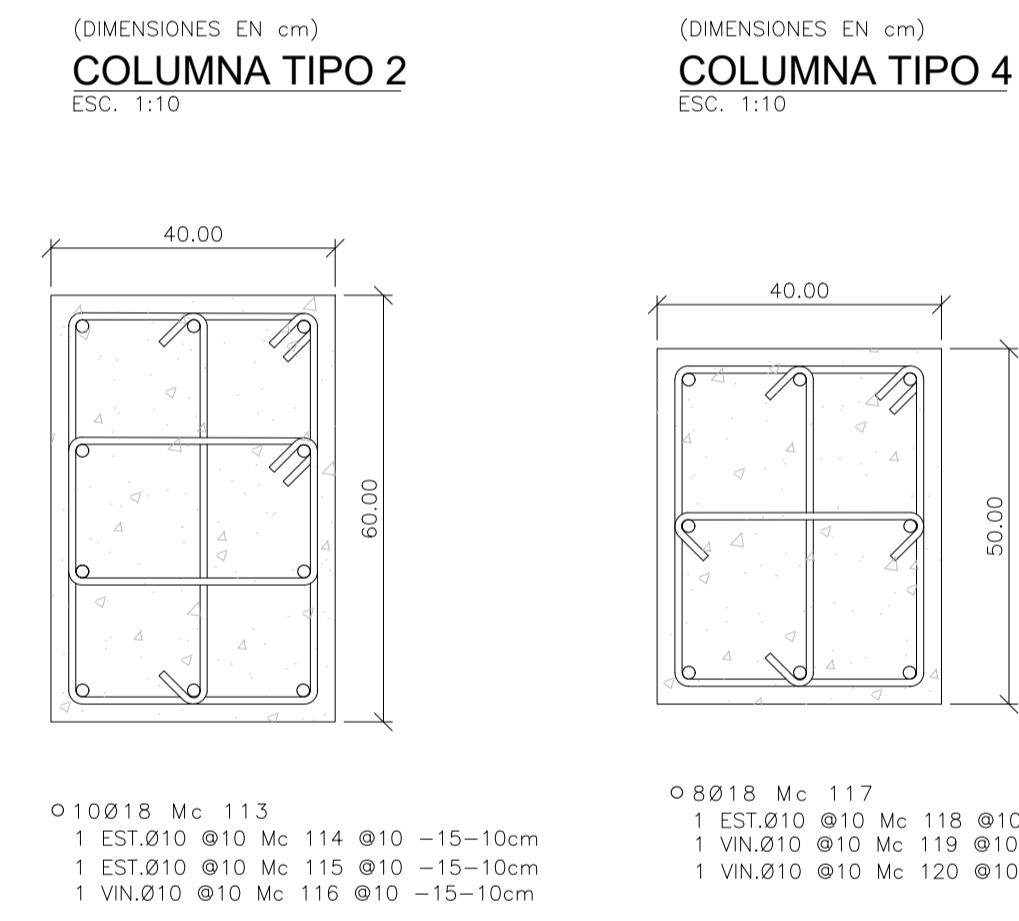
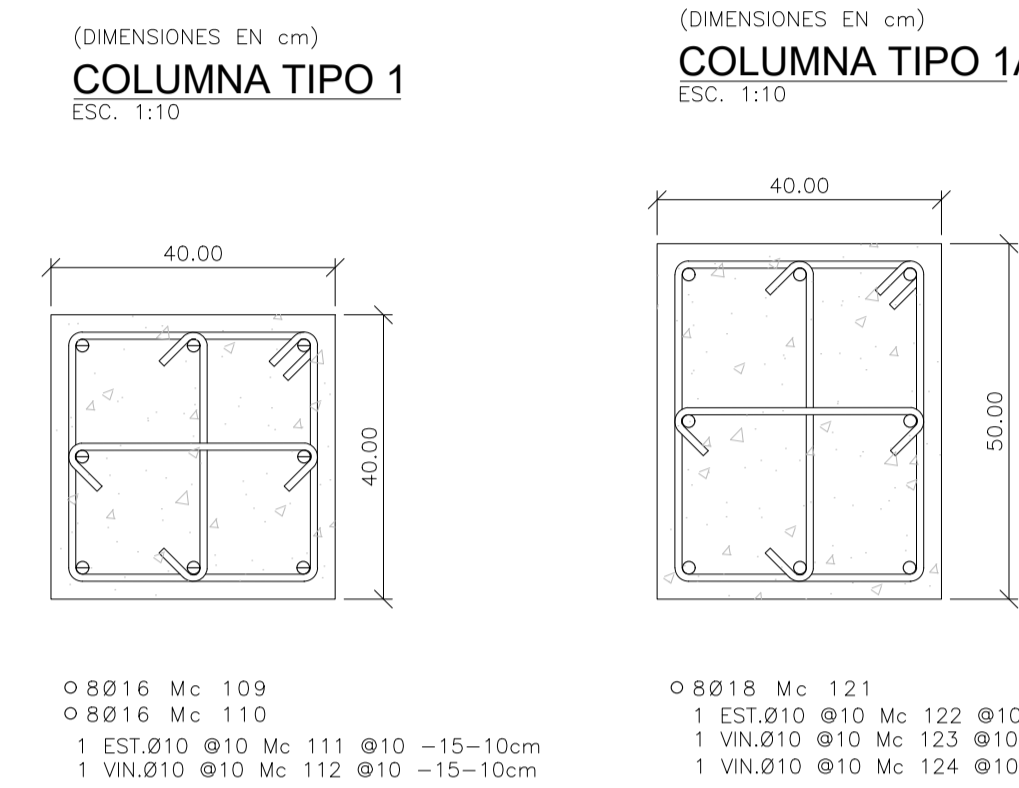
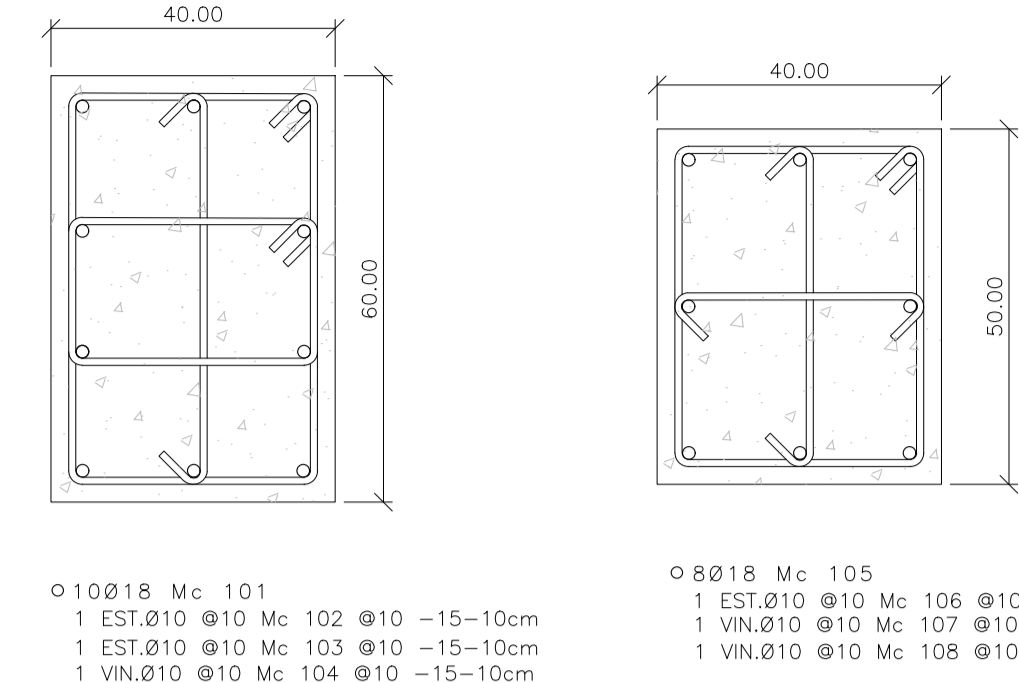
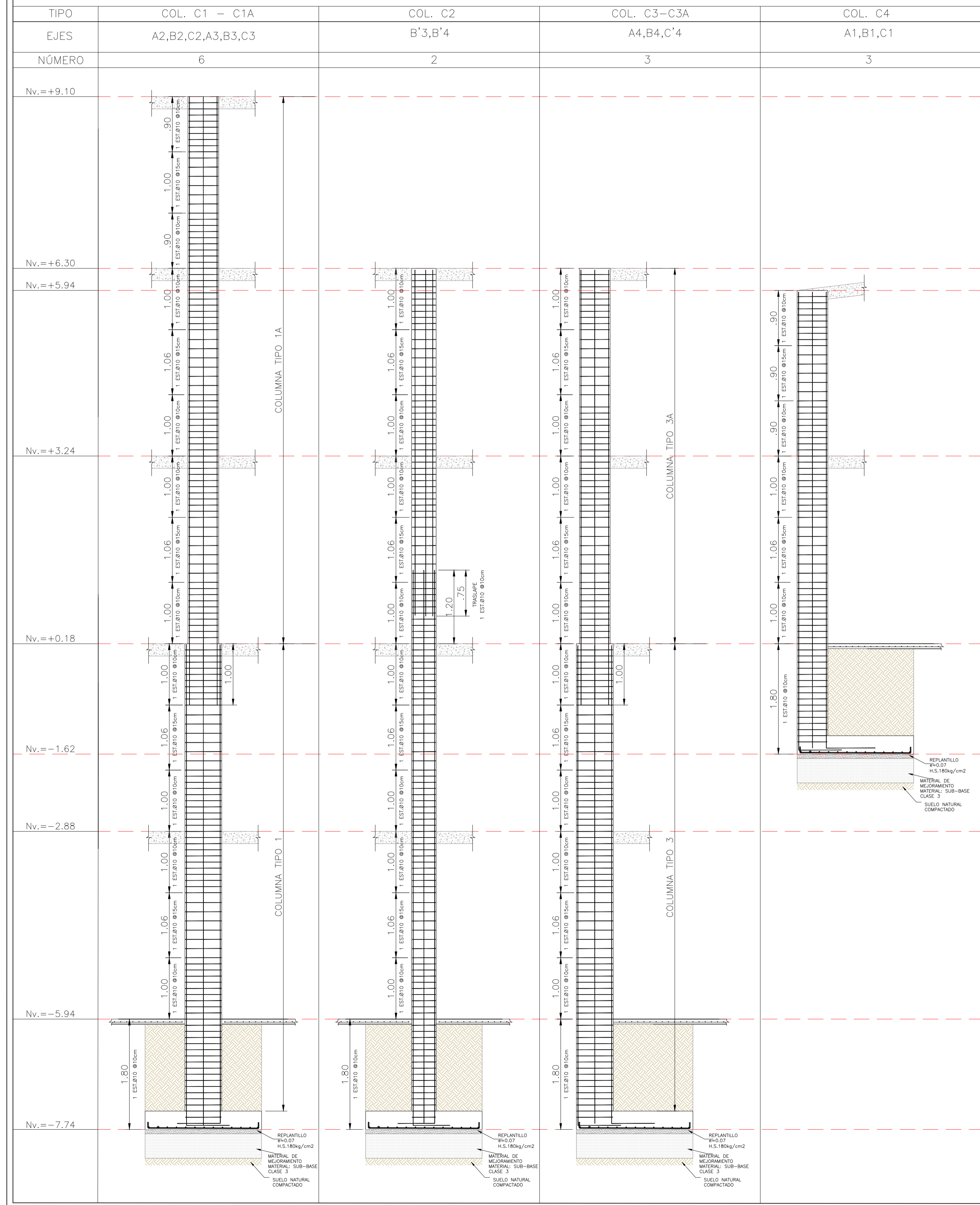


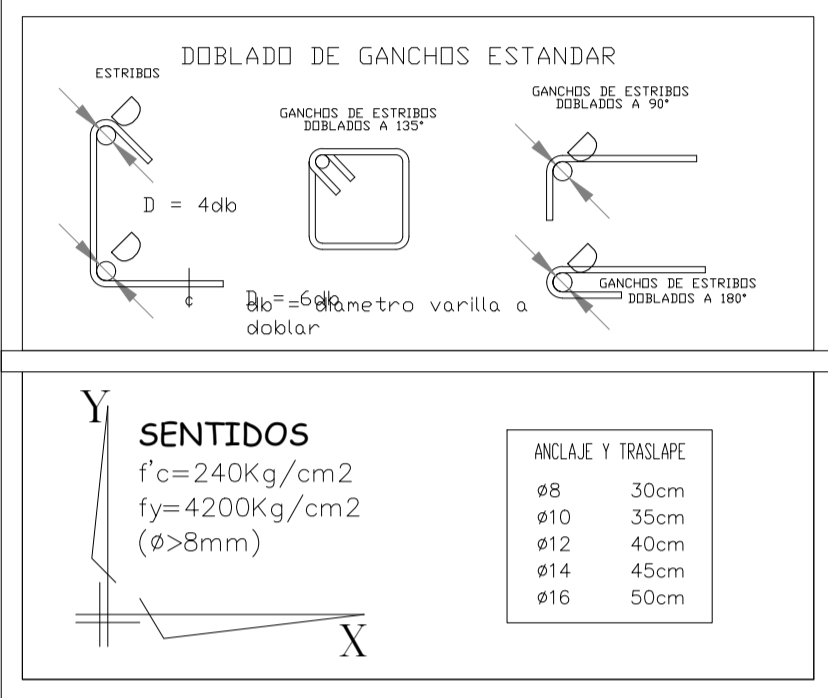
CUADRO DE COLUMNAS



PLANILLA DE ACEROS										
Mc	TIPO	Nº	o	l	c	g	LONG. (m)	LONG. (m)	PESO (kg)	Observ.
COLUMNAS										
101	C	18	60	7.85	0.7	0.0	0	8.55	513	1025
102	D	10	400	0.35	0.25	0.00	0.1	7	640	258.08
103	D	10	400	0.35	0.2	0.00	0.1	5.46	336.98	
104	D	10	400	0.35	0.00	0.00	0.1	0.79	20	124.36
105	D	10	40	0.79	0.00	0.00	0.1	0.11	484.8	76.75
106	D	10	456	0.35	0.45	0.00	0.1	1.8	861.8	206.43
107	D	10	456	0.35	0.00	0.00	0.1	0.55	250.8	124.74
108	I	10	456	0.45	0.00	0.00	0.1	0.63	276.4	182.88
109	L	16	30	9	0.00	0.00	0	0.5	152	239.86
110	D	10	104	0.35	0.00	0.00	0.1	0.56	89.6	145.29
111	D	10	244	0.35	0.35	0.00	0.1	1.6	391.4	245.88
112	D	10	400	0.35	0.00	0.00	0.1	0.55	250.8	124.74
113	L	18	30	7.8	0.7	0.00	0	8.5	250	510
114	D	10	200	0.35	0.00	0.00	0.1	0	400	259.14
115	D	10	200	0.35	0.4	0.00	0.1	1.3	272	168.44
116	D	10	200	0.35	0.00	0.00	0.1	0.75	157.5	97.8
117	D	10	104	0.35	0.00	0.00	0.1	0.72	121.6	227.2
118	D	10	104	0.35	0.45	0.00	0.1	1.8	187.2	115.3
119	D	10	104	0.35	0.00	0.00	0.1	0.55	57.2	29.29
120	I	10	104	0.45	0.00	0.00	0.1	0.65	47.6	47.1
121	L	16	24	7.45	0.6	0.00	0	8.95	193.2	304.87
122	D	10	200	0.35	0.45	0.00	0.1	1.8	261.8	122.29
123	D	10	200	0.35	0.00	0.00	0.1	0.55	105.5	68.21
124	I	10	200	0.45	0.00	0.00	0.1	0.65	120.65	86.61

RESUMEN DE MATERIALES									
#	PROV	#	PROV	#	PROV	#	PROV	#	PROV
1	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
2	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
3	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
4	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
5	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
6	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
7	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
8	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
9	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
10	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
11	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
12	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
13	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
14	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
15	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
16	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
17	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
18	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
19	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
20	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
21	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
22	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
23	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
24	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
25	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
26	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
27	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
28	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
29	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000
30	1000	1	1000	1	1000	1	1000	1	1000

NOTAS GENERALES:
 USAR MATERIALES DE RESISTENCIA: HORMIGON $f_c = 240 \text{ Kg/cm}^2$
 ACERO $f_y = 4200 \text{ Kg/cm}^2$
 TOMAR CILINDROS EN OBRA PARA CONTROL DE CALIDAD f_c DEL HORMIGON
 RECOBRIMIENTO LIBRE MINIMO: EN CIMENTOS = 5.0 cm
 EN COLUMNAS = 2.5 cm
 EN LOSAS Y ESCALERAS = 2.5 cm
 LOS GANCHOS DE LOS ESTRIBOS IRAN DOBLADAS, 10x EN LA FORMA INDICADA Y NO A ESCUADRA, DE LO CONTRARIO NO CUMPLIRAN SU FUNCION
 LOS ESTRIBOS DE LAS VIGAS EMPREZAN A NO MAS DE 5cm DE LA CARA DE LAS COLUMNAS
 LAS SEPARACIONES DE LOS ESTRIBOS SE REFIEREN EN LAS DISTANCIAS INDICADAS EN EL ALZADO DE COLUMNA.
 BAJO NINGUN CONCEPTO LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES TALES COMO VIGAS Y COLUMNAS SERAN ATRAVESADOS, LONGITUDINALMENTE, POR TUBOS O PAQUETES DE TUBOS DE CUALQUIER TIPO DE INSTALACIONES
 LAS MEDIDAS, EN GENERAL, ESTAN INDICADAS EN METROS (m.), Y LAS MEDIDAS PREVALECEEN SOBRE LA ESCALA DEL DIBUJO
 LOS PLANOS ESTRUCTURALES SERAN CONFRONTADOS CON LOS RESPECTIVOS PLANOS ARQUITECTONICOS
 ESFUERZO DEL SUELO SEGUN ESTUDIO 14.67 T/M2



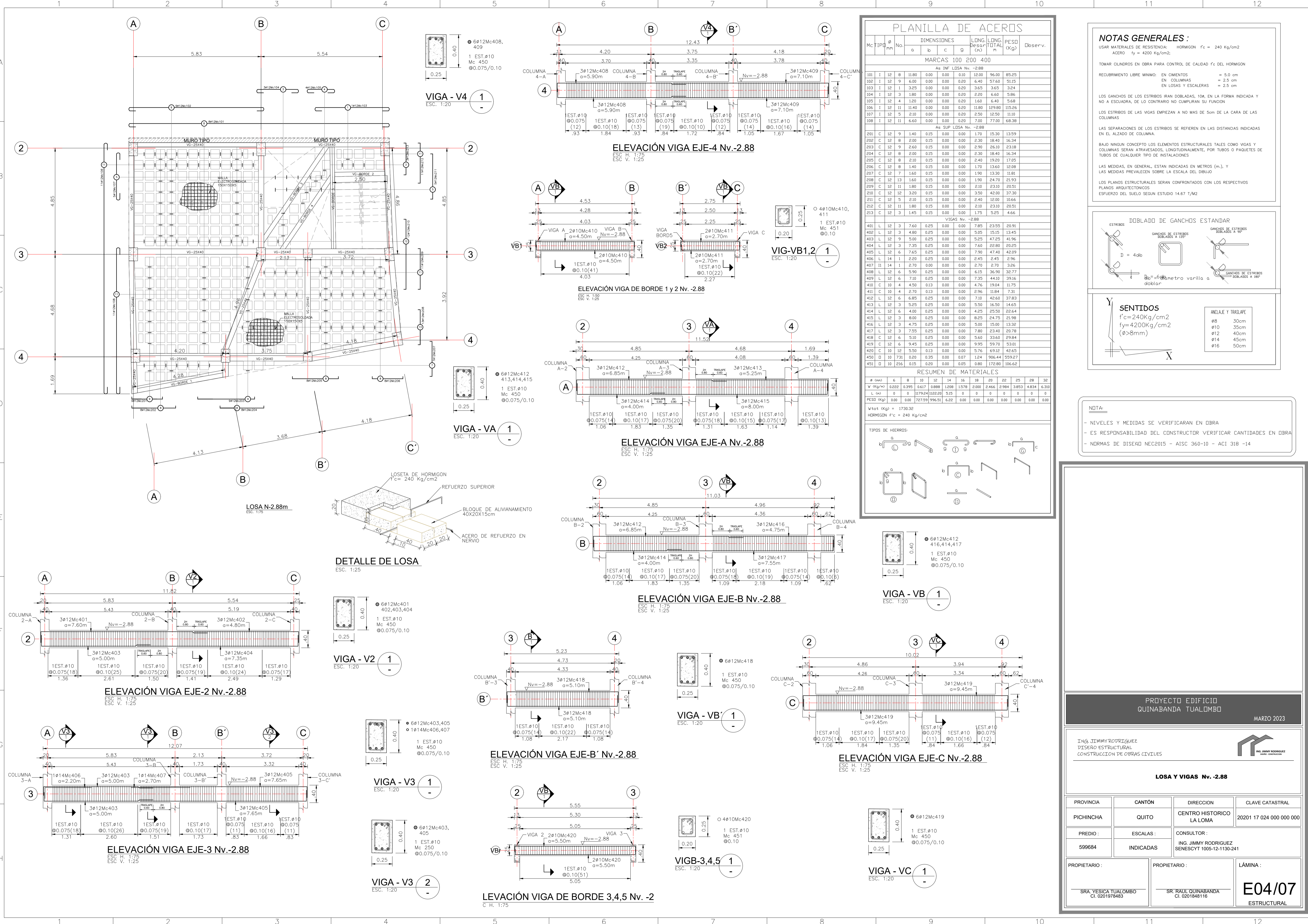
NOTA:
 - NIVELES Y MEDIDAS SE VERIFICARAN EN OBRA
 - ES RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR VERIFICAR CANTIDADES EN OBRA
 - NDRMAS DE DISEÑO NEC2015 - AISC 360-10 - ACI 318 -14

PROYECTO EDIFICIO QUINABANDA TUALOMBO
 MARZO 2023

ING. JIMMY RODRIGUEZ
 DISEÑO ESTRUCTURAL
 CONSTRUCCION DE OBRAS CIVILES

CUADRO DE COLUMNAS

PROVINCIA	CANTÓN	DIRECCION	CLAVE CATASTRAL
PICHINCHA	QUITO	CENTRO HISTORICO LA LOMA	20201 17 024 000 000 000
PREDIO:	ESCALAS:	CONSULTOR:	
599684	INDICADAS	ING. JIMMY RODRIGUEZ SENESECYT 1005-12-1130-241	
PROPIETARIO:	PROPIETARIO:	LÁMINA:	
SRA. YESICA TUALOMBO CI. 0201978483	SR. RAUL QUINABANDA CI. 0201848116	E03/07 ESTRUCTURAL	



PLANILLA DE ACEROS

Mc	TIPO	Ø mm	No.	DIMENSIONES			LONG. (Desarrollo)	LONG. TOTAL	PESO (Kg)	Observ.
				a	b	c				
MARCAS 100 200 400										
As INF LISA Nv.-2.88										
101	I	12	8	11.80	0.00	0.00	0.10	12.00	96.00	85.25
102	I	12	9	6.00	0.00	0.00	0.20	6.40	57.60	51.15
103	I	12	1	3.25	0.00	0.00	0.20	3.65	3.65	3.24
104	I	12	3	1.80	0.00	0.00	0.20	2.20	6.60	5.86
105	I	12	4	1.20	0.00	0.00	0.20	1.60	6.40	5.68
106	I	12	11	11.40	0.00	0.00	0.20	11.80	129.80	115.26
107	I	12	5	2.10	0.00	0.00	0.20	2.50	12.50	11.10
108	I	12	11	6.60	0.00	0.00	0.20	7.00	77.00	68.38
As SUP LISA Nv.-2.88										
200	C	12	9	1.40	0.15	0.00	0.00	1.70	15.30	13.59
201	C	12	8	2.50	0.15	0.00	0.00	2.30	18.40	16.34
202	C	12	9	2.60	0.15	0.00	0.00	2.90	26.10	23.18
203	C	12	8	2.00	0.15	0.00	0.00	2.30	18.40	16.34
204	C	12	8	2.10	0.15	0.00	0.00	2.40	19.20	17.05
205	C	12	8	1.40	0.15	0.00	0.00	1.70	13.60	12.08
206	C	12	7	1.60	0.15	0.00	0.00	1.90	13.30	11.81
207	C	12	13	1.60	0.15	0.00	0.00	1.90	24.70	21.93
208	C	12	11	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	23.10	20.51
209	C	12	11	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	23.10	20.51
210	C	12	12	3.20	0.15	0.00	0.00	3.50	42.00	37.30
211	C	12	5	2.10	0.15	0.00	0.00	2.40	12.00	10.66
212	C	12	11	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	23.10	20.51
213	C	12	3	1.45	0.15	0.00	0.00	1.75	5.25	4.66

RESUMEN DE MATERIALES

Ø (mm)	6	8	10	12	14	16	18	20	22	25	28	32
V (Kg/m)	0.222	0.395	0.617	0.888	1.208	1.578	2.000	2.466	2.984	3.553	4.264	5.012
L (m)	0	0	0	107924	102220	515	0	0	0	0	0	0
PESO (Kg)	0.00	0.00	0.00	72759	99631	622	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Vtot (Kg) = 1730.32
HORMIGON F'c = 240 Kg/cm²

NOTAS GENERALES:

USAR MATERIALES DE RESISTENCIA: HORMIGON F'c = 240 Kg/cm²
ACERO fy = 4200 Kg/cm²

TOMAR CILINDROS EN OBRA PARA CONTROL DE CALIDAD F'c DEL HORMIGON

RECOBRIMIENTO LIBRE MINIMO: EN CIMENTOS = 5.0 cm
EN COLUMNAS = 2.5 cm
EN LOSAS Y ESCALERAS = 2.5 cm

LOS GANCHOS DE LOS ESTRIBOS IRAN DOBLADOS, 10x EN LA FORMA INDICADA Y NO A ESCUADRA, DE LO CONTRARIO NO CUMPLIRAN SU FUNCION

LOS ESTRIBOS DE LAS VIGAS EMPREZAN A NO MAS DE 5cm DE LA CARA DE LAS COLUMNAS

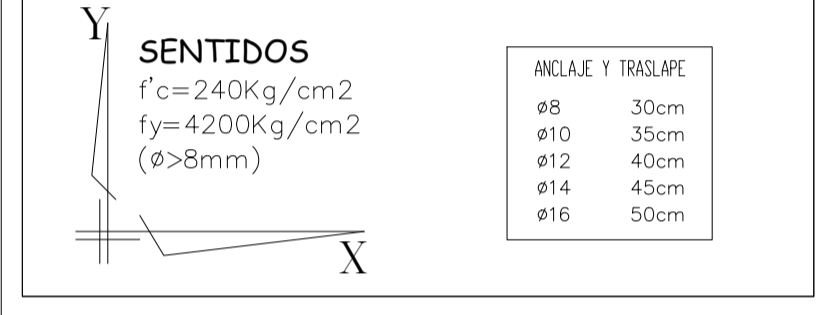
LAS SEPARACIONES DE LOS ESTRIBOS SE REFIEREN EN LAS DISTANCIAS INDICADAS EN EL ALZADO DE COLUMNA.

BAJO NINGUN CONCEPTO LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES TALES COMO VIGAS Y COLUMNAS SERAN ATRAVESADOS, LONGITUDINALMENTE, POR TUBOS O PAQUETES DE TUBOS DE CUALQUIER TIPO DE INSTALACIONES

LAS MEDIDAS, EN GENERAL, ESTAN INDICADAS EN METROS (m.), Y LAS MEDIDAS PREVALECN SOBRE LA ESCALA DEL DIBUJO

LOS PLANOS ESTRUCTURALES SERAN CONFRONTADOS CON LOS RESPECTIVOS PLANOS ARQUITECTONICOS

ESFUERZO DEL SUELO SEGUN ESTUDIO 14.67 T/M2



NOTA:

- NIVELES Y MEDIDAS SE VERIFICARAN EN OBRA
- ES RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR VERIFICAR CANTIDADES EN OBRA
- NDRMAS DE DISEÑO NEC2015 - AISC 360-10 - ACI 318 -14

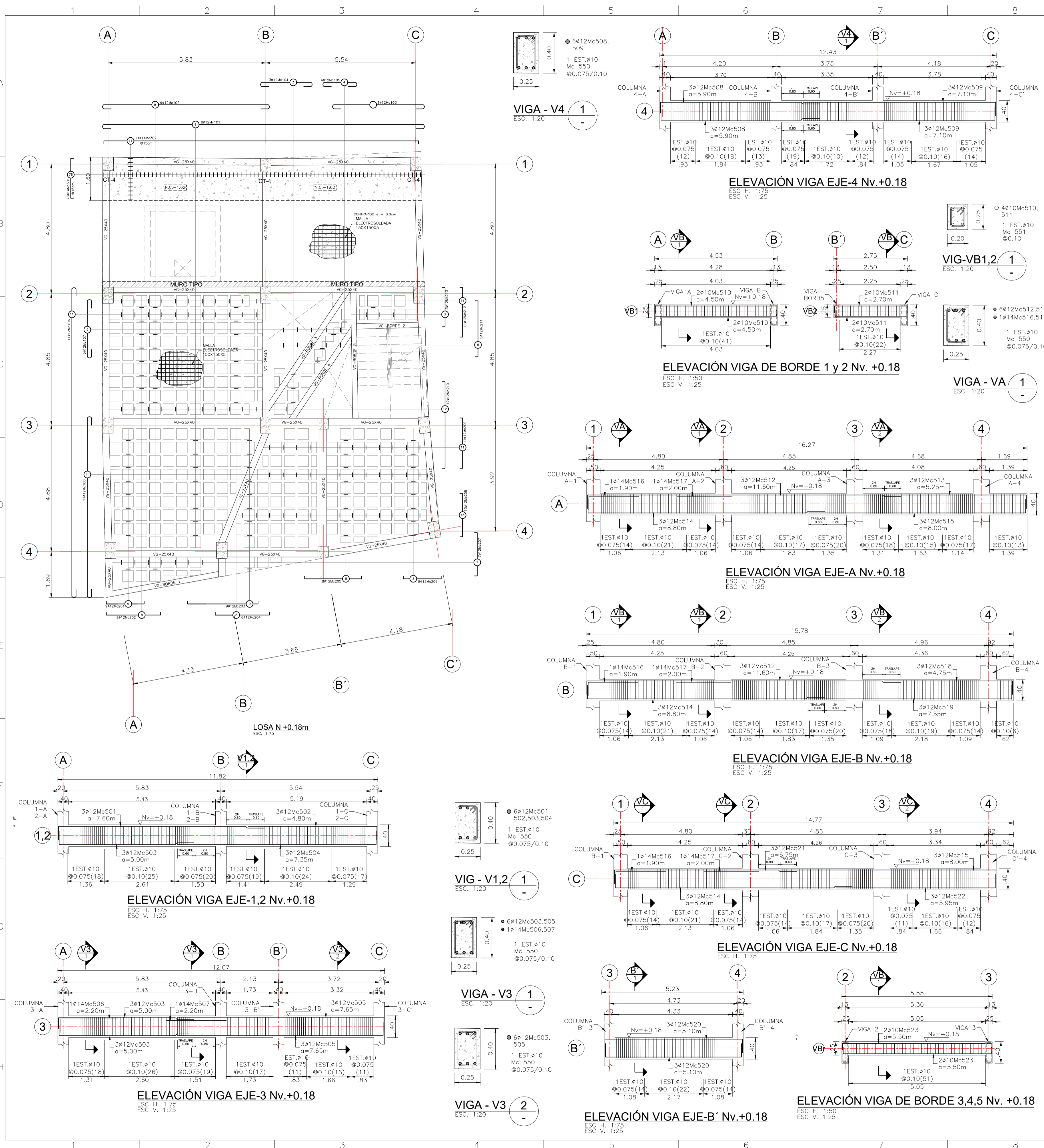
PROYECTO EDIFICIO QUINABANDA TUALOMBO MARZO 2023

ING. JIMMY RODRIGUEZ
DISEÑO ESTRUCTURAL
CONSTRUCCION DE OBRAS CIVILES

PROVINCIA: PICHINCHA CANTÓN: QUITO DIRECCION: CENTRO HISTORICO LA LOMA CLAVE CATASTRAL: 20201 17 024 000 000 000

PREDIO: 599684 ESCALAS: INDICADAS CONSULTOR: ING. JIMMY RODRIGUEZ SENESCYT 1005-12-1130-241

PROPIETARIO: SRA. YESICA TUALOMBO CI. 0201978483 PROPIETARIO: SR. RAUL QUINABANDA CI. 020184116 LÁMINA: E04/07 ESTRUCTURAL



PLANILLA DE ACEROS

Mc	Tipo	φ	mm	No.	DIMENSIONES (m)			LONG. HERR.	LONG. TOTAL	PESO	Observ.	
					a	b	c	g	(m)	(Kg)		
As INF LOSA Nv. +0.18												
101	I	12	8	1180	0.00	0.00	0.00	0.00	12.00	96.00	85.25	
102	I	12	9	4.00	0.00	0.00	0.00	4.40	37.60	31.15		
103	I	12	1	3.25	0.00	0.00	0.00	3.65	30.3	24.34		
104	I	12	3	1.80	0.00	0.00	0.00	2.20	6.60	5.86		
105	I	12	4	1.20	0.00	0.00	0.00	1.60	4.80	3.68		
106	I	12	11	11.40	0.00	0.00	0.00	12.80	129.00	115.24		
107	I	12	5	2.10	0.00	0.00	0.00	2.50	12.50	11.10		
108	I	12	11	6.60	0.00	0.00	0.00	7.00	77.00	68.98		
As SUP LOSA Nv. +0.18												
201	C	12	9	1.40	0.15	0.00	0.00	1.70	15.30	13.59		
202	C	12	9	2.00	0.15	0.00	0.00	2.30	18.40	16.34		
203	C	12	9	2.60	0.15	0.00	0.00	2.90	26.10	23.18		
204	C	12	8	2.00	0.15	0.00	0.00	2.30	18.40	16.34		
205	C	12	8	2.50	0.15	0.00	0.00	2.80	19.20	17.25		
206	C	12	8	1.40	0.15	0.00	0.00	1.70	13.60	12.08		
207	C	12	7	1.60	0.15	0.00	0.00	1.90	13.30	11.81		
208	C	12	13	1.60	0.15	0.00	0.00	1.90	13.30	11.81		
209	C	12	11	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	23.10	20.51		
210	C	12	12	3.20	0.15	0.00	0.00	3.50	42.00	37.30		
211	C	12	5	2.10	0.15	0.00	0.00	2.40	12.00	10.66		
212	C	12	11	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	23.10	20.51		
213	C	12	3	1.45	0.15	0.00	0.00	1.75	5.25	4.66		
Marcas 300												
301	C	14	78	1.50	0.15	0.00	0.00	1.80	140.40	109.60		
302	C	14	11	11.60	0.15	0.00	0.00	11.90	132.90	128.13		
VIGAS Nv. +0.18												
501	L	12	6	7.60	0.25	0.00	0.00	7.85	47.10	41.82		
502	L	12	6	4.80	0.25	0.00	0.00	5.05	30.30	26.91		
503	L	12	12	5.00	0.25	0.00	0.00	5.25	63.00	55.94		
504	L	12	6	7.35	0.25	0.00	0.00	7.60	45.60	40.49		
505	L	12	6	7.65	0.25	0.00	0.00	7.90	47.40	42.09		
506	L	14	1	2.20	0.25	0.00	0.00	2.45	2.45	2.96		
507	L	14	1	2.20	0.25	0.00	0.00	2.20	2.20	2.64		
508	L	12	6	5.90	0.25	0.00	0.00	6.15	36.90	32.77		
509	L	12	6	7.10	0.25	0.00	0.00	7.35	44.10	39.16		
510	C	10	4	4.50	0.13	0.00	0.00	4.76	19.94	17.73		
511	C	10	4	2.70	0.13	0.00	0.00	2.96	11.84	7.31		
512	L	12	6	11.60	0.25	0.00	0.00	11.85	71.10	63.14		
513	L	12	3	5.25	0.25	0.00	0.00	5.50	16.50	14.65		
514	L	12	9	8.80	0.25	0.00	0.00	9.05	80.45	72.53		
515	L	12	6	8.00	0.25	0.00	0.00	8.25	49.50	43.96		
516	L	14	3	1.90	0.25	0.00	0.00	2.15	6.45	7.79		
517	L	14	3	2.00	0.25	0.00	0.00	2.20	6.60	7.85		
518	L	12	3	4.75	0.25	0.00	0.00	5.00	15.00	13.32		
519	L	12	3	7.55	0.25	0.00	0.00	7.80	23.40	20.78		
520	C	12	6	5.10	0.25	0.00	0.00	5.60	33.60	29.94		
521	L	12	3	6.75	0.25	0.00	0.00	7.00	21.00	18.65		
522	L	12	3	5.95	0.25	0.00	0.00	6.20	18.60	16.52		
523	C	10	12	5.50	0.13	0.00	0.00	5.76	69.12	42.65		
550	C	10	1000	0.20	0.35	0.00	0.00	1.24	124.24	765.89		
551	C	10	276	0.15	0.30	0.00	0.00	1.00	276.00	1332.71		
RESUMEN DE MATERIALES												
φ (mm)	6	8	10	12	14	16	18	20	22	25	28	32
W (Kg/m)	0.222	0.395	0.617	0.888	1.208	1.578	2.000	2.466	2.984	3.853	4.834	6.310
L (m)	0	0	0	10572	2888	3684	0	0	0	0	0	0
PESO (Kg)	0.00	0.00	0.00	10622	2144	2334	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Volumen (m³)	0.00	0.00	0.00	245244	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
HORMIGÓN f'c = 240 Kg/cm²												
TIPOS DE HERRIERS:												

NOTAS GENERALES:

USAR MATERIALES DE RESISTENCIA: HORMIGÓN f'c = 240 Kg/cm²
ACERO fy = 4200 Kg/cm²

TOMAR CILINDROS EN OBRA PARA CONTROL DE CALIDAD Fc DEL HORMIGÓN

RECOBRIMIENTO LIBRE MINIMO: EN CIMENTOS = 5.0 cm
EN COLUMNAS = 2.5 cm
EN LOSAS Y ESCALERAS = 2.5 cm

LOS GANCHOS DE LOS ESTRIBOS IRAN DOBLADAS, 10x, EN LA FORMA INDICADA Y NO A ESCUADRA, DE LO CONTRARIO NO CUMPLIRAN SU FUNCION

LOS ESTRIBOS DE LAS VIGAS EMPREZAN A NO MAS DE 5cm DE LA CARA DE LAS COLUMNAS

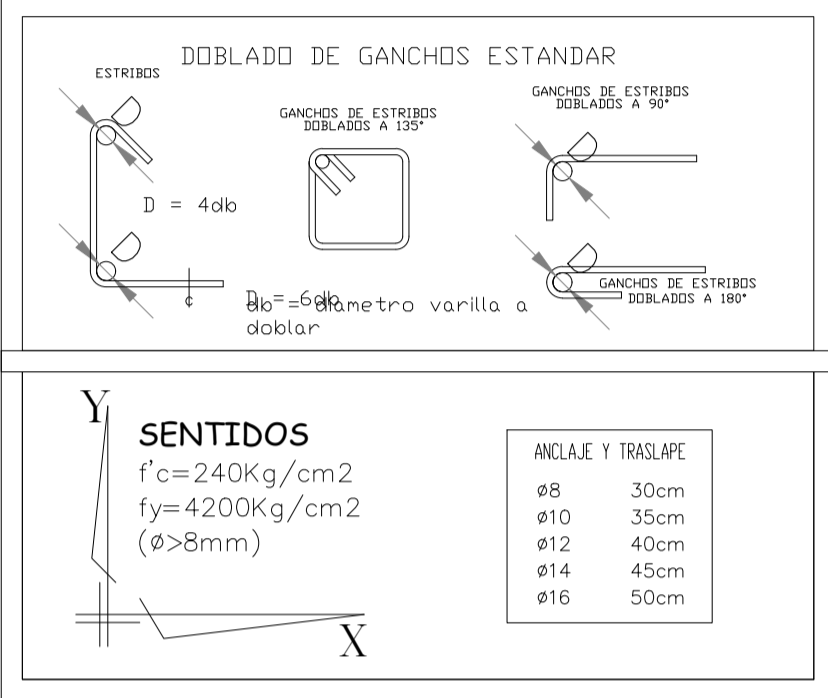
LAS SEPARACIONES DE LOS ESTRIBOS SE REFIEREN EN LAS DISTANCIAS INDICADAS EN EL ALZADO DE COLUMNA.

BAJO NINGUN CONCEPTO LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES TALES COMO VIGAS Y COLUMNAS SERAN ATRAVESADOS, LONGITUDINALMENTE, POR TUBOS O PAQUETES DE TUBOS DE CUALQUIER TIPO DE INSTALACIONES

LAS MEDIDAS, EN GENERAL, ESTAN INDICADAS EN METROS (m.), Y LAS MEDIDAS PREVALEN EN LA ESCALA DEL DIBUJO

LOS PLANOS ESTRUCTURALES SERAN CONFRONTADOS CON LOS RESPECTIVOS PLANOS ARQUITECTONICOS

ESFUERZO DEL SUELO SEGUN ESTUDIO 14.67 T/M2



NOTA:

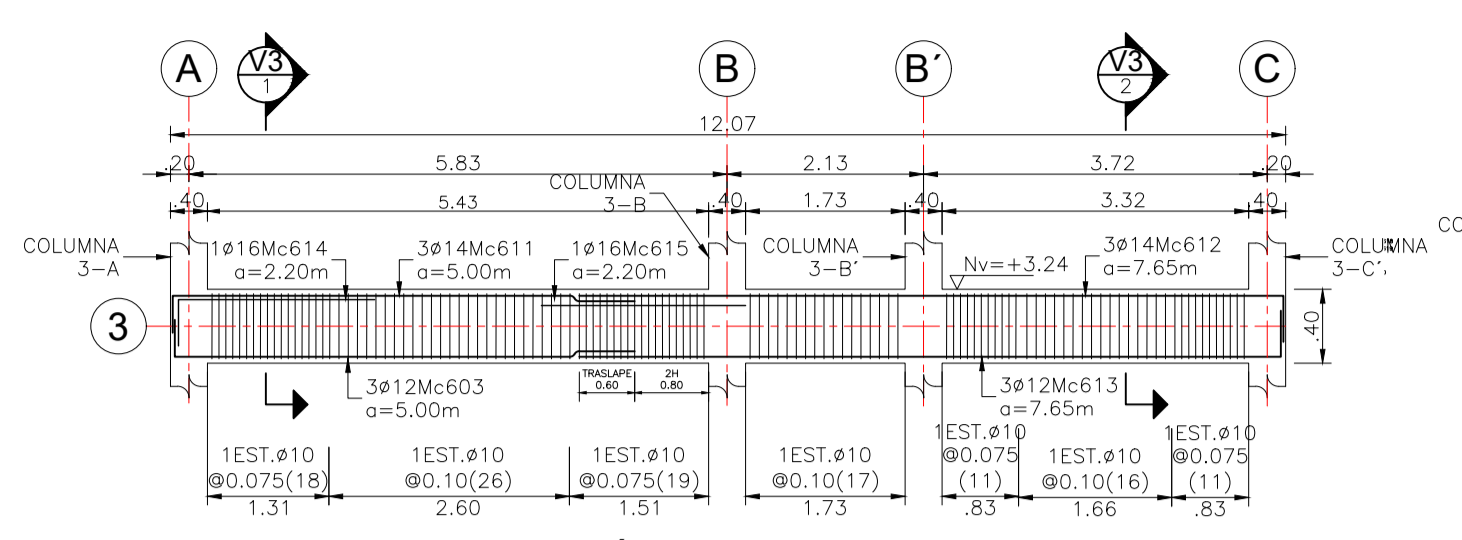
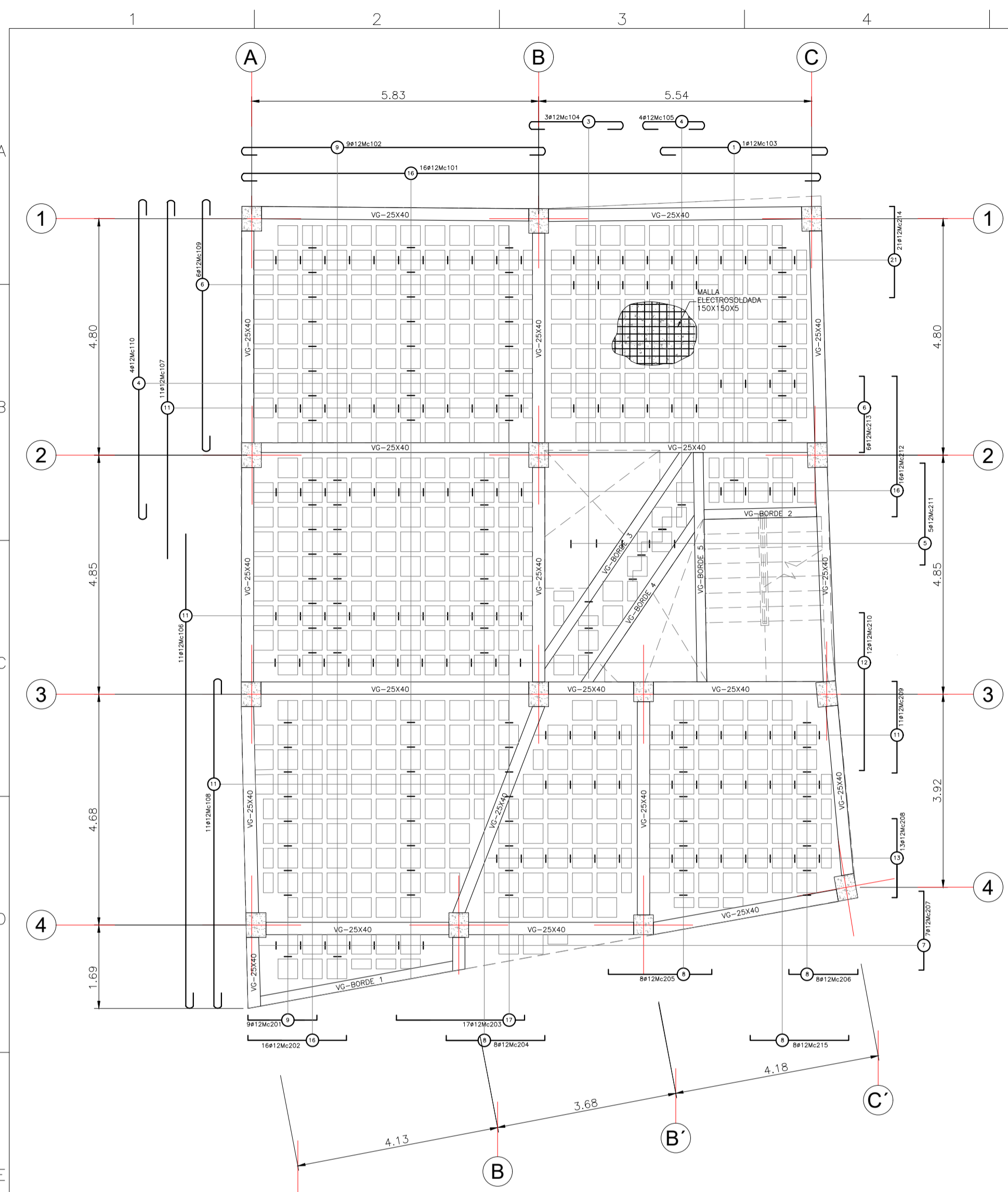
- NIVELES Y MEDIDAS SE VERIFICARAN EN OBRA
- ES RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR VERIFICAR CANTIDADES EN OBRA
- NDRMAS DE DISEÑO NEC2015 - AISC 360-10 - ACI 318 -14

PROYECTO EDIFICIO QUINABANDA TUALOMBO MARZO 2023

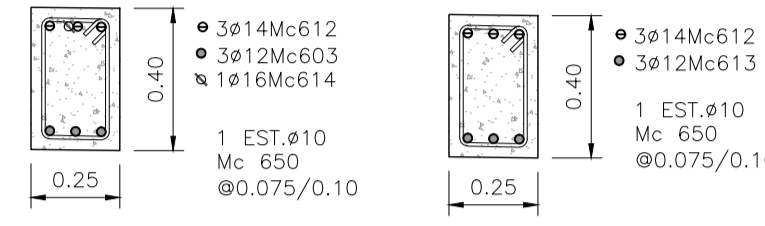
ING. JIMMY RODRIGUEZ
DISEÑO ESTRUCTURAL
CONSTRUCCION DE OBRAS CIVILES

LOSA Y VIGAS Nv. +0.18

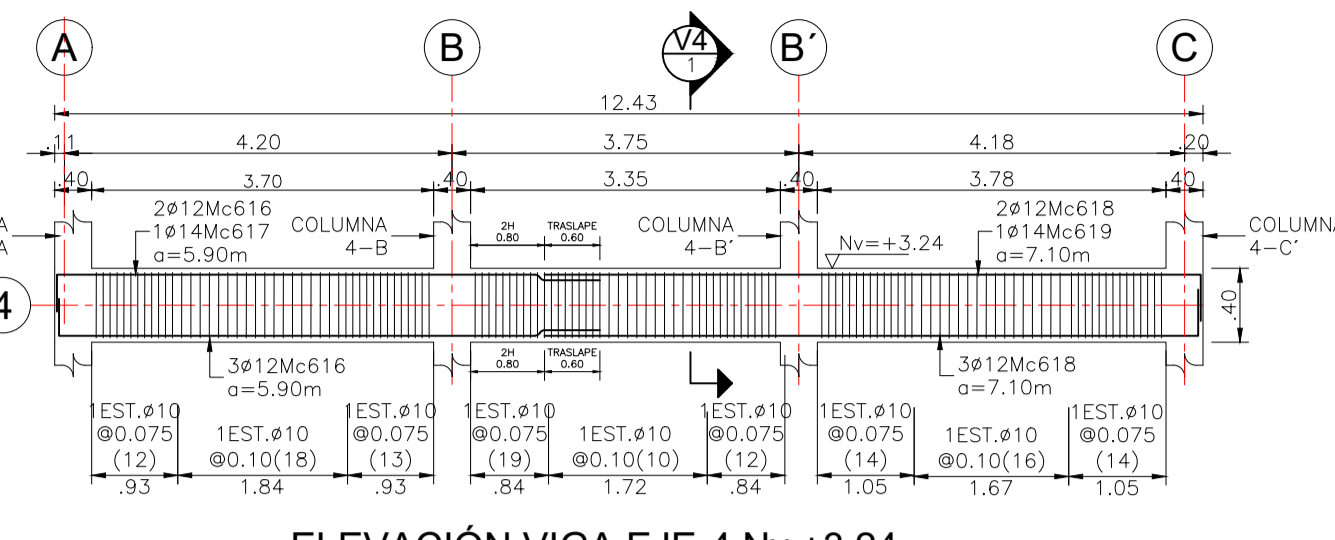
PROVINCIA	CANTÓN	DIRECCION	CLAVE CATASTRAL
PICHINCHA	QUITO	CENTRO HISTORICO LA LOMA	20201 17 024 000 000 000
PREDIO:	ESCALAS:	CONSULTOR:	
599684	INDICADAS	ING. JIMMY RODRIGUEZ SENESENY 1005-12-1130-241	
PROPIETARIO:	PROPIETARIO:	LÁMINA:	
SRA. YESICA TUALOMBO CI. 0201978483	Sr. RAUL QUINABANDA CI. 0201848116	E05/07 ESTRUCTURAL	



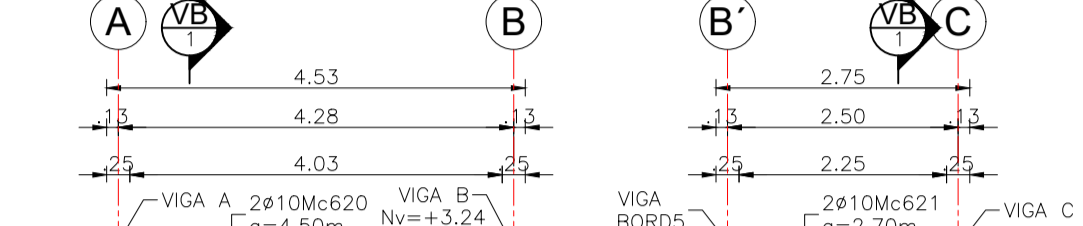
ELEVACIÓN VIGA EJE-3 Nv.+3.24
ESC. H: 1:75
ESC. V: 1:25



VIGA-V3 1
VIGA-V3 2
VIGA-V4 1
VIGA-VB1,2 1

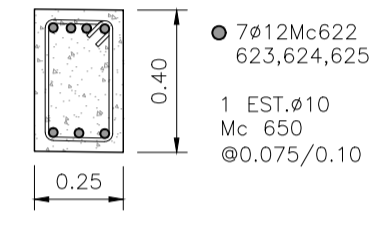


ELEVACIÓN VIGA EJE-4 Nv.+3.24
ESC. H: 1:75
ESC. V: 1:25

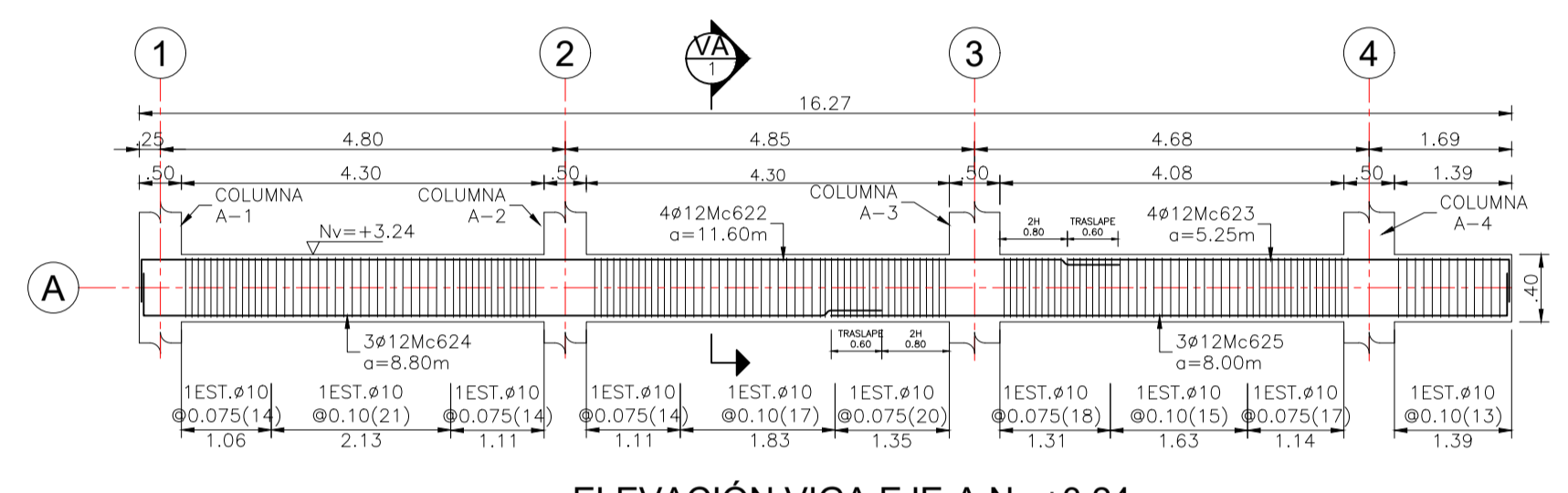


VIGA-VB 1
VIGA-VB2 1

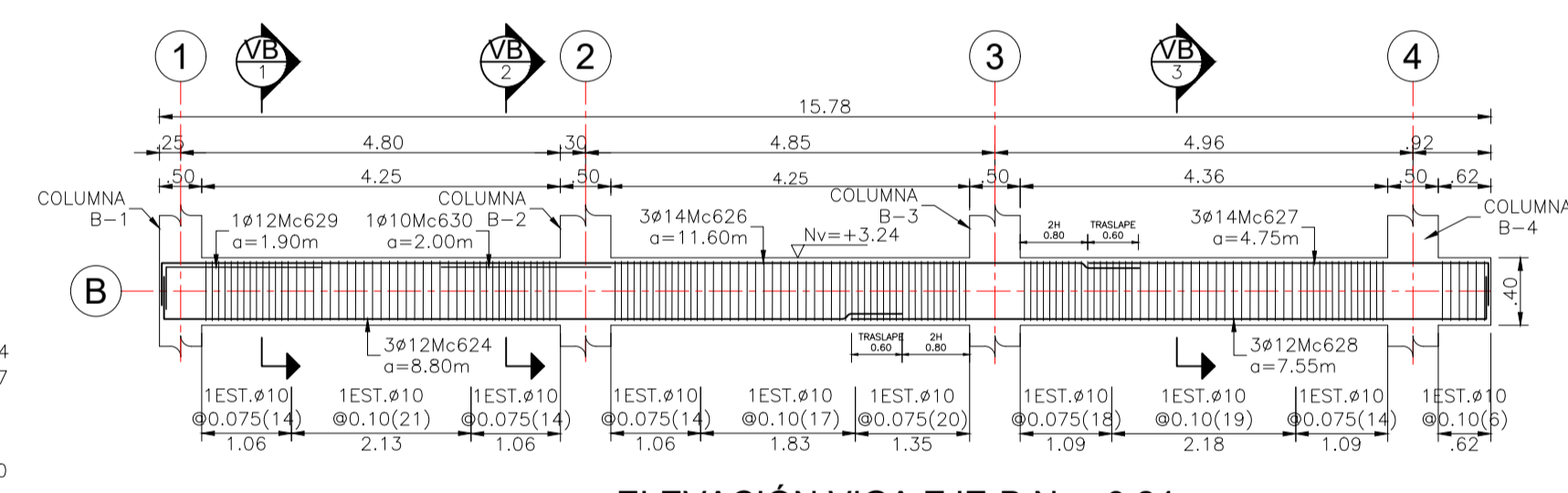
ELEVACIÓN VIGA DE BORDE 1 y 2 Nv. +3.24
ESC. H: 1:50
ESC. V: 1:25



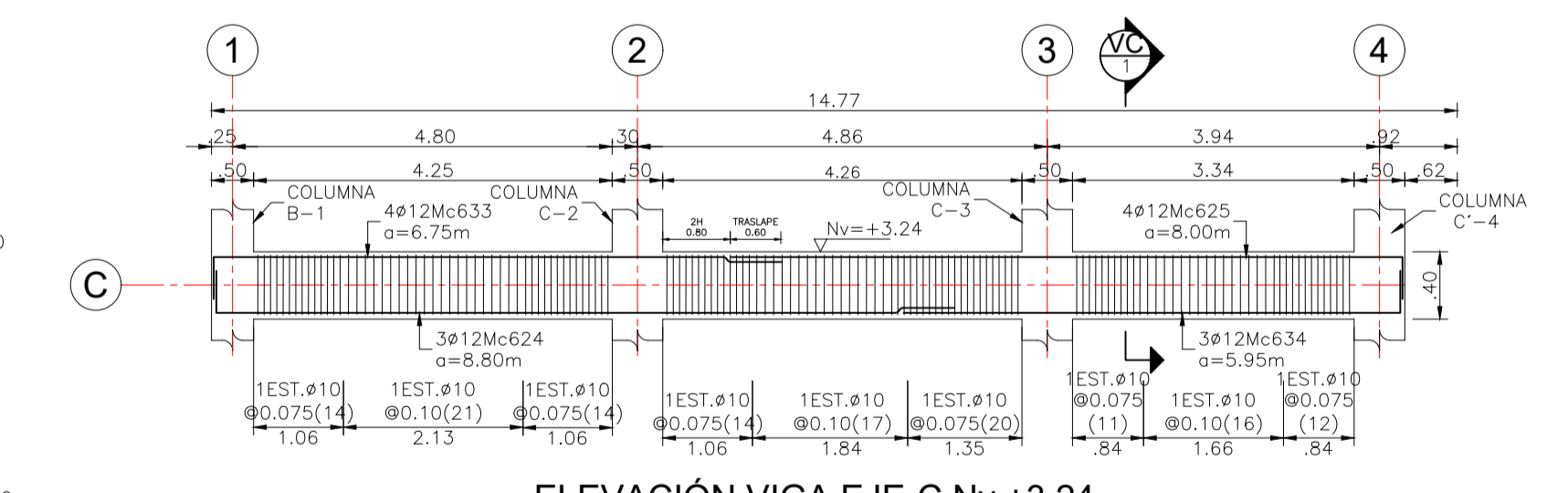
VIGA-VA 1



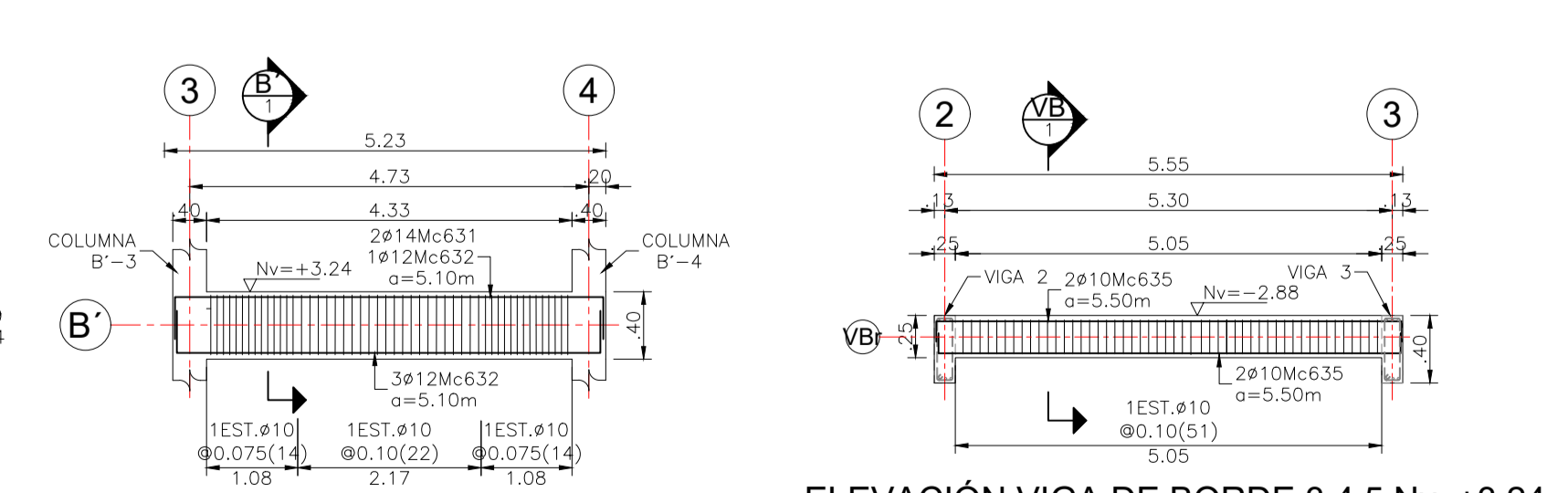
ELEVACIÓN VIGA EJE-A Nv.+3.24
ESC. H: 1:75
ESC. V: 1:25



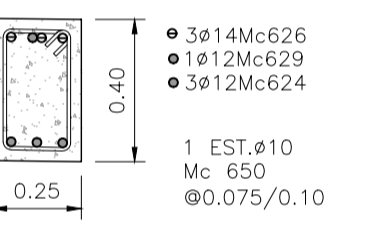
ELEVACIÓN VIGA EJE-B Nv.+3.24
ESC. H: 1:75
ESC. V: 1:25



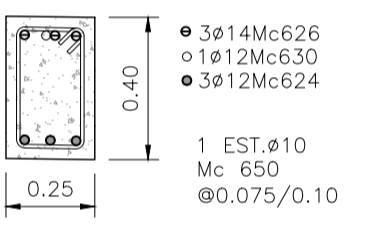
ELEVACIÓN VIGA EJE-C Nv.+3.24
ESC. H: 1:75
ESC. V: 1:25



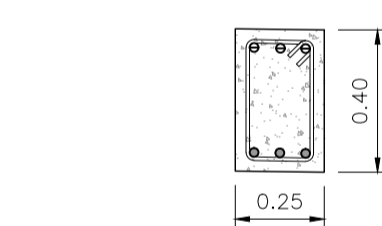
ELEVACIÓN VIGA EJE-B' Nv.+3.24
ESC. H: 1:50
ESC. V: 1:25



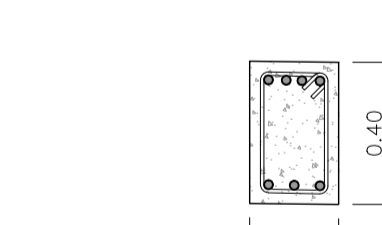
VIGA-VB 1



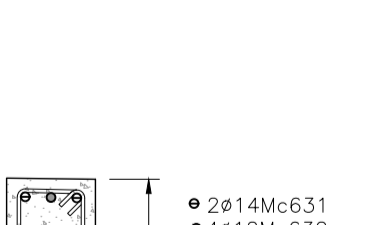
VIGA-VB 2



VIGA-VB 3



VIGA-VC 1



VIGA-VB' 1



VIGB-3,4,5 1

PLANILLA DE ACEROS												
Mc	TPO	No	DIMENSIONES			LARG. (m)	LARG. (m)	PESO (Kg)	Deserv.	MARCAS		
			a	b	c					100	200	
As INF LOSA Nv. +3.24												
101	1	12	16	11.80	0.00	0.00	0.00	17.50	17.50			
102	1	12	9	4.50	0.00	0.00	0.00	6.40	6.40			
103	1	12	3	3.25	0.00	0.00	0.00	3.65	3.65			
104	1	12	3	1.80	0.00	0.00	0.00	2.00	2.00			
105	1	12	4	1.50	0.00	0.00	0.00	1.60	1.60			
106	L	12	11	9.60	0.00	0.00	0.00	9.80	10.80	35.73		
107	L	12	11	7.20	0.00	0.00	0.00	7.40	8.40	27.28		
108	1	12	11	4.50	0.00	0.00	0.00	7.00	7.00	18.36		
109	1	12	6	5.00	0.00	0.00	0.00	5.40	38.40	28.77		
110	1	12	4	6.50	0.00	0.00	0.00	6.90	27.60	24.51		
As SUP LOSA Nv. +3.24												
201	C	12	9	1.40	0.15	0.00	0.00	1.70	15.30	13.59		
202	C	12	16	2.20	0.15	0.00	0.00	2.30	36.80	32.68		
203	C	12	17	2.60	0.15	0.00	0.00	2.90	49.30	43.78		
204	C	12	8	2.60	0.15	0.00	0.00	2.30	18.40	16.34		
205	C	12	8	2.20	0.15	0.00	0.00	2.40	19.20	17.05		
206	C	12	8	1.40	0.15	0.00	0.00	1.70	13.60	12.08		
207	C	12	7	1.60	0.15	0.00	0.00	1.90	13.30	11.81		
208	C	12	13	1.60	0.15	0.00	0.00	1.90	24.70	19.93		
209	C	12	11	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	23.10	19.51		
210	C	12	12	3.20	0.15	0.00	0.00	3.50	42.60	37.30		
211	C	12	5	2.40	0.15	0.00	0.00	2.40	18.00	16.46		
212	C	12	16	1.80	0.15	0.00	0.00	2.10	33.60	29.84		
213	C	12	6	1.45	0.15	0.00	0.00	1.75	10.50	9.32		
214	C	12	21	1.60	0.15	0.00	0.00	2.00	44.00	39.16		
215	C	12	8	2.20	0.15	0.00	0.00	2.30	18.40	16.34		
VIGAS Nv. +3.24												
601	L	12	3	7.60	0.25	1.00	0.00	7.95	23.55	20.91		
602	L	12	3	4.75	0.25	0.00	0.00	5.00	15.00	13.32		
603	L	12	9	5.00	0.25	0.00	0.00	5.25	47.25	41.96		
604	L	12	4	7.25	0.25	0.00	0.00	7.60	45.60	39.45		
605	L	14	1	2.20	0.25	0.00	0.00	2.45	2.45	2.96		
606	L	14	2	3.90	0.00	0.00	0.00	3.90	7.80	9.42		
607	L	14	1	2.20	0.25	0.00	0.00	2.35	2.35	2.84		
608	L	12	3	7.60	0.25	0.00	0.00	7.85	23.55	20.91		
609	L	12	3	4.75	0.25	0.00	0.00	5.00	15.00	13.32		
610	L	10	1	2.20	0.25	0.00	0.00	2.45	2.45	1.51		
611	L	14	3	5.00	0.25	0.00	0.00	5.25	15.75	19.03		
612	L	14	3	7.65	0.25	0.00	0.00	7.90	23.70	20.63		
613	L	12	3	7.65	0.25	0.00	0.00	7.90	23.70	20.63		
614	L	16	1	2.20	0.25	0.00	0.00	2.45	2.45	3.87		
615	L	16	1	2.20	0.00	0.00	0.00	2.20	2.20	3.47		
616	L	12	5	5.90	0.25	0.00	0.00	6.15	30.75	27.28		
617	L	14	1	5.90	0.25	0.00	0.00	6.15	6.15	7.43		
618	L	12	5	7.10	0.25	0.00	0.00	7.35	36.75	32.63		
619	L	14	1	7.10	0.25	0.00	0.00	7.35	7.35	8.88		
620	C	10	4	4.50	0.13	0.00	0.00	4.76	19.04	11.75		
621	C	10	2	2.70	0.13	0.00	0.00	2.96	11.84	7.31		
622	L	12	4	11.60	0.25	0.00	0.00	11.85	47.40	42.99		
623	L	12	4	5.25	0.25	0.00	0.00	5.50	22.50	19.54		
624	L	12	9	8.80	0.25	0.00	0.00	9.05	41.45	37.23		
625	L	12	7	8.00	0.25	0.00	0.00	8.25	57.75	51.28		
626	L	14	3	11.60	0.25	0.00	0.00	11.85	35.55	32.94		
627	L	14	3	4.75	0.25	0.00	0.00	5.00	15.00	18.12		
628	L	12	3	7.55	0.25	0.00	0.00	7.80	33.40	30.78		
629	L	12	1	1.90	0.25	0.00	0.00	2.15	2.15	1.91		
630	L	10	1	2.20	0.00	0.00	0.00	2.20	2.20	1.23		
631	C	14	2	5.10	0.25	0.00	0.00	5.60	11.20	13.53		
632	C	12	4	5.10	0.25	0.00	0.00	5.60	22.40	19.87		
633	L	12	4	6.75	0.25	0.00	0.00	7.00	38.00	34.48		
634	L	12	3	5.95	0.25	0.00	0.00	6.20	18.60	16.52		
635	L	10	12	5.50	0.13	0.00	0.00	5.63	67.56	41.68		
636	D	10	10	10.00	0.20	0.20	0.07	12.4	241.24	155.85		
637	D	10	12	12.00	0.15	0.20	0.05	0.80	172.80	106.62		
RESUMEN DE MATERIALES												
φ (mm)	6	8	10	12	14	16	18	20	22	25	28	32
V (kg/m)	0.222	0.395	0.617	0.888	1.206	1.578	2.000	2.466	2.984	3.553	4.234	5.024
L (m)	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
PESO (kg)	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Vtot (kg) = 2456.64 REFORZADO Fc = 240 kg/cm²												

PROYECTO EDIFICIO QUINABANDA TUALOMBO
FEBRERO 2023

ING. JIMMY RODRIGUEZ
DISEÑO ESTRUCTURAL
CONSTRUCCION DE OBRAS CIVILES

LOSA Y VIGAS Nv. +3.24

PROVINCIA	CANTÓN	DIRECCION	CLAVE CATASTRAL
PICHINCHA	QUITO	CENTRO HISTORICO LA LOMA	20201 17 024 000 000 000
PREDIO:	ESCALAS:	CONSULTOR:	
599684	INDICADAS	ING. JIMMY RODRIGUEZ SENESCVCY 1005-12-1130-241	
PROPIETARIO:	PROPIETARIO:	LÁMINA:	
SRA. YESICA TUALOMBO CI. 0201978483	Sr. RAUL QUINABANDA CI. 0201981116	E06/07 ESTRUCTURAL	

