE PB-S1P-S2P-S3P-S4P-S5P**

NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

Volumen Total

94,5 m³

Cuantía

65,0 Kg A° / m³ H°

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VIGAS SOBRE PB

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH13</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS SOBRE PB-B</i>	<i>18/3/2022</i>

EDIFICIO GUATEMALA

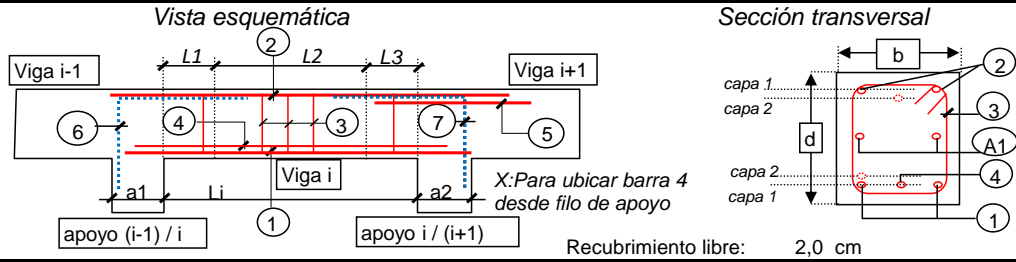
VIGAS s/ PB

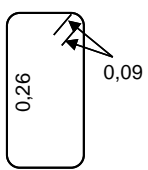

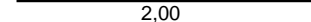
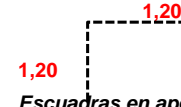
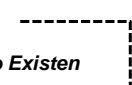
REV B

VIGAS	Tipo	DIMENSIONES		LONGITUDES			As Inferior						As Superior						ESTRIBOS													
		b	h	a1	Li	a2	Principales (A)		Adicionales (B)		As (A+B)	Perchas (C)		Esc. izq. (D)		As (D)	Adicionales (E)			As (E)	Esc. der. (F)		As (F)	En L1			En L2			En L3		
		[cm]	[cm]	m	m	m	Cant	Ø	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	Cant	Ø	cm²	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	cm²	L1	Ø	Sep.	Ø	Sep.	L3	Ø	Sep.
V101	1	18	30	0,40	1,60	0,40	3	12			3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V102	2	18	30	0,40	2,85	0,60	3	12			3,39	2	8				2	16	2,00	4,02					6	15	6	15		6	15	
V103	2	18	30	0,60	3,17	0,30	3	12			3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	
M104	3	18	30	0,30	0,25		3	12			3,39	2	12												6	15	6	15		6	15	
V105		15	30	1,00	1,77	0,30	3	12			3,39	2	8	2	12	2,26									6	15	6	15		6	15	
M106		15	30	0,30	0,25		3	12			3,39	2	12												6	15	6	15		6	15	
VMiP107	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
VMiP108	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
VMiP109	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
R110	1	20	20	0,20	0,90	0,20	3	10			2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
R111	2	20	20	0,20	0,90	0,20	3	10			2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
R112	3	20	20	0,20	0,90	0,20	3	10			2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
VMiP151	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
VMiP152	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
VMiP153	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
VMiP154	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
VMiP155	VER INGENIERIA DE DETALLE DE APLES S.A.																															
V156	1	15	30	0,15	1,55	0,15	3	12			3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V157	3	15	30	0,15	2,56	0,18	3	12			3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	
V158	1	18	30	0,40	1,60	0,40	3	12			3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V159	2	18	30	0,40	1,58	0,50	3	12			3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V160	2	18	30	0,50	2,86	0,40	3	12			3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V161	3	18	30	0,40	2,09	0,40	3	12			3,39	2	8								2	12	2,26		6	15	6	15		6	15	
VMA162		18	30	0,40	2,09	0,40	3	12			3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,60	0,40	18,00	30,00	2,00	1	V101		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	9,63	E	1	10,03	30,09
2	8		2	E	9,63	E	1	10,03	20,06
3	6	15	11	En L2= 1,60  0,14 Cant.= 11				0,98	10,78
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho  2,00 CABALLETE EN C2				2,00	4,00
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2	 Escuadras en apoyo izq.				2,40	4,79
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

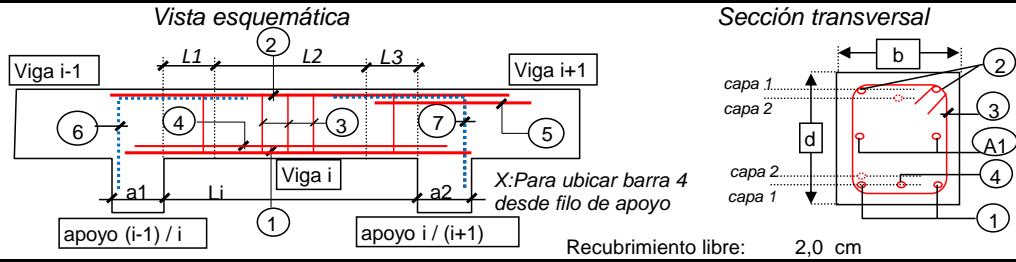
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8	20,1		38,9		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,85	0,60	18,00	30,00	3,35	2	V102		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	————— VER V101 —————			1		
2	8		2	————— VER V101 —————			1		
3	6	15	19	 En L2= 2,85 0,14 Cant.= 19				0,98	18,62
4				barras Adicionales abajo —————					
5	16		2	Armadura superior en apoyo derecho ————— 2,00 CABALLETE EN C3				2,00	4,00
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

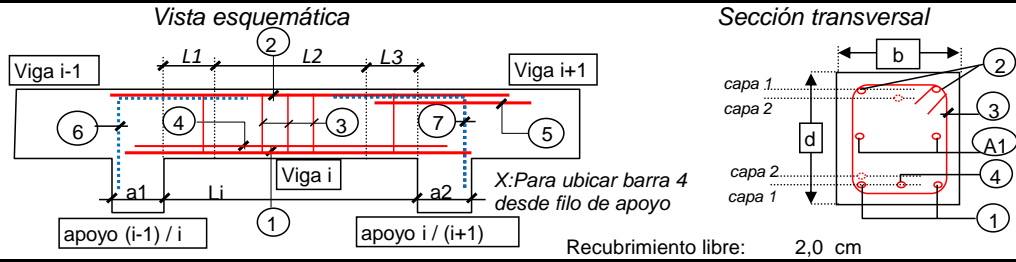
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
18,6				4,0	

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,60	3,17	0,30	18,00	30,00	3,62	2	V103		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	————— VER V101 —————			1		
2	8		2	————— VER V101 —————			1		
3	6	15	22	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: center;"> <p>0,26 0,09</p> </div> <div style="margin: 0 10px;">En L2= 3,17</div> <div style="text-align: center;"> <p>0,14 Cant.= 22</p> </div> </div>				0,98	21,56
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px dashed black; width: 20px; height: 20px; margin-right: 5px;"></div> <p>No Existen Escuadras en apoyo izq.</p> </div>					
7				<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px dashed black; width: 20px; height: 20px; margin-right: 5px;"></div> <p>No Existen Escuadras en apoyo der.</p> </div>					

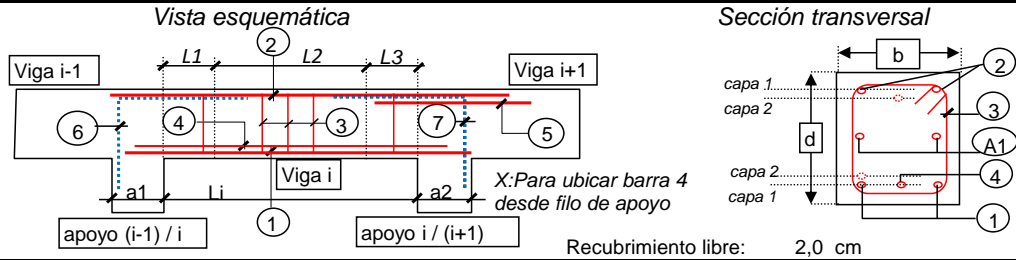
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
21,6					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,30	0,25		18,00	30,00	0,40	3	M104		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	12		2				1	3,00	6
3	6	15	2					0,98	1,96
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

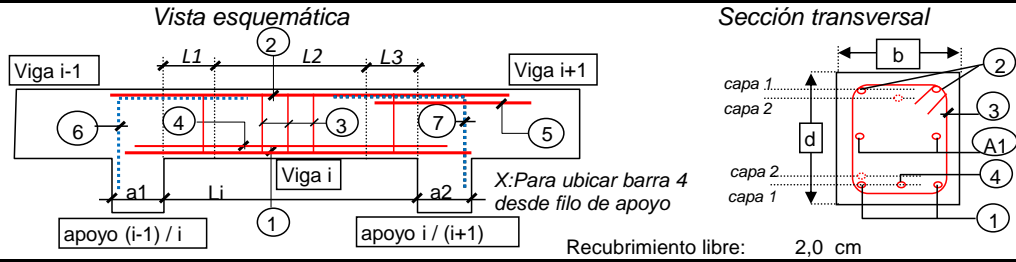
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
2,0			6,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,00	1,77	0,30	15,00	30,00	2,42		V105		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	-----	E	1	3,90	11,7
2	8		2	E	-----	E	1	3,90	7,8
3	6	15	12	En L2= 1,77 0,11 Cant.= 12				0,92	11,04
4				 barras Adicionales abajo _____					
5				 Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1				_____					
				Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2	_____				2,00	4,00
				1 METRO ANCLADA EN TAB ASC.					
7				----- No Existen Escuadras en apoyo der.					

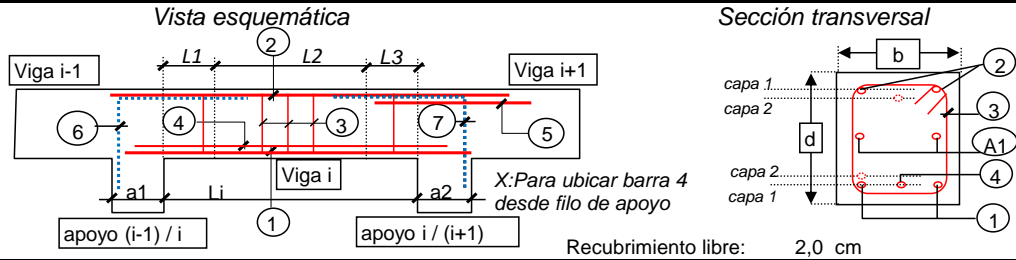
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
11,0	7,8		15,7		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,30	0,25		15,00	30,00	0,40		M106		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	2					0,92	1,84
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

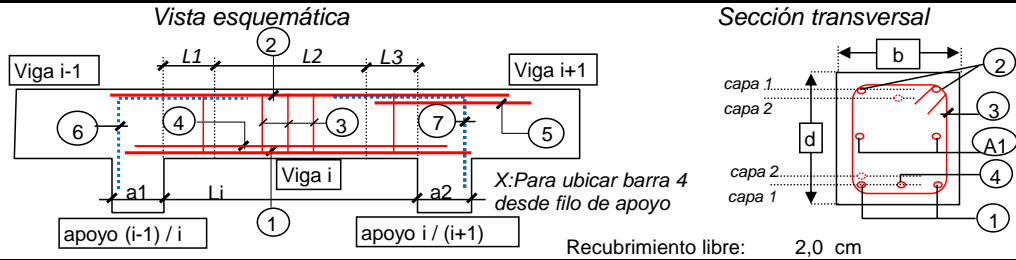
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
1,8			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	20,00	20,00	1,10	1	R110		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	-----	E	1	3,66	10,98
2	10		2	E	-----	E	1	3,66	7,32
3	6	15	6	 En L2= 0,90 0,16 Cant.= 6				0,82	4,92
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1				_____ Reparticion en cada cara Total:					
6				_____ No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				_____ No Existen Escuadras en apoyo der.					

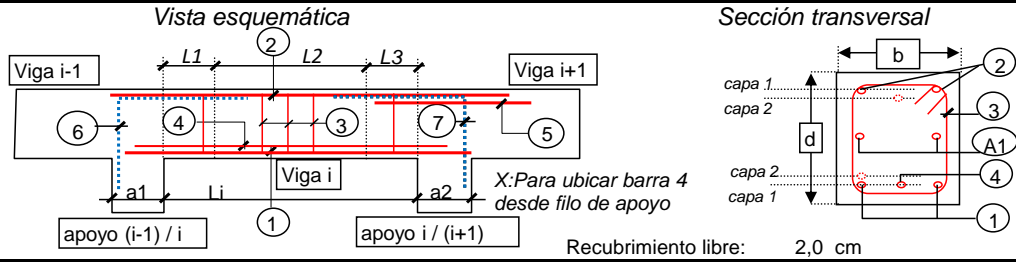
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

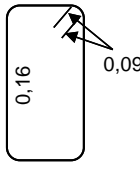
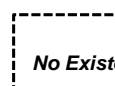
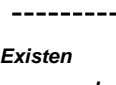
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,9		18,3			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	20,00	20,00	1,10	2	R111		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	————— VER R110 —————			1		
2	10		2	————— VER R110 —————			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: right; margin-right: 5px;">En L2= 0,90</div>  </div> <p style="text-align: center;">0,16 Cant.= 6</p>				0,82	4,92
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: right; margin-right: 5px;">No Existen</div>  </div> <p style="text-align: center;">Escuadras en apoyo izq.</p>					
7				<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: right; margin-right: 5px;">No Existen</div>  </div> <p style="text-align: center;">Escuadras en apoyo der.</p>					

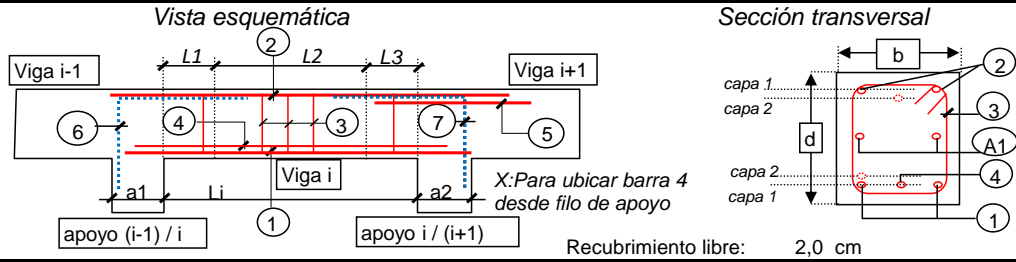
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

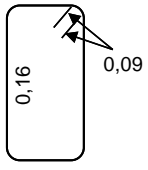
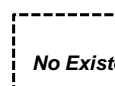
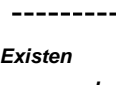
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,9					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	20,00	20,00	1,10	3	R112		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	————— VER R110 —————			1		
2	10		2	————— VER R110 —————			1		
3	6	15	6	En L2= 0,90  0,16 Cant.= 6				0,82	4,92
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

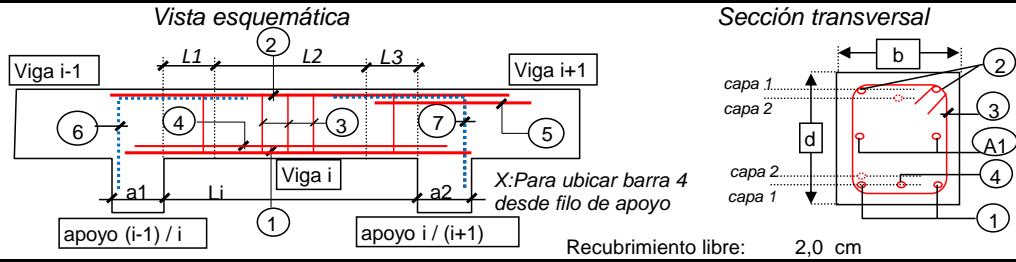
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

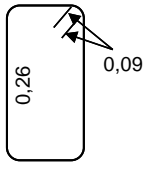

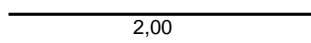
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,9					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	1,55	0,15	15,00	30,00	1,70	1	V156		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	4,55	E	1	4,95	14,85
2	8		2	E	4,55	E	1	4,95	9,9
3	6	15	11	En L2= 1,55  0,11 Cant.= 11				0,92	10,12
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho  2,00 CABALLETE EN TAB ASC				2,00	4,00
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

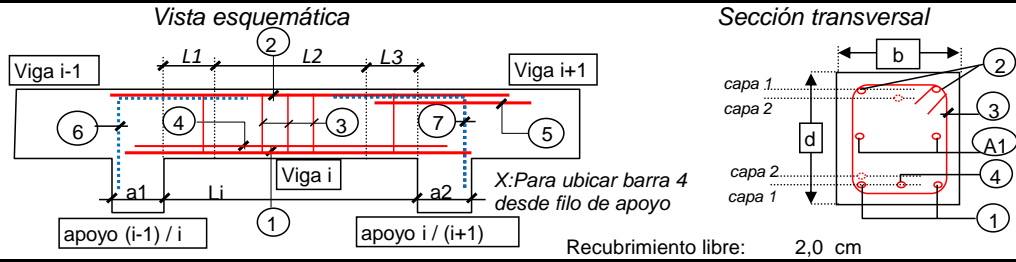
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

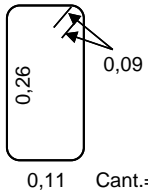
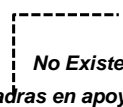
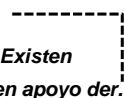
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,1	9,9		18,9		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	2,56	0,18	15,00	30,00	2,73	3	V157		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V156 —			1		
2	8		2	— VER V156 —			1		
3	6	15	18					0,92	16,56
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6									
7									

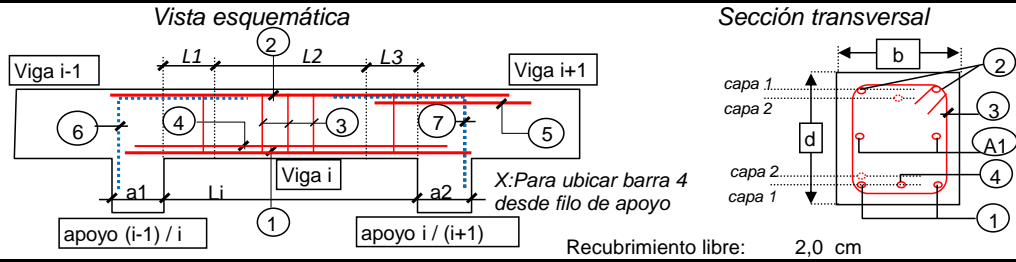
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
16,6					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,60	0,40	18,00	30,00	2,00	1	V158		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	10,19	E	1	10,59	31,77
2	8		2	E	10,19	E	1	10,59	21,18
3	6	15	11					0,98	10,78
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5	12		2	<i>Armadura superior en apoyo derecho</i> 				2,00	4,00
A1									
6	12		2					2,40	4,79
7									

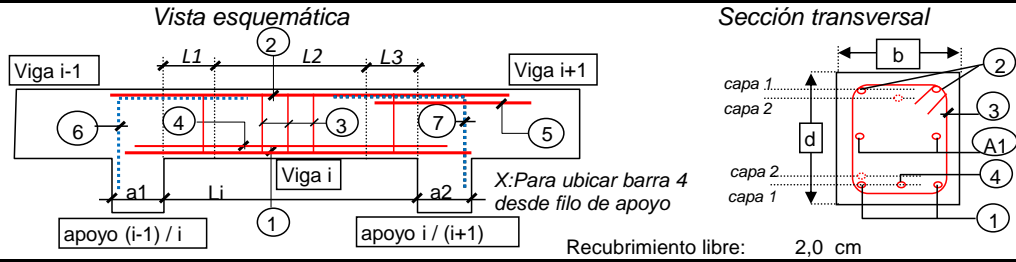
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8	21,2		40,6		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,58	0,50	18,00	30,00	2,03	2	V159		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	 VER V158			1		
2	8		2	 VER V158			1		
3	6	15	11	En L2= 1,58 0,14 Cant.= 11				0,98	10,78
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho 2,00 CABALLETE EN C10				2,00	4,00
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

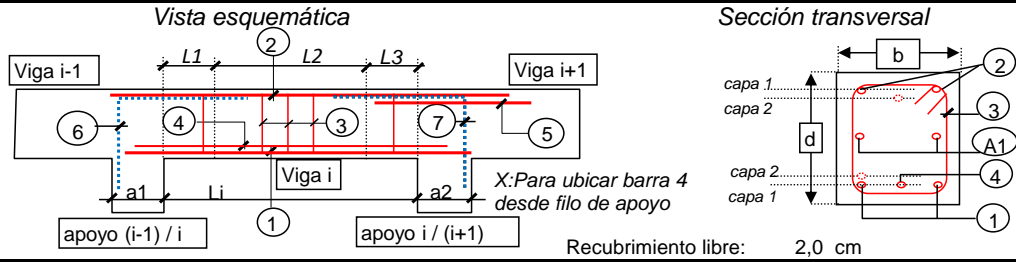
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,50	2,86	0,40	18,00	30,00	3,31	2	V160		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V158 —			1		
2	8		2	— VER V158 —			1		
3	6	15	20	<div style="text-align: center;"> <p>En L2= 2,86</p> </div>			0,98	19,60	
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho — 2,00 — CABALLETE EN M106				2,00	4,00
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				[----- No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				----- No Existen Escuadras en apoyo der.					

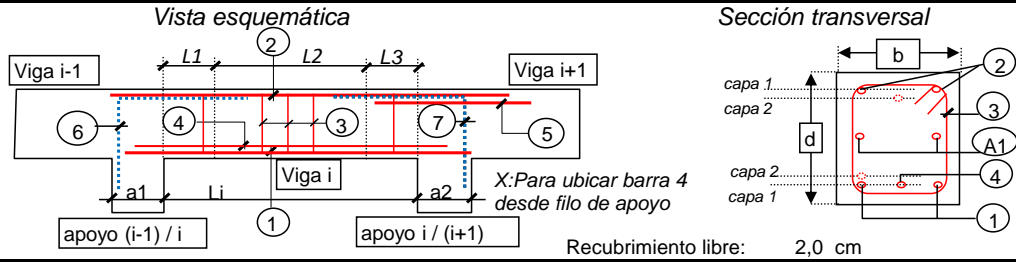
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

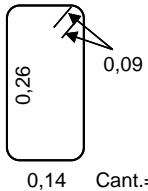
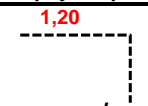
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
19,6			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	30,00	2,49	3	V161		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V158 —			1		
2	8		2	— VER V158 —			1		
3	6	15	14	En L2= 2,09  0,14 Cant.= 14				0,98	13,72
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7	12		2	 Escuadras en apoyo der.				2,39	4,79

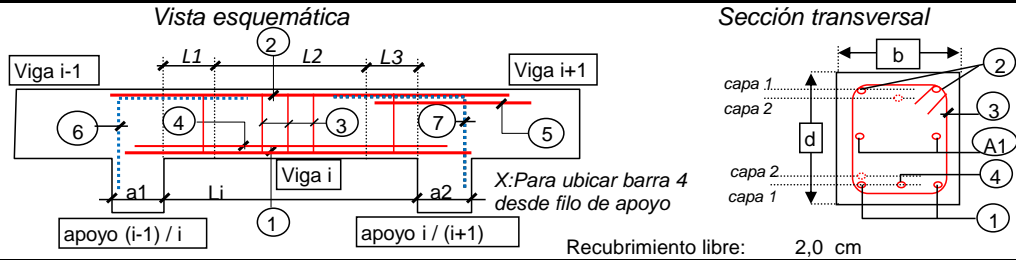
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

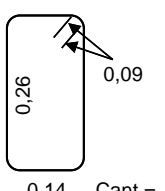

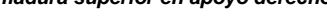


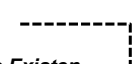
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,7			4,8		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS s/ PB**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	30,00	2,49		VMA 162		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	2,85	E	1	3,25	9,75
2	8		2	E	2,85	E	1	3,25	6,5
3	6	15	14	En L2= 2,09  0,14 Cant.= 14				0,98	13,72
4				<i>barras Adicionales abajo</i> 					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i> 					
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 <i>No Existen</i> <i>Escuadras en apoyo izq.</i>					
7				 <i>No Existen</i> <i>Escuadras en apoyo der.</i>					

RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,7	6,5		9,8		

db = Ø de la barra

EDIFICIO GUATEMALA

RESUMEN DE COMPUTOS PARA: VIGAS s/ PB

RESUMEN DE HORMIGON

VOLUMEN = **1,63 m³**

RESUMEN DE HIERROS

	<i>db 6</i>	<i>db 8</i>	<i>db 10</i>	<i>db 12</i>	<i>db 16</i>	<i>db 20</i>
<i>EN KG.</i>	39	26	11	130	6	0
<i>EN METROS</i>	176	65	18	147	4	0
<i>EN BARRAS</i>	15	6	2	13	1	0

db = Ø de la barra

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

COLUMNAS EN 1P

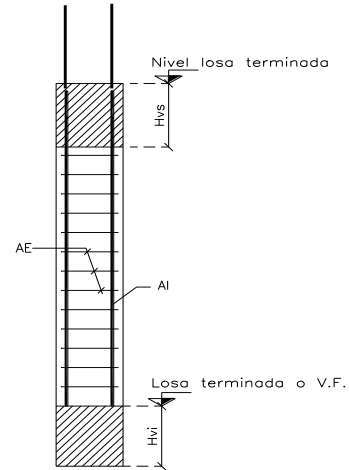
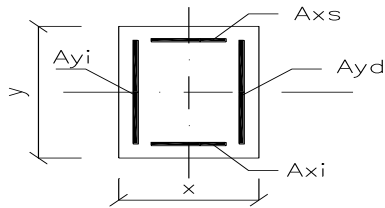
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH14</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN 1P-B</i>	<i>18/3/2022</i>

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C1** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **1ER PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20

Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axs	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Estr.	6	15	21	 SON DOBLES	1,02	2	42,8	9,5

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,5			24,8			

Peso **34,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,5			24,8			

Peso **34,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,23** m³

Todas las columnas

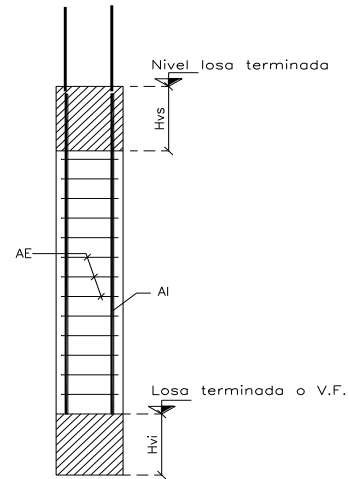
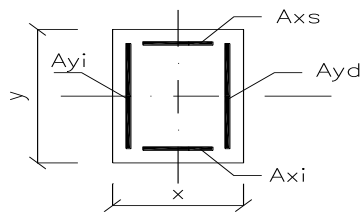
Vol. **0,23** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C2** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **1ER PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,18

Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axs	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Estr.	6	15	21		0,98	2	41,2	9,1

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			24,8			

Peso **34,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			24,8			

Peso **34,0** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,21** m³

Todas las columnas

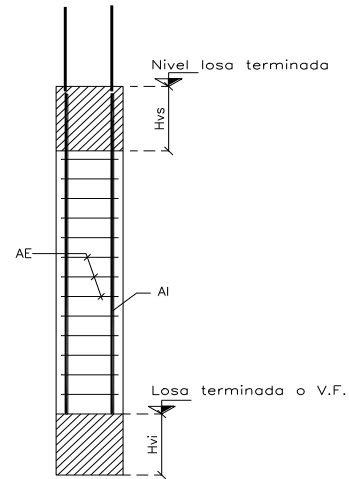
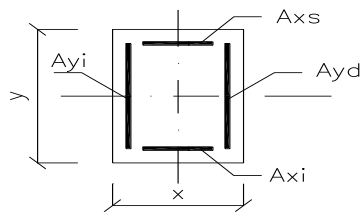
Vol. **0,21** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C3** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **1ER PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,60	0,18

Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		3	3,50	3,50	1	10,5	9,3
Axs	12		3	3,50	3,50	1	10,5	9,3
Estr.	6	15	21	0,10 0,14 SON DOBLES	1,34	2	56,3	12,5

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,5			31,1			

Peso **43,5** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,5			31,1			

Peso **43,5** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,31** m³

Todas las columnas

Vol. **0,31** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

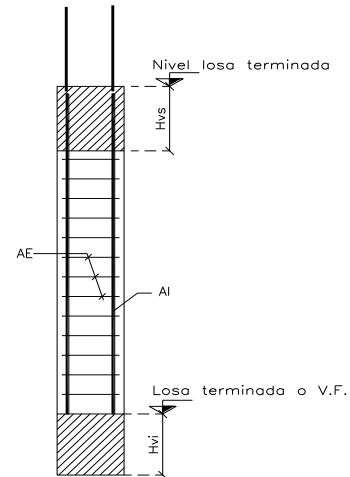
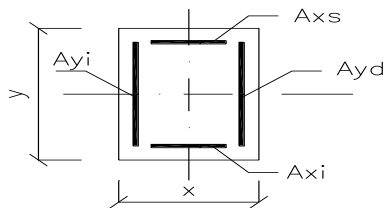
Sector: **1ER PISO**

Col. Rep.

C4 3

Refuerzos Iguales

C4-C6-C11



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,40


Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,50	3,50	3	42,0	37,3
Ayd	12		4	3,50	3,50	3	42,0	37,3
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  SON DOBLES 0,25	0,98	6	123,5	27,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			24,8			

Peso **34,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	27,4			74,5			

Peso **101,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,21** m³

Todas las columnas

Vol. **0,62** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

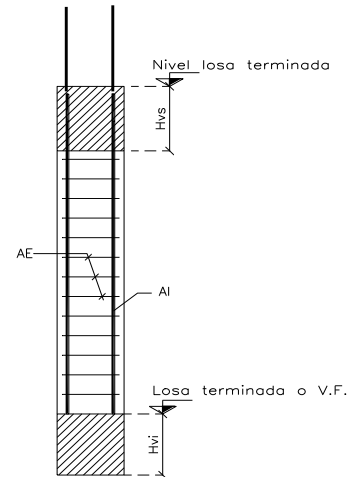
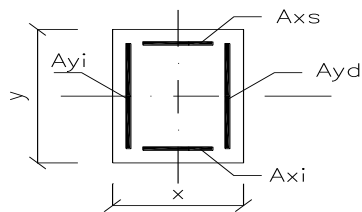
Sector: **1ER PISO**

Col. Rep.

C5 5

Refuerzos Iguales

C5-C7-C8-C13-C14



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40

Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **5,05** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	2,00	2,00	5	40,0	35,5
Ayd	12		4	2,00	2,00	5	40,0	35,5
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	11	SON DOBLES 0,10 0,25	1,02	10	112,2	24,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	5,0			14,2			

Peso **19,2** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	24,9			71,0			

Peso **95,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,11** m³

Todas las columnas

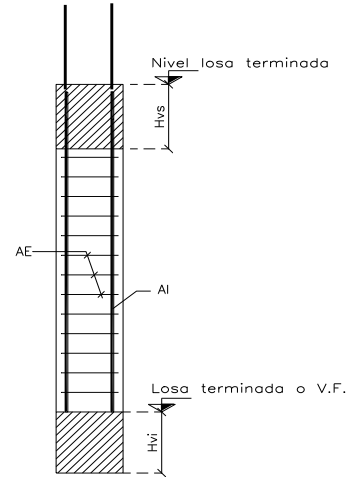
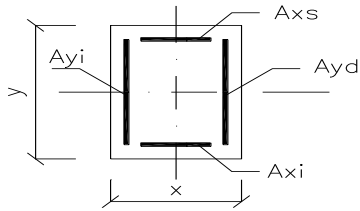
Vol. **0,55** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C10** Rep. **1**


Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **1ER PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,50

Nivel losa terminada piso superior **6,53** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **3,35** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,80	3,80	1	15,2	13,5
Ayd	12		4	3,80	3,80	1	15,2	13,5
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	23	0,10  SON DOBLES 0,32	1,12	2	51,5	11,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,4			27,0			

Peso **38,4** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,4			27,0			

Peso **38,4** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,29** m³

Todas las columnas

Vol. **0,29** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

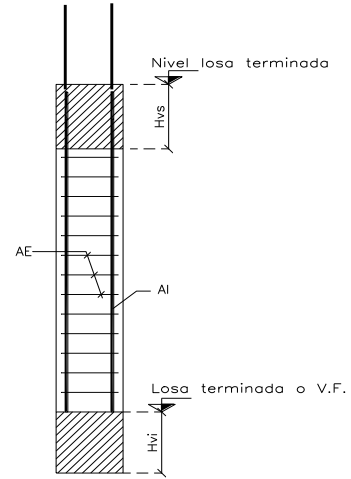
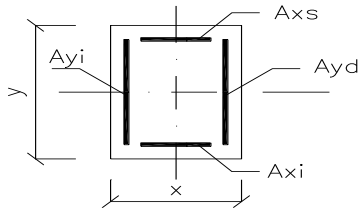
Sector: **1ER PISO**

Col. Rep.

C15 3

Refuerzos Iguales

C15-C16-C17



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40


Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,50	3,50	3	42,0	37,3
Ayd	12		4	3,50	3,50	3	42,0	37,3
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  SON DOBLES 0,25	1,02	6	128,5	28,5

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,5			24,8			

Peso **34,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	28,5			74,5			

Peso **103,0** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,23** m³

Todas las columnas

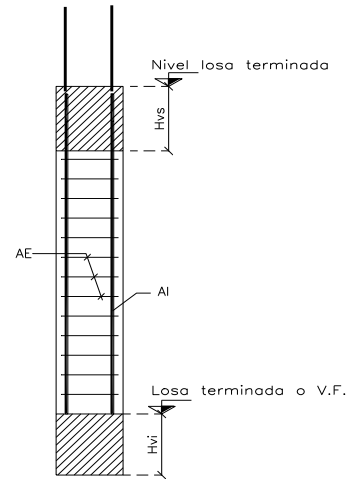
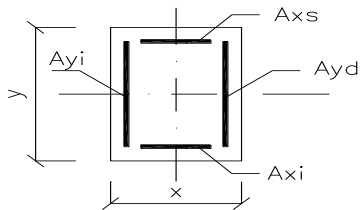
Vol. **0,69** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C18** Rep. **1**


Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **1ER PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	1,20

Nivel losa terminada piso superior **6,53** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **4,35** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		10	2,80	2,80	1	28,0	24,8
Ayd	12		10	2,80	2,80	1	28,0	24,8
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	16	0,10  0,16 SON DOBLES 0,79	2,10	2	67,2	14,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,9			49,7			

Peso **64,6** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,9			49,7			

Peso **64,6** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,55** m³

Todas las columnas

Vol. **0,55** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

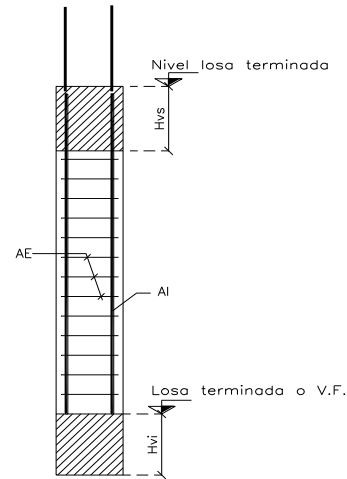
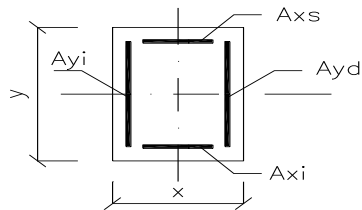
Sector: **1ER PISO**

Col. Rep.

C19 3

Refuerzos Iguales

C19-C20-C21



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,95


Nivel losa terminada piso superior **6,53** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		8	3,60	3,60	3	86,4	76,7
Ayd	12		8	3,60	3,60	3	86,4	76,7
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  SON DOBLES 0,54	1,60	6	201,6	44,7

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,9			51,1			

Peso **66,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	44,7			153,3			

Peso **198,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,57** m³

Todas las columnas

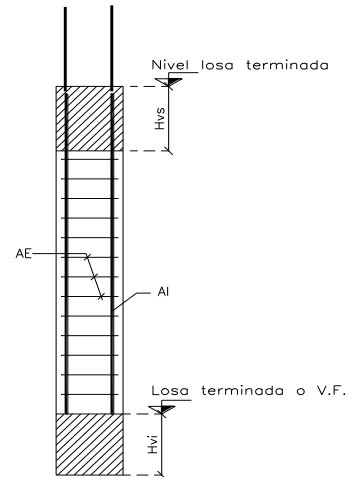
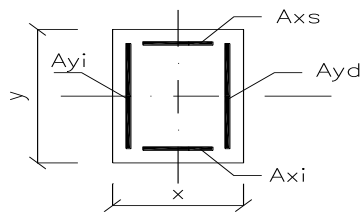
Vol. **1,70** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C22** Rep. **1**


Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **1ER PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	1,05	0,20

Nivel losa terminada piso superior **6,43** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		7	3,50	3,50	1	24,5	21,7
Axs	12		7	3,50	3,50	1	24,5	21,7
Estr.	6	15	21	0,10  0,16 SON DOBLES	1,82	2	76,4	17,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	17,0			55,9			

Peso **72,9** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	17,0			55,9			

Peso **72,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,60** m³

Todas las columnas

Vol. **0,60** m³

RESUMEN PARA COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: 1ER PISO

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

VOLUMEN = 5,75 m³

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	200			587					787
m	900			660					
barras	75			56					
Cuanfia	136,8								[Kg/m³]

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VIGAS PLANTA TIPO

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH15</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS PLANTA TIPO-B</i>	<i>18/3/2022</i>

EDIFICIO GUATEMALA

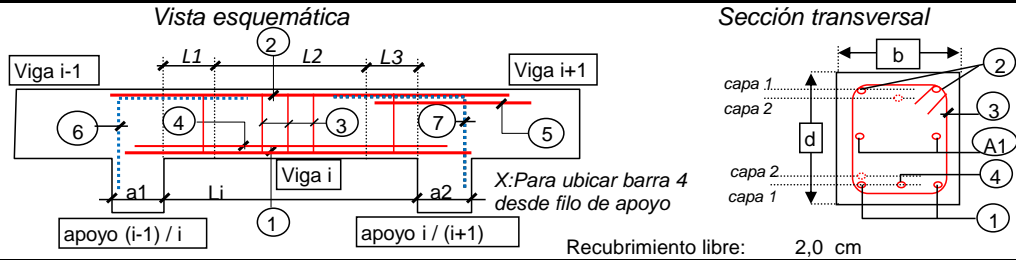
VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)

REV B

VIGAS	Tipo	DIMENSIONES		LONGITUDES			As Inferior						As Superior						ESTRIBOS													
		b	h	a1	Li	a2	Principales (A)		Adicionales (B)		As (A+B)	Perchas (C)		Esc. izq. (D)		As (D)	Adicionales (E)		As (E)	Esc. der. (F)		As (F)	En L1			En L2			En L3			
		[cm]	[cm]	m	m	m	Cant	Ø	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	Cant	Ø	cm²	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	cm²	L1	Ø	Sep.	Ø	Sep.	L3	Ø	Sep.
V201	1	18	30	0,40	1,60	0,40	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15
V202	2	18	30	0,40	2,85	0,60	3	12				3,39	2	8				3	12	2,00	3,39					6	15	6	15		6	15
V203	2	18	30	0,60	3,64	0,30	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15
M204	3	18	30	0,30	0,25		3	12				3,39	2	12												6	15	6	15		6	15
V205	1	15	30	1,00	2,24	0,18	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26									6	15	6	15		6	15
M206	3	15	30	1,00	2,24	0,18	3	12				3,39	2	12												6	15	6	15		6	15
Vi207	1	18	30	0,20	2,87	1,05	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,40	2,26					6	15	6	15		6	15
Vi208	3	18	30	1,05	2,03	0,20	3	12				3,39	2	8							2	12	2,26			6	15	6	15		6	15
R209	1	18	20	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15
R210	2	18	20	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15
R211	3	18	20	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15
Vi251	1	18	30	0,95	1,28	0,95	3	12				3,39	2	8				2	12	2,40	2,26					6	15	6	15		6	15
Vi252	2	18	30	0,95	2,85	0,95	3	12				3,39	2	8				2	12	2,40	2,26					6	15	6	15		6	15
Vi253	3	18	30	0,95	1,93	0,25	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15
R254		18	20	0,25	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15
V255	1	15	30	0,15	1,55	0,15	3	12				3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15
V256	3	15	30	0,15	2,56	0,18	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15
V257	1	18	30	0,40	1,60	0,40	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15
V258	2	18	30	0,40	1,58	0,50	3	12				3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15
V259	2	18	30	0,50	2,86	0,40	3	12				3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15
V260	3	18	30	0,40	2,09	0,40	3	12				3,39	2	8							2	12	2,26			6	15	6	15		6	15
VMA261		18	30	0,40	2,09	0,40	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,60	0,40	18,00	30,00	2,00	1	V201		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	9,63	E	1	10,03	30,09
2	8		2	E	9,63	E	1	10,03	20,06
3	6	15	11					0,98	10,78
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho 				2,00	4,00
A1				CABALLETE EN C2 					
6	12		2	Reparticion en cada cara Total:					
7								2,40	4,79

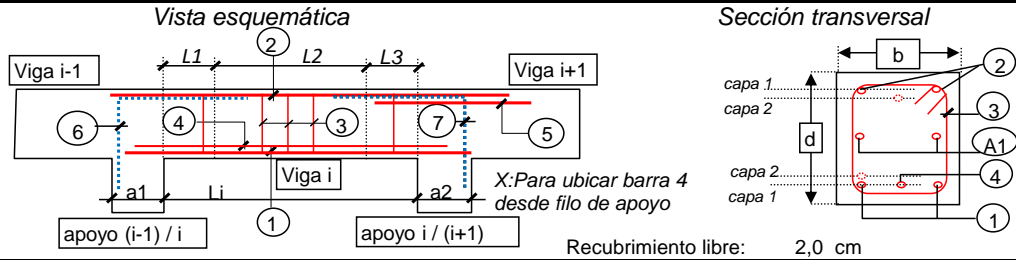
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

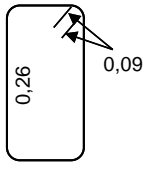
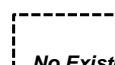

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8	20,1		38,9		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,85	0,60	18,00	30,00	3,35	2	V202		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	————— VER V201 —————			1		
2	8		2	————— VER V201 —————			1		
3	6	15	19	 En L2= 2,85 0,14 Cant.= 19				0,98	18,62
4				barras Adicionales abajo —————					
5	12		3	Armadura superior en apoyo derecho ————— 2,00 CABALLETE EN C3				2,00	6,00
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

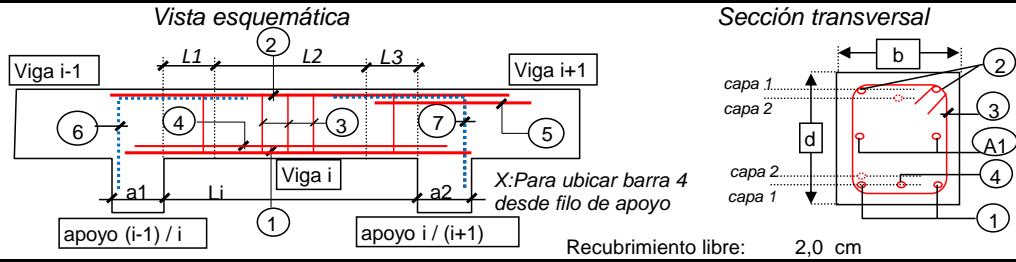
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
18,6			6,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,60	3,64	0,30	18,00	30,00	4,09	2	V203		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V201 —			1		
2	8		2	— VER V201 —			1		
3	6	15	25	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: right; margin-right: 5px;">En L2= 3,64</div> </div> <p style="text-align: center;">0,14 Cant.= 25</p>				0,98	24,50
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				<div style="text-align: center;"> <p>Reparticion en cada cara Total:</p> </div>					
6				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen Escuadras en apoyo izq.</p> </div>					
7				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen Escuadras en apoyo der.</p> </div>					

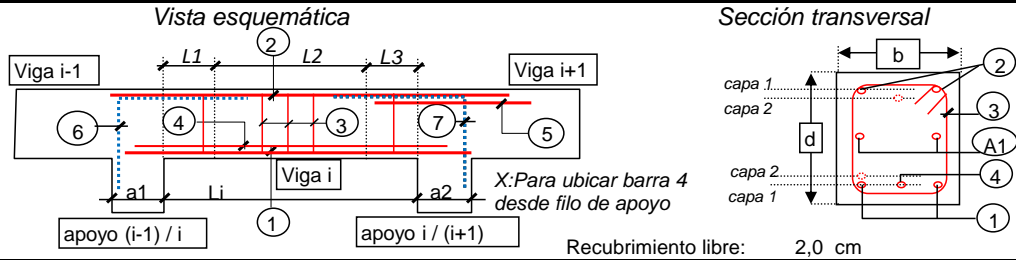
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
24,5					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,30	0,25		18,00	30,00	0,40	3	M204		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	2	En L2= 0,25				0,98	1,96
4									
5									
A1									
6									
7									

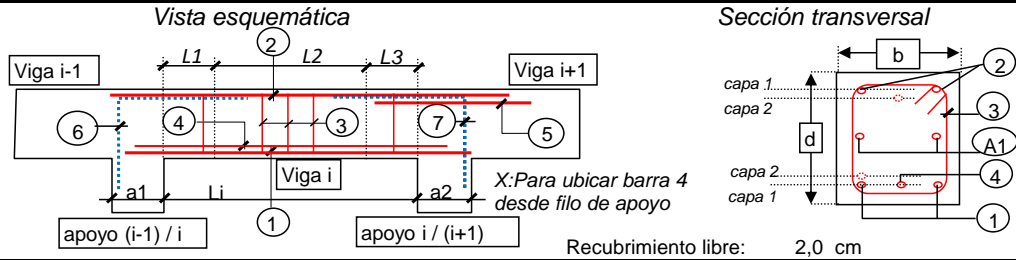
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

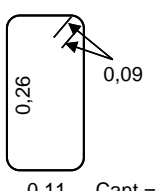
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
2,0			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,00	2,24	0,18	15,00	30,00	2,83	1	V205		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	-----	E	1	3,90	11,7
2	8		2	E	-----	E	1	3,90	7,8
3	6	15	15	En L2= 2,24 				0,92	13,80
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1				_____ Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2	-----				2,00	4,00
7				----- No Existen Escuadras en apoyo der.					

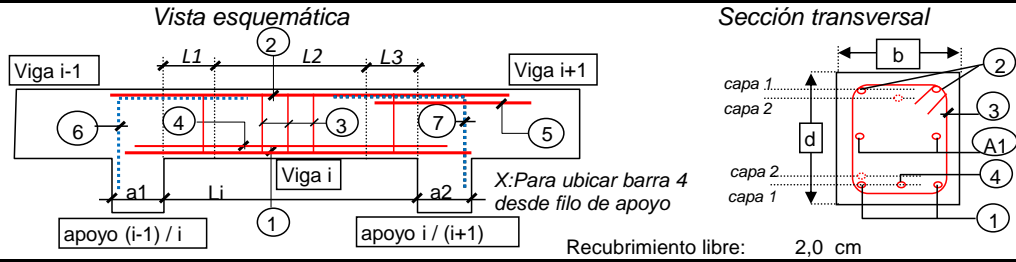
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,8	7,8		15,7		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,00	2,24	0,18	15,00	30,00	2,83	3	M206		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	15					0,92	13,80
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

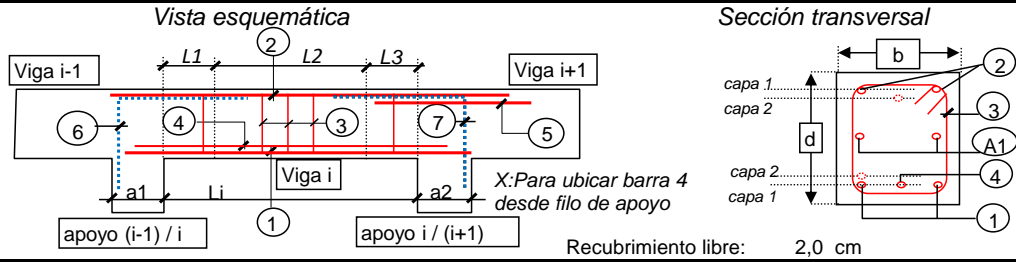
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,8			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°				
0,20	2,87	1,05	18,00	30,00	3,50	1	Vi207				
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal		
1	12		3	E	0,20	6,30	0,20	E	1	6,70	20,1
2	8		2	E	0,20	6,30	0,20	E	1	6,70	13,4
3	6	15	20					0,98	19,60		
4				barras Adicionales abajo							
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho				2,40	4,80		
				CABALLETE EN C22							
A1				Reparticion en cada cara							
				Total:							
6	12		2					2,40	4,80		
				Escuadras en apoyo izq.							
7											
				No Existen							
				Escuadras en apoyo der.							

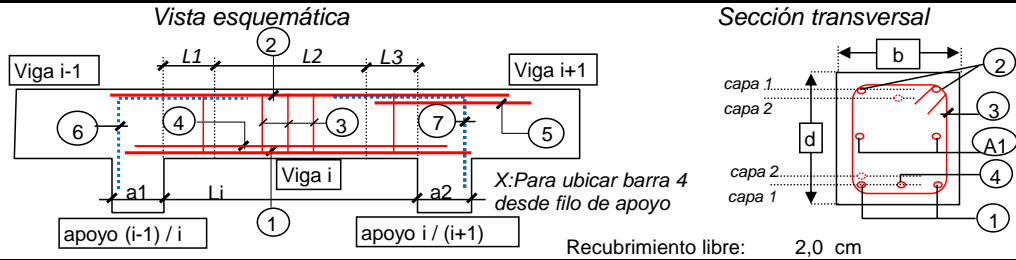
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

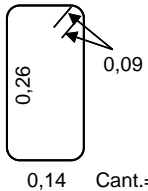
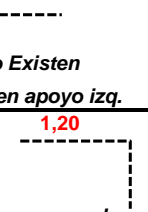
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
19,6	13,4		29,7		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,05	2,03	0,20	18,00	30,00	2,66	3	Vi208		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER Vi207 —			1		
2	8		2	— VER Vi207 —			1		
3	6	15	14					0,98	13,72
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				— Reparticion en cada cara Total:					
6				— No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7	12		2					2,39	4,78

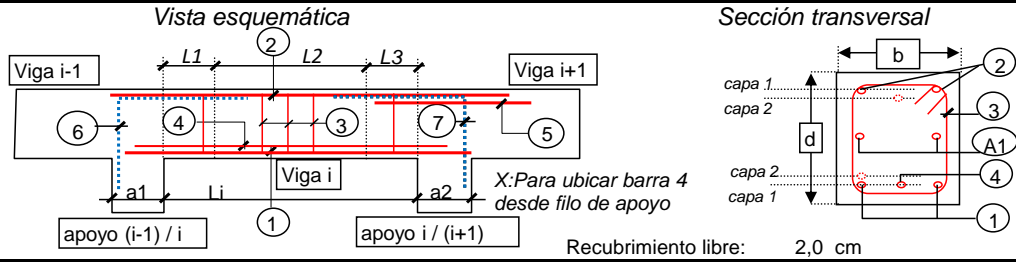
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,7			4,8		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	20,00	1,10	1	R209		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	-----	E	1	3,66	10,98
2	10		2	E	-----	E	1	3,66	7,32
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: right; margin-right: 5px;">En L2= 0,90</div> </div>				0,78	4,68
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1				<div style="text-align: center;"> <hr style="width: 100%;"/> Reparticion en cada cara Total: </div>					
6				<div style="text-align: center;"> <hr style="width: 100%;"/> No Existen Escuadras en apoyo izq. </div>					
7				<div style="text-align: center;"> <hr style="width: 100%;"/> No Existen Escuadras en apoyo der. </div>					

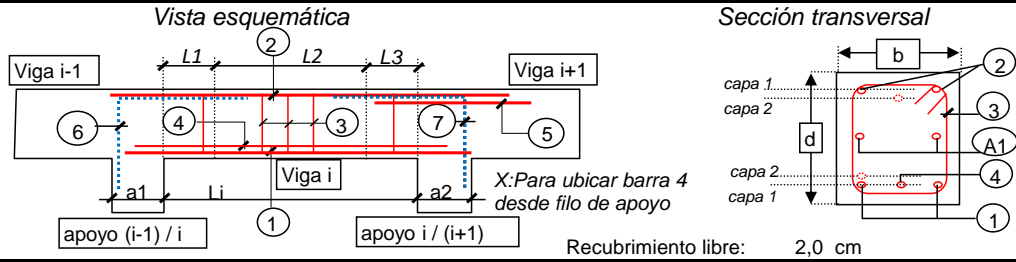
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,7		18,3			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	20,00	1,10	2	R210		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER R209 _____			1		
2	10		2	_____ VER R209 _____			1		
3	6	15	6	En L2= 0,90 <div style="text-align: center;"> </div>				0,78	4,68
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1				_____					
				Reparticion en cada cara Total:					
6				<div style="text-align: center;"> </div>					
7				<div style="text-align: center;"> </div>					

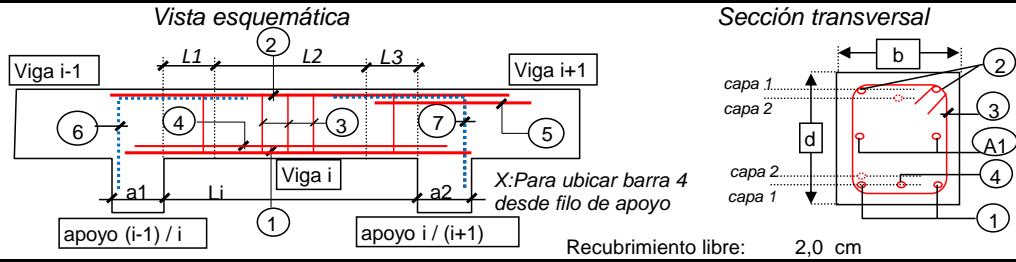
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,7					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	20,00	1,10	3	R211		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER R209 _____			1		
2	10		2	_____ VER R209 _____			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-right: 10px;"> </div> <div> En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6 </div> </div>				0,78	4,68
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1				_____					
				Reparticion en cada cara Total:					
6				<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px dashed black; padding: 5px; margin-right: 10px;"> </div> <div> No Existen Escuadras en apoyo izq. </div> </div>					
7				<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px dashed black; padding: 5px; margin-right: 10px;"> </div> <div> No Existen Escuadras en apoyo der. </div> </div>					

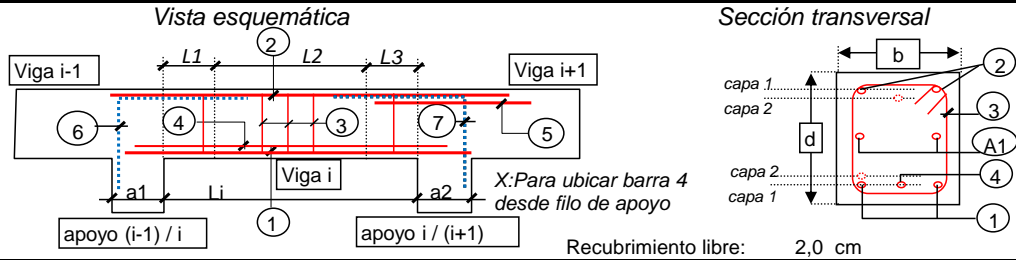
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,7					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,95	1,28	0,95	18,00	30,00	2,23	1	Vi251		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	9,06	E	1	9,46	28,38
2	8		2	E	9,06	E	1	9,46	18,92
3	6	15	9	<div style="text-align: center;"> <p>En L2= 1,28 0,14 Cant.= 9</p> </div>				0,98	8,82
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho					
				2,40				2,40	4,80
				CABALLETE EN C20					
A1				9,06				9,06	
				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

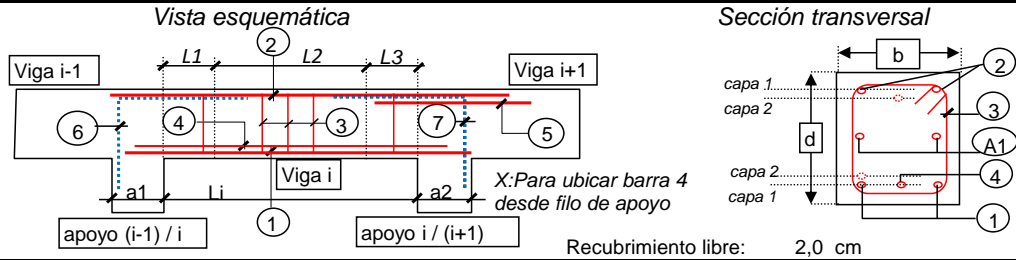
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
8,8	18,9		33,2		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,95	2,85	0,95	18,00	30,00	3,80	2	Vi252		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER Vi251 —			1		
2	8		2	— VER Vi251 —			1		
3	6	15	19	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,26</div> </div> <p style="margin-left: 20px;">En L2= 2,85</p> <p style="margin-left: 20px;">0,14 Cant.= 19</p>				0,98	18,62
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho — 2,40 — CABALLETE EN C19				2,40	4,80
A1			1	— Reparticion en cada cara Total: 2					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

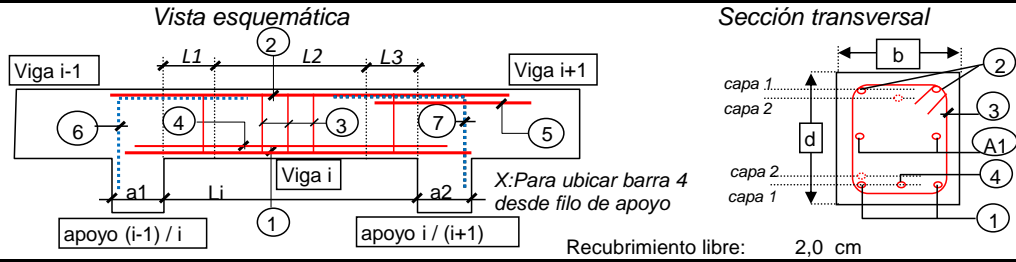
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
18,6			4,8		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,95	1,93	0,25	18,00	30,00	2,53	3	Vi253		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	_____ VER Vi251 _____			1		
2	8		2	_____ VER Vi251 _____			1		
3	6	15	13	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,26</div> <div style="margin-left: 5px;">0,09</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 1,93 0,14 Cant.= 13</p>				0,98	12,74
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1				_____					
				Reparticion en cada cara Total:					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escudras en apoyo izq.</p>					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escudras en apoyo der.</p>					

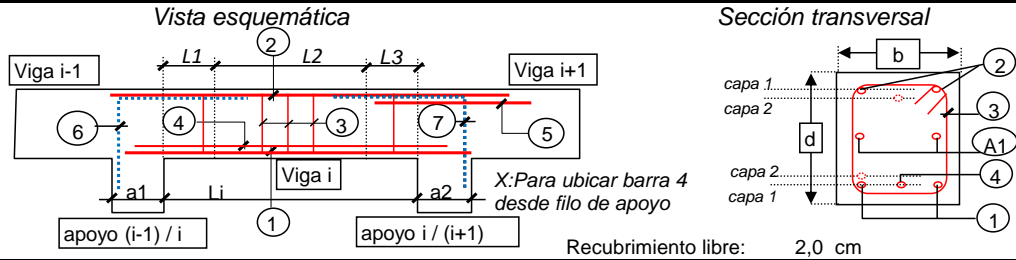
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
12,7					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA Nº		
0,25	0,90	0,20	18,00	20,00	1,13		R254		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	-----	E	1	1,51	4,53
2	10		2	E	-----	E	1	1,61	3,22
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="text-align: center;"> </div> <div style="margin-left: 10px;"> En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6 </div> </div>				0,78	4,68
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen <i>Escuadras en apoyo izq.</i>					
7				No Existen <i>Escuadras en apoyo der.</i>					

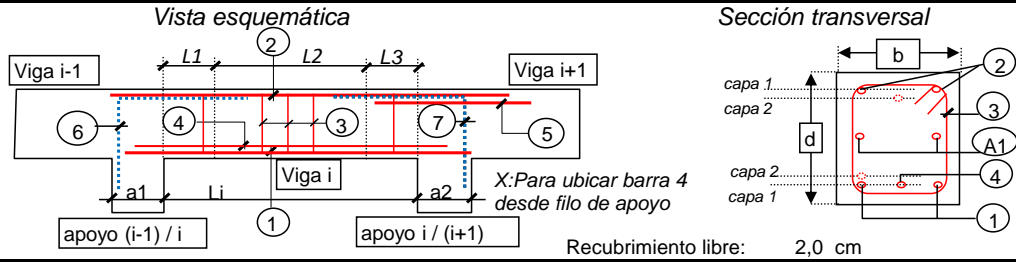
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

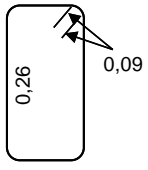

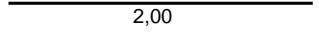
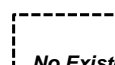

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,7		7,8			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA Nº		
0,15	1,55	0,15	15,00	30,00	1,70	1	V255		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	4,55	E	1	4,95	14,85
2	8		2	E	4,55	E	1	4,95	9,9
3	6	15	11	En L2= 1,55  0,11 Cant.= 11				0,92	10,12
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho  2,00 CABALLETE EN TAB ASC				2,00	4,00
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

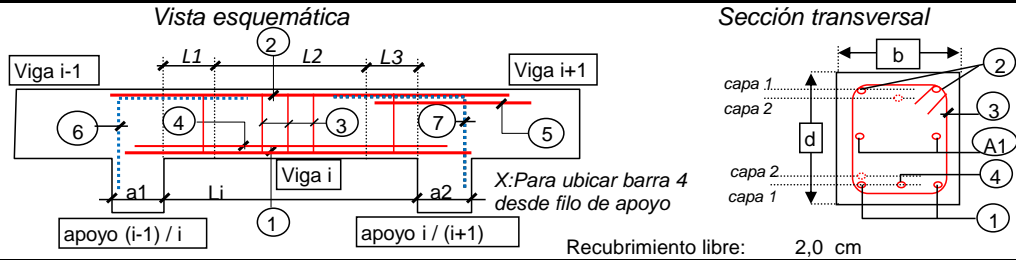
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,1	9,9		18,9		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	2,56	0,18	15,00	30,00	2,73	3	V256		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V255 —			1		
2	8		2	— VER V255 —			1		
3	6	15	18	 En L2= 2,56 0,11 Cant.= 18				0,92	16,56
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				— Reparticion en cada cara — Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

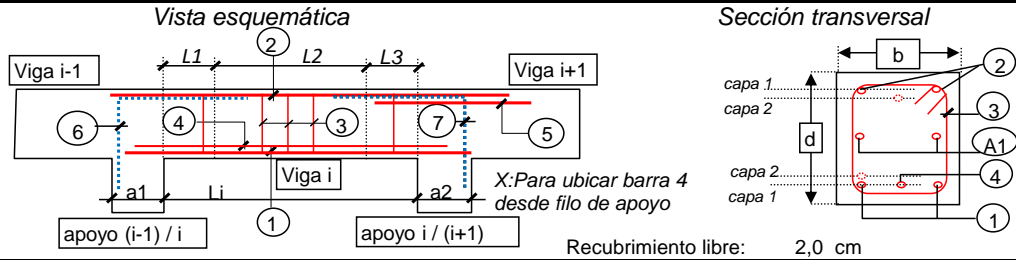
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
16,6					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,60	0,40	18,00	30,00	2,00	1	V257		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E 10,19 E 0,20 0,20			1	10,59	31,77
2	8		2	E 10,19 E 0,20 0,20			1	10,59	21,18
3	6	15	11	En L2= 1,60 0,14 Cant.= 11				0,98	10,78
4				barras Adicionales abajo <hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/>					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho <hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/> 2,00 CABALLETE EN C11				2,00	4,00
A1				<hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/> Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2	 1,20 Escuadras en apoyo izq.				2,40	4,79
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

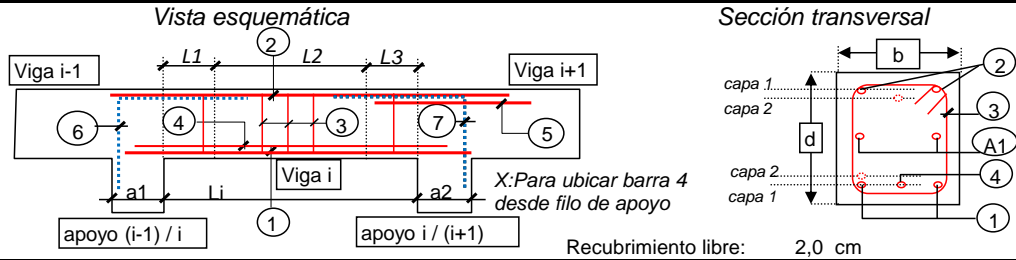
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

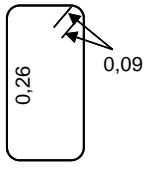
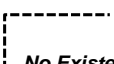

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8	21,2		40,6		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,58	0,50	18,00	30,00	2,03	2	V258		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V257 —			1		
2	8		2	— VER V257 —			1		
3	6	15	11	 0,14 Cant.= 11				0,98	10,78
4				barras Adicionales abajo —————					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho ————— 2,00 CABALLETE EN C10				2,00	4,00
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

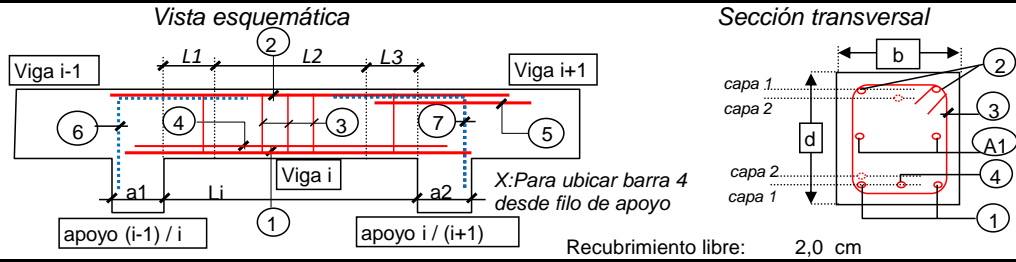
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,50	2,86	0,40	18,00	30,00	3,31	2	V259		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	 VER V257			1		
2	8		2	 VER V257			1		
3	6	15	20	En L2= 2,86 0,14 Cant.= 20				0,98	19,60
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho 2,00 CABALLETE EN M206				2,00	4,00
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escudras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escudras en apoyo der.					

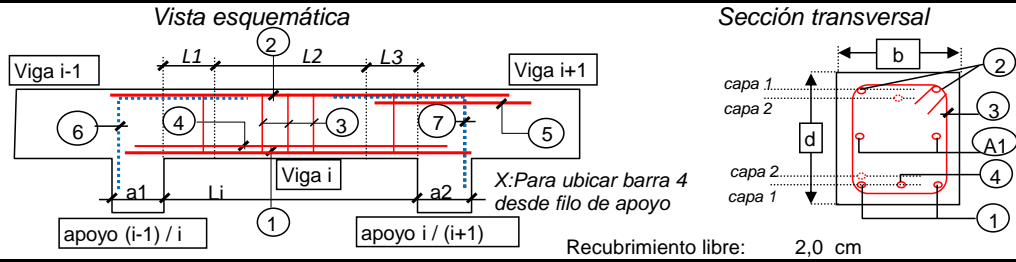
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
19,6			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	30,00	2,49	3	V260		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V257 —			1		
2	8		2	— VER V257 —			1		
3	6	15	14	 En L2= 2,09 0,14 Cant.= 14				0,98	13,72
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7	12		2	 Escuadras en apoyo der.				2,39	4,79

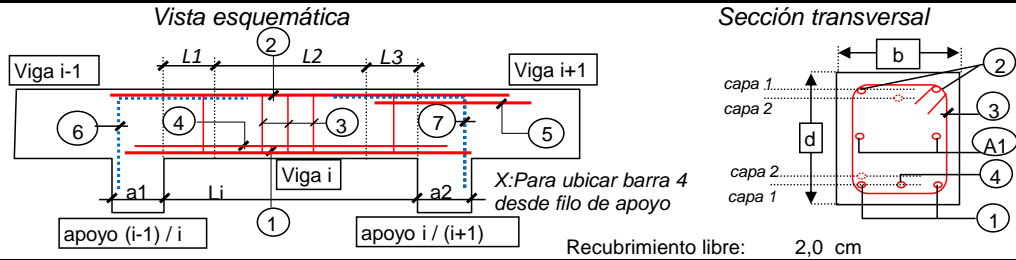
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

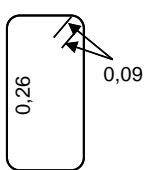
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,7			4,8		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	30,00	2,49		VMA261		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	-----	E	1	3,25	9,75
2	8		2	E	-----	E	1	3,25	6,5
3	6	15	14	En L2= 2,09 				0,98	13,72
4				<i>barras Adicionales abajo</i> -----					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i> -----					
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen <i>Escuadras en apoyo izq.</i>					
7				No Existen <i>Escuadras en apoyo der.</i>					

RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,7	6,5		9,8		

db = Ø de la barra

EDIFICIO GUATEMALA

RESUMEN DE COMPUTOS PARA: VIGAS PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)

RESUMEN DE HORMIGON PARA PLANTA TIPO 200

VOLUMEN = 2,60 m³

RESUMEN DE HIERROS PLANTA TIPO 200

	db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
EN KG.	60	39	16	198	0	0
EN METROS	271	98	26	223	0	0
EN BARRAS	23	9	3	19	0	0

db = Ø de la barra

RESUMEN DE HORMIGON PARA PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)

VOLUMEN = 15,62 m³

RESUMEN DE HIERROS PARA PLANTA TIPO (200-300-400-500-600-700)

	db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
EN KG.	361	231	96	1188	0	0
EN METROS	1626	587	156	1338	0	0
EN BARRAS	136	49	14	112	0	0

db = Ø de la barra

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

COLUMNAS EN 2P-3P-4P-5P-6P

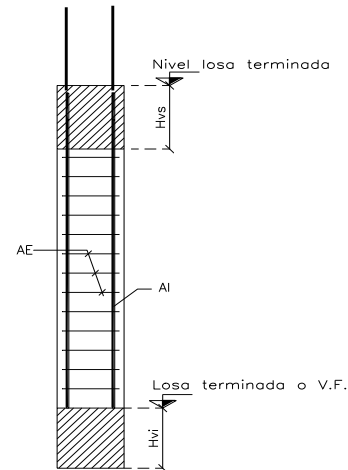
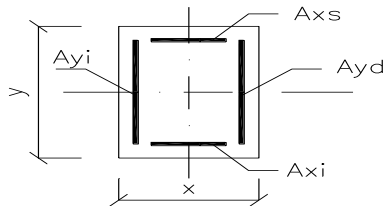
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH16</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN 2P-3P-4P-5P-6P-B</i>	<i>18/3/2022</i>

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C1** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **2DO PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20

Nivel losa terminada piso superior **9,31** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,43** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axs	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Estr.	6	15	21	0,10 0,16 SON DOBLES	1,02	2	42,8	9,5

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,5			24,8			

Peso **34,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,5			24,8			

Peso **34,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,23** m³

Todas las columnas

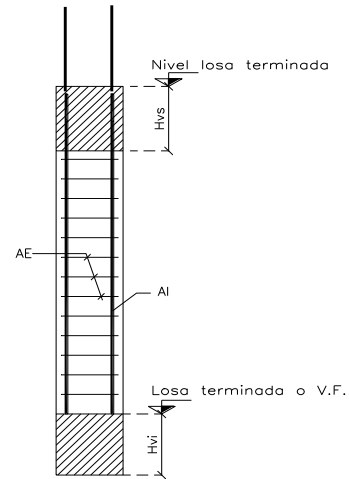
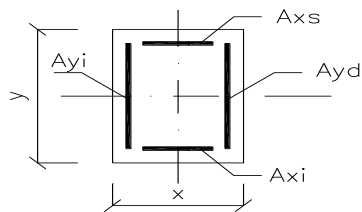
Vol. **0,23** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C2** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **2DO PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,18

Nivel losa terminada piso superior **9,31** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,43** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axs	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Estr.	6	15	21		0,98	2	41,2	9,1

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			24,8			

Peso **34,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			24,8			

Peso **34,0** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,21** m³

Todas las columnas

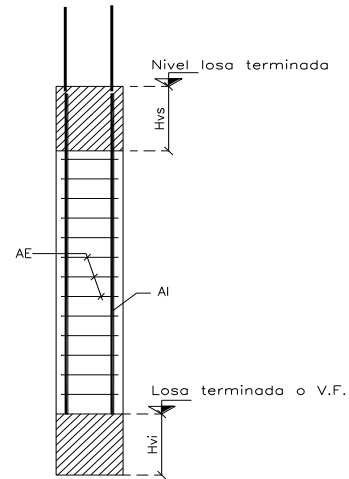
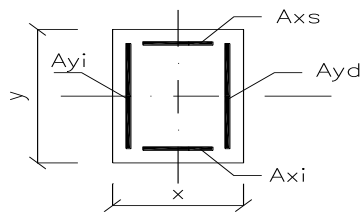
Vol. **0,21** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C3** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **2DO PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,60	0,18


Nivel losa terminada piso superior **9,31** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,43** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		3	3,50	3,50	1	10,5	9,3
Axs	12		3	3,50	3,50	1	10,5	9,3
Estr.	6	15	21	0,10  0,14 SON DOBLES	1,34	2	56,3	12,5

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,5			31,1			

Peso **43,5** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,5			31,1			

Peso **43,5** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,31** m³

Todas las columnas

Vol. **0,31** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

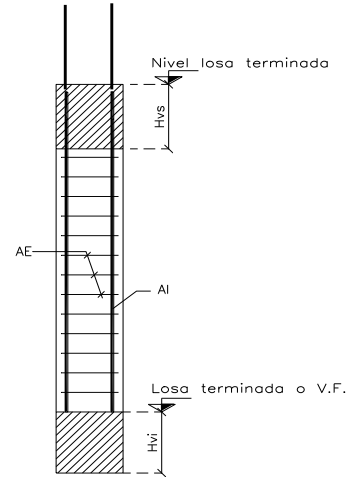
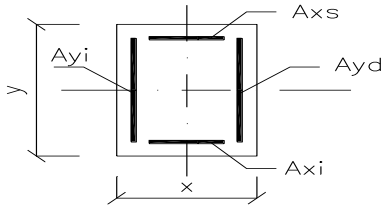
Sector: **2DO PISO**

Col. Rep.

C4 3

Refuerzos Iguales

C4-C6-C11



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,40


Nivel losa terminada piso superior **9,31** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,43** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,50	3,50	3	42,0	37,3
Ayd	12		4	3,50	3,50	3	42,0	37,3
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  SON DOBLES 0,25	0,98	6	123,5	27,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			24,8			

Peso **34,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	27,4			74,5			

Peso **101,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,21** m³

Todas las columnas

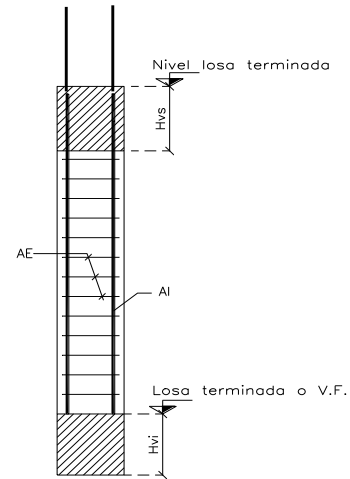
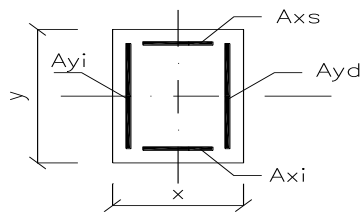
Vol. **0,62** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C10** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **2DO PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,50


Nivel losa terminada piso superior **9,31** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,43** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,50	3,50	1	14,0	12,4
Ayd	12		4	3,50	3,50	1	14,0	12,4
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  0,14 SON DOBLES 0,32	1,12	2	47,0	10,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,4			24,8			

Peso **35,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,4			24,8			

Peso **35,3** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,26** m³

Todas las columnas

Vol. **0,26** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

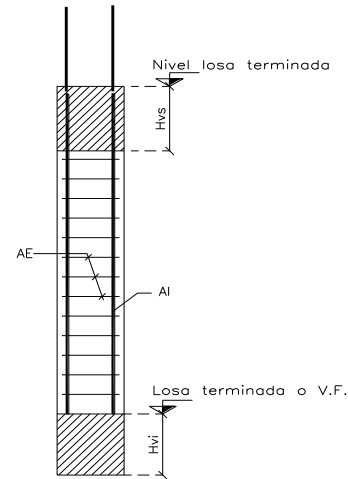
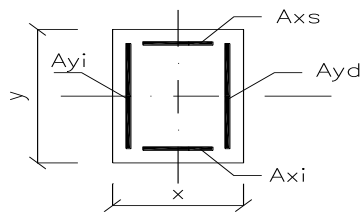
Sector: **2DO PISO**

Col. Rep.

C14 4

Refuerzos Iguales

C14-C15-C16-C17



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40


Nivel losa terminada piso superior **9,31** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,43** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,50	3,50	4	56,0	49,7
Ayd	12		4	3,50	3,50	4	56,0	49,7
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  SON DOBLES 0,25	1,02	8	171,4	38,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,5			24,8			

Peso **34,3** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	38,0			99,4			

Peso **137,4** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,23** m³

Todas las columnas

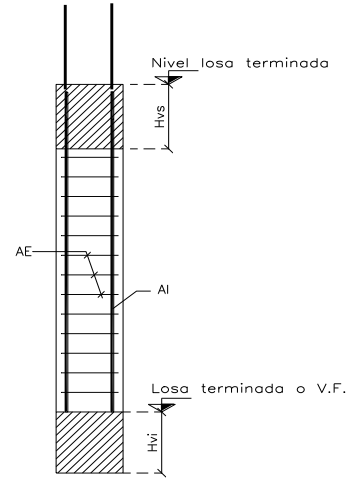
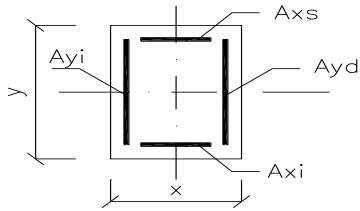
Vol. **0,92** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C18** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **2DO PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	0,25	0,20

Nivel losa terminada piso superior **9,41** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **6,53** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		10	3,50	3,50	1	35,0	31,1
Ayd	12		10	3,50	3,50	1	35,0	31,1
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10 SON DOBLES 0,79	2,20	2	92,4	20,5

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	20,5			62,1			

Peso **82,6** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	20,5			62,1			

Peso **82,6** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,14** m³

Todas las columnas

Vol. **0,14** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

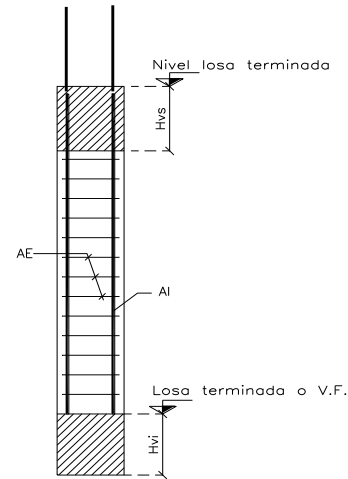
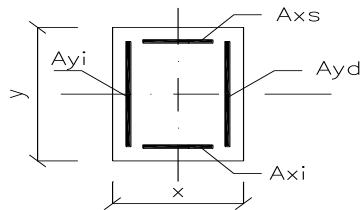
Sector: **2DO PISO**

Col. Rep.

C19 3

Refuerzos Iguales

C19-C20-C21



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,95

Nivel losa terminada piso superior **9,41** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **6,53** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		8	3,50	3,50	3	84,0	74,5
Ayd	12		8	3,50	3,50	3	84,0	74,5
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10 SON DOBLES 0,54	1,60	6	201,6	44,7

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,9			49,7			

Peso **64,6** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	44,7			149,1			

Peso **193,8** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,55** m³

Todas las columnas

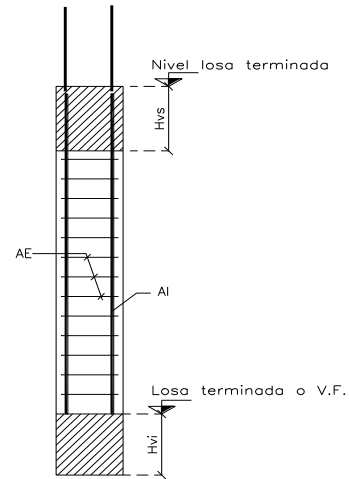
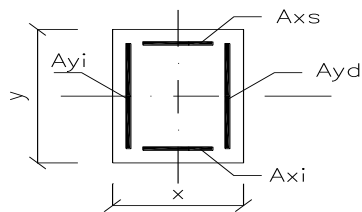
Vol. **1,64** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C22** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **2DO PISO**



DIMENSIONES	X	Y
	1,05	0,20

Nivel losa terminada piso superior **6,43** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **3,55** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Ayd	12		2	3,50	3,50	1	7,0	6,2
Axi	12		7	3,50	3,50	1	24,5	21,7
Axs	12		7	3,50	3,50	1	24,5	21,7
Estr.	6	15	21	 SON DOBLES	1,82	2	76,4	17,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	17,0			55,9			

Peso **72,9** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	17,0			55,9			

Peso **72,9** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,60** m³

Todas las columnas

Vol. **0,60** m³

RESUMEN PARA COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: 2DO PISO

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR 2 P

VOLUMEN = 4,94 m³

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR 2 P

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	189			547					736
m	851			615					
barras	71			52					
Cuántia	148,9								[Kg/m³]

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR 2P-3P-4P-5P-6P

VOLUMEN = 24,71 m³

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR 2P-3P-4P-5P-6P

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	946			2733					3679
m	4255			3075					
barras	355			257					
Cuántia	148,9								[Kg/m³]

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

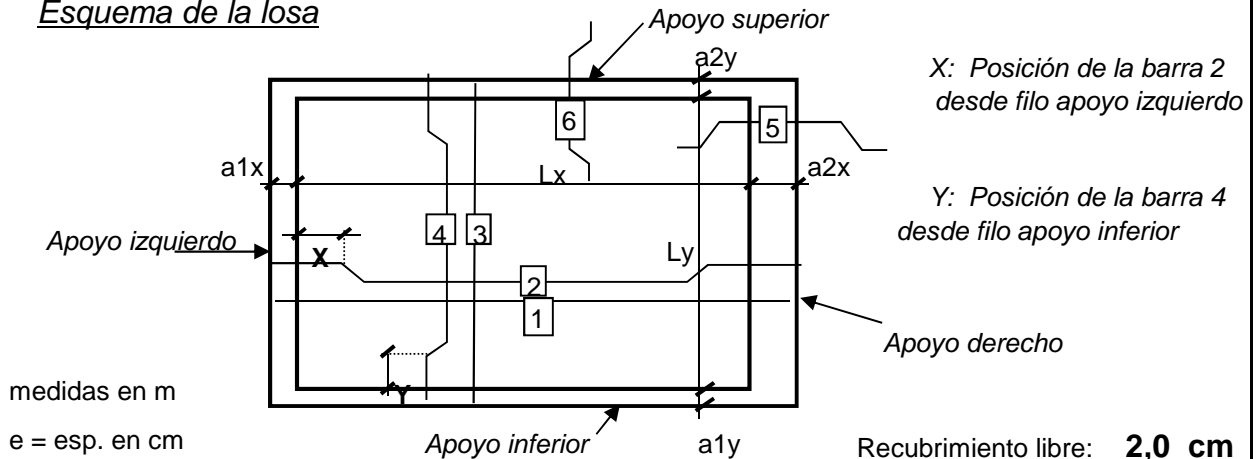
LOSAS SOBRE 6P

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH17</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSA SOBRE 6P-A</i>	<i>26/5/2020</i>

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSA SOBRE 6P**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
5,00	9,82	0,18	0,18	0,18	0,18	25,00	1	L703	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1A	10	15	30	Doblado esquemático 5,32 				5,32	159,6
1B	10	15	12	Doblado esquemático 2,53 				2,53	30,36
1C	10	15	37	Doblado esquemático 9,58 				9,58	354,46
3A	10	15	34	10,14 				10,14	344,76
3B	10	15	14	5,72 				5,72	80,08
3C	10	15	15	7,45 				7,45	111,75
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					

Vol. Hormigón
para esta losa

V = **19,1 m³**

RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
		1081,0			

RESUMEN DE BARRAS PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg			666						666
m			1080						
barras			90						

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

Volumen Total

19,1 m³

HORMIGON H30

Cuántía

34,9 Kg A° / m³ H°

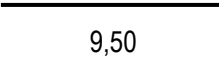
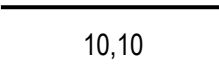

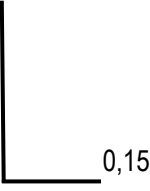
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

REF EN LOSAS SOBRE 6P Y ESPERAS DE COL

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH18</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-REF LOSAS SOBRE 6P-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	REF LOSAS SOBRE 6P	DH-18
	TEMA:	Computo métrico: Armadura	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
REF EN LOSA BAJO MUROS	L 703	3	10	9,50		Arm. Inf.  9,50	1
		3	10	10,10		Arm. Inf.  10,10	1
ESPERAS COL	DE C26 A C31- DE C33 A C37	4	12	1,00		 0,85 0,15	11
	C32	8	10	1,00		 0,85 0,15	1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	0	0	41	39	0	0	0	0	80
m	0	0	67	44	0	0	0	0	
barras	0	0	6	4	0	0	0	0	

*NOTAS: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.
Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.*

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

COLUMNAS EN SM

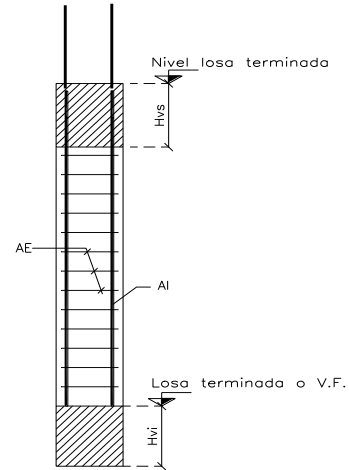
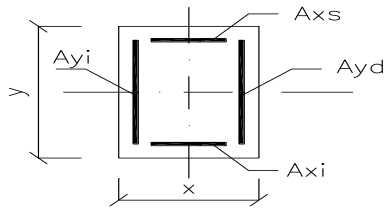
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH19</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS EN SM-B</i>	<i>18/3/2022</i>

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C1** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20

Nivel losa terminada piso superior **22,00** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	1,70	1,70	1	3,4	3,0
Ayd	12		2	1,70	1,70	1	3,4	3,0
Axi	12		2	1,70	1,70	1	3,4	3,0
Axs	12		2	1,70	1,70	1	3,4	3,0
Estr.	6	15	9	0,10 0,16 SON DOBLES	1,02	2	18,4	4,1

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	4,1			12,1			

Peso **16,1** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	4,1			12,1			

Peso **16,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,09** m³

Todas las columnas

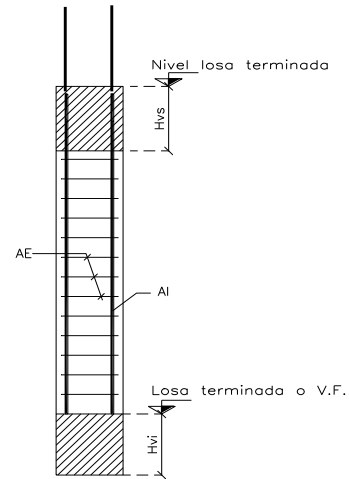
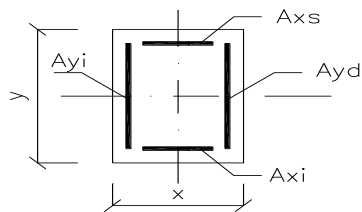
Vol. **0,09** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C2** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,40	0,20


Nivel losa terminada piso superior **24,20** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,90	3,90	1	7,8	6,9
Ayd	12		2	3,90	3,90	1	7,8	6,9
Axi	12		2	3,90	3,90	1	7,8	6,9
Axs	12		2	3,90	3,90	1	7,8	6,9
Estr.	6	15	24	0,10  0,16 SON DOBLES	1,02	2	49,0	10,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			27,7			

Peso **38,5** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			27,7			

Peso **38,5** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,27** m³

Todas las columnas

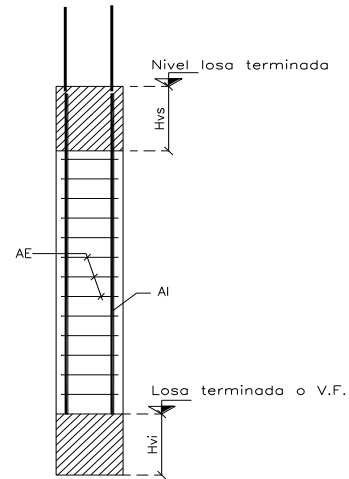
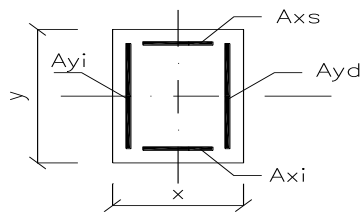
Vol. **0,27** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C3** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,50	0,18

Nivel losa terminada piso superior **23,86** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,60	3,60	1	7,2	6,4
Ayd	12		2	3,60	3,60	1	7,2	6,4
Axi	12		2	3,60	3,60	1	7,2	6,4
Axs	12		2	3,60	3,60	1	7,2	6,4
Estr.	6	15	21	SON DOBLES 0,10 0,14 0,32	1,12	2	47,0	10,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,4			25,6			

Peso **36,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,4			25,6			

Peso **36,0** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,27** m³

Todas las columnas

Vol. **0,27** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

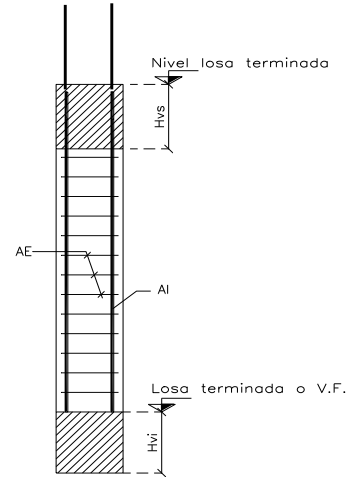
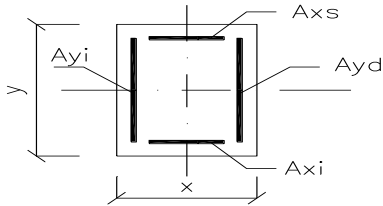
Sector: **SALA DE MAQ**

Col. Rep.

C4 3

Refuerzos Iguales

C4-C6-C10



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,40


Nivel losa terminada piso superior **23,86** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,60	3,60	3	43,2	38,3
Ayd	12		4	3,60	3,60	3	43,2	38,3
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	21	0,10  SON DOBLES 0,25	0,98	6	123,5	27,4

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	9,1			25,6			

Peso **34,7** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	27,4			76,7			

Peso **104,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,21** m³

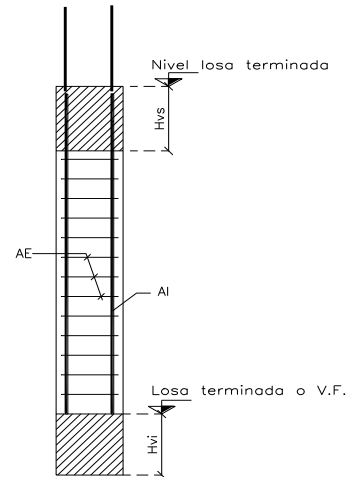
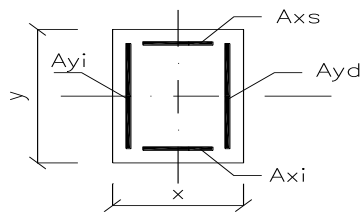
Todas las columnas

Vol. **0,64** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS


Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40

Nivel losa terminada piso superior **24,20** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	3,90	3,90	1	15,6	13,8
Ayd	12		4	3,90	3,90	1	15,6	13,8
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	24	0,10  SON DOBLES 0,25	1,02	2	49,0	10,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			27,7			

Peso **38,5** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	10,9			27,7			

Peso **38,5** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,27** m³

Todas las columnas

Vol. **0,27** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

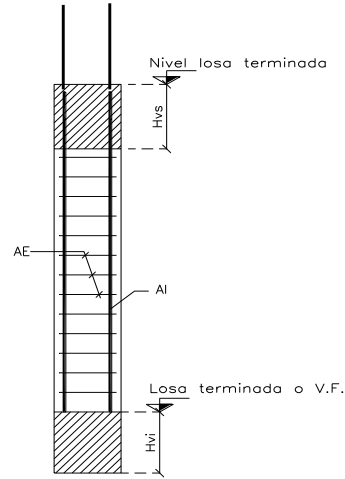
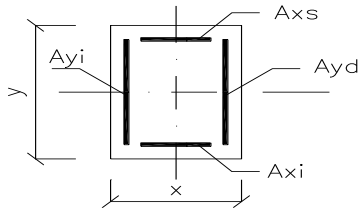
Sector: **SALA DE MAQ**

Col. Rep.

C14 2


Refuerzos Iguales

C14-C17



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40

Nivel losa terminada piso superior **22,00** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **20,98** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	1,60	1,60	2	12,8	11,4
Ayd	12		4	1,60	1,60	2	12,8	11,4
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	8	0,10  SON DOBLES 0,25	1,02	4	32,6	7,2

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	3,6			11,4			

Peso **15,0** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	7,2			22,7			

Peso **30,0** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,08** m³

Todas las columnas

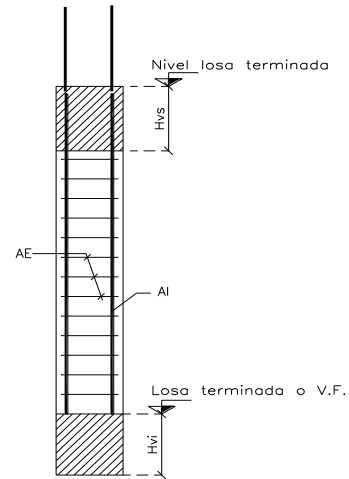
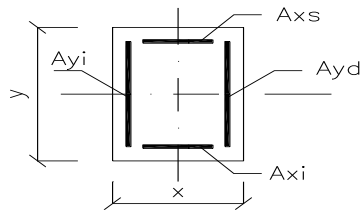
Vol. **0,16** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C18** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,40


Nivel losa terminada piso superior **22,00** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	1,70	1,70	1	6,8	6,0
Ayd	12		4	1,70	1,70	1	6,8	6,0
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	9	0,10  SON DOBLES 0,25	1,02	2	18,4	4,1

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	4,1			12,1			

Peso **16,1** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	4,1			12,1			

Peso **16,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,09** m³

Todas las columnas

Vol. **0,09** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

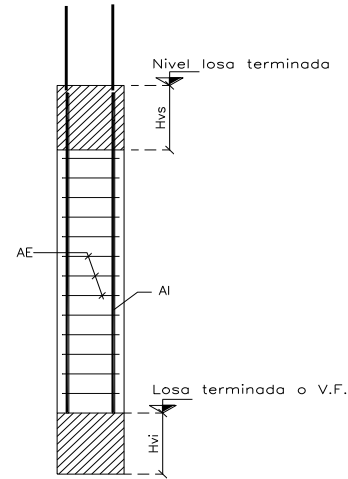
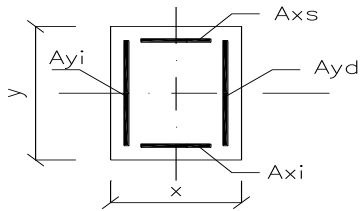
Sector: **SALA DE MAQ**

Col. Rep.

C23 6


Refuerzos Iguales

C23-C24-C25-C26-C27-C28



DIMENSIONES	X	Y
	0,25	0,20

Nivel losa terminada piso superior **24,20** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,90	3,90	6	46,8	41,5
Ayd	12		2	3,90	3,90	6	46,8	41,5
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	24	0,10  0,16	0,94	6	135,4	30,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	5,0			13,8			

Peso **18,8** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	30,0			83,1			

Peso **113,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,17** m³

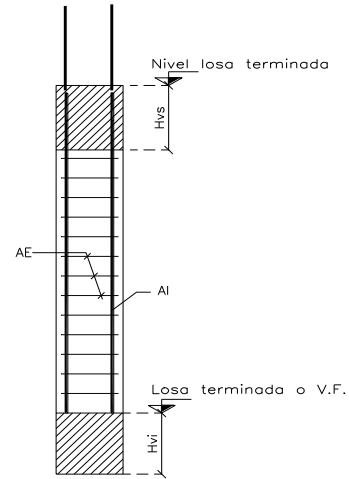
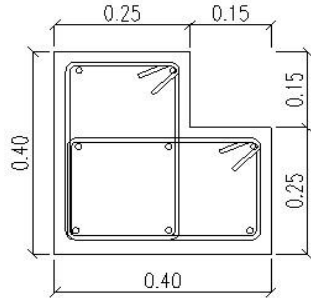
Todas las columnas

Vol. **1,00** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X1	X2	Y1	Y2
	0,25	0,15	0,25	0,15

Nivel losa terminada piso superior **24,20** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	10		4	3,80	3,80	1	15,2	9,4
Ayd	10		4	3,80	3,80	1	15,2	9,4
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	24	0,10 0,36 0,21	1,34	1	32,2	7,1
Estr.	6	15	24	0,11 0,21 0,36	1,36	1	32,6	7,2

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,4		18,7				

Peso **33,1** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	14,4		18,7				

Peso **33,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,58** m³

Todas las columnas

Vol. **0,58** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

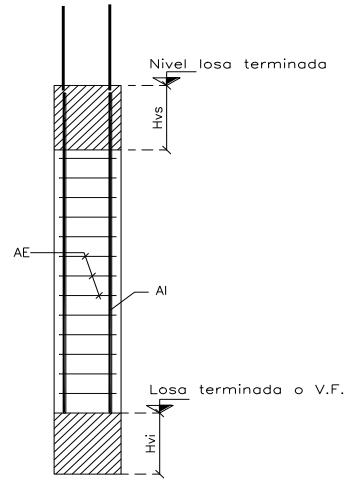
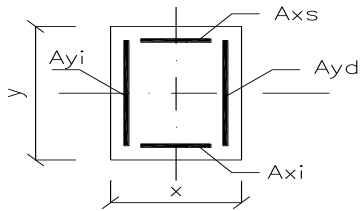
Sector: **SALA DE MAQ**

Col. Rep.

C30 5


Refuerzos Iguales

C30-C31-C32-C33-C34



DIMENSIONES	X	Y
	0,20	0,25

Nivel losa terminada piso superior **24,20** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **20,88** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	3,90	3,90	5	39,0	34,6
Ayd	12		2	3,90	3,90	5	39,0	34,6
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	24	0,10  0,21	0,94	5	112,8	25,0

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	5,0			13,8			

Peso **18,8** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	25,0			69,2			

Peso **94,2** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,17** m³

Todas las columnas

Vol. **0,83** m³

RESUMEN PARA COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: SALA DE MAQ

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

VOLUMEN = 4,19 m³

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	144		19	357					520
m	650		30	401					
barras	55		3	34					
Cuanfia	124,1								[Kg/m³]

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

LOSAS SOBRE SM

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH20</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS SM-A</i>	<i>26/5/2020</i>

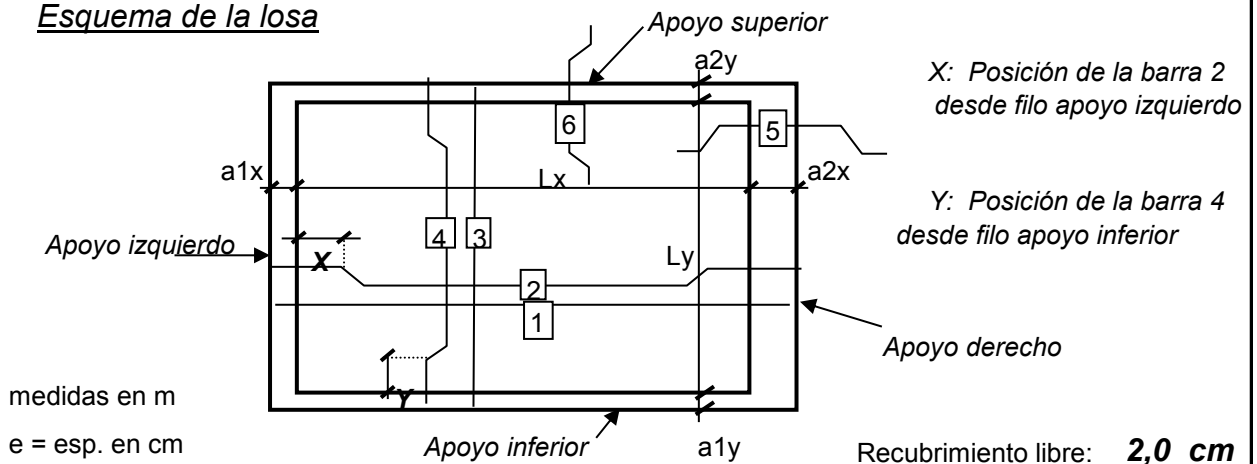
DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **LOSAS SM**

Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
1,70	1,55	0,15	0,15	0,15	0,15	15,00	1	L803	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	11	Doblado esquemático 1,96 				1,96	21,56
2				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/X					
3	8	15	12	1,81 				1,81	21,72
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 0,4 \text{ m}^3$

RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	43,3				

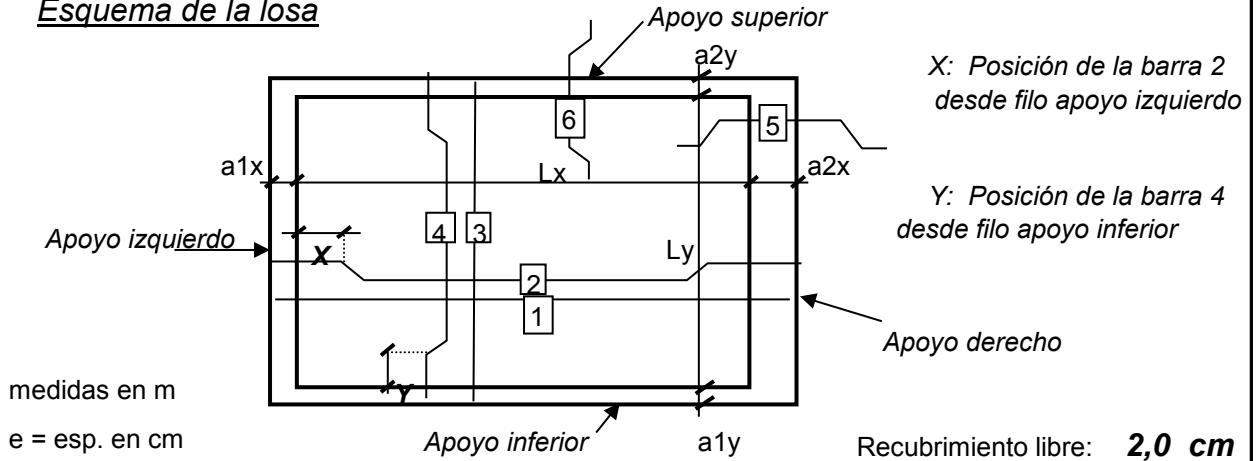
DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **LOSAS SM**

Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
7,24	5,06	0,18	0,18	0,18	0,18	15,00	1	L804	
pos	∅	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1A	10	15	30	Doblado esquemático 3,29				3,29	98,7
1B	10	15	12	Doblado esquemático 2,53				2,53	30,36
1C	10	15	23	Doblado esquemático 7,56				7,56	173,88
3A	10	15	21	 8,12				8,12	170,52
3B	10	15	14	 3,68				3,68	51,52
3C	10	15	15	 5,38				5,38	80,7
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					

Vol. Hormigón
para esta losa

V = **6,2 m³**

RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

∅6	∅8	∅10	∅12	∅16	∅20
		605,7			

RESUMEN DE BARRAS PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg		17	373						391
m		43	605						
barras		4	51						

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

Volumen Total

6,6 m³

HORMIGON H30

Cuántía

58,9 Kg A° / m³ H°

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VIGAS PISO SM

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH21</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS PISO SM-B</i>	<i>18/3/2022</i>

EDIFICIO GUATEMALA

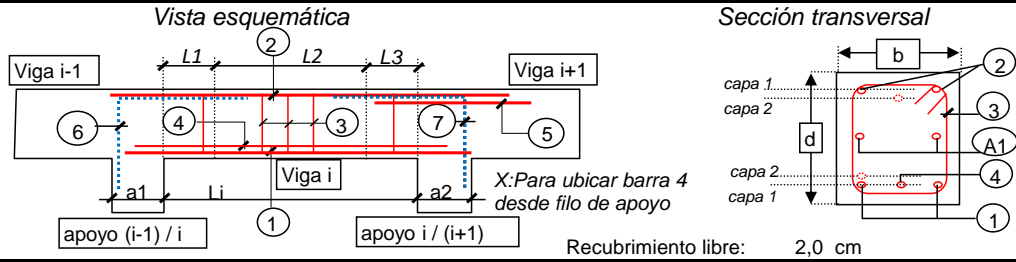
VIGAS PISO SM

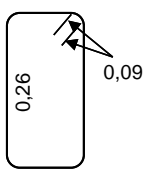

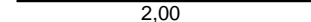
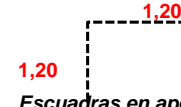
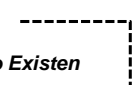
REV B

VIGAS	Tipo	DIMENSIONES		LONGITUDES			As Inferior						As Superior						ESTRIBOS														
		b	h	a1	Li	a2	Principales (A)		Adicionales (B)			As (A+B)	Perchas (C)		Esc. izq. (D)		As (D)	Adicionales (E)			As (E)	Esc. der. (F)		As (F)	En L1			En L2			En L3		
		[cm]	[cm]	m	m	m	Cant	Ø	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	Cant	Ø	cm²	Cant	Ø	L	cm²	Cant	Ø	cm²	L1	Ø	Sep.	Ø	Sep.	L3	Ø	Sep.	
V801	1	18	30	0,40	2,85	0,50	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V802	2	18	30	0,50	3,74	0,30	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	
M803	3	18	30	0,30	0,25		3	12				3,39	2	12												6	15	6	15		6	15	
V804	1	15	30	1,00	2,24	0,18	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	
M805	3	15	30	1,00	2,24	0,18	3	12				3,39	2	12												6	15	6	15		6	15	
Vi806	1	18	49	0,40	1,57	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi807	2	18	49	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi808	2	18	49	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi809	2	18	49	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi810	2	18	49	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi811	3	18	49	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi851	1	18	49	0,40	0,92	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi852	2	18	49	0,20	0,92	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi853	2	18	49	0,20	0,92	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi854	2	18	49	0,20	0,92	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi855	2	18	49	0,20	0,92	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi856	2	18	49	0,20	0,92	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
Vi857	3	18	49	0,20	0,90	0,20	3	10				2,36	2	10												6	15	6	15		6	15	
V858	1	15	30	0,15	1,55	0,15	3	12				3,39	2	8				2	12	2,40	2,26					6	15	6	15		6	15	
V859	3	15	30	0,15	2,56	0,18	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	
V860	1	18	30	0,40	1,63	0,40	3	12				3,39	2	8	2	12	2,26	2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V861	2	18	30	0,40	2,91	0,40	3	12				3,39	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15	
V862	3	18	30	0,40	2,09	0,40	3	12				3,39	2	8								2	12	2,26		6	15	6	15		6	15	
VMA863		18	40	0,40	2,09	0,40	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15	

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,85	0,50	18,00	30,00	3,30	1	V801		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	7,63	E	1	8,03	24,09
2	8		2	E	7,63	E	1	8,03	16,06
3	6	15	19	En L2= 2,85  0,14 Cant.= 19				0,98	18,62
4				barras Adicionales abajo 					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho  2,00 CABALLETE EN C3				2,00	4,00
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2	 Escuadras en apoyo izq.				2,40	4,79
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

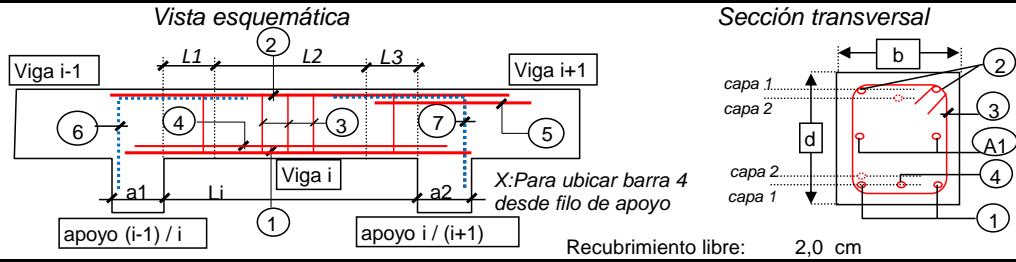
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

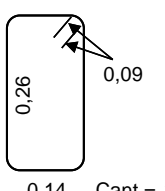
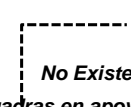
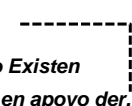
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
18,6	16,1		32,9		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,50	3,74	0,30	18,00	30,00	4,14	2	V802		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V801 —			1		
2	8		2	— VER V801 —			1		
3	6	15	25					0,98	24,50
4				 barras Adicionales abajo					
5				 Armadura superior en apoyo derecho					
A1				— Reparticion en cada cara — Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

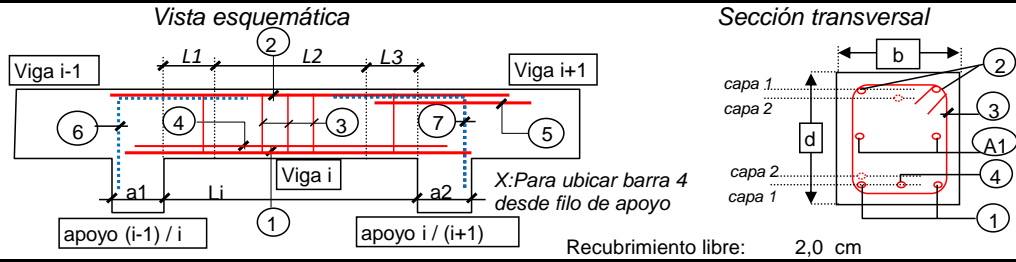
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
24,5					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,30	0,25		18,00	30,00	0,40	3	M803		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	2	En L2= 0,25				0,98	1,96
4									
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1									
6									
7									

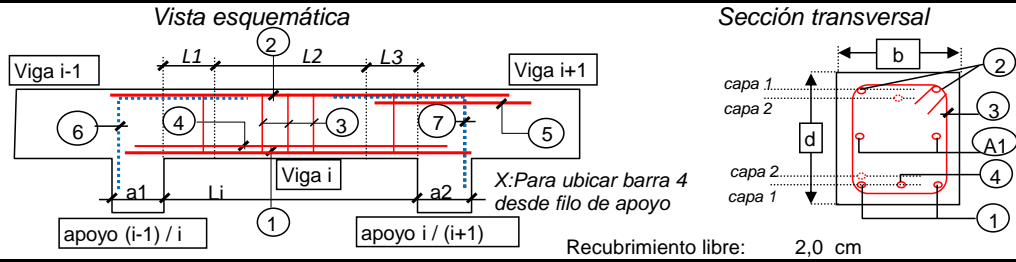
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
2,0			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,00	2,24	0,18	15,00	30,00	2,83	1	V804		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	-----	E	1	3,90	11,7
2	8		2	E	-----	E	1	3,90	7,8
3	6	15	15	En L2= 2,24				0,92	13,80
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

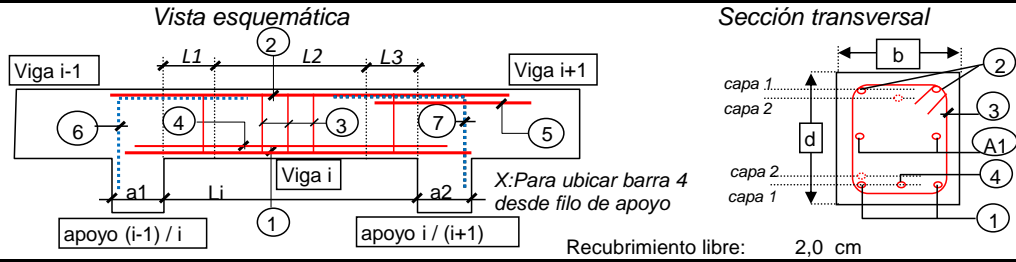
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,8	7,8		11,7		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,00	2,24	0,18	15,00	30,00	2,83	3	M805		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	15					0,92	13,80
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1				 Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

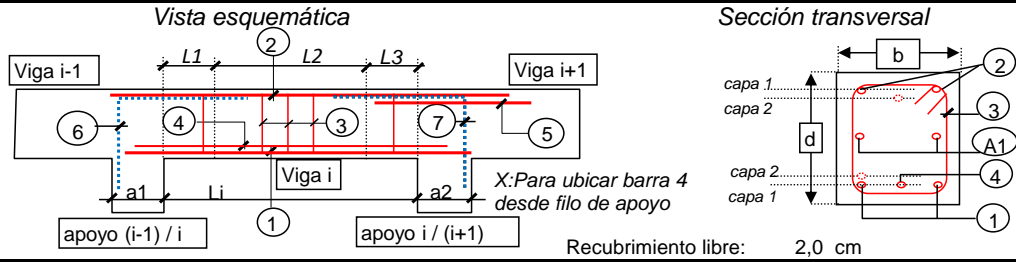
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,8			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,57	0,20	18,00	49,00	1,87	1	Vi806		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	7,63	E	1	8,03	24,09
2	10		2	E	7,63	E	1	8,03	16,06
3	6	15	11	 En L2= 1,57 0,14 Cant.= 11				1,72	18,92
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1	6		1	7,63 Reparticion en cada cara Total: 2				7,63	15,26
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

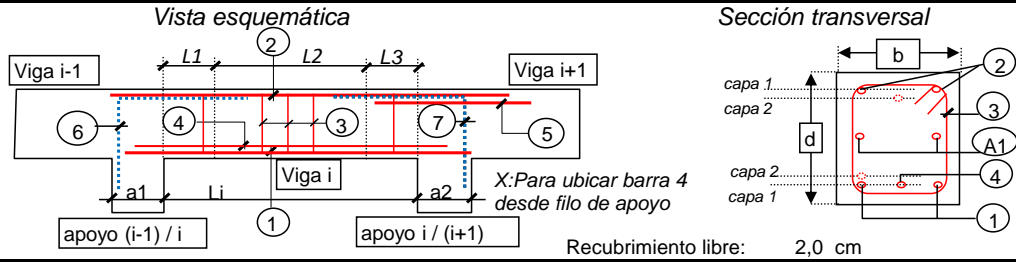
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
34,2		40,2			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	49,00	1,10	2	Vi807		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER Vi806 _____			1		
2	10		2	_____ VER Vi806 _____			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6</p>				1,72	10,32
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1	6		1	VER Vi806 _____ Reparticion en cada cara Total: 2					
6				_____ No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				_____ No Existen Escuadras en apoyo der.					

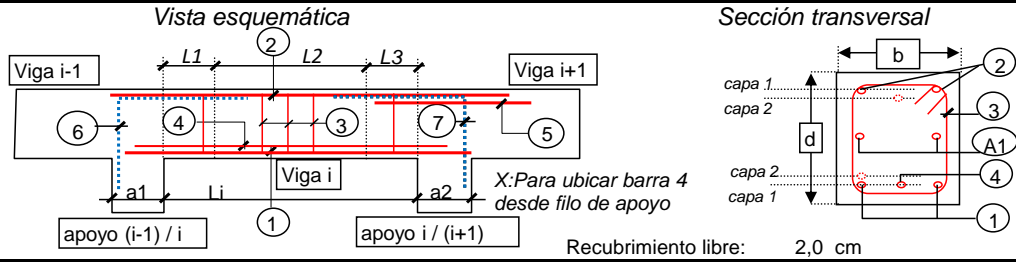
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,3					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	49,00	1,10	2	Vi808		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER Vi806 _____			1		
2	10		2	_____ VER Vi806 _____			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6</p>				1,72	10,32
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1	6		1	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">Reparticion en cada cara Total: 2</p>					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo izq.</p>					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo der.</p>					

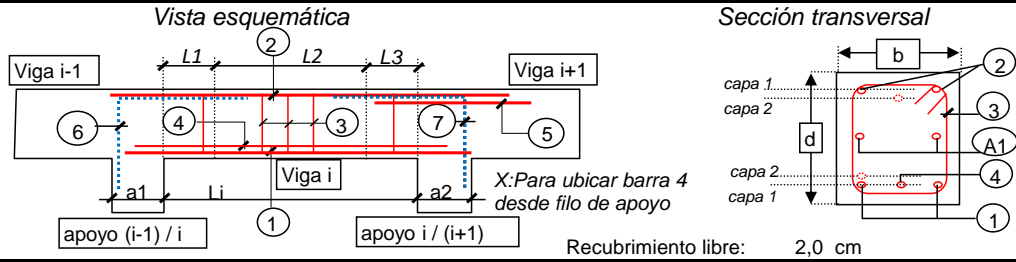
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,3					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	49,00	1,10	2	Vi809		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER Vi806 _____			1		
2	10		2	_____ VER Vi806 _____			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6</p>				1,72	10,32
4				barras Adicionales abajo _____					
5				Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1	6		1	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">Reparticion en cada cara Total: 2</p>					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo izq.</p>					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo der.</p>					

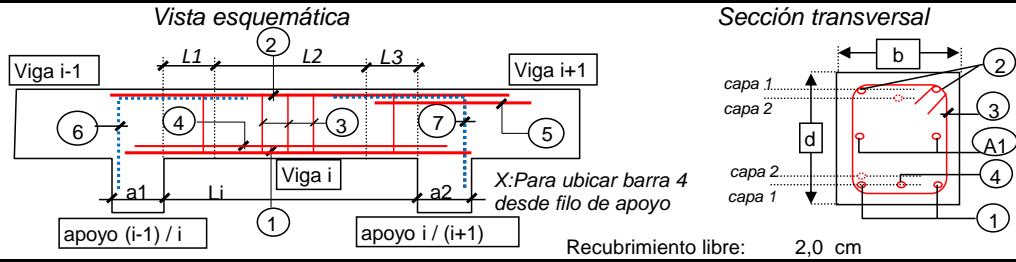
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,3					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	49,00	1,10	2	Vi810		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	— VER Vi806 —			1		
2	10		2	— VER Vi806 —			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6</p>				1,72	10,32
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		1	<div style="text-align: center;">— VER Vi806 —</div> Reparticion en cada cara Total: 2					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> No Existen Escuadras en apoyo der.					

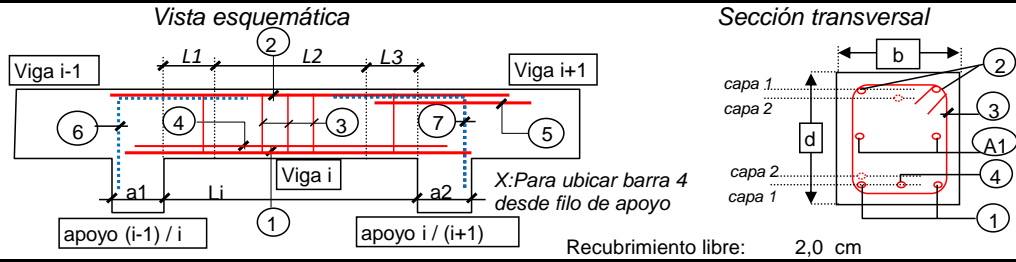
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,3					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	49,00	1,10	3	Vi811		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	— VER Vi806 —			1		
2	10		2	— VER Vi806 —			1		
3	6	15	6	 En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6				1,72	10,32
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1	6		1	— VER Vi806 — Reparticion en cada cara Total: 2					
6				 <i>No Existen</i> <i>Escuadras en apoyo izq.</i>					
7				 <i>No Existen</i> <i>Escuadras en apoyo der.</i>					

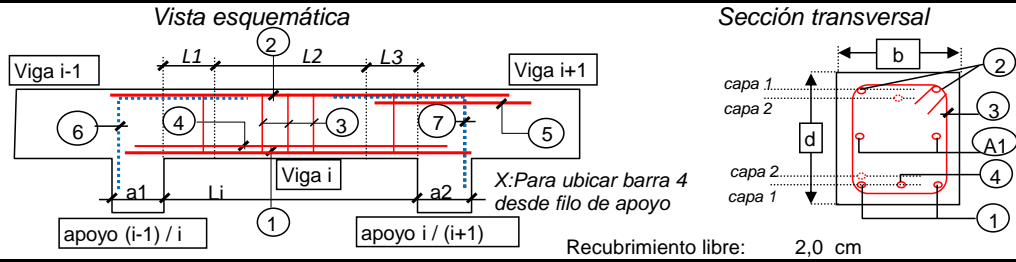
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,3					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	0,92	0,20	18,00	49,00	1,22	1	Vi851		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	8,19	E	1	8,59	25,77
2	10		2	E	8,19	E	1	8,59	17,18
3	6	15	7					1,72	12,04
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		1	8,19	Reparticion en cada cara Total: 2			8,19	16,38
6				No Existen Escudras en apoyo izq.					
7				No Existen Escudras en apoyo der.					

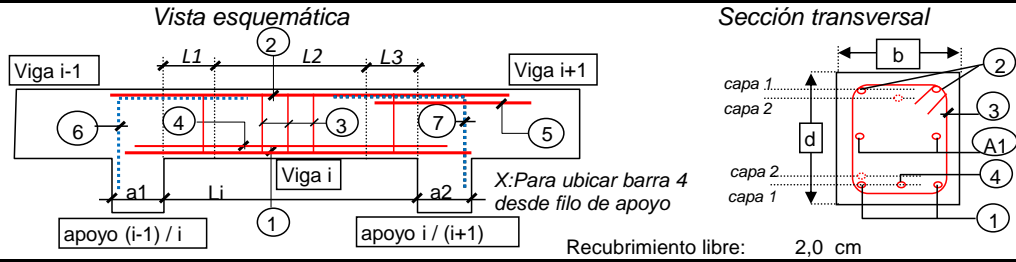
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
28,4		43,0			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,92	0,20	18,00	49,00	1,12	2	Vi852		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER Vi851 _____			1		
2	10		2	_____ VER Vi851 _____			1		
3	6	15	7	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,92 0,09</p> <p style="text-align: center;">0,14 Cant.= 7</p>				1,72	12,04
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		1	<div style="text-align: center;">_____ VER Vi851 _____</div> Reparticion en cada cara Total: 2					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> No Existen Escuadras en apoyo der.					

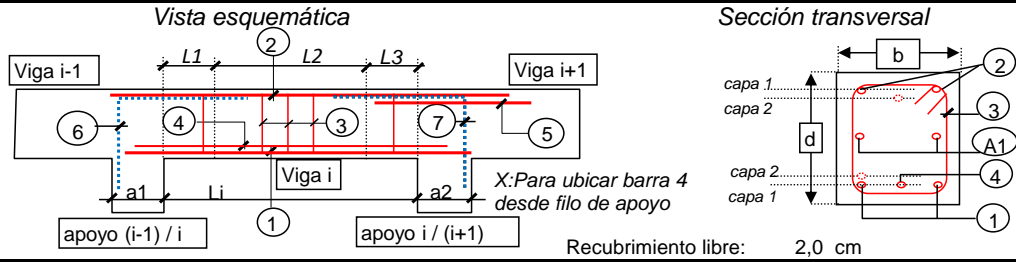
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
12,0					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,92	0,20	18,00	49,00	1,12	2	Vi853		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	————— VER Vi851 —————			1		
2	10		2	————— VER Vi851 —————			1		
3	6	15	7	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,92 0,14 Cant.= 7</p>				1,72	12,04
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1	6		1	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">Reparticion en cada cara Total: 2</p>					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo izq.</p>					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 40px; height: 40px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo der.</p>					

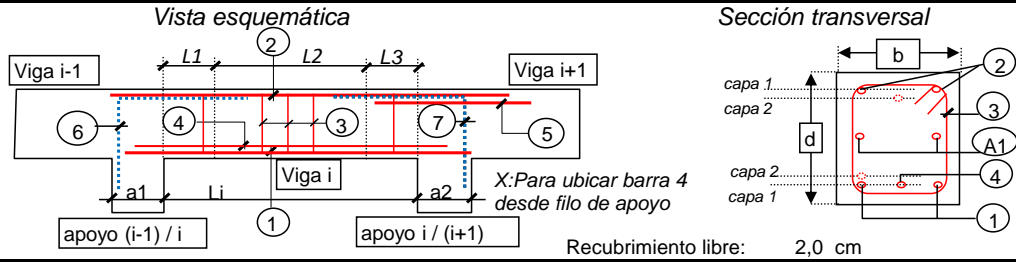
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
12,0					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,92	0,20	18,00	49,00	1,12	2	Vi854		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	— VER Vi851 —			1		
2	10		2	— VER Vi851 —			1		
3	6	15	7	<div style="text-align: center;"> <p>0,14 Cant.= 7</p> </div>				1,72	12,04
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		1	VER Vi851 Reparticion en cada cara Total: 2					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

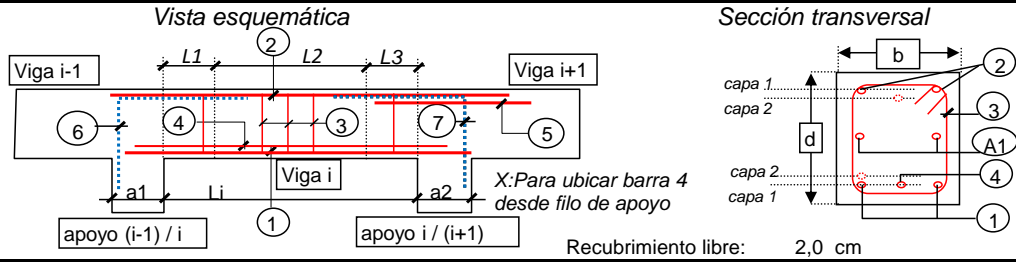
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
12,0					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,92	0,20	18,00	49,00	1,12	2	Vi855		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	_____ VER Vi851 _____			1		
2	10		2	_____ VER Vi851 _____			1		
3	6	15	7	<div style="text-align: center;"> <p>En L2= 0,92 0,14 Cant.= 7</p> </div>				1,72	12,04
4				_____ barras Adicionales abajo _____					
5				_____ Armadura superior en apoyo derecho _____					
A1	6		1	<div style="text-align: center;"> <p>VER Vi851</p> <p>Reparticion en cada cara Total: 2</p> </div>					
6				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen</p> <p>Escuadras en apoyo izq.</p> </div>					
7				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen</p> <p>Escuadras en apoyo der.</p> </div>					

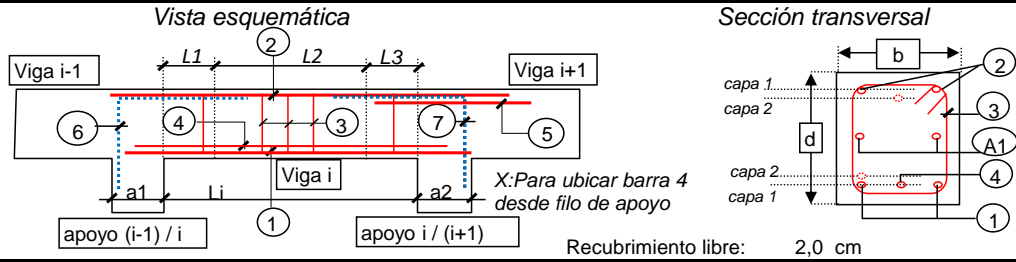
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
12,0					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,92	0,20	18,00	49,00	1,12	2	Vi856		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3				1		
2	10		2				1		
3	6	15	7					1,72	12,04
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1	6		1	VER Vi851 Reparticion en cada cara Total: 2					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

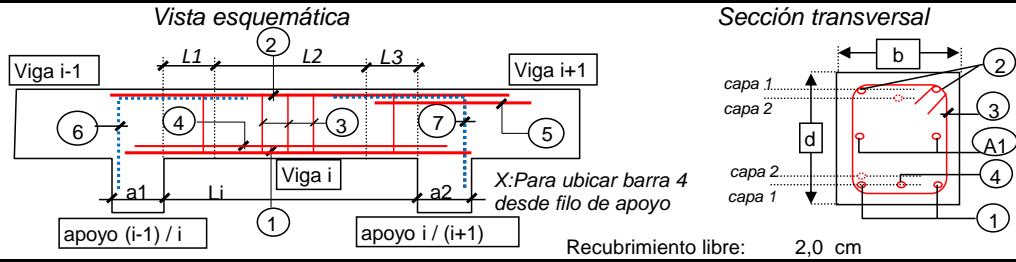
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
12,0					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	49,00	1,10	3	Vi857		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	————— VER Vi851 —————			1		
2	10		2	————— VER Vi851 —————			1		
3	6	15	6	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">En L2= 0,90 0,14 Cant.= 6</p>				1,72	10,32
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1	6		1	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; margin-right: 5px;">0,63</div> </div> <p style="text-align: center;">Reparticion en cada cara Total: 2</p>					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 50px; height: 50px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo izq.</p>					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 50px; height: 50px; margin: 0 auto;"></div> <p style="text-align: center;">No Existen Escuadras en apoyo der.</p>					

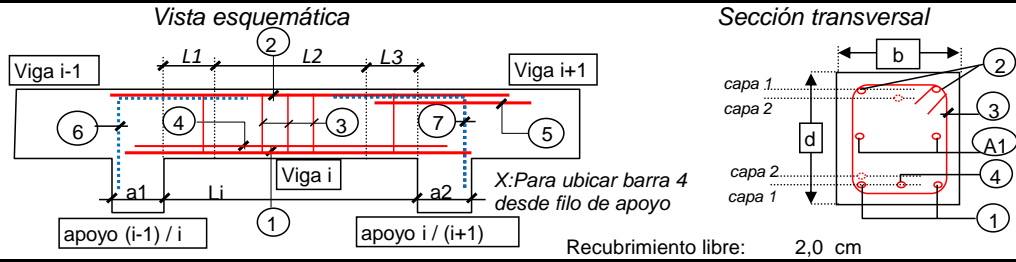
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,3					

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	1,55	0,15	15,00	30,00	1,70	1	V858		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	4,55	E	1	4,95	14,85
2	8		2	E	4,55	E	1	4,95	9,9
3	6	15	11	En L2= 1,55 0,11 Cant.= 11				0,92	10,12
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho 2,40 CABALLETE EN TAB ASC				2,40	4,80
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

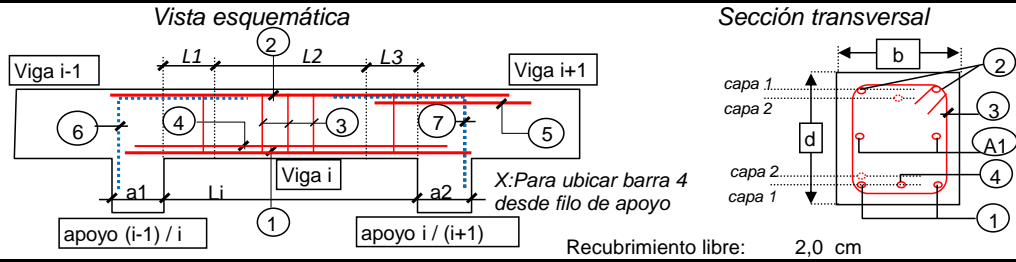
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,1	9,9		19,7		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	2,56	0,18	15,00	30,00	2,73	3	V859		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	————— VER V858 —————			1		
2	8		2	————— VER V858 —————			1		
3	6	15	18	<div style="display: flex; align-items: center; justify-content: center;"> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-right: 10px;"> 0,26 0,09 </div> <div style="text-align: center;"> En L2= 2,56 0,11 Cant.= 18 </div> </div>				0,92	16,56
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1				————— Reparticion en cada cara Total:					
6				<div style="border: 1px dashed black; width: 20px; height: 20px; margin: 0 auto;"></div> No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				<div style="border: 1px dashed black; width: 20px; height: 20px; margin: 0 auto;"></div> No Existen Escuadras en apoyo der.					

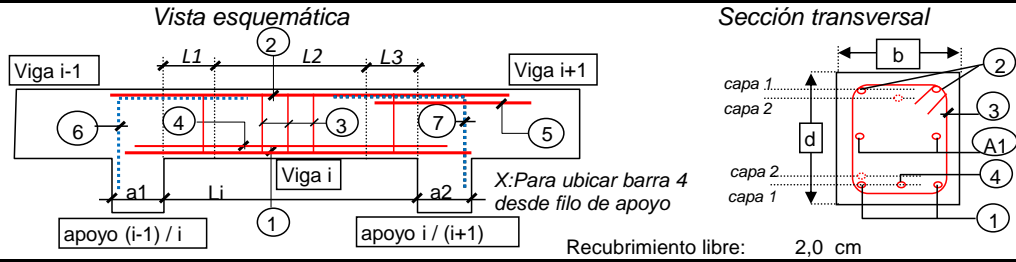
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
16,6					

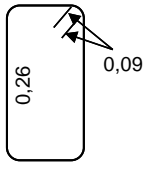

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,63	0,40	18,00	30,00	2,03	1	V860		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	-----	E	1	8,59	25,77
2	8		2	E	-----	E	1	8,59	17,18
3	6	15	11	En L2= 1,63 				0,98	10,78
4				barras Adicionales abajo -----					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho -----				2,00	4,00
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6	12		2					2,39	4,78
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

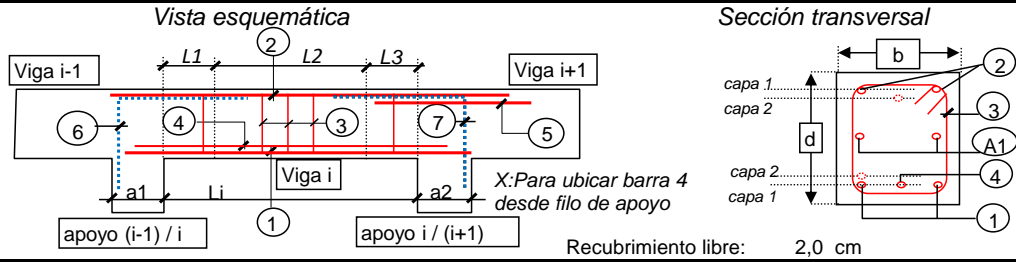
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

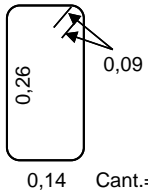
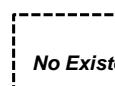
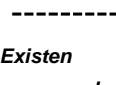
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
10,8	17,2		34,6		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,91	0,40	18,00	30,00	3,31	2	V861		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V860 —			1		
2	8		2	— VER V860 —			1		
3	6	15	20					0,98	19,60
4				barras Adicionales abajo					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho — 2,00 — CABALLETE EN M805				2,00	4,00
A1				— Reparticion en cada cara Total:					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

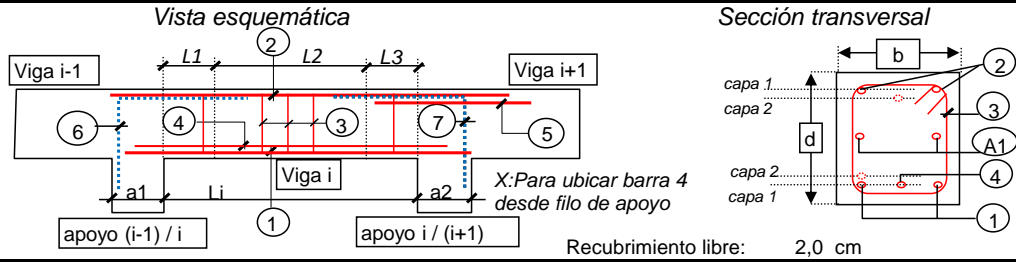
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

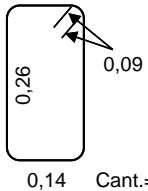
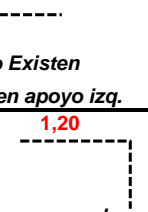
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
19,6			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	30,00	2,49	3	V862		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	— VER V860 —			1		
2	8		2	— VER V860 —			1		
3	6	15	14					0,98	13,72
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				— Reparticion en cada cara — Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7	12		2					2,39	4,79

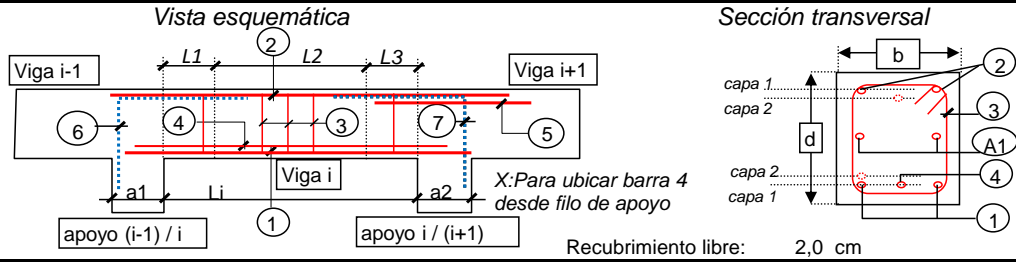
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
13,7			4,8		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS PISO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	40,00	2,49		VMA863		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1	3,25	9,75
2	8		2				1	3,25	6,5
3	6	15	14					1,18	16,52
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1	6		1					2,85	5,7
6									
7									

RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
22,2	6,5		9,8		

db = Ø de la barra

EDIFICIO GUATEMALA

RESUMEN DE COMPUTOS PARA: VIGAS PISO SM

RESUMEN DE HORMIGON

VOLUMEN = **2,83 m³**

RESUMEN DE HIERROS

	<i>db 6</i>	<i>db 8</i>	<i>db 10</i>	<i>db 12</i>	<i>db 16</i>	<i>db 20</i>
<i>EN KG.</i>	78	23	51	111	0	0
<i>EN METROS</i>	350	57	83	125	0	0
<i>EN BARRAS</i>	30	5	7	11	0	0

db = Ø de la barra

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

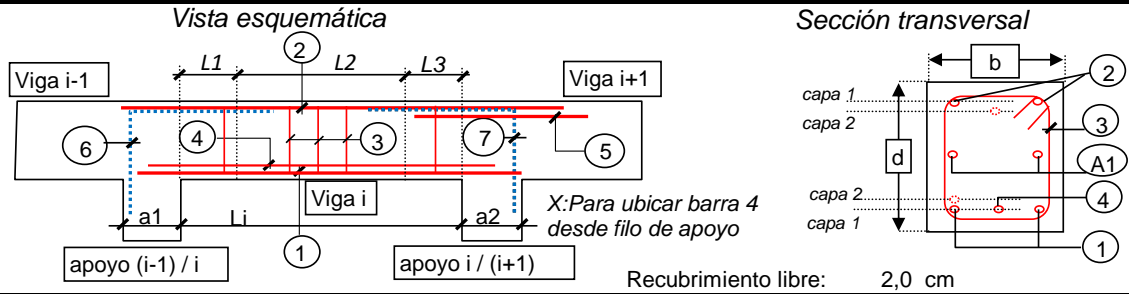
CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VIGAS REMATE BARANDA SM

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH22</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS REMATE BARANDA SM-A</i>	<i>26/5/2020</i>

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS REMATE BARANDA SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	1,60	0,40	18,00	20,00	2,00		V751		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	2,36	E	1	2,76	8,28
2	10		2	E	2,36	E	1	2,76	5,52
3	6	15	11	<div style="text-align: center;"> <p>En L2= 1,60</p> <p>0,16 0,09</p> <p>0,14 Cant.= 11</p> </div>			0,78	8,58	
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				<div style="text-align: center;"> <p>Reparticion en cada cara</p> <p>Total:</p> </div>					
6				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen</p> <p>Escuadras en apoyo izq.</p> </div>					
7				<div style="text-align: center;"> <p>No Existen</p> <p>Escuadras en apoyo der.</p> </div>					

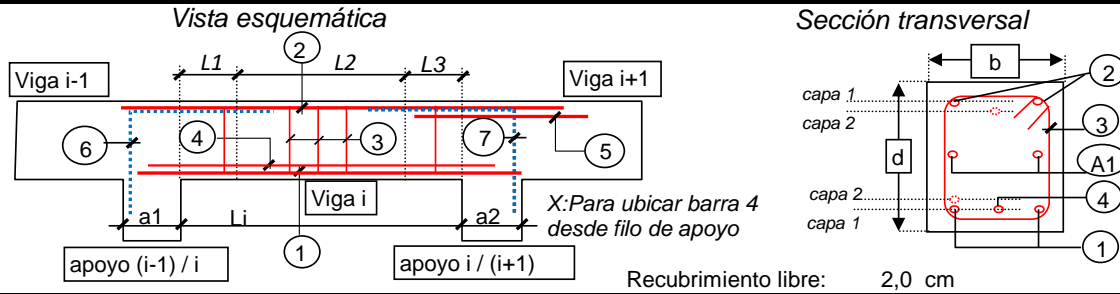
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
8,6		13,8			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS REMATE BARANDA SM**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	3,10	0,20	18,00	20,00	3,30		V752		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	3,46	E	1	3,86	11,58
2	10		2	E	3,46	E	1	3,86	7,72
3	6	15	21	<div style="text-align: center;"> <p>En L2= 3,10</p> </div>				0,78	16,38
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6	10		2	<div style="text-align: center;"> </div>				2,40	4,79
7	10		2	<div style="text-align: center;"> </div>				2,40	4,79

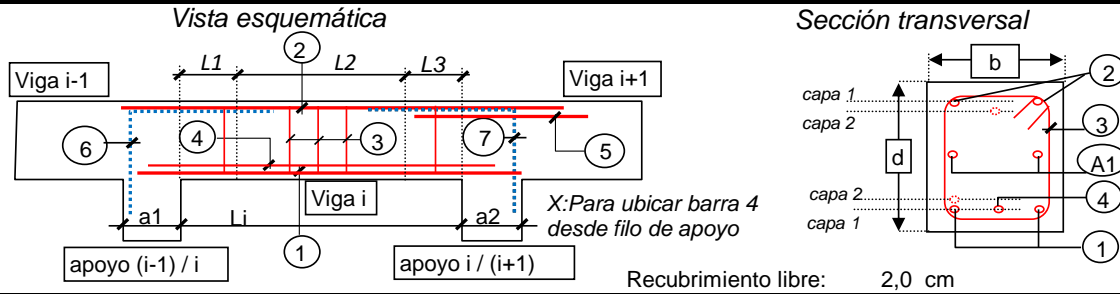
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
16,4		28,9			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS REMATE BARANDA SM**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,20	0,90	0,20	18,00	20,00	1,10		V753		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	10		3	E	-----		1	1,66	4,98
2	10		2	E	-----		1	1,66	3,32
3	6	15	6	En L2= 0,90				0,78	4,68
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1				Reparticion en cada cara Total:					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

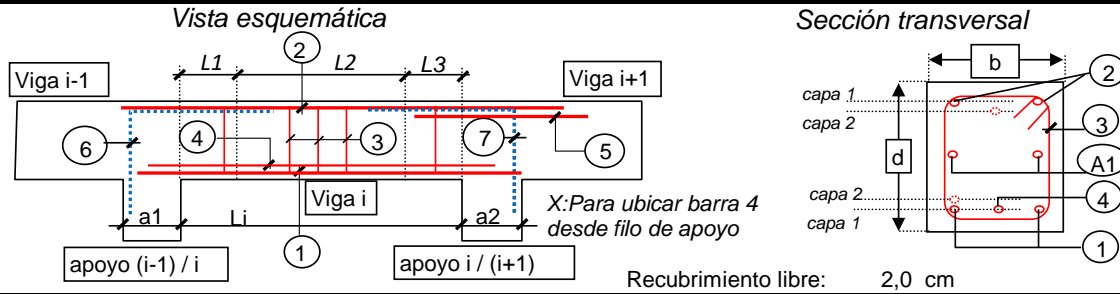
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
4,7		8,3			

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS REMATE BARANDA SM**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°			
0,40	1,60	0,40	18,00	20,00	2,00		V754			
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal	
1	10		3	E	----- 2,36 -----		E	1	2,76	8,28
2	10		2	E	----- 2,36 -----		E	1	2,76	5,52
3	6	15	11	En L2= 1,60				0,78	8,58	
4				barras Adicionales abajo						
5				Armadura superior en apoyo derecho						
A1										
6										
7										

RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
8,6		13,8			

db = Ø de la barra

EDIFICIO GUATEMALA

RESUMEN DE COMPUTOS PARA:

VIGAS REMATE BARANDA SM

RESUMEN DE HORMIGON

VOLUMEN = 0,30 m³

RESUMEN DE HIERROS

	db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
EN KG.	8	0	40	0	0	0
EN METROS	38	0	65	0	0	0
EN BARRAS	4	0	6	0	0	0

db = Ø de la barra

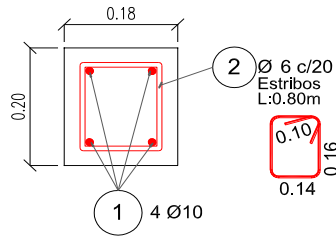
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VE REMATE BARANDA SM

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH23</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VE REMATE BARANDA SM</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	VE REMATE BARANDA SM	DH-23
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020



	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
VE	1	4	10	6,59		0,15 6,29 0,15	1
	2	32	6	0,80	20	0,16 0,14 0,10 0,10 0,14	1
VE	1	4	10	9,39		0,15 9,09 0,15	1
	2	46	6	0,80	20	0,16 0,14 0,10 0,10 0,14	1

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	14	0	39	0	0	0	0	0	53
m	62	0	178	0	0	0	0	0	
barras	6	0	15	0	0	0	0	0	

NOTA: el presente computo métrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

COLUMNAS TECHO SM

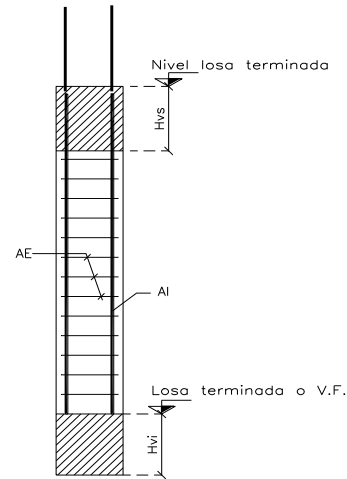
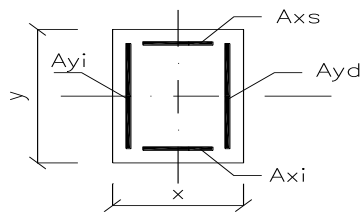
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH24</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-COLUMNAS TECHO SM-B</i>	<i>18/3/2022</i>

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C3** Rep. **1**

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **TECHO SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,50	0,18

Nivel losa terminada piso superior **27,50** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **23,86** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	4,25	4,25	1	8,5	7,5
Ayd	12		2	4,25	4,25	1	8,5	7,5
Axi	12		2	4,25	4,25	1	8,5	7,5
Axs	12		2	4,25	4,25	1	8,5	7,5
Estr.	6	15	26	0,10 0,14 SON DOBLES	1,12	2	58,2	12,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,9			30,2			

Peso **43,1** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	12,9			30,2			

Peso **43,1** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,33** m³

Todas las columnas

Vol. **0,33** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

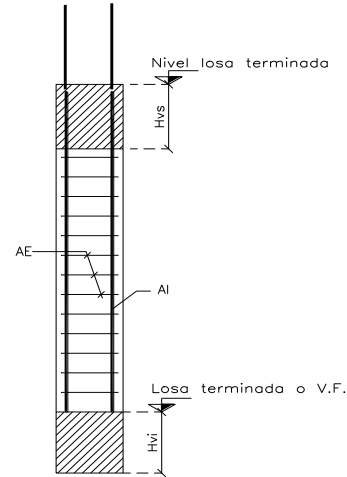
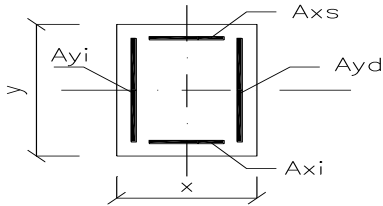
Sector: **TECHO SALA DE MAQ**

Col. Rep.

C4 3

Refuerzos Iguales

C4-C6-C10



DIMENSIONES	X	Y
	0,18	0,40

Nivel losa terminada piso superior **27,50** m

Espesor losa piso superior m

Nivel losa terminada piso inferior **23,86** m

Altura viga m

Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		4	4,25	4,25	3	51,0	45,3
Ayd	12		4	4,25	4,25	3	51,0	45,3
Axi								
Axs								
Estr.	6	15	26	0,10 SON DOBLES 0,25	0,98	6	152,9	33,9

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	11,3			30,2			

Peso **41,5** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	33,9			90,5			

Peso **124,4** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,26** m³

Todas las columnas

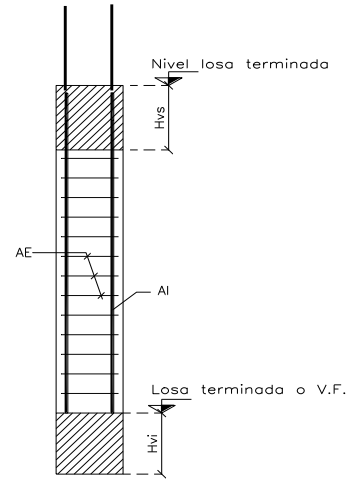
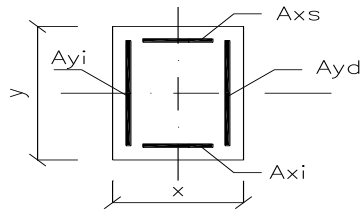
Vol. **0,79** m³

PLANILLA DE DOBLADO DE COLUMNAS

Col. **C35** Rep. **1**



Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **TECHO SALA DE MAQ**



DIMENSIONES	X	Y
	0,30	0,15

Nivel losa terminada piso superior **27,30** m
 Espesor losa piso superior m
 Nivel losa terminada piso inferior **23,86** m
 Altura viga m
 Recubrimiento: **2,00** cm

Pos. n°	Fi m m	Sep cm	Cant. n°	Forma y dimensiones	L unit. m	Repet.	Ltot. m	Peso kg
Ayi	12		2	4,05	4,05	1	8,1	7,2
Ayd	12		2	4,05	4,05	1	8,1	7,2
Axi	12		1	4,05	4,05	1	4,1	3,6
Axs	12		1	4,05	4,05	1	4,1	3,6
Estr.	6	15	24	0,10  0,11	0,94	1	22,6	5,0
G	6	15	24	 L= 0,30	0,30	1	7,2	1,6

ACERO

TOTAL para una columna (en kgs):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	6,6			21,6			

Peso **28,2** kg

TOTAL para todas las columnas (en kg):

4,2	6	8	10	12	16	20	25
	6,6			21,6			

Peso **28,2** kg

HORMIGON

Para una columna

Vol. **0,15** m³

Todas las columnas

Vol. **0,15** m³

RESUMEN PARA COLUMNAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**

Sector: **TECHO SALA DE MAQ**

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

VOLUMEN = 1,27 m³

RESUMEN DE HIERRO PARA TODOS LAS COLUMNAS DEL SECTOR

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	53			142					196
m	240			160					
barras	21			14					
Cuanña	154,2								[Kg/m³]

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

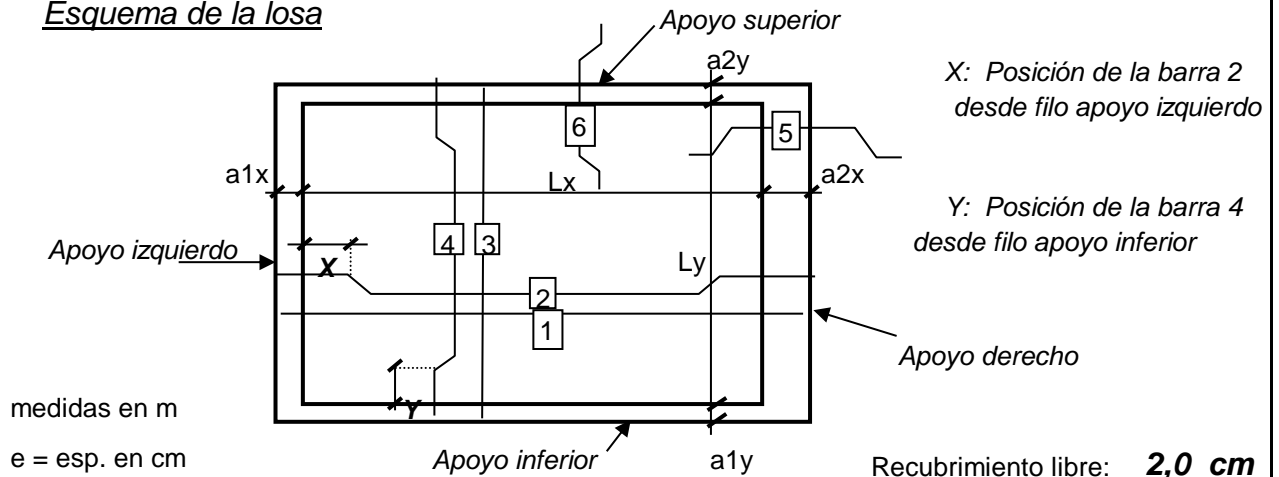
LOSAS TECHO SM

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH25</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-LOSAS TECHO SM-A</i>	<i>26/5/2020</i>

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS TECHO SM**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguals	LOSA N°	
1,04	5,84	0,18	0,18	0,18	0,18	12,00	1	L901	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	15	39	Doblado esquemático 1,36				1,36	53,04
2				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/X					
3	8	15	7	6,16				6,16	43,12
4				 NO EXISTEN LEVANTADAS S/Y					
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 0,7 \text{ m}^3$

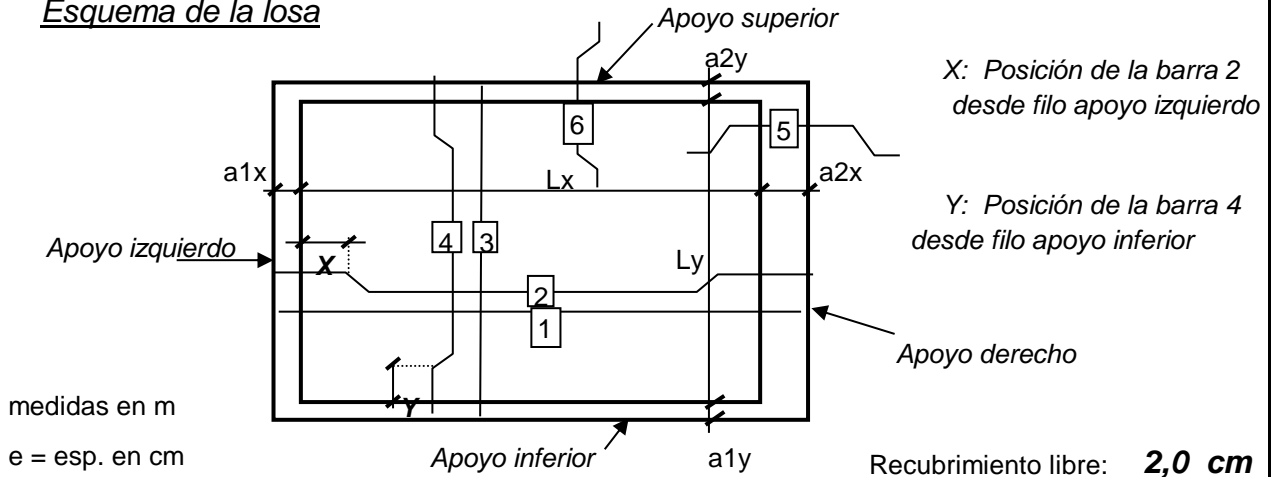
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	96,2				

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS TECHO SM**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
4,06	2,56	0,18	0,18	0,18	0,18	12,00	1	L902	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	30	9	Doblado esquemático 4,38				4,38	39,42
2	8	30	8	 $X = 0,48$				4,44	35,5
3	8	30	14	2,88				2,88	40,32
4	8	30	13	 $Y = 0,65$				2,94	38,20
5				<u>Apoyo derecho</u> NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 1,2 \text{ m}^3$

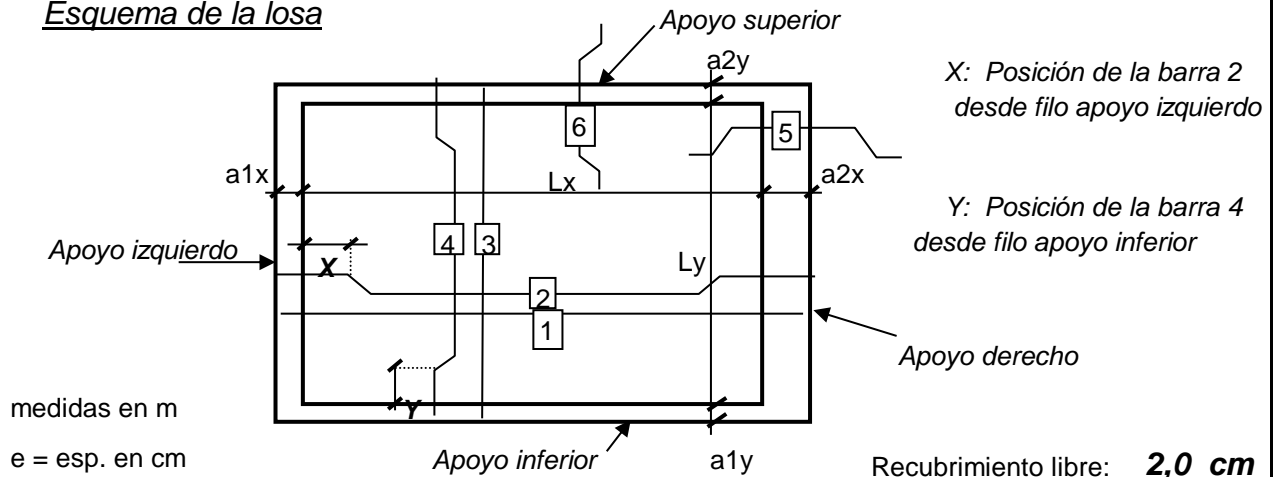
RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	153,5				

DOBLADO DE HIERRO EN LOSAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **LOSAS TECHO SM**
Empresa:

Esquema de la losa



Lx	Ly	a1x	a2x	a1y	a2y	e	Iguales	LOSA N°	
4,06	3,10	0,18	0,18	0,18	0,18	12,00	1	L903	
pos	Ø	sep	cant	Doblado				Lcorte	Ltotal
1	8	30	11	Doblado esquemático 4,38				4,38	48,18
2	8	30	10	 $X = 0,48$				4,44	44,4
3	8	30	14	3,42				3,42	47,88
4	8	30	13	 $Y = 0,65$				3,48	45,22
5				<u>Apoyo derecho</u> 					
				NO EXISTEN CABALLETES					
6				<u>Apoyo superior</u> 					
				NO EXISTEN CABALLETES					

Vol. Hormigón
para esta losa

$V = 1,5 \text{ m}^3$

RESUMEN DE LONGITUDES PARA ESTA LOSA:

Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20
	185,7				

RESUMEN DE BARRAS PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg		172							172
m		435							
barras		37							

RESUMEN DE HORMIGÓN PARA LAS LOSAS
NO INCLUYE LOSAS DE ESCALERAS

Volumen Total

3,5 m³

HORMIGON H30

Cuántía

49,3 Kg A° / m³ H°

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

VIGAS TECHO SM

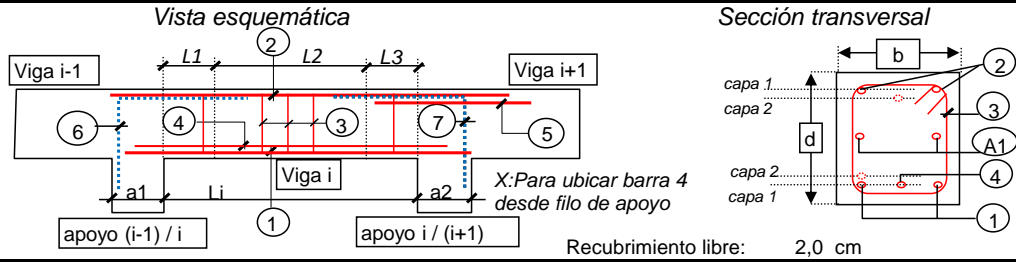
<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH26</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-VIGAS TECHO SM-B</i>	<i>18/3/2022</i>

EDIFICIO GUATEMALA**VIGAS TECHO SM****REV B**

VIGAS	Tipo	DIMENSIONES		LONGITUDES			As Inferior						As Superior						ESTRIBOS													
		b	h	a1	Li	a2	Principales (A)		Adicionales (B)		As (A+B)	Perchas (C)		Esc. izq. (D)		As (D)	Adicionales (E)		As (E)	Esc. der. (F)		As (F)	En L1			En L2		En L3				
		[cm]	[cm]	m	m	m	Cant	Ø	Cant	Ø	L	cm ²	Cant	Ø	Cant	Ø	cm ²	Cant	Ø	L	cm ²	Cant	Ø	cm ²	L1	Ø	Sep.	Ø	Sep.	L3	Ø	Sep.
VMsi901	1	18	60		1,22	0,50	2	12				2,26	2	12												6	15	6	15		6	15
Vsi902	3	18	60	0,50	3,27	0,30	2	12				2,26	2	8												6	15	6	15		6	15
Msi903	1	18	60	0,30	0,25		2	12				2,26	2	12												6	15	6	15		6	15
Vsi904	1	18	60	0,18	4,06	0,30	2	12				2,26	2	8												6	15	6	15		6	15
Msi905	3	18	60	0,30	0,25		2	12				2,26	2	12												6	15	6	15		6	15
VMsi906	1	18	60		1,22	0,18	2	12				2,26	2	12												6	15	6	15		6	15
Vsi907	3	18	60	0,18	4,06	0,18	2	12				2,26	2	8												6	15	6	15		6	15
Vsi951		18	60	0,18	5,84	0,18	2	12				2,26	2	8												6	15	6	15		6	15
VM952	1	18	40		1,61	0,15	3	12				3,39	3	12												6	15	6	15		6	15
V953	3	18	40	0,15	4,26	0,18	3	12				3,39	2	8												6	15	6	15		6	15
Vsi954	1	18	60	0,40	2,92	0,40	2	12				2,26	2	8				2	12	2,00	2,26					6	15	6	15		6	15
Vsi955	3	18	60	0,40	2,09	0,40	2	12				2,26	2	8												6	15	6	15		6	15

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
	1,22	0,50	18,00	60,00	1,47	1	VMsi901		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	E	5,60	E	1	6,00	12
2	12		2	E	3,00		1	3,80	7,6
3	6	15	9	En L2= 1,22 				1,58	14,22
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		2	5,60	Reparticion en cada cara Total: 4			5,60	22,4
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

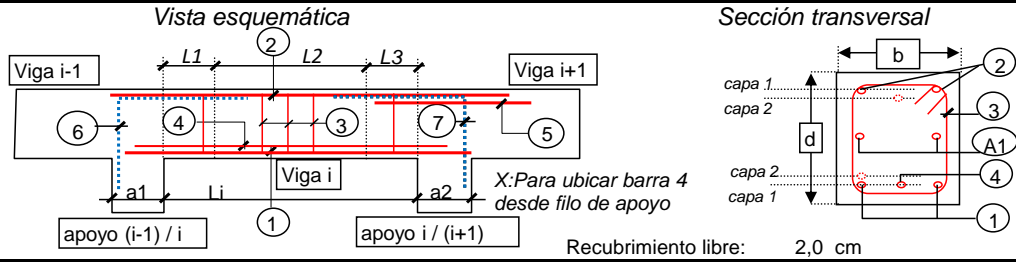
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
36,6			19,6		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,50	3,27	0,30	18,00	60,00	3,67	3	Vsi902		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	VER VMsi901			1		
2	8		2	E 5,60 E 0,20 ————— 0,20			1	6,00	12
3	6	15	22	En L2= 3,27 0,14 Cant.= 22				1,58	34,76
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		2	VER VMsi901 Reparticion en cada cara Total: 4					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

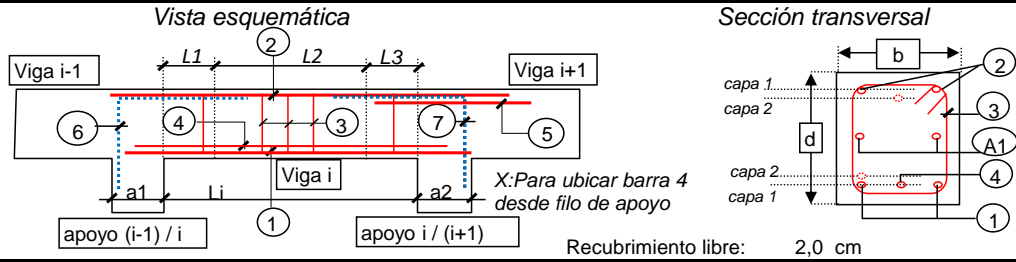
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
34,8	12,0				

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,30	0,25		18,00	60,00	0,40	1	Msi903		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	2					1,58	3,16
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1	6		2	VER VMsi901 Reparticion en cada cara Total: 4					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

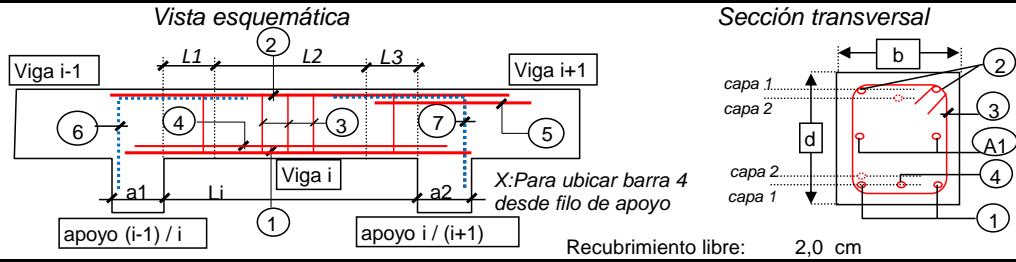
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
3,2			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	4,06	0,30	18,00	60,00	4,30	1	VMsi904		
pos	db	sep	cant	<i>Doblado</i>			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	E	-----	E	1	4,78	9,56
2	8		2	E	-----	E	1	4,78	9,56
3	6	15	28					1,58	44,24
4				<i>barras Adicionales abajo</i>					
5				<i>Armadura superior en apoyo derecho</i>					
A1	6		2	-----	Reparticion en cada cara Total: 4			4,38	17,52
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

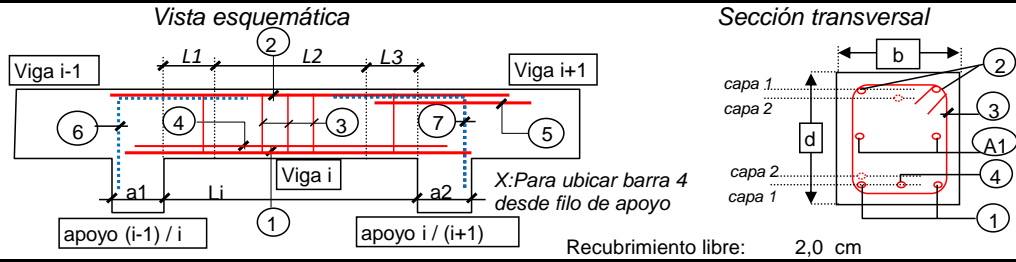
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
61,8	9,6		9,6		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,30	0,25		18,00	60,00	0,40	3	Msi905		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2				1		
2	12		2				1	2,00	4
3	6	15	2					1,58	3,16
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1	6		2	VER VMsi904 Reparticion en cada cara Total: 4					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

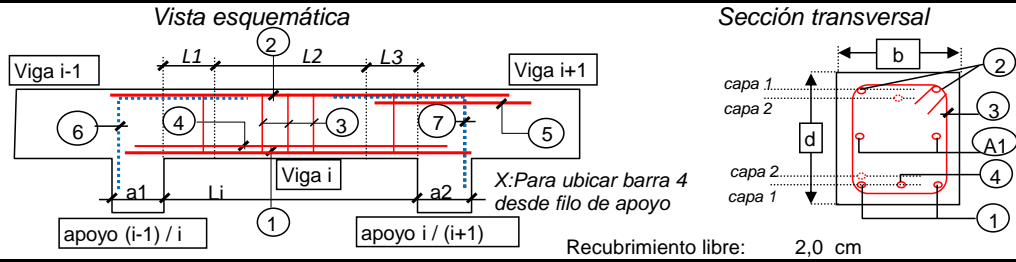
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

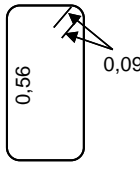
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
3,2			4,0		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,22	0,18	18,00	60,00	1,31	1		VMsi906		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	E	5,60	E	1	6,00	12
2	12		2	E	3,00		1	3,80	7,6
3	6	15	9	En L2= 1,22  0,14 Cant.= 9				1,58	14,22
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		2	5,60 Reparticion en cada cara Total: 4				5,60	22,4
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

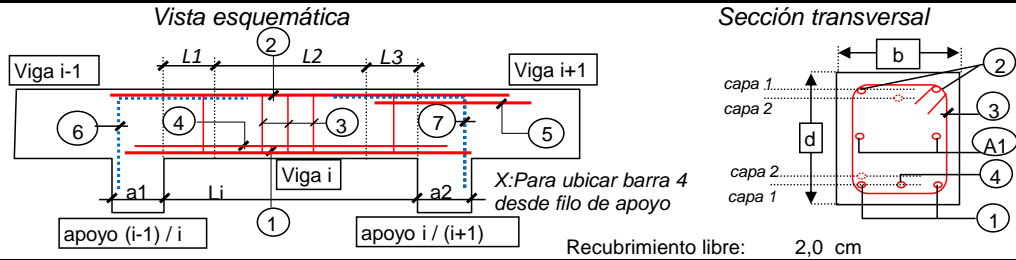
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
36,6			19,6		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	4,06	0,18	18,00	60,00	4,24	3	Vsi907		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	VER VMsi906			1		
2	8		2	E 5,60 E 0,20 ————— 0,20			1	6,00	12
3	6	15	28	En L2= 4,06 0,14 Cant.= 28				1,58	44,24
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		2	VER VMsi906 Reparticion en cada cara Total: 4					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

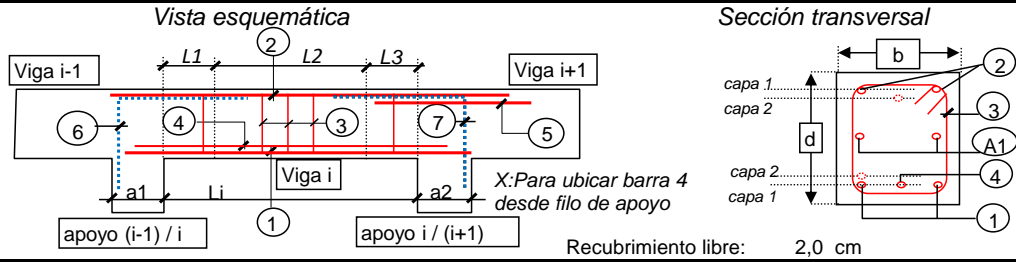
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

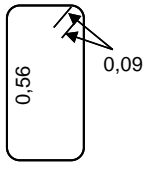


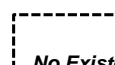

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
44,2	12,0				

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,18	5,84	0,18	18,00	60,00	6,02		Vsi951		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	E	6,16	E	1	6,56	13,12
2	8		2	E	6,16	E	1	6,56	13,12
3	6	15	39	En L2= 5,84  0,14 Cant.= 39				1,58	61,62
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1	6		2	6,16 Reparticion en cada cara Total: 4				6,16	24,64
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

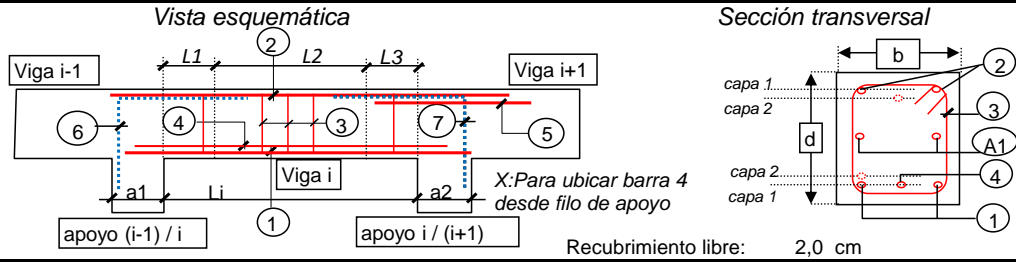
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

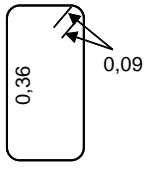
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
86,3	13,1		13,1		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
1,61	0,15	18,00	40,00	1,69		1	VM952		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3	E	6,16	E	1	6,56	19,68
2	12		3	E	4,20		1	4,80	14,4
3	6	15	11	En L2= 1,61 				1,18	12,98
4				barras Adicionales abajo					
5				Armadura superior en apoyo derecho					
A1	6		1	6,16 Reparticion en cada cara Total: 2				6,16	12,32
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

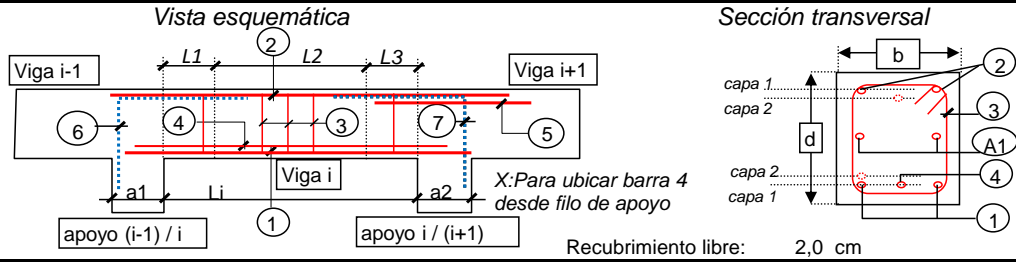
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
25,3			34,1		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,15	4,26	0,18	18,00	40,00	4,43	3	V953		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		3				1		
2	8		2				1	6,56	13,12
3	6	15	29					1,18	34,22
4				barras Adicionales abajo 					
5				Armadura superior en apoyo derecho 					
A1	6		1	VER VM952 Reparticion en cada cara Total: 2					
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

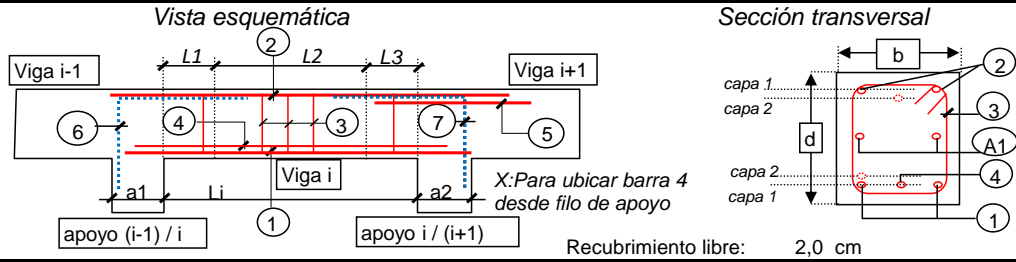
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
34,2	13,1				

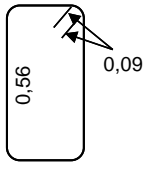
db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



Recubrimiento libre: 2,0 cm

a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,92	0,40	18,00	60,00	3,32	1	Vsi954		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	E	-----	E	1	6,56	13,12
2	8		2	E	-----	E	1	6,56	13,12
3	6	15	20	En L2= 2,92 				1,58	31,60
4				barras Adicionales abajo -----					
5	12		2	Armadura superior en apoyo derecho -----				2,00	4,00
A1	6		2	----- Reparticion en cada cara Total: 4				6,16	24,64
6				No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				No Existen Escuadras en apoyo der.					

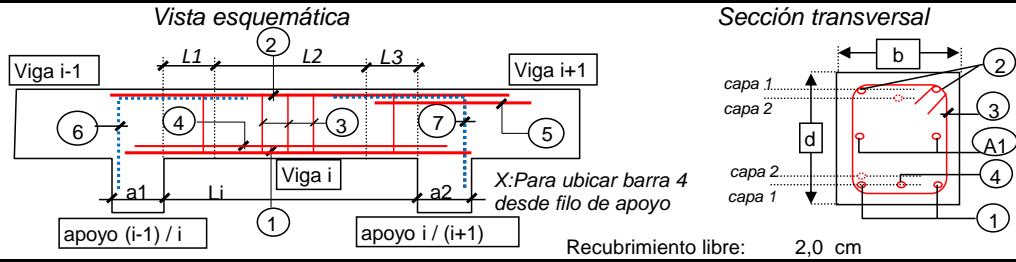
RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

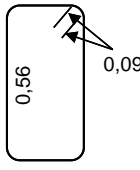
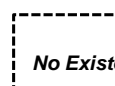
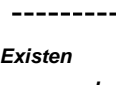
db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
56,2	13,1		17,1		

db = Ø de la barra

DOBLADO DE HIERRO EN VIGAS

Obra: **EDIFICIO GUATEMALA**
Sector: **VIGAS TECHO SM**



a1	Li	a2	b	d	Lejes	tipo	VIGA N°		
0,40	2,09	0,40	18,00	60,00	2,49	3	Vsi955		
pos	db	sep	cant	Doblado			Capa	Lcorte	Ltotal
1	12		2	————— VER Vsi954 —————			1		
2	8		2	————— VER Vsi954 —————			1		
3	6	15	14	En L2= 2,09  0,14 Cant.= 14				1,58	22,12
4				barras Adicionales abajo —————					
5				Armadura superior en apoyo derecho —————					
A1	6		2	VER Vsi954 ————— Reparticion en cada cara Total: 4					
6				 No Existen Escuadras en apoyo izq.					
7				 No Existen Escuadras en apoyo der.					

RESUMEN (EN METROS) PARA ESTA VIGA:

db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
22,1					

db = Ø de la barra

EDIFICIO GUATEMALA

RESUMEN DE COMPUTOS PARA: VIGAS TECHO SM

RESUMEN DE HORMIGON

VOLUMEN = 3,42 m³

RESUMEN DE HIERROS

	db 6	db 8	db 10	db 12	db 16	db 20
EN KG.	99	29	0	107	0	0
EN METROS	444	73	0	121	0	0
EN BARRAS	38	7	0	11	0	0

db = Ø de la barra

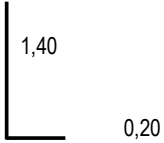
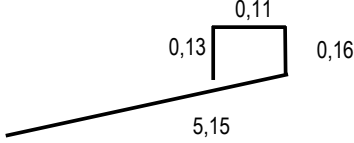
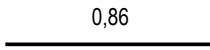
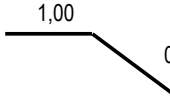
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

ESCALERA LE57-SS A PB

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH27</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMA-CMDH-ESCALERA LE57-SS A PB-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA LE 57 - SS A PB	DH-57
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
LE 57 - SS A PB	E	9	12	1,60	10,0		2
	1	9	12	5,55	10,0		1
	2	43	6	0,86	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	3	9	12	1,60	10,0		1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	8	0	0	83	0	0	0	0	91
m	37	0	0	93	0	0	0	0	
barras	4	0	0	8	0	0	0	0	

NOTAS: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.

Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

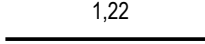
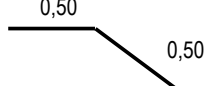
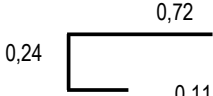
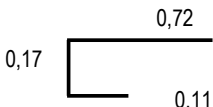
ESCALERA DE INCENDIO-SS A PB

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH28</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-SS A PB-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - SS A PB	DH-28
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
1ER TRAMO	E	12	12	2,60	10,0		2
	1	12	12	4,83	10,0		1
	2a	43	6	1,26	15,0	1,26 ARM DE REPARTICION	1
	3	12	12	1,80	10,0		1
	4	12	12	1,00	10,0		1
	5	12	12	1,20	10,0		2
2DO TRAMO	5	12	12	1,20	10,0		1
	6	10	6	2,55	15,0	2,55 ARM DE REPARTICION	1
	7	12	12	4,44	10,0		1
	8	12	12	2,48	10,0		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - SS A PB	DH-28
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
2DO TRAMO	2b	37	6	1,22	15,0	 1,22 ARM DE REPARTICION	1
	4	12	12	1,00	10,0	 0,50 0,50	1
	9	12	12	1,07	10,0	 0,72 0,24 0,11	1
	10	12	12	1,00	10,0	 0,72 0,17 0,11	1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	28	0	0	282	0	0	0	0	310
m	125	0	0	317	0	0	0	0	
barras	11	0	0	27	0	0	0	0	

NOTAS: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.

Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

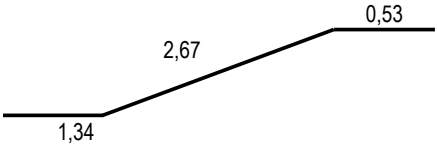
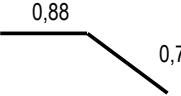
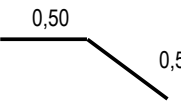
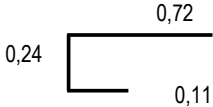
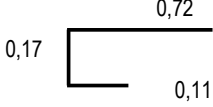
ESCALERA DE INCENDIO-PB A 1P

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH29</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-PB A 1P-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - PB A 1P	DH-29
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

1ER TRAMO	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
	11	13	12	1,88	10,0		1
	12	8	6	1,36		<p>ARM DE REPARTICION</p>	1
	13	13	12	1,08	10,0		1
	14	13	12	4,58	10,0		1
	2c	35	6	1,36	15,0	<p>ARM DE REPARTICION</p>	1
	3	13	12	1,80	10,0		1
	4	13	12	1,00	10,0		1
	6	6	6	2,55	15,0	<p>ARM DE REPARTICION</p>	1
	9	13	12	1,07	10,0		1
10	13	12	1,00	10,0		1	

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - PB A 1P	DH-29
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
2DO TRAMO	15	11	12	4,54	10,0		1
	2d	27	6	1,16	15,0	1,16 ARM DE REPARTICION	1
	16	11	12	1,58	10,0		1
	4	11	12	1,00	10,0		1
	9	11	12	1,07	10,0		1
	10	11	12	1,00	10,0		2
	6	5	6	2,55	15,0	2,55 ARM DE REPARTICION	1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	26	0	0	243	0	0	0	0	269
m	118	0	0	273	0	0	0	0	
barras	10	0	0	23	0	0	0	0	

NOTAS: *el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.*
Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

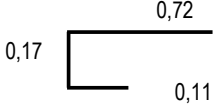
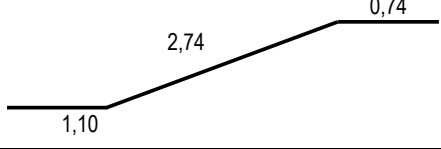
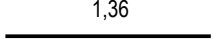
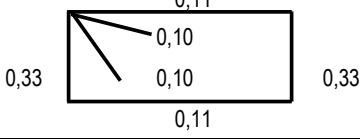
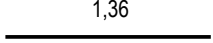
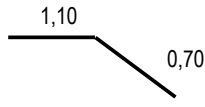
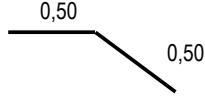
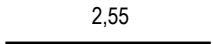
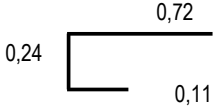
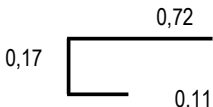
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

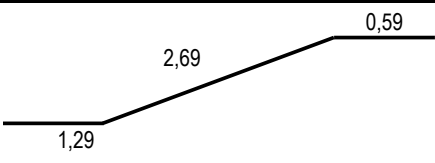
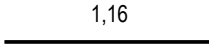
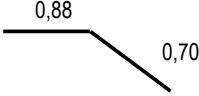
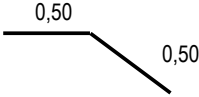
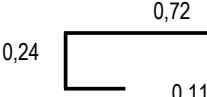
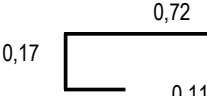
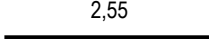
ESCALERA DE INCENDIO-PLANTA TIPO

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH30</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-PLANTA TIPO-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - PLANTA TIPO	DH-30
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
1ER TRAMO	10	13	12	1,00	10,0		1
	17	13	12	4,58	10,0		1
	12	8	6	1,36		 ARM DE REPARTICION	1
	13	13	12	1,08	10,0		1
	2c	28	6	1,36	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	3	13	12	1,80	10,0		1
	4	13	12	1,00	10,0		1
	6	6	6	2,55	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	9	13	12	1,07	10,0		1
	10	13	12	1,00	10,0		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - PLANTA TIPO	DH-30
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
	2DO TRAMO	18	11	12	4,57	10,0	
2d		27	6	1,16	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
16		11	12	1,58	10,0		1
4		11	12	1,00	10,0		1
9		11	12	1,07	10,0		1
10		11	12	1,00	10,0		2
6		5	6	2,55	15,0	 ARM DE REPARTICION	1

Acero en barras **PARA 1 PLANTA TIPO**

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	24	0	0	233	0	0	0	0	257
m	108	0	0	262	0	0	0	0	
barras	10	0	0	22	0	0	0	0	

Acero en barras **PARA 4 PLANTA TIPO**

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	96	0	0	933	0	0	0	0	1029
m	433	0	0	1049	0	0	0	0	
barras	37	0	0	88	0	0	0	0	

NOTAS: el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.

Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

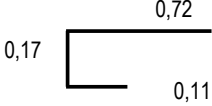
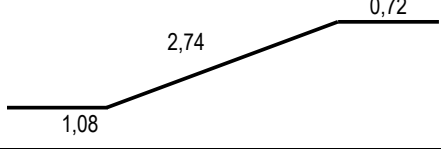
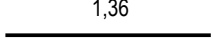
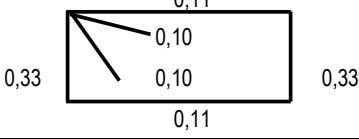
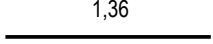
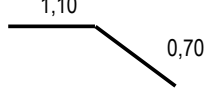
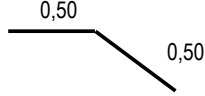
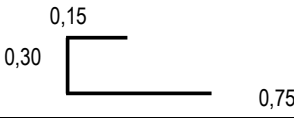
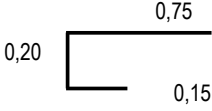
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

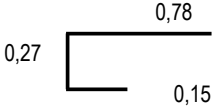
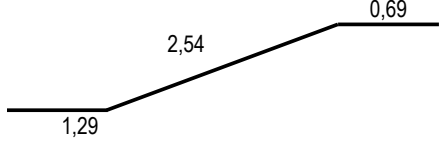
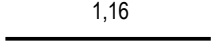
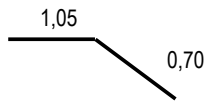
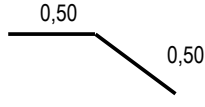
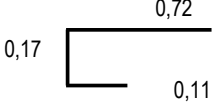
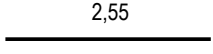
ESCALERA DE INCENDIO-5P A 6P

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH31</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-5P A 6P-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - 5P A 6P	DH-31
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
1ER TRAMO	10	13	12	1,00	10,0		1
	19	13	12	4,54	10,0		1
	12	8	6	1,36		 ARM DE REPARTICION	1
	13	13	12	1,08	10,0		1
	2c	34	6	1,36	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	3	13	12	1,80	10,0		1
	4	13	12	1,00	10,0		1
	20	13	12	1,20	10,0		1
	21	13	12	1,10	10,0		1

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - 5P A 6P	DH-31
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
2DO TRAMO	22	11	12	1,20	10,0		1
	23	11	12	4,52	10,0		1
	2d	36	6	1,16	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	24	11	12	1,75	10,0		1
	4	11	12	1,00	10,0		1
	10	11	12	1,00	10,0		2
	6	6	6	2,55	15,0	 ARM DE REPARTICION	1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	25	0	0	238	0	0	0	0	263
m	114	0	0	268	0	0	0	0	
barras	10	0	0	23	0	0	0	0	

NOTAS: *el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.
Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.*

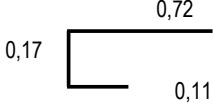
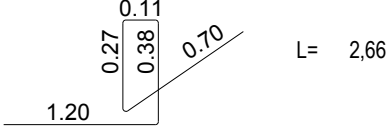
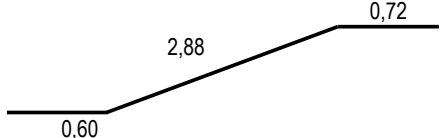
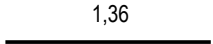
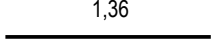
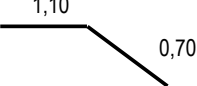
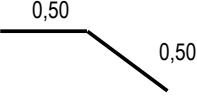
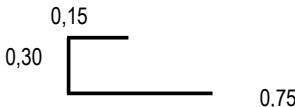
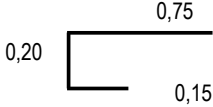
	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS

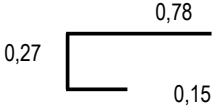
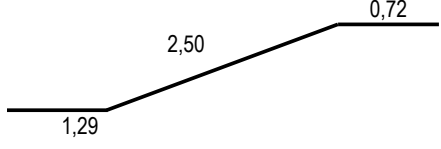
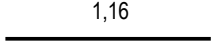
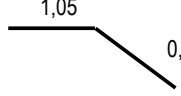
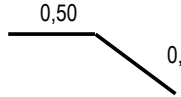
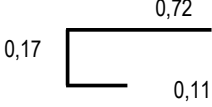
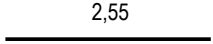
ESCALERA DE INCENDIO-6P A SM

<i>Tema</i>	<i>N°</i>	<i>Documento</i>	<i>De fecha</i>
<i>Planilla de CMDH</i>	<i>DH32</i>	<i>286-EDIFICIO GUATEMALA-CMDH-ESCALERA DE INCENDIO-6P A SM-A</i>	<i>26/5/2020</i>

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - 6P A SM	DH-32
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

1ER TRAMO	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
	10	13	12	1,00	10,0		1
	25	13	12	2,66	10,0		1
	26	13	12	4,20	10,0		1
	12	8	6	1,36		 ARM DE REPARTICION	1
	2c	34	6	1,36	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	3	13	12	1,80	10,0		1
	4	13	12	1,00	10,0		1
	20	13	12	1,20	10,0		1
21	13	12	1,10	10,0		1	

	OBRA:	EDIFICIO GUATEMALA	DOBLADO DE HIERROS
	SECTOR:	ESCALERA INCENDIO - 6P A SM	DH-32
	TEMA:	DOBLADO DE HIERROS	26/05/2020

	POS.	CANT.	DIAM.	LARGO	SEP.	FORMA y DIMENSIONES de las BARRAS	REP.
2DO TRAMO	22	11	12	1,20	10,0		1
	27	11	12	4,51	10,0		1
	2d	34	6	1,16	15,0	 ARM DE REPARTICION	1
	24	11	12	1,75	10,0		1
	4	11	12	1,00	10,0		1
	10	11	12	1,00	10,0		2
	6	6	6	2,55	15,0	 ARM DE REPARTICION	1

Acero en barras

	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Ø32	Total
Kg	25	0	0	252	0	0	0	0	277
m	112	0	0	284	0	0	0	0	
barras	10	0	0	24	0	0	0	0	

NOTAS: *el presente computo metrico no contempla desperdicios, sumar según criterio de la empresa.*
Para las barras de repartición no se computan los empalmes adicionales que surgirán según la cantidad de paños adoptados durante la ejecución, longitud de empalme 50 diámetros.

	DENOMINACIÓN: CÓMPUTO MÉTRICO Y DOBLADO DE HIERROS	CMDH
	COMITENTE: EDIFICIO GUATEMALA	
	PROYECTISTA: FALLONE	18-mar-22

PLANOS