ANEXO 1 TABLAS Y ÁBACOS

Tabla A.1.1. Coeficientes de minoración.

Material	Coeficiente básico	Nivel de control	Corrección
		Reducido	+0.05
Acero	$\gamma_{S} = 1.15$	Normal	0
		Intenso	-0.05
		Reducido	+0.20
Hormigón	$\gamma_c = 1.50$	Normal	0
		Intenso	-0.10

*Fuente: Norma Boliviana del Hormigón Armado.

Tabla A.1.2. Coeficientes de mayoración.

Coeficientes básicos	Nivel de control y dañ	Corrección	
$\gamma_s = 1.60$	3T 11 1	Reducido	+0.20
	Nivel de control en la ejecución	Normal	0
		Intenso	-0.10
	Daños previsibles en caso de accidentes	Mínimos	-0.10
		Normal	1
		Intenso	+0.20

*Fuente: Norma Boliviana del Hormigón Armado.

Tabla A.1.3. Cuantías geométricas mínimas.

ELEMEN'	TO ESTRUCTURAL	AE-22	AE-42	AE-50	AE-60
Sanartas	Armadura total	0.008	0.006	0.005	0.004
Soportes	Armadura total 0.008	0.003	0.0025	0.002	
Vigas	Armadura en tracción	0.005	0.0033	0.0028	0.0023
Losas	En cada dirección	0.002	0.0018	0.0015	0.0014
	Armadura horizontal total	0.0025	0.002	0.0016	0.0014
Muros	Armadura horizontal en una cara	0.0008	0.0007	0.0006	0.0005
	Armadura vertical	0.0015	0.0012	0.0009	0.0008
	Armadura vertical en una cara	0.0005	0.0004	0.0003	0.0003

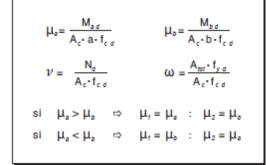
*Fuente: Norma Boliviana del Hormigón Armado.

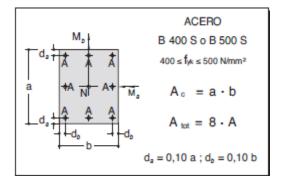
Tabla A.1.4. Tabla universal para flexión simple o compuesta aceros de dureza natural.

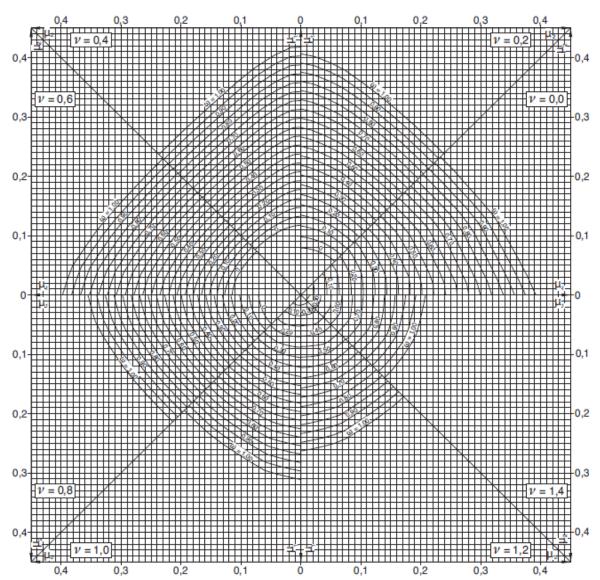
ξ	μ	w	(w/fyd)*102	1	
0,0829	0,0300	0,0301			1
0,1042	0,0400	0,0415		1	
0,1181	0,0500	0,0522]	
0,1312	0,0600	0,0630		1	
0,1438	0,0700	0,0739		1	
0,1561	0,0800	0,0849		1 😈	
0,1667	0,0860	0,0945		OINIMO	
0,1685	0,0900	0,0961		1 2	
0,1810	0,1000	0,1074		ō	
0,1937	0,1100	0,1189		2	
0,2066	0,1200	0,1306]	
0,2197	0,1300	0,1425]	
0,2330	0,1400	0,1546]	
0,2466	0,1500	0,1669]	
0,2593	0,1592	0,1785			
0,2608	0,1600	0,1795]	
0,2796	0,1700	0,1924]	
0,2987	0,1800	0,2055]	
0,3183	0,1900	0,2190]	
0,3382	0,2000	0,2327]	
0,3587	0,2100	0,2468]	
0,3797	0,2200	0,2613		l _	
0,4012	0,2300	0,2761		OINIMO	
0,4233	0,2400	0,2913		l é	
0,4461	0,2500	0,3070		ð	
0,4500	0,2517	0,3097		(L)	
0,4696	0,2600	0,3231		1	
0,4938	0,2700	0,3398		1	
0,5189	0,2800	0,3571		1	
0,5450	0,2900	0,3750		1	
0,5722	0,3000	0,3937		1	
0,6005	0,3100	0,4132		1	
0,6168	0,3255	0,4244	0,0929	_	B 500 S
0,6303	0,3200	0,4337	0,1006	-	
0,6617	0,3300	0,4553	0,1212		
0,6680	0,3319	0,4596	0,1258	0	B 400 S
0,6951	0,3400	0,4783	0,1483	1	
0,7308	0,3500	0,5029	0,1857	MINIO	
0,7695	0,3600	0,5295	0,2404	4	
0,7892	0,3648	0,5430	0,2765	-	
0,8119	0,3700	0,5587	0,3282 0,4929	-	
0,8596	0,3800	0,5915	_	1	
0,9152	0,3900	0,6297	0,9242	1	
0,9844	0,4000	0,6774	5,8238	Ь—	l

*Fuente: Tabla 14.3 Hormigón armado (Jiménez Montoya. Ed 14°)

Figura A.1.1. Abaco en roseta para flexión esviada.







*Fuente: Hormigón armado (Jiménez Montoya. Ed 15°) pg. 506.

ANEXO 2 TOPOGRAFÍA

Imagen A.2.1. Fotografía del lugar – CECH.



Tabla A.2.1. Puntos del lebantamiento topográfico.

PUNTO	NORTE	ESTE	ELEVACION	DESCRIPCION
1	7594032.2209	320940.9749	1804.8823	BM
2	7594053.8081	320960.4426	1804.7800	BM
3	7594038.3333	320940.8411	1805.0134	CASA
4	7594040.5096	320938.3059	1805.0251	CASA
5	7594043.2027	320935.2644	1805.0257	CASA
6	7594045.4515	320932.8059	1805.0240	CASA
7	7594051.6168	320927.5339	1805.0233	CASA
8	7594052.9447	320925.1012	1805.5598	TN ABJO
9	7594049.7589	320923.8449	1805.1923	TN ABJO
10	7594046.8041	320921.9893	1805.2805	TN ABJO
11	7594042.0421	320919.0959	1805.1539	TN ABJO
12	7594037.3413	320915.5280	1805.3008	TN ABJO
13	7594030.3984	320912.2989	1804.8758	TN ABJO
14	7594033.9102	320911.2013	1805.7168	TN ABJO
15	7594034.9606	320909.2681	1805.1302	CERCO LMIT TN
16	7594054.4437	320922.5726	1808.2325	CERCO LMIT TN
17	7594038.5216	320911.2286	1805.6434	CERCO LMIT TN

18	7594051.9722	320920.3092	1808.1627	TN ABRR
20	7594028.5454	320916.0228	1804.9741	TN ABJO
21	7594024.3369	320922.0288	1804.7964	TN ABJO
22	7594023.0720	320926.0154	1804.9300	TN ABJO
23	7594025.1593	320930.8606	1804.5994	TN ABJO
24	7594049.6475	320918.5524	1807.9156	CERCO LMIT TN
25	7594022.8519	320930.9749	1804.0146	TN AB
26	7594022.9815	320937.9584	1804.5647	TN AB
27	7594025.0164	320942.0221	1804.5885	TN AB
28	7594030.4127	320947.4177	1804.6167	TN AB
29	7594033.1286	320953.2830	1804.0947	TN AB
30	7594038.6017	320957.7639	1804.3469	TN AB
31	7594042.2965	320961.8176	1804.3866	TN AB
32	7594047.5232	320965.4946	1804.3017	TN AB
33	7594043.9973	320914.6702	1806.6985	CERCO LMIT TN
34	7594050.6469	320968.5523	1804.1399	TN AB
35	7594041.3546	320943.5018	1805.0344	CS
36	7594053.8861	320972.3991	1804.2980	TN
37	7594044.5215	320946.3646	1805.0416	CS
38	7594058.9774	320977.4339	1804.4288	CS
39	7594046.4815	320948.0292	1804.8057	COLMN
40	7594064.6994	320979.8583	1804.1725	TN
41	7594049.9119	320950.9144	1804.7949	TN
42	7594067.4827	320983.9828	1804.3702	TN
43	7594053.6576	320954.1713	1804.6947	TN
44	7594075.0096	320984.7513	1804.6149	TN
45	7594056.4849	320957.0628	1804.7008	TN
46	7594083.5136	320983.7483	1804.8320	TN
47	7594060.2053	320960.0105	1804.7228	TN
48	7594088.6297	320983.3898	1804.8092	TN
49	7594063.3324	320962.9867	1804.7389	TN
50	7594065.1131	320964.6152	1805.0271	CS
51	7594068.2499	320967.4788	1804.9944	CS
52	7594071.2600	320970.0800	1805.0000	CS
53	7594064.3781	320965.5674	1804.7757	POSTE
54	7594036.9815	320940.9362	1804.9898	ACER
55	7594036.3230	320945.6877	1804.8967	ACER
56	7594036.2744	320945.7637	1804.7792	ACER

57	7594042.8240	320951.5678	1804.8573	ACER
58	7594042.7675	320951.6098	1804.6933	ACER
59	7594050.6492	320958.5755	1804.7501	ACER
60	7594050.5665	320958.7007	1804.5736	ACER
61	7594052.2409	320959.9521	1804.7757	ACER
62	7594052.1940	320960.0295	1804.6053	ACER
63	7594059.2903	320966.2106	1804.7803	ACER
64	7594059.2094	320966.2668	1804.5522	ACER
65	7594066.8497	320972.8255	1804.8320	ACER
66	7594066.7648	320972.8965	1804.6498	ACER
67	7594071.3454	320971.3731	1804.9490	ACER
68	7594064.8766	320975.2575	1804.5837	TN
69	7594049.8849	320961.4434	1804.5098	TN
70	7594034.7719	320946.9845	1804.7150	TN
71	7594035.3783	320929.7173	1805.1326	TN
72	7594078.1451	320981.0239	1804.7781	BM-02
73	7594078.1443	320981.0233	1804.7781	ВМ
74	7594032.2349	320940.9867	1804.8322	REFE 1
75	7594071.2613	320970.0691	1804.9566	CS
76	7594078.2568	320962.2333	1805.0101	CS
77	7594081.9009	320965.4993	1804.9952	CS
78	7594088.1358	320958.3976	1804.9812	CS
79	7594091.4867	320959.9063	1805.3147	TN
80	7594094.9022	320963.1171	1805.1020	TN
81	7594099.5204	320967.2005	1805.0368	TN
82	7594106.8906	320973.5921	1804.9590	TN
83	7594114.5907	320982.8246	1804.7472	TN
84	7594115.7890	320981.1072	1804.9415	TN
85	7594098.3774	320985.8805	1804.6781	TN
86	7594092.1279	320984.1217	1804.5379	TN
87	7594091.9407	320982.1133	1804.8516	TN
88	7594083.7431	320983.8750	1804.7860	TN
90	7594114.1523	320984.2323	1804.7983	BM
91	7594115.9456	320995.5400	1804.6597	BM-03
92	7594121.9260	320988.5815	1804.7589	TN
93	7594131.6617	320996.0396	1804.5352	TN
94	7594126.1813	321002.7117	1804.5456	TN
95	7594138.1601	321011.0764	1804.1874	TN

96	7594143.5521	321004.3177	1804.2866	TN
97	7594158.4358	321015.9374	1803.5486	TN
98	7594153.4025	321022.3812	1803.5851	TN
99	7594208.0988	321054.2164	1801.3765	TN
100	7594203.5023	321059.3302	1801.1032	TN
102	7594218.2880	321067.7374	1800.7342	вм
104	7594216.4608	321058.2282	1801.1741	POSTE 1
105	7594220.2055	321061.6647	1801.1930	POSTE 2
106	7594222.3676	321065.7868	1801.1506	POSTE LUZ
107	7594222.3596	321070.1011	1800.9413	POSTE LUZ
108	7594216.9830	321074.0281	1800.3352	TANQ
109	7594213.5704	321071.2098	1800.2899	ARBOL
110	7594208.8329	321066.8504	1800.4094	CMN
111	7594201.6294	321074.5945	1799.3830	CMN
112	7594205.8394	321078.5900	1799.2714	CMN
113	7594200.9470	321086.5153	1798.5224	CMN
114	7594195.2006	321081.9939	1798.4372	CMN
115	7594183.6040	321091.7965	1796.7900	BM-05
116	7594183.6032	321091.7971	1796.7899	BM
117	7594190.0328	321084.7953	1798.3256	ARBOL
118	7594187.3991	321087.7963	1797.3938	CMSTRU
119	7594182.9185	321083.7601	1797.0618	CMSTRU
120	7594178.8877	321080.2591	1796.9007	CMSTRU
121	7594175.0974	321077.8237	1796.7616	CMSTRU
122	7594169.8161	321073.4099	1796.9505	CMSTRU
123	7594164.6849	321070.0688	1797.1810	CMSTRU
124	7594159.3209	321064.3311	1797.3256	CMSTRU
125	7594156.5423	321065.3779	1796.7688	CMSTRU
126	7594156.5429	321065.3787	1796.7685	CMSTRU
127	7594156.5032	321065.3739	1796.8243	PST
128	7594153.5320	321069.6044	1796.8141	PST
129	7594153.5831	321069.6122	1796.5591	ABAJ
130	7594167.5179	321081.2914	1796.3641	ANT
131	7594156.2139	321075.2541	1795.7108	CABANA
132	7594151.8670	321071.9489	1795.9539	CABANA
133	7594157.6401	321073.9944	1796.4492	ARRIB CBN
134	7594154.0712	321099.0150	1794.3303	CS
135	7594154.0692	321099.0151	1794.3306	CS

136	7594164.1460	321106.9350	1794.4562	cs
137	7594168.9423	321110.9422	1794.1044	CMN
138	7594174.5717	321114.3802	1794.2139	CMN
139	7594179.8623	321095.5024	1796.0922	PILETA
140	7594186.1102	321102.5981	1796.1300	ESTC
141	7594189.8786	321105.5806	1795.8620	ESTC
142	7594201.0969	321114.5037	1796.6479	TN
143	7594215.4950	321126.4671	1797.0821	TN
145	7594219.1529	321129.1495	1797.0670	TN
146	7594223.2647	321129.5991	1796.9225	TN
147	7594225.1925	321126.9439	1797.0160	ESTC
148	7594226.3041	321126.0170	1797.6841	TN
149	7594211.3046	321111.4225	1797.0786	TN
150	7594212.9354	321110.0916	1797.7268	TN
151	7594192.9921	321093.0893	1797.3002	TN
152	7594196.5300	321090.2388	1797.9519	CNL
153	7594203.7883	321085.6208	1798.6570	CMN
154	7594212.6713	321103.9742	1798.8642	ARBOL
155	7594212.6667	321103.9722	1798.8640	ARBOL
157	7594149.5131	321082.7853	1795.0486	TNQ
158	7594148.4767	321059.4094	1796.8200	CS
159	7594145.7154	321063.5778	1796.8240	CS

Figura A.2.1. Emplazamiento primera alternativa.

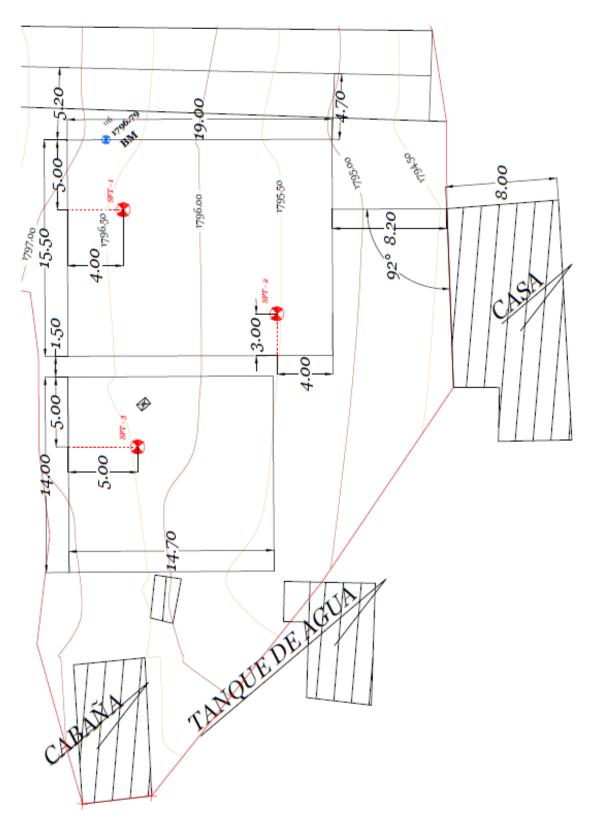
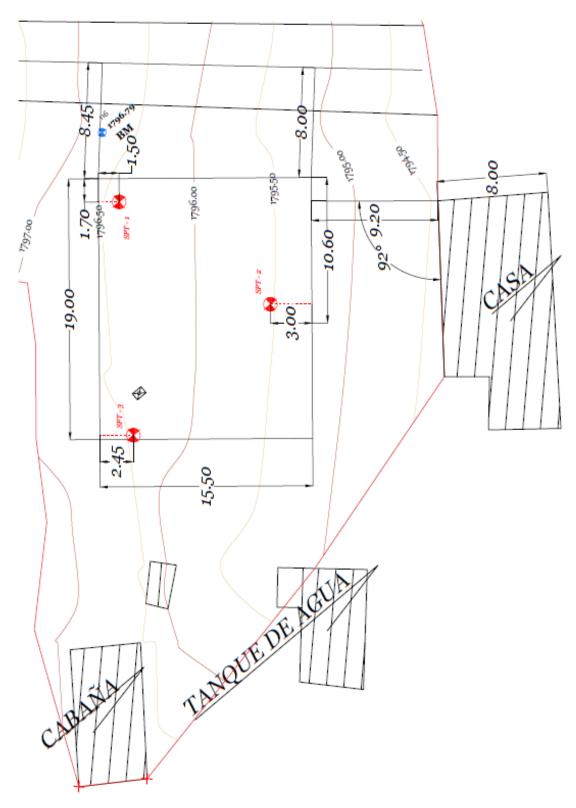


Figura A.2.2. Emplazamiento segunda alternativa.



ANEXO 3 ESTUDIO DE SUELOS

UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA

DPTO. DE TOPOGRAFÍA Y VÍAS DE COMUNICACIÓN

PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL

LABORATORIO DE SUELOS



Estudio Geotécnico (SPT - Capacidad Admisible del Suelo)

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez Identificación: Pozo 1 Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Fecha:11/06/2019

TARIJA - BOLIVIA



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO". FACULTAD DE CHENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

GRANULOMETRÍA

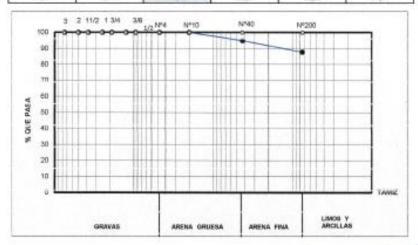
Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Procedencia: Chocloca Tanja - Avilez

Fecha: 11/05/2019

Soficitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Laboratorista: Aux. Tec. Alejandro Flores

o Total (gr.)	r Total (gr.)			A.S.T.M.	
Tamices	Tamaño (mm)	Peso Ret. (gr)	Ret. Acum (gr)	% Ret	% Que Pasa del Total
3*	75	0,00	0,00	0,00	100,00
2"	50	0.00	0.00	0.00	100,00
11/2"	37,50	0,00	0.00	0,00	100,00
1.	25,00	0,00	0,00	0,00	100,00
3/4"	19,00	0,00	0,00	0,00	100,00
1/2"	12,50	0,00	0,00	0,00	100,00
3/8"	9,50	0,00	0.00	0,00	100,00
N°4	4,75	0,00	0,00	0,00	100,00
N*10	2,00	0.00	0.00	0.00	100,00
Nº40	0.425	5134	51,34	5,13	94,87
N'289	0.073	20,76	122,10	12.21	87,79







UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACIBO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH - Mentificación: Pron I

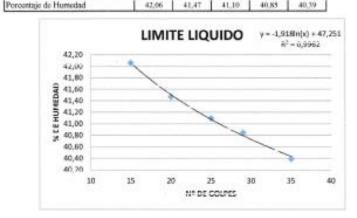
Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

Laboratorista: Aix. Lec. Alegandro Fieres

Fecha:11/06/2019

Solicitame: Facultud Ciencia Agricolas y Forestales

Capsula Nº	1	2	3	4	. 5
Nº de golpes	15	20	25	29	35
Suelo Himedo + Cápsula	42,03	43,38	45,55	47,88	45,61
Suelo Seco + Cánsula	36.28	36.72	37.84	39.96	38.42
Peso del agua	5,75	6,66	7,71	7,92	7,19
Peso de la Cápuala	22,61	20,00	19,08	20,57	24,02
Peso Suelo seco	13,67	16,06	18,76	19,39	17,8
Description of Manuals I	1 48.64	40.40	44.40	10.00	40.00



Determinación de Límite Plástico

Căpsula	1	2	3
Peso de suelo húmedo + Cápsulo.	22.60	91.79	22.11
Peso de suelo seco + Cápsula	22,21	22,38	21,73
Peso de capsula	20,92	21,18	29,39
Peso de suelo seco	1,33	1,20	1,34
Peso del agua	0,37	0,34	0,38
Contenido de humedad	79.24	38,33	21,16







UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" PACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL

LADORATORIO DE SUELOS

HUMEDAD NATURAL Y CLASIFICACIÓN

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Identificación: Pozo 1

Fecha:11/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y

Forestales

Laboratorista: Aux. Tec. Alejandro Flores

HUMEDA	DNATURAL		
Cápsula	1	2	3
Peso de suelo humedo + Capsula	62,21	50,46	46,51
Peso de suelo seco + Cápsula	55,37	44,74	41,47
Peso de cápsula	19,93	14,94	15,45
Peso de suelo seco	35,44	29.8	26,02
Peso del agua	6,84	5,72	5,04
Consenido de framedad	19,30	19,19	19,37
PROMEDIO		19.29	

CLASIFICACIÓN DEL SUELO	SUCS: CL AASH1U: A-7-6 (9)
DESCRIPCIÓN	Arcillas inorganicas de medio ofasticidad, arcillas limosa



UNIVERSIDAD ALTONOMA "JUAN MISAEL SARACIBO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

ENSAYO DE CARGA DIRECTA (S.P.T.)

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

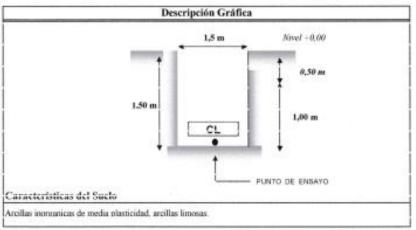
Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Fecha: 11/06/2019 Identificación: Pozo 1

Dates Standarizad	os del Equipo	
Altura de pesetracion	30 cm	
Pages del Meneralis.	65 kg	
 Altura de caida:	75 cm	

		N Humodad	19,3	
Pozo N'	Profundidad (m)	N° Golpes	Resist. Adm. Nat.(Kg/cm²)	Clasificación del Saelo
1	1,30	40	3,36	SUCS: CL AASHTO: A-7-6 (9



THE TOTAL PROPERTY OF STREET OF STRE

UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA

DPTO. DE TOPOGRAFÍA Y VÍAS DE COMUNICACIÓN

PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL

LABORATORIO DE SUELOS



Estudio Geotécnico (SPT - Capacidad Admisible del Suelo)

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH Identificación: Pozo 2 Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Fecha:11/06/2019

TARIJA - BOLIVIA



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

GRANULOMETRÍA

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

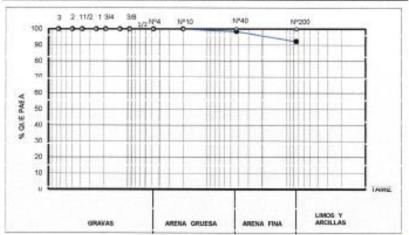
Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

Fecha:11/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Laboratorista: Aux Tec. Alejandro Flores

Tamaho				
(mm)	Pesn Ret. (gr)	Ret. Acum (gr)	% Ret	% Que Pasa del Total
75	0,00	0,00	0.00	100,00
401	0.00	0.00	0.00	180,00
37,50	0,00	0,00	0,00	100,00
25,00	0,00	0,00	8,60	100,00
19,00	0,00	0,00	0,00	100,00
12,50	0,00	0,00	0,00	100,00
9,50	0,00	.0,00	0,00	100,00
4,75	0,00	0,00	0,00	100,00
2.00	0.00	0.00	0,00	100,00
0,425	14,92	14,92	1,49	98,51
0,075	62,72	77,64	7,76	92,24
	75 40 37,50 25,65 19,00 12,50 9,50 4,75 2,00 0,425	75 0.00 91 0.00 37,50 0.00 25,00 0.00 19,00 0.00 12,50 0.00 12,50 0.00 9,50 0.00 4,75 0.00 7,00 0.00 0,425 14,92	75 0,00 0,00 40 0,00 0,00 37,50 0,00 0,00 25,00 0,00 0,00 19,00 0,00 0,00 12,50 0,00 0,00 9,50 0,00 0,00 4,75 0,00 0,00 7,00 0,00 0,00 0,425 14,92 14,92	(num) (gr) (gr) 73 0,00 0,00 0,00 0,00 91 0,00 0,00 0,00 0,00 25,50 0,00 0,00 0,00 0,00 19,00 0,00 0,00 0,00 12,50 0,00 0,00 0,00 9,50 0,00 0,00 0,00 4,75 0,00 0,00 0,00 7,00 0,00 0,00 0,425 14,92 14,92 1,99





UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH - Identificación: Poro 2

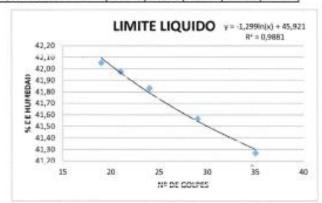
Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

Fecha:11/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forostales

Laboratorista: Ami Tec. Alejandm Flores

Capsula N°		2	3	4	5
№ de gelpes	19	21	24	29	35
Suelo Húmedo + Cápsula	39,91	41,07	42,42	39.12	39,95
Suelo Seco + Căesula	31.68	32.83	33.97	31.43	32.08
Peso del agua	8.23	8,24	8,45	7,69	7,87
Peso de la Capsula	12,11	13,28	13,77	11,93	13,61
Peso Saelo seco	19,57	19,63	20,2	18,5	19,07
Percentaje de Humedad	42,05	41,98	41,83	41,57	41,27



Determinación de Límite Plástico

Cápsula	1	2	3
Peso de suelo húmedo + Cápsolo.	18.00	16.30	14.80
Peso de suelo seco + Cápsula	17,69	16,05	15,53
Peso de capsula	10,21	12,18	14,27
Peso de suelo seco	1,39	0.87	1,26
Peso del agua	0,40	0.25	0,36
Contenido de humarhal	29,78	28,74	29,57

Limite Liquido (E.L): 42 Limite Piastico (LF) 29 Indice de plasticidad (IP) 13 Indice de Grupo (IG)

10



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACIBO" FACULTAB DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LADORATORIO DE SUELOS

HUMEDAD NATURAL Y CLASIFICACIÓN

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Identificación: Pozo 2

Fecha:11/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forest Laboratorista: Aux Tec. Alejandro Flores

HUMEDAD NATURAL				
Capsuia	1	1	3	
Peso de suelo húmedo + Cápsula	60,69	58,08	57,92	
Peso de suelo seco + Cápsula	54,05	51,83	51,51	
Peso de cápsulo	150	1578	13.88	
Peso de suelo seco	38,15	36,15	37,63	
Peso del agua	0,04	6,23	6,41	
Contenido de humedad	17,40	17,29	17,03	
PROMEDIO		17.24		

CLASIFICACIÓN DEL SUELO	SUCS: CL AASHTO: A 7 6 (80)
DESCRIPCIÓN	Arcillas inorganicas de media plasticidad, arcillas limesas

THE THE STATE OF T



UNIVERSEDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

ENSAYO DE CARGA DIRECTA (S.P.T.)

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

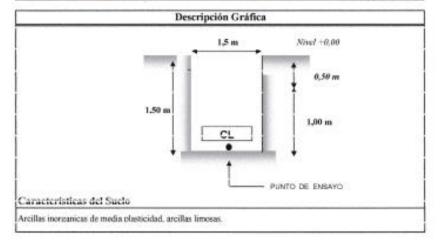
Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Fecha:11/06/2019

Identificación: Pozo 2

Datos Standarizad	os del Equipo	
Altura de penetracion:	30 cm	
Peso del Martillo:	65 kg	
Altura de caida:	75 cm	

	% Homedad:		17,2	
Pozo N°	Profundidad (m)	N° Golpes	Resist, Adm. Nat.(Kg/cm²)	Clasificación del Suolo
2	1,30	41	3,40	SUCS: CL AASHTO: A-7-6 (1





UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA

DPTO. DE TOPOGRAFÍA Y VÍAS DE COMUNICACIÓN

PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL

LABORATORIO DE SUELOS



Estudio Geotécnico (SPT - Capacidad Admisible del Suelo)

Proyecto: Tanque de Agua para la Infraestructura del CECH Identificación: Pozo 1 Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Fecha: 25/09/2019

TARIJA - BOLIVIA



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

GRANULOMETRÍA

Proyecto: Tenque de Agua para la Infraestructura del CEICH

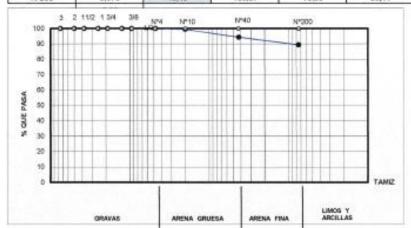
Identificación: Pozo 1

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

Fecha: 25/09/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Laboratorista: Aux.Tec. Alejandro Flores

eso Total (gr.)		and the second	1000	A.S.T.M.	
Tamices	Tamaño (mm)	Peso Ret. (gr)	Ret, Acum (gr)	% Ret	% Que Pasa del Total
3"	75	0.00	0,00	0.00	100,00
2"	50	0.00	0,00	0,00	100,00
11/2"	37,50	0,00	0,00	0,00	100,00
1,	25.00	0.00	0,00	0,00	100,00
3/4"	19,00	0,00	0,00	0,00	100,00
1/2"	12,50	0,00	0,00	0,00	100,00
3/8"	9,50	0.00	0,00	0,00	100,00
Nº4	4,75	0,00	0,00	0,00	100,00
Nº10	2,00	5.86	5,86	0,59	99,41
Nº40	0,425	50,56	56,42	5,64	94,36
N°200	0,075	49.45	106.87	10.59	89,41









UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN WISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto: Tanque de Agua para la Infraestructura del CECH

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

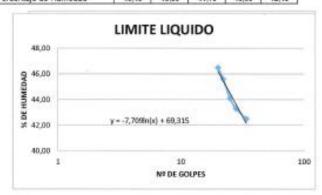
Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Identificación: Pozo 1

Fecha: 25/09/2019

Leboratorista: Aux.Teo. Alejandro Flores

Capsula Nº	1	2	3	4	5
№ de golpes	20	22	25	28	34
Suelo Húmedo + Cápsula	39,98	34,93	41,64	40,44	36,10
Suelo Seco + Cápsula	33,82	29,97	35,81	34,46	31,49
Peso del agua	6,16	4,96	5,83	5.98	4,61
Peso de la Cápsula	20,57	19,09	22,59	20,65	20,64
Peso Suelo seco	13,25	10,88	13,22	13,81	10,85
Porcentale de Humedad	46.49	45.59	44.10	43.30	42.49



Determinación de Limite Plástico

Cápsula	1	2	3
Peso de suelo húmedo + Cáps	22,60	22,16	22,05
Peso de suelo seco + Cápsula	22,19	21,91	21,65
Peso de cápsula	20,93	21,21	20,40
Peso de suelo seco	1,26	0,70	1,25
Peso del agua	0,41	0,23	0,40
Contenido de humedad	32,54	32,86	32,00

Limite Liquido (LL)
45
Limite Plástico (LP
32
Indice de plasticidad
12
Indice de Grupo (IG
10







UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

HUMEDAD NATURAL Y CLASIFICACION

Proyecto: Tanque de Agua para la Infraestructura del CECH

Identificación: Pozo 1

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Fecha: 25/09/2019

Laboratorista: Aux.Tec. Alejandro Flores

HUMEDAD NATURAL					
Cápsula	1	2	3		
Peso de suelo húmedo + Cápsula	91,12	101,32	85,84		
Peso de suelo seco + Cápsula	80,06	88,1	74,49		
Peso de cápsula	16,67	17,88	17,3		
Peso de suelo seco	63,39	70,22	57,19		
Peso del agua	11,06	13,22	11,35		
Contenido de humedad	17,45	18,83	19,85		
PROMEDIO		18,71			

CLASIFICACIÓN DEL SUELO	SUCS: CL AASHTO: A-7-5 (10)
DESCRIPCIÓN	Arcillas inorgánicas de baja o media plasticidad, arcillas con gravas, arcillas arenesas, arcillas limoses, arcillas pobres.







Pozo

UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

ENSAYO DE CARGA DIRECTA (S.P.T.)

Proyecto: Tanque de Agua para la Infraestructura del CECH

43

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilez

lez Fecha: 25/09/2019 klas y Forestales Identificación: Pozo 1

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

	Datos	Standarizad	os del	Equipo
	Altura de pener	tracion:	30 cm	- Anna Anna Anna Anna Anna Anna Anna Ann
	Peso del Martillo):	65 kg	
	Altura de caida	i.	75 cm	
	% Humedad		18,71	
Profundidad (m)	N* Golpes	Resist. Ad Nat.(Kp/or		Clasificación del Suelo

SUCS: CL

AASHTO: A-7-5 (10)



3,32

Arcillas inorgánicas de baja o media plasticidad, arcillas con gravas, arcillas arenosas, arcillas limosas, arcillas pob

Total Riser do Arce A.
SUCAROADO DE DASCRATORIO
DE SUELOS
U.A.J.M.S.



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA

DPTO. DE TOPOGRAFÍA Y VÍAS DE COMUNICACIÓN

PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL

LABORATORIO DE SUELOS



Estudio Geotécnico (SPT - Capacidad Admisible del Suelo)

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH Identificación: Pozo 3 Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Fecha: 07/06/2019

TARIJA - BOLIVIA



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

GRANULOMETRÍA

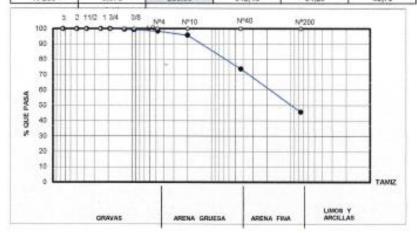
Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructi Identificación: Pozo 3

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilės

Fecha: 07/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales Laboratorista: Aux Tec. Edson F. Echenique F.

eso Total (gr.)		The same of	1000	A.S.T.M.	
Tamices	Tamaño (mm)	Peso Ret. (gr)	Ret. Acum (gr)	% Ret	% Que Pasa del Total
3"	75	0,00	0,00	0,00	100,00
2"	50	0,00	0,00	0,00	100,00
11/2"	37,50	0,00	0,00	0,00	100,00
17	25,00	0,00	0,00	0,00	100,00
3/4"	19,00	0.00	0,00	0,00	100,00
1/2"	12,50	4,83	4.83	0,48	99,52
3/8.	9,50	1,92	6.75	0,68	99,33
Nº4	4.75	8.59	15,34	1,53	98,47
Nº10	2,00	27,13	42,47	4,25	95,75
N°40	0,425	219.06	261,53	26,15	73,85
Nº200	0,075	280.95	542,48	54.25	45,75







UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN WISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilés

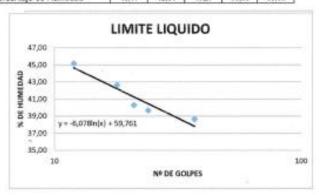
Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Identificación: Pozo 3

Fecha: 07/06/2019

Laboratorists Aux Tec. Edson P. Echenique P.

Capsula N°	1	2	3	4	5
Nº de golpes	12	10	21	24	37
Suelo Húmedo + Capsula	38,76	40,70	42.74	42,89	41,86
Suelo Seco + Cápsula	31,79	33,28	34,75	35,08	34,73
Peso del agua	6,97	7,42	7,99	7,83	7,12
Peso de la Cápsula	16.36	15,88	34,91	15,31	16,3
Peso Suelo seco	15,43	17,4	19,84	19,75	18,43
Porcentaje de Humedad	45.17	42.64	40.27	39.65	38.63



Determinación de Límite Plástico

Cápsula	1	2	3
Peso de suelo húmedo + Cáps	17,51	17,20	17,24
Peso de suelo seco + Cápsula	17,01	16,82	16,91
Peso de cápsula	15,43	15,68	15,89
Peso de suelo seco	1,58	1,14	1,02
Peso del agua	0,50	0,38	0,33
Contenido de humedad	31,65	33.33	32,35

Limite Liquido (LL) 40 Limite Plástico (LP) 32 Indice de plasticidad (IP) 8 Indice de Grupo (IG)

U.A.J.M.S.



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CIENCIAS Y TECNOLOGIA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

HUMEDAD NATURAL Y CLASIFICACION

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Identificación: Pozo 3

Fecha: 07/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Laboratorista: Aux.Tec. Edson F. Echenique F.

HUMEDAD NATURAL					
Cápsula	1	2	3		
Peso de suelo húmedo + Cápsula	170,37	153,56	141,54		
Peso de suelo seco + Cápsula	150,00	135,88	124,83		
Peso de cápsula	18,89	17.74	18,18		
Peso de suelo seco	131,11	118,12	106,65		
Peso del agua	20,37	17.7	16,71		
Contenido de humedad	15,54	14,98	15,67		
PROMEDIO	all, or ex-	15,40			

CLASIFICACIÓN DEL SUELO	SUCS: GC AASHTO: A-4 (8)
DESCRIPCIÓN	Suelos que contienen arcitos que se consideran de media a alta plasticidad



UNIVERSIDAD AUTONOMA "JUAN MISAEL SARACHO" FACULTAD DE CENCIAS Y TECNOLOGÍA PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL LABORATORIO DE SUELOS

ENSAYO DE CARGA DIRECTA (S.P.T.)

Proyecto: Ampliación y Remodelación de la Infraestructura del CECH

Procedencia: Chocloca Tarija - Avilés

Fecha: 07/06/2019

Solicitante: Facultad Ciencia Agricolas y Forestales

Identificación: Pozo 3

Datos Standari	zados del Equipo	
Altura de penetracion:	30 cm	
Peso del Martillo:	65 kg	
Altura de calda:	75 cm	

% Humedad: 15,40						
Pozo Nº	Profundidad (m)	N* Golpes	Resist. Adm. Nat.(Kg/cm²)	Clasificación del Suelo		
1	1,00	65	5,53	SUCS: GC AASHTO: A-4 (8)		







ANEXO 4 ANÁLISIS DE CARGAS

Tabla A.4.1. Cargas para Laboratorio de Fitopatología y Producción in vitro.

Tipos de carga	Ecuación	Valores	Unidad
Tipos de carga	Apicada		(KN/m2)
Cargas Permanentes			
- Piso cerámico + nivelado	(18x0.015)+(21x0.01)		0.48
- Cieloraso con yeso y elem. metálico		0.18	0.18
- Tabiquería solo perimetral (1.00m)	(14x15x1.00)	0.50	0.50
- Carpeta de compresión para pendiente del 2%	(21x(0.02x3))		1.55
Carga permanente para losa			2.70
Sobrecargas de Servicio			
Edificios docentes			
•Azoteas (Cota + 3.60)			
- Accesibles sólo privadamente		1.00	1.00
Cargas Accidentales			
•Carga de lluvia	(10.00x0.05)		0.50
•Carga de nieve y/o granizo		0.70	0.70
Escaleras			
Cargas Permanentes			
- Piso cerámico + nivelado	(18x0.015)+(21x0.01)		0.50
- Pasamanos (KN/m)*		1.00	1.00*
Sobrecargas de Servicio			
Edificios docentes			
•Escaleras y accesos		4.00	4.00

 Tabla A.4.2. Cargas para Laboratorio de Biotecnología Vegetal.

Tipos de carga	Ecuación Apicada	Valores de Tabla	Unidad (KN/m2)
Cargas Permanentes	-		
- Piso cerámico + nivelado	(18x0.015)+(21x0.01)		0.48
- Cieloraso con yeso y elem. metálico		0.18	0.18
- Equipo de laboratorio	(Tabiqueríax25%)		0.68
- Tabiquería (3.30m)	(14x15x3.30)	2.70	2.70
- Tabiquería solo perimetral (0.00-1.00m)	(14x15x1.00)	0.50	0.50
- Carpeta de compresión para pendiente del 2%	(21x0.02x5)		2.10
Carga permanente para todas las plantas			4.00
Carga permanente para azotea			3.30
Sobrecargas de Servicio			
Edificios docentes			
•Azoteas (Cota + 14.40)			
- Accesibles sólo para conservación		1.00	1.00
•Salon eventos (Cota + 10.80)			
- Despachos y comedores		4.00	4.00
•Oficinas y aulas (Cota + 7.20)			
- Bibliotecas y salas de lecturas		2.50	2.50
•Laboratorio producción in vitro (Cota + 3.60)			
- Colegios talleres		2.50	2.50
•Laboratorio de fitopatología (Cota + 0.00)			
- Colegios talleres		2.50	2.50
Tanque de agua (Cota +14.40)		2.00	2.00
Cargas Accidentales			
Carga de lluvia	(10.00x0.05)		0.50
Carga de nieve y/o granizo		0.90	0.90
Escaleras			
Cargas Permanentes			
- Solado			1.00
- Pasamanos (KN/m)*		1.00	1.00*
Sobrecargas de Servicio			
Edificios docentes			
•Escaleras y accesos		4.00	4.00

*Fuente: Elaboración propia.

ANEXO 5 MEMORIA DE CÁLCULOS

MEMORIA DE CALCULOS: COLUMNAS

ÍNDICE

- 1.- MATERIALES
 - 1.1.- Hormigones
 - 1.2.- Aceros por elemento y posición
 - 1.2.1.- Aceros en barras
 - 1.2.2.- Aceros en perfiles
- 2.- ARMADO DE COLUMNAS Y TABIQUES
 - 2.1.- Columnas
- 3.- COMPROBACIÓN DE LA RESISTENCIA A CORTANTE EN COLUMNAS DE HORMIGÓN
- 4.- LISTADO DE MEDICIÓN DE COLUMNAS

1.- MATERIALES

1.1.- Hormigones

Elemento	Hormigón	f _{ck} (MPa)	γс	Tamaño máximo del árido (mm)	E _c (MPa)
Todos	H-21 , Control Normal	21	1.50	20	27500

1.2.- Aceros por elemento y posición

1.2.1.- Aceros en barras

Elemento	Acero	f _{yk} (MPa)	γs
Todos	AH-500 , Control Normal	500	1.15

1.2.2.- Aceros en perfiles

Tipo de acero para perfiles	Acero		Límite elástico (MPa)	Módulo de elasticidad (GPa)
Acero conformado	ASTM A 36	36 ksi	250	203
Acero laminado	ASTM A 36	36 ksi	250	200

2.- ARMADO DE COLUMNAS Y TABIQUES

2.1.- Columnas

Tramo: Nivel inicial / nivel final del tramo entre plantas.

Armado:

Primer sumando: Armado de esquina. Segundo sumando: Armado de cara X. Tercer sumando: Armado de cara Y.

Estribos: Se indica solamente el estribo perimetral dispuesto. Si existen otros estribos y ramas debe consultar el dibujo del cuadro de columnas. Pueden existir distintas separaciones en cabeza, pie y nudo, que puede consultar en opciones y despiece de columnas.

H: Altura libre del tramo de columna sin arriostramiento intermedio.

Hpx: Longitud de pandeo del tramo de columna en dirección 'X'.

Hpy: Longitud de pandeo del tramo de columna en dirección 'Y'.

Pésimos: Esfuerzos pésimos (mayorados), correspondientes a la peor combinación que produce las mayores tensiones y/o deformaciones. Incluye la amplificación de esfuerzos debidos a los efectos de segundo orden y excentricidad adicional por pandeo.

Referencia: Esfuerzos pésimos (mayorados), correspondientes a la peor combinación que produce las mayores tensiones y/o deformaciones. Incluye la amplificación de esfuerzos debidos a los efectos de segundo orden (no incluye pandeo).

Nota: Los esfuerzos están referidos a ejes locales de la columna.

		D:								-	Pésimos	5	R	eferenc	ia
Column a	Planta	Oimensi ón (cm)	Tramo (m)		Armado	Estribos		Hpx (m)	Hpy (m)	N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)	N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)
C1	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	90.0	21.3	22.3	90.0	21.3	22.3
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	211.9	26.3	26.1	211.9	26.3	26.1
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	223.6	23.6	24.2	223.6	23.6	24.2
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	343.6	23.7	21.6	343.6	23.7	21.6
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	463.1	9.3	7.6	463.1	9.0	7.6
C2	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3 1	161.3	8.4	27.7	161.3	8.4	27.7
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	374.6	10.5	36.7	374.6	10.5	36.7
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	585.8	9.4	30.0	585.8	9.4	30.0
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	776.4	6.8	21.2	776.4	6.8	21.2
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	809.6	1.4	16.2	809.6	1.4	2.3
C3	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3 1	2.3 1	116.7	1.0	22.6	116.7	1.0	22.6
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	275.1	1.4	30.3	275.1	1.4	30.3
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	440.5	1.7	24.1	440.5	1.7	24.1
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	577.2	1.3	17.2	577.2	1.3	17.2
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	611.2	0.5	12.2	611.2	0.5	0.7
C4	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3 0	2.3	2.3 1	144.7	1.3	24.0	144.7	1.3	24.0

		Dimensi									I	Pésimos	5	R	eferenc	ia
Column a	Planta	ón (cm)	Tramo (m)		Armad	0	Estribos	H (m)	Hpx (m)		N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)	N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·n)
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	301.0	1.3	31.7	301.0	1.3	31.
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	488.8	1.6	25.5	488.8	1.6	25.
	1ER LABORATORIO	30×30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	642.1	0.9	19.1	642.1	0.9	19
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	682.6	0.9	13.7	682.6	0.9	1.
C5	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	80.1	10.4	18.7	80.1	10.4	18
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3 0	1.6 5	1.6 5	157.2	11.8	22.5	157.2	11.8	22.
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	168.8	10.7	20.8	168.8	10.7	20
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	271.0	10.1	18.3	271.0	10.1	18
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	382.9	0.5	7.7	382.9	0.5	0.
C6	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	141.9	13.0	4.0	141.9	13.0	4.
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	309.2	17.3	2.5	309.2	17.3	2.
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	480.4	15.1	4.7	480.4	15.1	4
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	648.6	13.0	3.0	648.6	5.6	3
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	675.2	13.5	0.0	675.2	1.0	0
C7	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	347.2	4.2	6.9	347.2	4.2	6
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	764.0	15.3	2.6	764.0	3.5	2
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3 0	1.6 5	1.6 5	1131. 0	3.8	22.6	1131. 0	3.8	10
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1509. 2	1.4	30.2	1509. 2	1.4	7
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	1548. 7	0.0	31.0	1548. 7	0.0	0
C8	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	297.8	6.0	1.2	297.8	3.3	1
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3 0	1.6 5	1.6 5	715.2	14.3	2.0	715.2	2.7	2
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1081. 4	3.1	21.6	1081. 4	3.1	6
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1445. 6	1.0	28.9	1445. 6	1.0	5
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	1473. 1	0.0	29.5	1473. 1	0.0	0
C9	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	398.5	22.0	6.1	398.5	22.0	6
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	902.7	24.8	6.3	902.7	24.8	6
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1344. 3	26.9	15.3	1344. 3	25.0	15
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1799. 9	36.0	6.6	1799. 9	8.3	6
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7	1.1	1.1	1830. 8	36.6	1.8	1830. 8	4.0	1
C10	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	173.1	28.9	2.8	173.1	28.9	2

		Dimensi										Pésimos	5	R	eferenc	ia
Column a	Planta	ón (cm)	Tramo (m)		Armad	lo	Estribos	H (m)	Hpx (m)		N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)	N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	403.8	37.8	4.5	403.8	37.8	4.
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	631.0	34.0	6.9	631.0	34.0	6.9
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	845.0	24.2	5.1	845.0	24.2	5.
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	879.6	17.6	0.0	879.6	2.3	0.0
C11	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	169.6	26.2	3.6	169.6	26.2	3.6
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3 0	1.6 5	1.6 5	373.5	32.2	3.1	373.5	32.2	3.:
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	581.5	27.6	2.2	581.5	27.6	2.2
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	746.1	18.7	3.0	746.1	18.7	3.0
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	780.7	15.6	0.0	780.7	1.3	0.0
C12	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	312.0	9.4	8.1	312.0	9.4	8.1
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	914.9	21.2	17.1	914.9	21.2	17.1
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1444. 7	28.9	0.0	1444. 7	19.3	0.0
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 6	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1933. 7	38.7	2.8	1933. 7	5.1	2.8
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 6	+2Ø1 6	Ø6c/20 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	1960. 5	39.2	0.0	1960. 5	3.0	0.0
C13	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	254.1	33.2	3.9	254.1	33.2	3.9
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	717.8	55.7	12.4	717.8	55.7	12.4
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1226. 2	35.4	1.7	1226. 2	35.4	1.7
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1676. 1	2.0	33.5	1676. 1	2.0	3.0
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	1742. 0	34.8	2.1	1742. 0	17.9	2.1
C14	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	128.4	5.0	1.2	128.4	5.0	1.2
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3 0	1.6 5	1.6 5	222.1	13.8	2.1	222.1	13.8	2.1
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	382.6	17.1	6.8	382.6	17.1	6.8
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	532.3	16.2	3.0	532.3	16.2	3.0
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	626.6	24.1	2.2	626.6	24.1	2.2
C15	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3 0	2.3	2.3	68.9	4.3	12.3	68.9	4.3	12.3
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	146.5	7.0	19.9	146.5	7.0	19.9
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	146.5	7.0	19.9	146.5	7.0	19.9
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	394.2	10.0	4.9	394.2	10.0	4.9
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7	1.1	1.1 9	449.6	1.0	9.0	449.6	1.0	4.
C16	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	82.0	17.1	37.0	82.0	17.1	37.0

		Dimensi										Pésimos	S	R	eferenc	ia
Column a	Planta	ón (cm)	Tramo (m)		Armad	0	Estribos	H (m)	(m)	Hpy (m)	N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)	N (kN)	Mx (kN·m)	My (kN·m)
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	334.7	44.2	55.6	334.7	44.2	55.6
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	355.4	31.2	55.7	355.4	31.2	55.7
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1175. 1	34.4	16.6	1175. 1	34.4	16.6
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7	1.1 9	1.1	1251. 5	25.0	5.1	1251. 5	6.1	5.1
C17	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	102.9	4.9	43.9	102.9	4.9	43.9
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	398.3	31.1	65.9	398.3	31.1	65.9
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	419.0	23.7	61.5	419.0	23.7	61.5
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	1316. 7	26.3	18.2	1316. 7	18.7	18.2
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	1379. 2	27.6	1.1	1379. 2	4.2	1.1
C18	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	2.3	2.3	87.5	18.2	13.6	87.5	18.2	13.6
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	181.1	16.9	17.9	181.1	16.9	17.9
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	192.7	15.6	17.3	192.7	15.6	17.3
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	3.3	1.6 5	1.6 5	498.7	22.6	6.2	498.7	22.6	6.2
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1.7 0	1.1 9	1.1 9	538.1	10.8	0.0	538.1	2.3	0.0
C19	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3 0	3.3 0	3.3	90.2	12.7	13.4	90.2	10.4	11.1
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.7 0	1.7 0	101.8	9.2	10.9	101.8	6.8	8.3
C20	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	3.3 0	3.3	191.0	7.3	19.1	191.0	3.5	14.3
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.7 0	1.7 0	202.7	5.8	15.3	202.7	2.1	10.6
C21	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	3.3 0	3.3	140.8	2.8	19.3	140.8	0.5	15.7
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.7 0	1.7 0	152.5	2.2	12.8	152.5	0.0	9.1
C22	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	3.3	3.3	155.7	2.5	16.8	155.7	0.2	12.9
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.7 0	1.7 0	167.3	2.4	13.0	167.3	0.0	9.1
C23	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	3.3	3.3	3.3	62.0	5.6	10.9	62.0	4.1	9.2
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	1.7 0	1.7 0	1.7 0	73.6	4.5	8.4	73.6	2.8	6.5

3.- COMPROBACIÓN DE LA RESISTENCIA A CORTANTE EN COLUMNAS DE HORMIGÓN

Tramo: Nivel inicial / nivel final del tramo entre plantas.

Armado:

Primer sumando: Armado de esquina.

Segundo sumando: Armado de cara X.

Tercer sumando: Armado de cara Y.

Estribos: Se indica solamente el estribo perimetral dispuesto. Si existen otros estribos y ramas debe consultar el dibujo del cuadro de columnas. Pueden existir distintas separaciones en cabeza, pie y nudo, que puede consultar en opciones y despiece de columnas.

Pésimos: Esfuerzos cortantes (mayorados) correspondientes a la combinación que produce el estado de tensiones tangenciales más desfavorable.

Nsd: Axil de cálculo [(+) compresión, (-) tracción]

Vsdx, Vsdy: Cortante de cálculo en cada dirección

Vrd1x, Vrd1y: Esfuerzo cortante de agotamiento por compresión oblicua en el alma (en cada dirección)

Vrd2x, Vrd2y: Esfuerzo cortante de agotamiento por tracción en el alma (en cada dirección)

Comprobación de la interacción en las dos direcciones (CCi):

Origen de los esfuerzos pésimos:

G: Sólo gravitatorias

GV: Gravitatorias + viento

GS: Gravitatorias + sismo

GVS: Gravitatorias + viento + sismo

Cumple:

Sí: Indica que el valor de CCi es □ 1 para las dos comprobaciones

No: Indica que el valor de CCi es □ 1 para alguna de las dos comprobaciones o que la separación de estribos es mayor que la exigida por la norma

Nota:

Los esfuerzos están referidos a ejes locales de la columna.

Calum		Dimensi	T									Pésimo	os					C
Colum na	Planta	ón (cm)	Tramo (m)	А	rmadur	as	Estribos	Nsd (kN)	Vsdx (kN)	Vrd1x (kN)	Vrd2x (kN)	Vsdy (kN)	Vrd1y (kN)	Vrd2y (kN)	CC 1	CC 2	Orige n	Cump le
C1	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	90.01	10.2 2	337.6 8	88.68	10.7 0	337.6 8	88.23	0.0 4	0.1 7	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	211.9 3	15.1 2	337.6 8	97.75	15.2 5	337.6 8	97.86	0.0	0.2	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	343.6 4	13.8	337.6 8	112.8 7	12.5 2	337.6 8	116.1 6	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	451.4 7	-8.00	337.6 8	125.8 5	7.13	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	475.7 7	1.75	337.6 8	125.8 5	-1.90	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C2	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	161.1 7	3.89	337.6 8	123.8 0	12.6 0	337.6 8	92.45	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	374.3 4	6.11	337.6 8	125.8 5	21.4 4	337.6 8	102.7 6	0.0	0.2	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	585.4 7	5.55	337.6 8	125.8 5	17.7 0	337.6 8	124.6 4	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	787.7 0	3.08	337.6 8	125.8 5	9.45	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	803.6 0	-1 56	337.6 8	125.8 5	-3.46	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C3	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	115.4 3	-0.48	337.6 8	125.8 5	10.3	337.6 8	90.72	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	274.5 1	-1.00	337.6 8	125.8 5	17.7 4	337.6 8	100.0	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	440.2 9	-0.97	337.6 8	125.8 5	14.2 8	337.6 8	121.6 9	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	577.2 4	-0.59	337.6 8	125.8 5	7.80	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	611.1 9	-0.22	337.6 8	125.8 5	-1.05	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C4	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	144.6 7	-0.73	337.6 8	125.8 5	11.2 2	337.6 8	92.93	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	300.8 9	-0.86	337.6 8	125.8 5	18.5 6	337.6 8	101.0 6	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	475.4 2	-0.87	337.6 8	125.8 5	15.0 8	337.6 8	122.6 0	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	628.9 0		337.6 8	125.8 5	9.08	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	546.2 8	-0.79	337.6 8	125.8 5	3.66	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C5	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	80.10	5.16	337.6 8	96.79	9.40	337.6 8	88.80	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	157.1 8	6.85	337.6 8	109.9 8	13.1	337.6 8	95.21	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	259.2 5		337.6 8	125.8 5	10.5 6		112.2 1	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	349.2 6		337.6 8	125.8 5	6.53	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	311.7 4	0.33	337.6 8	125.8 5	1.98	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C6	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2		+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	141.8 9		337.6 8	104.3 8	-2.21	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5	4Ø1 2		+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	294.6 6			118.5 8	-1.39	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2		+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	480.4 1		337.6 8	125.8 5	-2.88	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2		+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	636.9 9		337.6 8	125.8 5	-2.05	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30				+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	669.1 5		337.6 8	125.8 5	-0.70	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C7	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10			+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	326.4 9		616.0 0	236.7 8	-3.57	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	722.9 8		616.0 0	236.7 8	-2.27	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí

Colum	Planta	Dimensi ón	Tramo	,	\ rm a du		Estribos					Pésimo						Cump
na		(cm)	(m)		Armadu		Estribos	Nsd (kN)	Vsdx (kN)	(kN)	Vrd2x (kN)	Vsdy (kN)	(kN)	Vrd2y (kN)	1	CC 2	Orige n	le
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1130. 99	-2.18	616.0 0	236.7 8	-6.64	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1488. 50	-1.22	616.0 0	236.7 8	-4.97	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1214. 01	-0.64	616.0 0	236.7 8	-3.22	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
C8	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	275.9 9	-1.64	616.0 0	236.7 8	-1.09	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	694.1 8	-1.78	616.0 0	236.7 8	0.77	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1081. 42	-1.67	616.0 0	236.7 8	-4.39	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1424. 93	-0.99	616.0 0	236.7 8	-3.40	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1151. 80	-0.06	616.0 0	236.7 8	-1.72	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
C9	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	398.1	10.5	616.0	236.7	-2.71	616.0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5	4Ø1 6	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	881.6 6	15.9 8	616.0		-4.73	616.0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90	4Ø1 6	+2Ø1	+2Ø1 2	Ø6c/15	1343. 88	14.7	616.0	236.7	-9.19	616.0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30		+2Ø1		Ø6c/15 cm	1778. 69	8.07	616.0	236.7	-5.40		236.7	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1	+2Ø1	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1819. 64	-5.13	616.0	236.7	3.70	616.0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
C10	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	173.1	13.2	337.6	92.84	-1.38	337.6 8	125.8	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	403.7 7	21.9	337.6 8	103.9	-2.45	337.6 8	125.8	0.0	0.2	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	631.0 4	20.0	337.6 8	122.4	-4.11	337.6 8	125.8 5	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	845.0 0	10.9	337.6 8	125.8 5	-2.48	337.6 8	125.8	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	873.5 8	4.13	337.6	125.8	0.93	337.6	125.8	0.0	0.0	G	Sí
C11	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10		+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	169.5 7	-	337.6		1.82		125.8		0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	373.5 5	18.9 2	337.6 8	106.0	1.93	337.6 8	125.8 5	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	581.5 0	16.7 0	337.6 8	125.8 5	-0.99	8	125.8 5	5	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	746.0 7	-8.52	337.6 8	125.8 5	-1.56	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	774.6 9	2.37	337.6 8	125.8 5	0.10	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C12	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	311.8 5	-0.49	616.0 0	236.7 8	2.04	616.0 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6		+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	894.2 0	14.0 4	616.0 0	236.7	10.3	616.0 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1424. 00	11.0 6	616.0 0	236.7	1.14	616.0 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30		+2Ø1 2	+2Ø1 6	Ø6c/15 cm	1912. 98	-5 50	614.8	236.3 5	-1.59	616.0 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30			+2Ø1 6	Ø6c/20 cm	1949. 88	5 77	614.8	220.1	0.69		220.1	0.0	0.0	G	Sí
C13	TERRAZA	40x40	10.80/14.				Ø6c/15 cm	251.5 4	11.7		194.1 7	0.90	C1C 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5			+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	715.8	29.6	616.0		7.78		236.7	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1224. 42	20.2	616.0	236.7	-0.21	616.0 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí

Colum		Dimensi	Tramo									Pésimo	s					Cump
na	Planta	ón (cm)	(m)	Α	Armadu	ras	Estribos	Nsd (kN)	Vsdx (kN)	Vrd1x (kN)	Vrd2x (kN)	Vsdy (kN)	Vrd1y (kN)	Vrd2y (kN)	CC 1	CC 2	Orige n	le
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1653. 82	7.37	616.0 0	236.7 8	-2.16	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1729. 71	28.6 8	616.0 0	236.7 8	3.20	616.0 0	236.7 8	0.0	0.1	G	Sí
C14	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	128.4 4	3.18	337.6 8	125.8 5	0.08	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	220.4 2	6.83	337.6 8	116.3 4	-1.65	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	369.4 6	10.9 1	337.6 8	124.9 0	-3.75	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	519.3 2	9.69	337.6 8	125.8 5	-2.67	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	625.2 4	22.2 3	337.6 8	125.8 5	2.16	337.6 8	125.8 5	0.0	0.1	G	Sí
C15	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	68.88	2.75	337.6 8	116.7 9	-5.94	337.6 8	91.89	0.0	0.0 7	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5 0	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	146.2 2	3.75	337.6 8	125.8 5	- 11.4 4	337.6 8	95.97	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	226.5 9	7.14	337.6 8	125.8 5	-5.84	337.6 8	113.5 5	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	405.8 2	4.57	337.6 8	125.8 5	1.32	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0 4	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	443.5 5	-1.50	337.6 8	125.8 5	-7.78	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0 6	G	Sí
C16	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	81.98	2.65	616.0 0	178.2 4	16.3 3	616.0 0	163.5 2	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	334.3 5	22.8	616.0 0	194.2 5	33.7 9	616.0 0	185.2 2	0.0	0.2	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	595.4 0	19.9 9	616.0 0	236.7	14.2 4	616.0 0	236.7 8	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1175. 05	15.0 4	616.0 0	236.7 8	6.29	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40	-2.00/- 0.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1240. 79	-9.88	616.0 0	236.7 8	-8.65	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
C17	TERRAZA	40x40	10.80/14. 10	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	102.8 9	5.12	616.0 0	236.7	19.2 1	616.0 0	164.2 8	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	40x40	7.20/10.5 0	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	398.3 3	16.6 3	616.0 0	224.1 5	38.6 0	616.0 0	185.4 7	0.0	0.2	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	40x40	3.60/6.90		+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	674.3 7	12.6 3	616.0 0	236.7	15.0 2	616.0 0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	1ER LABORATORIO	40x40	0.00/3.30	4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1316. 63	-7.98	616.0 0	236.7 8	8.25	0	236.7	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	40x40		4Ø1 6	+2Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	1368. 49	7.18	616.0 0	236.7 8	2.52	616.0 0	236.7 8	0.0	0.0	G	Sí
C18	TERRAZA	30x30	10.80/14. 10	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	87.49	-9.52	337.6 8	90.06	-6.80	337.6 8	93.86	0.0	0.1	G	Sí
	3ER SALA DE REUNIONES	30x30	7.20/10.5	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	181.0 9	-9.85	337.6 8	103.9 2	- 10.6 8	337.6 8	102.5 0	0.0	0.1	G	Sí
	2DO OFICINAS AULAS	30x30	3.60/6.90	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	290.5 7	13.7 8	337.6 8	105.1	-4.16	337.6 8	125.8 5	0.0	0.1	G	Sí
	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	510.3 4	10.2 5	337.6 8	125.8 5	2.79	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	532.0 9	3.77	337.6 8	125.8 5	0.33	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C19	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	90.19	-5.18	337.6 8	99.26	-5.88	337.6 8	97.90	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	116.2 2	1.35	337.6 8	125.8 5	-0.32	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C20	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30		+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	191.0 1	1.71	337.6 8	125.8 5	-7.55	337.6 8	110.1	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2		Ø6c/15 cm	181.5 3	-0.58	337.6 8	125.8 5	-1.33	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí

Caluma		Dimensi	T								Pésimo	S					C
Colum	Planta	ón (cm)	Tramo (m)	A	Armaduras	Estribos	Nsd (kN)	Vsdx (kN)	Vrd1x (kN)	Vrd2x (kN)	Vsdy (kN)	Vrd1y (kN)	Vrd2y (kN)	CC 1	CC 2	Orige n	Cump le
C21	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	140.8 2	-0.12	337.6 8	5		337.6 8	99.89	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	164.1 6	1.47	337.6 8	125.8 5	6.91	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C22	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	155.6 5	-0.06	337.6 8	125.8 5	-6.65	337.6 8	107.2 2	0.0	0.0	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	188.3 8	0.44	337.6 8	125.8 5	1.38	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí
C23	1ER LABORATORIO	30x30	0.00/3.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	61.97	2.09	337.6 8	114.4 3	-4.78	337.6 8	94.52	0.0	0.0 5	G	Sí
	PLANTA BAJA	30x30	-2.00/- 0.30	4Ø1 2	+2Ø1 2	Ø6c/15 cm	83.82	0.00	337.6 8	125.8 5	1.53	337.6 8	125.8 5	0.0	0.0	G	Sí

4.- LISTADO DE MEDICIÓN DE COLUMNAS

Acero en barras y estribos: AH-500, Control Normal

Planta 1: PLANTA BAJA Hormigón: H-21, Control Normal

			Dimensione	Encofrad	Hormigó	Diam	N	Longitu	Tota	A.barra	A.estribo
Refere	encia		S	0	n		0	ď	1	S	s
			m	m2	m3			cm.	cm.	Kg.	Kg.
C1	C5	C15	0.30x0.30	2.0	0.15	Ø12	6	225	135	11.99	
C19	C20					Ø12	6	77	0	4.10	
C21						Ø6	1	116			3.86
C22	C23			16.0	1.20		5		174		30.88
(x8)									0	128.72	
C2			0.30x0.30	2.0	0.15		6	225	135	11.99	
						Ø12	6	86	0	4.58	
						Ø6	1	116	516		3.86
							5		174		
							_		0		
C3	C4		0.30x0.30	2.0	0.15		6	225	135	11.99	
						Ø12	6	82	0	4.37	2.06
(x2)				4.0	0.30	Ø6	1 5	116	492 174	32.72	3.86 7.72
(XZ)				4.0	0.50		ر		1/4	32.72	7.72
C6	C14		0.30x0.30	2.0	0.15	Ø12	6	225	135	11.99	
Co	C14		0.30X0.30	2.0	0.15	Ø12	6	81	133	4.31	
						Ø6	1	116	486	7.51	3.86
(x2)				4.0	0.30		5	110	174	32.60	7.72
(/-/					0.00				0	02.00	, , , _
C7	C8	C17	0.40×0.40	2.7	0.27	Ø16	4	235	940	14.84	
		0	011000110	,	0.27	Ø12	4	225	900	7.99	
						Ø16	4	106	424	6.69	
						Ø12	4	96	384	3.41	
						Ø6	1	157	235		5.23
						Ø6	5	51	5		3.40
(x3)				8.1	0.81		3		153	98.79	25.89
							0		0		

Referencia	Dimensione s m	Encofrad o m2	Hormigó n m3	Diam	N o	Longitu d cm.	Tota I cm.	A.barra s Kg.	A.estribo s Kg.
C9 C13	0.40x0.40	2.7	0.27	Ø16 Ø12 Ø16 Ø12 Ø6 Ø6	4 4 4 4 1 5	235 225 110 100 157 51	940 900 440 400 235 5	14.84 7.99	5.23 3.40
(x2)		5.4	0.54	00	3	31	153 0	66.64	17.26
C10 C11 (x2)	0.30×0.30	2.0	0.15 0.30	Ø12 Ø6	6 6 1 5	225 87 116	135 0 522 174 0	4.63 33.24	3.86 7.72
C12	0.40x0.40	2.7	0.27	Ø16 Ø16 Ø6 Ø6	8 8 1 1 2 2	235 110 157 52	188 0 880 172 7 114 4	13.89	3.83 2.54
C16	0.40×0.40	2.7	0.27	Ø16 Ø12 Ø16 Ø12 Ø6 Ø6	4 4 4 1 5 3 0	235 225 101 91 157 51	940 900 404 364 235 5 153	6.38 3.23	5.23 3.40
C18	0.30x0.30	2.0	0.15	Ø12 Ø12 Ø6	6 6 1 5	225 76 116	135 0 456 174 0	11.99 4.05	3.86
Total planta 1		50.9	4.29					501.30	119.90

Planta 2:1ER LABORATORIO Hormigón: H-21, Control Normal

	Dimensione	Encofrad	Hormigó	Diam	N	Longitu	Tota	A.barra	A.estribo
Referencia	S	0	n		0	d	- 1	S	s
	m	m2	m3			cm.	cm.	Kg.	Kg.
C1 C2 C3	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	385	231	20.51	
C4 C5 C15				Ø6	2	116	0		6.44
(x6)		24.0	1.80		5		290		38.64
							0	123.06	
C6 C10 C11	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	385	231	20.51	
C14 C18				Ø6	2	116	0		6.44
(x5)		20.0	1.50		5		290		32.20
							0	102.55	

	Dimensione	Encofrad	Hormigó	Diam	N	Longitu	Tota	A barra	A.estribo
Deferencia			_	Diaiii	0	Longitu	ıota		
Referencia	S	0	n	•	U	d	1	S	S
	m	m2	m3			cm.	cm.	Kg.	Kg.
C7 C8 C9	0.40x0.40	5.3	0.53	Ø16	4	395	158	24.94	
C13 C16				Ø12	4	385	0	13.67	
C17				Ø6	2	157	154		8.71
				Ø6	5	51	0		5.66
		31.8	3.18		5		392		86.22
(x6)					0		5	231.66	
(***)							255		
							0		
C12	0.4000.40	F 2	0.53	Ø16	-	205	227	27 /1	
C12	0.40x0.40	5.3	0.53		6	395	237	37.41	
				Ø12	2	385	770	6.84	0.71
				Ø6	2	157	770		8.71
				Ø6	5	51	392		5.66
					5		5		
					0		255		
							0		
C19 C20	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	358	214	19.07	
C21				Ø6	2	116	8		6.44
C22 C23		20.0	1.50	,	5		290	95.35	32.20
(x5)		_5.0	50		,		0	22.33	52.20
		101.1	0 51				-		203.60
Total planta 2		101.1	8.51					F0C 00	
								596.90	

Planta 3:2DO OFICINAS AULAS Hormigón: H-21, Control Normal

	Dimensione	Encofrad	Hormigó	Diam	Ν	Longitu	Tota	A.barra	A.estribo
Referencia	S	0	n		0	d	- 1	S	S
	m	m2	m3			cm.	cm.	Kg.	Kg.
C1 C2 C3	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	385	231	20.51	
C4 C5 C15				Ø6	2	116	0		6.44
(x6)		24.0	1.80		5		290		38.64
							0	123.06	
C6 C10 C11	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	385	231	20.51	
C14 C18				Ø6	2	116	0		6.44
(x5)		20.0	1.50		5		290		32.20
							0	102.55	
C7 C8 C9	0.40x0.40	5.3	0.53	Ø16	4	395	158	24.94	
C12 C13				Ø12	4	385	0	13.67	
C16				Ø6	2	157	154		8.71
C17				Ø6	5	51	0		5.66
		37.1	3.71		5		392		100.59
(x7)					0		5	270.27	
							255		
							0		
Total planta 3		81.1	7.01						171.40
								495.90	

Acero en barras y estribos: AH-500, Control Normal

Planta 4:3ER SALA DE REUNIONES Hormigón: H-21, Control Normal

	1								
	Dimensione	Encofrad	Hormigó	Diam		Longitu	Tota	A.barra	A.estribo
Referencia	S	0	n		0	d	ı	S	S
	m	m2	m3			cm.	cm.	Kg.	Kg.
C1 C2 C3	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	385	231	20.51	
C4 C5 C15				Ø6	2	116	0		6.69
(x6)		24.0	1.80		6		301		40.14
							6	123.06	
C6 C10 C11	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	385	231	20.51	
C14 C18				Ø6	2	116	0		6.69
(x5)		20.0	1.50		6		301		33.45
							6	102.55	
C7 C8 C9	0.40x0.40	5.3	0.53	Ø16	4	400	160	25.25	
C12 C13				Ø12	4	385	0	13.67	
C16				Ø6	2	157	154		9.06
C17				Ø6	6	51	0		5.89
		37.1	3.71		5		408		104.65
(x7)					2		2	272.44	
							265		
							2		
Total planta 4		81.1	7.01						178.20
								498.10	

Planta 5: TERRAZA Hormigón: H-21, Control Normal

			Dimensione	Encofrad	Hormigó	Diam	N	Longitu	Tota	A.barra	A.estribo
Referen	ncia		S	0	n		0	ď	- 1	S	s
			m	m2	m3			cm.	cm.	Kg.	Kg.
C1	C2	C3	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	358	214	19.07	
C4	C5	C15				Ø6	2	116	8		6.44
(x6)				24.0	1.80		5		290		38.64
									0	114.42	
C6 (C10	C11	0.30x0.30	4.0	0.30	Ø12	6	358	214	19.07	
C14	C18					Ø6	2	116	8		6.44
(x5)				20.0	1.50		5		290	95.35	32.20
									0		
C7	C8	C9	0.40x0.40	5.3	0.53	Ø16	4	358	143	22.60	
C12	C13					Ø12	4	358	2	12.71	
C16						Ø6	2	157	143		8.71
C17						Ø6	5	51	2		5.66
(->				37.1	3.71		5		392	0.47.47	100.59
(x7)							0		5	247.17	
									255		
									0		
Total pl	lanta	5		81.1	7.01					456.00	171.40
										456.90	

Resumen de cómputo (+10%)

Planta		Tipo acero	Diam.	Longitud	Peso	Encofrado	Hormigón
		•		(m)	(Kg)	m2	m3
Planta 1	1	Acero en barras	Ø12	270.00	264		
			Ø16	75.20	131		
		Acero en estribos	Ø6	540.21	132		
		Acero en arranque	s Ø12	99.84	97		
			Ø16	34.36	60		
		Total			684	50.90	4.29
Planta 2	2	Acero en barras	Ø12	461.60	451		
			Ø16		206		
		Acero en estribos	Ø6	917.25	224		
		Total			881	101.10	8.51
Planta 3	3	Acero en barras	Ø12	361.90	353		
			Ø16	110.60	192		
		Acero en estribos	Ø6	772.25	189		
		Total			734	81.10	7.01
Planta 4	4	Acero en barras	Ø12	361.90	353		
			Ø16		194		
		Acero en estribos	Ø6	803.14	196		
		Total			743	81.10	7.01
Planta 5	5	Acero en barras	Ø12	336.52	329		
			Ø16	100.24	174		
		Acero en estribos	Ø6	772.25	189		
		Total			692	81.10	7.01
Totales		Acero en barras	Ø12	1791.92	1750		
			Ø16	516.54	897		
		Acero en estribos	Ø6	3805.10	930		
		Acero en arranque	s Ø12	99.84	97		
		•	Ø16	34.36	60		
Total obr	a				3734	395.30	33.83

MEMORIA DE CALCULOS: ZAPATAS ÍNDICE

- 1.- DESCRIPCIÓN
- 2.- CÓMPUTO

1.- DESCRIPCIÓN

Referencias	Geometría	Armado
C1	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 50.0 cm Ancho inicial Y: 50.0 cm Ancho final X: 50.0 cm Ancho final Y: 50.0 cm Ancho zapata X: 100.0 cm Ancho zapata Y: 100.0 cm Altura: 30.0 cm	5Ø12c/19 5Ø12c/19
C2	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 65.0 cm Ancho inicial Y: 65.0 cm Ancho final X: 65.0 cm Ancho final Y: 65.0 cm Ancho zapata X: 130.0 cm Ancho zapata Y: 130.0 cm Altura: 40.0 cm	5Ø16c/26 5Ø16c/26
С3	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 55.0 cm Ancho inicial Y: 55.0 cm Ancho final X: 55.0 cm Ancho final Y: 55.0 cm Ancho zapata X: 110.0 cm Ancho zapata Y: 110.0 cm Altura: 35.0 cm	6Ø12c/17 6Ø12c/17
C4	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 60.0 cm Ancho inicial Y: 60.0 cm Ancho final X: 60.0 cm Ancho final Y: 60.0 cm Ancho zapata X: 120.0 cm Ancho zapata Y: 120.0 cm Altura: 35.0 cm	4Ø16c/27 4Ø16c/27
C5	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 45.0 cm Ancho inicial Y: 45.0 cm Ancho final X: 45.0 cm Ancho final Y: 45.0 cm Ancho zapata X: 90.0 cm Ancho zapata Y: 90.0 cm Altura: 30.0 cm	4Ø12c/24 4Ø12c/24
C6	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 60.0 cm Ancho inicial Y: 60.0 cm Ancho final X: 60.0 cm Ancho final Y: 60.0 cm Ancho zapata X: 120.0 cm Ancho zapata Y: 120.0 cm Altura: 35.0 cm	4Ø16c/27 4Ø16c/27

Referencias	Geometría	Armado
C7	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 90.0 cm Ancho inicial Y: 90.0 cm Ancho final X: 90.0 cm Ancho final Y: 90.0 cm Ancho zapata X: 180.0 cm Ancho zapata Y: 180.0 cm Altura: 50.0 cm	X: 10Ø16c/18 Y: 10Ø16c/18
C8	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 90.0 cm Ancho inicial Y: 90.0 cm Ancho final X: 90.0 cm Ancho final Y: 90.0 cm Ancho zapata X: 180.0 cm Ancho zapata Y: 180.0 cm Altura: 50.0 cm	X: 6Ø20c/30 Y: 6Ø20c/30
C9	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 100.0 cm Ancho inicial Y: 100.0 cm Ancho final X: 100.0 cm Ancho final Y: 100.0 cm Ancho zapata X: 200.0 cm Ancho zapata Y: 200.0 cm Altura: 55.0 cm	X: 8Ø20c/26 Y: 8Ø20c/26
C10	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 70.0 cm Ancho inicial Y: 70.0 cm Ancho final X: 70.0 cm Ancho final Y: 70.0 cm Ancho zapata X: 140.0 cm Ancho zapata Y: 140.0 cm Altura: 40.0 cm	X: 10Ø12c/13 Y: 6Ø16c/24
C11	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 65.0 cm Ancho inicial Y: 65.0 cm Ancho final X: 65.0 cm Ancho final Y: 65.0 cm Ancho zapata X: 130.0 cm Ancho zapata Y: 130.0 cm Altura: 40.0 cm	X: 5Ø16c/27 Y: 5Ø16c/27
C12	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 100.0 cm Ancho inicial Y: 100.0 cm Ancho final X: 100.0 cm Ancho final Y: 100.0 cm Ancho zapata X: 200.0 cm Ancho zapata Y: 200.0 cm Altura: 55.0 cm	X: 8Ø20c/24 Y: 8Ø20c/24

Referencias	Geometría	Armado
C13	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 95.0 cm Ancho inicial Y: 95.0 cm Ancho final X: 95.0 cm Ancho final Y: 95.0 cm Ancho zapata X: 190.0 cm Ancho zapata Y: 190.0 cm Altura: 55.0 cm	X: 11Ø16c/17 Y: 18Ø12c/10
C14	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 60.0 cm Ancho inicial Y: 60.0 cm Ancho final X: 60.0 cm Ancho final Y: 60.0 cm Ancho zapata X: 120.0 cm Ancho zapata Y: 120.0 cm Altura: 35.0 cm	X: 8Ø12c/15 Y: 4Ø16c/29
C15	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 50.0 cm Ancho inicial Y: 50.0 cm Ancho final X: 50.0 cm Ancho final Y: 50.0 cm Ancho zapata X: 100.0 cm Ancho zapata Y: 100.0 cm Altura: 30.0 cm	X: 5Ø12c/20 Y: 5Ø12c/19
C16	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 80.0 cm Ancho inicial Y: 80.0 cm Ancho final X: 80.0 cm Ancho final Y: 80.0 cm Ancho zapata X: 160.0 cm Ancho zapata Y: 160.0 cm Altura: 45.0 cm	X: 8Ø16c/20 Y: 8Ø16c/20
C17	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 85.0 cm Ancho inicial Y: 85.0 cm Ancho final X: 85.0 cm Ancho final Y: 85.0 cm Ancho zapata X: 170.0 cm Ancho zapata Y: 170.0 cm Altura: 50.0 cm	X: 8Ø16c/20 Y: 8Ø16c/20
C18	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 55.0 cm Ancho inicial Y: 55.0 cm Ancho final X: 55.0 cm Ancho final Y: 55.0 cm Ancho zapata X: 110.0 cm Ancho zapata Y: 110.0 cm Altura: 30.0 cm	X: 4Ø16c/29 Y: 4Ø16c/29

Referencias	Geometría	Armado
C19, C20, C21, C22, C23	Zapata rectangular excéntrica Ancho inicial X: 40.0 cm Ancho inicial Y: 40.0 cm Ancho final X: 40.0 cm Ancho final Y: 40.0 cm Ancho zapata X: 80.0 cm Ancho zapata Y: 80.0 cm Altura: 30.0 cm	X: 3Ø12c/30 Y: 3Ø12c/30

2.- CÓMPUTO

Referencia: C1		AH-500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø12	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m) Peso (kg)		5x1.05 5x0.93	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)		5x1.05 5x0.93	
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		6x0.77 6x0.68	_
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.14 3x0.25		3.42 0.76
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	3.42 0.76		
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	3.76 0.84	16.63 14.76	

Referencia: C2		Total			
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m) Peso (kg)			5x1.38 5x2.18	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)			5x1.38 5x2.18	
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		6x0.86 6x0.76		5.16 4.58
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.14 3x0.25			3.42 0.76
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	3.42 0.76			27.12
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	3.76 0.84			29.83

Referencia: C3	AH-	Total				
Nombre de armado	Nombre de armado					
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m) Peso (kg)		6x1.15 6x1.02			
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)		6x1.15 6x1.02			
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		6x0.82 6x0.73	_		
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.14 3x0.25		3.42 0.76		
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	3.42 0.76	_	17.39		

	Referencia: C3					AH-	500)	Tot	al	
	Nombre de armado				Ø	6	Ø	12			
	Total, con desperdicios (10.00%)		Longitud Peso (kg)			3.76 3.84).59 3.29	19.	13	
Refe	erencia: C4					AH-	500			Tot	a
Non	nbre de armado			Ø	6	Ø:	12	Ø	16		
Parr	rilla inferior - Armado X		gitud (m)					4x1	.28	5.:	12
			o (kg)						.02		-
Parr	rilla inferior - Armado Y		igitud (m) o (kg)						28 2.02		
Arra	anque - Armado longitudinal		gitud (m) o (kg)			6x0	_			4.8 4.3	-
Arra	anque - Estribos	Lon	gitud (m) o (kg)	3x1 3x0		0710				3.4	4:
Tota	ales	Lon	gitud (m)	3	.42	_	.86	_).24		
	al, con desperdicios	Lon	o (kg) gitud (m)	3	.76 .76	5	.31 .35	11	.26		
`	.00%)	Pes	o (kg)	0	.84		.74		'.77		3.
F	Referencia: C5					AH-			Tot	al	
	Nombre de armado		I		Ø	6	,-	12	_		
	Parrilla inferior - Armado X		Longitud Peso (kg)			4x1 4x0		_		_	
	Parrilla inferior - Armado Y Longitud Peso (kg							1.01 0.90			
Arranque - Armado longitudin			Longitud Peso (kg)				6x0.77 6x0.68				
,	Arranque - Estribos		Longitud Peso (kg)			3x1.14 3x0.25		3. ⁴			
-	Totales		Longitud Peso (kg)	(m)	n) 3.42			12.70 11.28 12.		04	
	Total, con desperdicios (10.00%)		Longitud Peso (kg)	(m)	3	3.76 3.84	13	3.97	13.2		
	erencia: C6		. 555 (1.5)			AH-				Tot	a
Non	nbre de armado			Ø		Ø:			16		
Parr	rilla inferior - Armado X		gitud (m) o (kg)						.28	5.: 8.0	
Parr	rilla inferior - Armado Y	Lon	gitud (m) o (kg)					4x1	.28	5.:	1.
Arra	anque - Armado longitudinal	Lon	gitud (m)			6x0			.02	4.8	8
Arra	anque - Estribos	Peso (kg) Longitud (m)				OXU	.,,			3.4	4
Tota	ales	Peso (kg) Longitud (m)			.42		.86).24		
	al, con desperdicios	Lon	o (kg) gitud (m)	3	.76	5	.31	11	.26		
	(10.00%) Peso (kg)			U	.84	l .	.74 500		7.77	1	
	ibre de armado			Ø		AH- Ø1			16	To	L
		long	gitud (m)	שע	,	וע			1.88	1 2	۶
aiii			o (kg)					10x			

Referencia: C7		Total			
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)			10x1.88 10x2.97	
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		4x0.96 4x0.85		3.84 3.41
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.54 3x0.34			4.62 1.03
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)			4x1.06 4x1.67	
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	4.62 1.03		41.84 66.03	
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	5.08 1.13			

Referencia: C8		AH-500			Total	
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	Ø20	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m) Peso (kg)				6x1.94 6x4.78	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)				6x1.94 6x4.78	
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		4x0.95 4x0.84			3.80 3.37
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.54 3x0.34				4.62 1.03
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)			4x1.05 4x1.66		4.20 6.63
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	4.62 1.03				
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	5.08 1.13			25.61 63.17	
Referencia: C9			AH-	500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	Ø20	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m) Peso (kg)				8x2.14 8x5.28	17.12 42.22
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)				8x2.14 8x5.28	17.12 42.22
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		4x1.00 4x0.89			4.00 3.55
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.54 3x0.34				4.62 1.03
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)			4x1.10 4x1.74		4.40 6.94
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	4.62 1.03	4.00 3.55			95.96
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	5.08 1.13	4.40 3.91	4.84 7.63		105.56

Referencia: C10			AH-500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m)		10x1.45		14.50
	Peso (kg)		10x1.29		12.87

Referencia: C10			AH-500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)			6x1.48 6x2.34	8.88 14.02
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		6x0.87		5.22 4.63
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.14 3x0.25			3.42 0.76
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	3.42 0.76			32.28
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	3.76 0.84			35.51
Referencia: C11			AH-500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m Peso (kg))		5x1.38 5x2.18	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m Peso (kg))		5x1.38 5x2.18	
Arranque - Armado longitudina	Longitud (m Peso (kg))	6x0.86 6x0.76		5.16 4.58
Arranque - Estribos	Longitud (m Peso (kg)	3x0.2	5		3.42 0.76
Totales	Longitud (m Peso (kg)	0.76	4.58	21.78	27.12
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m Peso (kg)) 3.76 0.84	5.03		29.83
Referencia: C12			AH-500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø16	Ø20	
Parrilla inferior - Armado X	Longitud (m) Peso (kg)			8x2.14 8x5.28	17.12 42.22
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg)			8x2.14 8x5.28	17.12 42.22
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		8x1.10 8x1.74		8.80 13.89
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.54 3x0.34			4.62 1.03
Totales	Longitud (m) Peso (kg)	4.62 1.03		34.24 84.44	99.36
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitud (m) Peso (kg)	5.08 1.13		37.66 92.89	109.30
Referencia: C13			AH-500		Total
Nombre de armado		Ø6	Ø12	Ø16	
	Longitud (m) Peso (kg)			11x1.98 11x3.13	8 21.78 3 34.38
	Longitud (m) Peso (kg)		18x1.80 18x1.60		32.40 28.77
Arranque - Armado longitudinal	Longitud (m) Peso (kg)		4x1.02 4x0.91		4.08 3.62
Arranque - Estribos	Longitud (m) Peso (kg)	3x1.54 3x0.34			4.62 1.03

Referencia: C13					AH-	500			Т	otal
Nombre de armado			Ø	5	Ø1	2	Ø	16		
Arranque - Armado longitudinal L P	ongitud (m) Peso (kg)							1.1 1.7		4.44 7.01
	ongitud (m) Peso (kg)			4.62 36.48 1.03 32.39			6.2 1.3		4.81	
		itud (m) (kg)		.08		.13 .63		8.8 ₆ 5.5		2.29
Referencia: C14					AH-	500			To	tal
Nombre de armado			Q	0 6	Ø:	12	Ø:	L6		
Parrilla inferior - Armado X		gitud (m) o (kg))			.25 .11			10. 8.	00 88
Parrilla inferior - Armado Y		gitud (m) o (kg))				4x1 4x2	_		12 08
Arranque - Armado longitudinal		gitud (m) o (kg))		6x0	.82 .73				92 37
Arranque - Estribos		gitud (m) o (kg)	3x(0.25						42 76
Totales	Pes	gitud (m) o (kg)	(3.42 3.76	13	.92 .25	8	.12 .08	22.	09
Total, con desperdicios (10.00%)		gitud (m) o (kg)		3.76 3.84	14	.41 .57	8	.63 .89	·	30
Referencia: C15	eferencia: C15				AH-			Tot	:al	
Nombre de armado				-	16	,-	12			
Parrilla inferior - Armado X		Longitud Peso (kg)			5x0	05).93		25 66	
Parrilla inferior - Armado Y		Longitud Peso (kg)			05).93	5. 4.	25 66	
Arranque - Armado longitud	inal	Longitud Peso (kg)).77).68	4. 4.	62 10	
Arranque - Estribos		Longitud Peso (kg			14).25				42 76	
Totales		Longitud Peso (kg			3.42).76		5.12 3.42	14.	18	
Total, con desperdicios (10.00%)		Longitud Peso (kg			3.76).84		5.63 1.76	15.	60	
Referencia: C16					AH-	500			To	tal
Nombre de armado	ı		_	ð6	Ø:	12	Ø:			
Parrilla inferior - Armado X	Pes	gitud (m) o (kg)					8x1 8x2	.65	21.	21
Parrilla inferior - Armado Y	Longitud (m) Peso (kg))				8x1 8x2			
Arranque - Armado longitudinal		gitud (m) o (kg))		4x0	.91 .81				64 23
Arranque - Estribos		gitud (m) o (kg)		1.54 0.34						62
Arranque - Armado longitudinal		gitud (m) o (kg))				4x1 4x1			04 38
Totales		gitud (m) o (kg)		4.62 1.03		.64 .23		.92 .80	53.	06

Referencia: C16				AH-500		Total
Nombre de armado			Ø6	Ø12	Ø16	
Total, con desperdicios	Longitu	d (m)	5.08			
(10.00%)	Peso (k	g)	1.13	3.56	53.68	58.37
Referencia: C17	Referencia: C17					Total
Nombre de armado	T		Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado X	Longitu Peso (k				8x1.78 8x2.81	
Parrilla inferior - Armado Y	Longitu Peso (k				8x1.78 8x2.81	
Arranque - Armado longitudinal	Longitu Peso (k			4x0.96 4x0.85		3.84 3.41
Arranque - Estribos	Longitu Peso (k		3x1.54 3x0.34			4.62 1.03
Arranque - Armado longitudinal	Longitu Peso (k				4x1.06 4x1.67	4.24 6.69
Totales	Longitu Peso (k		4.62 1.03	3.84 3.41		56.09
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitu Peso (k		5.08 1.13	4.22 3.75	35.99 56.82	61.70
Referencia: C18				AH-500		Total
Nombre de armado			Ø6	Ø12	Ø16	
Parrilla inferior - Armado X	Longitu Peso (k				4x1.18 4x1.86	4.72 7.45
Parrilla inferior - Armado Y	Longitu Peso (k				4x1.18 4x1.86	4.72 7.45
Arranque - Armado longitudinal	Longitu Peso (k			6x0.76 6x0.67		4.56 4.05
Arranque - Estribos	Longitu Peso (k		3x1.14 3x0.25			3.42 0.76
Totales	Longitu Peso (k		3.42 0.76	4.56 4.05		19.71
Total, con desperdicios (10.00%)	Longitu Peso (k	. ,	3.76 0.84	5.02 4.45		21.68
Referencias: C19, C20, C21, C2	2 y C23			AH-	500	Total
Nombre de armado				Ø6	Ø12	
Parrilla inferior - Armado X		Longi Peso	tud (m) (kg)		3x0.99 3x0.88	
Parrilla inferior - Armado Y			tud (m)		3x0.99 3x0.88	
Arranque - Armado longitudinal			tud (m) (kg)		6x0.77 6x0.68	4.62
Arranque - Estribos			tud (m)	3x1.14 3x0.25		3.42 0.76
Totales			tud (m)		10.56	
Total, con desperdicios (10.00%)			tud (m)	3.76 0.84	11.62	11.15

Resumen de computo (se incluyen desperdicios de acero)

	AH-500 (kg)			Hormigón (m³)		Encofrad o (m²)		
Elemento	Ø6	Ø12	Ø16	Ø20	Total	H-21 , Control Normal	Limpiez a	
Referencia: C1	0.84	14.76			15.60	0.30	0.10	1.20
Referencia: C2	0.83	5.04	23.96		29.83	0.68	0.17	2.08
Referencia: C3	0.84	18.29			19.13	0.42	0.12	1.54
Referencia: C4	0.83	4.74	17.78		23.35	0.50	0.14	1.68
Referencia: C5	0.83	12.41			13.24	0.24	0.08	1.08
Referencia: C6	0.83	4.74	17.78		23.35	0.50	0.14	1.68
Referencia: C7	1.14	3.75	72.63		77.52	1.62	0.32	3.60
Referencia: C8	1.13	3.71	7.30	63.16	75.30	1.62	0.32	3.60
Referencia: C9	1.13	3.91	7.64	92.88	105.5 6	2.20	0.40	4.40
Referencia: C10	0.84	19.25	15.42		35.51	0.78	0.20	2.24
Referencia: C11	0.83	5.04	23.96		29.83	0.68	0.17	2.08
Referencia: C12	1.14		15.28	92.88	109.3 0	2.20	0.40	4.40
Referencia: C13	1.13	35.63	45.53		82.29	1.99	0.36	4.18
Referencia: C14	0.84	14.58	8.88		24.30	0.50	0.14	1.68
Referencia: C15	0.84	14.76			15.60	0.30	0.10	1.20
Referencia: C16	1.14	3.55	53.68		58.37	1.15	0.26	2.88
Referencia: C17	1.13	3.75	56.82		61.70	1.45	0.29	3.40
Referencia: C18	0.83	4.46	16.39		21.68	0.36	0.12	1.32
Referencias: C19, C20, C21, C22 y C23	5x0.8 3	5x10.3 2			55.75	5x0.19	5x0.06	5x0.96
Totales	21.27	223.97	383.0 5	248.9 2	877.2 1	18.46	4.16	49.04

INFORME

Resistencia de materiales

Resistencia característica del hormigón a compresión:	fck = 21 Mpa
Resistencia característica del acero a tracción:	fyk = 500 Mpa

Especificación de materiales

Hormigón para fundaciones:	H21 Mpa
Hormigón para	
columnas:	H21 Mpa
Hormigón para vigas:	H21 Mpa
Hormigón para losa casetonada:	H21 Mpa
Acero de refuerzo estructural:	A500 Mpa

Método de cálculo

Análisis estructural: Metodo Matricial (Paquetes estructurales) Diseño estructural del H°A°: CBH-87

Recubrimiento geométrico elementos estructurales

Vigas	r = 2,50 cm		
Columnas	r = 2,50 cm		
Zapatas	r = 5,00 cm		
	r = 5,00 cm	lateral	
Disponer bajo las zapatas 10 cm de hormigón de limpieza (solera)			

Sobrecargas

~ · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
Se establecen en tablas

Fundaciones

runuaciones		
Fatiga admisible del		
suelo	3.32 kg/cm2	
Altura de fundación	2.00 m	
Cuando se realice la excavación para las cimentaciones, se deberá verificar		
la fatiga admisible del suelo.		

Relleno y compactado del material sobre fundaciones, deberá ser realizado en capas de 20 cm, con la humedad necesaria para lograr mayor densidad. El agregado en columnas y zapatas, deberá tener un tamaño máximo nominal de 20 mm. En ningún caso se deberá aceptar grava de mayor tamaño.

ANEXO 6 ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

MODULO 1: OBRAS PELIMINARES

ITEM N° 1.1: INSTALACIÓN DE FAENAS (ECONÓMICO).

Definición.

Este trabajo consistirá en la construcción de un espacio donde el contratista tendrá un lugar para depositar los materiales y el equipo de construcción, así como, una oficina para realizar los trabajos de gabinete.

Comprende la construcción de instalaciones mínimas provisionales que sea necesarias para el buen desarrollo de las actividades de la construcción.

Las instalaciones estarán constituidas por una oficina de obra, ambiente para depósitos, caseta para el cuidador, y cercos de protección.

Así mismo comprende el traslado oportuno de todas las herramientas, maquinaria y equipo para la adecuada y correcta ejecución de las obras y su retiro cuando ya no sean necesarias.

Procedimiento para la ejecución.

El contratista dispondrá de serenos en número suficiente para el cuidado del material y equipo que permanecerán bajo su total responsabilidad en la oficina de obra, se mantendrá en forma permanente el libro de órdenes respectivo y un juego de planos para uso del contratista y del supervisor de obra.

Los materiales deberán almacenarse en forma tal que asegure la preservación de su calidad y aceptabilidad para la obra.

Todos los depósitos y oficinas de uso temporal, cuando deban ser instalados, serán emplazados en zonas limpias y cuando la obra haya terminado, todos los depósitos y oficinas deben ser removidos y todos los lugares de su emplazamiento serán restaurados a su forma original, dejando las áreas completamente limpias.

Medición.

La instalación de faenas, deberá ser medida en forma global de todas las actividades desarrolladas en el mes, y las mediciones deben estar acordes al trabajo que se desarrollen en la obra, previa inspección, verificación y aprobación por parte del supervisor.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado en un todo, de acuerdo con las presentes especificaciones, medido de acuerdo a lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado al precio unitario que la propuesta aceptada. Dicho precio será la compensación total por todos los materiales, mano de obra, herramientas y equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

INSTALACIÓN DE FAENAS (ECONÓMICO).....Glb

ITEM N° 1.2: LIMPIEZA Y DESMONTE DE TERRENO.

Definición.

Este ítem se refiere a la limpieza, extracción y retiro de hierbas y arbustos del terreno, como trabajo previo a la iniciación de las obras, de acuerdo a lo señalado en el formulario de presentación de propuestas, planos y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

El Contratista deberá proporcionar todas las herramientas, equipo y elementos necesarios, como ser picotas, palas, carretillas, azadones, rastrillos y otras herramientas adecuadas para la labor de limpieza y traslado de los restos resultantes de la ejecución de este ítem hasta los lugares determinados por el Supervisor de Obra.

Forma de ejecución.

La limpieza, deshierbe, extracción de arbustos y remoción de restos se efectuará de tal manera de dejar expedita el área para la construcción.

Seguidamente se procederá a la eliminación de los restos, depositándolos en el lugar determinado por el Supervisor de Obra, aún cuando estuvieran fuera de los límites de la obra, para su posterior transporte a los botaderos establecidos para el efecto por las autoridades locales.

Medición.

El trabajo de limpieza y deshierbe del terreno será medido en metros cuadrados o hectáreas, de acuerdo a lo establecido en el formulario de presentación de propuestas, considerando solamente la superficie neta del terreno limpiado, que fue autorizado y aprobado por el supervisor.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación por la mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos, con excepción del retiro de escombros hasta los botaderos, el mismo que será medido y pagado en ítem aparte.

LIMPIEZA Y DESMONTE DE TERRENO..... m2

ITEM Nº 1.3: REPLANTEO Y TRAZADO.

Definición.

Comprende el relevamiento preliminar de toda la obra que debe realizar el Contratista, a objeto de verificar en el terreno si la información de los planos es la adecuada y necesaria para la ejecución de los trabajos de ubicación de las áreas destinadas al emplazamiento de las estructuras de acuerdo con los planos de construcción y formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor.

Tipo de Materiales, Herramientas y Equipo.

Todos los materiales, herramientas y equipos necesarios para la realización de éste ítem, deberán ser provistos por el Contratista, como ser equipo topográfico, pintura, cemento, arena, estuco, cal, etc.

Procedimiento para la ejecución.

El trazado debe recibir aprobación escrita del Supervisor, antes de proceder con los trabajos.

Para la ejecución de este ítem el Contratista debe realizar:

- El replanteo y trazado de las fundaciones de las estructuras, con estricta sujeción a las dimensiones señaladas en los planos respectivos.
- La demarcación de toda el área donde se realizará el movimiento de tierras, de manera que, posteriormente, no existan dificultades para medir los volúmenes de tierra movida.
- El preparado del terreno de acuerdo al nivel y rasante establecidos, procediendo a realizar el estacado y colocación de caballetes a una distancia no menor a 1.50 metros de los bordes exteriores de las excavaciones a ejecutarse.
- La definición de los ejes de las columnas y los anchos de las zapatas y vigas de cimentación y la altura de la losa de cimentación con alambre o lienza firmemente tensa y fijada a clavos colocados en los caballetes de madera, sólidamente anclados

en el terreno. Las lienzas serán dispuestas con escuadra y nivel, a objeto de obtener

un perfecto paralelismo entre las mismas.

- Los anchos de vigas de cimentación y/o el perímetro de la losa de cimentación se

marcarán con yeso.

El Contratista será el único responsable del cuidado y reposición de las estacas y marcas

requeridas para la medición de los volúmenes de obra ejecutada.

Medición.

El replanteo de las construcciones de estructuras será medido en metro cuadrado; cuando

las unidades de medición proyectan áreas, tomando en cuenta únicamente las magnitudes

netas de la construcción.

Forma de pago.

El pago será realizado una vez verificado el cumplimiento de todos los trabajos para la

ejecución del ítem. La verificación debe ser realizada en forma conjunta por el Contratista

y el Supervisor.

El pago correspondiente se realizará bajo la siguiente denominación.

REPLANTEO Y TRAZADO.....m2

MODULO 2: OBRA GRUESA

ITEM N° 2.1: EXCAVACIÓN MANUAL SUELO DURO.

Definición.

Este ítem comprende todos los trabajos de excavación para fundaciones de estructuras sean éstas corridas o aisladas, a mano o con maquinaria, ejecutados en diferentes clases de terreno y hasta las profundidades establecidas en los planos y de acuerdo a lo señalado en el formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

El Contratista realizará los trabajos descritos empleando herramientas, maquinaria y equipo apropiados, previa aprobación del Supervisor de Obra.

Procedimiento para la ejecución.

Una vez que el replanteo de las fundaciones hubiera sido aprobado por el Supervisor de Obra, se podrá dar comienzo a las excavaciones correspondientes.

Se procederá al aflojamiento y extracción de los materiales en los lugares demarcados.

Los materiales que vayan a ser utilizados posteriormente para rellenar zanjas o excavaciones, se apilarán convenientemente a los lados de la misma, a una distancia prudencial que no cause presiones sobre sus paredes.

Los materiales sobrantes de la excavación serán trasladados y acumulados en los lugares indicados por el Supervisor de Obra, aun cuando estuvieran fuera de los límites de la obra, para su posterior transporte a los botaderos establecidos, para el efecto, por las autoridades locales.

Las zanjas o excavaciones terminadas, deberán presentar superficies sin irregularidades y tanto las paredes como el fondo tendrán las dimensiones indicadas en los planos.

En caso de excavarse por debajo del límite inferior especificado en los planos de construcción o indicados por el Supervisor de Obra, el Contratista realizará el relleno y compactado por su cuenta y riesgo, relleno que será propuesto al Supervisor de Obra y aprobado por éste antes y después de su realización.

Si las excavaciones se realizan con maquinaria, para fundaciones corridas la excavación se la realizará hasta 50 cm. antes de la base de la fundación y en caso de losas radier o cimentaciones aisladas hasta 1 m. de la rasante, el volumen restante necesariamente se la realizará a mano, con el objeto de no alterar la estructura del suelo de fundación.

Medición.

Las excavaciones serán medidas en metros cúbicos, tomando en cuenta únicamente el volumen neto del trabajo ejecutado. Para el cómputo de los volúmenes se tomarán las dimensiones y profundidades indicadas en los planos y/o instrucciones escritas del Supervisor de Obra.

Correrá por cuenta del Contratista cualquier volumen adicional que hubiera excavado para facilitar su trabajo o por cualquier otra causa no justificada y no aprobada debidamente por el Supervisor de Obra.

Forma de pago.

De acuerdo a lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

Además, dentro del precio unitario deberá incluirse las obras complementarias como ser agotamientos, entibados y apuntalamientos, salvo el caso que se hubieran cotizado por separado en el formulario de presentación de propuestas o instrucciones expresas y debidamente justificadas por el Supervisor de Obra.

Así mismo deberá incluirse en el precio unitario el traslado y acumulación del material sobrante a los lugares indicados por el Supervisor de Obra, aunque estuvieran fuera de los límites de la obra, exceptuándose el traslado hasta los botaderos municipales el que será medido y pagado en el ítem Retiro de escombros.

EXCAVACIÓN MANUAL SUELO DURO......m3

ITEM Nº 2.2: CARPETA DE Hº P°.

Definición.

Este ítem se refiere al vaciado de una capa de hormigón pobre con dosificación 1: 3: 5, que servirá de cama o asiento para la construcción de diferentes estructuras como zapatas, de acuerdo a los cómputos métricos y formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

El hormigón pobre se preparará con un contenido mínimo de cemento de 225 kilogramos por metro cúbico de hormigón.

Procedimiento para la ejecución.

Una vez limpia el área respectiva, se efectuará el vaciado del hormigón pobre en el espesor o altura señalada en los cómputos métricos.

El hormigón se deberá compactar (chuceado) con barretas o varillas de fierro.

Efectuada la compactación se procederá a realizar el enrasado y nivelado mediante una regla de madera, dejando una superficie lisa y uniforme.

Medición.

La base de hormigón pobre se medirá en metros cúbicos, teniendo en cuenta únicamente los volúmenes o áreas netas ejecutadas.

Forma de Pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será cancelado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

CARPETA DE H°	P°	mj	3
---------------	----	----	---

ITEM N° 2.3: RELLENO Y COMPACTADO MANUAL S/MATERIAL.

Definición.

Este ítem comprende todos los trabajos de relleno y compactado que deberán realizarse después de haber sido concluidas las obras de estructuras, ya sean fundaciones aisladas o corridas, muros de contención y otros, según se especifique en los planos, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la ejecución de los trabajos, los mismos que deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

El material de relleno a emplearse será preferentemente el mismo suelo extraído de la excavación, libre de pedrones y material orgánico. En caso de que no se pueda utilizar dicho material u otro señalado en el formulario de presentación de propuestas, éste deberá ser aprobado por el Supervisor de Obra.

No se permitirá la utilización de suelos con excesivo contenido de humedad, considerándose como tales, aquellos que igualen o sobrepasen el límite plástico del suelo. Igualmente se prohíbe el empleo de suelos con piedras mayores a 10 cm. de diámetro.

Procedimiento para la ejecución.

Una vez concluidos los trabajos y solo después de transcurridas 48 horas del vaciado se comunicará al Supervisor de Obra, a objeto de que autorice en forma escrita el relleno correspondiente.

El material de relleno ya sea el procedente de la excavación o de préstamo estará especificado en los planos o formulario de presentación de propuestas.

La compactación efectuada deberá alcanzar una densidad relativa no menor al 90% del ensayo Proctor Modificado. Los ensayos de densidad en sitio deberán ser efectuados en cada tramo a diferentes profundidades.

El material de relleno deberá colocarse en capas no mayores a 20 cm., con un contenido óptimo de humedad, procediéndose al compactado manual o mecánico, según se especifique.

A requerimiento del Supervisor de Obra, se efectuarán pruebas de densidad en sitio, corriendo por cuenta del Contratista los gastos que demanden estas pruebas. Asimismo, en caso de no satisfacer el grado de compactación requerido, el Contratista deberá repetir el trabajo por cuenta y riesgo.

El Supervisor de Obra exigirá la ejecución de pruebas de densidad en sitio a diferentes niveles del relleno.

Las pruebas de compactación serán llevadas a cabo por el Contratista o podrá solicitar la realización de este trabajo a un laboratorio especializado, quedando a su cargo el costo de las mismas. En caso de no haber alcanzado el porcentaje requerido, se deberá exigir el grado de compactación indicado

Medición.

El relleno y compactado será medido en metros cúbicos (m3) compactados en su posición final de secciones autorizadas y reconocidas por el Supervisor de Obra.

En la medición se deberá descontar los volúmenes de las estructuras y otros.

La medición se efectuará sobre la geometría del espacio rellenado.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio unitario será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo, pruebas o ensayos de densidad y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución del trabajo.

En caso de ser necesario el empleo de material de préstamo, el mismo deberá ser debidamente justificado y autorizado por el Supervisor de Obra, siguiendo los procedimientos establecidos para órdenes de cambio.

No será motivo de pago adicional alguno los gastos que demanden el humedecimiento u oreo del material para alcanzar la humedad apropiada o los medios de protección que deben realizarse para evitar el humedecimiento excesivo por lluvias, por lo que el Contratista deberá considerar estos aspectos en su precio unitario.

RELLENO Y COMPACTADO MANUAL S/MATERIAL.....m3

ITEM N° 2.4: ACERO ESTRUCTURAL (Fyk = 5000 kg/cm^2).

Definición.

Este ítem comprende e armado del acero estructural de las diferentes estructuras como ser: sobrecimientos, columnas, vigas de cimentación, vigas, losas, escaleras, dinteles, muros, tapas, etc.

Alcance de los Trabajos.

Acero de construcción.

El Contratista debería presentar al Supervisor, previa adquisición del acero estructural a ser empleado en las estructuras certificados de calidad del producto realizados por un laboratorio competente.

Armadura.

Las barras de hierro se cortarán y doblarán ajustándose a las dimensiones y formas indicadas en los planos y las planillas de hierros, las mismas que deberán ser verificadas por el Supervisor de Obra antes de su utilización.

El doblado de las barras se realizará en frío, mediante el equipo adecuado y velocidad limitada, sin golpes ni choques.

Queda terminantemente prohibido el cortado y el doblado en caliente.

Las barras de hierro que fueron dobladas no podrán ser enderezadas, ni podrán ser utilizadas nuevamente sin antes eliminar la zona doblada.

El radio mínimo de doblado, salvo indicación contraria en los planos será:

- Acero 2400 Kg/cm2 (fatiga de fluencia): 10 veces el diámetro
- Acero 4200 Kg/cm2 (fatiga de fluencia): 13 veces el diámetro
- Acero 5000 Kg/cm2 o más (fatiga de fluencia): 15 veces el diámetro

La tendencia a la rectificación de las barras con curvatura dispuesta en zona de tracción, será evitada mediante estribos adicionales convenientemente dispuestos.

Limpieza y colocación.

Antes de introducir las armaduras en los encofrados, se limpiarán adecuadamente, mediante cepillos de acero, librándolas de polvo, barro, grasas, pinturas y todo aquello que disminuya la adherencia.

Si en el momento de colocar el hormigón existieran barras con mortero u hormigón endurecido, éstos se deberán eliminar completamente.

Todas las armaduras se colocarán en las posiciones precisas establecidas en los planos estructurales.

Para sostener, separar y mantener los recubrimientos de las armaduras, se emplearán soportes de mortero (galletas) con ataduras metálicas que se construirán con la debida anticipación, de manera que tengan formas, espesores y resistencia adecuada. Se colocarán en número suficiente para conseguir las posiciones adecuadas, quedando terminantemente prohibido el uso de piedras como separadores.

Se cuidará especialmente que todas las armaduras queden protegidas mediante los recubrimientos mínimos especificados en los planos.

La armadura superior de las losas se asegurará adecuadamente, para lo cual el Contratista tendrá la obligación de construir caballetes en un número conveniente pero no menor a 4 piezas por m2.

La armadura de los muros se mantendrá en su posición mediante fierros especiales en forma de S, en un número adecuado, pero no menor a 4 por m2, los cuales deberán agarrar las barras externas de ambos lados.

Todos los cruces de barras deberán atarse en forma adecuada.

Previamente al vaciado, el Supervisor de Obra deberá verificar cuidadosamente la armadura y autorizar mediante el Libro de Órdenes, si corresponde, el vaciado del hormigón.

Empalmes en las barras.

Queda prohibido efectuar empalmes en barras sometidas a tracción.

Si fuera necesario realizar empalmes, éstos se ubicarán en aquellos lugares donde las barras tengan menores solicitaciones.

En una misma sección de un elemento estructural solo podrá aceptarse un empalme cada

cinco barras.

La resistencia del empalme deberá ser como mínimo igual a la resistencia que tiene la

barra.

Se realizarán empalmes por superposición de acuerdo al siguiente detalle:

a) Los extremos de las barras se colocarán en contacto directo en toda su longitud de

empalme, los que podrán ser rectos o con ganchos de acuerdo a lo especificado en los

planos, no admitiéndose dichos ganchos en armaduras sometidas a compresión.

b) En toda la longitud del empalme se colocarán armaduras transversales suplementarias

para mejorar las condiciones del empalme.

c) Los empalmes mediante soldadura eléctrica, solo serán autorizados cuando el

Contratista demuestre satisfactoriamente mediante ensayos, que el acero a soldar reúne

las características necesarias y su resistencia no se vea disminuida, debiendo recabar una

autorización escrita de parte del Supervisor de Obra.

Toda recepción deberá ser autorizada por el Supervisor.

Medición.

La medición del Acero estructural será medida en kilogramos, comprendiendo el

suministro de materiales, equipos, mano de obra, colocación, instalación de las piezas

armadas de acero estructural en las diferentes estructuras de acuerdo con las presentes

especificaciones y en general todo gasto necesario para terminar el trabajo a entera

satisfacción del Supervisor.

Forma de pago.

Estas actividades serán pagadas en su totalidad al contratista en los ítems:

ACERO ESTRUCTURAL (fyk = 5000 kg/cm2).....kg

ITEM N° 2.5: H° S° PARA ZAPATA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm^2).

Definición.

Este ítem comprende la fabricación, transporte, colocación, compactación, protección y curado de hormigón. Este ítem debe ser ejecutado de acuerdo con las dosificaciones y resistencias establecidas en los planos, formulario de presentación de propuestas y en estricta sujeción con las exigencias y requisitos establecidos en la Norma Boliviana del Hormigón Armado CBH-87.

Materiales, herramientas y equipo.

Todos los materiales, herramientas y equipos requeridos para la preparación y vaciado del hormigón serán proporcionados por el contratista y aprobados por el supervisor.

Materiales como el cemento, arena, grava, agua, deben cumplir con las especificaciones.

Se pueden emplear aditivos para modificar ciertas propiedades del hormigón, previa justificación y aprobación expresa efectuada por el supervisor.

Como el modo de empleo y la dosificación deben ser de estudio adecuado, debiendo asegurarse una repartición uniforme de aditivo, este trabajo debe ser encomendado a personal calificado y preferentemente cumpliendo las recomendaciones de los fabricantes de los aditivos.

Los materiales y suministros transables deben contar con el certificado de buena calidad.

Procedimiento para la ejecución.

Para la elaboración del hormigón se seguirán todos los procedimientos descritos en cada uno de los materiales a ser empleados.

Las dosificaciones a ser empleadas para cada caso deben ser verificadas por el supervisor.

El supervisor debe fiscalizar que en obra el hormigón simple cumpla con las características de contenido unitario de cemento, tamaño máximo de los agregados, resistencia mecánica y con sus respectivos ensayos de control.

En general, el hormigón debe contener la cantidad de cemento que sea necesaria para obtener mezclas compactas, con la resistencia especificada en los planos o en el formulario de presentación de propuestas. En ningún caso las cantidades de cemento para hormigones de tipo normal serán menores que:

	Cantidad mínima	Resistencia cilíndrica a los 28 días		
APLICACIÓN	de cemento por m ³	Con control permanente	Sin control permanente	
	Kg	Kg./cm ²	Kg./cm ²	
Pequeñas estructuras	300	200	150	
Estructuras corrientes	325	230	170	
Estructuras especiales	350	270	200	

En general el tamaño máximo de los agregados no debe exceder de los 3 [cm]; pero para lograr una mayor compacidad del hormigón y el recubrimiento completo de todas las armaduras, el tamaño máximo de los agregados no debe exceder la menor de las siguientes medidas:

- i) 1/4 de la menor dimensión del elemento estructural que se vacíe.
- ii) La mínima separación horizontal o vertical libre entre dos barras, o entre dos grupos de barras paralelas en contacto directo o el mínimo recubrimiento de las barras principales.

La calidad del hormigón debe estar definida por el valor de su resistencia característica a la compresión a la edad de 28 días; los ensayos necesarios para determinar las resistencias de rotura se realizarán sobre probetas cilíndricas normales de 15 cm de diámetro y 30 cm de altura, en un laboratorio de reconocida capacidad; por lo que el contratista debe tener en obra cuatro probetas de las dimensiones especificadas.

Los ensayos de control a realizarse en obra son los ensayos de Consistencia como el Cono de Abrams y ensayos de Resistencia; que deben ser cumplidos por el contratista y aprobados por el supervisor.

Para la realización del ensayo de consistencia el contratista deber tener en la obra el cono estándar para la medida de los asentamientos en cada vaciado y cuando así lo requiera el supervisor. Como regla general, se empleará hormigón con el menor asentamiento posible que permita un llenado completo de los encofrados, envolviendo perfectamente las armaduras y asegurando una perfecta adherencia entre las barras y el hormigón.

Para el caso de hormigones que se emplean para la construcción de rampas, bóvedas y otras estructuras inclinadas, los mismos que se muestran a continuación:

- Casos de secciones corrientes 3 a 7 cm (máximo)
- Casos de secciones donde el vaciado sea difícil 10 cm (máximo)

Para los hormigones corrientes, en general se puede admitir los valores aproximados siguientes:

Asentamiento en el cono de Abrams	Categoría de Consistencia
0 a 2 cm	Hormigón Firme
3 a 7 cm.	Hormigón Plástico
8 a 15 cm.	Hormigón Blando

No se debe permitir el uso de hormigones con asentamiento superior a 16 cm.

En la relación agua-cemento debe tenerse muy en cuenta la humedad propia de los agregados; para dosificaciones en cemento de 300 a 400 [Kg/m³] se puede adoptar una dosificación en agua con respecto al agregado seco tal que la relación agua/cemento cumpla con la siguiente relación: 0.4<Agua/Cemento<0.6, considerando un valor medio de 0.5.

Se define como resistencia característica la que corresponde a la probabilidad de que el 95% de los resultados obtenidos superan dicho valor, considerando que los resultados de los ensayos se distribuyen de acuerdo a una curva estadística normal. Los ensayos necesarios para determinar las resistencias de rotura, se realizarán sobre probetas cilíndricas normales de 15 cm de diámetro y 30 cm de altura, en un laboratorio de reconocida capacidad.

El hormigón de obra tendrá la resistencia que se establezca en los planos.

Características del Hormigón.

El hormigón será diseñado para obtener las resistencias características de compresión a los 28 días de indicados en los planos.

La resistencia característica real de obra Fcr se obtendrá de la interpretación estadística de los resultados de ensayos antes y durante la ejecución de la obra, sobre resistencias cilíndrica de compresión a los 28 días, utilizando la siguiente relación:

$$Fc.r = Fcm (1 - 1,64 S)$$

Dónde:

Fcm = Resistencia media aritmética de una serie de resultados de ensayos

S = Coeficiente de variación de la resistencia expresado como número decimal

1.64 = Coeficiente correspondiente al cuadril 5%

Resistencia Mecánica del hormigón.

La calidad del hormigón estará definida por el valor de su resistencia característica a la comprensión a la edad de 28 días. Los ensayos necesarios para determinar la resistencia de rotura se realizarán sobre probetas cilíndricas normales de 15 cm. de diámetro y 30 cm. de altura, en un laboratorio de reconocida capacidad.

El Contratista deberá tener en obra cuatro probetas de las dimensiones especificadas.

Ensayos de control

Durante la ejecución de la obra se realizarán ensayos de control para verificar la calidad y uniformidad del hormigón.

Ensayos de consistencia

Mediante el Cono de Abrams se establecerá la consistencia de los hormigones, recomendándose el empleo de hormigones de consistencia plástica cuyo asentamiento deberá ser comprendido entre 3 a5 cm.

Ensayos de resistencia.

Al iniciar la obra y durante los primeros días se tomarán cuatro probetas diarias, dos para ser ensayadas a los 7 días y dos a los 28 días. Los ensayos a los 7 días permitirán corregir la dosificación en caso necesario.

Durante el transcurso de la obra se tomarán por lo menos tres probetas en cada vaciado y cada vez que así lo exija el Supervisor de Obra, pero en ningún caso el número de probetas deberá ser menos a tres por cada 25 metros cúbicos de concreto.

Queda establecido que es obligación del Contratista realizar ajustes y correcciones en la dosificación, hasta obtener los resultados que correspondan. En caso de incumplimiento el Supervisor de Obra dispondrá la paralización inmediata de los trabajos.

En el caso de que los resultados de los ensayos de resistencia no cumplan los requisitos, no se permitirá cargar la estructura hasta que el Contratista realice los siguientes ensayos y sus resultados sean aceptados por el Supervisor de Obra y/o representante del contratante.

- Ensayos sobre probetas extraídas de las estructuras en lugares vaciados con hormigón de resistencia inferior a la debida, siempre que su extracción no afecte la estabilidad y resistencia de la estructura.
- Ensayos complementarios del tipo no destructivo, mediante un procedimiento aceptado por el Supervisor de Obra y/o representante del contratante.

Estos ensayos serán ejecutados por un laboratorio de reconocida experiencia y capacidad, antes de iniciarlos se deberá demostrar que el procedimiento empleado puede determinar la resistencia de la masa de hormigón con precisión del mismo orden que los métodos convencionales.

Si los resultados obtenidos son menores a la resistencia especificada se considerará los siguientes casos:

a) Si la resistencia es del orden del 80 al 90% de la requerida

Se procederá a ensayos de carga directa de la estructura constituida con hormigón de menor resistencia; si el resultado es satisfactorio se aceptarán dichos elementos. Esta prueba deberá ser realizada por cuenta y riesgo del Contratista.

En el caso de las columnas, que, por la magnitud de las cargas, resulte imposible efectuar la prueba de carga, la decisión de refuerzo quedará librada a la verificación del Proyectista de la estructura, sin embargo, dicho refuerzo correrá por cuenta del Contratista.

b) Si la resistencia está comprendida entre el 60 y 80 %

Se podrá conservar los elementos estructurales se la prueba de cargo directa da resultados satisfactorios y si las sobrecargas de explotación pueden ser reducidas a valores compatibles con los resultados de los ensayos.

Para el caso de las columnas se procederá a un refuerzo adecuado que permita que alcancen el grado de seguridad deseado. La ejecución de los mencionados refuerzos se hará previa aprobación del Supervisor de Obra y por cuenta y riesgo del Contratista.

c) La resistencia obtenida es inferior al 60% de la especificada

El Contratista procederá a la destrucción y posterior reconstrucción de los elementos estructurales que se hubieran construido con dichos hormigones, sin que por ello se reconozca pago adicional alguno o prolongación del plazo de ejecución

Se considera que los hormigones son inadecuados cuando:

Los resultados de dos ensayos consecutivos arrojan resistencias individuales inferiores a las especificadas.

El promedio de los resultados de tres ensayos consecutivos sea menor que la resistencia especificada.

La resistencia característica del hormigón es inferior a la especificada.

La evaluación de la calidad y uniformidad de cada clase de hormigón colocado en obra se debe realizar analizando estadísticamente los resultados de por lo menos 32 probetas (16 ensayos) preparadas y curadas en condiciones normalizadas y ensayadas a los 28 días.

Cada vez que se extraiga hormigón para pruebas, se debe preparar como mínimo tres probetas de la misma muestra y el promedio de sus resistencias se considerará como resultado de un ensayo siempre que la diferencia entre los resultados no exceda el 15%, caso contrario se descartarán y el contratista debe verificar el procedimiento de preparación, curado y ensayo de las probetas.

Las probetas se moldearán en presencia del supervisor y se conservarán en condiciones normalizadas de laboratorio.

Al iniciar la obra, en cada uno de los cuatro primeros días del hormigonado, se extraerán por lo menos cuatro muestras en diferentes oportunidades; con cada muestra se deben preparar cuatro probetas, dos para ensayar a los siete días y dos para ensayar a los 28 días. El contratista podrá moldear mayor número de probetas para efectuar ensayos a edades menores a los siete días y así apreciar la resistencia probable de sus hormigones con mayor anticipación.

Se determinará la resistencia y características de cada clase de hormigón en función de los resultados de los 16 primeros ensayos (32 probetas). Esta resistencia característica debe ser igual o mayor a la especificada y además se deben cumplir las otras dos condiciones señaladas en el artículo anterior para la resistencia del hormigón. En caso de que no se cumplan las tres condiciones se procederá inmediatamente a modificar la dosificación y a repetir el proceso de control antes descrito.

El supervisor podrá exigir la realización de un número razonable adicional de probetas.

Es obligación por parte del contratista realizar ajustes y correcciones en la dosificación, hasta obtener los resultados que correspondan. En caso de incumplimiento, el Supervisor dispondrá la paralización inmediata de los trabajos.

En caso de que los resultados de los ensayos de resistencia no cumplan los requisitos, no se permitirá cargar la estructura hasta que el contratista realice los siguientes ensayos y sus resultados sean aceptados por el supervisor.

Ensayos sobre probetas extraídas de la estructura en lugares vaciados con hormigón de resistencia inferior a la debida, siempre que su extracción no afecte la estabilidad y resistencia de la estructura.

Ensayos complementarios del tipo no destructivo, mediante un procedimiento aceptado por el supervisor.

Estos ensayos deben ser ejecutados por un laboratorio de reconocida experiencia y capacidad. El número de ensayos será fijado en función del volumen e importancia de la estructura cuestionada, pero en ningún caso será inferior a treinta y la resistencia característica se determina de la misma forma que las probetas cilíndricas.

Encofrados y Cimbras.

Podrán ser de madera, metálicos o de cualquier otro material suficientemente rígido.

Deberán tener la resistencia y estabilidad necesaria, para lo cual serán convenientemente arriostrados.

En vigas de más de 6 metros de luz y losas de grandes dimensiones se dispondrá de contraflechas en los encofrados.

Previamente a la colocación del hormigón se procederá a la limpieza y humedecimiento de los encofrados.

Si se desea aceitar los moldes, dicha operación se realizará previa la colocación de la armadura y evitando todo contacto con la misma.

Remoción de encofrados y cimbras.

Los encofrados se retirarán progresivamente, sin golpes, sacudidas ni vibraciones.

Durante el período de construcción, sobre las estructuras no apuntaladas, queda prohibido aplicar cargas, acumular materiales o maquinarias en cantidades que pongan en peligro la estabilidad.

Los plazos mínimos para el desencofrado serán los siguientes:

Encofrados laterales de vigas y muros 2 a 3 días

Encofrado de columnas 3 a 7 días

Encofrado debajo de losas, dejando puntales de seguridad 7 a 14 días

Fondos de vigas, dejando puntales de seguridad

14 días

Retiro de puntales de seguridad

21 días

En caso de haber optado por ensayos de información, si éstos resultan desfavorables, el supervisor, podrá ordenar se realicen pruebas de carga, antes de decidir si la obra es aceptada, reforzada o demolida.

Medición.

El hormigón simple será medido en metros cúbicos, considerando solamente los volúmenes netos ejecutados y corriendo por cuenta del contratista cualquier volumen adicional que hubiera construido al margen de las instrucciones del supervisor y/o planos de diseño.

Forma de pago.

El pago será realizado una vez verificado el cumplimiento de todos los trabajos para la ejecución del ítem. La verificación debe ser realizada en forma conjunta por el contratista y el supervisor.

 $H^{\circ} S^{\circ} PARA ZAPATA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm2)....m3$

ITEM N° 2.6: H° S° PARA VIGA DE PLANTA BAJA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm^2).

Definición.

Este ítem es idéntico a ITEM N° 2.5: H° S° PARA ZAPATA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm2)

ITEM N° 2.7: H° S° PARA COLUMNA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm^2).

Definición.

Este ítem es idéntico a ITEM N° 2.5: H° S° PARA ZAPATA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm2), pero varía en la cantidad de madera para encofrado.

ITEM N° 2.8: H° S° PARA VIGA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm^2).

Definición.

Este ítem es idéntico a ITEM N° 2.5: H° S° PARA ZAPATA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm2), pero varía la cantidad de madera para encofrado.

ITEM N° 2.9: H° S° PARA ESCALERA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm2).

Definición.

Este ítem es idéntico a ITEM N° 2.5: H° S° PARA ZAPATA 1:2:3 (fck = 210 kg/cm2), pero varía en la cantidad de madera para encofrado.

ITEM N° 2.10: IMPERMEABILIZACIÓN PARA VIGAS DE PLANTA BAJA.

Definición.

Este ítem se refiere a la impermeabilización de diferentes elementos y sectores de una construcción, de acuerdo a lo establecido en los planos de construcción, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra, los mismos que se señalan a continuación:

- Entre la viga de planta baja y los muros, a objeto de evitar que el ascenso capilar del agua a través de los muros deteriore los mismos, los revoques y/o los revestimientos.

Materiales, herramientas y equipo.

El Contratista deberá proporcionar todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la ejecución de este ítem.

En los trabajos de impermeabilización se emplearán: alquitrán o pintura bituminosa, polietileno de 200 micrones, cartón asfáltico, lamiplast y otros materiales impermeabilizantes que existen en el mercado, previa la aprobación del Supervisor de Obra.

Procedimiento para la ejecución.

Una vez seca y limpia la superficie del sobre cimiento, se aplicará una primera capa de alquitrán diluido o pintura bituminosa o una capa de alquitrán mezclado con arena fina. Sobre esta se colocará el polietileno cortado en un ancho mayor en 2 cm. al de las vigas de planta baja, extendiéndolo a lo largo de toda la superficie.

Los traslapes longitudinales no deberán ser menores a 10 cm. a continuación se colocará una capa de mortero de cemento para colocar la primera hilada de ladrillo, bloques u otros elementos que conforman los muros.

Medición.

La impermeabilización de las vigas de planta baja, será medido en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente el área neta del trabajo ejecutado y de acuerdo a lo establecido en los planos de construcción.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

IMPERMEABILIZACIÓN PARA VIGAS DE PLANTA BAJA......m2

ITEM N° 2.11: LOSA ALIVIANADA C/PLASTOFORM H = 20 cm (fck = 210 kg/cm2).

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de losas alivianadas o aligeradas vaciadas in situ o con viguetas pretensadas, las cuales son un producto de fabricación industrial, de acuerdo a los detalles señalados en los planos constructivos, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra

Materiales, herramientas y equipo.

Todos los materiales, herramientas y equipo a emplearse en la preparación y vaciado del hormigón serán proporcionados por el Contratista y utilizados por éste, previa aprobación del Supervisor de Obra y deberán cumplir con los requisitos establecidos en la Norma Boliviana del Hormigón Armado CBH-87. Así mismo deberán cumplir, en cuanto se refiere a la fabricación, transporte, colocación, compactación, protección, curado y otros, con las recomendaciones y requisitos indicados en dicha norma.

Las viguetas de hormigón pretensado de fabricación industrial deberán ser de características uniformes y de secciones adecuadas para resistir las cargas que actúan, aspecto que deberá ser certificado por el fabricante.

Como elementos aligerantes se utilizarán bloques de hormigón, ladrillo, bloques de yeso o bloques de aisloplast, de acuerdo las dimensiones y diseños establecidos en los planos constructivos o para el caso de viguetas pretensadas, los que recomiende el fabricante.

Procedimiento para la ejecución.

Para la ejecución de este tipo de losas el Contratista deberá cumplir con los requisitos y procedimientos establecidos en la especificación "Estructuras corrientes de hormigón simple o armado".

Losas alivianadas o aligeradas con viguetas pretensadas

a) Apuntalamiento

Se colocarán listones a distancias no mayores a 2 metros con puntales cada 1.5 metros.

El apuntalamiento se realizará de tal forma que las viguetas adquieran una contra flecha de 3 a 5 mm por cada metro de luz. Debajo de los puntales se colocarán cuñas de madera para una mejor distribución de cargas y evitar el hundimiento en el piso. El desapuntalamiento se efectuará después de 14 días.

En general, se deberá seguir estrictamente las recomendaciones del fabricante y proceder en todo bajo las garantías de este.

b) Colocación de viguetas y bloques

Las viguetas deberán apoyar sobre muros de mampostería o vigas concretadas en una longitud no menor a 10 cm y sobre encofrados a vaciar.

La distancia entre viguetas se determinará automáticamente colocando los bloques como elemento distanciador.

c) Limpieza y mojado

Una vez concluida la colocación de los bloques, de las armaduras, de las instalaciones eléctricas, etc., se deberá limpiar todo residuo de tierra, yeso, cal y otras impurezas que eviten la adherencia entre viguetas, los bloques y el vaciado de la losa de compresión.

Se mojará abundantemente los bloques para obtener buena adherencia y buena resistencia final.

d) Armadura de repartición

En la losa superior se dispondrá una armadura de reparto con alambres de acero de al menos 6 mm de diámetro en las dos direcciones, a intervalos no superiores a 35 cm en las dos direcciones (perpendicular y paralela a los nervios), y tales que la sección total de esta armadura, en cm²/m.

e) Hormigonado

El hormigonado de la losa deberá cumplir con todo lo especificado en el ítem de elementos estructurales, para hormigones en general.

Durante el vaciado del hormigón se deberá tener el cuidado de rellenar los espacios entre bloques y viguetas.

Concluido el vaciado de la losa y una vez fraguado el hormigón realizar el curado correspondiente mediante el regado con agua durante siete (7) días, deberá protegerse contra la lluvia, el viento, sol y en general contra toda acción que lo perjudique. El hormigón será protegido manteniéndose a una temperatura superior a 5°C por lo menos durante 96 horas.

Medición.

Las losas alivianadas, aligeradas y con viguetas pretensadas, serán medidas en metros cuadrados concluidos y debidamente aprobados por el Supervisor de Obra, tomando en cuenta solamente las superficies netas ejecutadas.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado de acuerdo a planos y a las Especificaciones Técnicas, medido según lo señalado, será cancelado al precio de la propuesta presentada y aceptada, dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra y otros gastos que sean necesarios para la ejecución de este ítem.

LOSA ALIVIANADA C/PLASTOFORM H = 20 cm (fck = 210 kg/cm2).....m2

ITEM N° 2.12: LOSA CASETONADA DE H°S° H = 30 cm (fck = 210 kg/cm²).

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de losas casetonadas de hormigón armado indicadas en los planos del proyecto.

Las losas casetonadas deberán ser construidas de estricto acuerdo con las líneas, cotas, niveles, rasantes y tolerancias señaladas en los planos, de conformidad con las presentes especificaciones.

El trabajo incluirá la ejecución de aberturas para instalaciones, juntas, acabados, remoción de encofrados y cimbras, además de otros detalles requeridos para su satisfactorio cumplimiento.

El hormigón a utilizarse tendrá resistencia característica en compresión a los 28 días de 210 Kg/cm2 y un contenido de cemento no menor a 350Kg. /m3.

Para las losas casetonadas de altura de 20cm deberán tener una cuantía mínima de 28kg/m2 de hormigón, para losas casetonadas de 40cm de altura se deberá considerar una cuantía mínima de 35 kg/m2 de hormigón.

Se debe considerar una distancia máxima de eje en eje de 60cm para las losas de altura 20 cm; en cuanto a las losas de 40 cm la longitud máxima deberá ser 80 cm.

Tipo de materiales, herramientas y equipo.

Cemento.

El cemento utilizado será Cemento Pórtland de tipo normal de calidad y condición aprobadas, cuyas características satisfagan las especificaciones para cemento Pórtland tipo "I".

Se deberá utilizar un solo tipo de cemento, excepto cuando se justifique la necesidad de empleo de otros tipos de cemento, siempre que cumplan con las características y calidad requeridas para el uso destinado, o cuando el Supervisor de Obra lo autorice en forma escrita.

El cemento vendrá perfectamente acondicionado en bolsas herméticamente cerradas, con la marca de fábrica. La aceptación del cemento, podrá estar basada en la certificación de la fábrica o en la factura de compra emitida por el distribuidor mayorista, en la que se indique claramente la fecha de adquisición.

El cemento se debe almacenar en condiciones que lo mantengan fuera de la intemperie y de la humedad, es decir, se debe guardar en un lugar seco, abrigado y cerrado, quedando constantemente sometido a examen por parte del Supervisor de Obra.

Las bolsas de cemento almacenadas, no deben ser apiladas en montones mayores a 10 unidades. El cemento que por cualquier motivo haya fraguado parcialmente, debe rechazarse. El uso de cemento recuperado de bolsas rechazadas, no será permitido.

Todo cemento que presente grumos o cuyo color esté alterado será rechazado y deberá retirarse de la obra, así mismo, el cemento que haya sido almacenado por el Contratista por un período de más de 60 días necesitará la aprobación del Supervisor antes de ser utilizado en la obra.

En caso de disponerse de varios tipos de cemento, estos deberán almacenarse por separado.

El cemento a ser empleado deberá cumplir con la calidad requerida según los ensayos de: finura de molido, peso específico, fraguado, expansión y resistencia, pudiendo ser exigida su comprobación por el Supervisor de Obra.

Agregados.

a) Generalidades

La naturaleza de los áridos y su preparación serán tales, que permitan garantizar la resistencia adecuada y la durabilidad del hormigón.

b) Tamaño máximo de los agregados

Para lograr la mayor compacidad del hormigón y el recubrimiento completo de las armaduras, el tamaño máximo de los agregados no deberá exceder de la menor de las siguientes medidas:

1/5 de la mínima dimensión del elemento estructural que se vacíe.

1/3 del espesor de las losas (para el caso del vaciado de losas).

3/4 de la mínima separación entre barras.

Los agregados se dividirán en dos grupos:

Arena de 0.02mm a 7 mm

Grava de 7.00mm a 30 mm

Arena.

Los agregados finos para el hormigón se compondrán de arenas naturales y deberán estar compuestas por partículas duras, resistentes y durables, exentas de sustancias perjudiciales tales como escorias, arcillas, material orgánico u otros.

Tampoco contendrán porcentajes mayores a:

SUSTANCIAS NOCIVAS	% EN PESO
Terrones de Arcilla	1
Carbón y Lignito	1
Material que pasa al tamiz No. 200	5
Otras substancias nocivas, mica,	
álcalis pizarra, partículas blandas	1

La arena sometida al ensayo de durabilidad en una solución de sulfato de sodio según el método AASHTO T 104, después de 5 ciclos de ensayo, no debe sufrir una pérdida de peso superior al 10 %.

Las probetas de mortero preparadas con la arena a utilizarse, deberán tener más resistencia a la compresión a los 7 y 28 días de lo especificado por la norma.

Con el objeto de controlar el grado de uniformidad, se determinará el módulo de fineza en muestras representativas de los yacimientos de arena.

Los yacimientos de arena a ser utilizados por el Contratista, deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra, en base a los resultados que arrojen los ensayos realizados en muestras representativas de cada yacimiento.

En caso de utilizarse arenas provenientes de machaqueo de granitos, basaltos y rocas análogas, no deberán acusar principios de descomposición.

Se rechazarán de forma absoluta las arenas de naturaleza granítica alterada (caolinización de los feldespatos).

Grava.

La grava será igualmente limpia, libre de todo material pétreo descompuesto, sulfuros, yeso o compuestos ferrosos, que provengan de rocas blandas, friables o porosas. Los límites permisibles de las sustancias que podrá presentar la grava se dan en la siguiente tabla:

SUSTANCIAS NOCIVAS	% EN PESO
Partículas blandas	5
Terrones de Arcilla	0.25
Material que pasa al tamiz No.200	1

La grava de origen machacado, no deberá contener polvo proveniente del machaqueo.

La grava proveniente de ríos no deberá estar mezclada con arcilla.

La granulometría de los agregados debe ser uniforme y entre los siguientes límites:

ABERTURA DEL TAMIZ (mm)	% QUE PASA
31.5	100
16	62 – 80
8	38 – 62
4	23 – 47

2	14 – 37
1	8 – 28
0,2	1 – 8

Agua.

Debe ser potable, limpia, clara y no contener más de 5 gr/lit. de materiales en suspensión ni más de 15 gr/lit. de materiales solubles perjudiciales al hormigón.

No deberán emplearse aguas de alta montaña ya que por su gran pureza son agresivas al hormigón, tampoco aguas con PH<5, ni las que contengan aceites, grasas o hidratos de carbono.

Tampoco se utilizarán aguas contaminadas con descargas de alcantarillado sanitario.

La temperatura será superior a 5°C.

El Supervisor de Obra deberá aprobar por escrito las fuentes de agua a ser utilizadas.

Procedimiento para la ejecución.

Encofrados.

Los encofrados podrán ser de madera, metálicos u otro material lo suficientemente rígido.

Tendrán las formas, dimensiones y estabilidad necesarias para resistir el peso del vaciado, personal y esfuerzos por el vibrado del hormigón durante el vaciado, asimismo, deberán soportar los esfuerzos debidos a la acción del viento.

Deberán ser montados de tal manera que sus deformaciones sean lo suficientemente pequeñas como para no afectar al aspecto de la obra terminada.

Deberán ser estancos a fin de evitar el empobrecimiento del hormigón por escurrimiento del agua.

Excepto si el Supervisor ordena lo contrario, en todos los ángulos de los encofrados se colocarán molduras o filetes triangulares cepillados.

Para el hormigón visto, se utilizarán tablones cepillados del lado interior. En este caso, el encofrado deberá ser realizado con suma prolijidad.

Para facilitar la inspección y limpieza de los encofrados en las columnas, pilares o muros, se dejarán a distintas alturas ventanas provisionales.

Cuando el Supervisor de Obra compruebe que los encofrados presentan defectos, interrumpirá las operaciones de vaciado hasta que las deficiencias sean corregidas.

Como medida previa a la colocación del hormigón se procederá a la limpieza y humedecimiento de los encofrados, no debiendo sin embargo quedar películas de agua sobre la superficie.

Si se prevén varios usos de los encofrados, estos deberán limpiarse y repararse perfectamente antes de su nuevo uso.

El número máximo de usos del encofrado se obtendrá del análisis de precios unitarios.

No se deberán utilizar superficies de tierra que hagan las veces de encofrado a menos que así se especifique.

Mezclado.

El hormigón preparado en obra será mezclado mecánicamente, para lo cual:

- Se utilizará una hormigonera de capacidad suficiente para la realización de los trabajos requeridos.
- Se comprobará el contenido de humedad de los áridos, especialmente de la arena para corregir en caso necesario la cantidad de agua vertida en la hormigonera. De otro modo, habrá que contar esta como parte de la cantidad de agua requerida.
- El hormigón se amasará de manera que se obtenga una distribución uniforme de los componentes (en particular de los aditivos) y una consistencia uniforme de la mezcla.
- El tiempo mínimo de mezclado será de 1.5 minutos por cada metro cúbico o menos. El tiempo máximo de mezclado será tal que no se produzca la disgregación de los agregados.

Transporte.

Para el transporte se utilizarán procedimientos concordantes con la composición del hormigón fresco, con el fin de que la mezcla llegue al lugar de su colocación sin experimentar variación de las características que poseía recién amasada, es decir, sin presentar disgregación, intrusión de cuerpos extraños, cambios en el contenido de agua.

Se deberá evitar que la mezcla no llegue a secarse de modo que impida o dificulte su puesta en obra y vibrado.

En ningún caso se debe añadir agua a la mezcla una vez sacada de la hormigonera

Para los medios corrientes de transporte, el hormigón debe colocarse en su posición definitiva dentro de los encofrados, antes de que transcurran 30 minutos desde su preparación.

Vaciado.

No se procederá al vaciado de los elementos estructurales sin antes contar con la autorización del Supervisor de Obra.

El vaciado del hormigón se realizará de acuerdo a un plan de trabajo organizado, teniendo en cuenta que el hormigón correspondiente a cada elemento estructural debe ser vaciado en forma continua.

La temperatura de vaciado será mayor a 5°C.

No podrá efectuarse el vaciado durante la lluvia.

En los lugares donde el vibrado se haga difícil, antes del vaciado se colocará una capa de mortero de cemento y arena con la misma proporción que la correspondiente al hormigón.

No será permitido disponer de grandes cantidades de hormigón en un solo lugar para esparcirlo posteriormente.

Por ningún motivo se podrá agregar agua en el momento de hormigonar.

La velocidad del vaciado será la suficiente para garantizar que el hormigón se mantenga plástico en todo momento y así pueda ocupar los espacios entre armaduras y encofrados.

No se podrá verter el hormigón libremente desde alturas superiores a 1.50m, debiendo en este caso utilizar canalones, embudos o conductos cilíndricos.

Las losas el vaciado deberá efectuarse por franjas de ancho tal que, al vaciar la capa siguiente, en la primera no se haya iniciado el fraguado.

Vibrado.

La compactación de los hormigones se realizará mediante vibrado de manera tal que se eliminen los huecos o burbujas de aire en el interior de la masa, evitando la disgregación de los agregados.

El vibrado será realizado mediante vibradoras de inmersión y alta frecuencia que deberán ser manejadas por obreros especializados.

De ninguna manera se permitirá el uso de las vibradoras para el transporte de la mezcla

En ningún caso se iniciará el vaciado si no se cuenta por lo menos con dos vibradoras en perfecto estado.

Las vibradoras serán introducidas en puntos equidistantes a 45cm. entre sí y durante 5 a 15 segundos para evitar la disgregación.

Las vibradoras se introducirán y retirarán lentamente y en posición vertical o ligeramente inclinadas.

El vibrado mecánico se completará con un apisonado del hormigón y un golpeteo de los encofrados.

Queda prohibido el vibrado en las armaduras.

Desencofrado.

La remoción de encofrados se realizará de acuerdo a un plan, que será el más conveniente para evitar que se produzcan efectos anormales en determinadas secciones de la estructura. Dicho plan deberá ser previamente aprobado por el Supervisor de Obra.

Los encofrados se retirarán progresivamente y sin golpes, sacudidas ni vibraciones en la estructura.

El desencofrado no se realizará hasta que el hormigón haya alcanzado la resistencia necesaria para soportar con suficiente seguridad y sin deformaciones excesivas, los esfuerzos a que va a estar sometido durante y después del desencofrado.

Los encofrados superiores en superficies inclinadas deberán ser removidos tan pronto como el hormigón tenga suficiente resistencia para no escurrir.

Durante la construcción, queda prohibido aplicar cargas, acumular materiales o maquinarias que signifiquen un peligro en la estabilidad de la estructura.

El plazo mínimo de desencofrados de losas será de 14 días.

Para el desencofrado de elementos estructurales importantes o de grandes luces, se requerirá la autorización del Supervisor.

Protección y curado.

El hormigón, una vez vaciado, deberá protegerse contra la lluvia, el viento, sol y en general contra toda acción que lo perjudique.

El hormigón será protegido manteniéndose a una temperatura superior a 5°C por lo menos durante 96 horas.

El tiempo de curado será de 7 días a partir del momento en que se inició el endurecimiento.

Medición.

Las cantidades del hormigón para la losa casetonada se computarán en metros cuadrados de acuerdo a las áreas indicados en los planos, las mismas que serán debidamente comprobadas por el Contratista. En los certificados de pago sólo se incluirán los trabajos ya ejecutados y aceptados por la Supervisión.

Forma de pago.

El pago será realizado una vez verificado el cumplimiento de todos los trabajos para la ejecución del ítem. La verificación debe ser realizada en forma conjunta por el Contratista y el Supervisor.

LOSA CASETONADA DE H $^{\circ}$ S $^{\circ}$ H = 30 cm (fck = 210 kg/cm2).....m2

ITEM N° 2.13: CARPETA PARA NIVELACION DE LOSAS i = 2%.

Definición.

Este ítem se refiere al vaciado de una capa de mortero con dosificación 1: 5, que servirá de base para la nivelación de las losas sobre la que se colocará los distintos pisos de acuerdo a los cómputos métricos y formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

El mortero se preparará con un contenido mínimo de cemento de 225 kilogramos por metro cúbico y arena fina.

Procedimiento para la ejecución.

Una vez limpia el área respectiva, se efectuará el vaciado del mortero en el espesor o altura señalada en los cómputos métricos.

El mortero se deberá nivelar y dejar enrasado en toda su superficie mediante una regla de madera, dejando una superficie lisa y uniforme.

Medición.

La carpeta de mortero para nivelación se medirá en metros cúbicos, teniendo en cuenta únicamente los volúmenes o áreas netas ejecutadas.

Forma de Pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será cancelado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

CARPETA PARA NIVELACIÓN DE LOSAS i = 2%.....m3

ITEM N° 2.14: IMPERMEABILIZACION DE LOSA CON MEMBRANA ASFALTICA.

Descripción.

Este ítem se refiere a la ejecución de impermeabilización de losa con membrana asfáltica. El Contratista deberá tener especial precaución en la adquisición de este material al hacer el pedido con el objeto de garantizar su correcta impermeabilización.

Materiales, herramienta y equipo.

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra. En los trabajos de impermeabilización se emplearán membrana asfáltica previa aprobación del supervisor de obra.

Procedimiento para la ejecución.

Una vez seca y limpia la superficie de la losa de cubierta, se aplicará una primera capa de sellante. Sobre esta se colocará la membrana extendiéndolo a lo largo de toda la superficie. Los traslapes longitudinales no deberán ser menores a 10 cm.

Los trabajos de impermeabilización de losas serán ejecutados por personal especializado.

Durante la ejecución de las impermeabilizaciones se deberá tomar todas las precauciones y medidas de seguridad, a fin de evitar intoxicaciones, inflamaciones y explosiones.

La impermeabilización en todos los casos exige un trabajo completamente estanco de agua, de manera que además de los materiales se deberá utilizar las técnicas adecuadas.

En la impermeabilización de losas se podrán emplear hidrófugos apropiados, laminas asfálticas, alquitrán y otros, de acuerdo al detalle señalado en los planos correspondientes y en el formulario de presentación de propuestas. Dichos materiales deberán ser aprobados por el supervisor de obra, previo su empleo en obra. La impermeabilización se deberá efectuar siguiendo estrictamente las recomendaciones e instrucciones de los fabricantes.

Medición.

Corresponde efectuar medición, por tanto, la cuantificación de la colocación de la membrana asfáltica en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente el área neta del trabajo ejecutado y de acuerdo a lo establecido en los planos de construcción.

Forma de Pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el supervisor de obra, será pagado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

IMPERMEABILIZACIÓN DE LOSA CON MEMBRANA ASFÁLTICA...... m^2

ITEM N° 2.15: EMPEDRADO Y CONTRAPISO DE HORMIGÓN e = 10 cm.

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de contra pisos de piedra y cemento en planta baja, tanto en interiores como a la intemperie, de acuerdo a lo que se especifica en los planos respectivos y/o de acuerdo a instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

Se usará para el empedrado piedra manzana de regular tamaño, logrando el espesor especificado en los planos constructivos, además de un mortero simple de cemento con una dosificación en volumen de 1:6, debiendo cuidar que el agregado a utilizarse sea limpio y exento de materias orgánicas, arcillas y otras que puedan perjudicar, además que el cemento sea fresco y provisto en sus envases originales, teniendo en cuenta que el cemento almacenado por más de tres meses en obra no deberá ser utilizado.

Procedimiento para la ejecución.

Previamente al empedrado, deberá contarse la aprobación del replanteo de la obra por parte del supervisor, para luego proceder con la limpieza del área a empedrar, para lo cual deberá retirarse la primera capa de tierra vegetal, reemplazándola hasta las cotas de nivelación por tierra arcillosa con un contenido de arena del 30% aproximadamente, luego se procederá al relleno y compactado por capas de tierra húmeda, cada 15 a 20 cm. de espesor y apisonándola a mano o con herramienta adecuada.

Sobre el terreno así compactado se ejecutará una soldadura de piedra manzana colocada a combo, a nivel y con pendiente apropiada de acuerdo al detalle de los planos constructivos.

Una vez terminado el empedrado, y previa limpieza de su superficie de tierra, escombros y otras sustancias, se vaciará una carpeta de mortero simple de cemento, con un espesor de 2 cm. y con una dosificación en volumen de 1:6, con un contenido mínimo de cemento por metro cúbico de mortero de 242 kg / cm², teniendo especial cuidado en llenar y compactar los intersticios de la soldadura de piedra.

El terminado del contrapiso se efectuará de acuerdo al tipo de acabado que se utilice para cada uno de ellos, de acuerdo a lo establecido en los planos constructivos y/o instrucciones

del supervisor de obra.

Medición.

El empedrado y contrapiso de la obra, se medirá en metros cuadrados, tomando en cuenta

solamente el área neta de trabajo ejecutado, y de acuerdo a las dimensiones determinadas

en los planos constructivos.

Los trabajos ejecutados de acuerdo a lo especificado y medidos según el acápite anterior

será pagado por metro cuadrado de superficie de contrapiso, el trabajo comprende el

nivelado, relleno, compactado, soldadura de piedra manzana, además de la carpeta de

mortero, de acuerdo a las especificaciones detalladas.

Forma de pago.

Este ítem, ejecutado de acuerdo con las presentes especificaciones, medido de acuerdo a

lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado de acuerdo al precio

unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por todos los materiales, mano de obra,

herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta

ejecución de los trabajos.

EMPEDRADO Y CONTRAPISO DE HORMIGÓN e = 10 cm.....m2

ITEM N° 2.16: EMPEDRADO Y CONTRAPISO DE HORMIGÓN e = 25 cm.

Definición.

Este ítem es idéntico a ITEM N° 2.15: EMPEDRADO Y CONTRAPISO DE

HORMIGÓN e = 10 cm

ITEM N° 2.17: MURO DE LADRILLO CERAMICO 6H 1:5 (e = 16cm).

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de muros de ladrillo cerámico de 6 huecos, con un espesor de 15 cm, en los lugares que señalen los planos respectivos.

Materiales, herramientas y equipo.

Los ladrillos deben ser de primera calidad, tendrán las dimensiones convencionales, 24 cm. de largo, 15 cm. de ancho y 11 cm. de alto.

Los ladrillos serán bien cocidos, emitirán al golpe un sonido metálico, tendrán color uniforme y estar libres de cualquier rajadura o desportilladura.

El cemento será Portland normal y fresco, la arena será de buena calidad.

Todos los materiales serán aprobados por el Supervisor de obra, antes de ser colocados en la construcción.

Las herramientas y equipo, serán proporcionados por el Contratista.

Procedimiento para la ejecución.

Los ladrillos deberán mojarse abundantemente antes de su colocación.

Los muros se ejecutarán considerando los trabes y amarres entre cada ladrillo. Se controlará la plomada y el nivel, además se deberán tener en cuenta el uso exacto de las hileras para llegar hasta la altura de dinteles y de la cubierta.

El mortero de cemento y arena será en la proporción 1:5. Será mezclada en las cantidades necesarias para su empleo inmediato.

Medición.

Se medirán en metro cuadrado tomando en cuenta el área neta del trabajo ejecutado.

Forma de pago.

Se pagarán con los precios unitarios aprobados en el presupuesto de la obra.

ITEM N° 2.18: MURO DE LADRILLO ADOBITO 1:5 (e = 18cm).

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de muros de ladrillo adobito, con un espesor de 15

cm, en los lugares que señalen los planos respectivos.

Materiales, herramientas y equipo.

Los ladrillos deben ser de primera calidad, tendrán las dimensiones convencionales, 22

cm. de largo, 11 cm. de ancho y 5 cm. de alto.

Los ladrillos serán bien cocidos, emitirán al golpe un sonido metálico, tendrán color

uniforme y estar libres de cualquier rajadura o desportilladura.

El cemento será Portland normal y fresco, la arena será de buena calidad.

Todos los materiales serán aprobados por el Supervisor de obra, antes de ser colocados en

la construcción.

Las herramientas y equipo, serán proporcionados por el Contratista.

Procedimiento para la ejecución.

Los ladrillos deberán mojarse abundantemente antes de su colocación.

Los muros se ejecutarán considerando los trabes y amarres entre cada ladrillo. Se

controlará la plomada y el nivel, además se deberán tener en cuenta el uso exacto de las

hileras para llegar hasta la altura de dinteles y de la cubierta.

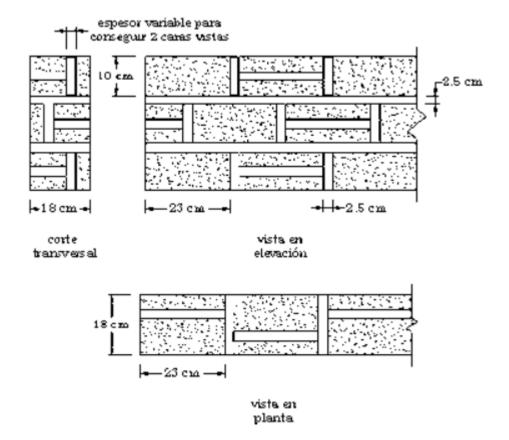
El mortero de cemento y arena será en la proporción 1:5. Será mezclada en las cantidades

necesarias para su empleo inmediato.

Disposición: Aparejo para muro semicarga.

En la construcción de muro semicarga se podrá conseguir dos caras vistas si se construye

con ladrillo gambote.



Medición.

Se medirán en metro cuadrado tomando en cuenta el área neta del trabajo ejecutado.

Forma de pago.

Se pagarán con los precios unitarios aprobados en el presupuesto de la obra.

MODULO 3: OBRA FINA (SOLO PARA CONSIDERAR LAS CARGAS MUERTAS)

ITEM Nº 3.1: PISO CERAMICO DE ALTO TRÁFICO.

Definición.

Este ítem se refiere a:

La provisión y colocación de piso cerámico de alto tráfico, en interiores sobre losas y contrapisos de diferentes clases.

Todos los trabajos anteriormente señalados serán ejecutados de acuerdo a lo especificado en los planos de detalles constructivos, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

- Cerámicos de primera calidad.
- Pegamento p/cerámico.

Cemento Portland	kg
Arena fina	m3
Alfacolor p/emboquillado	kg
Piso ceramico de alto trafico	m2
Pegamento p/ceramico alfalisto	kg

El Contratista deberá entregar muestras de los materiales al Supervisor de Obra y obtener la aprobación correspondiente para su empleo en obra. Esta aprobación no eximirá al Contratista sobre la calidad del producto.

FORMATOS PISO

TAMAÑOS	UK/m²	SFSO III	Kg/m²	m²/CAJA
15X15	43	7.4 mm	13.2+/-5%	1.25
20x20	25	6.5 mm	12.6+/-5%	1.72
30,5X30,5	10.75	7.4 mm	14.2+/-5%	1.86
410041	5.95	7.8 mm	14.9+/-5%	1.85
45845	4.94	8.3 mm	16.3+/-5%	1.82

Características Técnicas PISO

ESPECIFICACION	ALFAGRES	REQUERIDO	NORMA I	CONTEC
- Absorción de agua - Resistencia a la abrasión - Modulo de rotura	Grupo B-ll-b De acuerdo a la referencia >=24N/mm ²	6-10% 3,4 o 5 PEI 18 N/mm ²	NTC 4321-3 NTC 4321-7 NTC 4321-4	ISO 10545-3 ISO 10545-7 ISO 10545-4
 Resistencia a la rotura por flexión (< 7.5 mm) Resistencia a la rotura por flexión (< 7.5 mm) 	>500 N >800 N	500 N 800 N		
- Longitud y ancho - Ortogonalidad	0.35% 0.15%	+/- 0.5% +/- 0.6%	NTC 4321-2 NTC 4321-2	ISO 10545-2 ISO 10545-2
 Planaridad superficie Coeficiente estatico de fricción 		+/- 0.5% +/= 0.5%	NTC 4321-17	ISO 10545-2 ISO 10545-17
- Resistencia a los químicos - Resistencia al manchado	Recistante a ácidos y bases de tipo ligero y mediano 5	ULA, UHA, UA 5		ISO 10545-13 ISO 10545-14

Procedimiento para la ejecución.

Debido a la variedad existente y denominación de los diferentes materiales de cerámica para pisos, de acuerdo a las regiones, el Contratista deberá considerar las siguientes definiciones.

Pisos de cerámica:

Se refiere al empleo de baldosas de cerámica (material de alta dureza) de procedencia extranjera o nacional con o sin esmalte de espesor no mayor a 8 mm, las mismas que no pueden ser rayadas por una punta de acero.

No se permitirá el tránsito sobre las baldosas recién colocadas, hasta que no se encuentren completamente consolidadas al contrapiso, debiendo transcurrir por lo menos setenta y dos (72) horas.

Para realizar una correcta instalación tenga en cuenta las siguientes recomendaciones:

- Verifique que la superficie se encuentre plomada, nivelada, y bien afinada con llana de madera.
- Revise escuadras y adherencia de los pañetes (libre de polvo y contaminación que pueda afectar el pegue)
- En pisos verifique que las pendientes sean las adecuadas y dirigidas al punto de desagüe.
- Realice un forme o modulación en seco para determinar ejes de inicio y piezas laterales, superiores e inferiores de remate.

• Si la instalación tiene diseño a 45 grados, cenefas, insertos, etc., defina los ejes de inicio para tener unidades completas.

Posteriormente continúe con la instalación de los pisos

• Determine si hay necesidad de instalar remates especiales en filos y/o dilataciones.

Humedezca la superficie sin saturarla.

Si utiliza nuestro pegante Alfalisto, NO necesita humedecer las tabletas de cerámica.

Para preparar el Alfalisto siga las siguientes instrucciones:

- Tenga a mano un recipiente limpio, agua, mezclador y siga las instrucciones de dosificación que se indican en el empaque.
- Vierta primero el agua en recipiente y luego añada el alfalisto mezclándolo con un batidor mecánico o manualmente hasta que desaparezcan los grumos. (No agregue más agua de la recomendada en las instrucciones)

Esparza la mezcla de pegante sobre la superficie utilizando una llana dentada de 5 o 6 mm (Extienda únicamente el Alfalisto necesario para instalar inmediatamente)

Instale las tabletas dejando una junta de dilatación mínima de 2 mm. En cerámicas de tamaño 20x20 una junta de dilatación de 4 mm. En tamaños mayores a 30x30 (Se recomienda el uso de dilatadores plásticos)

Instale la tableta sobre la mezcla golpeando la pieza con un martillo de caucho hasta que aparezca la mezcla por los lados sin rebosar la superficie de la tableta. Revise continuamente plomos y niveles (Recuerde revisar la modulación realizada anteriormente)

Después de instalar la tableta, retire cuidadosamente los excesos de pegante y limpie la superficie con una esponja húmeda.

Después de 24 horas de haber realizado la instalación, emboquille con Alfacolor 1:3 o 3:15 dependiendo del ancho de la junta de dilatación. Siga las instrucciones que aparecen en la bolsa, esparciendo la mezcla, con una llana de goma o de caucho teniendo cuidado

de llenar bien las juntas de dilatación. Verifique la homogeneidad de la junta en su aplicación y apariencia. Limpie cuidadosamente con una esponja húmeda.

Es importante limpiar inmediatamente los residuos de boquilla y mortero, pues al secarse es

difícil retirarlos. Si tiene alguna duda al respecto por favor comunicarse con nuestro departamento técnico.

Todas las piezas de solados, umbrales y zócalos deberán llegar a la obra y ser colocados en perfectas condiciones, enteros sin escolladuras, ni otro defecto alguno. Se desecharán todas las piezas y estructuras que no cumplan las prescripciones previstas, alcanzando esta disposición hasta la demolición y reconstrucción de solados si llegase el caso.

El contratista tendrá muy en cuenta que todos los solados a emplear en obra se ajusten en todos los casos a la mejor calidad, debiendo responder a la condición de coloración uniforme, sin partes diferenciadas.

La mayoría de los defectos de colocación de pisos cerámicos se debe a la mala ejecución del contrapiso y carpetas, por lo tanto, es de fundamental importancia la construcción de los mismos. Estos deben estar bien nivelados, no deben estar asentados sobre un terreno poco resitente y los mismos a su vez deben ser impermeables y resistentes.

Medición.

Los pisos cerámicos tipos se medirán en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente las superficies netas ejecutadas.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado a los precios unitarios de la propuesta aceptada. Dichos precios serán compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para una adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

Si en el formulario de presentación de propuestas se indicara en forma separada los ítems contrapisos y entrepisos, el pago se efectuará igualmente en forma independiente, pero si en los ítems de pisos y pavimentos se indicara la inclusión de contrapisos y/o entrepisos, el Contratista deberá considerar este aspecto en la elaboración de sus precios unitarios.

PISO CERÁMICO DE ALTO TRÁFICO.....2

ITEM Nº 3.2: CIELO FALSO C/PLACAS DE ALUMINIO.

Definición.

Este ítem se refiere al acabado de las superficies inferiores de las losas, entrepisos de losas, y otros singularizados en los planos y de acuerdo a lo señalado en el formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.



Sistemas para CIELOS FALSOS suspendidos sin límite de diseño, sus condiciones acústicas permiten elegir entre distintos modelos que ofrecen diferentes rangos de absorción y atenuación sonora. Todos los productos son clasificados en las pruebas contra fuego, como clase A, no desprenden gases tóxicos y no propagan las lamas. Su diseño modular y desmontable, permiten utilizar artefactos de iluminción que se adaptan a la grilla y un fácil acceso al entretecho.

Los CIELOS FALSOS son en su mayoria resistentes a cambios de temperatura y humedad, protección contra el pandeo y resistencia de hasta un 95% a la humedad relativa.

- Tiendas Viviendas

TIPOS

hem	Unidad	Descripción / Nombre	Peso / pza	Rendimiento	Fábrica
1	PZA	PERFILERÍA ACÚSTICA CENTRAL 3,66	1.24	0.24	SYNERGY
2	PZA	PERFILERÍA ACÚSTICA TRANSVERSAL 1.21	0.33	1.40	SYNERGY
3	PZA	PERFILERÍA ACÚSTICA TRANSVERSAL 0.61	0.16	1.40	SYNERGY
4	PZA	PERFILERÍA ACÚSTICA PERIMETRAL 3.05	1.02	0.25	SYNERGY
5	PZA	PANEL ACÚSTICO USG RADAR 2x2 TEGULADO	0.90	2,70	USG
6	PZA	PANEL ACÚSTICO AMF FEINSTRATOS 2x2 TEGULADO	0.90	2.70	AMF
7	PZA	PANEL ACÚSTICO SYNERGY FITCASE 2X4	0.90	1.30	SYNERGY
8	PZA	PANEL ACÚSTICO SYNERGY FITCASE 2X2 TEGULADO	0.90	2.70	SYNERGY
9	PZA	PANEL ACÚSTICO SYNERGY DE ALUMINIO	0.70	2.70	SYNERGY
10	PZA	ÁNGULO INTERNO PARA VELA 2,60 MT	0.64	0.25	SYNERGY
- 11	PZA	TORNILLO TI AGUJA	0.001745	1.94	PROVEEDOR

Procedimiento para la ejecución.

VENTAJAS DEL SISTEMA

- Fácil instalación
- Resistencia al fuego de 30 minutos, clase A Flexibilidad en el diseño
- Acabado perfecto Amplia gama de texturas Fácil mantenimiento y impieza
- √ Livianos
- Estética Reflexión de **l**uz acústica

PASOS Y PROCEDIMIENTO PARA LA INSTALACIÓN DE CIELO FALSO ACÚSTICO

Marcar la altura deseada en todas las esquinas de la habitación. Luego marcar con un corde entizado el perímetro de la habitación a 19 Mm por encima del nivel deseado para el cielo raso.

2) PERIMETRAL:

Hacer coincidir el borde superior del perfil perimetral con l amarca hacha por el corde, atorni lar o clavar el perfil en todo el perímetro de la habitación. Los troni los o clavos deben estar a una distancia máxima de 0.61 m.

Colocar colgantes de alambre galvanizado No. 12 cada 1.22 m, a lo largo de la línea donde estarán colocadas las centrales, se debe tener cuidado de que el alambre sobrepase por lo menos 15 cm, del nivel del cielo falso terminado.

Extender un hilo de lado a lado de la habitación a la altura del cielo raso, instalar las centrales cada 1.22 mts. perpendiculares a los hilos colocados para mantener el nivel.

Luego de colocar las centrales apoyadas en las perimetrales, se debe amarrar las mismas con la grilla de alambres previemente colgados para así fijar la estructura.

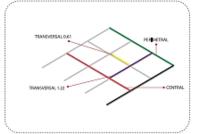
6) TRANSVERSAL DE 4" (1.22 m):

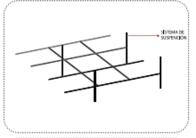
Extender un hilo en forma perpendicular a las centrales, en el lugar donde situra la primera hilera de las transversales, (solo es necesario hacerlo una vez, ya que las perforaciones de la central iniciaran el espaciamiento adecuado de las transversales).

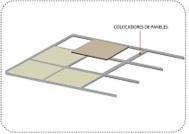
Colocar los paneles fila por fila, inclinándolo hacia arriba por la abertura y después hasta que quede bien apoyado en la estructura.

8) TRANSVERSALES DE 2" (0.61m):

En caso de que se deseee un cielo falso con paneles de 2x2, es decir cuadrados de 0.61x0.61 m, se debe agragar un perfil a la estructura, las transversales de 0.61 se colocan perpendiculares a las transversales de 1.22 y así se obtiene la cuadrícula deseada.







Medición.

La medición se realizará por metro cuadrado de superficie neta de trabajo.

Forma de pago.

El trabajo se pagará por metro cuadrado de acuerdo a la medición, este pago será compensación total de la ejecución de este ítem, incluye materiales complementarios, herramientas y mano de obra total. El precio será el de la propuesta.

CIELO FALSO C/PLACAS DE ALUMINIOm2

MODULO 4: OBRAS COMPLEMENTARIAS

ITEM N° 4.1: LIMPIEZA GENERAL Y RETIRO DE ESCOMBROS.

Definición.

La obra será entregada completamente libre de materiales excedentes y de residuos. La limpieza se la deberá hacer permanentemente con la finalidad de mantener la obra limpia y transitable.

Una vez terminada la obra de acuerdo con el contrato y previamente a la recepción provisional de la misma, el contratista estará obligado a ejecutar, además de la limpieza periódica, la limpieza general del lugar.

Materiales, herramientas y equipo.

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

Procedimiento para la ejecución.

Se transportarán fuera de la obra y del área de trabajo todos los excedentes de materiales, escombros, basuras, andamiajes, herramientas, equipo, etc. a entera satisfacción del Supervisor de Obra.

Se lustrarán los pisos de madera, se lavarán y limpiarán completamente todos los revestimientos tanto en muros como en pisos, vidrios, artefactos sanitarios y accesorios, dejándose en perfectas condiciones para su habitabilidad.

Forma de pago.

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con las presentes especificaciones, medido según lo señalado y aprobado por el Supervisor de Obra, será pagado al precio unitario de la propuesta aceptada.

Dicho precio será compensación total por los materiales, mano de obra, herramientas, equipo y otros que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución del trabajo.

LIMPIEZA GENERAL Y RETIRO DE ESCOMBROSGlb

ANEXO 7 FICHA TÉCNICA





HIERRO CORRUGADO DEACERO

La barra corrugada DEACERO es producida en las modernas acerias de la empresa, con los mas sofisticados avances tecnológicos de la industria siderúrgica y si-guiendo estrictos estándares de Calidad en cumpli-miento de los requerimientos mecánicos y autimicos de miento de los requerimientos mecánicos y químicos de la normas PNA 4007 99 y DA U500 AL2205...

Medidas nominales y masas de las barras con sus tolerancias por una unidad de longitud :

NORMA NBR 7480

PROPIEDADES MECÁNICAS DEL DOBLADO

Barra / mm	Doblada a	180" Diametro del Mandril
6.8.9.5 12 y 1	6	D = 4 Φ
20		D=6 Φ

- D = Dismetro del Mandrit Diametro Nominal
 A temperatura ambiente (180 mimi. Bajo las siguientes condiciones
 Haciendo uso del mandrit adecuado
 Aplicando una fuerza contínua y uniforme.
 Manteniendo unido el producto y el mandrit durante el doblado.

Diametro Nominal	Masa Lineal Nominal	Tolerancia	Mana Lineal minima	Sección Naminal	Rerimets Naminal
man	Kg/m		Kg/m.	mm	mm
	0.283	±10	0.201	28.3	19.0
8	0.395	±10	0.355	50.3	25.1
9.5	0.617	±6	0.580	78.5	31,4
12	0.000	±6	0.835	113.7	37.7
16	1.578	8.6	1,463	201,1	50.3
20	2.466	± 6	2.318	314.2	62.8
25	3.853	± 6	3,622	480.9	78.5

PROPIEDADES DE TRACCION ACERO CA-50

Resistencia a la tención (mínimo)	1.0	18 Fy
Esfuerzo de la Fluencia (minimo)	500	MPa
Porcentaje de elongación Ø10	(mínimo)	8%

HIERRO LISO DEACERO

La barra Lisa DEACERO redondo lizo para construcción y cerra-jerías en general, debido a su forma puede tener diferentes usos según el espesor requerido. Son Barras de sección trans-versal circular que tiene su superficie lateral sin resaltes.

Composición Química						
Elemento	Colada (% maxi	Prod. Terminado (Timax)				
Carbono (C)	0.22	0.24				
Fosforo (P)	0.05	0.055				
Azufre (S)	0.05	0.055				
Nitrogeno (N)*	0.012	0.013				

Si existen elementos fijaderes del nitrógeno, en cantidad suficiente. Se pueden admitir cantidades mayoros.



PLANCHA LAMINADO FRIO Y CALIENTE

El acero, es materia prima fundamental para los procesos producties acero, es maiente prima fundamenta para aos procesos producivos de la industria manufacturera y minería. Metales del Oriente, ofrece la más amplia gama de medidas, espesores y tipos de acero del mercado nacional en planchas gruesas, diarmantadas, de acero anti abrasivo, laminado en caliente, laminado en frío, galvanizadas y de Zincalum.

ESPESOR LAMINADO FRIO:

Espesores desde 0.38mm hasta 1.5mm Largo de acero a requerimiento del cliente. LAMINADO CALIENTE:

Desde espesores 2mm hasta 25mm largos de (2x1), (1,2x3), (1,5x3), (2x6),

NORMA ASTM A36





CONCRETEC



Plastoform

El poliestireno expandido, también llamado plastoform, es un material plástico espumado, fabricado bajo un proceso de expansión con vapor de agua y tiene como características principales su ligereza, resistencia a la humedad y capacidad de absorción de impactos.

Es un material muy económico y versátil que puede ser cortado en cualquier forma que sea requerido, siendo ideal para su aplicación en construcciones.

COMPLEMENTO PLASTOFORM								
CODIGO	MEDIDAG		DIMENSIONES [cm]					
CODIGO	MEDIDAS		ь	c	d	[Kg/m3]		
103300	10*42*130	42	130	10	38	8-10		
103301	10*42*100	42	100	10	38	8-10		
103302	10*50*100	50	100	10	46	8-10		
103303	10*50*130	50	130	10	46	8-10		
103304	10*43*100	43	100	10	39	8-10		
103305	10*51*100	51	100	10	47	8-10		
103306	12*42*100	42	100	12	38	8-10		
103307	12*42*130	42	130	12	38	8-10		
103308	12*52*100	52	100	12	48	8-10		
103309	12*52*130	52	130	12	48	8-10		
103310	12*43*100	43	100	12	39	8-10		
103311	12*53*100	53	100	12	49	8-10		
103312	15*42*100	42	100	15	38	8-10		
103313	15*43*100	43	100	15	39	8-10		
103314	15*52*100	52	100	15	48	8-10		
103315	15*53*100	53	100	15	49	8-10		
103316	16*42*130	42	130	16	38	8-10		
103317	16*52*130	52	130	16	48	8-10		
103318	20*42*130	42	130	20	38	8-10		
103319	20*42*100	42	100	20	38	8-10		
103320	20*52*100	52	100	20	48	8-10		



Nota: Las medidas pueden variar longitudinalmente ±2cm.; transversal ±1 cm. También se realizan cortes con medidas a pedido.



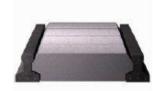


FICHA TÉCNICA



Plastoform

COMPLEMENTO PLASTOFORM									
CODIGO	MEDIDAS		DIMENSIO	ONES [cm]		DENSIDAD			
CODIGO	MEDIDAS		ь	E	d	[Kg/m3]			
103321	20"52"130	52	130	20	48	8-10			
103322	20"43"100	53	100	20	49	8-10			
103323	20"53"100	53	100	20	49	8-10			
103327	10"53"100	53	100	10	49	8-10			
103329	12"50"130	50	130	12	46	8-10			
103330	25"52"130	52	130	25	48	8-10			
103332	15"42"130	42	130	15	38	8-10			
103333	15"52"130	52	130	15	46	8-10			
103334	10"43"130	43	130	10	39	8-10			
103335	12"43"130	43	130	12	39	8-10			
103336	12"53"130	53	130	12	49	8-10			
103337	15"43"130	43	130	15	39	8-10			
103338	15"53"130	53	130	15	49	8-10			
103339	20"43"130	43	130	20	39	8-10			
103340	20"53"130	53	130	20	49	8-10			
103342	10"53"130	53	130	10	49	8-10			
103345	12"63"130	63	130	12	59	8-10			
103346	16"53"130	53	130	16	49	8-10			
103357	15"48"130	48	130	15	44	8-10			
103358	15'63'130	63	130	15	59	8-10			
103360	30"53"130	53	130	30	49	8-10			



	CASETONES DE PLASTOFORM								
CODIGO	MEDIDAS		DIMENSIO	DENSIDAD					
CODIGO	MEDIDAS		ь	c	d	[Kg/m3]			
103400	D = 10	Variable	Variable	Variable	-	8-10			
103401	D = 14	Variable	Variable	Variable	-	12-15			
103402	D = 20	Variable	Variable	Variable	-	18-21			



FICHA TÉCNICA



Plastoform

USOS Y APLICACIONES

Se utiliza como aislante térmico y sonoro en diferentes ambientes y construcciones de todo tipo. Utilizando principalmente como complemento en losas alivianadas, reduciendo significativamente el peso de la losa, permitiendo optimizar las secciones de la estructura.

RECOMENDACIONES DE COLOCADO

Se recomienda que las viguetas se encuentren apuntaladas en el momento de colocarse el complemento de plastoform, para evitar deformaciones en la losa y hasta posibles caídas de la misma por la circulación del personal que coloca los mismos.

Se recomienda no pisar las piezas una vez colocadas en la losa, estas pueden sufrir deformaciones que provoquen pérdida de rendimiento por m2 en el hormigón de la carpeta de compresión.

VENTAJAS

- · Velocidad y facilidad en el colocado.
- Aislante térmico.
- Aislante acústico.
- Aliviana peso a la estructura.
- · Fácil manipulación y corte.
- Auto extinguible no inflamable.





www.concretec.com.bo





Viguetas Pretensadas CONCRETEC



Una vigueta es parte de un sistema estructural que constituye una losa alivianada, su función es absorber los esfuerzos de flexión que se presentan en los nervios modulares de la placa de losa; la forma y sentido en que es colocada permite transmitir las cargas de uso funcional hacia la estructura del edificio, para luego ser trasmitidas a las fundaciones.





La vigueta pretensada de CONCRETEC es fabricada con tecnología automatizada y de última generación, obteniendo un producto de alta estandarización y calidad, garantizando las resistencias y funcionalidad en las losas de entre piso y cubiertas.





siguenos en

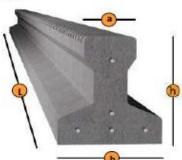


FICHA TÉCNICA



Viguetas Pretensadas

Los materiales utilizados para la fabricación de la vigueta pretensada tienen características muy superiores a las fabricadas con hormigones convencionales, por lo que generan elementos de mayor calidad y resistencia.



REGIONAL	PRODUCTO	DIMENSIONES PESO PRODUCTO [mm] PROMEDI			THE RESERVE AND ADDRESS OF THE PARTY OF THE	RESISTENCIA DEL ACERO	TIPO DE	
		- 1	b	h	1	[Kg]	[Fyk=Kg/cm ²]	HORMIGÓN
SANTA CRUZ, LA PAZ, SUCRE	VIGUETA PRETENSADA	56	110	114.4	Variable	17.2	18.000	350 Kg/cm ²
COCHABAMBA	VIGUETA PRETENSADA	60	121	112	Variable	19.5	18.000	350 Kg/cm ²

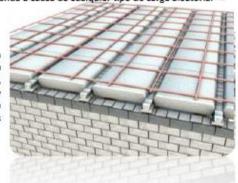
Nota: Las dimensiones pueden variar en la sección transversal ±5, longitudinal +30;-20 según lo establecido en norma NB 997:2016.

La Sección de la vigueta pretensada de Concretec ha sido optimizada para generar una traba perfecta entre la vigueta y la carpeta de compresión, evitando que ésta se desprenda a causa de cualquier tipo de carga aleatoria.

USOS Y APLICACIONES

Las viguetas pretensadas CONCRETEC están diseñadas para generar una perfecta adherencia con el hormigón de la losa. Son utilizadas en todo tipo de losas como elementos resistentes, reduciendo significativamente los pesos estructurales y facilitando el colocado de las losas, reduce de manera importante los tiempos de ejecución de obra y baja los costos de mano de obra significativamente.

- Losas de entrepiso.
- Losas de cubierta.
- Embovedados de cerramiento.
- Pasos peatonales.
- Edificios de estacionamiento.
- Edificaciones de gran altura.
- Edificaciones desde 2 plantas.









FICHA TÉCNICA



Viguetas Pretensadas

SISTEMA DE APLICACIÓN DE LA VIGUETA



DESCRIPCIÓN	REFERENCIA	DIMENSIONES [cm]	
		Simple	Doble
Distancia entre ejes (Paso)	D	50-55-58-60	62-70-72
Altura de complemento	h ₁	de 10 = 25	de 12 a 25
Altura de carpeta de compresión	h ₂	5	5
Altura paquete estructural	Н	de 15 a 30	de 17 a 30

El espaciamiento entre viguetas permite aumentar la capacidad resistente de las losas, de la misma manera la variación de la altura del complemento permite generar losas más rígidas y estables.

Para tener mayor capacidad de carga en las losas se puede hacer uso del colocado de vigueta doble, incrementando la sección de los nervios resistentes.

Para un correcto manipuleo de la vigueta y su correspondiente colocado en obra, CONCRETEC cuenta con un Manual de Colocación de Viguetas que será provisto en el momento de adquirir nuestro producto.

VENTAJAS

- Sello de calidad IBNORCA.
- Cumplimiento de la Norma Boliviana NB 997 Elementos Prefabricados de Hormigón - Viguetas Prefabricadas de Hormigón Pretensado -Requisitos y Métodos de Ensayos
- Sistema de Gestión de Calidad bajo Certificación ISO 9001:2008.
- Asesoramiento técnico especializado gratuito.
- Verificación de las losas con pruebas de carga certificadas.
- Mayor sección de vigueta que disminuye la cantidad de hormigón vaciado en la losa de compresión



