ANEXO A-1 PLANILLA DE PUNTOS TOPOGRAFICOS

PLANILLA DE PUNTOS TOPOGRAFICOS "CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS"

COORDENADAS UTM - WGS 84S							
NRO ESTE NORTE COTA CODIGO							
1	430142,434	7566574,369	661,45	BM1			
2	430121,481	7566525,337	660,256	BM2			
3	430099,860	7566594,803	661,976	вм3			

NRO	ESTE	NORTE	СОТА	CODIGO
1	430142,434	7566574,37	661,45	BM1
2	430121,481	7566525,34	660,256	BM2
3	430099,86	7566594,8	661,976	BM3
4	430087,591	7566597,77	662,191	EMAL
5	430090,658	7566596,42	662,116	D
6	430090,851	7566596,33	661,962	В
7	430094,491	7566594,68	661,926	В
8	430094,618	7566594,65	662,044	D
9	430103,818	7566590,54	661,913	ECO
10	430105,788	7566594,14	661,808	ВО
11	430105,848	7566594,15	661,628	В
12	430115,619	7566585,02	661,754	D
13	430116,999	7566588,94	661,667	ВО
14	430127,769	7566579,27	661,562	ECO
15	430129,489	7566583,18	661,552	ВО
16	430129,494	7566583,17	661,547	В
17	430129,503	7566583,21	661,369	В
18	430132,549	7566589,73	661,368	В
19	430132,586	7566589,76	661,54	ВО
20	430137,982	7566588,22	661,513	ВО
21	430138,013	7566588,21	661,329	В
22	430140,596	7566590,39	661,528	ВО
23	430140,635	7566590,35	661,346	В
24	430143,413	7566596,41	661,594	ВО
25	430150,506	7566592,38	661,573	ВО
26	430148,196	7566587,68	661,476	ВО
27	430148,132	7566587,65	661,301	В
28	430147,882	7566583,6	661,386	ВО
29	430147,863	7566583,56	661,207	В
30	430150,632	7566581	661,34	ВО

31	430150,599	7566580,96	661,15	В
32	430159,57	7566576,74	661,132	ВО
33	430155,183	7566570,29	661,162	ВО
34	430147,244	7566573,84	661,354	ВО
35	430147,246	7566573,88	661,158	В
36	430144,09	7566574,93	661,207	В
37	430144,09	7566574,91	661,385	ВО
38	430140,735	7566572,51	661,403	ВО
39	430140,708	7566572,54	661,221	В
40	430136,913	7566564,48	661,008	В
41	430136,941	7566564,47	661,187	ВО
42	430131,277	7566581,98	661,373	В
43	430131,236	7566581,99	661,433	В
44	430128,121	7566578,13	661,545	D
45	430128,143	7566578,01	661,499	В
46	430128,14	7566578,01	661,522	MU
47	430129,271	7566574,23	661,476	MU
48	430129,302	7566574,12	661,424	В
49	430133,493	7566573,69	661,321	ВО
50	430133,555	7566573,7	661,177	В
51	430133,571	7566574,2	661,167	В
52	430133,535	7566574,19	661,258	В
53	430133,233	7566578,16	661,271	ING
54	430123,323	7566561,57	661,058	СО
55	430122,986	7566561,03	661,039	CO.05
56	430121,965	7566558,8	661,291	MU
57	430125,296	7566557,85	660,962	PL
58	430126,473	7566560,37	661,013	PL
59	430137,93	7566593	662,14	ECO
60	430135,71	7566592,15	662,163	ECO
61	430141,84	7566600,98	662,191	LM
62	430130,264	7566594,49	662,13	LM
63	430156,696	7566597,5	661,83	LM
64	430152,395	7566588,56	661,666	LM
65	430152,116	7566586,45	661,36	LM
66	430152,912	7566584,54	661,2	LM
67	430154,501	7566583,24	661,4	LM
68	430160,245	7566580,48	661,63	LM
69	430147,832	7566569,64	661,325	LM
70	430142,709	7566567,79	661,299	LM
71	430140,325	7566590,76	661,613	PL
72	430125,142	7566539,94	660,279	D
73	430125,166	7566539,94	660,464	ВО

74	430124,354	7566534,75	660,262	ВО
75	430124,323	7566534,75	660,083	В
76	430128,054	7566531,03	659,971	В
77	430128,082	7566531,05	660,157	ВО
78	430128,876	7566533,65	660,218	ECO
79	430127,898	7566536,3	660,423	ECO
80	430139,647	7566525,43	659,939	ВО
81	430139,614	7566525,42	659,75	В
82	430135,534	7566519,76	659,735	В
83	430135,519	7566519,71	659,925	ВО
84	430134,525	7566518,12	659,969	LM
85	430123,855	7566525,24	660,142	ВО
86	430123,869	7566525,27	659,977	В
87	430118,351	7566523,44	660,122	В
88	430118,392	7566523,39	660,362	ВО
89	430114,355	7566514,89	660,153	ВО
90	430114,327	7566514,95	659,951	В
91	430108,468	7566518,52	659,976	В
92	430108,44	7566518,56	660,078	ВО
93	430111,371	7566524,69	660,29	ВО
94	430111,401	7566524,69	660,119	В
95	430111,823	7566528,69	660,153	В
96	430111,787	7566528,69	660,34	ВО
97	430108,79	7566527,69	660,576	ECO
98	430108,258	7566530,28	660,554	ECO
99	430108,269	7566530,25	660,543	ECO
100	430108,797	7566532,56	660,23	ВО
101	430058,132	7566564,22	661,062	В
102	430058,138	7566564,24	661,244	ВО
103	430059,141	7566566,11	661,238	В
104	430059,187	7566566,11	661,359	В
105	430059,306	7566566,35	661,364	ECO
106	430076,123	7566558,32	661,305	В
107	430075,306	7566556,11	660,777	В
108	430075,34	7566556,11	660,972	ВО
109	430073,72	7566549,22	660,8	ВО
110	430072,497	7566546,98	660,97	LM
111	430080,531	7566554,03	660,862	PL
112	430110,141	7566539,91	660,387	PL
113	430109,894	7566539,69	660,431	ВО
114	430109,892	7566539,65	660,248	В
115	430113,943	7566539,02	660,235	В
116	430113,939	7566539,06	660,422	ВО

117	430118,604	7566542,24	660,509	ВО
118	430118,642	7566542,24	660,343	В
119	430115,153	7566544,44	660,944	MU
120	430115,154	7566544,44	660,944	ECO
121	430109,844	7566542,44	660,855	ECO
122	430095,495	7566549,17	660,993	L
123	430095,402	7566548,92	660,994	MU
124	430095,4	7566548,92	660,692	В
125	430094,617	7566546,99	660,67	ВО
126	430094,608	7566546,96	660,491	В
127	430119,716	7566521,68	660,413	EMU
128	430123,803	7566523,18	660,265	EMU
129	430123,803	7566523,18	0	EMU
130	430102,524	7566589,08	661,903	TIN
131	430088,797	7566595,45	661,935	TIN
132	430087,025	7566596,06	662,068	TN
133	430076,67	7566569,12	662,04	TIO
134	430076,446	7566569,27	662,05	ESQ
135	430090,442	7566562,8	661,908	TIN
136	430090,774	7566562,32	661,39	ES
137	430076,235	7566569,12	661,391	ECO
138	430080,479	7566564,35	661,279	EB
139	430079,597	7566562,55	661,27	EB
140	430079,658	7566562,31	661,351	СОТ
141	430085,863	7566558,51	661,368	LCO
142	430088,499	7566557,31	661,37	ECO1.65
143	430083,621	7566565,88	661,977	D
144	430089,714	7566578,85	661,984	D
145	430096,453	7566575,68	661,914	D
146	430101,536	7566585,16	661,872	ВО
147	430101,927	7566584,3	661,67	LC
148	430101,859	7566584,88	661,705	LC1.65
149	430085,866	7566589,44	662,129	TN
150	430084,202	7566590,07	662,1	TN
151	430089,496	7566601,7	662,005	ВО
152	430089,497	7566601,75	661,84	В
153	430084,202	7566612,48	661,957	В
154	430084,207	7566612,52	662,137	ВО
155	430051,989	7566631,65	662,72	EM
156	430043,95	7566618,15	662,268	EM
157	430097,042	7566598,2	661,9	ВО
158	430097,066	7566598,27	661,724	В
159	430092,155	7566600,47	661,891	В

160	430092,172	7566600,45	661,891	В
161	430092,154	7566600,5	661,797	В
162	430119,796	7566538,28	660,15	EAL
163	430140,986	7566581,21	661,324	EAL
164	430111,803	7566575,29	661,475	A1
165	430123,352	7566571,68	661,476	EC
166	430120,534	7566571,97	661,458	EC
167	430117,049	7566558,63	661,359	EC
168	430117,134	7566564,46	661,417	GA
169	430113,242	7566560,41	661,348	EC
170	430108,246	7566549,97	661,311	EC
171	430106,77	7566549,39	661,285	EC
172	430106,964	7566551,74	661,186	GA
173	430095,952	7566556,9	661,284	GA
174	430093,063	7566555,82	661,318	EC
175	430107,33	7566581,39	661,629	GA
176	430105,481	7566582,59	661,65	EC
177	430105,125	7566581,86	661,525	EC
178	430107,159	7566581,79	661,694	СО
179	430106,613	7566584,57	661,692	LC
180	430119,675	7566575,35	661,441	GAL
181	430121,49	7566577,57	661,69	EC1.65
182	430119,499	7566575,28	661,442	В
183	430120,392	7566571,94	661,381	В
184	430120,852	7566572,09	661,48	В
185	430125,821	7566572,74	661,479	ECO
186	430111,41	7566571,71	661,388	D
187	430108,595	7566566,09	661,316	С
188	430104,542	7566557,26	661,25	D
189	430107,589	7566547,37	661,262	BAN
190	430095,949	7566556,91	661,195	СО
191	430112,666	7566562,04	661,251	CO
192	430083,536	7566565,68	661,3	D
193	430074,242	7566563,85	661,36	ESQ
194	430054,845	7566558,19	661,2	ВО
195	430053,17	7566556,01	661,27	LM
196	430108,8	7566532,56	660,04	В
197	430073,722	7566549,23	660,8	В
198	430054,85	7566558,2	661,2	В
199	430081,423	7566584,35	662,12	ESQ
200	430064,053	7566575,2	661,46	D
201	430069,404	7566588,35	662,01	ESA
202	430077,914	7566573,72	661,45	D

203	430078,65	7566573,54	662,15	С
204	430079,746	7566582,46	661,5	D
205	430069,572	7566586,8	661,53	D
206	430068,213	7566606,82	662,3	LM
207	430079,281	7566583,57	662,16	ESQ
208	430104,618	7566519,29	660,15	LM
209	430051,11	7566570,22	661,46	LM

ANEXO A-2 ANALISIS DE CARGAS Y PREDIMENSIONAMIENTO

ANALISIS DE CARGAS

"DISEÑO ESTRUCTURAL DEL CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS UBICADO EN EL MUNICIPIO DE YACUIBA"

1. Composición de la estructura

La estructura estará regida bajo el diseño tradicional que se usa en la construcción en el departamento de Tarija, es decir una estructura a porticada que conste de vigas, columnas y zapatas aisladas.

Cabe mencionar que en el caso de la losa se trabajara con la losa alivianada con viguetas pretensadas.

2. Estudio de Suelos

De los datos obtenidos del estudio de suelos que se puede ver de manera mas detallada en la sección de Anexos del presente documento, se tiene que la capacidad menor de uno de los pozos de sondeo es de 0,73 kg/cm2, valor con el cual se trabajo para el presente proyecto.

3. Factores de Reducción de Resistencia

La estructura será analizada utilizando un hormigón H-21, acero AH-420, bajo la Norma de Hormigón Estructural de Bolivia, NB-1225001.

fck = 21 MPa (Resistencia característica del hormigón).

fyk = 420 MPa (Resistencia característica del Acero).

Se trabajo con los valores que prescribe la norma NB-1225001, los cuales son los siguientes:

Fuerza Axial $\phi = 0.65$

Momento $\phi = 0.90$

Cortante $\phi = 0.75$

Figura 3.1 Factores de Reducción

A	cción o Elemento Estructural	ø	Excepciones
a)	Momento, fuerza axial o momento y fuerza axial combinados	0.65 a 0.9 de scuerdo con 21.2.2	Cerca de los extre- mos de elementos pretensados donde los torones no se han anctado total- mente. debe cumplir con 21 2 3.
b)	Cortante	0,75	Se presentan requi- sitos adicionales en 21.2 4 para estruc- turas diseñadas para resistir efectos sismicos.
4	Torolón	0,75	-
d):	Aplastamiento	0,65	
e)	Zonas de anclajes de pos-tesado	0,85	-
n	Cartelas y ménsulas	0.75	

Fuente: NB-1225001

1.98 0.223 2.66 0.26 0.56 0.05 3.33 LAT 2.54 283 2.40 (4.8) 0.50 2.01 251 3,01 3.20(04)(8) 251 15.394 4.74 1.00 £51 352 4.02 452 5,63 3.54 OOT? 2.40 0.79 1.57 2.36 3.14 3.90 4.71 5.50 6.28 7.07 Ent 40004-0 1,77 0.688 10,7 1,13 2,26 3,39 ANZ 5,65 6,79 7,93 9,0% 70,18 11,21 A30044/0 10,0% 18.9 4300 6,03 *04 12,04 14,00 16.00 20,11 E40 (4:4) 2,470 29,6 3,14 6,28 0,62 12,57 15,71 1634 21,99 25,14 28,27 31,42 14.00 (7-0 46,2 4.91 7,85 9.82 14,73 2435 17.50 (7.8) 1,990 1964 34.17 44.79 #9:10 39.46 34.26 30,30 75.7 8.04 16,00 24(13) 32,17 40.21 72.38 22,4017-0 6,310 48.36 \$6.30 64.34 103.42 40 12,60 9.860 1183 1257 25.13 37,70 51),26 62.85 35,40 6796 100,53 113.12 125,66 HCHSOC 201 hequisitos que cumpten las hurcas de acero Acindar DN A-420° Forma de suministro Las barras de acero Acindar DN A-420", poseen un limite de fluencia característico según norma ERAM-IAS US00-528, designación ADN 420. Barcin de 12 m 6,4,40 a gcareli Contado y Dobiado 63540 según planéla Si se requiere un acero de dureza natural con características especiales de soldabilidad, es posible summistrar acero Acerdar ADN 420 5 con dichus identificación de las barras caracteristicas, según norma (RAM-IAS USOO -207. Frente Coresiltar por cantidades mínimas de fabricación. Proposition medical dim 6681 Dorso 800 mig Diámetro nominal Shericia (MPs) de la hama (mm)

Figura 3.2 Ficha Técnica del Acero

Fuente: Catalogo Acindar

Estados Limites

Todas las estructuras deben reunir las condiciones adecuadas de seguridad, funcionalidad y durabilidad, con el objeto de que pueda rendir el servicio para el que fue proyectada.

Los estados limites se trabajo con los "Estados limites Últimos", que son aquellos que corresponden a la máxima capacidad resistente de la estructura. Se relaciona con la seguridad de la estructura y son independientes de la función que esta cumpla.

Acciones de carga sobre la estructura

Todas las cargas o acciones adoptadas para la estructura porticada son las que se mencionan a continuación:

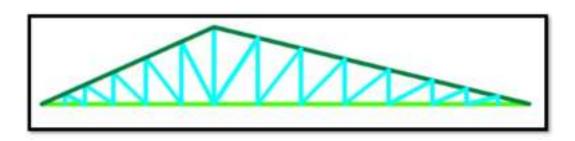
Acciones permanentes o cargas muertas: Las cargas consideradas como permanentes son las cargas debidas a su peso propio y se detallan a continuación.

Peso propio de los elementos estructurales

Peso específico del hormigón

$$\gamma_H = 21 \, KN/m^3$$

• Carga muerta de la cubierta



Cubierta de calamina $P_{p \ calamina} = 6 \ kgf/m^2$

Peso de la cercha $0.9 * L = 9.648 kgf/m^2$

Peso de las correas $P_{p \ correas} = 3.4 \ kgf/m$

$$Q_{total} = P_{p \ calamina} + P_{p \ cercha} + P_{p \ correas}$$

$$Q_{total} = 19,05 \ kgf/m^2$$

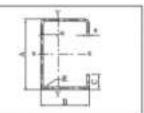
Figura 3.3 Ficha técnica perfil costanera

ENABOLCO - EMPRESA NACIONAL BIOLIVIANA CONSTRUCTORA ESPECIFICACIONES GENERALES PERFIL COSTANERA

LARGO NORMAL: OTRAS DIMENSIONES: CALIDAD COMERCIAL: TERMINACIÓN: 6 (m) Perfiles estándares.

A pedido, previa consulta a ENABOLCO Acem ASTM A36 - SAE 1010 Extremos fixos de máquina

FIMINACIÓN: Extremos fixos de máquina



	Dimensi			Peso	Area	Propiedades						
	Nomin			teorico			H X X			EE Y	Y	
A		C		10.00	A	100	W			W		
mm	eners.	mm	mm	kgl/m	cm [†]	·m*	cm*	cm	cm*	cm5	689	CM
50	25	12	3.00	1.74	2.22	8.07	1.21	1.91	1.05	1.20	0.94	0.9
			1.00	2.46	1.11	10.67	427	1.85	2.43	1.60	0.88	0.9
90	40	15	2.00	2.78	3.54	15.25	8.81	3.16	8.07	3.16	1.57	1,4
			3.00	4.01	5.11	49.01	12.26	3.10	10.83	4.26	1.86	1,4
100	50	15	3.00	3.40	434	69.23	13.85	4.06	13.67	4.16	1.80	1.7
- 1			1.00	4,95	6.31	97.76	10.55	3.07	19.74	6.11	1.78	1.7
			4.00	6.40	8.15	122.41	24.49	3.05	21.47	6.29	1.66	1.5
			1,00	0.07	11.40	160,56	32.11	3.83	25.55	7.43	1.53	1.5
125	50	.15	3.00	3.80	4.84	116.40	18.62	5.15	10.75	2.85	156	12
			1.00	534	7.06	165,44	26.47	5.04	15.78	4.34	1.56	1.2
		1	4.00	7,18	9.15	208.61	33.38	4.00	20.51	5.59	1.55	13
			6.00	10.15	12.03	277.91	46.42	4.70	26.86	8.11	1.52	1,4
150	50	15	2.00	4.79	5.14	178.68	21.82	6.04	31.32	2.91	152	1.1
			1.00	6.13	7.81	255.18	34.02	5.93	16.64	4.15	1.51	1.1
			4.00	7,97	30.15	323.19	43.12	5.81	21.66	5,72	150	1.2
			6.00	.11,33	14.43	435.67	58.09	5.56	30.60	8.31	1.47	1.3
200	50	20	4.76	. 11.54	14.70	783.61	78.16	7.29	39.91	10.87	1.65	1.3
-			6.35	14.87	18.94	970.76	97,08	7.36	45.66	12.44	1.55	1.3
	60	20	7.94	19.18	24.43	1272.20	127.22	7.22	90.37	20.95	1.92	3.6
			9.53	22.23	28.32	1420.36	142.04	7,08	85.70	19.71	1.74	1.6
		30	12.70	29.56	37.65	1761.12	176.11	6.84	121.05	30.23	1.61	1.0
250	75	70	6.35	19.85	25.29	217637	174.11	9.29	121.49	20.86	2.10	3.6
			7.94	24.17	30.78	2577.41	206.19	9.35	146.28	25.50	2.18	1.7
			9.53	38.22	35.94	2923.45	233.88	9.02	167.77	29.92	2.16	3.8
		30	12.70	37.53	47.81	3710.34	296.03	8.81	309.46	38.16	2.00	2.0
		. 35	15,88	45.56	58,04	4237.09	316.07	11.54	211.68	43.89	2.01	2.1
300	75	20	9.53	11.96	40.71	4676.66	307.76	10.65	176.21	10.52	2.08	1.7
		30	12.70	42.52	54.16	5023.10	394.87	10.46	220.07	38.94	2.02	3.0
		35	15.60	51.79	65.08	6855.16	457.01	10.58	461.60	83.01	2.74	1.0

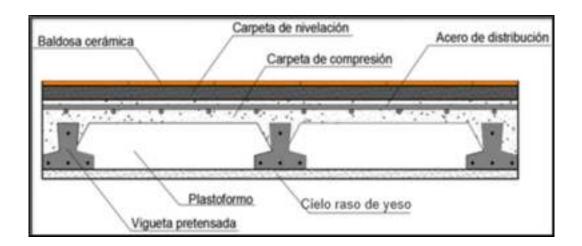
Fuente: Catalogo Enabolco

Figura 3.4 Ficha técnica Perfil Rectangular



Fuente: Catalogo Acesco

• Losa Alivianada



La carga muerta calculada a continuación corresponde a los acabados considerados sobre la losa alivianada.

Acabado de Piso

Peso de Baldosa Cerámica

Espesor = 2 cm.

Peso específico = 18 KN/m3

$$P = 18 * \frac{1000}{10} * 0.02 = 36 \, kgf/m^2$$

Acabado de mortero

Peso específico = 24 KN/m3

$$P = 24 * \frac{1000}{10} * 0.02 = 48 \, kgf/m^2$$

Entonces:

$$P = 84 \frac{kgf}{m^2}$$

Tabla 3.2 - Peso específico de materiales

Material	Peso especific en kN/m²
Rocas	5350000
Arenisca	20.0
Arenisca porosa y caliza porosa	24.0
Basalto,diorita	30,0
Calizas compactas y mármoles	28.0
Granito, sienita, diabasa, pórfico	26.0
Gnets	30.0
Pizeras	28.0
Piedras artificiales	
Adobe	16.0
Amianto-cemento	20.0
Baldosa Cerámica	18.0
Baldosa de gres	19.0
Baldosa hidráulica	21.0
Baldosa aglomerada de cemento	22.0
Baldose ourámice porosa	20.0
Baldosa cerámica de gres	24.0
Baldosa de policioruro devinilo – asbesto	16,0
Baldosa de vidrio para entrepisos traslúcidos	
 con torjado de hormigón, de forma cuadrada 	8,5
 con forjado de hormigón, de forma redonda. 	13,5
 con forjado de acero, de forma cuadrada 	20,0
Bloque hueco de hormigón áviano	13,0
Bloque hueco de bormigón	16,0
Ladrillo aistante (poroso)	7,0
Ladrillo refractario	22,0
Ladrillo aislante - refractano	26,0

Tabla 3.2 - Peso específico de materiales (continuación)

Material	Peso especifico en kN/m²
Granza de ladrillo	10,0
Grava o canto rodado	17,0
Piedra partida	5-22
- cuareflaca	14,0
- granifica	16,0
 polivinilo cioruto (FVC) 	14,0
 polvo de ladrillo 	9,0
Tierra depositada sin compactar	
- SECB	13,0
- Númeda	18,0
saturade	21,0
Yeso para cielo rasos y enlucidos	12,5
Morteros	- 10
- de cal y arena	17,0
 de cal, arena y polvo de ladrillos. 	16,0
 de cemento portiand y arena 	21,0
 de cemento portienit, cal y erena 	19,0
- de biturien y arene	22.0
Diversos	
Alguitries	12,0
Astrito	13,0
Cauche en planche	17,0
Linčieo en plancha	12,0
Papel	11,0
Plástico en plancha	21,0
Vidno plano	26,0

Fuente: NB-1225001

Cielo raso

Carga unitaria = 0,20 KN/m2

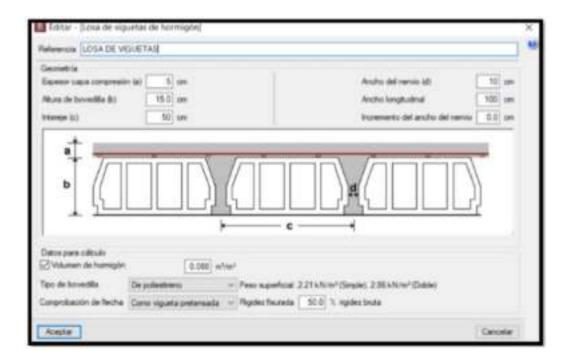
$$P = 0.20 * \frac{1000}{10} = 20 kgf/m^2$$

Tabla 3.5 - Cargas superficiales

	Material						
Cielo							
*	cielorraso termo-acústico con elementos modulares de fibra de madera, montados sobre elementos metálicos o enlistonado de madera, incluídos éstos.	0,10					
*	cielorraso con elementos modulares de asbesto cemento, montados sobre elementos metálicos o entistonado de madera, incluídos éstos	0,15					
	cielorraso de plaquetas de yeso, montadas sobre armadura de aluminio	0,20					
-	mezcla de cemento, cal, arena, con metal desplegado	0,50					
1.7	yeso con enlistonado	0,20					
-	yeso con metal desplegado	0,18					
Cubic	rtas						
	Cubierta impermeabilizante con base de tela o cartón astáltico de siete (7) capas	0,10					

Fuente: NB-1225001

Calculo de Hormigón para losa alivianada por metro cuadrado



Fuente: Cypecad

$$Vol_{Hormigon} = Vol_{Losa} - Vol_{Plast} \\$$

Altura de losa = 20 cm = 0.20 m

Para 1 m^2 de losa.

$$Vol_{Losa} = 0.20 * 1 * 1 = 0.20 m^3$$

Plastoform= 100cm x 42cm x 15 cm

$$Vol_{plast} = 1 * 0.42 * 0.15 = 0.063 \, m^3$$

Cantidad de Plastoform en 1 m^2 de losa = 1,7

$$Vol_{Hormigon} = 0.20 - 1.7 * 0.063 = 0.092 \frac{m^3}{m^2}$$

Tabiquería

Mampostería de ladrillos o bloques cerámicos huecos (% huecos > 50) = 10 KN/m3

$$P = 10 * \frac{1000}{10} * 0.12 = \frac{120kgf}{m^2}$$

Tabla 3.2 - Peso específico de materiales (continuación)

Material	Peso especifico en kN/m ³
Ladrillo cerámico común	23,0
Ladrillo o bloque cerámico perforado (% huecos < 25)	18,0
Ladrillo o bloque cerámico hueco (% huecos 25 a 50)	15;0
Ladrillo o bloque cerámico hueco (% huecos > 50)	10,0
Ladrillos de 6 o 9 huecos con pared e = 10 mm y huecos cuadrados de 50 mm de lado	7,0
Ladrillo hueco de vidrio	7,5
Ladrillo silico - calcáreo	19,0
Losetas de hormigón	22,0
Metales	
Acero	77,0
Aluminio	27,0
Bronce	83,3
Cobre	87,3
Estaño	72,6
Latón	83,3
Plomo	111,8
Zinc	70,7
Mamposteria sin revoque	_
Mampostería de ladrillos cerámicos comunes	14,0
Mampostería de ladrillos o bloques cerámicos perforados (% huecos 25 a 50)	16,0
Mampostería de ladrillos o bloques cerámicos huecos (% huecos 25 a 50)	15,0
Mampostería de ladrillos o bloques cerámicos huecos (% huecos > 50)	10,0

Fuente: NB-1225001

Calculo del Peso del muro

Muros Internos e=12cm.

Dimensiones del ladrillo (6 huecos) e= 12cm

Largo = 24 cm

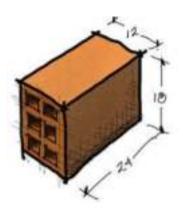
Ancho= 12 cm

H = 18 cm

Jh=1,5 cm

Jv=1,5 cm

 $\gamma_{mort} = 2100 \; kg/m^3$



$$Vol_{Ladr} = 24 * 18 * 12 = 0,005184 \ m^3$$

$$Cant_{Lad} = \frac{1}{(0,24+0,015)*(0,18+0.015)} = 20,11 \ pza/m^2$$

$$Vol_{Lad} \ en \ 1m^2 = 0,24 * 0,180 * 0,12 * 20,11 = 0,10m^3/m^2$$

$$Vol_{Mort} \ en \ 1m^2 = 1 * 1 * 0,12 - 0,10 = 0,020 \ m^3/m^2$$

	$\gamma(\frac{kg}{m^3})$	Esp (cm)	$peso(\frac{kg}{m^2})$
Cemento	2100	1	21
Yeso	1250	1	12,5

Peso Ladrillo (Tarija)= 3,6 kg/ Pza



Fuente: Catalogo Incerpaz

Peso Muro= 147,896 kg/ m2

Para muros Internos

Altura= 11, 25 m

Entonces, para obtener el peso por metro lineal de muro:

$$147,896 * 11,25 = 1663,83 \frac{Kg}{m} = 16,6383 \ kN/m$$

Muros Externos e= 18 cm.

Dimensiones del ladrillo (6 huecos) e= 18cm

Largo = 24 cm

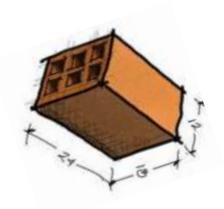
Ancho= 18 cm

H = 12 cm

Jh=1,5 cm

Jv=1,5 cm

 $\gamma_{mort} = 2100 \ kg/m^3$



$$Vol_{Ladr} = 24 * 18 * 12 = 0,005184 \ m^3$$

$$Cant_{Lad} = \frac{1}{(0,24+0,015)*(0,12+0.015)} = 29,049 \ pza/m^2$$

$$Vol_{Lad} \ en \ 1m^2 = 0,24 * 0,180 * 0,12 * 29,049 = 0,151 \ m^3/m^2$$

$$Vol_{Mort} \ en \ 1m^2 = 1 * 1 * 0,18 - 0,151 = 0,029 \ m^3/m^2$$

	$\gamma(\frac{kg}{m^3})$	Esp (cm)	$peso(\frac{kg}{m^2})$
Cemento	2100	1	21
Yeso	1250	1	12,5

Peso Ladrillo (Tarija)= 3,6 kg/Pza



Fuente: Catalogo Incerpaz

Peso Muro= 198,9764 kg/ m2

Para muros externos

Entonces, para obtener el peso por metro lineal de muro:

Altura= 11, 25 m

$$198,9764 * 11,25 = 2238,484 \frac{Kg}{m} = 22,38 \, kN/m$$

Carga de Uso

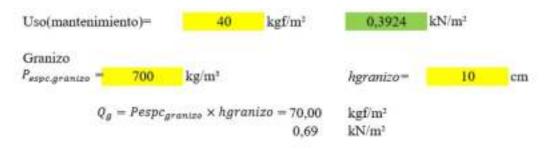
Carga unitaria (Escuelas) = 3 KN/m2

$$P = 3 * \frac{1000}{10} = 300 \, kgf/m^2$$

Escuelas		
- Aulas	3,0	4,5
 Corredores en pisos superiores a planta baja 	4,0	4,5
- Corredores en planta baja	5,0	4,5
Estrados y tribunas	5,0	

Fuente: NB-1225001

Acción de Viento en la estructura



Corrección de Carga de Granizo por Pendiente

$$q_{granizo} = Q_g \times \left(\frac{45^\circ - pend}{45^\circ}\right) = \boxed{0.31} \quad \text{kN/m}^2$$
 Viento
$$q_{viento} = 0.0613 \times V^2 = 75,0925 \quad \text{kgf/m}^2$$
 Barlovento=
$$-0.5 \quad q_{barlovento} = cb \times q_{viento} = -37,54625 \quad \text{kgf/m}^2$$
 Sotavento=
$$-0.27 \quad q_{sotavento} = cs \times q_{viento} = -20,274975 \quad \text{kgf/m}^2$$

$$q_{sotavento} = cb \times q_{viento} = -0.37 \quad \text{kN/m}^2$$

$$q_{sotavento} = cs \times q_{viento} = -0,20 \text{ kN/m}^2$$

$$Li = 7,15$$

$$N^{o}_{nuidos} = 8$$

$$P_b = \frac{Li \times sep \times qb}{N^{o}_{nuidos}} = -100,67 \text{ kgf}$$

$$P_s = \frac{Li \times sep \times qs}{N^{o}_{nuidos}} = -54,36 \text{ kgf}$$

Combinación de Cargas

La combinación de cargas Usada para el presente proyecto fue la siguiente:

$$1, 2 * D + 1, 6 * L +, 16 * Q_{rampa}$$

Ubicación: Calle Argentina E/13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO SPT



PROYECTO: "DISEÑO ESTRUCTURAL DEL CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS UBICADO EN EL MUNICIPIO DE YACUIBA"

Estudiante: Palacios Quispe José Manuel.

Carrera: Ingeniería Civil

Universidad Autónoma: Juan Misael Saracho

Laboratorio: COPAS

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

Yacuiba, 10 de agosto de 2022

Sr:

Estudiante: Palacios Quispe José Manuel. -

Presente:

Ref.: INFORME DE ESTUDIO GEOTECNICO. -

PROYECTO: "DISEÑO ESTRUCTURALDEL CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS UBICADO EN EL MUNICIPIO DE YACUIBA". -

Mediante la presente, tengo a bien hacerle llegar el informe de referencia de Estudio Geotécnico para el Proyecto: "DISEÑO ESTRUCTURAL DEL CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS UBICADO EN EL MUNICIPIO DE YACUIBA", ubicado en la Cuidad de Yacuiba.

Sin otro particular me despido de UD. con las consideraciones mas

Atentamente.

Tec. Oscar David Copas I.

JEFE DE LABORATORIO

OSCAR DAVID COPA

Tec. Laboratorista

de Suelos v Hormigones



Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ESTUDIO GEOTECNICO

PROYECTO: "DISEÑO ESTRUCTURAL DEL CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS UBICADO EN EL MUNICIPIO DE YACUIBA"

1.- ANTECEDENTES Y OBJETIVOS. -

A solicitud del Estudiante de Ingeniería Civil: Señor Palacios Quispe José Manuel: Ejecutor del Proyecto: "Diseño Estructural del Centro de Educación Especial Niño Jesús Ubicado en el Municipio de Yacuiba ", nos hicimos Presentes en el Barrio Petrolero en la calle Avaroa II Esquina Yatebute, para realizar el estudio de geotécnico mencionado, la misma está orientado a la determinación de los siguientes parámetros:

- Determinación de la humedad natural
- Tipos de suelos
- Índice de penetración
- Angulo de fricción interna y cohesión
- Nivel freático
- Disposición estratigráfica

Y otros parámetros de importancia y necesarios que permitan la evaluación real de los suelos de fundación que permitan determinar el tipo de fundación y dimensiones.

2.- UBICACIÓN. -

El lugar objeto del presente estudio se encuentra Ubicado en el Barrio Petrolero en la calle Avaroa II Esquina Yatebute, de la Ciudad de Yacuiba.

3.- ALCANCE DE TRABAJO Y METODOLOGIA EMPLEADA. -

Los trabajos realizados han estado dirigidos para dar cumplimiento a los requerimientos mínimos de información que son imprescindible para la llevar a cabo este tipo obra.

Para tal efecto, la investigación geotécnica ha sido convencionalmente dividida en las siguientes tres

Fase 1.- Trabajo de campo.

Fase 2.- Trabajo de laboratorio

Fase 3.- Trabajo de gabinete.

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

3.1.- TRABAJO DE CAMPO. -

Esta fase de campo determina la ejecución de las siguientes actividades:

- Reconocimiento preliminar del terreno
- Perforación mecánica de investigación geotécnica
- Ensayos de penetración dinámica
- Lectura e interpretación de los materiales extraídos, mediante la confección de perfiles estratigráficos y geotécnicos.
- Toma de muestras.

3.1:1.- PERFORACIONES. -

Para un correcto conocimiento, tanto en la configuración geológica, como en la distribución de los suelos y dispersión de los diferentes parámetros geotécnicos, se ha realizado tres (3) sondeos de exploración geotécnica.

Estos sondeos alcanzaron profundidades variables, ver cuadro siguiente:

FOSA	PROFUNDIDAD
1	5.45m
2	5.45m.
3	4.45m.

La ubicación, el número de entrada, SPT, la profundidad de ensayo, profundidad de descape, ha sido de acuerdo a lo solicitado por el Estudiante Señor Manuel José Quispe Palacios.

3.1:1.A. CARACTERISTICAS TECNICAS DE LOS SONDEOS-

Las características técnicas del sondeo son:

- Método rotatorio y muestreador del tipo helicoidal e Iwan, ejecutado manualmente, con observación continua y permanente de las muestras.
- Diámetro del saca muestras helicoidal: 4 pulgadas.
- Diámetro de la tubería de sondeo: 3/4 de pulgada.
- Diámetro de la tubería de ademe: 4 pulgadas.



Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

3.1:2.- TOMA DE MUESTRAS.-

De los materiales extraídos, una vez caracterizados los suelos y registrados los correspondientes perfiles, se han tomado muestras guardando una equidistancia vertical de un metro o en cada variación de material (cambio de estrato) adoptando las Normas mas adecuadas, para que éstas sean representativas.

Dichas muestras fueron identificadas y protegidas adecuadamente, para luego ser remitidas al laboratorio de mecánica de suelos, para su análisis respectivo.

3.1.3.- ENSAYOS DE PENETRACIÓN NORMAL.-

Los ensayos de penetración normal S.P.T. han sido ejecutados de acuerdo con la norma ASTM D-1586. (AASHTO T-206-70).

Este ensayo permite determinar el índice de resistencia a la penetración (N) que ofrecen los suelos al ser ensayados por un penetrómetro, el cual es hincado a percusión mediante un martinete de 63.50 Kg. bajo una caída de 76 cm. a través de un tubo quiador.

Este índice conjuntamente con el tipo de suelo obtenido en laboratorio, permite a través de ábacos y fórmulas empíricas, determinar la capacidad admisible de los suelos ensayados a la profundidad deseada.

3.1:4.- CARACTERISTICAS DEL EQUIPO S.P.T.-

Las principales características de acuerdo a Normas convencionalmente utilizadas son:

- Saca muestras bipartido punta de acero con cabeza de acoplamiento con dos orificios y válvula de retención de bola
- Diámetro externo 2 pulgadas
- Diámetro interno 1 3/8 pulgadas
- Longitud de Cuchara 27 pulgadas.
- Diámetro externo de la barra para el ensayo 1 1/4 pulgadas
- Diámetro interno de barra para ensayo 1/2 pulgadas

Equipo de hinca:

- Peso martinete 63.5 Kg. (140 libras).
- Cabeza de hinca y tubo guía.
- Altura con caída libre de 76 cm. (30 pulgadas).



Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

3.1:5.- PERFILES DE CAMPO.-

Simultáneamente al proceso de perforación y extracción de las muestras se registro el correspondiente perfil geotécnico, que constituye la base para la confección de perfiles definitivo:

En este perfil puede observarse en detalle la profundidad de los sondeos, las distribuciones espaciales de los estratos que constituyen el perfil geológico, la descripción detallada del tipo de material extraído, un resumen de las principales características tantas granulométricas como los límites de Atterberg, la clasificación del suelo luego de los ensayos de laboratorio según Norma indicada en el numeral respectivo.

Por otra parte, estos perfiles geotécnicos muestran el tipo de material, el ángulo de fricción interna de los suelos, los valores de resistencia a la penetración (N), la fatiga o capacidad admisible del suelo, conjuntamente a la presencia del nivel freático.

Estos perfiles permitirán al ingeniero calculista determinar los parámetros de diseño, definir el tipo de fundación y la cota de desplante para la obra proyectada.

3.2.- TRABAJO DE LABORATORIO.-

A partir de las muestras extraídas se realizaron los diferentes ensayos de laboratorio, cuya relación nominal es la siguiente:

- Contenido de humedad natural según ASTM D-2216-71
- Análisis granulométrico según ASTM D-422-63
- Límites de consistencia:
- Límite Líquido según ASTM D-423-66
- Límite Plástico según ASTM D-424-59
- Índice de Plasticidad
- Angulo de fricción interna
- Clasificación de suelos según el método SUCS
- Resumen de cuadros de trabajo de laboratorio.

3.3.- TRABAJO DE GABINETE.-

En gabinete después de realizado el trabajo de campo, laboratorio y el análisis de toda la información obtenida se resume el presente trabajo a través de este informe final, con la formulación de las

conclusiones técnicas más viables.

Las principales actividades fueron las siguientes:

Cel.: 73391940 Email: Laboratorio_copas @gmail.com

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

Preparación del perfil individual definitivo de los sondeos, en el cual se puede apreciar las propiedades tanto físicas como mecánicas, es decir el color, la forma y el espesor de cada uno de los estratos, los valores de tensión admisible a diferentes profundidades y la incidencia del nivel freático tanto en el tipo de suelos como en las fundaciones.

4.- SUPERVISION TECNICA.-

Por la importancia que reviste este estudio geotécnico, se destacó al lugar un Técnico en suelos, quien estuvo a cargo del estudio y del personal con el equipo respectivo.

5.- DESCRIPCION DE LOS SONDEOS.-

El lugar, ubicación, números de entradas, SPT, número de pozos, excavación para el ensayo han sido de acuerdo a lo solicitado por el Estudiante Señor Manuel Jose Quispe Palacios.

En el anexo (registro de campo) se registran las características de los perfiles, conjuntamente a los parámetros geotécnicos.

FOSA 1

El pozo exploratorio denominado como, Fosa Nº1, se realizó 5 (cinco) puntos de ensayo de SPT, teniendo como resultado lo que muestra en el siguiente cuadro:

Fosa	Profundidad (m.)	Tipo de suelo (Unificada)	Angulo fricción interna	Tensión admisible (kg/cm2)
1	1.0	SM	25	
	2.0	CL		0.63
	3.0	SM	15	0.81
	4.0		25	0.81
		CL	15	0.90
	5.0	CL	15	0.90

FOSA 2

El pozo exploratorio denominado como, Fosa Nº2, se realizó 5 (cinco) puntos de ensayo de SPT, teniendo como resultado lo que muestra en el siguiente cuadro:



Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

Fosa	Profundidad (m.)	Tipo de suelo (Unificada)	Angulo fricción interna	Tensión admisible (kg/cm2)
2	1.0	SM	25	0.63
	2.0	CL	15	0.72
	3.0	SM	25	0.72
	4.0	CL	15	0.81
	5.0	CL	15	0.81

FOSA 3

El pozo exploratorio denominado como, Fosa Nº3, se realizó 4 (cuatro) puntos de ensayo de SPT, teniendo como resultado lo que muestra en el siguiente cuadro:

Fosa	Profundidad (m.)	Tipo de suelo (Unificada)	Angulo fricción interna	Tensión admisible (kg/cm2)				
3	1.0	SM	25	0.72				
	2.0	CL	15	0.81				
		SM	25	0.99				
	4.0	SM	25	0.99				

EN LAS TRES FOSAS DE EXPLORACIONES NO SE ENCONTRO NIVEL FREATICO.

6.- CONCLUSIONES. -

De las perforaciones exploratorias realizadas en el lugar del emplazamiento del PROYECTO: "Diseño Estructural del Centro de Educación Especial Niño Jesús Ubicado en el Municipio de Yacuiba", sobre observaciones oculares realizadas insitud, índices de penetraciones obtenidos con el penetrómetro estandarizado SPT, y el análisis en el laboratorio de mecánica de suelos, se evidencia que los suelos existentes son sedimentos aluviales, de la edad geológica Cuaternaria, correspondiente a la llanura Chaco – Tarijeño.





Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

DETERMINACION DE TENSION ADMISIBLE

REGISTRO DE INVESTIGACION DE CAMPO

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

Laboratorio: COPAS

9-ago.-22

Fosa: 1

Escavacion: 1,0 m a 5,45m

Fecha: 09-08-2022

			New		Granulo							The state of the s					of.	Penetracion Normal								
ProL	Parti	Descripción	SHEET	1758	% pa	50		LL	LP	Suelos	frice.		2000	y %	de H	umeda	Vr. Pr	rof	-	100				No, de	No de	Ten. Ad
(m)	gest	material	ASOLIE .	Service .	Tamiz N° Lim			Limite	Indice	SUCS	int	e54 18 18	20 22	24	25 2	30	32 3	4 36	36	40	42 ×	44		goipes	golpes	Sadm
92	100		- Const	4	10	40	200	Liquido	Plastico		188	1 2 3	4 5		7 6	9	10 1	1 12	13	14	15 10	0		S/corr.	COTT	(Kg/cm
0,00																Т						0,	00			
	100					100	100							П									\Box		1000	
	NO PER				10.1									m				1	T							
						1000								m	7	1		T	T	Ħ						
		DESCAPE		1 3				18		174				Ħ	-	-		+	1							
														+	+	+		+	1	H	+					
1,00							1						-	+	+	-	+	+	+	H	+	- 11	00		DESCAPE	
		V TO THE REAL PROPERTY.										ş	-	+	+	+	++	+	+	H	+	- "	~ }	7,0	6,30	0.6
	38	Arena limosa, Color café claro	6,00	100,0	100,0	92,3	33,6	NP	NP	SM	25			+	-+		-	+	-	Н	-	-		1,0	0,30	0,0
1,4	5	Complete and College and Colle	-		3113740			1		- Om	20			+			-	-	ļ	\vdash	-	-				
						-		-						-	+	-		-	-	H	-	- 1,4	45	7,0	6,30	0,6
		Escavacion Manual			Car 1								-	-	-	+	-	+	-	H	4	_				
2,0	0	C-1000000000000000000000000000000000000			1000								-			-		+-	H	Н	+				-	
		CONTRACTOR OF THE PERSON				-		4					-	•	-	-	-		ļ.,	Ш	4	2,0	00	_		
	25	Arcillas inorganicas de mediana	6,60	100,0	100,0	91,6	62,0	24,5	8,4	CL	15		-		-	-	<u>.</u>		ļ.,		4	_		9,0	8,10	0,8
2,4	5	plasticidad, Color café claro	10000	1	1000			24,0	0,4	1	10		<u> </u>	ŀ	4	4	Ц.	4		Ш		_				
				-				-					 -	4.		_		1	_		1	2,4	15	9,0	8,10	0,8
		Escavacion Manual	13 13						H						4	4	Ш		L						1	
3,0	o		10 10				11112						<u> </u>	Ŀ	_				L							
			1	-	-		-	-		-			<u> </u>	i			Ш					3,0	00			
		Arena limosa, Color café claro	6,40	100,0	100,0	91,8	35.8	NP	NP		0.		<u> </u>	:					L				Γ	9,0	8,10	0,8
3,4	5		1		100,0	91,0	33,0	I NO.	NP.	SM	25														17,50	ESC (F)
			-					-	-	-				:								3,	45	9,0	8,10	0,8
		Escavacion Manual																	П		T		ı			
4,00		CONTROL OF STATE OF S												:					Π							
	100							-											Т	П		4.	00	23		
	8.0	Arcillas inorganicas de mediana	6,40	100,0	100.0												П		T	T				10.0	9.00	0,9
4,45		plasticidad, Color café claro	0,00	100,0	100,0	96,4	63,5	23,7	8,1	CL	15								t	T	m			10,0	3,00	0,5
													П	H			Ħ		t	1	\vdash	-	45	10,0	0.00	
		Escavacion Manual	1 3		1									В			Ħ	+	+		H	- 7	**	10,0	9,00	0,9
5,00		A CONTRACTOR OF THE PARTY OF TH		100									П	•			TT	+	+	+	+	-				1
	100												m				11	+	+	+-	\vdash					1
		Arcillas inorganicas de mediana			1	1000							11		1	+	++	+	+	+	-	5	,00			_
5,45	20	plasticidad, Color café claro	8,70	100,0	100,0	95,0	63,3	24,1	8,3	CL	15		11	:	H	-	\vdash	+	+	+-	-	_		10,0	9,00	0,
-					-								11		-	+	H		+	4	1					
		in de sondeo						1					1 1	-		_		1	L			5	45	10,0	9,00	0,
		iii ua songeo	NO SE EN	CONTRO	NIVEL FRE	ATICO																				
	- T																									
rut GBC	or Terza			terno 2 pulg.								-	27													
y Stell			Diámetro Inti	erno 1 3/8 pu	lg.							Peso del ma									17					
erna de	ademe:		Diametro ext	emo 3.5 pulg	jadas.							Altura de ca	ida 30 ;	oulgad	as											
			Diametro inte	emo 3 pulgad	ian.																					
_	sondec:		Rotatorio ma	nual con obs	servación cor	Marin de	Water land																			
REN	CIA:	% DE HUMEDAD .		*****		m eb sunur	uestras.			100000																
		Nº DE GOLPES DE PENETRACION			2000							N.A. INICIA	Ŀ				-	-	-	1			-			
	9-ac	9022	12.2	_	Order or the last			111111				N.A. DESPI		24 11	no.					0	BSER	RVACIO	NES:			

N.A. DESPUES DE 24 HRS.

TECNICO RESPONSABLE:

Tec. David Copas Irahola

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

Email: Laboratorio copas @gmail.com

OSCAR DAVID COPA Tec. Laboratorista de Suelos y Hormingnes

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba Bolivia

DETERMINACION DE TENSION ADMISIBLE

REGISTRO DE INVESTIGACION DE CAMPO

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

Escavacion: 1,0 m a 5,45m Fecha: 09-08-2022

Laboratorio: COPAS LL EP. (m) 0.00 DESCAPE 1,00 6,30 0,63 SM 25 100,0 100,0 6,30 0,63 1,45 7,0 1,45 2,00 2,00 7,20 0,72 8.0 15 23,9 CL 7,30 100,0 7,20 0,72 2,45 8.0 2.45 3,00 3,00 8,0 7,20 0,72 35,7 SM 25 7,10 100,0 osa. Color café claro 3,45 8,0 7,20 0,72 3.45 4,00 4,00 9.0 0,81 8.10 15 8,00 100,0 100,0 9.0 8,10 0,81 4.45 5,00 5,00 0,81 9.0 8,10 92,7 60,2 23,8 8,6 CL 15 iad, Color café claro

8.10 Fin de sondeo NO SE ENCONTRO NIVEL FREATICO Peso del martillo 140 libras Diámetro Externo 2 pulg. Altura de caida 30 pulgadas Diametro interno 3 pulgadas. % DE HUMEDAD OBSERVACIONES: REFERENCIA: N.A. INICIAL N° DE GOLPES DE PENETRACION N.A. DESPUES DE 24 HRS. 30-sep.-20 TECNICO RESPONSABLE

Tec. David Copas Irahola

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940 Email: Laboratorio conas Mamail com OSCAR DAVID CORP Tec. Laboratorista - 1 de Suelos y Hormicones

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

DETERMINACION DE TENSION ADMISIBLE

REGISTRO DE INVESTIGACION DE CAMPO

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

Laboratorio: COPAS

Escavacion: 1,0 m a 4,45m

Fecha: 09-08-2022

ot	Ped	Descripcion	No		Gramuk	Control of the last	ELLES SE	LA	terberg	Classif	Ang	2327	-1-	10	ng GRAFICA de N° de Golpes corr Pref. Pe							-	100	Sill Inter		
10)	geol			DED-Sell	% p	Section 1	No.	LL LP		Suelos	trea.										Penetración I	A STATE OF THE PARTY OF				
		THE REAL PROPERTY.		7/1/2	Tam	z Nº	A total	Limite	Indice	SUCS	int	-18 18	10 2	1 22		_	30	2000	34 36	I E	E-S	PRI		100	The second	Ten.
.00		THE RESERVE OF THE PERSON NAMED IN COLUMN 1	1 200	4	10	40	200	Liquido	Plastico			1 2					-	-			49	42	-44	golp	0 12000	Sa
,00	Sept.													-	12 11		0 200	10	11 12	13	14	15	10	S/cc	17. 0001	(KgA
-				- Common		-								+	Н	+	+		-	+			0,0	0		
	Test.	Company of the Company		1 3			0 3		1111	15			++	+	++	+	-		-	+	-					
		DESCRIPTION			100		15 9					-	++	+-	-	+	+		-	+	\vdash					
	193	DESCAPE		100								-	++	+-	-	+	+		+	+	H	4				
	1				1				100	- 8			++	+	+	+	+		+	+	H					
00	100	Little Differen				1				19-705			††	+	+	+	-	W	+	+	-	-	-			
										II.			11	-		+	+		+	+	\vdash	-			-	
		Arena limosa, Color cefé claro		3200	- Marian	10000						۲٠.	tt	1		+			+	+	Н	-	1,0		DESCAP	
,45		A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	7,20	100,0	100,0	92,2	33,9	NP	NP	SM	25		1.4.			+	1		+	+-	Н	-		8,0	7,20	0,
											7		11		•	+	11	7	+	+		-	1,4	8,0	7.00	
		Escavacion Manual					1 3	100		1			TT				11	7	+	t	1	+	- 1,4	0,0	7,20	0,
,00		Name and Address of the Control of t	100										Ħ	T			Ħ	7	+	t	H	+				
	1			-	-											100	Ħ	T	1	t		1	2,00			
		Arcillas inorganicas de mediana	7,40	100,0	100,0		1232	7030	200							T	П	7	+		H			9,0	8,10	0,
45		plasticidad, Color caté claro	1,70	100,0	100,0	94,0	61,3	24,0	8,4	CL	15							7	1	T	H			0,0	0,10	0,
																	П	T	1	T	H	1	2,4	9.0	8,10	0,
		Escavacion Menual			18											31	П	T	T	T	H		-	9,0	0,10	U,
,00		THE RESIDENCE OF THE PARTY OF T				813			2			1					П		Т	T			30			
	18	A province of the last of the										1										T	3,00			
	3	Arena limosa, Color café claro	7,30	100,0	100,0	90,2	30,7	NP	NP	SM	ne.	1	1			A. B. Carlo								11,0	9,90	0,
45				1-22	1	1000	200	100	(NE	- SM	25	4	1									I		100	7	-
					-							-	-	-									3,4	11,0	9,90	0,
		Escavacion Manual		8								+-	-	-		1		_	1							
00				The sill	The S							+	-	-		4	11	_		L						
												+-		-			1	_	1	L			4,0	0		
		Arena limosa, Color caté claro	7,50	100,0	100,0	93,3	34,9	NP	NP	SM	25	+	-	+		:	1	4	1	_				11,0	9,90	0,
5						20170	-				20	+	-	-	110	:	1	4		1						1771.00
1			-									1	-	-	-		1	_		1			4,4	5 11,0	9,90	0
1		18 H-11W										-	-			-	1	_	1	_						
1		A Marin and A	100	1 - 1		100					-	-	-	-	-	-		4	1	1						
1		Barrell Land		1							-	-	-	-	-	-			_	1						
1		Marie Tolland									-	-	-	-		1										
L		TEVE							- 5	10	-	-	-	-		1										
			1																	1						

Diàmetro Externo 2 pulg. Peso del martillo 140 libras etro Interno 1 3/8 pulg. Altura de caida 30 pulgadas tro externo 3.5 pulgad REFERENCIA: % DE HUMEDAD N.A. INICIAL Nº DE GOLPES DE PENETRACION OBSERVACIONES: N.A. DESPUES DE 24 HRS. 9-ago.-22 TECNICO RESPONSABLE: 9-ago-22

Tec. David Copes Irahola

LABORATORIO DE SUELOS

Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

Small: Laboratorio_copas @gmail.com

OSCAR DAVID COPA * Tec. Laboratorista de Suelne v Hormingnes

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email; Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

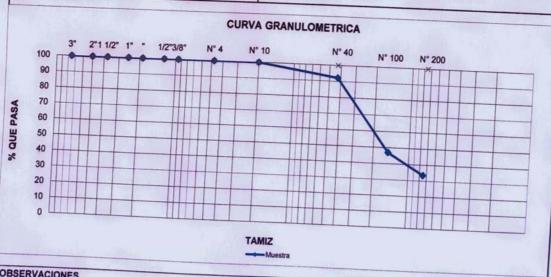
Fecha: 09-08-2022

Proyecto:"Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel Carrera: Ingenieria Civil Fosa: 1 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Muestra: 1 Laboratorio: COPAS Excavacion: 1,0m.

HUMEDAD HIGROSCOPICA W

NUMEDAD HIGROSCO	PICA, %Hh		SHOWN OF
Suelo Húmedo + cápsula, P1 Suelo Seco + cápsula, P2 Peso del Agua, Pa = P1-P2 Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. Porcentaje de Humedad	100,0 grs. 94,3 grs. 5,7 grs. 0,0 grs. 94,3 grs.	MUESTRA TOTAL SE Muestra total humedad, Pht Agregado grueso, (Ret. N° 4), A.G. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.	200,0 grs. 0,0 grs. 200,0 grs. 200,0 grs.
%Hh = P1 - P2)*100 (P2 - Pc)	6,0 %	%Ms = Mh*100 100+%Hh	188,6 grs.
%Hh : Pa*100		Muestra total seca, Pst. Pst = A.G.+Ms	100 6

188,6 grs. ANÁLISIS GRANULOMETRICO AASTHO T 11 Y T 27 LIMITES LIQUIDO Y PLASTICO AASTHO T 89 Y T 90 Abertura Tamiz % Que LIMITE LÍQUIDO LIMITE PLASTICO 3" 75,00 0,0 0.0 0,0 100,0 Cápsula o tara Nº 50,00 0.0 0,0 0.0 100,0 Suelo húmedo + tara 1 1/2" 37,50 0,0 0.0 0,0 100,0 Suelo seco + tara 1" 25,00 0,0 0.0 0.0 100,0 Peso del agua 3/4" 19,00 0.0 0,0 0,0 100,0 Peso de la tara 1/2 12,50 0,0 0,0 0.0 100,0 Peso suelo seco 3/8" 9,50 0,0 100,0 % de humedad, %h 0.0 0,0 Nº4 4,75 0,0 0.0 0,0 100,0 Numero de golpes Nº10 2,000 0.0 0,0 0,0 100,0 LIMITE LIQUIDO, LL. N°40 0,425 NO PLASTICO 14.6 14,6 0,0 7,7 53,0 92,3 LIMITE PLÁSTICO, LP. Nº100 0,150 85,4 100,0 47,0 INDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP 0.0 N°200 0.075 125,3 66,4 33,6 HUMEDAD NATURAL 0,0 CLASIFICACION UNIFICADA: SM Arena limosa, Color café claro.



:OBSERVACIONES





Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba

100,0 grs.

93,8 grs.

6,2 grs.

0,0 grs.

93,8 grs.

6,6 %

41,6

57,4

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh

Laboratorio: COPAS

Suelo Húmedo + cápsula, P1

Suelo Seco + cápsula, P2

Peso de la cápsula, Pc.

Porcentaje de Humedad

Nº100

Peso del Agua, Pa = P1-P2

Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc.

%Hh : P1 - P2)*100

0,150

Excavacion: 2,0m. Fecha: 09-08-2022

MUESTRA TOTAL SECA, Pst.

Muestra total humedad, Pht 200,0 grs. Agregado grueso, (Ret. Nº 4), A.G. 0,0 grs.

Fosa: 1

Muestra: 2

Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.

> %Ms = Mh*100 187,6 grs.

200,0 grs.

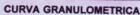
8,4

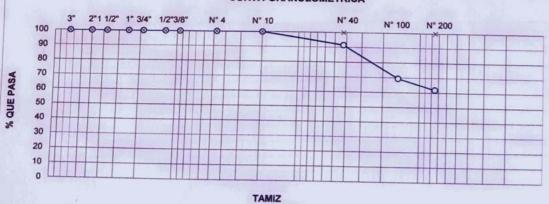
100+%Hh

69,4 ÍNDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP

%Hh :	Ps	LOMETRICO	ΔΑςτμο) T 44 V	F 27	Muestra total seca, P Pst =	A.G.+Ms		187,6 g	
Tamiz	Abertura	Peso Retenido	Peso Ret		% Que	LIMITES LIQUIDO		IICO AA		
1000	mm.	grs.	grms.	%	Pasa	LIMITE I	IQUIDO		LIMITE PL	ASTICO
3"	75,00	0,0	0,0	0,0		Cápsula o tara Nº	T-21	T-22	T-23	T-24
2"	50,00	0,0	0.0	0.0		Suelo húmedo + tara	63,56	62,55	The state of the s	-
1 1/2"	37,50		0.0	0,0		Suelo seco + tara	-	THE TRACTION	33,95	34,20
1"	25,00		0,0	0,0		Peso del agua	54,00	53,00	31,35	31,45
3/4"	19,00		0,0	0.0		Peso de la tara	9,56	9,55	2,60	2,75
1/2"	12.50	0,0	0,0	0.0			14,30	15,00	15,10	14,55
3/8"	9,50		0,0	The second secon		Peso suelo seco	39,70	38,00	16,25	16,90
N°4	4.75		-	0,0		% de humedad, %h	24,08	25,13	16,00	16,27
Nº10	The second second second	0,0	0,0	0,0		Numero de golpes	29,0	20,0		
	2,000	0,0	0,0	0,0		LIMITE LIQUIDO, LL.				24,5
N°40	0,425	15,8	15,8	8,4	91,6	LIMITE PLÁSTICO, LI				16,1
	0 100									

30.6 N°200 0,075 13,9 71.3 38.0 62,0 HUMEDAD NATURAL CLASIFICACION UNIFICADA: CL Arcillas inorganicas de mediana plasticidad, Color café claro.





-O- Muestra

:OBSERVACIONES

OSCAR BRUNDS * Tec. Laboratorista de Suelos y Hormidones

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES

"COPAS"

Cel.: 73391940 Email: Laboratorio_copas @gmail.com

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email; Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

Laboratorio: COPAS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

Fosa: 1

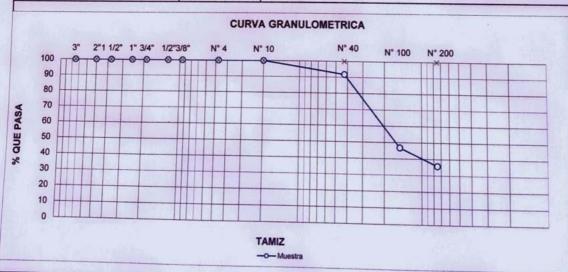
Muestra: 3

Excavacion: 3,0m.

Fecha: 09-08-2022

MUESTRA TOTAL SECA, Pst. **HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh** 200,0 grs. 100,0 grs. Muestra total humedad, Pht Suelo Húmedo + cápsula, P1 94,0 grs. Agregado grueso, (Ret. Nº 4), A.G. 0,0 grs. Suelo Seco + cápsula, P2 200,0 grs. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Peso del Agua, Pa = P1-P2 6,0 grs. Pasa tamiz Nº 4 seco, Ms. Peso de la cápsula, Pc. 0,0 grs. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. 94,0 grs. 188,0 grs. Porcentaje de Humedad Mh*100 %Hh : P1 - P2)*100 100+%Hh 6.4 % (P2 - Pc) Muestra total seca, Pst. 188,0 grs. %Hh: Pa*100 Pst = A.G.+Ms

Ps LIMITES LIQUIDO Y PLASTICO AASTHO T 89 Y T 90 ANÁLISIS GRANULOMETRICO AASTHO T 11 Y T 27 Abertura Peso Retenido Peso Ret. Acum. % Oue LIMITE PLASTICO Tamiz LIMITE LÍQUIDO grms 3" 75,00 0,0 0,0 0,0 100,0 Cápsula o tara Nº 0,0 0,0 0,0 100,0 Suelo húmedo + tara 1 1/2" 37,50 100,0 Suelo seco + tara 0.0 0.0 0.0 25.00 0,0 0,0 0,0 100,0 Peso del agua 3/4" 19,00 0,0 0,0 0,0 100,0 Peso de la tara 1/2" 12,50 0,0 0,0 0,0 100,0 Peso suelo seco 3/8" 9,50 100,0 % de humedad, %h 0.0 0.0 0,0 Nº4 4.75 100,0 Numero de golpe 0.0 0,0 0,0 Nº10 2.000 0,0 0,0 0,0 100,0 LIMITE LIQUIDO, LL. NO PLASTICO 0,0 Nº40 0,425 15,4 15,4 91,8 LIMITE PLÁSTICO, LP. 0,0 N°100 0,150 84,6 100,0 53,2 46,8 INDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP 0,0 N°200 0,075 20,7 120,7 35,8 HUMEDAD NATURAL 64,2 CLASIFICACION UNIFICADA: SM Arena limosa, Color café claro.



:OBSERVACIONES

OSCAR DAVID COPA

• Tec. Laboratorista

de Suelos y Hormidones



"COPAS"

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

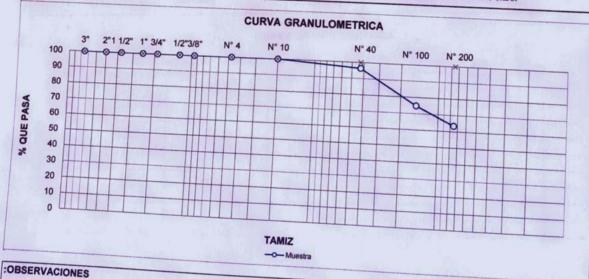
Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto:"Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel Carrera: Ingenieria Civil Muestra: 4 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Excavacion: 4,0m. Laboratorio: COPAS Fecha: 09-08-2022

		. ociid. 03-00-2022	
HUMEDAD HIGROSCO Suelo Húmedo + cápsula, P1		MUESTRA TOTAL SE	CA, Pst.
Suelo Seco + cápsula, P2 Peso del Agua, Pa = P1-P2 Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. Porcentaje de Humedad	100,0 grs. 94,0 grs. 6,0 grs. 0,0 grs. 94,0 grs.	Muestra total humedad, Pht Agregado grueso, (Ret. N° 4), A.G. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.	200,0 grs. 0,0 grs. 200,0 grs.
%Hh = <u>P1 - P2)*100</u> (P2 - Pc)	6,4 %	$%Ms = \frac{Mh*100}{100+%Hh}$	188,0 grs.
%Hh: Pa*100		Muestra total seca, Pst. Pst = A.G.+Ms	188.0 grs.

Tamiz	Abertura	LOMETRICO Peso Retenido	Peso Ret	. Acum.	% Que	LIMITES LIQUID	STHO T 89 Y T 9			
3"	mm.	grs.	grms.	%	Pasa	ÍQUIDO		LIMITE PL	ASTICO	
2"	75,00	0,0	0,0	0,0		0.0 Cámula + 370				
	50,00	0,0	0,0	0,0	100.0	C. I I i i	T-48	T-49	T-50	T-5
1 1/2"	37,50	0,0		-	100,0	Suelo húmedo + tara	65,73	65,95	35,95	36,45
1"	25,00	0,0	0,0	0,0	100,0	Suelo seco + tara	55,95	55,65	33,00	33,45
3/4"	19,00	-		0,0	100,0	Peso del agua	9,78	10,30	The state of the s	
1/2"		0,0	The last	0,0	100.0	Peso de la tara	13,60	The second secon	2,95	3,00
3/8"	12,50	0,0	0,0	0.0	100.0	Peso suelo seco		14,15	13,60	14,60
	9,50	0,0	0,0	0,0	100,0	1 CSO SUEIO SECO	42,35	41,50	19,40	18.85
N°4	4,75	0,0	0,0	-	100,0	% de humedad, %h	23,09	24,82	15.21	15,92
Nº10	2,000	0,0		0,0	100,0	Numero de golpes	27,0	19,0	10,21	13,92
N°40	0,425		0,0	0,0	100,0	LIMITE LIQUIDO, LL.		17,0		
N°100	0,150	6,8	6,8	3,6	96.4	LIMITE PLÁSTICO, LE	,	-		23,7
N°200	The state of the s	40,5	47,3	25,2	74.8	NDICE DE PLASTICII		The state of		15,6
	0,075	21,3	68,6	36,5	63.5	HUMEDAD NATURAL	DAD, IP = LI	-LP		8,1
ASIFICACI	ON UNIFICAL	DA:	CL			ganicas de mediana plas				6,4



· > Tec. Laboratorista de Suelos v Hormidones LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto:"Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

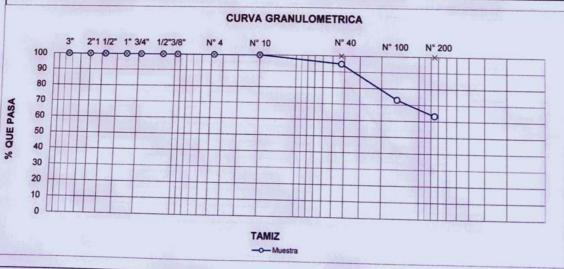
Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

Laboratorio: COPAS

Fecha: 09-08-2022

HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh MUESTRA TOTAL SECA, Pst. 200,0 grs. Suelo Húmedo + cápsula, P1 100,0 grs. Muestra total humedad, Pht Suelo Seco + cápsula, P2 0,0 grs. 93,7 grs. Agregado grueso, (Ret. Nº 4), A.G. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Peso del Agua, Pa = P1-P2 6,3 grs. 200,0 grs. Peso de la cápsula, Pc. 0,0 grs. Pasa tamiz Nº 4 seco, Ms. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. 93,7 grs. Porcentaje de Humedad 187,4 grs. %Ms = Mh*100 %Hh : P1 - P2)*100 6,7 % 100+%Hh (P2 - Pc) Muestra total seca, Pst. %Hh : Pa*100 187,4 grs. Pst = A.G.+Ms

ANALI	SIS GRANU	LOMETRIC	O AASTHO	T 11 Y	T 27	LIMITES LIQUIDO	Y PLAST	TICO AA	STHO T 89	Y T 90	
Tamiz	Abertura	Peso Retenido	Peso Ret.	Acum.	% Que	LIMITEL	formo		LIMITE PLA	ASTICO	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	mm.	grs.	grms.	%	Pasa	LIMITE LÍQUIDO			LIMITE FLA	LASTICO	
3"	75,00	0,0	0,0	0,0	100,0	Cápsula o tara Nº	T-5	T-6	T-7	T-8	
2"	50,00	0,0	0,0	0,0	100,0	Suelo húmedo + tara	81,50	80,30	64,90	66,15	
1 1/2"	37,50	0,0	0,0	0,0	100,0	Suelo seco + tara	76,65	75,20	63,56	64,65	
1"	25,00	0,0	0,0	0,0	100,0	Peso del agua	4,85	5,10	1,34	1,50	
3/4"	19,00	0,0	0,0	0,0	100,0	Peso de la tara	56,43	54.34	55,07	55,15	
1/2"	12,50	0,0	0,0	0,0	100,0	Peso suelo seco	20,22	20,86	8,49	9,50	
3/8"	9,50	0,0	0,0	0,0	100.0	% de humedad, %h	23,99	24,45	15,78	15,79	
N°4	4.75	0,0	0,0	0,0	100,0	Numero de golpes	29,0	20,0	15,10	10,112	
N°10	2,000	0,0	0,0	0,0		LIMITE LIQUIDO, LL.				24,1	
N°40	0,425	9,4	9,4	5,0		LIMITE PLÁSTICO, LI		15,8			
N°100	0,150	41,1	50,5	26,9	73,1	ÍNDICE DE PLASTICI		8,3			
N°200	0,075	18,3	68,8	36,7	63,3	HUMEDAD NATURAL				6,7	
LASIFICAC	ION UNIFICA	DA:	CL			organicas de mediana pla		or café cla	ro	0,7	



:OBSERVACIONES

OSCAR DAVID COUD

Tec. Laboratorista

de Suelos y Harminanes

LABORATORIO DE SUELOS
Y HORMIGONES
"COPAS"
Cel.: 73391940

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel Carrera: Ingenieria Civil Fosa: 2 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Muestra: 1 Laboratorio: COPAS Excavacion: 1,0m. Fecha: 09-08-2022

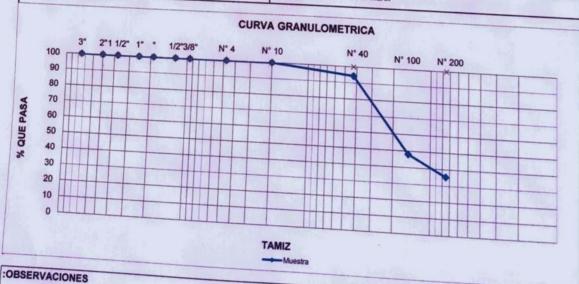
HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh	
Suelo Húmedo + cápsula, P1 Suelo Seco + cápsula, P2 Peso del Agua, Pa = P1-P2 Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. Porcentaje de Humedad 100,0 grs. 93,1 grs. 100,0 grs. 93,1 grs. 94,1 grs. 94,1 grs. 94,1 grs. 94,1 grs. 95,1 grs. 95	200

%Hh : P1 - P2)*100 Mh*100 7,4 % (P2 - Pc) 100+%Hh

Muestra total seca, Pst.

%Hh: Pa*100 Pst = A.G.+Ms 186,2 grs.

Tamiz	riocitura	LOMETRICO Peso Retenido	Peso Ret.	Acum.	% Que	LIMITES LIQUIDO Y PLASTIC	O AASTHO T 89 Y T 9
3"	mm.	grs.	grms.	%	Pasa	LIMITE LÍQUIDO	LIMITE PLASTIC
2"	75,00	0,0	0,0	0,0			LIMITE PLASTIC
-	50,00	0,0	0,0	0,0	100,0	Cápsula o tara Nº	
1 1/2"	37,50	0,0	-	No. of Concession, Name of Street, or other Designation, Name of Street, Name		Suelo húmedo + tara	
1"	25,00	0,0		0,0	100,0	Suelo seco + tara	
3/4"	19,00	0,0	-	0,0	100,0	Peso del agua	
1/2"	12,50	100000	0.0	0,0	100,0	Peso de la tara	
3/8"	9,50	0,0		0,0	100,0	Peso suelo seco	
N°4	4,75	0,0	0,0	0,0	100,0	% de humedad, %h	
Nº10	The second secon	0,0	-101	0.0	100.0	Numero de golpes	
N°40	2,000	0,0	0,0	0,0	100.0		
N°100	0,425	10,5	10,5	5,6	94.4	LIMITE LIQUIDO, LL. NO PL	ASTICO
N°200	0,150	86,2	96,7	51,9	49.1	LIVILLE PLANTICO I D	U U
	0,075	23,5	120,2	64,6	48,1	INDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL -	IP 0
ASIFICACI	ON UNIFICAL			04,0	33,4	HUMEDAD NATURAL	LP 0



Tec. Laboratorista de Suelos y Hormidanes LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

200,0 grs.

186,2 grs.

0,0 grs. 200,0 grs.

Cel.: 73391940 Email: Laboratorio_copas @gmail.com

"COPAS"

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Carrera: Ingenieria Civil Fosa: 2 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Muestra: 2 Laboratorio: COPAS Excavacion: 2,0m. Fecha: 09-08-2022

HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh Suelo Húmedo + cápsula, P1

100,0 grs. Suelo Seco + cápsula, P2 93,2 grs. Peso del Agua, Pa = P1-P2 6,8 grs. Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. Porcentaje de Humedad 0,0 grs. 93,2 grs.

%Hh : P1 - P2)*100 7,3 % (P2 - Pc)

%Hh : Pa*100

MUESTRA TOTAL SECA, Pst.

Muestra total humedad, Pht 200,0 grs. Agregado grueso, (Ret. Nº 4), A.G. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. 0,0 grs. 200,0 grs. Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.

%Ms = Mh*100 100+%Hh

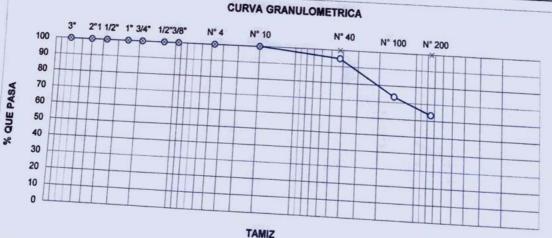
Muestra total seca, Pst.

Pst = A.G.+Ms

186,4 grs.

186,4 grs.

Tamiz	SIS GRANU Abertura	Peso Retenido	Peso Ret	. Acum.	% Que	LIMITES LIQUIDO Y PLASTICO AASTHO T 85				
3"	mm.	grs.	grms. %			LIMITE LÍQUIDO			LIMITE PLASTIC	
	75,00	0,0		Pasa						
2"	50,00	0,0	0,0	TOTAL		Cápsula o tara Nº	T-5	T-6	T-7	T
1 1/2"	37,50	0,0		0,0	100,0	Suelo húmedo + tara	84,35	86,95	63,41	T-
1"	25,00	0,0		0,0	100,0	Suelo seco + tara	79.00	80,51	The state of the s	64,5
3/4"	19,00	0,0		0,0	100,0	Peso del agua	5,35	-	62,30	63,2
1/2"	12,50	The second second	0,0	0,0	100,0	Peso de la tara	56,43	6,44	1,11	1,2
3/8"	9,50	0,0		0,0	100,0	Peso suelo seco		54,34	55,07	55,1
N°4	4,75	0,0	-	0,0	100.0	% de humedad, %h	22,57	26,17	7,23	8.0
N°10	2,000	0,0	0,0	0,0	100.0	Numero de golpes	23,70	24,61	15,35	15,70
N°40	The second second	0,0	0,0	0,0	100.0	LIMITE LIQUIDO, LL.	27,0	19,0		-
N°100	0,425	9,4		5,0	95.0	LIMITE PLASTICO, LI				23,9
N°200	0,150	40,2	49,6	26,6	73.4	MDICE DE DE DE LASTICO, LI				15,5
	0,075	18,6	68,2	36,6	63.4	INDICE DE PLASTICI	DAD, IP = LI	L-LP		
ASIFICACI	ON UNIFICAL	A:	CL			HUMEDAD NATURAI rganicas de mediana pla				8,3 7,3



---- Muestra

:OBSERVACIONES

OSCAR DAVIDISTA Tec. Laboratorista de Suelos v Hormiaones

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email; Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Muestra: 3

Carrera: Ingenieria Civil Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Laboratorio: COPAS

Excavacion: 3,0m. Fecha: 09-08-2022

HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh

100,0 grs. Suelo Húmedo + cápsula, P1 93,4 grs. Suelo Seco + cápsula, P2 Peso del Agua, Pa = P1-P2 6,6 grs. 0,0 grs. Peso de la cápsula, Pc. 93,4 grs.

Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. Porcentaje de Humedad 7,1 % %Hh : P1 - P2)*100

(P2 - Pc) %Hh : Pa*100

MUESTRA TOTAL SECA, Pst.

200,0 grs. Muestra total humedad, Pht 0,0 grs. Agregado grueso, (Ret. Nº 4), A.G. 200,0 grs. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh.

Pasa tamiz Nº 4 seco, Ms.

186,8 grs. %Ms = Mh*100

100+%Hh

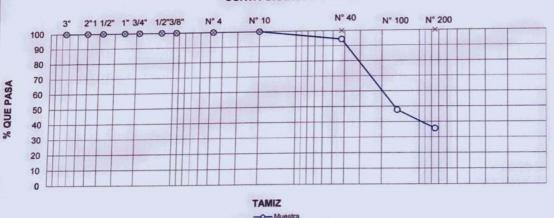
Muestra total seca, Pst.

Pst = A.G.+Ms

186,8 grs.

LIMITE PLASTIC	LIMITE LÍQUIDO		% Que		Peso Ret.	Peso Retenido	Abertura	A CONTRACTOR OF THE PARTY OF TH
			Pasa	%	grms.	grs.	mm.	Tamiz
		Cápsula o tara Nº		0,0	0,0	0,0	75,00	3"
		Suelo húmedo + tara		0,0	0,0	0,0	50,00	2"
		Suelo seco + tara	100,0	0,0	0,0	0,0	37,50	1 1/2"
		Peso del agua		0,0	0,0	0,0	25,00	1"
		Peso de la tara		0,0	0,0	0,0	19,00	3/4"
		Peso suelo seco		0,0	0,0	0,0	12,50	1/2"
	400	% de humedad, %h		0,0	and the same of th	0,0	9,50	3/8"
0		Numero de golpes	100,0	0,0	0.0	0.0	4,75	N°4
0	NO PLASTICO	LIMITE LIQUIDO, LL.	100,0	0,0	0,0	0.0	2,000	N°10
0	P	LIMITE PLÁSTICO, LI	94,4	5,6	10,5	10,5	0,425	N°40
7.	DAD, IP = LL - LP	ÍNDICE DE PLASTICII	47,7	52,3	97,7	87.2	0,150	N°100
1	4	HUMEDAD NATURAL	35,7	64,3	120,2	The second secon	0,075	N°200

CURVA GRANULOMETRICA



:OBSERVACIONES



LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

"COPAS"

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel Fosa: 2 Carrera: Ingenieria Civil Muestra: 4 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Excavacion: 4,0m. Laboratorio: COPAS Fecha: 09-08-2022

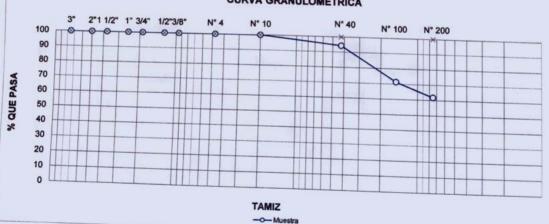
HIMEDAD HIGDOSCODICA WHI

HUMEDAD HIGROSCO	PICA, %Hh	MUESTRA TOTAL OF	
Suelo Húmedo + cápsula, P1 Suelo Seco + cápsula, P2 Peso del Agua, Pa = P1-P2 Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc. Porcentaje de Humedad	100,0 grs. 92,6 grs. 7,4 grs. 0,0 grs. 92,6 grs.	MUESTRA TOTAL SEC Muestra total humedad, Pht Agregado grueso, (Ret. N° 4), A.G. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.	200,0 grs. 0,0 grs. 200,0 grs. 200,0 grs.
%Hh : P1 - P2)*100 (P2 - Pc) %Hh : Pa*100	8,0 %	%Ms = Mh*100 100+%Hh Muestra total seca, Pst.	185,2 grs.
701 III 1 I I I I I I I I I I I I I I I I		Pet = A C +Me	105 0

Pst = A.G.+Ms 185,2 grs.

Tamiz	Abertura	LOMETRICO Peso Retenido	Peso Ret.		% Que	LIMITES LIQUIDO Y PLASTICO AASTHO T				Y T 90
	mm.	grs.			Pasa	I IMITE I IOUIDO			LIMITE PLASTICO	
3"	75,00		0,0	0,0		Cáncula a tera NO T 20				
2"	50,00	0,0	The state of the s	100,0 Capsula o lara N		T-37	T-38	T-39	T-40	
1 1/2"	37,50	0,0	-	0,0	-	Suelo húmedo + tara	64,79	65,33	36,54	35,15
1"	25,00		100	0,0	The state of the s	Suelo seco + tara	55,15	55,30	33,45	32,30
3/4"	THE PERSON NAMED IN	0,0	The second second second	0,0	100,0	Peso del agua	9,64	10,03	3,09	2,85
	19,00	0,0	0,0	0,0		Peso de la tara	14.05	14,05		
1/2"	12,50	0,0	0.0	0,0		Peso suelo seco	The state of the s	The second second	13,55	14,25
3/8"	9,50	0,0	0,0	0.0			41,10	41,25	19,90	18,05
N°4	4,75	0.0		0,0		% de humedad, %h	23,45	24,32	15,53	15,79
N°10	2,000	0,0		-	20050	Numero de golpes	29,0	20,0		
N°40	0,425	The second secon	100000000000000000000000000000000000000	0,0	100,0	LIMITE LIQUIDO, LL.				23,8
N°100	The second secon	10,5		5,7	94,3	LIMITE PLÁSTICO, LP. INDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP				
	0,150	42,5	53,0	28,6	71,4					15,7
N°200	0,075	17,6	70,6	38,1	61.9	HUMEDAD NATURAL	DAD, II - L	L-LP		8,1
ASIFICAC	ION UNIFICA	DA.	CL			organicas de mediana pla				8,0

CURVA GRANULOMETRICA



:OBSERVACIONES

OSCAR BAVIOSE · J Tec. Laboratorista de Suelos y Hormigones

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

Email: Laboratorio_copas @gmail.com

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

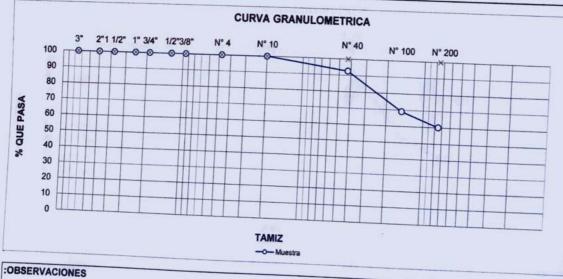
Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel Carrera: Ingenieria Civil Muestra: 5 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Excavacion: 5,0m. Laboratorio: COPAS Fecha: 09-08-2022

HUMEDAD HIGROSCO	PICA, %Hh	MUESTRA TOTAL SE	CA Pet
Suelo Húmedo + cápsula, P1 Suelo Seco + cápsula, P2 Peso del Agua, Pa = P1-P2 Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc.	100,0 grs. 92,1 grs. 7,9 grs. 0,0 grs. 92,1 grs.	Muestra total humedad, Pht Agregado grueso, (Ret. N° 4), A.G. Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.	200,0 grs. 0,0 grs. 200,0 grs.
Porcentaje de Humedad %Hh : <u>P1 - P2)*100</u> (P2 - Pc)	8,6 %	%Ms = Mh*100 100+%Hh Muestra total seca, Pst.	184,2 grs.
%Hh : Pa*100		Pst = A.G.+Ms	184 2 ars

Tamiz	Abertura	Peso Retenido	Peso Ret.		% Que	LIMITES LIQUID	3110 1 88	1 1 90		
EMERSE.	mm.	mm. grs. grms. % Pasa		LIMITE	LÍQUIDO	LIMITE PLASTICO				
3"	75,00	0,0	0.0	0,0 0,0 100,0 Cápsula o tara N°		T 20 T 20				
2"	50,00	0,0		0,0		Suelo húmedo + tara	T-29	T-30	T-31	T-32
1 1/2"	37,50	0,0		-			60,22	59,60	23,05	23,15
1"	25,00	0,0	100	0,0	100,0	Suelo seco + tara	51,45	50,75	21,89	21,99
3/4"	19,00	***************************************		0,0	100,0	Peso del agua	8,77	8,85	1,16	1,16
1/2"	The second second	0,0	-	0,0		Peso de la tara	14.09	14.15	14,22	14,28
3/8"	12,50	0,0	-,-	0,0	100,0	Peso suelo seco	37,36	36,60	7,67	
	9,50	0,0	0,0	0,0	100.0	% de humedad, %h	23,47			7,71
N°4	4,75	0,0	0,0	0,0	100.0	Numero de golpes		24,18	15,12	15,05
N°10	2,000	0,0	0,0	0,0	100.0	LIMITE LIQUIDO, LL	29,0	21,0		
N°40	0,425	13,4	13,4	7,3	92.7	LIMITE DI ACTICO LI				23,8
N°100	0,150	43,5	56,9	30,9	60.1	LIMITE PLÁSTICO, LI	2.			15,1
N°200	0.075	16,5	73,4	The second second	69,1	ÍNDICE DE PLASTICI	DAD, IP = LI	- LP		8,7
ASIFICACI	ON UNIFICAL		CL	39,8	60,2	HUMEDAD NATURAI rganicas de mediana plas				8,6





Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf. 73391940 Email; Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba" Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel Fosa: 3

Carrera: Ingenieria Civil Muestra: 1 Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho Excavacion: 1,0m. Laboratorio: COPAS Fecha: 09-08-2022

WINEDAD WICEGOODICA WITH

HOMEDAD HIGKOSCOI	TICA, 70HII
Suelo Húmedo + cápsula, P1	100,0 grs.
Suelo Seco + cápsula, P2	93,3 grs.
Peso del Agua, Pa = P1-P2	6,7 grs.
Peso de la cápsula, Pc.	0,0 grs.
Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc.	93,3 grs.
Porcentaje de Humedad	

%Hh : P1 - P2)*100 7.2 % (P2 - Pc)

Pa*100

MIJESTRA TOTAL SECA Pet

M, FSL.
200,0 grs.
0,0 grs.
200,0 grs.
1100

%Ms = Mh*100

100+%Hh

Muestra total seca, Pst.

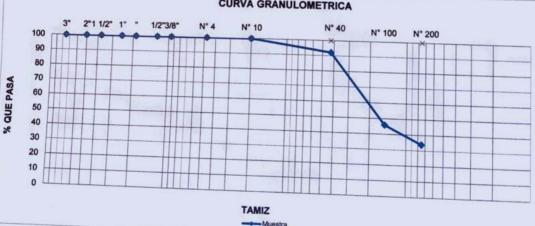
Pst = A.G.+Ms

186,6 grs.

186,6 grs.

io ordito	LOWETRICE	JAASTHO	7 11 Y	LIMITES LIQUIDO Y PLASTICO AASTHO	T 89 Y T 90	
Tamiz Abertura mm.						
		grms.	%	12000000	LIMITE LIQUIDO LIM	ITE PLASTICO
75,00	0,0	0,0	0.0	2,344,6	Cánsula o tara Nº	
50,00	0,0	0.0				
37,50		200	- ministration			
25,00	The state of the s	The Part Laboratory		-		
19,00						
12,50		The state of the s		-		
9,50		The state of the s				
4,75		100				
2,000	The second second second	The second second		100,0		
0,425	-	1		02.2	LIMITE DI COMPONENTI NO PLSASTICO	0,0
The second second		The second secon		45.0	DIMITE PLASTICO, LP.	0,0
The second secon	-	-	-	22.0	INDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP	0,0
ACTIFICACIONALIS CONTRACTOR CONTR		33,9	HUMEDAD NATURAL	7,2		
	Abertura mm. 75,00 50,00 37,50 25,00 19,00 12,50 9,50 4,75 2,000 0,425 0,150 0,075	Abertura mm. Peso Retenido grs. 75,00 0,00 50,00 0,00 37,50 0,00 225,00 0,00 12,50 0,00 9,50 0,00 4,75 0,00 2,000 0,425 14,5 0,150 86,4	Peso Retenido Peso Ret. Peso Ret. Peso Ret.	Abertura mm. Peso Retenido grs. Peso Ret. Acum. grms. % 75,00 0,0 0,0 0,0 50,00 0,0 0,0 0,0 37,50 0,0 0,0 0,0 25,00 0,0 0,0 0,0 19,00 0,0 0,0 0,0 12,50 0,0 0,0 0,0 9,50 0,0 0,0 0,0 4,75 0,0 0,0 0,0 2,000 0,0 0,0 0,0 0,425 14,5 14,5 7,8 0,150 86,4 100,9 54,1 0,075 22,4 123,3 66,1	mm. grs grms. % Pasa 75,00 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 50,00 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 25,00 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 19,00 0,0 0,0 0,0 100,0 12,50 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 12,50 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 9,50 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 4,75 0,0 0,0 0,0 0,0 100,0 2,000 0,0 0,0 0,0 100,0 2,000 0,0 0,0 0,0 100,0 0,425 14,5 14,5 7,8 92,2 0,150 86,4 100,9 54,1 45,9 0,075 22,4 123,3 66,1 33,9	Peso Retenido grs. Peso Ret. Acum. Peso Ret. Peso Ret. Peso Ret. Acum. P

CURVA GRANULOMETRICA



:OBSERVACIONES

OSCAR Denoratorista OPA Tec. Laboratorista de Suelos v Hormigones

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES "COPAS"

Cel.: 73391940

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email; Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

100,0 grs.

93,1 grs.

6,9 grs.

0,0 grs.

93,1 grs.

7,4 %

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh

Laboratorio: COPAS

Suelo Húmedo + cápsula, P1

Suelo Seco + cápsula, P2

Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc.

Porcentaje de Humedad

%Hh : P1 - P2)*100

%Hh: Pa*100

(P2 - Pc)

Peso del Agua, Pa = P1-P2

Excavacion: 2,0m. Fecha: 09-08-2022

MUESTRA TOTAL SECA, Pst.

Muestra total humedad, Pht 200,0 grs. Agregado grueso, (Ret. N° 4), A.G. 0,0 grs.

Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. 200,0 grs.

Fosa: 3 Muestra: 2

Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.

%Ms = Mh*100 186,2 grs.

100+%Hh

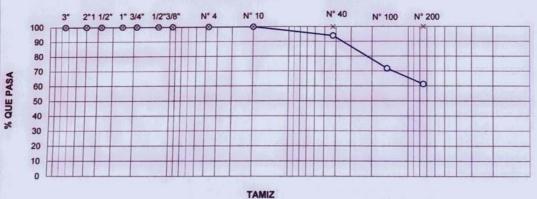
Muestra total seca, Pst.

Pst = A.G.+Ms

186,2 grs.

Ps LIMITES LIQUIDO Y PLASTICO AASTHO T 89 Y T 90 ANÁLISIS GRANULOMETRICO AASTHO T 11 Y T 27 Abertura Peso Retenido Peso Ret. Acum. % Que LIMITE PLASTICO LIMITE LÍQUIDO **Tamiz** Pasa grms. T-23 T-24 T-22 T-21 3" 75,00 0,0 0.0 0,0 100,0 Cápsula o tara Nº 31.15 32,33 100,0 Suelo húmedo + tara 61,00 61,66 50,00 0,0 0,0 0.0 29,95 52,41 28,95 52,10 1 1/2" 100.0 Suelo seco + tara 37,50 0,0 0,0 0.0 9,25 2,20 2,38 8.90 25,00 0,0 0,0 0,0 100,0 Peso del agua 15.00 15.10 14,55 100,0 Peso de la tara 14,30 3/4" 19,00 0,0 0,0 0,0 37,80 37,41 13,85 15,40 100,0 Peso suelo seco 12,50 0,0 1/2" 0.0 0.0 23,54 24,73 15,88 15,45 % de humedad, %h 3/8" 9,50 0,0 0.0 0.0 100.0 Nº4 4,75 0,0 0,0 0,0 100,0 Numero de golpes 29,0 20,0 24,0 0,0 100,0 LIMITE LIQUIDO, LL Nº10 2,000 0,0 0,0 15,7 94,0 LIMITE PLÁSTICO, LP 0.425 11,2 11,2 6,0 Nº40 71,8 INDICE DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP 8,4 28,2 N°100 0,150 41.3 52.5 61,3 HUMEDAD NATURAL 7,4 38.7 N°200 0,075 19,5 72,0 CLASIFICACION UNIFICADA: CL Arcillas inorganicas de mediana plasticidad, Color café claro.

CURVA GRANULOMETRICA



- Muestra

:OBSERVACIONES

OSCAR PRANTO COPA

Tec. Laboratorista

de Suelas v Harmidones

LABORATORIO DE SUELOS

Y HORMIGONES

Cel.: 73391940

Ubicación: Calle Argentina E/ 13 y 14 Telf.73391940 Email;Laboratorio_copas@hotmail.com.

Yacuiba · Bolivia

ENSAYO DE CLASIFICACIÓN DE SUELOS

Proyecto: "Diseño Estructural del centro de Educacion Especial Niño Jesus Ubicado en el Municipio de Yacuiba"

100,0 grs.

93,2 grs.

6,8 grs.

0,0 grs.

9,0 grs.

7,3 %

Estudiante: Palacios Quispe Jose Manuel

Carrera: Ingenieria Civil

Universidad Autonoma: Juan Misael Saracho

HUMEDAD HIGROSCOPICA, %Hh

Laboratorio: COPAS

Suelo Húmedo + cápsula, P1

Suelo Seco + cápsula, P2

Peso de la cápsula, Pc. Peso de suelo seco, Ps = P2-Pc.

Porcentaje de Humedad

%Hh:

%Hh : P1 - P2)*100

(P2 - Pc)

Pa*100

Peso del Agua, Pa = P1-P2

Fecha: 09-08-2022

Excavacion: 3,0m.

MUESTRA TOTAL SECA, Pst.

Muestra total humedad, Pht 200,0 grs.

Agregado grueso, (Ret. N° 4), A.G. 0,0 grs.

Pasa tamiz N° 4 húmedo, Mh. 200,0 grs.

Fosa: 3

Muestra: 3

Pasa tamiz N° 4 seco, Ms.

%Ms = Mh*100 186,4 grs.

100+%Hh

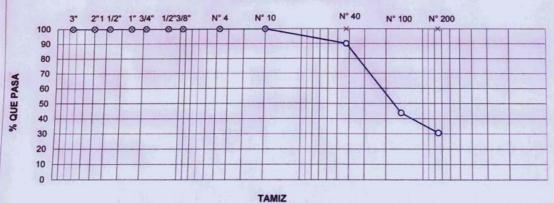
Muestra total seca, Pst.

Pst = A.G.+Ms

186,4 grs.

LIMITE LÍQUIDO	% Que	Peso Ret. Acum.		Peso Retenido	Abertura	Tamiz Abertura mm.
LIMITE LIQUIDO	Pasa	%	grms.	mm. grs.		
a ó tara Nº	100,0 Cáps	0,0	0,0	0,0	75,00	3"
úmedo + tara	100,0 Suel	0,0	0,0	0,0	50,00	2"
eco + tara	100,0 Suel	0,0	0,0	0,0	37,50	1 1/2"
l agua	100,0 Peso	0,0	0,0	0,0	25,00	1"
la tara	100,0 Peso	0,0	0,0	0,0	19,00	3/4"
elo seco	100,0 Peso	0,0	0,0	0,0	12,50	1/2"
ımedad, %h	100,0 % de	0,0	0,0	0,0	9,50	3/8"
de golpes	100,0 Num	0,0	0,0	0,0	4,75	N°4
E LIQUIDO, LL. NO PLASTICO	100,0 LIM	0,0	0,0	0,0	2,000	N°10
E PLÁSTICO, LP.	90,2 LIM	9,8	18,3	18,3	0,425	N°40
E DE PLASTICIDAD, IP = LL - LP	43,8 IND	56,2	104,7	86,4	0,150	N°100
30,7 HUMEDAD NATURAL		69,3	129,2	24,5	0,075	N°200

CURVA GRANULOMETRICA



-O-Muestra

:OBSERVACIONES

OSCAR DAVID COPA

Tec. Laboratorista

de Suelos y Hormidones

LABORATORIO DE SUELOS Y HORMIGONES

"COPAS"

Cel.: 73391940

ANEXO A-4 ESPECIFICACIONES TECNICAS

ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

"DISEÑO ESTRUCTURAL CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS"-

PROV. Y COLOC. DE LETRERO DE OBRA

Definición.

Este ítem se refiere a la provisión y colocación de un letrero de obra de acuerdo al diseño indicado por el Supervisor y formulario de presentación de propuestas, los que deberán ser instalados en los lugares que sean definidos por el SUPERVISOR y/o representante del CONTRATANTE.

Estos letreros deberán permanecer durante todo el tiempo que duren las obras y será de exclusiva responsabilidad del CONTRATISTA el resguardar, mantener y reponer en caso de deterioro y sustracción de los mismos.

Tipo de Materiales, Herramientas y Equipo

Para la fabricación de los letreros se utilizará madera de construcción, pinturas al aceite de coloración definida por el Supervisor.

La sujeción de las tablas a las columnas de madera se efectuará mediante tornillos. Los postes del letrero de obra serán cimentados en dados de H^oC^o.

Procedimiento para la ejecución

Se deberán cortar las tablas de madera de acuerdo a las dimensiones señaladas por el Supervisor, cuyas caras donde se pintarán las leyendas deberán ser afinadas con lijas de madera, a objeto de obtener superficies lisas y libres de astillas.

Sobre las caras afinadas se colocarán las capas de pintura cuyos colores serán determinados por el Supervisor y diseño que maneja la institución contratante, hasta obtener una coloración homogénea y uniforme.

Una vez secas las capas de pintura, se procederán al pintado de las leyendas, mediante viñetas y pintura negra, cuyos tamaños de letras serán los especificados por el Supervisor y diseño que maneja la institución contratante.

Las tablas debidamente pintadas y con las leyendas correspondientes, serán fijadas mediante tornillos a columnas de madera, las mismas que luego serán empotradas en el suelo, de tal manera que queden perfectamente firmes y verticales.

Medición

Los letreros serán medidos por pieza instalada, debidamente aprobada por el SUPERVISOR, de acuerdo a lo señalado en el formulario de presentación de propuestas

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.

INSTALACIÓN DE FAENAS

Definición.

Este ítem comprende la construcción de instalaciones mínimas provisionales que sean necesarias para el buen desarrollo de las actividades de la construcción.

Estas instalaciones estarán constituidas por una oficina de obra, galpones para depósitos, caseta para el cuidador, sanitarios para obreros y para el personal, cercos de protección, portón de ingreso para vehículos, instalación de agua, electricidad y otros servicios.

Asimismo, comprende el traslado oportuno de todas las herramientas, maquinarias y equipo para la adecuada y correcta ejecución de las obras y su retiro cuando ya no sean necesarios.

Tipo de Materiales, Herramientas y Equipo.

El CONTRATISTA debe proporcionar todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para las construcciones auxiliares, los mismos que deberán ser aprobados previamente por el SUPERVISOR. En ningún momento estos materiales serán utilizados en las obras principales.

Procedimiento para la ejecución

- Antes de iniciar los trabajos de instalación de faenas, el CONTRATISTA solicitará al SUPERVISOR la ubicación respectiva.
- El SUPERVISOR tendrá cuidado que la superficie de las construcciones esté de acuerdo con lo presupuestado y realizar un informe inicial.
- El CONTRATISTA dispondrá de 1 sereno 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 Ordenes respectivo y un juego de planos para uso del CONTRATISTA y del SUPERVISOR.
- Al concluir la obra, las construcciones provisionales contempladas en este ítem, deberán retirarse, limpiándose completamente las áreas ocupadas y quedando en propiedad del contratante los materiales empleados.

Medición

La instalación de faenas será medida en forma global, en concordancia con lo establecido en el formulario de presentación de propuestas.

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.

Instalación de Faenas...Glb

LIMPIEZA DE TERRENO Y DESHIERVE

Definición

Estos ítems se refieren a la limpieza del área de emplazamiento de la obra.

Estos ítems se llevarán a cabo previa inspección del lugar de emplazamiento previa autorización del Supervisor.

Tipo de Materiales, Herramientas y Equipo

Todas las herramientas y equipo necesarias para la realización de estos ítems serán provistas por el Contratista.

Procedimiento para la ejecución

En el caso solo de maleza menor el desbroce se hará de forma manual solo con herramienta menor.

En caso de tener que mover árboles o material grande se utilizara maquinaria que está prevista dentro de este ítem con la cooperación de peones que ayuden con el levantamiento de maleza menor.

Medición

Este ítem se medirá en forma global.

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. Limpieza y desbroce... glb.

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 tanto aisladas como continuas 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 zapatas y los anchos de las cimentaciones corridas 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.

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.

EXCAVACIÓN (0-2m) S. SEMIDURO

Definición

Este ítem comprende la ejecución de los trabajos de excavación para estructuras como ser cimientos, excavación y zanjeo según sea requerido, manipuleo, acopio y uso último o distribución de todos los materiales excavados, nivelación y otros trabajos pertinentes.

Tipo de Materiales, Herramientas y Equipo

Todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la realización de este ítem, deberán ser provistos por el CONTRATISTA y empleados en obra, previa autorización del SUPERVISOR.

Procedimiento para la ejecución

a) Generalidades

La excavación tanto de estructuras como de zanjas se efectuará de acuerdo con las alineaciones, cotas y dimensiones indicadas en los planos del proyecto o aquella ordenada por el SUPERVISOR; debiendo ser realizada en forma segura y conveniente, tomando las precauciones necesarias para todos los espacios y claridades que requiere el trabajo deban ser realizados subsecuentemente para la instalación y remoción de además cuando fuera necesario su uso. En ningún caso los cortes de excavación serán socavados para extender fundaciones.

b) Protección del público y propiedad privada

Durante todo el proceso del trabajo de excavación, el contratista pondrá el cuidado necesario para evitar daños a las estructuras y al posible público que se halle cerca de los sitios objeto de la excavación; tomará las medidas más aconsejables para mantener en forma ininterrumpida todos los servicios domiciliarios existentes (agua, luz, teléfono, etc.). El Polvo será controlado en forma continua, ya sea esparciendo agua.

c) Estabilización

El fondo de la excavación en estructuras, así como de las zanjas deberá ser firme, denso y suficientemente compacto y consolidado, libres de lodo.

Deberán ser lo suficientemente estables para permanecer firmes e intactas bajo los pies de los trabajadores. Si no se da esta situación, el Contratista debe sustituir este material por otro granular o por material sobrante de otro sitio que sea empleado y cumpla con lo especificado.

Todo trabajo de estabilización deberá ser realizado por el Contratista a su propio costo.

Longitud de Excavación abierta

El Contratista no deberá adelantar la apertura de zanjas a la colocación de tuberías más allá de lo que sea necesario para aligerar el trabajo.

La distancia máxima de zanja abierta, en cualquier línea bajo construcción, no deberá ser mayor de 100 metros (cualquiera que sea menor).

Medición

Este ítem será medio por metros cúbicos de trabajo ejecutado, determinados entre las secciones transversales, cotas y niveles de las secciones teóricas mostradas en los planos y las tomadas, verificadas, aprobadas por el SUPERVISOR; después de realizada la excavación.

Forma de pago

Los trabajos ejecutados de acuerdo a lo especificado y medidos según el acápite anterior, serán pagados por metro cúbico ejecutado, al precio unitario de la propuesta aceptada.

El pago correspondiente se realizará bajo la siguiente denominación: Excavación (0-2m) Suelo semiduro (manual). m³

ZAPATAS DE H°A° SOBRECIMIENTOS DE H°A° COLUMNAS DE H°A° VIGAS DE FUNDACION DE H°A° LOSA LLENA DE H°A°

Este ítem comprende la ejecución de estructuras de Hormigón Armado como ser: zapatas, sobrecimientos, columnas, vigas de cimentación, vigas, losas, escaleras, etc., de acuerdo a lo establecido en los planos de construcción, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra, el acero estructural del hormigón armado será pagado en el ítem acero estructural fyk=5000 kg/cm2

Alcance de los Trabajos

Este ítem se refiere a todas las construcciones de hormigón simple Tipo H25 que están comprendidas en el contrato.

Los trabajos abarcan el suministro y puesta a disposición de todos los materiales y equipos requeridos, disponibilidad de mano de obra necesaria, preparación de hormigón, transporte y colocación adecuada, así como los trabajos preparatorios y el curado del hormigón.

También o están incluidos en esta cláusula los ensayos de calidad, las medidas de curado, la elaboración de las juntas de construcción y extensión, los trabajos de encofrado, así como también el empotrado de los anclajes y piezas de acero de toda clase, según los planos estructurales o las instrucciones del SUPERVISOR.

Requisitos del Hormigón

Si no se estipulara lo contrario, el hormigón se preparará de acuerdo a la Norma Boliviana del Hormigón CBH-87 para el hormigón armado y cemento Pórtland, agregados graduados de acuerdo a normas y agua. En caso que se juzgue conveniente también podrá añadirse aditivos previa aprobación del SUPERVISOR.

La composición de la mezcla de hormigón será tal que:

Demuestre una buena consistencia plástica de acuerdo a las exigencias CBH-87 o prescripciones similares para las condiciones determinantes en caso de vaciado.

Que garantice del fraguado las exigencias de resistencia, durabilidad e impermeabilidad de las construcciones de hormigón.

El contenido de agua de la mezcla de hormigón se determinará previamente a la iniciación de los trabajos, para lo cual el CONTRATISTA presentará al SUPERVISOR para su aprobación y en cada caso el diseño de mezcla correspondiente.

De acuerdo a las Normas CBH-87, se emplearán los siguientes tipos de hormigón:

Hormigón Tipo Resist. nominal mínima de

probetas cilíndricas a 28 días (Kg/cm2) Cantidad mínima de cemento (Kg/m3)

H 10	100	150 hormigón simple
Н 12,5	125	180 Bst. Sencillas de Ho Ao y So
H 15	150	200 Est. Sencillas de Ho AO y
SO		
Н 17.5	175	230 Bst. De HoAo
H 21	210	210 Est. de HoAo
H 25	250	300 Est. de HoAo
Н 35	350	400 Bst. Prefab.de HoAo y Hopo

Salvo disposiciones expresas en otro sentido, casos debidamente justificados y de estructuras prefabricadas, el contenido unitario máximo de cemento no excederá de 450 kg/ m3

Donde las cifras corresponden a las resistencias de proyecto fck del hormigón, en ningún caso será inferior a 12,5 Mpa.

Donde las cifras H12.5 a H25 se emplean generalmente en estructuras de edificación, y los restantes de la serie encuentran su principal aplicación en obras importantes de ingeniería y en prefabricación.

Los hormigones se tipifican de acuerdo con su resistencia de proyecto a compresión, a los 28 días en probetas cilíndricas normales.

En general, el SUPERVISOR puede fijar un contenido mayor o menor de cemento, el que será valorizado posteriormente según las partidas correspondientes del índice de medidas.

Materiales para la preparación de hormigón Cemento

Tipos de cemento

Siempre y cuando no se indique lo contrario, se empleará cemento Portland Standard.

El CONTRATISTA deberá conseguir un certificado de calidad del cemento a ser empleado en las OBRAS, emitido por el fabricante o un laboratorio especializado, de reputación conocida, y presentarlo antes del primer vaciado.

Las muestras de hormigón preparadas con este cemento serán convenientemente identificadas, fraguadas y almacenadas para su posterior ensayo. Con el objeto de conseguir información antelada de la resistencia, se aceptarán ensayos fraguados al vapor. Las pruebas y ensayos de resistencia tendrán lugar en el laboratorio de las OBRAS y serán realizados por el CONTRATISTA bajo la supervisión del INGENIERO SUPERVISOR, de acuerdo a la Norma CBH - 87 o similar.

Los trabajos de vaciado de hormigón podrán comenzarse después de que los ensayos hayan dado resultados satisfactorios y previa autorización del SUPERVISOR.

Transporte y almacenamiento del cemento

El cemento se transportará al lugar de las OBRAS en seco y protegido contra la humedad, ya sea en sacos o en camiones tipo silo. En caso de transporte de bolsas, éstas tendrán que estar perfectamente cerradas.

Se rechazará el cemento que llegue en bolsas rotas.

El CONTRATISTA queda obligado a entregar al SUPERVISOR una guía de expedición o suministro.

En el lugar de las OBRAS, el cemento se depositará, inmediatamente a su llegada, en silos o almacenes secos, bien ventilados y protegidos contra la intemperie.

Los recintos y superficies de almacenamientos ofrecerán un fácil acceso con objeto de poder controlar en todo momento las existencias almacenadas.

El cemento deberá emplearse, de ser posible, dentro de los 60 días siguientes a su llegada. Si el almacenaje se extendiera por un período superior a 4 meses, el cemento deberá someterse a las pruebas requeridas que confirmen la aptitud para su empleo.

Para períodos cortos de almacenaje (30 días como máximo), el cemento suministrado en bolsas se apilará en altura no mayor de 14 bolsas. Dicha altura se reducirá a 7 bolsas si el tiempo de almacenaje fuera mayor.

Aditivos

Sea cual fuere su clase, sólo podrán emplearse siempre y cuando sean de calidad reconocida internacionalmente, y siempre que se haya acreditado su aptitud en proyectos similares, en un lapso prudencial. Su empleo requiere, además, la aprobación previa del SUPERVISOR.

Todos los productos previstos para su utilización como aditivos serán previamente dados a conocer al SUPERVISOR, indicándose también la marca y la dosificación, así como la estructura en que va a usarse. En el empleo de los aditivos se observarán estrictamente las prescripciones del fabricante y las exigencias de las normas oficiales.

La influencia y características de los aditivos propuestos por el CONTRATISTA para el hormigón, deberá ser demostrada al SUPERVISOR, mediante ensayos en obra.

Agregados

Requisitos para los materiales

Los agregados necesarios para la fabricación de hormigón (arena, grava y piedra) se extraerán de las canteras indicadas en estas Bases o de otras fuentes previamente aprobadas por el SUPERVISOR.

Los agregados llenarán los requisitos de limpieza y calidad de las Normas CBH-87; el SUPERVISOR tendrá el derecho de rechazar todo material que no reúna estas condiciones.

Granulometría

Para el hormigón prescrito en el Índice de Metrados se empleará como agregados, solamente agregados lavados de acuerdo a la norma boliviana CBH-87, excluyendo los componentes capaces de entrar en suspensión, con un diámetro inferior a 0.02 mm, cuando estos sobrepasen un 3% del peso total.

La granulometría de la mezcla de arena y grava para la fabricación de hormigón habrá de corresponder a lo prescrito por la Norma CBH-87. La mezcla deberá contener una cantidad

mínima de arena fina (diámetro menor a 4 mm) de un 19%, 23%, 36% o 61% y una cantidad máxima de arena fina de 59%, 65%, 74% u 85%, según diámetros máximos del agregado de 63, 32, 16 y 8mm respectivamente.

Los agregados no deberán contener mayor porcentaje, de materias orgánicas o húmicas, o partículas de carbón, ni tampoco compuestos sulfatados, de los especificados por DIN.

Los diámetros máximos de los componentes del agregado no deberán sobrepasar, en relación al uso del hormigón, las dimensiones siguientes:

- 63 mm para hormigón y muros de contención de un espesor igual o superior a 0.3 m.
- 32 mm para estructuras con un espesor inferior a 0.3 m.
- Según indicación del SUPERVISOR para hormigón ciclópeo.

Los agregados se almacenarán limpios, separados según granulometría y protegidos en el lugar de las OBRAS, de manera tal que no se alteren sus propiedades ni que se mezclen las diferentes granulometrías.

El CONTRATISTA deberá tener a disposición, en el lugar de las diferentes obras, una reserva suficiente de agregados, con el objeto de que sea posible, en caso necesario, una fabricación continua de hormigón.

Agua

Para las mezclas de hormigón se dispone de agua del Lugar. El CONTRATISTA queda obligado a realizar, por cuenta propia, análisis químicos para fin de demostrar su bondad.

Preparación del hormigón Composición de la mezcla

La mezcla de hormigón se hará de tal forma que pueda ser bien acomodada, según la forma de colocación y objeto de empleo.

Los agregados y el contenido de cemento habrán de combinarse en un forma que garanticen la calidad del hormigón exigida y demás requisitos. Las pruebas serán realizadas por personal especializado y se hará de acuerdo a las prescripciones de las Normas DIN o similares aprobadas; así mismo, el CONTRATISTA ha de procurar que se observen, en el lugar de las OBRAS, las proporciones de la mezcla obtenidas de acuerdo a los resultados de los ensayos realizados según lo indicado en el Ítem 10.5 de este Capítulo, y aprobados por el SUPERVISOR. El SUPERVISOR podrá instruir la modificación de las proporciones de la mezcla con el objeto de garantizar los requisitos de calidad de las obras.

El cemento, agregados, agua y posibles aditivos deberán dosificarse para la fabricación del hormigón, quedando obligados el CONTRATISTA a suministrar y poner a disposición los aparatos correspondientes a satisfacción del SUPERVISOR para la composición de la mezcla de hormigón. Se facilitará debidamente y en todo momento la comprobación de la dosificación.

Proceso de mezclado

Mezcladora y dispositivos de pesado

El proceso de mezclado se hará en forma mecánica, una vez que hayan sido combinados, en procesos automáticos de pesado, los componentes de la mezcla Si se empleara el cemento en

bolsas, el volumen de la mezcla se calculará en forma tal que en ella se empleen contenidos completos de bolsas.

Todo el equipo mecánico de mezclado, con sus correspondientes dispositivos de pesado, deberá ser aprobado por el SUPERVISOR. El CONTRATISTA tiene la obligación de realizar periódicamente controles del mecanismo de pesado y del proceso de mezclado, que se llevará a cabo por iniciativa propia o por orden del SUPERVIOR, corriendo los costos a cargo del CONTRATISTA. Cualquier corrección que resultará necesaria será obligación del CONTRATISTA hacerla oportunamente.

El método de agregar el agua deberá garantizar una dosificación perfecta, incluso en caso de necesitarse volúmenes pequeños de agua.

Por lo general y salvo otras instrucciones del SUPERVISOR la dosificación del cemento, agua y agregados no deberá exceder las siguientes tolerancias:

Cemento 3%

Agua 3%

Agregados 3%

Para atenerse a las tolerancias especificadas deberán emplearse mezcladoras con dosificador

regulado con el fin de tener un control permanente sobre las cantidades de cemento y agua a emplearse.

Para poder verificar la cantidad de la mezcla, en cualquier momento, el SUPERVISOR está facultado para extraer de la mezcladora una muestra representativa.

Los resultados deberán corresponder a las propiedades requeridas del hormigón que se haya especificado para las OBRAS.

Tiempos de mezclado

La mezcladora ha de estar equipada con un dispositivo automático para registrar el número de mezclas ejecutadas, y con un mando automático para interrumpir el proceso de mezclado una vez transcurrido el tiempo fijado.

El período de mezclado comienza después de haber introducido en la mezcladora todos los componentes sólidos (por ejemplo, cemento y agregados). El tiempo de mezclado, después de que todos los componentes hayan ingresado en la mezcladora, no deberá ser inferior a 2 minutos, para mezcladoras de hasta 2 m3 de capacidad; 2.5 minutos hasta 3 m3 de capacidad y 3 minutos hasta 5 m3 de capacidad.

El uso de la capacidad del tambor de la mezcladora y el número de revoluciones han de limitarse en todo momento a las especificaciones de fábrica. El SUPERVISOR tendrá el derecho de modificar el proceso y tiempo de mezclado si se comprobara que la forma de carga de los componentes de la mezcla y el proceso de mezclado no producen la deseada uniformidad, composición y consistencia del hormigón. No estará permitido cargar la mezcladora excediendo su capacidad, ni posteriormente agregar agua con el fin de obtener una determinada consistencia. El SUPERVISOR está facultado para prohibir el empleo de aquellas mezcladoras que no cumplieran con los requisitos exigidos.

Consistencia del hormigón

La consistencia del hormigón será de tal manera que permita un buen manejo de la mezcla durante el tiempo que dure el colocado de la misma, de acuerdo con los ensayos de consistencia que efectuará el CONTRATISTA según lo indicado en el Inciso 10.5.

Ensayos de calidad de los Materiales

Generalidades

Con el objeto de verificar la calidad de los materiales a ser empleados en las OBRAS, y constatar el cumplimiento de las Especificaciones Técnicas, las normas y reglamentos y Disposiciones del SUPERVISOR, el CONTRATISTA será responsable de instalar y mantener un laboratorio a disposición del personal adecuado.

El personal encargado de la toma de muestras y ensayos de materiales deberá ser idóneo y especializado, pudiendo el SUPERVISOR rechazar el personal que considere inadecuado.

El SUPERVISOR está autorizado para supervisar los ensayos. En caso de existir dudas, estos ensayos serán rechazados y el CONTRATISTA está en la obligación de realizar nuevas pruebas. Antes de la instalación del laboratorio, el CONTRATISTA remitirá al SUPERVISOR, para su aprobación, una lista detallada de todos los equipos e instrumentos que dispondrán en el laboratorio.

El CONTRATISTA deberá hacer un formulario donde se anotará los resultados de los ensayos que después de firmado serán entregados al SUPERVISOR.

Cemento y aditivos

Antes del inicio de las labores de hormigón, el CONTRATISTA presentará certificados de calidad del cemento y aditivos que serán empleados en las OBRAS. Estos certificados podrán ser preparados por los fabricantes, pudiendo el SUPERVISOR exigir la constatación por otro laboratorio de la calidad certificada.

El cemento podrá llegar a las OBRAS en bolsas o a granel, debiendo el CONTRATISTA certificar la calidad de cada despacho, según guía de remisión.

Los aditivos deberán llegar al lugar de las OBRAS y ser almacenados en sus envases originales.

Agregados

Antes de iniciar la preparación de probetas de prueba de hormigón y cada vez que se cambie el material o lugares de empréstito, el CONTRATISTA efectuará los ensayos de agregados gruesos (grava, cascajo, piedra chancada) como para los agregados finos (arena), rigiéndose por lo dispuesto por la Norma CBH-87.

Por cada 50 m3 de concreto fabricado, el CONTRATISTA deberá. Además, constatar que los agregados que emplea en el hormigón están dentro de los límites aceptables, mediante la determinación de curvas de gradación.

El SUPERVISOR podrá exigir al CONTRATISTA que se realicen pruebas de desgaste de los agregados, si así lo estima conveniente.

Agua

El CONTRATISTA deberá realizar o encargar ensayos de calidad del agua que empleará en la preparación del hormigón. Estos ensayos deberán repetirse por lo menos cada 3 meses, durante el tiempo que duren los trabajos de hormigón.

Hormigón Probetas de ensayo

Con el objeto de conseguir la dosificación más apropiada para las diferentes clases de hormigón requeridos en las OBRAS, el CONTRATISTA deberá preparar probetas de ensayo con dosificaciones alternativas.

Las probetas de ensayo se realizarán para el hormigón y para las diferentes clases especificadas: hormigón pobre y hormigón resistente a la abrasión. También deberán realizarse probetas de ensayo cuando se cambien los materiales que componen el hormigón (cemento, agregados, agua y aditivos), de acuerdo a lo especificado en el CAPITULO 3 "HORMIGONES" de la norma Boliviana del Hormigón CBH-87

Para cada dosificación ensayada y para cada clase de hormigón deberán ensayarse por lo menos 3 probetas.

Los resultados de las probetas de ensayo comprimidas a los 28 días deberán tener la resistencia especificada por la Norma cbh-87.

Una vez constatada por el SUPERVISOR la bondad de los materiales y la buena resistencia lograda, se autorizará el empleo de la dosificación seleccionada para el trabajo de hormigón.

Ensayos de la calidad del hormigón

Los ensayos de calidad del hormigón serán efectuados durante todo el tiempo que duren los trabajos de hormigón en las OBRAS.

a) Contenido de cemento

El contenido en kg de cemento por m3 de hormigón será controlado por lo menos por cada 50 m3, de hormigón producido.

b) Consistencia

La consistencia del hormigón fresco será medida al inicio de los trabajos de hormigón y cada vez que el SUPERVISOR lo solicite.

Los valores aceptables de consistencia serán obtenidos de los resultados de los ensayos de probetas de hormigón.

c) Resistencia a la comprensión

La resistencia a la comprensión del hormigón será determinada mediante ensayos de rotura de por lo menos 3 probetas para los hormigones requeridos en las diferentes obras.

La toma de muestras y los ensayos consecuentes serán efectuados por lo menos cada 50 m3 de hormigón colocado o cuando lo solicite el SUPERVISOR.

Con el objeto de adelantar información de las probetas, las roturas podrán efectuarse a los 7 días de tomada la muestra estimar la resistencia a los 28 días mediante las fórmulas indicadas en la Norma CBH-87.

En caso de emplearse probetas cilíndricas, las conversiones de resultados serán realizadas a su equivalencia en probetas cúbicas, de acuerdo a lo estipulado por la Norma CBH-87.

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.

El certificado deberá contener, por lo menos, los siguientes valores para los diferentes tipos y diámetros de barras a emplearse en la OBRA: Resistencia a la ruptura, Valor de la fluencia del acero, Elongación, Módulo de Elasticidad y Composición química.

Transporte del hormigón

El hormigón deberá llevarse directamente y lo antes posible de la mezcladora al lugar de su colocación, poniéndose especial cuidado en que no se produzca segregación alguna ni pérdida de materiales.

Se evitará el vaciado desde las alturas superiores a los 1.50 m., salvo el caso de que se emplee el equipo especial aprobado por el SUPERVISOR, que proteja contra la segregación.

El transporte del hormigón, por medio de cintas transportadoras, canaletas inclinadas, bombas o equipos similares debería ser aprobado por el SUPERVISOR.

Colocación del hormigón Condiciones especiales

Condiciones previas y aprobación del SUPERVISOR

Antes de comenzar los trabajos deberán quedar cumplidos todos los requisitos que, a juicio del SUPERVISOR, sean necesarios para garantizar una colocación perfecta del hormigón y una ejecución adecuada de los trabajos.

El vaciado del hormigón no comenzará antes que el SUPERVISOR haya dado su conformidad. Equipos y sistemas de colocación

El CONTRATISTA propondría los equipos y sistemas de colocación y el SUPERVISOR dará su conformidad, o en su defecto, dispondría la modificación de ellos.

Vaciado correcto

El vaciado debería efectuarse de forma tal que se eviten cavidades, debiendo quedar debidamente llenados todos los ángulos y esquinas de encofrado, así como también en deber perfectamente los esfuerzos metálicos y piezas empotradas. El hormigón será debidamente vibrado.

Lugar de colocación en las estructuras

Se pondría especial cuidado en que el hormigón fresco sea vaciado en las proximidades inmediatas de su lugar definitivo de colocación, con el objeto de evitar un flujo controlado de la masa de hormigón y el peligro consecuente de la segregación de los agregados, debiéndose mantener, en lo posible, una superficie horizontal, salvo que el SUPERVISOR autorice lo contrario.

Colocación en las zonas de cimentación

Limpieza, humedecimiento y recubrimiento de las cimentaciones

El hormigón sólo debe vaciarse en excavaciones de cimentación humedecidas y limpias, debiendo eliminarse toda agua empozada.

Antes de la colocación del hormigón todas las superficies de las cimentaciones se recubrirán con una capa del hormigón pobre o mortero de cemento de 5 - 10 cm. de espesor, tal como lo indican

los planos o lo especifique el SUPERVISOR. En caso de mortero de cemento lo mezcla tendría las mismas proporciones de arena y cemento correspondiente a la mezcla que se usaría para la preparación del hormigón.

Protección de piezas empotradas

El CONTRATISTA ha de asegurar las tuberías, drenes y demás instalaciones que sirvan para mantener las cimentaciones libres de aguas detenidas o corrientes, de forma tal, que al colocar el hormigón no se suelten o desplacen.

Vaciado en capas horizontales

Espesor de vaciado

Tratándose de hormigón armado, las alturas de vaciado se limitaran a un espesor de 30 cm., mientras que en el caso de hormigón ciclópeo los espesores pueden alcanzar una altura de 50 cm., salvo otras instituciones del SUPERVISOR.

Fraguado del hormigón vaciado

La colocación y compactación de los vaciados sucesivos para una capa han de quedar terminados antes de que fragüe el hormigón, con el objeto de obtener una unión perfecta.

También las capas superpuestas que no hayan fraguado, serían vibradas en igual forma, para evitar juntas visibles de construcción.

Interrupción del proceso de hormigonado

En caso de que el proceso de hormigonado tuviera que ser interrumpido temporalmente y en consecuencia, el hormigón vaciado se hubiera endurecido, la superficie de la capa debería escarificarse y limpiarse de toda partícula suelta de los ingredientes del hormigón o materias extrañas antes de comenzar con el próximo vaciado.

Especial cuidado dedicara el acabado de las superficies que quedaran posteriormente visibles. De igual manera se eliminarán los restos de hormigón y demás materiales extraños de las barras metálicas descubiertas, de las piezas empotradas y de los encofrados, antes de continuar con los trabajos interrumpidos. Esta limpieza se hará, de ser posible, antes de que se comience a fraguar el hormigón. Si se realizara más tarde habrá de ponerse atención en que no se dañe la unión entre el acero y el hormigón en las zonas donde se terminó el vaciado.

Límites permisibles de la altura

Los límites permisibles de la parte de construcción ejecutada en una fase de hormigonado no deberán sobrepasar los valores que detallan en el cuadro que sigue salvo en el caso de que existan otras instrucciones del SUPERVISOR o que la construcción de la parte de las Obras exigiera tomar medidas. Igualmente, habrían de conservarse los tiempos intermedios para la ejecución de las diversas fases de hormigonado.

Elementos Altura máxima de la parte de construcción ejecutada en una fase de hormigonado. Intervalos a los min. en la ejecución de las diversas fases de

hormigonado

Hormigón Ciclópeo 1.50 m. 72 Horas

Columnas, pilares y paredes antes de hormigonar los techos y vigas superpuestas. Según instrucciones del INGENIERO 2 horas

Todas las demás partes de estructuras Según instrucciones del INGENIERO. Según instrucciones del INGENIERO.

La ejecución de partes de construcción adyacentes, las cuales fueron realizadas en fases diferentes y que deberán unirse entre si por medio de juntas de construcción, tendrán un intervalo de 72 horas como mínimo.

Colocación para cuerpos huecos cerrados Secuencia en la ejecución de las partes

En general, se procederá primeramente a la terminación del piso, es decir, el hormigón del piso deberá haber fraguado antes de que se comience con el vaciado de las paredes en capas horizontales. Sin embargo y según las necesidades del momento, el proceso de trabajo puede ser modificado con autorización del SUPERVISOR.

Unión de las partes

El CONTRATISTA pondría especial cuidado en que se lleve a cabo una unión perfecta entre la superficie del piso y las paredes. La superficie de contacto deberá escarificarse y limpiarse debidamente, con el objeto de evitar aguas de infiltración a través de las juntas de construcción. Antes del vaciado de hormigón se colocará una capa de mortero de 1.5 cm. de espesor promedio. En caso de ser requerido, o donde lo especifique el SUPERVISOR, el CONTRATISTA colocara tapajuntas de goma o PVC, a fin de evitar el ingreso de agua por las juntas de construcción.

Estos tapajuntas no serán medidas ni pagadas separadamente, debido a que su costo está incluido en las partidas de hormigón. En uniones entre paredes y techos se tratará de que el proceso de hormigonado se disponga de forma que solo resulten juntas de construcción horizontales, cuyos puntos de unión requieren ser trabajados con todo cuidado.

De ser posible, se procurará que las juntas de construcción coincidan con las juntas de dilatación previstas. En principio el CONTRATISTA propondría al SUPERVISOR la ubicación de las juntas de construcción.

Colocado de hormigón masivo

Cuando se coloquen bloques masivos de hormigón y en especial durante el segundo vaciado, el CONTRATISTA deberá mantener el área del hormigón fresco a un mínimo, vaciando en capas horizontales sucesivas en todo el ancho del bloque. El talud formando entre la capa de hormigón fresco y la siguiente deberá ser lo más empinada posible, a fin de reducir el área al mínimo. Durante la operación de vibrado, deberá tenerse especial cuidado de vibrar capas ya anteriormente concluidas.

Las piedras del agregado grueso que queden sueltas deberán ser retiradas antes de recibir la siguiente capa de hormigón.

El vaciado de hormigón masivo será planificado y ejecutado de modo que se asegure que no se interrumpirá el trabajo hasta la conclusión del vaciado de todo el bloque.

Vaciado del hormigón en columnas, vigas, y muros de contención

El hormigón para muros de contención se vaciará en capas horizontales. Las juntas de construcción serán igualmente horizontales; en este caso, antes del vaciado de hormigón se colocará una capa de mortero de 1.5 cm. de espesor promedio.

El vaciado tendría lugar igualmente en capas horizontales para columnas y pilares. Colocación del hormigón en las zonas armadas con anclajes y otras piezas empotradas Situación de las piezas empotradas antes del revestimiento

Antes de proceder a recubrir de hormigón, según los planos o instrucciones del SUPERVISOR, las piezas empotradas de acero o cualquier otro material se asegurarán para que no se desplacen.

También se comprobará que estén completamente limpias y libres de aceite, suciedad o cualquier otro componente suelto.

En ningún caso deberán recubrir con concreto los elementos de madera. Refuerzos metálicos cerca del encofrado

Se tendrá sumo cuidado de que no se produzca segregación alguna del hormigón si; este hubiera de vaciarse a través de armaduras metálicas. En techos, losas y vigas donde las armaduras van colocadas en el lado inferior cerca del encofrado, a fin de conseguir una superficie inferior llana y compacta del hormigón por lo que se preparan dados de mortero de 4 x 4 cm. y un espesor igual al recubrimiento especificado.

Este mortero habrá de tener las mismas proporciones de cemento y arena que las de la mezcla de hormigón, el hormigón deberá colocarse antes de que fragüe el mortero.

En casos especiales estén indicados en los planos y el CONTRATISTA habrá de prever medidas que posibiliten una inyección del mortero por debajo o lateralmente, según convenga, a los elementos de construcción. Todos los trabajos de esta índole necesitan aprobación del SUPERVISOR.

Colocación a bajas temperaturas

En vista que a temperatura debajo -10 °C el hormigón ya no endurece y que ya antes se impide una buena compactación debido a cambios volumétricos, el hormigón vaciado debe guardar una temperatura mínima.

Con temperaturas de aire entre 5 °C y -3 °C, la temperatura del hormigón no debe ser inferior a 5 °C. Por regla general, se prohíbe la preparación y vaciado de hormigón para temperaturas de aire inferior a -3 °C.

En caso de periodos de heladas continuas el CONTRATISTA tomará las medidas más apropiadas para proteger el hormigón contra estos efectos negativos.

Colocación bajo agua

Un vaciado bajo agua, solo podrá ser ejecutado con la aprobación y presencia del SUPERVISOR.

En el proceso de vaciado se usarán métodos bien acreditados que garanticen un buen vaciado sin producirse segregaciones, ni lavado del hormigón.

El CONTRATISTA se cuidará de mantener un flujo continuo de hormigón, con el objeto de evitar una fragua prematura, impidiéndose de esta manera la formación de estratificaciones. El CONTRATISTA tiene igualmente la obligación de tomar medidas oportunas para que el agua no fluya en el lugar de la obra durante el vaciado y hasta que el hormigón no haya endurecido suficientemente.

Compactación del hormigón

Elección de los aparatos vibratorios

El hormigón se compactará durante y después del vaciado en forma mecánica, mediante aparatos vibratorios de aplicación interior, cuyas frecuencias, tipos y tamaños deberían ser aprobados por el SUPERVISOR, salvo que éste apruebe otros aparatos para casos especiales.

El CONTRATISTA está obligado a tener a disposición un número de vibradores suficiente cada vaciado de hormigón, antes de que fragüe.

Aplicación de los aparatos vibratorios

Los vibradores se introducirían y se sacaran lentamente el hormigón. Su efecto dentro del hormigón extenderá por un tiempo suficiente, no debiendo dar lugar a una segregación o exceso de compactación.

Los vibradores se introducirán en el hormigón a distancias regulares que no deberán ser mayores a dos veces el radio del efecto de vibración visible en el hormigón.

Transporte de hormigón mediante aparatos vibratorios.

El efecto de vibración no deberá ser aprovechado, en ningún caso, para transportar el hormigón fresco a lo largo del encofrado por el peligro de una segregación.

Trabajo de encofrado y cimbras

Requisitos generales

Los encofrados se emplearán en todos los lugares donde las estructuras de hormigón los requieran. El material que se usara en los encofrados podría ser de metal, madera o ambos. Estos tendrían que ser lo suficientemente fuertes para resistir las presiones y empujes del hormigón durante los procesos de vaciado y compactación, sin cambiar su forma o desalinearse en forma alguna

El CONTRATISTA podría elegir, con la aprobación del SUPERVISOR, el tipo de encofrado, metal o madera. Determinante es el acabado que se exige para las superficies del hormigón en las estructuras terminadas.

Se colocarán encofrados en forma tal que las dimensiones de las estructuras de hormigón terminadas correspondan exactamente a los planos o instrucciones del SUPERVISOR. Por otro lado, habrían de tomarse igualmente en consideración los asentamientos y deformaciones que tendrían lugar bajo las cargas.

Para los encofrados que se encuentren en cavidades de difícil acceso, se preverán orificios especiales que permitirán un acceso adecuado para su posterior remoción.

Las esquinas sobresalientes de las estructuras de hormigón se achaflanarán; por lo general, en un ancho de 2 a 3 cm., exceptuando aquellos elementos de construcción para los cuales ya existen especificaciones especiales en los planos o las dadas por el SUPERVISOR.

Planos de encofrado

Antes de dar comienzo a las operaciones de encofrado, el CONTRATISTA deberá presentar para la aprobación del SUPERVISOR, los planos detallados de los encofrados con sus cálculos correspondientes, que habrán de atenerse a las normas vigentes y métodos acreditados, indicando, además, los métodos y materiales que piensa usar.

Esta aprobación no exime al CONTRATISTA de su responsabilidad plena de la ejecución correcta de sus trabajos de encofrado, cimbras y demás construcciones auxiliares requeridas para, la construcción de la obra respectiva.

Construcciones de las bases

Las bases sobre las que descansarán los encofrados y cimbras serán llevadas a cabo a completa satisfacción del SUPERVISOR, debiendo evidenciar capacidad suficiente para toda la carga que se espera.

En caso necesario, el CONTRATISTA asegurara suficiente resistencia del suelo en las zonas en que se encuentren las construcciones provisionales de base.

En caso de ser necesario, debajo de los soportes de las cimbras, tablones y de todos los demás elementos portantes, se podrían colocar gastos usuales y reconocidos, que permitan un descenso y desmontaje regular de los encofrados y de las cimbras, una vez finalizado el proceso de fraguado.

Tratamiento de los elementos de encofrado

Limpieza

Las planchas de encofrado se limpiarán con el esmero debido y se acoplarán de forma que no permitan perdidas de mortero, ni de agua.

En caso de que se vuelvan a emplear los tablones y tablas usadas, se ha de proceder a una limpieza detenida de los mismos y al reacondicionamiento respectivo.

Humedecimiento del encofrado de madera

Las planchas de madera se humedecerán lo suficiente por ambas caras, poco antes de proceder al vaciado del hormigón. Se librarán de toda partícula suelta y dañina, así como también de charcos de agua. El SUPERVISOR inspeccionara el encofrado antes de cada vaciado de hormigón.

Lubricación con aceite

Todas las planchas de encofrados para superficies de hormigón serán tratadas con una capa de aceite para los encofrados, salvo que el SUPERVISOR disponga de otra manera o en los planos se hayan especificado otras medidas.

Desencofrado y reparación de fallas Tiempos

Los tiempos mínimos del desencofrado se guían por el elemento constructivo, por las cargas existentes, por los soportes provisionales y por la calidad del hormigón (Vea sus Normas DIN

1045). Sin embargo, no deberán ser inferiores a 3 días, teniendo que ser fijados de conformidad con el SUPERVISOR y de acuerdo a las condiciones prevalecientes.

El desencofrado de las estructuras de hormigón ya terminadas, solo podrían tener lugar con la autorización o aprobación del SUPERVISOR.

Rellenos detrás de las estructuras no se harán antes de los 21 días de haber vaciado el hormigón y reparación de la misma:

El CONTRATISTA deberá ejecutar los trabajos de desencofrado de tal forma que el hormigón no sufra deterioros. Para el caso de que no pudieran evitarse deterioros, el CONTRATISTA corregirá por cuenta propia y a plena satisfacción del SUPERVISOR todas las imperfecciones en la superficie del hormigón, debidas al desencofrado, lo mismo que todos aquellos otros daños que no provengan de los trabajos de desencofrado.

Los amarres, zunchos y anclajes que unen entre si las planchas del encofrado, han de tener la propiedad de dejar en las superficies de hormigón agujeros lo mas pequeños posibles. Las caras visibles de las estructuras se rasparan o someterán a un tratamiento posterior, si hubiera necesidad de ello. Los alambres de amarre se cortaran a 3 cm. de profundidad de la superficie exterior, revocando debidamente los agujeros.

La superficie de hormigón expuesta a la vista (cara vista), deberá quedar libre de manchas desigualdades; las irregularidades de superficie no podrán exceder a 10n mm.

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 hormigón armado corresponderá al volumen de material colocado en metros cúbicos, en relación a las dimensiones de las superficies encofradas y/o las líneas de excavación indicadas en los planos o especificadas por el SUPERVISOR, comprendiendo el suministro de

materiales, equipos, mano de obra, colocación, instalación, remoción de los encofrados, acero estructural y curado del hormigón 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:

Zapatas de Hº Aº Dosificación (1:2:3) m³

Sobrecimiento de Hº Aº Dosificación (1:2:3) m³

Columna de Ho Ao Dosificación (1:2:3) m3

Viga de Riostre Dosificación (1:2:3) m³

Viga de H^o A^o Dosificación (1:2:3) m³

Escalera de H° A° Dosificación 1:2:3 m³

Rampa de H^oA^o Dosificación 1:2:3 m³

IMPERMEABILIZACION DE SOBRECIMIENTOS

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 el sobrecimiento 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, polietileno de 200 micrones,

Procedimiento para la ejecución Impermeabilización de sobre cimientos

Una vez seca y limpia la superficie del sobrecimiento, se aplicará una primera capa de alquitrán diluido o una capa de alquitrán mezclado con arena fina. Sobre ésta se colocará el polietileno cortado en un ancho mayor en 2 cm. al de los sobrecimientos, 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 ladrillos, bloques u otros elementos que conforman los muros.

Medición

La impermeabilización de los sobrecimientos, será medida en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente el área neta del trabajo ejecutado.

Forma de pago

Este ítem ejecutado en un todo de acuerdo con los cómputos métricos 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 sobrecimiento con polietileno.....m²

RELLENO Y COMPACTADO PARA ESTRUCTURAS Y OTROS

DEFINICIÓN

Este Ítem comprende todos los trabajos de relleno y compactado que deberán realizarse después de haber sido concluidos las obras de estructuras, ya sean fundaciones aisladas y 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 de la excavación o el formulario de presentación de propuestas señalase el empleo de otro material o de préstamo, el mismo deberá ser aprobado y autorizado 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.

Para efectuar el relleno, el Contratista deberá disponer en obra del número suficiente de pisones manuales de peso adecuado y apisonadores a explosión mecánica.

Para el caso de relleno y compactado con maquinaria, el Contratista deberá disponer en obra de palas cargadoras, volquetas, compactadoras pata de cabra o de rodillo y todo el equipo necesario para la ejecución de esta actividad.

PROCEDIMIENTO PARA LA EJECUCIÓN

Una vez concluidos los trabajos y solo después de transcurridas 45 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, precediéndose al compactado manual o mecánico, según se especifique.

A requerimiento del Supervisor de Obra, se efectuarán pruebas de densidad en sitio, corriendo por cuenta el 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 su cuenta y riesgo.

El grado de compactación para vías con tráfico vehicular deberá ser del orden del 95% del Proctor modificado.

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 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 ordenes de cambio.

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

LOSA ALIVIANADA CON VIGUETAS PRETENSADAS C/PLASTOFORM

Definición

Este ítem se refiere a la construcción de losas alivianadas 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 Así mismo deberá 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 y verificado por el Supervisor.

Nombre Descripción

VIGUETAS PRETENSADAS FORJADO DE VIGUETAS DE HORMIGÓN

Canto de bovedilla: 20 cm Espesor capa compresión: 5 cm Intereje: 60 cm

Bovedilla: Poliestireno Ancho del nervio: 12 cm

Volumen de hormigón: 0.088 m³/m²

Como elementos de relleno se utilizará plastoformo p/losa eje 0.50 x 0.10 x 0.44 x 0.10, de acuerdo las dimensiones y diseños establecidos en los planos constructivos o para el caso de viguetas pretensadas.

Procedimiento para la ejecución

Losas alivianadas con viguetas pretensadas 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.

Colocación de viguetas y bloques

Las viguetas deberán apoyar sobre vigas de HoAo 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.

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.

Hormigonado

Materiales para el hormigón. Cemento

Tipos de cemento

Se empleará cemento Portland.

El CONTRATISTA deberá conseguir un certificado de calidad del cemento a ser empleado en las OBRAS, emitido por el fabricante o un laboratorio especializado, de reputación conocida, y presentarlo antes del primer vaciado.

Las muestras de hormigón preparadas con este cemento serán convenientemente identificadas, fraguadas y almacenadas para su posterior ensayo. Con el objeto de conseguir información antelada de la resistencia, se aceptarán ensayos fraguados al vapor. Las pruebas y ensayos de resistencia tendrán lugar en el laboratorio de las OBRAS y serán realizados por el CONTRATISTA bajo la supervisión del SUPERVISOR, de acuerdo a la Norma CBH - 87 o similar.

Los trabajos de vaciado de hormigón podrán comenzarse después de que los ensayos hayan dado resultados satisfactorios y previa autorización del SUPERVISOR.

Agregados

Requisitos para los materiales

Los agregados necesarios para la fabricación de hormigón (arena, grava y piedra) se extraerán de las canteras próximas a la obra previa verificación de las características de cada material especificadas en la dosificación de hormigones o de otras fuentes previamente aprobadas por el SUPERVISOR.

Los agregados llenarán los requisitos de limpieza y calidad de la Norma boliviana del hormigón; el SUPERVISOR tendrá el derecho de rechazar todo material que no reúna estas condiciones.

Granulometría

Para el hormigón se empleará como agregados, solamente agregados lavados de acuerdo a la norma boliviana del hormigón, excluyendo los componentes capaces de entrar en suspensión, con un diámetro inferior a 0.02 mm, cuando estos sobrepasen un 3% del peso total.

La granulometría de la mezcla de arena y grava para la fabricación de hormigón habrá de corresponder a lo prescrito por la Norma CBH-86. La mezcla deberá contener una cantidad

mínima de arena fina (diámetro menor a 4 mm) de un 19%, 23%, 36% o 61% y una cantidad máxima de arena fina de 59%, 65%, 74% u 85%, según diámetros máximos del agregado de 63, 32, 16 y 8mm respectivamente.

Los agregados no deberán contener mayor porcentaje, de materias orgánicas o húmicas, o partículas de carbón, ni tampoco compuestos sulfatados, de los especificados por DIN.

Agua

Para las mezclas de hormigón se dispondrá de agua limpia o El CONTRATISTA queda obligado a realizar, por cuenta propia, análisis químicos para fin de demostrar su bondad.

Preparación del hormigón Composición de la mezcla

La mezcla de hormigón se hará de tal forma que pueda ser bien acomodada, según la forma de colocación y objeto de empleo.

Los agregados y el contenido de cemento habrán de combinarse en un forma que garanticen la calidad del hormigón exigida y demás requisitos. Las pruebas serán realizadas por personal especializado y se hará de acuerdo a las prescripciones de las Normas DIN o similares aprobadas; así mismo, el CONTRATISTA ha de procurar que se observen, en el lugar de las OBRAS, las proporciones de la mezcla obtenidas de acuerdo a los resultados de los ensayos de dosificación de hormigones y aprobados por el SUPERVISOR. El SUPERVISOR podrá instruir la modificación de las proporciones de la mezcla con el objeto de garantizar los requisitos de calidad de las obras.

El cemento, agregados, agua y posibles aditivos deberán dosificarse para la fabricación del hormigón, quedando obligados el CONTRATISTA a suministrar y poner a disposición los aparatos correspondientes a satisfacción del SUPERVISOR para la composición de la mezcla de hormigón. Se facilitará debidamente y en todo momento la comprobación de la dosificación.

Proceso de mezclado

Mezcladora y dispositivos de pesado

El proceso de mezclado se hará con mezcladoras de hormigón, los componentes de la mezcla Si se empleara el cemento en bolsas, el volumen de la mezcla se calculará en forma tal que en ella se empleen contenidos completos de bolsas.

Todo el equipo mecánico de mezclado, con sus correspondientes dispositivos de pesado, deberá ser aprobado por el SUPERVISOR. El CONTRATISTA tiene la obligación de realizar periódicamente controles del mecanismo de pesado y del proceso de mezclado, que se llevará a cabo por iniciativa propia o por orden del SUPERVIOR, corriendo los costos a cargo del CONTRATISTA. Cualquier corrección que resultará necesaria será obligación del CONTRATISTA hacerla oportunamente.

El método de agregar el agua deberá garantizar una dosificación perfecta, incluso en caso de necesitarse volúmenes pequeños de agua.

Por lo general y salvo otras instrucciones del SUPERVISOR la dosificación del cemento, agua y agregados no deberá exceder las siguientes tolerancias:

Cemento 3%

Agua 3%

Agregados 3%

Para atenerse a las tolerancias especificadas deberán emplearse mezcladoras con dosificador regulado con el fin de tener un control permanente sobre las cantidades de cemento y agua a emplearse.

Para poder verificar la cantidad de la mezcla, en cualquier momento, el SUPERVISOR está facultado para extraer de la mezcladora una muestra representativa.

Los resultados deberán corresponder a las propiedades requeridas del hormigón que se haya especificado para las OBRAS.

Tiempos de mezclado

La mezcladora ha de estar equipada con un dispositivo automático para registrar el número de mezclas ejecutadas, y con un mando automático para interrumpir el proceso de mezclado una vez transcurrido el tiempo fijado.

Consistencia del hormigón

La consistencia del hormigón será de tal manera que permita un buen manejo de la mezcla durante el tiempo que dure el colocado de la misma, de acuerdo con los ensayos de consistencia que efectuará el CONTRATISTA.

Hormigón

Ensayos de la calidad del hormigón

Los ensayos de calidad del hormigón serán efectuados durante todo el tiempo que duren los trabajos de hormigón en las OBRAS.

a) Contenido de cemento

El contenido en kg de cemento por m3 de hormigón será controlado por lo menos por cada 50 m3, de hormigón producido.

b) Consistencia

La consistencia del hormigón fresco será medida al inicio de los trabajos de hormigón y cada vez que el SUPERVISOR lo solicite.

Los valores aceptables de consistencia serán obtenidos de los resultados de los ensayos de probetas de hormigón.

c) Resistencia a la comprensión

La resistencia a la comprensión del hormigón será determinada mediante ensayos de rotura de por lo menos 3 probetas para los hormigones requeridos en las diferentes obras.

La toma de muestras y los ensayos consecuentes serán efectuados por lo menos cada 50 m3 de hormigón colocado o cuando lo solicite el SUPERVISOR.

Con el objeto de adelantar información de las probetas, las roturas podrán efectuarse a los 7 días de tomada la muestra estimar la resistencia a los 28 días mediante las fórmulas indicadas en la Norma CBH-86.

En caso de emplearse probetas cilíndricas, las conversiones de resultados serán realizadas a su equivalencia en probetas cúbicas, de acuerdo a lo estipulado por la Norma CBH-86.

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.

El certificado deberá contener, por lo menos, los siguientes valores para los diferentes tipos y diámetros de barras a emplearse en la OBRA: Resistencia a la ruptura, Valor de la fluencia del acero, Elongación.

Transporte del hormigón

El hormigón deberá llevarse directamente y lo antes posible de la mezcladora al lugar de su colocación, poniéndose especial cuidado en que no se produzca segregación alguna ni pérdida de materiales.

Se evitará el vaciado desde las alturas superiores a los 1.50 m.

Colocación del hormigón Condiciones especiales Vaciado correcto

El vaciado debería efectuarse de forma tal que se eviten cavidades, debiendo quedar debidamente llenados todos los ángulos y esquinas de encofrado, así como también en deber perfectamente los esfuerzos metálicos y piezas empotradas. El hormigón será debidamente vibrado.

Lugar de colocación en las estructuras

Se pondrá especial cuidado en que el hormigón fresco sea vaciado en las proximidades inmediatas de su lugar definitivo de colocación, con el objeto de evitar un flujo controlado de la masa de hormigón y el peligro consecuente de la segregación de los agregados, debiéndose mantener, en lo posible, una superficie horizontal, salvo que el SUPERVISOR autorice lo contrario.

Compactación del hormigón Elección de los aparatos vibratorios

El hormigón se compactará durante y después del vaciado en forma mecánica, mediante aparatos vibratorios de aplicación interior, cuyas frecuencias, tipos y tamaños deberán ser aprobados por el SUPERVISOR.

El CONTRATISTA está obligado a tener a disposición un número de vibradores suficiente cada vaciado de hormigón, antes de que fragüe.

Transporte de hormigón mediante aparatos vibratorios

El efecto de vibración no deberá ser aprovechado, en ningún caso, para transportar el hormigón fresco a lo largo del encofrado por el peligro de una segregación.

Trabajo de encofrado Requisitos generales

Los encofrados se emplearán en todos los lugares donde las estructuras de hormigón los requieran. El material que se usará en los encofrados podrá ser de metal, madera o ambos. Estos tendrán que ser lo suficientemente fuertes para resistir las presiones y empujes del hormigón durante los procesos de vaciado y compactación, sin cambiar su forma o desalinearse en forma alguna

El CONTRATISTA podría elegir, con la aprobación del SUPERVISOR, el tipo de encofrado, metal o madera. Determinante es el acabado que se exige para las superficies del hormigón en las estructuras terminadas.

Se colocarán encofrados en forma tal que las dimensiones de las estructuras de hormigón terminadas correspondan exactamente a los planos o instrucciones del SUPERVISOR. Por otro lado, habrían de tomarse igualmente en consideración los asentamientos y deformaciones que tendrían lugar bajo las cargas.

Para los encofrados que se encuentren en cavidades de difícil acceso, se preverán orificios especiales que permitirán un acceso adecuado para su posterior remoción.

Tratamiento de los elementos de encofrado Limpieza

Las planchas de encofrado se limpiarán con el esmero debido y se acoplarán de forma que no permitan perdidas de mortero, ni de agua.

En caso de que se vuelvan a emplear los tablones y tablas usadas, se ha de proceder a una limpieza detenida de los mismos y al reacondicionamiento respectivo.

Medición

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

Losa alivianada c/viguetas pretensadas c/ Plastoformo m²

MURO PORTANTE ESTRUCTURAL (e=18 cm)

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de muros portantes de hormigón armado indicadas en los planos del proyecto. Los muros portantes deberán ser construidos 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 250 Kg/cm2 y un contenido de cemento no menor a 350 Kg/m3.

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, 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.

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.

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.

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

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.

Procedimiento para la ejecución.

Se procederá con el desarrollo de las siguientes actividades, tomando en cuenta que al finalizar cada una de ellas EL SUPERVISOR deberá verificar que de acuerdo al criterio formado en actividades previas referentes a elementos de hormigón armado se haya desarrollado todo de manera correcta y autorizar el poder continuar con la siguiente actividad, en caso de no recibir la autorización se deberá volver a desarrollar la actividad hasta que todo esté en orden:

- Limpieza y preparación de la superficie de apoyo.
- Replanteo.
- Colocación de los armados con separadores homologados.
- Formación de juntas.
- Colocación de pasamuros para paso de los tensores.
- Limpieza y almacenamiento de la cimbra.
- Colado y compactación del concreto.
- Desmontaje de la cimbra.
- Curado del concreto.
- Limpieza de la superficie de coronación del muro.
- Reparación de defectos superficiales, si procede.

Medición.

Las cantidades del hormigón para los muros portantes se computarán en metros cuadrados de acuerdo a los volúmenes 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.

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.

El pago correspondiente se realizará bajo la siguiente denominación: Muro Portante Estructural (e=15 cm) m²

CONTRAPISO DE CEMENTO +EMPEDRADO

Definición.

Este ítem se refiere a la construcción de contrapisos de piedra y cemento en edificaciones.

Materiales, herramientas y equipo.

La piedra a emplearse será de canto rodado, conocida como "piedra manzana" o similar, cuyas dimensiones varíen entre 10 a 20 cm.

El hormigón simple de cemento, arena y grava a ser empleado será en proporción 1: 3: 4, salvo indicación contraria señalada en los planos respectivos o instrucciones del SUPERVISOR.

El cemento será del tipo portland, fresco y de calidad probada.

El agua deberá ser limpia, no permitiéndose el empleo de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquéllas que provengan de alcantarillas, pantanos o ciénagas.

En general los agregados deberán estar limpios y exentos de materiales tales como arcillas, barro adherido, escorias, cartón, yeso, pedazos de madera o materias orgánicas.

El Contratista deberá lavar los agregados a su costo, a objeto de cumplir con las condiciones señaladas anteriormente.

Procedimiento para la ejecución.

En todos los casos, previamente se procederá a retirar del área especificada todo material suelto, así como la primera capa de tierra vegetal, reemplazándola hasta las cotas de nivelación por tierra arcillosa con 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, apisonándola y compactándola a mano o con equipo adecuado.

El espesor de la carpeta de concreto será aquél que se encuentre establecido en el formulario de presentación de propuestas, teniendo preferencia aquel espesor señalado en los planos.

Deberán mantenerse el nivel y las pendientes apropiadas de acuerdo a lo señalado en los planos de detalle o instrucciones del Supervisor de Obra.

Si se indicara en el formulario de presentación de propuestas el sellado de las juntas entre piedra y piedra, el mismo se efectuará con mortero de cemento y arena en proporción 1: 3.

Una vez terminado el empedrado de acuerdo al procedimiento señalado anteriormente y limpio éste de tierra, escombros sueltos y otros materiales, se vaciará una carpeta de hormigón simple de 5 cm. de dosificación 1 : 3 : 4 en volumen con un contenido mínimo de cemento de 250 kilogramos por metro cúbico de hormigón, teniendo especial cuidado de llenar y compactar (chucear con varillas de fierro) los intersticios de la soladura de piedra y dejando las pendientes apropiadas de acuerdo a lo establecido en los planos de detalle ó instrucciones del Supervisor de Obra. Previamente al vaciado de la carpeta deberá humedecerse toda la superficie del empedrado.

Medición

Los contrapisos descritos en sus diferentes 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.

El pago correspondiente se realizará bajo la siguiente denominación: Contrapiso de piedra y cemento. m²

CIELO RASO BAJO LOSA

Definición

Este ítem se refiere al acabado de las superficies de losas en los ambientes interiores de las construcciones, de acuerdo al formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo

El yeso a emplearse será de primera calidad y molido fino; no deberá contener terrones ni impurezas de ninguna naturaleza. Con anterioridad al suministro de cualquier partida de yeso, el Contratista presentará al Supervisor de Obra una muestra de este material para su aprobación.

Para la preparación de la mezcla de barro se empleará tierra cernida, tipo arcillosa, sin contenido de materias vegetales u otras substancias orgánicas nocivas y paja, realizándose este trabajo con anticipación de por lo menos 15 días a la aplicación del revoque, a objeto de que el barro presente una fermentación adecuada.

El agua deberá ser limpia, no permitiéndose el empleo de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquéllas que provengan de alcantarillas, pantanos o ciénagas.

En general los agregados deberán estar limpios y exentos de materiales tales como arcillas, barro adherido, escorias, cartón, yeso, pedazos de madera o materias orgánicas.

Procedimiento para la ejecución

En el caso de muros de ladrillo se limpiarán los mismos en forma cuidadosa, removiendo aquellos materiales extraños o residuos de morteros.

Se colocarán maestras a distancias no mayores a dos (2) metros, cuidando de que éstas, estén perfectamente niveladas entre sí, a fin de asegurar la obtención de una superficie pareja y uniforme en toda la extensión de los paramentos.

Revoque de yeso

Luego de efectuados los trabajos preliminares, se humedecerán los paramentos y se aplicará una primera capa de yeso, cuyo espesor será el necesario para alcanzar el nivel determinado por las maestras y que cubra todas las irregularidades de la superficie del muro.

Sobre este revoque se colocará una segunda y última capa de enlucido de 2 a 3mm. de espesor empleando yeso puro. Esta capa deberá ser ejecutada cuidadosamente mediante planchas metálicas, a fin de obtener superficies completamente lisas, planas y libres de ondulaciones, empleando mano de obra especializada.

- Reparación de superficies porosas.
- Reparación de bordes o esquinas en elementos de hormigón.
- Reparación de grietas en estucos.
- Regulación de superficies en espesores mínimos.

La superficie sobre la cual se aplicará el mortero debe encontrarse húmeda, libre de grasas, aceites, pinturas, etc.

La dosificación y mezcla deberá estar acorde a las recomendaciones del fabricante debiendo

certificar todo el procedimiento y recomendaciones de este.

Una vez colocado el mortero, debe protegerse de la desecación cubriendo con un polietileno, arpilleras húmedas o membranas de curado. El espesor máximo de aplicación en grandes superficies será de 3 mm. por capa.

Medición

Los revoques de las superficies de losas en sus diferentes tipos se medirán en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente las superficies netas del trabajo ejecutado. En la medición se descontarán todos los vanos de puertas, ventanas y otros, pero sí se incluirán las superficies netas de las jambas.

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 la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

Cielo raso bajo losa. m²

MUROS DE LADRILLO 6H E=18CM MUROS DE LADRILLO 6H E=12CM

Definición

Este ítem se refiere a la construcción de muros con ladrillo cerámico 6H, de dimensiones comerciales previa instrucción del Supervisor de Obra.

Se define como ladrillo cerámico, a aquel mampuesto o elemento de construcción constituido esencialmente por tierra arcillosa de características apropiadas, moldeado en forma de rectangular y sometido a un adecuado proceso de secado y cocción. Los ladrillos cerámicos se deben adecuar en todo a las normas N.B. 065 - 74 y N.B. 066 - 74.

Materiales, herramientas y equipo Bloques de ladrillo

(Especificaciones adecuadas a la Norma Boliviana 065-74 y 066-74)

a) Características de las materias primas

Los ladrillos deberán fabricarse de arcilla o tierra arcillosa bien preparada, con o sin adición de materias áridas, de suficiente plasticidad y consistencia para que pueda tomar forma permanente y secarse sin que presente grietas, nódulos o deformaciones, no deba contener material alguno que pueda causar eflorescencia o manchas en el acabado.

b) Características del ladrillo terminado

Los ladrillos se fabricarán por el procedimiento de cocción al rojo y una vez terminados deben estar libres de grietas, sales o granos y de carbonato cálcico y otros defectos que puedan influir en su calidad, reducir su resistencia o limitar su uso.

Cuando se les golpea deben emitir un sonido metálico de campana, las superficies deben ser planas y los ángulos deben ser rectos.

Procedimiento para la ejecución

Los ladrillos de cerámico 6H se mojarán abundantemente antes de su colocación e igualmente antes de la aplicación del mortero sobre ellos, colocándose en hiladas perfectamente horizontales y a plomada

El espesor de las juntas de mortero tanto vertical como horizontal deberá ser de 1.5 cm.

Los ladrillos de cerámico 6H deberán tener una trabazón adecuada en las hiladas sucesivas, de tal manera de evitar la continuidad de las juntas verticales. Para el efecto, de acuerdo al ancho de los muros, el Contratista deberá acatar y cumplir con las siguientes recomendaciones:

- a) Cuando los ladrillos sean colocados de soga (muros de media asta-espesor del muro igual a lado menor de un ladrillo), las juntas verticales de cada hilada deberán coincidir con el medio ladrillo de las hiladas superior e inferior
- c) Cuando el espesor de los muros sea mayor al lado mayor de un ladrillo se podrá emplear aparejo de asta y media, que consistirá en colocar en una hilada un ladrillo de soga en un paramento y uno de tizón en el otro paramento, invirtiendo esta posición en la siguiente hilada, de tal manera que las juntas verticales de las hiladas de un mismo tipo en cualquiera de los paramentos se correspondan.

Se cuidará que los ladrillos tengan una correcta trabazón en los cruces entre muros y tabiques. Cuando los paños de los muros de ladrillo se encuentren limitados por columnas, vigas o losas, previa la colocación del mortero se picará adecuadamente la superficie de los elementos estructurales de hormigón armado, de tal manera que se obtenga una superficie rugosa que asegure una buena adherencia.

Una vez que el muro haya absorbido todos los asentamientos posibles, se rellenará este espacio acuñando firmemente los ladrillos o los bloques de cemento correspondientes a la hilada superior final.

El mortero de cemento en la proporción 1: 5 será mezclado en las cantidades necesarias para su empleo inmediato. Se rechazará todo mortero que tenga treinta minutos o más a partir del momento de mezclado.

El mortero será de una consistencia tal que se asegure su trabajabilidad y la manipulación de masas compactas, densas y con un aspecto y coloración uniformes.

Los espesores de muros deberán ajustarse estrictamente a las dimensiones señaladas en los planos respectivos, a menos que el Supervisor de Obra instruya por escrito otra cosa.

A tiempo de construirse muros, en los casos que sea posible, se dejarán los espacios necesarios para las tuberías de los diferentes tipos de instalaciones, al igual que cajas, tacos de madera y otros accesorios que pudieran requerirse.

En los vanos de puertas y ventanas se preverá la colocación de dinteles.

Medición

Los muros de serán medidos en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente el área neta del trabajo ejecutado. Los vanos para puertas, ventanas y elementos estructurales que no sean construidos con ladrillo o bloques deberán ser descontados.

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 para cada clase de muro y/o tabique.

Dichos precios serán 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.

Muro de ladrillo 6H e=18 cm... m²

Muro de ladrillo 6H e=12 cm... m²

CIELOS RASOS, CIELOS FALSOS Y ALEROS

DEFINICIÓN

Este Ítem se refiere al acabado de las superficies inferiores de las losas de cubierta, entrepisos de losa, entramados de cubierta, entrepisos de envigados de madera, aleros 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

El yeso a utilizarse será de primera calidad y de molido fino, de color blanco o blanco rosado y no deberá contener terrones ni impurezas de ninguna naturaleza. Con anterioridad al suministro de cualquier partida de yeso, el Contratista presentará al Supervisor de Obra una muestra de este material para su aprobación.

La madera a emplearse deberá ser dura, de buena calidad, sin ojos ni astilladuras, bien estacionada, pudiendo ser esta de laurel, cedro, pino, almendrillo y otra similar.

El tipo de madera machihembrada a emplearse será de acuerdo a lo establecido en el formulario de presentación de propuestas en anchas de 3 o 4 pulgadas, según determine el Supervisor de Obra.

El cemento será del tipo Portland, fresco y de calidad probada.

El agua deberá ser limpia, no permitiéndose el empleo de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquellas que provengan de alcantarillas, pantanos o ciénagas.

En general los agregados deberán estar limpios y exentos de materiales tales como arcillas, barro adheridos, escorias, cartón, yeso, pedazos de madera o materias orgánicas.

El Contratista deberá lavar los agregados a su costo, a objeto de cumplir con las condiciones anteriores.

PROCEDIMIENTO PARA LA EJECUCIÓN

De acuerdo al tipo de cielo raso o cielo falso especificado en el formulario de presentación de propuestas se seguirán los procedimientos de ejecución que a continuación se detallan:

Cielos rasos

Este tipo de acabado se efectuará con yeso en las superficies inferiores de las losas a fin de subsana cualquier imperfección que tuvieran.

Si existieran sectores con armaduras de fierro visibles, dichos sectores deberán revocarse con mortero de cemento y arena en proporción 1:3, debidamente enrasados con el resto de las superficies. En ningún caso el yeso se aplicará en contacto directo con una armadura u otro elemento de fierro.

Sobre la superficie a revocar, se colocarán maestras de yeso cada 2 metros, debidamente niveladas. Luego de humedecidas las superficies se aplicará una primera capa gruesa de revoque de yeso, cuyo espesor será el necesario para alcanzar el nivel determinado por las maestras y que cubra todas las irregularidades.

Las aristas entre cielos falsos y muros interiores deberán tener juntas rehundidas, a fin de evitar fisuras por cambios de temperatura.

Cielos falsos de madera machihembrada

Este tipo de acabado se efectuará con madera a la vista en los ambientes señalados en los planos de detalle.

La madera en listones machihembrados será colocada directamente a la estructura resistente (cordón inferior) o a bastidores de madera según se especifique en los planos respectivos. Para el efecto se utilizarán clavos o tornillos cuya cabeza ir perdida.

Su acabado será a la vista, en consecuencia, la superficie visible deberá estar debidamente cepillada y lijada.

Cielo falso de cañahueca (chuchio)

Este tipo de acabado se efectuará con una esfera de cañahueca (chuchio) partida longitudinalmente por la mitad y clavada a la estructura resistente con clavos de 1 1/2"o a bastidores de madera según se especifique en los planos respectivos.

Previamente a la colocación se realizará una selección del chuchio, en su longitud, grosor y rectitud, debiendo merecer la respectiva aprobación del Supervisor de Obra.

Antes de su colocado se quitará la corteza o cáscara (raspado) mostrando de esta manera su color o textura natural del tallo.

Terminada la colocación de la esfera, se aplicará un vaciado de una mezcla tierra vegetal con umbacan (bosta de ganado) debidamente mezclada con paja, en la parte superior (encima de la esfera), a objeto de evitar la introducción de tierra, polvo, viento y otros elementos extraños.

Por la parte inferior de la esfera se aplicará las capas necesarias de barniz cristal o copal hasta obtener una coloración homogénea.

Si se especificara revoque por la parte inferior, el mismo se realizará utilizando la mezcla de tierra vegetal mezclada con umbacan y luego se ejecutará el planchado o enlucido con plancha metálica y empleando la misma mezcla, pero en estado más pastoso.

Cielo falso de guapá y barro

Este tipo de acabado se efectuará con elementos de guapá unidos entre si con tesadores del mismo material, formando esferas, las que se irán instalando encima de los tijerales o vigas de cubierta.

Asimismo, estas esferas se unirán entre si con tesadores. Una vez instaladas se ejecutará por la parte superior un vaciado de una mezcla de tierra vegetal con umbacan, a objeto de cubrir todos los orificios e intersticios, evitando de esta manera la introducción de tierra, polvo, viento y otros elementos extraños.

Cielo falso de placas de fibrocemento

Ese tipo de acabado se efectuará con placas planas de fibrocemento.

Este material especificado en el formulario de presentación de propuestas, así como todos sus accesorios deberán tener la garantía de calidad del fabricante, debiendo el Contratista solicitar el asesoramiento técnico correspondiente o sus servicios para su instalación.

Sobre este revoque se colocará una segunda y última capa de enlucido de 2 mm. de espesor, empleando yeso puro. Esta capa deberá ser ejecutada cuidadosamente mediante planchas metálicas, a fin de obtener superficies completamente lisas, planas y libres de ondulaciones, empleando mano de obra especializado.

Las aristas entre muros y cielos rasos deberán tener juntas rehundidas, para evitar fisuras por cambios de temperaturas.

Cielos falsos bajo tijerales o envigados, cielos falsos inclinados y aleros

Este tipo de acabado se efectuará bajo cubiertas con tijerales, entrepisos de envigados y bajo cubiertas con estructura simple conformada por cabios o vigas.

El sistema de ejecución de los cielos falsos inclinados y aleros.

Este tipo de acabado se efectuará bajo cubiertas con tijerales, entrepisos de envigados y bajo cubiertas con estructura simple conformado por cabios o vigas.

El sistema de ejecución de los cielos falsos será mediante bastidores ejecutados con madera de 2" x 2" x 2", dependiendo de la separación de los elementos principales o estructura resistente (tijerales o envigados), asegurados a estos mediante dos pares de clavos de 2 1/2", de acuerdo al detalle señalado en los planos respectivos.

Las luces de los bastidores de los cielos falsos serán mediante bastidores ejecutados con madera de 2" x 2" y 2" x 3", dependiendo de la separación de los elementos principales o estructura resistente (tijerales o envigados), asegurados a estos mediante dos pares de clavos de 2 1/2", de acuerdo al detalle señalado en los planos respectivos.

Las luces de los bastidores no deberán exceder de cuadrados de 50 x 50 cm. y sobre estos bastidores se clavará la malla de alambre tejido de 3/4 de pulgada, colocando la paja y mezcla de barro y yeso por encima de ella, precediéndose luego por la parte inferior a la ejecución del revoque grueso e inmediatamente después al enlucido final con yeso puro mediante planchas metálicas, a fin de obtener superficies completamente lisas, planas y libres de ondulaciones, empleando mano de obra especializada.

Los cielos falsos inclinados deberán seguir la misma pudiente de la cubierta.

Las aristas entre ciclos falsos y muros interiores deberán tener juntas rehundidas a fin de evitar fisuras por cambios de temperatura.

Cuando se especifique en el formulario de presentación de propuestas, cielos falsos con aislante, los mismos se ejecutarán de acuerdo a lo señalado anteriormente, pero en vez de utilizar la paja con mezcla de barro y yeso encima de la malla, se colocará un aislante, térmico, que podrá ser de aisloplast (plastoformo) o similar de una (1) pulgada de espeso o lo especificado en los planos, procedimientos luego a efectuar el planchado de yeso por la parte inferior.

Cielos falsos con mortero de cemento

Este tipo de acabado se podrá ejecutar en especial en zonas de climas húmedos (oriente) y se efectuará bajo cubiertas con tijerales y bajo cubiertas con estructura simple conformada por cabios o vigas.

El sistema de ejecución de los cielos falsos será mediante bastidores ejecutados con madera de 2" x 2" y 2" x 3", dependiendo de la separación de los elementos principales o estructura resistente (tijerales), asegurados a estos mediante dos pares de clavos de 2 1/2", de acuerdo al detalle señalado en los planos respectivos.

Las luces de los bastidores no deberán exceder de cuadrados de 40 x 40 cm. y sobre estos bastidores se clavará la malla de alambre tejido de 3/4 de pulgada, teniendo cuidad de que la misma esté debidamente tesada y tejida con alambre de amarre en las uniones entre pieza y pieza.

Por la parte superior se colocará paja y encima de esta un entortado con mezcla pobre de mortero de cemento en proporción 1:8. Por la parte inferior se efectuará un revoque grueso con mortero de cemento de dosificación 1:5 y luego se realizará el planchado con mortero de cemento 1:2, mediante planchas metálicas, a fin de obtener superficies completamente lisas, planas y libres de ondulaciones, empleando mano de obra especializada.

Los cielos falsos inclinados deberán seguir la misma pendiente de la cubierta.

Las placas podrán colocarse directamente sobre la estructura resistente, envigados o bastidores utilizando para su fijación clavos de 3/4", remaches o tornillos de 3/4?

No. 8. Se clavará todo el perímetro cada 20 cm. empezando con el primer clavo a 5 ó 7 cm. de la esquina en el sentido longitudinal de la placa y a 10 ó 15 cm. en el sentido transversal, dejando entre placa y placa juntas de 5 mm. las mismas que serán cubiertas con tapa juntas, si así estuviera especificado en el formulario de presentación de propuestas o planos de detalle.

También podrán utilizarse en la colocación de las placas, perfiles metálicos suspendidos mediante alambre galvanizado No. 22 y fijados firmemente a las estructuras resistentes.

El empleo de uno u otro procedimiento estará en función a lo especificado en el formulario de presentación de propuesta.

Cielo falso de losetas tipo Phonex

Este tipo de acabado se efectuará con losetas de yeso tipo Phonex.

Este material especificado en el formulario de presentación de propuestas, así como todos sus accesorios deberán tener la garantía de calidad del fabricante, debiendo el Contratista solicitar el asesoramiento técnico correspondiente a sus servicios para su instalación.

Previa su utilización en obra, el Contratista deberá presentar una muestra al Supervisor de Obra para su aprobación.

En la colocación de las losetas se utilizarán ganchos de sujeción y alambre galvanizado No. 16, suministrados por el fabricante.

Entre loseta y loseta se colocarán los ganchos, los mismos que irán suspendidos mediante alambre galvanizado, el que se sujetará a la estructura resistente o bastidores. Sin embargo, de lo señalado, el Contratista deberá observar y cumplir con todas las recomendaciones del fabricante y los planos de construcción.

Cielo falso tipo tumbadillo

Este tipo de acabado se efectuará con tela de tocuyo o similar, generalmente proveniente de envases de harina o azúcar, cocidos entre sí.

La fijación de esta tela se efectuará con clavos de 1" colocados con algún elemento (goma, cartón y otro material) que impida el desgarre de la tela. Los clavos se colocarán a distancias no mayores a 10 cm., los mismos que deberán ser alineados para obtener una línea uniforme y pareja en toda su extensión.

Por la parte inferior de la tela se pasará con brocha o escobilla de paja una primera mano de pasta de yeso o de cal bastante liquida. Luego con intervalos de un día se colocarán las otras dos capas del mismo material.

Reparación de cielos rasos, falsos y aleros

Se refiere la sustitución de todos aquellos revoques de cielos rasos y falsos que se encuentren en mal estado, pero que son susceptibles de arreglo mediante una reparación adecuada, empleando

mano de obra especializada y de acuerdo a los especificado en los planos de detalle, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Se retirará con sumo cuidado aquellos revoques, malla o maderamen que a criterio del Supervisor de Obra se encuentren en mal estado, evitando dañar aquéllos que se encuentren en buen estado.

Luego se procederá a reponer el maderamen, malla de alambre tejido y aplicar los revoques correspondientes, siguiendo los procedimientos establecidos y señalados anteriormente, teniendo especial cuidado de obtener una unión o ligazón perfecta entre los revoques antiguos y los nuevos, sin que presenten irregularizados, desniveles ni rebabas.

Revoque de ondas de cubierta en los aleros

Se refiere al revoque con yeso que se deberá efectuar en los sectores comprendidos entre las ondas de la cubierta y la parte frontal de los aleros, cuando el mismo se encuentre considerado de manera independiente en el formulario de presentación de propuestas, caso contrario se entenderá como incluido en el Ítem cielo raso, falsos y aleros

MEDICIÓN

Los cielos rasos, falsos y aleros serán medidos en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente las superficies netas ejecutadas.

En el caso de que se considere de manera independiente en el formulario de presentación de propuestas el revoque de ondas de cubierta en los aleros, el mismo será medido en metros lineales.

FORMA DE PAGO

Este Îtem ejecutado en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medido según lo señalado y probado 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 la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

PISO DE CERÁMICA NACIONAL

Definición

La provisión y colocación de diferentes tipos de pisos en sectores de planta baja, tanto en interiores como también en exteriores, 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

Las baldosas de cerámica, cerámica esmaltada, y otras de la misma familia, serán de manufactura garantizada y presentar superficies homogéneas en cuanto a su pulimento y color. Sus dimensiones serán aquéllas que se encuentren establecidas en los planos de detalle o en su caso las que determine el Supervisor de Obra.

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.

Procedimiento para la ejecución

De acuerdo al tipo de pisos especificados en el formulario de presentación de propuestas, se seguirán los procedimientos de ejecución que a continuación se detallan:

Pisos de cerámica, cerámica esmaltada, y otros.

Este ítem comprende la colocación de baldosas de cerámica, cerámica esmaltada, y otros materiales de arcillas cocidas o fabricadas con mortero de cemento y prensadas a máquina con una de sus caras debidamente acabadas y pulidas o de piedras labradas.

Los contrapisos ejecutados con anterioridad, preparados en su terminación de acuerdo lo establecido en el ítem correspondiente, se picarán si fuera necesario para remover cualquier material extraño o morteros sueltos y se lavarán adecuadamente. Luego se colocarán maestras a distancias no mayores a 3.0 metros.

Si el piso lo requiriera o se indicara expresamente, se le darán pendientes del orden del 0.5 al 1%, hacia las rejillas de evacuación de aguas u otros puntos indicados en los planos.

Sobre la superficie limpia y húmeda del contrapiso de concreto, se colocarán a lienza y nivel las baldosas, asentándolas con mortero de cemento y arena en proporción 1:3 y cuyo espesor no será inferior a 1.5 cm. Una vez colocadas se rellenarán las juntas entre pieza y pieza con lechada de cemento puro, blanco o gris u ocre de acuerdo al color del piso.

El Contratista deberá tomar las precauciones necesarias para evitar el tránsito sobre las baldosas recién colocadas, durante por lo menos tres (3) días de su acabado.

Medición

Los pisos descritos en sus diferentes 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.

Piso de Cerámica Nacional m²

Piso de Mosaico Granítico. m²

PISO DE CEMENTO FROTACHADO PATIOS

DEFINICIÓN

Este Ítem se refiere a:

- a) La construcción de contrapisos de piedra, concreto, cascote de ladrillo o ladrillo tanto en interiores como en exteriores.
- b) La construcción de entrepisos con envigados de madera, destinados a soportar los pisos de madera machihembrada.
- c) La provisión y colocación de diferentes tipos de pisos y pavimentos en sectores de planta baja y planta alta, tanto en interiores como también en exteriores, sobre envigados de madera, losas de entrepisos o contrapisos o 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

Contrapisos

La piedra a emplearse será de canto rodado, conocida como "piedra manzana" o similar, cuyas dimensiones varíen entre 10 a 20 cm.

Los ladrillos Gambote serán de las dimensiones señaladas en el formulario de presentación de propuestas, admitiéndose una tolerancia de 0.5 cm. en cualquier dimensión.

El hormigón simple de cemento, arena y grava a ser empleado será en proporción 1:3:4, salvo indicación contraria señalada en los planos respectivos.

El cemento será del tipo Portland, fresco y de calidad probada.

El agua deberá ser limpia, no permitiéndose el empleo de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquellas que provengan de alcantarillas, pantanos o ciénagas.

En general los agregados deberán estar limpios y exentos de materiales tales como arcillas, barro adherido, escorias, cartón, yeso, pedazos de madera o materias orgánicas.

El Contratista deberá lavar los agregados a su costo, a objeto de cumplir con las condiciones señaladas anteriormente.

Entrepisos con envigados de madera

Las vigas de madera de procedencia nacional, serán de madera dura, de primera calidad, secas, libre de ojos y astilladuras y debidamente estacionadas.

Pisos y pavimentos

Las piezas de madera machihembrada, serán de primera calidad, secas, libres de ojos y astilladuras y debidamente estacionadas.

Las baldosas de cerámica, mosaico corriente, granítico y otras de la misma familia, serán de manufactura garantizada y presentar superficies homogéneas en cuanto a su pulimento y color. Sus dimensiones serán aquellas que se encuentren establecidas en los planos de detalle ó en su caso las que determine el Supervisor de Obra.

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.

PROCEDIMIENTO PARA LA EJECUCIÓN

Contrapisos

En todos los casos, previamente se procederá a retirar del área especificada todo material suelto, así como la primera capa de tierra vegetal, reemplazándola hasta las cotas de nivelación por tierra arcillosa con contenido de arena de 30% aproximadamente.

Luego se procederá al relleno y compactado por capas de tierra húmeda cada 15 a 20 cm. de espesor, apisonándola y compactándola a mano o con equipo adecuado.

El espesor de la carpeta de concreto será aquél que se encuentre establecido en el formulario de presentación de propuestas, teniendo preferencia aquel espesor señalado en los planos.

Contrapisos de piedra (soladuras de piedras)

Este tipo de contrapisos se efectuará con piedra colocada en seco.

Sobre terreno preparado según lo señalado anteriormente, se procederá a la colocación de maestras debidamente niveladas. Entre ellas se asentará a combo la piedra, procurado que estas presenten la cara de mayor superficie en el sentido de las cargas a recibir. Deberán mantenerse el nivel y las pendientes apropiadas de acuerdo a lo señalado en los planos de detalle o instrucciones del Supervisor de Obra.

Si se indicara en el formulario de presentación de propuestas el sellado de las juntas entre piedra y piedra, el mismo se efectuará con mortero de cemento y arena en proporción 1:3.

Contrapisos de piedra y concreto

Una vez terminado el empedrado de acuerdo al procedimientos señalado anteriormente y limpio este de tierra, escombros sueltos y otros materiales, se vaciará una carpeta de hormigón simple de 3 cm. de dosificación 1:3:4 en volumen con un contenido mínimo de cemento de 250 kilogramos por metro cúbico de hormigón, teniendo especial cuidado de llenar y compactar (chuzcar con varillas de fierro) los intersticios de la soladura de piedra y dejando las pendientes apropiados de acuerdo a lo establecido en los planos de detalle ó instrucciones del Supervisor de Obra. Previamente al vaciado de la carpeta deberá humedecerse toda la superficie del empedrado.

Contrapisos de concreto (carpetas)

Sobre el terreno preparado según lo señalado, se vaciará una capa de hormigón pobre de 5 cm. de espesor en promedio o alternativamente 10 cm. de arena o 15 cm. de grava debidamente compactadas, de acuerdo a lo especificado en los planos de detalle.

Sobre la capa señalada, si fuese necesario o estuviere especificado en el formulario de presentación de propuestas y bajo indicaciones del Supervisor de Obra se colocará la capa impermeabilizante de polietileno encima de la cual se vaciará la carpeta de hormigón con un espesor no menor a 7 cm. o según lo especificado en los planos de detalle.

Contrapisos de cascote de ladrillo

Este tipo de contrapisos se efectuarán con cascote de ladrillo en seco.

Sobre el terreno preparado según lo señalado, se procederá a la colocación del cascote de ladrillo hasta la altura señalada en los planos de detalle.

Una vez terminada la colocación del cascote de ladrillo y limpio este de tierra, escombros sueltos y otros materiales, se vaciará una carpeta de hormigón simple de 3 cm. en proporción 1:3:4, con un contenido mínimo de cemento de 250 kilogramos por metro cúbico de hormigón, a nivel y con pendientes apropiadas según los detalles establecidos en los planos y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Contrapisos de ladrillo

Este tipo de contrapisos se efectuará con ladrillo Gambote. Sobre el terreno preparado según lo señalado, se procederá a la colocación del ladrillo sobre una capa de hormigón pobre.

Una vez terminada la colocación del ladrillo y limpio este de tierra, escombros sueltos y otros materiales se vaciará una carpeta de hormigón simple de 3 cm. en proporción 1:3:4 en volumen, con un contenido mínimo de cemento de 250 kilogramos por metro cúbico de hormigón, a nivel y con pendientes apropiados según los detalles establecidos en los planos y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

La terminación de los contrapisos que incluyan el vaciado de una carpeta de hormigón se efectuará de acuerdo a lo señalado a continuación y/o instrucciones del Supervisor de Obra:

- Pisos o pavimentos que para su ejecución requieran mortero (cemento bruñido, enlucido, frotachado, mosaico, cerámica, etc.) la superficie del contrapiso deberá ser rugosa.
- Pisos y pavimentos que para su colocación requieran pegamento (parquet, vinil, etc.) la superficie deberá ser frotachada y nivelada, lista para recibir el pegamento.

Para el caso de contrapisos en exteriores y de acceso vehicular deberá vaciarse el hormigón simple en paños de 2 x 2 metros, debiendo dejarse juntas de dilatación de 1 cm. de espesor, tanto transversales como longitudinales, las mismas que deberán rellenarse con asfalto alquitrán mezclado con arena fina.

Entrepisos

Envigados de madera en planta baja

Este entrepiso estará formado por vigas de madera, en las escuadrías señaladas en los planos de detalle y machones de mampostería de ladrillo Gambote con mortero de cemento 1:5 y/o piedra cortada según las instrucciones del Supervisor de Obra y las condiciones de disponibilidad de materiales en la región donde se realizará la obra.

Las vigas de madera serán colocadas a distancias no mayores de 45 cm. entre viga y viga. Los extremos de las mismas serán bañados en alquitrán y asentados sobre dos hileras de ladrillo gambote en el caso de muros de adobe o directamente en los sobrecimientos en otros casos y se rejuntarán y fijarán con estuco.

Deberá obtenerse una rigidez transversal satisfactoria empleando tranquillas perpendiculares a las vigas colocadas y a una distancia no mayor de 80 cm. Se dispondrá de los apoyos intermedios o machones de mampostería de ladrillo y/o piedra colocados cada 1.50 m. en cada viga. En ningún caso el envigado estará en contacto directo con el suelo.

Se permitirá el empleo de empalmes siempre y cuando el empalme tenga el debido apoyo o soporte y este adecuadamente arriostrado.

Envigados de madera en planta alta

Comprende la colocación de entrepisos de madera en planta alta, consciente en vigas de madera de construcción nacional y en escuadrías determinadas por cálculo y señaladas en los planos de detalle.

Las vigas de madera serán colocadas a distancias no mayores de 45 cm. entre ellas, asentadas en los muros de adobe sobre dos hiladas de ladrillo Gambote rejuntados con estuco. Los bordes de las vigas serán bañados con alquitrán.

Se deberá obtener suficiente rigidez transversal colocando tranquillas de madera de 2"x2" a distancias de mayores de 80 cm. entre ellas.

No se permitirá el empleo de empalmes, por lo que deberán instalarse vigas de una sola pieza.

Pisos y pavimentos

De acuerdo al tipo de pisos o pavimentos especificados en el formulario de presentación de propuestas, se seguirán los procedimientos de ejecución que a continuación se detallan:

Pisos de madera machihembrada en planta baja y planta alta

Este Ítem comprende la colocación de listones de madera machihembrada sobre vigas de madera, las mismas que deberán estar nivelados adecuadamente, soportadas en apoyos intermedios y empotradas en los muros de pisos de planta baja. En el caso de pisos de planta alta, las vigas se apoyarán en los extremos, empotrándose igualmente en los muros.

Sobre las vigas se clavarán los listones de madera machihembrada de 1"x3" o 1"x4", verificando que sean de primera calidad, secos y debidamente estacionados a la sombra. Para la fijación de los listones machihembrados se emplearán clavos de 2" de cabezas achatadas. Los empalmes entre piezas tendrán lugar siempre sobre las vigas principales y en forma alternada.

El tipo de madera de los listones machihembrados, será aquél que se encuentre especificado en el formulario de presentación de propuestas.

Pisos de madera machihembrada sobre concreto

Este Ítem comprende la colocación de listones machihembrados clavados a listones de madera de 2"x2", los que irán asentados directamente sobre las losas de hormigón armado o contrapisos de concreto, firmemente sujetados al piso.

El tipo de madera de los listones machihembrados, será aquel que se encuentre especificado en el formulario de presentación de propuestas.

El mortero a emplearse para la fijación de los listones será en proporción 1:3. Sobre la losa o contrapiso perfectamente limpio se alinearán convenientemente los listones, distanciados a 50 cm. los mismos que llevarán clavos de 3" a medio clavar para que sirvan como anclajes.

Se fijarán los listones vaciando mortero entre ellos sin llegar a cubrirlos y dejando una terminación cóncava entre listón y listón. Después de fraguado y secado el hormigón se procederá al clavado de los listones machihembrados en la forma descrita en el Ítem anterior.

Pisos entablonados de madera

Este Ítem comprende la colocación de tablones de madera mara sobre vigas de madera, las mismas que deberán estar niveladas adecuadamente, soportadas en apoyos intermedios y empotradas en los muros de pisos de planta baja. En el caso de pisos de planta alta, las vigas se apoyarán en los extremos, empotrándose igualmente en los muros.

Sobre las vigas se clavarán los tablones de madera mara de escuadrías y espesor señalados en los planos, verificando que sean de primera calidad, secos y debidamente estacionados a la sombra. Para la fijación de los tablones se emplearán clavos de 2" de cabezas achatadas. Los empalmes entre piezas tendrán lugar siempre sobre las vigas principales y en forma alternada.

El tipo de madera de los tablones, será aquél que se encuentre especificado en el formulario de presentación de propuestas.

Pisos de parquet

Este Ítem comprende la colocación de piezas de parquet laminar del tipo de madera establecido en el formulario de presentación de propuestas. El espesor mínimo del parquet será de 10 mm. Tanto las dimensiones como el diseño se ajustarán a lo determinado en los planos de detalle. Se utilizarán pegamentos sintéticos que estén debidamente garantizados por los fabricantes.

Previamente al colocado del parquet se efectuará una limpieza del contrapiso mediante un lavado cuidadoso con cepillo duro. Una vez seco el piso se colocará el parquet utilizando las cantidades de pegamento señalados por el fabricante y siguiendo el diseño establecido en los planos de detalle y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

No se permitirá mezclar el pegamento con agua para facilidad del trabajo de extendido del mismo.

Pisos de gres cerámica, mosaico corriente, mosaico granítico, ladrillo, ladrillo cerámico, piedra losa, u otros.

Este Ítem comprende la colocación de baldosas de gres cerámica, mosaico corriente, mosaico granítico o marmolado, ladrillo, ladrillo cerámico, piedras losas, u otros materiales de arcillas cocidas o fabricadas con mortero de cemento y prensadas a máquina con una de sus caras debidamente acabadas y pulidas o de piedras labradas.

Los contrapisos ejecutados con anterioridad, preparados en su terminación de acuerdo lo establecido en el Ítem correspondiente, se picarán si fuera necesario para remover cualquier material extraño o morteros sueltos y se lavarán adecuadamente. Luego se colocarán maestras a distancias no mayores de 3.0 metros.

Si el piso lo requiriera o se indicara expresamente, se le darán pendientes del orden del 0.5 al 1

%, hacia las rejillas de evacuación de aguas u otros puntos indicados en los planos.

Sobre la superficie limpia y húmeda del contrapiso de concreto, se colocarán a lienza y nivel las baldosas, asentándolas con mortero de cemento y arena en proporción 1:3 y cuyo espesor no será inferior a 1.5 cm. Una vez colocadas se rellenarán las juntas entre pieza y pieza con lechada de cemento puro, blanco o gris u ocre de acuerdo al color del piso.

El Contratista deberá tomas las precauciones necesarias para evitar el tránsito sobre las baldosas recién colocada, durante por lo menos tres (3) días de su acabado.

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 sin o con esmalte:

Se refiere al empleo de baldosas de gres 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.

Pisos de ladrillo:

Se refiere al empleo de ladrillos Gambote (macizo) o Gambote rústico (adobito).

Pisos de ladrillo cerámico:

Se refiere al empleo de ladrillos cerámicos (piezas con huecos), los mismos que vienen unidos de fábrica en dos piezas y que antes de su empleo deberán ser partidos. Además, no presentan alta dureza, pues pueden ser rayados con una punta de acero.

Pisos de cemento

En este tipo de acabado de pisos se deberá vaciar desde la carpeta de concreto, en paños de 2.0 metros como máximo en ambos sentidos, de tal manera de dejar las juntas de dilatación correspondientes, las mismas que deberán ser rellenadas posteriormente en la altura de la carpeta con láminas de plastoformo. Luego se ejecutará el piso de cemento propiamente dicho, mediante el vaciado y planchado de una capa de 1.5 a 2 cm. de espesor con mortero de cemento y arena fina en proporción 1:3, dejando las juntas señaladas anteriormente, las que serán rellenadas con asfaltos o alquitrán mezclado con arena fina. El ancho de estas juntas deberá ser de 5 mm.

De acuerdo a lo especificado en el formulario de presentación de propuestas se efectuarán los siguientes tipos de acabados:

Enlucido o bruñido

Este tipo de acabado se efectuará con una lechada de cemento puro, alisada con plancha metálica, con un rayado especial o se harán juntas rehundidas según detalles y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Frotachado

Este tipo de acabado se efectuará utilizando una plancha de madera, llamada frotacho.

Enlucido con ocre color

Este tipo de acabado se efectuará mezclando la lechada de cemento puro con ocre del color determinado por el Supervisor de Obra, alisando con plancha metálica.

En exteriores (patios o aceras) el acabado será mediante frotachado o piso rugoso de acuerdo a las recomendaciones y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Cuando existan juntas, los bordes de éstas se redondearán con una sección de cuarto de circulo de 1 cm. de radio aproximadamente: para el efecto se usará la herramienta adecuada para que los bordes queden completamente rectos y alisados conforme al diseño del piso.

Pisos de baldosas asfálticas, plásticas o de goma

Este Ítem se refiere a la provisión y colocación de baldosas asfálticas, plásticas (vinil) o de goma en los sectores indicados en los planos de detalle y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Las baldosas serán de un espesor no menor a 1.5 mm. de primera calidad y en los colores que indiquen, debiendo aprobar las muestras el Supervisor de Obra. El mástic o pegamento a emplearse en la colocación de las baldosas será exclusivamente el indicado y recomendado por los fabricantes de las mismas.

Una vez limpio el contrapiso o entrepiso se aplicará el mástic en una capa delgada y uniforme, sobre la que se colocarán las baldosas, asentándolas firmemente pieza por pieza. Luego de colocadas se las afirmará con rodillos de por lo menos 75 kg. de peso y 1.00 metro de ancho.

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.

Reposición y/o reparación de pisos

Se refiere a la sustitución de todos aquellos pisos y pavimentos, incluyendo el envigado y los contrapisos si fuera el caso, que se encuentren en mal estado, pero que son susceptibles de arreglo mediante una reparación adecuadas, empleando mano de obra especializada y de acuerdo a lo especificado en los planos de detalle y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Se retirará con sumo cuidado aquellos pisos y contrapisos que a criterio del Supervisor de Obra se encuentren en mal estado, evitando dañar aquellos que se encuentren en buen estado.

Luego se ejecutarán los trabajos de reposición y/o reparaciones correspondientes, siguiendo los procedimientos establecidos y señalados anteriormente, teniendo especial cuidado de obtener una unión o ligazón perfecta entre los pisos antiguos y los nuevos, sin que presenten irregularidades, desniveles ni rebabas.

MEDICIÓN

Los contrapisos descritos en sus diferentes tipos, los entrepisos de envigados de madera y los pisos y pavimentos 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.

ZOCALO DE CERAMICA NACIONAL

Definición

Este ítem se refiere a la ejecución de zócalos con diferentes materiales, de acuerdo a las alturas, dimensiones, diseño y en los sectores singularizados en los planos de construcción, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo

Los zócalos de cerámica tendrán una altura entre 7 a 10 cm., largos variables según diseño y un espesor no menor de 5 mm.

En todos los casos el Contratista deberá presentar muestras al Supervisor de Obra para su aprobación.

Procedimiento para la ejecución

De acuerdo al tipo de zócalos especificados en el formulario de presentación de propuestas se seguirán los procedimientos de ejecución que a continuación se detallan:

En forma general para el caso de zócalos sobre muros de ladrillo cerámico, previamente se limpiarán en forma cuidadosa, removiendo aquellos materiales extraños o residuos de morteros. Después de ejecutar los trabajos preliminares señalados anteriormente, a continuación, se humedecerán los paramentos para aplicar la capa de revoque grueso castigando todas las superficies a revestir con mortero de cemento y arena en proporción 1: 5.

Luego se colocarán los zócalos con mortero de cemento y arena fina en proporción 1: 3, conservando una perfecta alineación y nivelación.

Colocados los zócalos, se rellenarán las juntas entre pieza y pieza con lechada de cemento puro y ocre del color del zócalo.

Medición

Los zócalos se medirán en metros lineales, tomando en cuenta únicamente las longitudes netas ejecutadas. En la medición se descontarán todos los vanos de puertas, ventanas y otros, pero sí se incluirán las longitudes de los zócalos ejecutadas en el sector de las jambas.

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.

Prov. Coloc. Zócalo interior Mosaico Granítico m

Prov. Coloc. Zócalo interior de cerámico. m

REVOQUE INTERIOR DE YESO

Definición

Este ítem se refiere al acabado de las superficies de muros de ladrillo (muros, columnas) en los ambientes interiores de las construcciones, de acuerdo al formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo

El yeso a emplearse será de primera calidad y molido fino; no deberá contener terrones ni impurezas de ninguna naturaleza. Con anterioridad al suministro de cualquier partida de yeso, el Contratista presentará al Supervisor de Obra una muestra de este material para su aprobación.

El agua deberá ser limpia.

Procedimiento para la ejecución

De acuerdo al tipo de revoque especificado en el formulario de presentación de propuestas se seguirán los procedimientos de ejecución que a continuación se detallan:

En el caso de muros de ladrillo se limpiarán los mismos en forma cuidadosa, removiendo aquellos materiales extraños o residuos de morteros.

Se colocarán maestras a distancias no mayores a dos (2) metros, cuidando de que éstas, estén perfectamente niveladas entre sí, a fin de asegurar la obtención de una superficie pareja y uniforme en toda la extensión de los paramentos.

Revoque de yeso

Luego de efectuados los trabajos preliminares, se humedecerán los paramentos y se aplicará una primera capa de yeso, cuyo espesor será el necesario para alcanzar el nivel determinado por las maestras y que cubra todas las irregularidades de la superficie del muro.

Sobre este revoque se colocará una segunda y última capa de enlucido de 2 a 3 mm. de espesor empleando yeso puro. Esta capa deberá ser ejecutada cuidadosamente mediante planchas metálicas, a fin de obtener superficies completamente lisas, planas y libres de ondulaciones, empleando mano de obra especializada.

- Reparación de superficies porosas.
- Reparación de bordes o esquinas en elementos de hormigón.
- Reparación de grietas en estucos.
- Regulación de superficies en espesores mínimos.

En todos los tipos de revoques señalados anteriormente, se cuidará que las intersecciones de muros con cielos rasos o falsos sean terminadas conforme a los detalles de los planos o instrucciones del Supervisor de Obra, de igual manera que los ángulos interiores entre muros.

Medición

Los revoques de las superficies de muros y tabiques en sus diferentes tipos se medirán en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente las superficies netas del trabajo ejecutado. En la medición se descontarán todos los vanos de puertas, ventanas y otros, pero sí se incluirán las superficies netas de las jambas.

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.

Revoque interior de yeso (inc. recuadre) m²

REVOQUE EXTERIOR (CAL-CEMENTO)

Definición

Este ítem se refiere al acabado de las superficies exteriores de muros de ladrillo, paramentos de hormigón (muros, losas, columnas, vigas, etc.) y otros que se encuentran expuestos a la intemperie, de acuerdo al formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo.

La cal a emplearse en la preparación del mortero deberá ser apagada y almacenada en pozos húmedos por lo menos cuarenta (40) días antes de su empleo.

El cemento será del tipo portland, fresco y de calidad probada.

El agua deberá ser limpia, no permitiéndose el empleo de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquéllas que provengan de alcantarillas, pantanos o ciénagas.

En general los agregados deberán estar limpios y exentos de materiales tales como arcillas, barro adherido, escorias, cartón, yeso, pedazos de madera o materias orgánicas.

El Contratista deberá lavar los agregados a su costo, a objeto de cumplir con las condiciones anteriores.

Se utilizará mezcla de cemento, cal y arena fina en proporción 1: 2: 6.

Procedimiento

De acuerdo al tipo de material empleado en los muros y especificado en el formulario de presentación de propuestas se seguirán los procedimientos de ejecución que a continuación se detallan:

Revoques de cal, cemento y arena sobre muros de ladrillo, bloques de cemento, bloques de suelo cemento, paramentos de hormigón, muros de piedra y otros

Previamente a la colocación de la primera capa de mortero se limpiarán los paramentos de todo material suelto y sobrantes de mortero. Luego se colocarán maestras horizontales y verticales a distancias no mayores a dos (2) metros, las cuales deberán estar perfectamente niveladas unas con las otras, con el objeto de asegurar la obtención de una superficie pareja y uniforme.

Humedecidos los paramentos se castigarán los mismos con una primera mano de mezcla, tal que permita alcanzar el nivel determinado por las maestras y cubra todas las irregularidades de la superficie de los muros, nivelando y enrasando posteriormente con una regla entre maestra y maestra. Después se efectuará un rayado vertical con clavos a objeto de asegurar la adherencia de la segunda capa de acabado.

Posteriormente se aplicará la segunda capa de acabado en un espesor de 1.5 a 2.0 mm., dependiendo del tipo de textura especificado en los planos de detalle, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra, empleando para el efecto herramientas adecuadas y mano de obra especializada.

A continuación, se describen diferentes tipos de textura para el acabado final:

Frotachado Mandrileado

Este tipo de acabado se podrá conseguir mediante la utilización de una herramienta de madera

denominada frotacho, con el que se enrasará la segunda capa de mortero.

Después de ejecutar los trabajos preliminares señalados, a continuación, se humedecerán los paramentos para aplicar la capa de revoque grueso castigando todas las superficies a revestir con mortero de cemento y arena en proporción 1: 3, nivelando y enrasando posteriormente con una regla entre maestra y maestra toda la superficie.

Una vez ejecutada la primera capa de revoque grueso según lo señalado y después de que hubiera fraguado dicho revoque se aplicará una segunda y última capa de enlucido de mortero de cemento en proporción 1: 3 en un espesor de 2 a 3 mm., mediante planchas metálicas, de tal manera de obtener superficies lisas, planas y libres de ondulaciones, empleando mano de obra especializada. Si se especificara el acabado tipo frotachado, el procedimiento será el mismo que el especificado anteriormente, con la diferencia de que la segunda y última capa de mortero de cemento se la aplicará mediante planchas de madera para acabado rústico (frotachado).

Medición

Los revoques exteriores se medirán en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente las superficies netas del trabajo ejecutado. En la medición se descontarán todos los vanos de puertas, ventanas y otros, pero sí se incluirán las superficies netas de las jambas.

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.

Revoque exterior (inc. recuadre) m²

REVESTIMIENTO DE AZULEJO SOBRE LADRILLO

Definición

Este ítem se refiere al acabado de las superficies de muros de ladrillo, en los ambientes interiores de las construcciones, de acuerdo a lo establecido en los planos de detalle, formulario de presentación de propuestas y /o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo Revestimiento de azulejos

Antes de la colocación de las piezas, éstas deberán remojarse, a fin de quedar saturadas de agua. Asimismo, deberán regarse las superficies a revestir.

Una vez ejecutado el revoque grueso, se colocarán los azulejos con mortero de cemento y arena fina, en proporción 1: 3. También podrán utilizarse colas, mastiques y resinas sintéticas, cuya composición esté garantizada para este uso por el fabricante.

A objeto de obtener una adecuada alineación y nivelación se colocarán las respectivas maestras y se utilizarán guías de cordel y clavos de 1/2" a 1 1/2" para mantener la separación entre piezas, los mismos que serán retirados una vez que hubiera fraguado el mortero.

Concluida la operación del colocado, se aplicará una lechada de cemento blanco para cubrir las juntas, limpiándose luego con un trapo seco la superficie obtenida.

Para la colocación de azulejos por medio de pegamentos sintéticos, previamente deberá efectuarse un revoque de cemento similar al especificado para interiores y una vez que dicho revoque esté completamente seco, se aplicará la pasta adhesiva, tal como es suministrada por el fabricante, mediante una espátula de dientes.

Los azulejos se colocarán sin necesidad de mojarlos previamente, aplicándolos directamente de la caja a la pared y en cuanto al rellenado de juntas, se efectuará con cemento blanco o mastiques plásticos adecuados e impermeables, blancos o de color.

Medición

Los revestimientos interiores se medirán en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente el área neta del trabajo ejecutado. En la medición se descontarán todos los vanos de puertas, ventanas y otros, pero sí se incluirán las superficies netas de las jambas.

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.

Revestimiento de cerámico esmaltada. m²

PROV. Y COLOC. PUERTA DE MADERA TIPO TABLERO BARNIZADO DE CARPINTERIA DE MADERA

Definición

Este ítem se refiere a la provisión y colocación de puertas y carpintería de madera en el interior de cada uno de los ambientes del edificio

Materiales, equipo y herramientas

Puertas: La madera a utilizarse tanto para la confección del marco como de la puerta será de primera calidad, bien estacionada sin defectos, nudos, rajaduras, picaduras, con las dimensiones detalladas en los planos de construcción, debiendo obedecer a los detalles de los planos, en los que figura cada tipo de puerta a proveer

Procedimiento para la ejecución

Las puertas propiamente serán construidas ciñéndose estrictamente a lo indicado en los planos de detalles constructivos.

Las hojas de las puertas serán ajustadas a los marcos mediante tres bisagras de 4".

Las hojas de los mesones serán sostenidas a los marcos por medio de dos bisagras de 3" en cada hoja, en caso de puertas exteriores y portones se deben instalar 4 bisagras por cada hoja.

Antes de la aplicación de la Barnices o pinturas a las puertas, deberán ser prolijamente lijadas y enmasilladas a continuación se aplicará una mano de aceite de linaza y después de que esta haya secado completamente, se aplicará una segunda mano.

Luego de la limpieza de los marcos, placas de puerta, marcos de ventanas y carpintería de mesones se aplicarán tres manos de Barniz de manera secuencial luego de oreada la mano precedente y lijada la misma

Se debe realizar el lijado después de la aplicación de cada mano para que al final se tengan elementos perfectamente acabados y lustrados.

Este proceso constructivo puede realizarse en forma manual con lijas, Brochas y con sopletes eléctricos.

Medición

La carpintería de madera será medida en metros cuadrados de puerta aprovisionada y debidamente colocada, la medición incluirá el ancho estricto de las hojas de las puertas.

Forma de pago

La cantidad determinada según lo antes indicada, será pagada a los precios del contrato por unidad de medición, como está abajo detallado.

Prov. y coloc. puerta de madera tipo tablero... m²

Barnizado de puertas... m²

QUINCALLERIA CHAPA EXTERIOR QUINCALLERIA CHAPA INTERIOR

Definición

Este ítem comprende el suministro de chapas exteriores, chapas interiores, chapas de baños, bisagras, picaportes, cremonas, aldabas, cerrojos, candados, cadenas, tiradores, correderas y pasadores, resortes cierra-puertas y topes para puertas y otros de acuerdo a lo señalado en el formulario de presentación de propuestas, planos y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo

Todos los materiales suministrados por el Contratista deberán ser de calidad y marca reconocida y aprobados por el Supervisor de Obra. Su provisión en obra se efectuará en los embalajes y envases de fábrica.

Las chapas a colocarse en las puertas exteriores serán de embutir de doble pestillo y doble golpe. Un pestillo accionado por manija y el otro por llave plana de aproximadamente 2 mm. de espesor, interior y exterior.

Las chapas a colocarse en las puertas interiores, serán de embutir, de pestillo y doble golpe, de doble manija y llave tubular.

Las chapas a colocarse en las puertas de baño serán de embutir, de pestillo y doble golpe, de doble manija y seguro interior.

Todas las chapas serán de marca y calidad reconocida, aprobadas por el Supervisor de Obra en base a muestras, precios y catálogos presentados antes de su adquisición, dejándose constancia detallada de estos aspectos en el Libro de órdenes.

Las bisagras para la carpintería de madera serán de acabado sólido empleándose dobles de cuatro pulgadas (4") para puertas y simples de tres pulgadas (3") para hojas de ventanas.

Los picaportes, cremonas, pestillos, aldabas, cerrojos, candados, correderas y otros tanto para carpintería de madera como metálica, serán de óptima calidad. Las puertas de dos hojas irán provistas de un juego de picaportes de uña de 8" de longitud como mínimo.

Procedimiento para la ejecución

La colocación de piezas de quincallería, se efectuará con la mayor precisión posible, teniendo cuidado que los rebajes y caladuras no excedan el tamaño de las piezas a instalarse. Toda pieza de quincallería será colocada con tornillos de tamaño adecuado.

Todas las partes movibles serán construidas y colocadas de forma tal que respondan a los fines a los que están destinados, debiendo girar y moverse suavemente y sin tropiezos dentro del juego mínimo necesario.

Cuando se especifique el empleo de cerrojos, picaportes y candados en lugar de chapas, los primeros serán instalados en la cara de la puerta que da al exterior y los picaportes en la cara interior de la puerta. Los cerrojos serán fijados mediante pernos, no aceptándose el empleo de tornillos. Los picaportes se instalarán con tornillos, cuyas cabezas serán selladas mediante puntos de soldadura, de la misma manera que las tuercas de los pernos. El tamaño de los candados será del tipo mediano y el diámetro de la argolla no deberá ser menor a 6 mm.

Medición

Todas las piezas de quincallería se medirán por pieza, de acuerdo a lo especificado en el formulario de presentación de propuestas.

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.

Quinquillería puerta exterior... pza.

Quinquillería puerta interior... pza.

Quinquillería puerta baño... pza.

PROV Y COLOC. DE PUERTA CORREDIZA DE VIDRIO

PROV. Y COLOC. VIDRIOS DOBLES PROV. Y COLOC. DE VIDRIO BLINDADO 10mm

Definición.

Este ítem comprende la provisión y colocación tanto de ventanas, muros de vidrio para fachada y tragaluces de vidrio más la estructura metálica necesaria para la construcción de dichos elementos como se indica en los planos.

La estructura metálica necesaria para sujetar los vidrios serán perfiles, cortado y colocados según la forma que se indica en los planos arquitectónicos.

Cualquier variación a lo anteriormente indicado estará sujeta a consideración y decisión última del SUPERVISOR de estudio.

En su totalidad los vidrios a colocarse serán vidrio incoloro con las características y dimensiones indicadas en los planos.

Materiales, Herramientas y Equipo.

Los vidrios serán de primera calidad, aprobados por el SUPERVISOR de Obra.

VIDRIO PLANO INCOLORO 4 mm m2

VIDRIO LAMINAR DE SEGURIDADm2

PERFIL P/VENTANA m

ACCES P/VENTANAS CORREDIZAS m2

Procedimiento para la ejecución.

Tanto las ventanas de vidrio como los vidrios laminares de seguridad para las fachadas serán colocados con su respectiva estructura metálica y accesorios necesarios con el consentimiento del SUPERVISOR, estos serán completamente sujetos a la estructura metálica mediante silicona en pasta.

Cualquier vidrio colocado en forma defectuosa o que presente rajaduras deberá ser repuesto por el Contratista bajo su propio costo. Luego de ser colocados los vidrios para la entrega provisional deberán ser limpiados prolijamente.

Medición.

Las ventanas de vidrio, vidrios blindex y estructura metálica de soporte serán medidos en metros cuadrados tomando en cuenta las áreas netas de trabajo ejecutado.

Forma de Pago.

Estos ítems serán cancelados al precio unitario de la propuesta aceptada.

Prov. y coloc. de ventana corrediza de aluminio 3 hojas m2

Prov. y coloc. vidrio blindex p/fachada... m2

BARANDA METÁLICA DE TUBO REDONDO D=2"

Definición.

Este trabajo consistirá en la provisión y colocación de baranda metálica de tubo, ejecutadas con materiales o combinación de materiales indicadas en planos, de acuerdo con las presentes especificaciones y de conformidad con el diseño, alineamientos, acotamientos y dimensiones fijadas en los planos.

Materiales, herramientas y equipo.

Las barandas deberán cumplir con las exigencias mínimas tanto acabado establecidas en la sección correspondiente a estructuras metálicas como de madera, o en su caso a las normas que en su criterio establezca el Supervisor de Obra, asimismo deberá cumplir con las dimensiones y diámetros establecidos en los planos.

Los materiales que se utilizaran son tanto para la estructura como para los pasamanos: Tubo D= 50mm.

Tubo D=40 mm. Pletina de 1 x 1/4" Electrodos de soldadura Pintura anticorrosiva

Procedimiento de ejecución.

Las barandas prefabricadas se colocarán de acuerdo con los alineamientos y cotas fijadas en los planos y no deberá reflejar desigualdad alguna en la estructura.

A menos que se especifique de otro modo, todos los demás elementos componentes del barandado (los postes, pasamanos y otros) se armarán en metalúrgica, de acuerdo con los alineamientos y ubicaciones establecidos en los planos, y deberán ser aprobados por el Supervisor.

El barandado no se ejecutará en ningún tramo hasta que la cimbra o andamio haya sido retirado, permitiendo que el tramo tenga su apoyo propio, de tal manera que el alineamiento de la baranda se ajuste al alineamiento de la estructura.

En caso de no verificarse lo arriba mencionado, las barandas deberán ser rechazadas y el contratista deberá reemplazarlas a satisfacción del supervisor, corriendo con los gastos adicionales que esto signifique.

Medición.

La medición será cuantificada por metro lineal ejecutada según se indica en planos y a satisfacción del Supervisor.

Forma de pago.

La cantidad determinada según lo antes indicado será pagado a los precios del contrato por metro lineal de medición; dicho precio de pago constituirá la compensación total en concepto de suministro de todos los materiales, incluyendo toda la mano de obra, equipo, herramientas, imprevistos, gastos directos e indirectos necesarios para terminar la obra indicada en la presente sección.

Baranda metálica, tubo cuad c/pasamanos de madera......m

PINTURA INTERIOR LATEX

Definición

El trabajo comprendido en este ítem se refiere al acabado con pintura al agua, de acuerdo con estas especificaciones.

Materiales, Herramientas y Equipo. -

Para la ejecución de este ítem se utilizará pintura al agua de calidad reconocida en el medio y herramientas de uso corriente para el efecto.

Procedimiento para la ejecución. -

Primeramente, se aplicará sellador para cubrir pequeñas oquedades en la superficie a pintar luego se deberá lijar para eliminar toda rugosidad y dejarla perfectamente lisa. Posteriormente se aplicará una mano de pintura utilizando rodillo y brocha para las zonas donde no acceda el rodillo. Posteriormente al secado de la primera mano se aplicará una segunda logrando un color uniforme en toda la superficie.

Medición. -

Se medirán en metros cuadrados, tomando en cuenta solamente el área de trabajo ejecutado.

Forma de Pago. -

Los trabajos efectuados de acuerdo a las presentes especificaciones, aprobados por el Supervisor de obra, medidos de acuerdo a lo indicado en el acápite de medición, serán pagados de acuerdo a los precios unitarios del proyecto.

Pintura interior látex. m²

PINTURA EXTERIOR LATEX

Definición

Este ítem se refiere a la aplicación de pintura LATEX en cielos rasos, muros y paramentos exteriores.

Materiales, Herramientas y Equipo. -

Pintura látex de calidad reconocida, y aprobada por el Supervisor de Obra.

Procedimiento para la ejecución. -

Con anterioridad a la aplicación de la pintura se corregirán las irregularidades que pudiera presentar el aspecto natural de la superficie a cubrirse, dando prolijamente una masillada con masa corrida o una masilla de tiza preparada con pintura. luego de secada esta masilla se lijará severamente hasta dejar esta superficie bien lisa. Se dará una mano de pintura rebajada un poco con agua en un 25 %. Se volverá a masillar las superficies ya pintadas, se volverá a lijar con una lija fina y por último se dará la última mano de pintura y las que necesite hasta que la textura y

superficie sea totalmente de la misma tonalidad y color. La aplicación será manual mediante brocha o rodillo. Medición. -

Se medirá en metros cuadrados la superficie de pintura, tomándose en cuenta las caras de las áreas pintadas y aprobadas por el Supervisor de Obra. Forma de Pago.

Este trabajo será cancelado según el precio unitario del presupuesto de obra de la propuesta aceptada.

Pintura exterior látex m²

CORDÓN PARA ACERA DE Hº Cº

Definición

Este ítem se refiere a la construcción de cordones de acera de hormigón simple de acuerdo a las dimensiones establecidas en los planos de detalle, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

Materiales, herramientas y equipo

Las piedras a utilizarse serán de buena calidad, libres de arcillas, estructura interna homogénea y durable. Estarán libres de defectos que alteren su estructura, sin grietas y sin planos de fractura o desintegración. No deberán contener compuestos orgánicos perjudiciales a las rocas.

El agua será razonablemente limpia y libre de sustancias perjudiciales. No se permitirá el uso de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquéllas que provengan de pantanos o ciénagas. El agua que sea apta para el consumo doméstico podrá emplearse sin necesidad de ensayos previos.

El cemento y los áridos deberán cumplir los requisitos de buena calidad establecidos para los hormigones.

Los encofrados deberán ser rectos, estar libres de deformaciones o torceduras y de resistencia suficiente para contener los hormigones y resistir los esfuerzos que ocasione el vaciado sin deformarse.

Forma de ejecución

Aceras de hormigón simple

Efectuada la excavación de acuerdo a las dimensiones establecidas en los planos y nivelado y compactado debidamente el fondo de la excavación, se realizará un empedrado con piedra manzana en un ancho no menor a 30 cm.

A continuación, se colocarán los encofrados de madera o metálicos, controlando cuidadosamente su verticalidad y su perfecto ensamble antes del vaciado de la mezcla.

Previamente al vaciado del hormigón se humedecerá el empedrado como también las piedras desplazadores, a fin de que no absorban el agua presente en el hormigón.

El hormigón a emplearse en los cordones de aceras de hormigón simple deberá tener una dosificación en volumen 1:2:3.

Las dimensiones de los cordones deberán ajustarse estrictamente a las medidas indicadas en los planos respectivos o de acuerdo a instrucciones del Supervisor de Obra. La arista superior que quedará descubierta, deberá rebajarse con un radio de 1 cm.

La cara superior y lateral del cordón que quedarán a la vista, deberán llevar un acabado de enlucido o bruñido con mortero de cemento y arena fina de dosificación 1: 2 de 2 a 3 mm. de espesor.

Los cordones de hormigón simple deberán llevar juntas de dilatación cada dos (2) metros, las mismas que deberán ser rellenadas una vez acabadas con asfalto y arena fina.

En todos los sectores donde sea necesaria la construcción de sumideros, los cordones deberán ser armados con 4 fierros de 10 mm de diámetro, dos en la parte superior y dos en la parte inferior, con estribos de 6 mm de diámetro cada 20 cm.

Medición

Los cordones de aceras serán medidos en metros lineales, tomando en cuenta las dimensiones indicadas en los planos, a menos que el Supervisor de Obra instruya por escrito expresamente otra cosa, corriendo por cuenta del Contratista cualquier volumen adicional que hubiera ejecutado.

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, será pagado a los precios unitarios de la propuesta aceptada. Cordón de acera de H° C° m

ACERA DE CEMENTO FLOTACHADO C/EMPEDRADO

Definición.

Este ítem comprende la ejecución de aceras sobre empedrado, aplicados en el tratamiento preliminar de acuerdo a los detalles constructivos, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del SUPERVISOR.

Materiales, herramientas y equipo

La piedra a emplearse será de canto rodado, conocida como "piedra manzana" o similar, cuyas dimensiones varíen entre 10 a 20 cm.

El hormigón simple de cemento, arena y grava a ser empleado será en proporción 1:3:4, salvo indicación contraria señalada en los planos respectivos.

El cemento será del tipo Portland, fresco y de calidad probada.

El agua deberá ser limpia, no permitiéndose el empleo de aguas estancadas provenientes de pequeñas lagunas o aquellas que provengan de alcantarillas, pantanos o ciénagas.

En general los agregados deberán estar limpios y exentos de materiales tales como arcillas, barro adherido, escorias, cartón, yeso, pedazos de madera o materias orgánicas.

El CONTRATISTA deberá lavar los agregados a su costo, a objeto de cumplir con las condiciones señaladas anteriormente.

Procedimiento para la ejecución

En todos los casos, previamente se procederá a retirar del área especificada todo material suelto, luego se procederá al compactado manual de la superficie de terreno natural previamente nivelado a las cotas adecuadas según planos; o a una compactación final de terreno con relleno, nivelando la superficie a la cota necesaria según planos.

Sobre terreno preparado según lo señalado anteriormente, se procederá a la colocación de maestras debidamente niveladas. Entre ellas se asentará a combo la piedra, procurado que estas presenten la cara de mayor superficie en el sentido de las cargas a recibir. Deberán mantenerse el nivel y las pendientes apropiadas de acuerdo a lo señalado en los planos de detalle o instrucciones del SUPERVISOR.

Una vez terminado el empedrado de acuerdo al procedimientos señalado anteriormente y limpio este de tierra, escombros sueltos y otros materiales, se vaciará una carpeta de hormigón simple de 5 cm, para lo cual se utilizaran reglas metálicas en los extremos del paño para el nivelado, de dosificación 1:3:4 en volumen con un contenido mínimo de cemento de 250 kilogramos por metro cúbico de hormigón, teniendo especial cuidado de llenar y compactar (chuzar con varillas de fierro) los intersticios de la soladura de piedra y dejando las pendientes apropiados de acuerdo a lo establecido en los planos de detalle ó instrucciones del SUPERVISOR. Previamente al vaciado de la carpeta deberá humedecerse toda la superficie del empedrado.

Frotachado

Este tipo de acabado se efectuará utilizando una plancha de madera, llamada frotacho.

Cuando existan juntas, los bordes de éstas se trabajarán con canalizadores de centro y de borde, y queden completamente rectos y alisados conforme al diseño del piso.

Medición

Las aceras de cemento y empedrados, 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, será pagado a los precios unitarios de la propuesta aceptada.

Vereda cemento flotachado c/empedrado m²

LIMPIEZA GENERAL DE LA OBRA

Definición

Este ítem se refiere al carguío, retiro y traslado de todos los escombros que quedan después de realizados los diferentes trabajos en una obra.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista suministrará volquetas y todas las herramientas, equipo y otros elementos necesarios para la ejecución de este ítem.

Procedimiento para la ejecución

Los métodos que emplee el Contratista serán los que él considere más convenientes para la ejecución de los trabajos señalados, previa autorización del Supervisor de Obra.

Los materiales que indique y considere el Supervisor de Obra reutilizables, serán transportados y almacenados en los lugares que éste indique, aun cuando estuvieran fuera de los límites de la obra o edificación.

Los materiales desechables serán transportados fuera de obra hasta los lugares o botaderos establecidos para el efecto por las autoridades municipales locales.

Medición

La limpieza general de la obra será medida en forma global.

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.

Limpieza general de la obra Glb

ANEXO A-5 PRECIOS UNITARIOS

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DΑ	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDU	CACION ESPI	ECIAL NINO JESU	JS	
		Prov. y Colocado				
	Cantidad:	1,00				
	Unidad:	pza				
	Moneda:	·				
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Madera de construccion		p²	25,0000	4,000	100,0000
2	Clavos		kg	0,4000	10,300	4,1200
3	Pintura latex		galón	0,0100	97,800	0,9780
2	MANO DE OBRA		TOTAL Unid.	. MATERIALES:	Precio Productivo	105,0980 Costo Total
1	Albañil		hr	2,0000	18.000	36,0000
2	Ayudante		hr	2.0000	12,500	25,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		GAS SOCIAL			61,0000 33,5500 14,1258
				MANO DE OBRA	\ :	108,6758
ა	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS			A 4! -!!		O4- T-4-1
			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	DE OBRA)	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total 5,4338
		DE OBRA)			INARIA Y HERRAMIEN	5,4338
4		,				5,4338
4	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	S				5,4338
4	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU		5,4338 TAS: 5,4338 21,9208
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208 TIVOS: 21,9208
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU . GASTOS GENER	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208 TIVOS: 21,9208 24,1128
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU . GASTOS GENER	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208 TIVOS: 21,9208 24,1128 24,1128
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQUI	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208 TIVOS: 21,9208 24,1128 24,1128 8,1960
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL TOTAL TOTAL	. EQUIPO, MAQUI	INARIA Y HERRAMIEN	5,4338 TAS: 5,4338 21,9208 TIVOS: 21,9208 24,1128 24,1128

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDUC	CACION ESP	ECIAL NINO JESU	JS	
	Actividad:		nas			
	Cantidad:	100.00				
	Unidad:					
	Moneda:					
1	T	1 - 0	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Varios inst. de faenas (importados)		glb	1,0000	46,000	46,0000
2	Varios inst. de faenas (nacionales)		glb	1,0000	34,500	34,5000
2	MANO DE OBRA		TOTAI Unid.	- MATERIALES:	Precio Productivo	80,5000 Costo Total
<u> </u>	Albañil		hr	4,5000	18,000	81,0000
2			hr	4,5000	10,000	45.0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		GAS SOCIAL	,		126,0000 69,3000
_						29,1778
	EQUIPO. MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS			_ MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	29,1778 224,4778 Costo Total
	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad		224,4778 Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	DE OBRA)	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	,	Unid.	Cantidad		224,4778 Costo Total 11,2239
4	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	S	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239
4	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	S	Unid.	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	S	Unid.	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	S	Unid.	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	S	TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQUI GASTOS GENER	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQUI GASTOS GENER	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202 34,7822 34,7822
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQUE GASTOS GENER UTILIDAD:	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202 34,7822 34,7822
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQUI GASTOS GENER	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202 34,7822 34,7822 11,8225 11,8225
5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL TOTAL TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQUI GASTOS GENER UTILIDAD:	Precio Productivo	224,4778 Costo Total 11,2239 TAS: 11,2239 31,6202 TIVOS: 31,6202 34,7822 34,7822

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

D.4	TOS GENERALES Provecto	: CENTRO DE EDU	CACION ESD	ECIAL NIÑO IESI	10	
DA	-	: Limpieza y desbro		ECIAL MINO JEST	J3	
	Cantidad		JCE			
	Unidad					
	Moneda					
4		. DS	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Cooto Total
1	MAIERIALES		Onia.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
			TOTAL	L MATERIALES:		0,0000
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Peon		hr	0,6500	10,000	6,5000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTA IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA			OTAL MANO DE (JUNA.	6,5000 3,5750 1,5052
	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			L MANO DE OBRA	A:	11,5802
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO I	DE OBRA)				0,5790
	·	•	TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO)S		•		•
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3		'			1,2159
	,		TOTAL	L GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRA	
5	UTILIDAD					•
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					1,3375
	,		TOTAL	L UTILIDAD:		1,3375
6	IMPUESTOS					,
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					0,4546
			TOTAL	L IMPUESTOS:		0,4546
					RIO (1+2+3+4+5+6):	15,1673
				IO UNITARIO ADO		15,17
			I IVEC	IS SITTIALLIS ADD	,, iabo.	

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDUCA	CION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	-	Trazado y Replanteo				
	Cantidad:					
	Unidad:	•				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Madera de construccion		p²	1,0000	4,000	4,0000
2	Alambre de amarre		kg	0,0300	13,800	0,4140
3	Clavos		kg	0,0200	10,300	0,2060
				L MATERIALES:		4,6200
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil		hr	0,0500	18,000	0,9000
2	Ayudante		hr	0,0800	12,500	1,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MAI			ES) L MANO DE OBRA	Λ.	1,900 1,0450 0,4400 3,3850
2	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HEDDAMIENTAS (F.00% do TOTAL MANO D	E OPPA)				0,1692
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	(5,00% de TOTAL MANO DE OBRA) TOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEI				
1	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS	9	IOIAI	L LQUIFO, WAQU	INANIA I HEKKAWIEI	NTAS: 0,1692
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS					0,8174
	GAS 103 GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)	1	TOTAL	CASTOS CENE	RALES Y ADMINISTRA	·
E	LITHIDAD		IUIAI	L GASTOS GENE	MLES I ADMINISTRA	MIIVUS. 0,01/4
ე	UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					0,8992
	OTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		TOTAL	LITHIDAD		0,8992
6	IMPLIESTOS		IUIAI	L UTILIDAD:		0,8992
ზ	IMPUESTOS IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					0,3056
	32313311 (0,0070 do 1 1 2 1 3 1 4 1 3)		TOTAL	L IMPUESTOS:		0,3056
					RIO (1+2+3+4+5+6):	10,1964
						10,1964
			PREC	IO UNITARIO ADO	P IADU:	10,20

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENERALES			ACION ESD	ECIAL NIÑO JESI	16	
	-	Excavacion (0-2 m		LCIAL MINO 3L30		
	Cantidad:		·,			
	Unidad:					
	Moneda:					
1 MATERIALES	Wioneua.	D3	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 MAI ENIALES			Office.	Caritidad	Frecio Froductivo	COSTO TOTAL
			TOTAL	MATERIALES:		0,0000
2 MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Peon			hr	3,6000	10,000	36,0000
			SUBT	OTAL MANO DE C	DBRA:	36,0000
CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MANO DE OBRA)						
IMPUESTOS IVA (14,949	% de SUBTOTAL MA					19,8000
		NO DE OBRA+CARO	SAS SOCIAL	ES)		19,8000 8,3365
	,, do 302101, t2 mir	NO DE OBRA+CARO		ES) L MANO DE OBRA	A :	
3 EQUIPO, MAQUINARIA		NO DE OBRA+CARO		,	A: Precio Productivo	8,3365
3 EQUIPO, MAQUINARIA		NO DE OBRA+CARO	TOTAL	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365
3 EQUIPO, MAQUINARIA		NO DE OBRA+CARO	TOTAL	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365
3 EQUIPO, MAQUINARIA		NO DE OBRA+CARO	TOTAL	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365
3 EQUIPO, MAQUINARIA		NO DE OBRA+CARO	TOTAL	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365
	Y HERRAMIENTAS		TOTAL	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365 Costo Total
3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00%	Y HERRAMIENTAS		TOTAL	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365 Costo Total
HERRAMIENTAS (5,00%	Y HERRAMIENTAS	E OBRA)	TOTAI Unid.	MANO DE OBRA		8,3365 64,1365 Costo Total
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO	E OBRA)	TOTAI Unid.	MANO DE OBRA	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068
HERRAMIENTAS (5,00%	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO	E OBRA)	TOTAI	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO	E OBRA)	TOTAI	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES 5 UTILIDAD	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3	E OBRA)	TOTAI	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 ITIVOS: 6,7343
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3	E OBRA)	TOTAL TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENEI	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 ATIVOS: 6,7343 7,4078
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3	E OBRA)	TOTAL TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQU	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 ITIVOS: 6,7343
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	E OBRA)	TOTAL TOTAL	Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENEI	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 TIVOS: 6,7343 7,4078 7,4078
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES 5 UTILIDAD	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	E OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL	MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU LGASTOS GENEI LUTILIDAD:	Precio Productivo	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 ITIVOS: 6,7343 7,4078 7,4078 2,5179
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	E OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU LGASTOS GENEI LUTILIDAD:	Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN RALES Y ADMINISTRA	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 ITIVOS: 6,7343 7,4078 7,4078 2,5179 2,5179
HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES GASTOS GENERALES 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS 6 de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	E OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU LGASTOS GENEI LUTILIDAD:	INARIA Y HERRAMIEN RALES Y ADMINISTRA	8,3365 64,1365 Costo Total 3,2068 ITAS: 3,2068 6,7343 ITIVOS: 6,7343 7,4078 7,4078 2,5179

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATO	S GENERALES Proyecto	CENTRO DE EDUC	ACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	-	Hormigon pobre (1				
	Cantidad		ĺ			
	Unidad	m³				
	Moneda					
1 M	ATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 C	emento portland		kg	130,0000	1,100	143,0000
	rena comun		m³	0,2000	80,500	16,1000
3 Gi	rava comun		m³	0,3000	80,500	24,1500
4 M	adera de construccion		p²	25,0000	4,000	100,0000
5 CI	lavos		kg	0,5000	10,300	5,1500
6 Al	ambre de amarre		kg	0,6000	13,800	8,2800
			TOTAL	L MATERIALES:		296,6800
2 M	ANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Al	bañil		hr	10,0000	18,000	180,0000
2 Pe	eon		hr	10,0000	10,000	100,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MANO DE OBRA) IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MANO DE OBRA+CARGA			ES) L MANO DE OBRA	۸۰	154,0000 64,8396 498,8396
3 - F(QUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
H	ERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO [DE OBRA)				24,9420
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 24,9420
						AO. 24,5420
	ASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	_				
	ASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	_				82,0462
G	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	_	TOTAL	L GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRAT	82,0462
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	_	TOTAL	_ GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRATI	82,0462 IVOS: 82,0462
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	_			RALES Y ADMINISTRATI	82,0462 IVOS: 82,0462 90,2508
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 TILIDAD TILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	_		L GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRATI	82,0462 IVOS: 82,0462
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 TILIDAD TILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) IPUESTOS	3)			RALES Y ADMINISTRAT	82,0462 IVOS: 82,0462 90,2508 90,2508
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 TILIDAD TILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	3)	TOTAL	L UTILIDAD:	RALES Y ADMINISTRAT	82,0462 IVOS: 82,0462 90,2508 90,2508 30,6762
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 TILIDAD TILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) IPUESTOS	3)	TOTAL	L UTILIDAD:		82,0462 IVOS: 82,0462 90,2508 90,2508 30,6762 30,6762
5 U	ASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 TILIDAD TILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) IPUESTOS	3)	TOTAL TOTAL TOTAL	L UTILIDAD:	RIO (1+2+3+4+5+6):	82,0462 IVOS: 82,0462 90,2508 90,2508

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE ED	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS		
		Zapatas de Hº A					
	Cantidad:	50,89					
	Unidad:	m³					
	Moneda:	Bs					
1	MATERIALES	-	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Cemento portland		kg	350,0000	1,100	385,0000	
2	Fierro corrugado		kg	40,0000	9,200	368,0000	
3	Arena comun		m³	0,4500	80,500	36,2250	
4	Grava comun		m³	0,9500	80,500	76,4750	
5	Madera de construccion		p²	25,0000	4,000	100,0000	
6	Clavos		kg	0,2000	10,300	2,0600	
7	Alambre de amarre		kg	1,0000	13,800	13,8000	
			TOTAL	MATERIALES:		981,5600	
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Encofrador		hr	12,0000	18,000	216,0000	
2	Armador		hr	10,0000	18,000	180,0000	
3	Albañil		hr	12,0000	18,000	216,0000	
4	Ayudante		hr	20,0000	12,500	250,0000	
			CURT	│ OTAL MANO DE O	NRDA.	862,0000	
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MANO DE OBRA)			305101AE WANO DE OBRA. 002,000 474,100			
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MANO DE OBRA+CARO		,	RGAS SOCIALES)			
	INVITED TO TVA (14,8470 GE SODI OTAL IVIANO DE OBRATCAR			L MANO DE OBRA	۷٠	199,6133 1.535,7133	
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				76,7857	
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	TAS: 76,7857	
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	S					
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)				259,4059	
			TOTAL	L GASTOS GENE	RALES Y ADMINISTRAT	IVOS: 259,4059	
5	UTILIDAD						
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					285,3465	
			TOTAL	L UTILIDAD:		285,3465	
6	IMPUESTOS						
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					96,9893	
			TOTAL	L IMPUESTOS:		96,9893	
			TOTAL	L PRECIO UNITAR	RIO (1+2+3+4+5+6):	3.235,8007	
			DDEO	IO UNITARIO ADO	DTADO:	3.235,80	

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDU	JCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS		
	Actividad:	Sobrecimientos	de H° A°				
	Cantidad:	22,24					
	Unidad:	m³					
	Moneda:	Bs					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Cemento portland		kg	120,0000	1,100	132,0000	
2	Arena comun		m³	0,2500	80,500	20,1250	
3	Grava comun		m³	0,3500	80,500	28,1750	
4	Piedra manzana		m³	0,8000	80,500	64,4000	
5	Madera de construccion		p²	25,0000	4,000	100,0000	
6	Clavos		kg	0,6000	10,300	6,1800	
7	Alambre de amarre		kg	0,5000	13,800	6,9000	
			TOTAL	MATERIALES:		357,7800	
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Albañil		hr	10,0000	18,000	180,0000	
2	Ayudante		hr	10,0000	12,500	125,0000	
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL	GAS SOCIALES) TOTAL MANO DE OBRA:			
2 -	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	543,3788 Costo Total	
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				27,1689	
			TOTAL	EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	TAS: 27,1689	
١	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO						
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)				92,8328	
_			TOTAL	GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT	TVOS: 92,8328	
j	UTILIDAD						
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					102,1161	
			TOTAL	UTILIDAD:		102,1161	
ĵ	IMPUESTOS						
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					34,7092	
				_ IMPUESTOS:		34,7092	
					RIO (1+2+3+4+5+6):	1.157,9859	
			PREC	IO UNITARIO ADO	PTADO:	1.157,99	

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto	: CENTRO DE EI	DUCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
		d: Impermeabiliza				
	Cantida	d: 50,73				
	Unida	d: m²				
	Moned					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Alquitran		kg	0,3000	8,600	2,5800
2	Polietileno		m ²	1,1000	3,500	3,8500
3	Arena fina		m³	0,0200	92,000	1,8400
				L MATERIALES:		8,2700
	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
- 1	Albañil Peon		hr hr	0,5000 0,5000	18,000 10,000	9,0000 5,0000
- +	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTA		A)	OTAL MANO DE C	DBRA:	14,0000 7,7000
- +	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL M IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL M		A) ARGAS SOCIAL	ES)		7,7000 3,2420
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL N	ANO DE OBRA+C	A) ARGAS SOCIAL TOTAI	ES) L MANO DE OBRA	A:	7,7000 3,2420 24,9420
	,	ANO DE OBRA+C	A) ARGAS SOCIAL	ES)		7,7000 3,2420
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL N	ANO DE OBRA+C.	A) ARGAS SOCIAL TOTAI	ES) L MANO DE OBRA	A:	7,7000 3,2420 24,9420
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA:	ANO DE OBRA+C.	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A:	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA:	ANO DE OBRA+C. B DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO	DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO	DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO	DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459
3 4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL M EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIV GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 +	DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459
3 4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL M EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIV GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 +	DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459 TIVOS: 3,4459
3 4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIV GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 4) UTILIDAD UTILIDAD	DE OBRA)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459 TIVOS: 3,4459
3 4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIV GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 4) UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA) OS 3)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459 TIVOS: 3,4459 3,7905 3,7905
3 4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIV GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 4) UTILIDAD UTILIDAD	DE OBRA) OS 3)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL TOTAL	L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459 3,7905 3,7905 1,2884
3 4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MEQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTA: HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIV GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 4) UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA) OS 3)	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI L UTILIDAD:	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,4459 TIVOS: 3,4459

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

D/	TOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE ED	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS		
	Actividad:						
	Cantidad:	50.76					
	Unidad:	m³					
	Moneda:						
1			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Cemento portland		kg	350,0000	1,100	385,0000	
2	Fierro corrugado		kg	125,0000	9,200	1.150,0000	
3	Arena comun		m³	0,4500	80,500	36,2250	
4	Grava comun		m³	0,9200	80,500	74,0600	
5	Madera de construccion		p²	80,0000	4,000	320,0000	
6	Clavos		kg	2,0000	10,300	20,6000	
7	Alambre de amarre		kg	2,0000	13,800	27,6000	
			TOTAL	_ MATERIALES:		2.013,4850	
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Albañil		hr	10,0000	18,000	180,0000	
2	Ayudante		hr	20,0000	12,500	250,0000	
3	Armador		hr	12,0000	18,000	216,0000	
4	Encofrador		hr	22,0000	18,000	396,0000	
		SUBTOTAL MANO DE OBRA: 1.042,0000					
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL		,			573,1000	
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MANO DE OBRA+CARO			,		241,2959	
				MANO DE OBRA		1.856,3959	
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	F OBRA)				92,8198	
		,	TOTAL	EQUIPO. MAQU	INARIA Y HERRAMIENT		
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	S				, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)				396,2701	
		,	TOTAL	GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT		
5	UTILIDAD						
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					435,8971	
			TOTAL	_UTILIDAD:		435,8971	
6	IMPUESTOS					•	
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					148,1614	
			TOTAL	IMPUESTOS:		148,1614	
					RIO (1+2+3+4+5+6):	4.943,0293	
	1						

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

D/	ATOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDU	JCACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	Actividad:					
	Cantidad:					
	Unidad:					
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	350,0000	1,100	385,0000
2	Fierro corrugado		kg	60,0000	9,200	552,0000
3	Arena comun		m³	0,4500	80,500	36,2250
4	Grava comun		m³	0,9200	80,500	74,0600
5	Madera de construccion		p²	45,0000	4,000	180,0000
6	Clavos		kg	1,2000	10,300	12,3600
7	Alambre de amarre		kg	1,0000	13,800	13,8000
			TOTAL	L MATERIALES:		1.253,4450
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Encofrador		hr	8,0000	18,000	144,0000
2	Armador		hr	10,0000	18,000	180,0000
3	Albañil		hr	12,0000	18,000	216,0000
4	Ayudante		hr	20,0000	12,500	250,0000
			01107	0741 144110 05 0		
	SUBTOTAL MANO DE OBRA: 790,000 CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MANO DE OBRA) 434,500					
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA			FS)		182,9403
	1W1 0201001W1(14,0470 do 000101/12 W/V	TOTAL	1.407,4403			
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)		1		70,3720
		,	TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	S		•		•
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)	<u>'</u>			273,1257
		,	TOTAL	L GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRAT	
5	UTILIDAD					•
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' ' '			300,4383
			TOTAL	L UTILIDAD:		300,4383
6	IMPUESTOS					
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)		,			102,1190
			TOTAL	L IMPUESTOS:		102,1190
					RIO (1+2+3+4+5+6):	3.406,9403

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDUCAC	ION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	-	Relleno y compactado				
	Cantidad:	193,36				
	Unidad:	m³				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Tierra seleccionada		m³	1,0000	57,500	57,5000
				MATERIALES:		57,5000
	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil		hr	0,5000	18,000	9,0000
2	Ayudante		hr	2,5000	12,500	31,2500
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		S SOCIAL			40,2500 22,1375 9,3207
_				MANO DE OBRA		71,7082
3. -	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				3,5854
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	ITAS: 3,5854
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS					
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)					13,2794
			TOTAL	L GASTOS GENE	RALES Y ADMINISTRA	ATIVOS: 13,2794
5	UTILIDAD					
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					14,6073
			TOTAL	L UTILIDAD:		14,6073
6	IMPUESTOS					
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)		1			4,9650
				L IMPUESTOS:		4,9650
					RIO (1+2+3+4+5+6):	165,6453
			PREC	IO UNITARIO ADO	OPTADO:	165,65

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDUC	ACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	-	Viga de Hº Aº				
	Cantidad:					
	Unidad:	'				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	350,0000	1,100	385,0000
2	Fierro corrugado		kg	120,0000	9,200	1.104,0000
3	Arena comun		m ³	0,4500	80,500	36,2250
4	Grava comun		m³	0,9200	80,500	74,0600
5	Madera de construccion		p²	70,0000	4,000	280,0000
6	Clavos		kg	2,0000	10,300	20,6000
7	Alambre de amarre		kg	2,0000	13,800	27,6000
			TOTAL	MATERIALES:		1.927,4850
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Encofrador		hr	18,0000	18,000	324,0000
2	Armador		hr	12,0000	18,000	216,0000
3	Albañil		hr	10,0000	18,000	180,0000
4	Ayudante		hr	24,0000	12,500	300,0000
		MANO DE ODDA)	SUBT	OTAL MANO DE C	DBRA:	1.020,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL		A C COCIAI	FC)		561,0000
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CARG		LO) L MANO DE OBRA	.	236,2014
2	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	1.817,2014 Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)	1			90,8601
	CACTOO OFNEDALES VARIABLES CONTRACTOR	•	TOTAL	LEQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	ITAS: 90,8601
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO					000 55 10
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)		0.40700 051151	241 50 V 48141110TB 4	383,5546
_	LITHIDAD		TOTAL	GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRA	TIVOS: 383,5546
5	UTILIDAD					404.0404
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)			LITH IDAD		421,9101
	IMPUESTOS		TOTAL	_ UTILIDAD:		421,9101
6	IMPUESTOS					110 10=0
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					143,4072
				_ IMPUESTOS:		143,4072
					RIO (1+2+3+4+5+6):	4.784,4185
			PREC	IO UNITARIO ADO	PTADO:	4.784,42

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

D	ATOS GENERALES Proyecto	: CENTRO DE EDUC	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	-	: Losa alivianada c/				
	Cantidad					
	Unidad	: m²				
	Moneda	: Bs				
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	40,0000	1,100	44,0000
2	Fierro corrugado		kg	10,0000	9,200	92,0000
3	Arena comun		m³	0,0600	80,500	4,8300
4	Grava comun		m³	0,1000	80,500	8,0500
5	Madera de construccion		p²	10,0000	4,000	40,0000
6	Clavos		kg	0,2000	10,300	2,0600
7	Alambre de amarre		kg	0,2000	13,800	2,7600
8	Plastaform tira 100*40*16 cm.		pza	2,0000	23,000	46,0000
			TOTAL	L MATERIALES:		000 7000
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	239,7000 Costo Total
1			hr	1,0000	18,000	18,0000
2			hr	1,0000	18,000	18,0000
3			hr	1,5000	18,000	27,0000
4			hr	2,0000	12,500	25,0000
4	Ayudante		111	2,0000	12,500	25,0000
			SUBT	OTAL MANO DE C	BRA:	88,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTA					48,4000
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	ANO DE OBRA+CAR		· ·		20,3782
				L MANO DE OBRA		156,7782
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO	DE OBRA)				7,8389
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 7,8389
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	os				
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 +	3)				40,4317
			TOTAL	L GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT	IVOS: 40,4317
5	UTILIDAD					
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					44,4749
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		TOTAL	L UTILIDAD:		44,4749
			IOIAL			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
6	IMPUESTOS		IOIA			
6	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)		TOTAL			15,1170
6				L IMPUESTOS:		
6)	TOTAL	L IMPUESTOS:	NO (1+2+3+4+5+6):	15,1170 15,1170 504,3407

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDU	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	Actividad:	Losa maciza de h	ıºaº			
	Cantidad:	12,93				
	Unidad:	m³				
	Moneda:	Bs				
1	MATERIALES	-	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	350,0000	1,100	385,0000
2	Fierro corrugado		kg	80,0000	9,200	736,0000
3	Arena comun		m³	0,4500	80,500	36,2250
4	Grava comun		m³	0,9200	80,500	74,0600
5	Madera de construccion		p²	80,0000	4,000	320,0000
6	Clavos		kg	2,0000	10,300	20,6000
7	Alambre de amarre		kg	2,0000	13,800	27,6000
			TOTAL	MATERIALES:		1.599,4850
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Encofrador		hr	18,0000	18,000	324,0000
2	Armador		hr	12,0000	18,000	216,0000
3	Albañil		hr	8,0000	18,000	144,0000
4	Ayudante		hr	20,0000	12,500	250,0000
			SUBT	OTAL MANO DE C	DBRA:	934,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL					513,7000
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CAF				216,2864
				MANO DE OBRA		1.663,9864
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E ORDA)				83,1993
	TIERRAMIENTAS (5,00% de 101AE MANO B	L OBIVA)	TOTAL	FOLUPO MACIL	INARIA Y HERRAMIENT	
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	S	IOIA	L LQUII O, MAQO	IIIANA I IIEMAMIEM	AO. 00,1000
•	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3					334,6671
	(10,007,007,007,007,007,007,007,007,007,0	/	TOTAL	_ GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT	
5	UTILIDAD					
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					368,1338
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		TOTAL	L UTILIDAD:		368,1338
3	IMPUESTOS					·
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)		,			125,1287
			TOTAL	L IMPUESTOS:		125,1287
					RIO (1+2+3+4+5+6):	4.174,6002
			1017			

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

D/	ATOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDU	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
		Muro de ladrillo 6				
	Cantidad:					
	Unidad:					
	Moneda:					
1	1		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	11,0000	1,100	12,1000
2			m³	0,0500	92,000	4,6000
3	Ladrillo de 6 h. (24*18*12)		pza	44,0000	1,100	48,4000
2	MANO DE OBRA		TOTAL Unid.	MATERIALES:	Precio Productivo	65,1000 Costo Total
<u>z</u> 1			hr	1,5000	18,000	27,0000
-	Ayudante		hr	1,7500	12,500	21,8750
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA			•		48,8750 26,8813 11,3180
_	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	MANO DE OBRA	A: Precio Productivo	87,0742 Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				4,3537
	·	,	TOTAL	EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT.	
4	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	,	TOTAL	EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	
4	·	S	TOTAL	EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT.	AS: 4,3537 15,6528
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	S			INARIA Y HERRAMIENT.	AS: 4,3537 15,6528
	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	S				4,3537 15,6528 IVOS: 15,6528
	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	S	TOTAL	. GASTOS GENEF		15,6528 IVOS: 15,6528
5	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL			15,6528 IVOS: 15,6528
5	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) IMPUESTOS	S	TOTAL	. GASTOS GENEF		15,6528 IVOS: 15,6528 17,2181 17,2181
5	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	- GASTOS GENER		15,6528 17,2181 17,2181 17,2181 5,8524
5	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) IMPUESTOS	S	TOTAL	. GASTOS GENEF		15,6528 17,2181 17,2181 17,2181 5,8524
5	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) IMPUESTOS	S	TOTAL	GASTOS GENER UTILIDAD:		4,3537 15,6528 IVOS: 15,6528

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	- L		CENTRO DE ED	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	_		Contrapiso de o				
			468,90				
	Uni	dad:	m²				
	Mon						
1	MATERIALES			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland			kg	25,0000	1,100	27,500
2	Arena comun			m³	0,0600	80,500	4,830
3	Grava comun			m³	0,0400	80,500	3,220
4	Piedra manzana			m³	0,1500	80,500	12,0750
				TOTAL	L MATERIALES:		47,6250
2	MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil			hr	1,5000	18,000	27,0000
2	Ayudante			hr	1,5000	12,500	18,7500
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTO	OTAL	MANO DE OBRA		OTAL MANO DE C	DBRA:	45,750 0 25,1625
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTO IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAI			A) ARGAS SOCIAL			25,1625 10,5943
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAI	_ MA		A) ARGAS SOCIAL	ES)		25,1625 10,5943
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAI EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN	MA	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA	A:	25,1625 10,5943 81,506 8 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAI	MA	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAI EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A:	25,1625 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRA	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAI EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	25,1629 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2) UTILIDAD	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753 13,3207
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5068 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753 13,3207 14,6528
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 UTILIDAD UTILIDAD	TAS	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	25,1629 10,5943 81,5066 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753 13,3207 14,6526
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO D	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5066 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753 13,3203 IVOS: 13,3203 14,6526
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 UTILIDAD UTILIDAD	NO D	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5066 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753 13,3203 14,6526 14,6526 4,9806
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO D	NO DE OBRA+C/	A) ARGAS SOCIAL TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER L UTILIDAD:	A: Precio Productivo	25,1625 10,5943 81,5066 Costo Total 4,0753 AS: 4,0753 13,3207 14,6528

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDU	ICACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	•	Cielo falso de yes				
	Cantidad:	•				
	Unidad:					
	Moneda:					
1			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Estuco ordinario		kg	22,0000	0,200	4,4000
2	Estuco fino		kg	2,0000	0,400	0,8000
3	Madera de construccion		p²	8,0000	4,000	32,0000
4	Alambre tejido		m²	1,1000	7,500	8,2500
5	Clavos		kg	0,2000	10,300	2,0600
6	Paja		kg	0,5000	1,700	0,8500
			TOTAL	L MATERIALES:		48,3600
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil		hr	2,5000	18,000	45,0000
2	Ayudante		hr	2,5000	12,500	31,2500
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL			76,2500 41,9375 17,6572
				L MANO DE OBRA		135,8447
<u> </u>	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				6,7922
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 6,7922
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO					
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3))	1			19,0997
			TOTAL	L GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT	VOS: 19,0997
5	UTILIDAD					04.05=
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					21,0097
_	WDU50500		TOTAL	L UTILIDAD:		21,0097
b	IMPUESTOS					7
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					7,1412
				L IMPUESTOS:		7,1412
					RIO (1+2+3+4+5+6):	238,2475
			PREC	IO UNITARIO ADO	PTADO:	238,25

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	ATOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDU	JCACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	-	Gradas de H°A°				
	Cantidad:	9,50				
	Unidad:	•				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	70,0000	1,100	77,0000
2	Arena comun		m³	0,1500	80,500	12,0750
3	Piedra bruta		m	0,4000	80,500	32,2000
•	MANO DE ODDA			MATERIALES:	Duncia Dunduntina	121,2750 Costo Total
2 1	MANO DE OBRA Albañil		Unid.	Cantidad 3.0000	Precio Productivo 18,000	54.0000
2	1 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 1		hr	3,0000	10,000	30.0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL			84,000 46,2000 19,4519
			TOTAL MANO DE OBRA:			149,6519
<u> </u>	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				7,4826
			TOTAL	EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 7,4826
4						
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3))	1			27,8409
			TOTAL	_ GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRATI	VOS: 27,8409
5	UTILIDAD					
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		1			30,6250
			TOTAL	_UTILIDAD:		30,6250
6	IMPUESTOS					
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					10,4095
			TOTAL	_ IMPUESTOS:		10,4095
			TOTAL	DDECIO LINITAD	NO (1+2+3+4+5+6):	347,2849
			IUIAL	- FRECIO UNITAR	10 (1+2+3+4+3+0).	347,2849

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	TOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDU	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	-	Muro ladrillo 6 hu				
	Cantidad:			,		
	Unidad:					
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Ladrillo 6 huecos (24*15*11)		pza	24,0000	1,100	26,4000
2	Cemento portland		kg	11,0000	1,100	12,1000
3	Arena fina		m³	0,0500	92,000	4,6000
•	MANO DE OBRA			L MATERIALES:	Duradia Duradinatina	43,1000 Costo Total
2			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	
1	Albañil Ayudante		hr hr	1,5000 1,7500	18,000 12,500	27,0000 21,8750
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA			OTAL MANO DE C	DBRA:	48,8750 26,8813 11,3180
2	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA	A:	26,8813 11,3180 87,0742
3	, , ,		RGAS SOCIAL	ES)		26,8813 11,3180
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA	A:	26,8813 11,3180 87,0742
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A:	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537 13,4528 FIVOS: 13,4528
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	NO DE OBRA+CAR	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3) UTILIDAD	NO DE OBRA+CAR	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537 13,4528 FIVOS: 13,4528
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3) UTILIDAD	NO DE OBRA+CAR	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537 13,4528 TIVOS: 13,4528
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAR	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537 13,4528 114,7981 14,7981
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAR	TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537 13,4528 14,7981 14,7981 5,0299
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAR	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENER L UTILIDAD: L IMPUESTOS:	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	26,8813 11,3180 87,0742 Costo Total 4,3537 TAS: 4,3537 13,4528 TIVOS: 13,4528

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	TOS GENERALES Provecto:	CENTRO DE EDI	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
		Muro ladri.6h e=				
	Cantidad:					
	Unidad:	· ·				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	10,7100	1,100	11,7810
2	Arena fina		m³	0,0300	92,000	2,7600
3	Ladrillo 6 huecos.(12x18x25) nb065-74 th		pza	31,0000	1,552	48,1120
2	MANO DE OBRA		TOTAI Unid.	L MATERIALES:	Precio Productivo	62,6530 Costo Total
1	Albañil		hr	1,7000	18,000	30,6000
2	Peon		hr	2,0000	10,000	20,0000
			OUDT	OTAL MANO DE C	NRRA:	50 0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA) RGAS SOCIAL			50,6000 27,8300 11,7174
3	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·) RGAS SOCIAL			27,8300
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA	A:	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CA) RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A:	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CA) RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CA E OBRA)) RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CA E OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CA E OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	NO DE OBRA+CA E OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3) UTILIDAD	NO DE OBRA+CA E OBRA)	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074 15,7308
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3) UTILIDAD	NO DE OBRA+CA E OBRA)	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074 15,7308 IVOS: 15,7308
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CA E OBRA)	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074 15,7308 IVOS: 15,7308 17,3039 17,3039
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO: GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CA E OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074 15,7308 IVOS: 15,7308 17,3039 17,3039 5,8816
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CA E OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI L UTILIDAD:	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	27,8300 11,7174 90,1474 Costo Total 4,5074 AS: 4,5074 15,7308 IVOS: 15,7308

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDI	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	Actividad:					
	Cantidad:					
	Unidad:					
	Moneda:					
1	T		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Electrodo punto rojo		kg	1,0000	20,110	20,1100
2	Pintura anticorrosiva		galón	1,0000	115,000	115,0000
3	Ganchos J		pza	6,0000	1,000	6,0000
4	Perfil Rec 60x40x2mm		m	2,8000	40,000	112,0000
5	Perfil Costanera C 100x50x15x2mm		m	3,1100	35,000	108,8500
6	Calamina galvanizada ondulada nº 28		m²	1,2000	55,000	66,0000
			TOTAL	MATERIALES:		427,9600
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Soldador		hr	1,0000	18,000	18,0000
2	Ayudante		hr	1,3000	12,500	16,2500
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL	ES) MANO DE OBRA	Δ.	18,8375 7,9313 61,0188
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Grua		hr	0,0500	300,000	15,0000
2	Maquina de soldar		hr	0,0500	25,000	1,2500
				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	,,,,,	,
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)	T			3,0509
-		_	TOTAL	_ EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	TAS: 19,3009
4						
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3))	T			50,8280
			TOTAL	_ GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRA	TIVOS: 50,8280
5	UTILIDAD					
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		1			55,9108
			TOTAL	_UTILIDAD:		55,9108
6	IMPUESTOS					
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					19,0041
				_ IMPUESTOS:		19,0041
					RIO (1+2+3+4+5+6):	634,0225
			PREC	io unitario ado	OPTADO:	634,02

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	ATOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE ED	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	Actividad:	Cielo raso bajo	losa			
	Cantidad:					
	Unidad:	m²				
	Moneda:	Bs				
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Estuco ordinario		kg	12,8000	0,200	2,5600
2	Estuco fino		kg	1,2000	0,400	0,4800
2	MANO DE OBRA		TOTAI Unid.	L MATERIALES:	Precio Productivo	3,0400 Costo Total
1	Albañil		hr	1,5000	18,000	27,0000
2			hr	1,5000	10.000	15,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBR A	A.	23,1000 9,7259 74,8259
3 -	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				3,7413
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	TAS: 3,7413
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO					
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3))	1			8,1607
			TOTAL GASTOS GENERALES Y ADMINISTR		RALES Y ADMINISTRAT	TIVOS: 8,1607
5	UTILIDAD					
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					8,9768
_	IMPUIDATOO		IOTAL	L UTILIDAD:		8,9768
6	IMPUESTOS					0.0540
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)			IMPLIECTOS		3,0512
				L IMPUESTOS:	NO (4:0:0:4:5:0):	3,0512
					RIO (1+2+3+4+5+6):	101,7960 101,80
			PREC	IO UNITARIO ADO	JP (ALJC).	1111 01

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE ED	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	Actividad:	Piso de ceramio	ca nacional			
	Cantidad:					
	Unidad:	· ·				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	18,0000	1,100	19,8000
2	Arena fina		m³	0,0500	92,000	4,6000
3	Ceramica esmaltada nal. 20*30		m²	1,1000	80,500	88,5500
4	Cemento blanco		kg	0,3000	6,300	1,8900
			TOTAL	MATERIALES:		114,8400
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil		hr	2,0000	18,000	36,0000
2	Ayudante		hr	2,0000	12,500	25,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		ARGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA	Δ.	33,5500 14,1258 108,6758
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				5,4338
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	TAS: 5,4338
4						
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3))	1			22,8950
_			TOTAL	L GASTOS GENE	RALES Y ADMINISTRAT	TIVOS: 22,8950
5	UTILIDAD					05.4045
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					25,1845
^	IMPLIFETOS		IOIAL	L UTILIDAD:		25,1845
6	IMPUESTOS					0.5000
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)			IMPLIECTOS		8,5602
				L IMPUESTOS:	NO (4.0.0.4.E.C)	8,5602
					RIO (1+2+3+4+5+6):	285,5892
			PREC	IO UNITARIO ADO	PIADO:	285,59

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS					
- <u>-</u>		Piso de cemento					
	Cantidad:	55,22					
	Unidad:	m²					
	Moneda:						
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Cemento portland		kg	10,0000	1,100	11,0000	
2	Arena fina		m³	0,0200	92,000	1,8400	
3	Grava comun		m³	0,0200	80,500	1,6100	
2	MANO DE OBRA		TOTAI Unid.	L MATERIALES:	Precio Productivo	14,4500 Costo Total	
1	Albañil		hr	1,0000	18,000	18,0000	
2	Ayudante		hr	1,0000	12,500	12,5000	
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MANO DE OBRA) IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MANO DE OBRA+CARG						
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		RGAS SOCIAL			30,5000 16,7750 7,0629	
3	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		RGAS SOCIAL			16,7750	
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CAÍ	RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total	
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAÍ	RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A:	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total	
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169	
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169	
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169	
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169 7,1505 IVOS: 7,1505	
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	NO DE OBRA+CAI	TOTAL	L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169 7,1505 IVOS: 7,1505	
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169 7,1505 IVOS: 7,1505	
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	TOTAL	L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169 7,1505 7,8655 7,8655	
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	TOTAL TOTAL TOTAL	L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169 7,1505 7,8655 7,8655 2,6735	
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI L UTILIDAD:	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIENT	16,7750 7,0629 54,3379 Costo Total 2,7169 AS: 2,7169 7,1505 7,8655 7,8655	

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENERALES Proyecto:		: CENTRO DE E	DUCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS			
	-	l: Zocalo de cera						
	Cantidad	1: 917,52						
	Unidad	l: m						
	Moneda	n: Bs						
1	MATERIALES	!	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total		
1	Cemento portland		kg	2,1000	1,100	2,310		
2	Arena fina		m³	0,0100	92,000	0,920		
3	Ceramica esmaltada nal. 20*30		m²	0,2000	80,500	16,100		
4	Cemento blanco		kg	0,0300	6,300	0,189		
			TOTAL	│ L MATERIALES:		19,5190		
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total		
1	Albañil		hr	0,4600	18,000	8,2800		
2	Ayudante		hr	0,4600	12,500	5,750		
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MIMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MIMPUESTOS IVA	ARGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBR A	۸٠	7,7165 3,2489 24,995 4			
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total		
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE OBRA)					1,2498		
		TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 1,249			
4								
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 +	1			4,5764			
_			TOTAL GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS: 4,576					
5	UTILIDAD							
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		1			5,034		
			TOTAL	TOTAL UTILIDAD: 5,				
6	- IMPUESTOS							
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5))	ı			1,711		
				L IMPUESTOS:		1,711		
					RIO (1+2+3+4+5+6):	57,0858 57,0 9		
			DDEC	IO UNITARIO ADO	DTABA			

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENERALES Proyecto:		CENTRO DE EDU	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS		
		Revogue interior					
	Cantidad:	4.613,49					
	Unidad:						
	Moneda:	Bs					
1 MATERIALES			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1 Estuco ordinario			kg	13,5000	0,200	2,7000	
2 Estuco fino			kg	1,8000	0,400	0,7200	
2 MANO DE OBRA			TOTAI Unid.	L MATERIALES:	Precio Productivo	3,4200 Costo Total	
1 Albañil			hr	1,5000	18,000	27,0000	
2 Ayudante			hr	1,5000	12,500	18,7500	
CARGAS SOCIALES (IMPUESTOS IVA (14,9				· ·		25,1625 10,5943	
3 EQUIPO, MAQUINARI			TOTAL Unid.	L MANO DE OBRA	A: Precio Productivo	81,5068 Costo Total	
HERRAMIENTAS (5,00	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE OBRA)					4,0753	
				L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 4,0753	
	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS						
GASTOS GENERALES	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)					8,9002	
			TOTAL	L GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT	IVOS: 8,9002	
5 UTILIDAD							
UTILIDAD (10,00% de	1 + 2 + 3 + 4)					9,7902	
			TOTAL	L UTILIDAD:		9,7902	
- IMPUESTOS							
IMPUESTOS IT (3,09%	de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)						
IMPUESTOS IT (3,09%	de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)			L IMPUESTOS:		3,3277 3,3277	
IMPUESTOS IT (3,09%	de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)		TOTAL		RIO (1+2+3+4+5+6):		

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS					
_ <u> </u>		Revoque exterio					
	Cantidad:	•	`	,			
	Unidad:						
	Moneda:						
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total	
1	Cal		kg	5,0000	0,800	4,0000	
2	Cemento portland		kg	9,0000	1,100	9,9000	
3	Arena fina		m³	0,0500	92,000	4,6000	
2	MANO DE OBRA		TOTAl	L MATERIALES:	Precio Productivo	18,5000 Costo Total	
<u> </u>	Albañil		hr	Cantidad 2,6000	18,000	46,8000	
	Ayudante		hr	2,6000	12,500	32.5000	
			SURT	OTAL MANO DE C	NRPA.	79 3000	
3	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS) RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad		43,6150 18,3635	
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA	λ:	43,6150 18,3635 141,2785	
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL	ES) L MANO DE OBRA	λ:	79,3000 43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total	
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	λ:	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total	
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total	
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639	
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639	
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639	
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639	
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	NO DE OBRA+CA	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639 16,6842 TIVOS: 16,6842	
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	NO DE OBRA+CA	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639 16,6842 TIVOS: 16,6842	
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CA	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639 16,6842 TIVOS: 16,6842 18,3527	
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CA	TOTAL	L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639 16,6842 TIVOS: 16,6842 18,3527 18,3527	
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CA	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI L UTILIDAD:	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	43,6150 18,3635 141,2785 Costo Total 7,0639 TAS: 7,0639 16,6842 TIVOS: 16,6842 18,3527	

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENERALES Proyecto:		CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS								
Actividad:		Revestimiento de	azulejo sobr	e ladrillo						
			284,79	Ī						
		dad:								
	Mone		Bs							
1	MATERIALES		-	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total			
1	Cemento portland			kg	13,0000	1,100	14,300			
2	-			kg	0,2500	6,300	1,575			
3	Arena fina			m³	0,0300	92,000	2,760			
4	Azulejo blanco			m²	1,0500	73,439	77,111			
				TOTAL	MATERIALES:		95,7460			
2	MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total			
1	Albañil			hr	3,5000	18,000	63,000			
2	Peon			hr	3,5000	10,000	35,000			
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL MANO DE OBRA) IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MANO DE OBRA+CAR				ES) - MANO DE OBRA	.	53,900 22,693			
2	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN	TAC		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	174,5939 Costo Total			
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE OBRA)		E OBRA)				8,729			
				TOTAL	EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 8,729			
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS									
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)						27,907			
			TOTAL GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS: 27,90							
5	UTILIDAD									
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)						30,697			
				TOTAL UTILIDAD: 30,697						
6	IMPUESTOS									
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)						10,434			
				TOTAL	IMPUESTOS:		10,434			
						RIO (1+2+3+4+5+6):	348,108			
				DDEC	IO UNITARIO ADO	DTADO	348,1 ⁴			

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENER	ALES Proyecto:	CENTRO DE EDUC	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	<u>-</u>	Puerta madera ma				
	Cantidad:	81,00				
	Unidad:	m²				
	Moneda:					
1 MATERIALE	:S		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Madera mar	a		p²	25,0000	13,800	345,0000
2 Cola fresca			kg	0,2500	9,800	2,4500
3 Lija			hoja	1,0000	1,700	1,7000
2. MANO DE G	OPPA			MATERIALES:	Drawin Draw durative	349,1500
2 MANO DE C	JBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Carpintero			hr	19,0000	30,000	570,0000
2 Albañil 3 Ayudante			hr hr	1,0000	18,000 12,500	18,0000 225,0000
			SUBT	OTAL MANO DE C	DBRA:	813,0000
CARGAS SO	OCIALES (55,00% de SUBTOTAL	MANO DE OBRA)				447,1500
IMPUESTOS	S IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CARO	GAS SOCIAL	ES)		188,2664
			TOTAL	MANO DE OBRA	\ :	1.448,4164
3 EQUIPO, MA	AQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
HERRAMIEI	NTAS (5,00% de TOTAL MANO D)E OBRA)	TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	72,4208 AS: 72,4208
4 GASTOS GI	ENERALES Y ADMINISTRATIVO	S				•
	ENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3					186,9987
			TOTAL	GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRAT	
5 UTILIDAD						
UTILIDAD (1	10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					205,6986
,	,		TOTAL	L UTILIDAD:		205,6986
6 IMPUESTOS	S					•
	S IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					69,9170
			TOTAL	L IMPUESTOS:		69,9170
					10 (4:0:0:4:5:6):	
			IUIAI	L PRECIO UNITAR	NO (1+2+3+4+5+6):	2.332,6015

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	- <u>-</u> _	CENTRO DE ED	UCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	•	Barnizado en ca				
	Cantidad:					
	Unidad:	m²				
	Moneda:					
1			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Lija		hoja	0,2000	1,700	0,340
	Aceite de linaza		lt .	0,2000	25,300	5,060
3	Barniz cristal		galón	0,0500	123,000	6,150
_				- MATERIALES:		11,5500
2			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Especialista		hr	0,5000	30,000	15,0000
2	Ayudante		hr	0,5000	12,500	6,2500
	CARCAS SOCIALES (EE 000) do SURTOTAL	MANO DE ORDA		OTAL MANO DE C	DBRA:	21,2500
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA) RGAS SOCIAL	ES)		11,6875 4,9209
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA) RGAS SOCIAL			21,2500 11,6875 4,9209 37,8584 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CA) RGAS SOCIAL TOTAL	ES) - MANO DE OBRA	A:	11,6875 4,9209 37,8584 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CA) RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) - MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	11,6875 4,9209 37,8584 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CA) RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) - MANO DE OBRA Cantidad	A:	11,6875 4,9209 37,8584 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	DE OBRA)) RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) - MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	11,6875 4,9209 37,8584 Costo Total 1,8929 AS: 1,8929
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	DE OBRA)) RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	11,6875 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	DE OBRA)) RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	11,6875 4,9209 37,8584 Costo Total 1,8929 AS: 1,8929
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3) UTILIDAD	DE OBRA)) RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	11,6875 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925 5,1307
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	DE OBRA)	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENER	A: Precio Productivo	11,6875 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925 5,130 VOS: 5,130
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) UTILIDAD UTILIDAD	DE OBRA)	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	11,6874 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925 5,130 VOS: 5,130
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA)	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENER	A: Precio Productivo	11,6875 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925 5,1307 VOS: 5,1307 5,6437
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) UTILIDAD UTILIDAD	DE OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENER UTILIDAD:	A: Precio Productivo	11,6875 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925 5,130 VOS: 5,130 5,643 1,918
5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO DE GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4) UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENER UTILIDAD:	A: Precio Productivo	11,6875 4,9205 37,8584 Costo Total 1,8925 AS: 1,8925 5,1307 VOS: 5,1307 5,6437

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDUCAC	ION ESP	ECIAL NIÑO JESI	US	
	Actividad:	Quincalleria chapa ex	terior			
	Cantidad:	45,00				
	Unidad:	pza				
	Moneda:	Bs				
1			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Chapa exterior tipo yale		pza	1,0000	589,717	589,7170
			TOTAL	_ MATERIALES:		589,7170
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cerrajero(esp)		hr	2,5000	14,968	37,4200
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MAI		S SOCIAL	ES) MANO DE OBRA	-	37,4200 20,5810 8,6653 66,6663
3 -	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				3,3333
	(4,44,44,44,44,44,44,44,44,44,44,44,44,4		TOTAL	EQUIPO. MAQU	INARIA Y HERRAMIE	
4 -	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS	s	.0.7	,,,,	a way i i i i i i way will i	
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)					65,9717
	CRETEG CENTRALES (10,00% de 1 · 2 · 0)		ΤΟΤΔΙ	GASTOS GENE	RALES Y ADMINISTR	,
5.	UTILIDAD		.014	- CACIOO GLITE	ULLU I ADMINIOTA	00,0717
J	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					72,5688
	011LIDAD (10,00 /0 de 1 + 2 + 3 + 4)		TOTAL	L UTILIDAD:		72,5688
6	IMPUESTOS		IOIAL	L O HEIDAD.		12,3000
0	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					24,6661
	525. 5511 (0,0070 45 1 1 2 1 6 1 4 1 6)		TOTAL	L IMPUESTOS:		24,6661
					RIO (1+2+3+4+5+6):	822,9233
						822,923 822,92
			FREU	IO UNITARIO ADO	JE IADU.	022,32

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DAT	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDU	ICACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	US	
		Quincalleria-alda				
	Cantidad:		Ī			
	Unidad:	-				
	Moneda:					
1	MATERIALES	1 - 0	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cerrojo de 4"		pza	1,0000	20,371	20,3710
- ⊢	Candado mediano		pza	1,0000	17,647	17,6470
3	Aldaba de 4"		pza	1,0000	7,006	7,0060
L	Cadena de acero 3/8"		m	0,8000	58,388	46,7104
				L MATERIALES:		91,7344
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
- +	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		0,0000 0,0000			
				L MANO DE OBRA		0,0000
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	DE OBRA)		FOURD MACU	INARIA VIJERRAMENI	0,0000
	CACTOO OFNEDALED V ADMINISTRATIVO		ΤΟΤΑΙ	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	TAS: 0,0000
	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO					0.4704
+	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)	TOT41	CASTOS OFFICE	DALED V ADMINISTS	9,1734
_	LITHIDAD		IOIA	L GASTOS GENE	RALES Y ADMINISTRAT	FIVOS: 9,1734
	UTILIDAD (10 00% do 1 + 2 + 2 + 4)					10,000
}	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		TOTAL	LITH IDAD:		10,0908
6	IMPLIESTOS		IUIAI	L UTILIDAD:		10,0908
_	IMPUESTOS IT (2 00% do 1 + 2 + 2 + 4 + 5)					0.4000
-	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)			I IMPLIECTOS		3,4299
				L IMPUESTOS:		3,4299
				<u>L PRECIO UNITAF</u> IO UNITARIO ADO	RIO (1+2+3+4+5+6):	114,4285 114,43

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENERALES Proyecto:		CENTRO DE EDUC	ACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	L	Prov.coloc.puerta v				
	idad:					
	idad:	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				
	neda:					
1 MATERIALES	.ouu.		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Puerta vidriera mad.mara c/marco 2"x3"			m²	1,0000	343,580	343,5800
2 Vidrio doble			pie ²	4,5000	11,937	53,7165
3 Masilla			kg	0,2500	7,137	1,7843
				MATERIALES:		399,0808
2 MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Albañil			hr	0,6000	18,000	10,8000
2 Carpintero			hr	2,6100	30,000	78,3000
3 Peon			hr	2,7700	10,000	27,7000
CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTO IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTA			AS SOCIAL			116,8000 64,2400 27,0474
				MANO DE OBRA		208,0874
3 EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN	ITAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAI	NO DE	E OBRA)				10,4044
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	ITAS: 10,4044
4 GASTOS GENERALES Y ADMINISTRA	TIVOS	3				
GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2	2 + 3)					61,7573
			TOTAL	L GASTOS GENER	RALES Y ADMINISTRA	TIVOS: 61,7573
5 UTILIDAD						
UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)			1			67,9330
			TOTAL	L UTILIDAD:		67,9330
6 IMPUESTOS						
IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4	+ 5)					23,0904
			TOTAL	L IMPUESTOS:		23,0904
			TOTAL	L PRECIO UNITAR	RIO (1+2+3+4+5+6):	770,3532
			DDEC	IO UNITARIO ADO	DTADO:	770,35

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	- L	CENTRO DE EDUC	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	<u> </u>	Prov. y colocacion				
	Cantidad:					
	Unidad:	•				
	Moneda:					
1	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Vidrio doble		pie ²	11,5000	11,937	137,2755
2			kg	0,7000	7,137	4,9959
2 -	MANO DE OBRA		TOTAL Unid.	_ MATERIALES:	Precio Productivo	142,2714 Costo Total
1			hr	0.7000	30,000	21,0000
2	-		hr	0,7000	10,000	7,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MAI		GAS SOCIAL	ES) MANO DE OBRA		28,0000 15,4000 6,4840 49,8840
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)	TOTAL	EQUIPO MAQU	INADIA V HEDDAMIE	2,4942 NTAS: 2.4942
_	OACTOO OFNEDAL FO V ADMINISTRATIVO	<u> </u>	IOIAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEI	VIAS: 2,4942
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS					40 4050
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3)	1	TOT**	CASTOS OFFICE	DALEG V ADMINISTS	19,4650
_	LITUIDAD		IOIAL	L GASTOS GENE	RALES Y ADMINISTRA	ATIVOS: 19,4650
5	UTILIDAD					04 4445
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)		TOT**	LITH IDAD:		21,4115
^	IMPUESTOS		IOIAL	L UTILIDAD:		21,4115
6	IMPUESTOS					7.0770
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)			IMPLIESTS S		7,2778
				L IMPUESTOS:		7,2778 242,8037
			TOTAL PRECIO UNITARIO (1+2+3+4+5+6):			
			PREC	IO UNITARIO ADO	OPTADO:	242,80

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

OATOS GENERALES Proyecto:		CENTRO DE EDUCA	ACION ESPI	ECIAL NIÑO JESU	JS	
	_	Baranda tubo redor				
	Cantidad:					
	Unidad:	-,				
	Moneda:					
1 MATERIALES		1 = 0	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Tubo redondo d = 1 1/2 "			m	3,0000	14,402	43,2060
2 Tubo redondo d = 2"			m	2,1500	18,814	40,4501
3 Soldadura de arco			kg	0,1200	18,944	2,2733
4 Pintura anticorrosiva(roja)			galón	0,0300	243,022	7,2907
			TOTAL	MATERIALES:		93,2201
2 MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 Albañil			hr	2,0000	18,000	36,0000
2 Soldador			hr	4,0000	18,000	72,0000
3 Peon			hr	6,0000	10,000	60,0000
CARGAS SOCIALES (55, IMPUESTOS IVA (14,94%				DTAL MANO DE C	DBRA:	168,0000 92,4000 38,9038
1001 020100107 (11,0170	, 40 000 10 17 12 1717	TO BE OBILITY OF THE		. MANO DE OBRA	\•	299,3038
3 EQUIPO, MAQUINARIA Y	HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
HERRAMIENTAS (5 00%						44.0050
	DONAM IATOT A	NE ORRAN				
112111010112111110 (0,0070	de TOTAL MANO D	DE OBRA)	TOTAL	FOUIPO MAOU	INARIA Y HERRAMIEN'	14,9652 TAS: 14 9652
,		,	TOTAL	. EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	
4 GASTOS GENERALES Y	ADMINISTRATIVO	S	TOTAL	. EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIEN	TAS: 14,9652
,	ADMINISTRATIVO	S				TAS: 14,9652 40,7489
4 GASTOS GENERALES Y GASTOS GENERALES (1	ADMINISTRATIVO	S			INARIA Y HERRAMIEN'	TAS: 14,9652 40,7489
4 GASTOS GENERALES Y GASTOS GENERALES (1 5 UTILIDAD	ADMINISTRATIVO 10,00% de 1 + 2 + 3	S				TAS: 14,9652 40,7489 TIVOS: 40,7489
4 GASTOS GENERALES Y	ADMINISTRATIVO 10,00% de 1 + 2 + 3	S	TOTAL	. GASTOS GENEF		TAS: 14,9652 40,7489 FIVOS: 40,7489 44,8238
4 GASTOS GENERALES Y GASTOS GENERALES (1 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 +	ADMINISTRATIVO 10,00% de 1 + 2 + 3	S	TOTAL			TAS: 14,9652 40,7489 FIVOS: 40,7489 44,8238
4 GASTOS GENERALES Y GASTOS GENERALES (1 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 +	ADMINISTRATIVO 10,00% de 1 + 2 + 3 - 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	. GASTOS GENEF		TAS: 14,9652 40,7489 FIVOS: 40,7489 44,8238 44,8238
4 GASTOS GENERALES Y GASTOS GENERALES (1 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 +	ADMINISTRATIVO 10,00% de 1 + 2 + 3 - 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	. GASTOS GENER		TAS: 14,9652 40,7489 TIVOS: 40,7489 44,8238 44,8238
4 GASTOS GENERALES Y GASTOS GENERALES (1 5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 +	ADMINISTRATIVO 10,00% de 1 + 2 + 3 - 2 + 3 + 4)	S	TOTAL	GASTOS GENER UTILIDAD:		TAS: 14,9652 40,7489 TIVOS: 40,7489

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

	- <u>-</u>	CENTRO DE EDU	ICACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	_	Prov.coloc.vidrio				
	Cantidad					
	Unidad	1 '				
	Moneda					
1	MATERIALES	1	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Vidrio incoloro templado 8mm.		m²	1,0200	648,753	661,7281
2	MANO DE OBRA		TOTAI Unid.	L MATERIALES:	Precio Productivo	661,7281 Costo Total
1	Especialista		hr	2,0000	30,000	60,0000
2	Ayudante		hr	2,0000	12,500	25,0000
			SUBT	OTAL MANO DE C	DBRA:	85,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAI IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL			46,7500 19,6834
3	,		RGAS SOCIAL	ES)		46,7500
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA	NO DE OBRA+CAF	RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E	NO DE OBRA+CAF	RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	λ:	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS	DE OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAI Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	DE OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	DE OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3	DE OBRA)	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	DE OBRA)	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717 82,0733 ITIVOS: 82,0733
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD	DE OBRA)	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717 82,0733 ATIVOS: 82,0733
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA)	TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717 82,0733 ATIVOS: 82,0733
4 5	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717 82,0733 ITIVOS: 82,0733 90,2807 90,2807 90,2807 30,6864
4 5	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO E GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	DE OBRA)	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI L UTILIDAD:	A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	46,7500 19,6834 151,4334 Costo Total 7,5717 ITAS: 7,5717 82,0733 ITIVOS: 82,0733 90,2807 90,2807

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	TOS GENERALES Proyecto:	CENTRO DE EDI	JCACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
		Pintura interior -				
	Cantidad:					
	Unidad:					
	Moneda:					
l	MATERIALES		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Pintura latex		galón	0,0800	97,800	7,8240
2	Cola		kg	0,1200	21,019	2,5223
	Lija		hoja	0,1000	1,700	0,1700
				MATERIALES:		10,5163
	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil		hr	0,3500	18,000	6,3000
2	Peon		hr	0,3500	10,000	3,5000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA		RGAS SOCIAL	ES) MANO DE OBR A	λ:	5,3900 2,2694 17,4594
3	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)	TOTAL	FOLLIPO MAQUE	INARIA Y HERRAMIENT.	0,8730 AS: 0,8730
1	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO	<u> </u>	IOIAL	EQUIFO, MAQU	INANIA I HERRAMIENI	A3. 0,6730
•	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVO					2,8849
	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.0	1	TOTAL	GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRATI	
	UTILIDAD		IOIAL	- CACIOS GENEI	VALLO I ADMINIOTRATI	2,0049
-	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					3,1734
	(10,00% dc 1 + 2 + 0 + 4)		TOTAL	UTILIDAD:		3,1734
	IMPUESTOS		IOIAL	- CILIDAD.		3,1734
-	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					1,0786
	1WI 0E310311 (3,03/0 de 1 + 2 + 3 + 4 + 3)		TOTAL	IMPUESTOS:		
)IO (4+2+2+4+E+6)·	1,0786
_					RIO (1+2+3+4+5+6):	35,9855 35,99
			PRECI	IO UNITARIO ADO	IT IADU.	JJ.33

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA	OS GENERALES Pro		CENTRO DE EDI	JCACION ESP	ECIAL NIÑO JESU	JS	
			Pintura exterior				
	Car	ntidad:	980,03				
		Jnidad:					
		oneda:					
1	MATERIALES			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Madera de construccion			p²	1,0000	4,000	4,0000
2	Clavos			kg	0,0100	10,300	0,1030
3	Pintura latex			galón	0,0900	97,800	8,8020
					_ MATERIALES:		12,9050
	MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil Peon			hr hr	0,5000 0,5000	18,000 10,000	9,0000 5,0000
2							
2	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBIMPLIESTOS IVA (14 94% de SUBTOT)	OTAL MANO DE C	DBRA:	14,0000 7,7000 3,2420
2	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUB IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT) RGAS SOCIAL	ES)		7,7000 3,2420
	*	TAL MAN) RGAS SOCIAL			7,7000
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT	TAL MAN	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL	ES) MANO DE OBRA	Α:	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total
	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT	TAL MAN	NO DE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) - MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M	TAL MAN	ODE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) - MANO DE OBRA Cantidad	Α:	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR	TAL MAN ENTAS MANO DE	ODE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) - MANO DE OBRA Cantidad	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M	TAL MAN ENTAS MANO DE	ODE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,9094
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1	TAL MAN ENTAS MANO DE	ODE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,9094
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1	TAL MAN ENTAS MANO DE	ODE OBRA+CA	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,9094 TIVOS: 3,9094
3	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1	TAL MAN ENTAS MANO DE	ODE OBRA+CA	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU GASTOS GENER	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 [AS: 1,2471 3,9094 1)VOS: 3,9094 4,3003
3 4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	TAL MAN ENTAS MANO DE	ODE OBRA+CA	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 [AS: 1,2471 3,9094 1,003: 3,9094 4,3003
4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1 - UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	MANO DE PARATIVOS (1943)	ODE OBRA+CA	TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad LEQUIPO, MAQU GASTOS GENER	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,9094 TIVOS: 3,9094 4,3003 4,3003
3 4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	MANO DE PARATIVOS (1943)	ODE OBRA+CA	TOTAL TOTAL TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENER UTILIDAD:	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,9094 1VOS: 3,9094 4,3003 4,3003 1,4617
3 4	IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOT EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIE HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL M GASTOS GENERALES Y ADMINISTR GASTOS GENERALES (10,00% de 1 - UTILIDAD UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)	MANO DE PARATIVOS (1943)	ODE OBRA+CA	TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL TOTAL	ES) MANO DE OBRA Cantidad EQUIPO, MAQU GASTOS GENER UTILIDAD:	A: Precio Productivo	7,7000 3,2420 24,9420 Costo Total 1,2471 TAS: 1,2471 3,9094

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DA		CENTRO DE EDU	CACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	_	Cordon para acera				
	Cantidad:	•				
	Unidad:	l '				
	Moneda:					
1			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Cemento portland		kg	23,0000	1,100	25,3000
2	Arena		m³	0,0400	94,329	3,7732
3	Grava		m³	0,0500	115,608	5,7804
4	Piedra.bruta		m³	0,0200	142,985	2,8597
5	Madera de encofrado		pie²	2,5000	8,433	21,0825
			TOTAL	MATERIALES:		58,7958
2	MANO DE OBRA		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1	Albañil		hr	0,7000	18,000	12,6000
2	Peon		hr	0,7000	10,000	7,0000
	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTOTAL IMPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL MA			ES) L MANO DE OBRA	۸۰	19,6000 10,7800 4,5388 34,9188
3 -	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENTAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MANO D	E OBRA)				1,7459
			TOTAL	L EQUIPO, MAQU	INARIA Y HERRAMIENT	AS: 1,7459
4	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRATIVOS					
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2 + 3))				9,5461
			TOTAL	L GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRAT	VOS: 9,5461
5	UTILIDAD					=
	UTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)					10,5007
_			TOTAL	L UTILIDAD:		10,5007
6	IMPUESTOS					0 =0
	IMPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 + 5)					3,5692
				L IMPUESTOS:		3,5692
	<u> </u>				RIO (1+2+3+4+5+6):	119,0764
			PREC	IO UNITARIO ADO	PTADO:	119,08

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DAT	OS GENERALES Proye	cto:	CENTRO DE EDUC	ACION ESP	ECIAL NIÑO JESI	JS	
	Activid						
	Cantio	dad:	155,56				
		dad:					
	Mone						
1 N	MATERIALES			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 (Cemento portland			kg	20,2000	1,100	22,2200
2 /	Arena comun			m³	0,0400	80,500	3,2200
3 (Grava comun			m³	0,0500	80,500	4,0250
4 F	Piedra manzana			m³	0,1200	80,500	9,6600
5 <i>A</i>	Arena fina			m³	0,0700	92,000	6,4400
				TOTAL	L MATERIALES:		45,5650
2 N	MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
1 <i>A</i>	Albañil			hr	2,6000	18,000	46,8000
2 /	Ayudante			hr	4,0000	12,500	50,0000
_	CARGAS SOCIALES (55,00% de SUBTO MPUESTOS IVA (14,94% de SUBTOTAL			SAS SOCIAL	ES) MANO DE OBRA		96,8000 53,2400 22,4160 172,4560
3 E	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIENT	ΓAS		Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
<u> </u>	HERRAMIENTAS (5,00% de TOTAL MAN	IO D	F OBRA)				8,6228
-	TERRAMIENTAG (0,00% de 101AE MAIS	100	L ODIVI)	ΤΟΤΔΙ	FOLIPO MAOLI	INARIA Y HERRAMIEN	
4 0	GASTOS GENERALES Y ADMINISTRAT	IVO	S	10.74	, , , , , , , , , , , , , , , , ,		
	GASTOS GENERALES (10,00% de 1 + 2						22,6644
				TOTAL	L GASTOS GENEI	RALES Y ADMINISTRA	
5 l	JTILIDAD						•
ι	JTILIDAD (10,00% de 1 + 2 + 3 + 4)			<u> </u>			24,9308
	,			TOTAL	L UTILIDAD:		24,9308
6 I	MPUESTOS						<u> </u>
I	MPUESTOS IT (3,09% de 1 + 2 + 3 + 4 -	+ 5)	<u> </u>				8,4740
				TOTAL	L IMPUESTOS:		8,4740
				TOTAL	PRECIO UNITAR	RIO (1+2+3+4+5+6):	282,7130
				555	IO UNITARIO ADO		282,71

FORMULARIO B-2 ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

DATOS GENERALES	Provecto:	CENTRO DE EDU	ICACION ESP	FCIAL NIÑO JESI	IS	
DAI OO GENERALEO	-	Limpieza genera		LOIAL MINO GLO		
	Cantidad:					
	Unidad:					
	Moneda:					
1 MATERIALES	Wioneda.	D3	Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
II MALLINALLO			Oma.	Juntaua	1 10010 1 10000tivo	Joseph Total
			TOTAL	│ L MATERIALES:		0,0000
2 MANO DE OBRA			Unid.	Cantidad	Precio Productivo	Costo Total
Z WANO DE OBRA				Caritidad	FIECIO FIOGUCTIVO	
1 Poon			hr	0.5000	10,000	5 0000
1 Peon			hr	0,5000	10,000	5,0000
	COOK do SURTOTAL	MANO DE ORDA	SUBT	0,5000		5,0000
CARGAS SOCIALES (55			SUBT	OTAL MANO DE C		5,0000 2,7500
			SUBT RGAS SOCIAL	OTAL MANO DE C	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,949	% de SUBTOTAL MA		SUBT RGAS SOCIAL TOTAL	OTAL MANO DE C	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078
CARGAS SOCIALES (55	% de SUBTOTAL MA		SUBT RGAS SOCIAL	OTAL MANO DE C	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,949	% de SUBTOTAL MA		SUBT RGAS SOCIAL TOTAL	OTAL MANO DE C	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,949	% de SUBTOTAL MA		SUBT RGAS SOCIAL TOTAL	OTAL MANO DE C	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,949	% de SUBTOTAL MA Y HERRAMIENTAS	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL	OTAL MANO DE C	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945) 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00%)	% de SUBTOTAL MA Y HERRAMIENTAS o de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	OTAL MANO DE O ES) L MANO DE OBRA Cantidad	DBRA:	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA	% de SUBTOTAL MA Y HERRAMIENTAS o de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	OTAL MANO DE O ES) L MANO DE OBRA Cantidad	DBRA: A: Precio Productivo	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945) 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00%)	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	OTAL MANO DE O ES) L MANO DE OBRA Cantidad	DBRA: A: Precio Productivo	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	OTAL MANO DE C ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	OTAL MANO DE C ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454 0,9353 ITIVOS: 0,9353
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES (GASTOS GENERALES (Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO: (10,00% de 1 + 2 + 3)	NO DE OBRA+CAI	RGAS SOCIAL TOTAL Unid.	OTAL MANO DE C ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES (GASTOS GENERALES (5 UTILIDAD	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO: (10,00% de 1 + 2 + 3)	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	OTAL MANO DE C ES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454 0,9353 ITIVOS: 0,9353
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES (GASTOS GENERALES (5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO: (10,00% de 1 + 2 + 3)	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	OTAL MANO DE CES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454 0,9353 ITIVOS: 0,9353
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES (GASTOS GENERALES (5 UTILIDAD	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO: (10,00% de 1 + 2 + 3) + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	OTAL MANO DE CES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454 0,9353 ITIVOS: 0,9353
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES (GASTOS GENERALES (5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO: (10,00% de 1 + 2 + 3) + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	SUBT RGAS SOCIAL TOTAL Unid. TOTAL	OTAL MANO DE CES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU	DBRA: A: Precio Productivo INARIA Y HERRAMIEN	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454 0,9353 ITIVOS: 0,9353 1,0289 1,0289
CARGAS SOCIALES (55 IMPUESTOS IVA (14,945 3 EQUIPO, MAQUINARIA HERRAMIENTAS (5,00% 4 GASTOS GENERALES (GASTOS GENERALES (5 UTILIDAD UTILIDAD (10,00% de 1	Y HERRAMIENTAS de TOTAL MANO D Y ADMINISTRATIVO: (10,00% de 1 + 2 + 3) + 2 + 3 + 4)	NO DE OBRA+CAI	TOTAL TOTAL TOTAL	DTAL MANO DE CES) L MANO DE OBRA Cantidad L EQUIPO, MAQU L GASTOS GENEI L UTILIDAD:	DBRA: A: Precio Productivo	5,0000 2,7500 1,1578 8,9078 Costo Total 0,4454 ITAS: 0,4454 0,9353 ITIVOS: 0,9353 1,0289 1,0289 0,3497

ANEXO A-6 PRESUPUESTO GENERAL

FORMULARIO B-1

PRESUPUESTO POR ÍTEMES Y GENERAL DE LA OBRA (en Bolivianos)

Proyecto: CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS

Cliente: Jose Manuel

Item Descripción	Unidad	Cantidad	Prec.Unit.	Literal	Prec. Total
> M01 - OBRAS PRELIMINARES					56.774,72
1 Prov. y Colocado de letrero de obra	pza	1,00	273,44	Doscientos Setenta y Tres 44/100	273,44
2 Instalacion de faenas	m²	100,00	394,43	Trescientos Noventa y Cuatro 43/100	39.443,00
3 Limpieza y desbroce	m²	672,38	15,17	Quince 17/100	10.200,00
4 Trazado y Replanteo	m²	672,38	10,20	Diez 20/100	6.858,28
> M02 - ESTRUCTURA Y CIMENTACIÓN					2.522.165,29
5 Excavacion (0-2 m.)	m³	251,02	84,00	Ochenta y Cuatro	21.085,68
6 Hormigon pobre (1:2:3)	m³	6,28	1.023,43	Un Mil Veintitres 43/100	6.427,14
7 Zapatas de H A O	m³	50,89	3.235,80	Tres Mil Doscientos Treinta y Cinco 80/100	164.669,86
8 Sobrecimientos de Hº Aº	m³	22,24	1.157,99	Un Mil Ciento Cincuenta y Siete 99/100	25.753,70
9 Impermeabilizacion de sobrecimientos	m²	50,73	42,98	Cuarenta y Dos 98/100	2.180,38
10 Columnas de H A O	m³	50,76	4.943,03	Cuatro Mil Novecientos Cuarenta y Tres 03/100	250.908,20
11 Vigas de riostre de Hº Aº	m³	1,44	3.406,94	Tres Mil Cuatrocientos Seis 94/100	4.905,99
12 Relleno y compactado	m³	193,36	165,65	Ciento Sesenta y Cinco 65/100	32.030,08
13 Viga de H	m³	95,23	4.784,42	Cuatro Mil Setecientos Ochenta y Cuatro 42/100	455.620,32
14 Losa alivianada c/Viguetas pretensadas	m²	896,76	504,34	Quinientos Cuatro 34/100	452.271,94
15 Losa maciza de hºaº	m³	12,93	4.174,60	Cuatro Mil Ciento Setenta y Cuatro 60/100	53.977,58
16 Muro de ladrillo 6 h. e=15 cm	m²	86,00	195,25	Ciento Noventa y Cinco 25/100	16.791,50
17 Contrapiso de cemento frotachado	m²	468,90	166,16	Ciento Sesenta y Seis 16/100	77.912,42
18 Cielo falso de yeso	m²	896,76	238,25	Doscientos Treinta y Ocho 25/100	213.653,07
19 Gradas de H°A°	m²	9,50	347,28	Trescientos Cuarenta y Siete 28/100	3.299,16
20 Muro ladrillo 6 huecos (12 cm.)	m²	1.373,06	167,81	Ciento Sesenta y Siete 81/100	230.413,20
21 Muro ladri.6h e=0.18	m²	875,03	196,22	Ciento Noventa y Seis 22/100	171.698,39
22 Cubierta Metalica	m²	534,00	634,02	Seiscientos Treinta y Cuatro 02/100	338.566,68
> M03 - OBRA FINA					1.975.950,93
23 Cielo raso bajo losa	m²	896,76	101,80	Ciento Uno 80/100	91.290,17
24 Piso de ceramica nacional	m²	1.406,76	285,59	Doscientos Ochenta y Cinco 59/100	401.756,59
25 Piso de cemento frotachado	m²	55,22	89.19	Ochenta y Nueve 19/100	4.925,07

NOTA. La empresa proponente declara de forma expresa que el presente Formulario contiene los mismos precios unitarios que los señalados en el Formulario B-2.

FORMULARIO B-1

PRESUPUESTO POR ÍTEMES Y GENERAL DE LA OBRA (en Bolivianos)

Proyecto: CENTRO DE EDUCACION ESPECIAL NIÑO JESUS

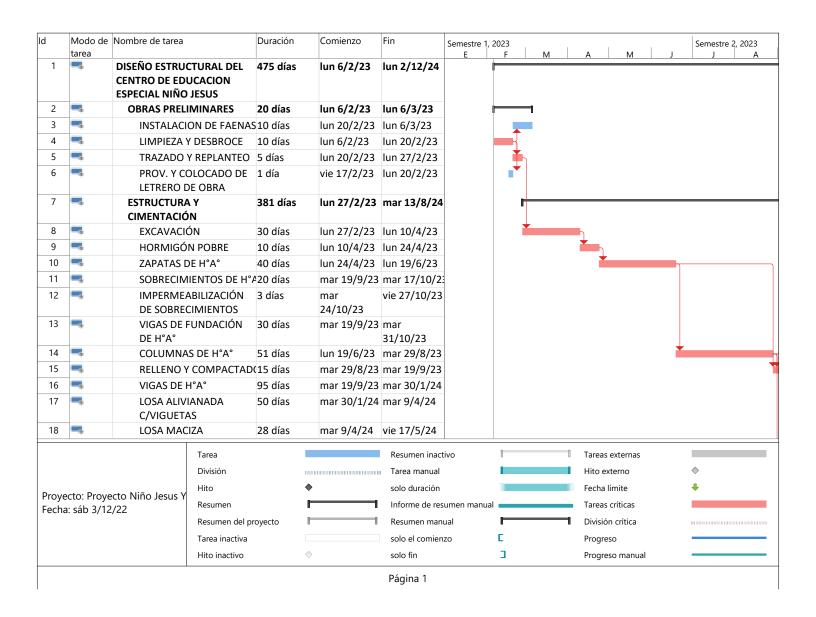
Cliente: Jose Manuel

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Prec.Unit.	Literal	Prec. Total
26 Zocalo de cera	mica nacional	m	917,52	57,09	Cincuenta y Siete 09/100	52.381,22
27 Revoque interio	or de yeso	m²	4.613,49	111,02	Ciento Once 02/100	512.189,66
28 Revoque exteri	or (cal-cemento)	m²	980,03	208,12	Doscientos Ocho 12/100	203.963,84
29 Revestimiento	de azulejo sobre ladrillo	m²	284,79	348,11	Trescientos Cuarenta y Ocho 11/100	99.138,25
30 Puerta madera	mara	m²	81,00	2.332,60	Dos Mil Trescientos Treinta y Dos 60/100	188.940,60
31 Barnizado en ca	arpinteria de madera	m²	162,00	63,99	Sesenta y Tres 99/100	10.366,38
32 Quincalleria cha	apa exterior	pza	45,00	822,92	Ochocientos Veintidos 92/100	37.031,40
33 Quincalleria-alc	lab.cerrojo.caden.candad.	juego	4,00	114,43	Ciento Catorce 43/100	457,72
34 Prov.coloc.puer	ta vidrie-tab2"mar2"x4'	m²	14,40	770,35	Setecientos Setenta 35/100	11.093,04
35 Prov. y colocac	ion de vidrios dobles	m²	18,90	242,80	Doscientos Cuarenta y Dos 80/100	4.588,92
36 Baranda tubo re	edondo d = 2 y d = 1 1/2	m	70,74	508,30	Quinientos Ocho 30/100	35.957,14
37 Prov.coloc.vidri	o templado 8mm.en ventan	m²	53,82	1.023,77	Un Mil Veintitres 77/100	55.099,30
38 Pintura interior	- latex	m²	4.613,49	35,99	Treinta y Cinco 99/100	166.039,51
39 Pintura exterior	- latex	m²	980,03	48,77	Cuarenta y Ocho 77/100	47.796,06
40 Cordon para ac	era de hormigon ciclopeo	m³	9,33	119,08	Ciento Diecinueve 08/100	1.111,02
41 Aceras de cem	ento + solado de piedra	m²	155,56	282,71	Doscientos Ochenta y Dos 71/100	43.978,37
42 Limpieza gener	al de la obra	m²	672,38	11,67	Once 67/100	7.846,67
Total presupue	esto:					4.554.890.94

Son: Cuatro Millon(es) Quinientos Cincuenta y Cuatro Mil Ochocientos Noventa con 94/100 Bolivianos

NOTA. La empresa proponente declara de forma expresa que el presente Formulario contiene los mismos precios unitarios que los señalados en el Formulario B-2.

ANEXO A-7 CRONOGRAMA DE EJECUCION DE LA OBRA



d	Modo de tarea	Nombre de tarea		Duración	Comienzo	Fin	emestre 1, 2	2023 F	М	Δ	.	и		Semestre 2, 2	2023 A
19		MURO POI LADRILLO	RTANTE DE	10 días	mar 29/8/23	mar 12/9/23	Е	г	IVI	A		VI I	J	J	A
20	-	CONTRAPIS CEMENTO	SO DE FROTACHADO	30 días	mar 31/10/23	mar 12/12/23									
21	-	CIELO FALS	O DE YESO	90 días	mar 9/4/24	mar 13/8/24									
22	-	GRADAS D	E H°A°	28 días	mar 31/10/2	vie 8/12/23									
23	-	MURO DE e=12cm	LADRILLO 6H	100 días	vie 27/10/23	vie 15/3/24									
24		MURO DE LADRILLO 6H e=18cm		100 días	vie 27/10/23	vie 15/3/24									
25	-	Cubierta M	1etalica	30 días	mar 30/1/24	mar 12/3/24									
26	=,	OBRA FINA		254 días	mar 12/12/2	lun 2/12/24									
27	=,	CIELO RAS	O BAJO LOSA	80 días	mar 9/4/24	mar 30/7/24									
28		PISO DE CE NACIONAL		110 días	mar 12/12/23	mar 14/5/24									
29		PISO DE CE FROTACHA	MENTO ADO PATIOS	10 días	mar 12/12/23	mar 26/12/23									
30		ZÓCALO DE CERAMICA NACIONAL		25 días	mar 14/5/24	mar 18/6/24									
31		REVOQUE YESO	INTERIOR DE	120 días	vie 15/3/24	vie 30/8/24									
32			EXTERIOR DE -CEMENTO)	100 días	lun 25/3/24	lun 12/8/24									
33	-,	REVESTIMI AZULEJO S	-	15 días	vie 30/8/24	vie 20/9/24									
			Tarea			Resumen inactiv	0			■ Tar	eas exteri	nas			
			División			Tarea manual				Hite	o externo			\Diamond	
_	_		Hito		♦	solo duración				Fec	ha límite			•	
	ecto: Proye a: sáb 3/12	cto Niño Jesus Y	Resumen			Informe de resu	men manual			Tan	eas crítica	as			
recna	1. SdD 3/ 12,	144	Resumen del pr	oyecto		Resumen manua	ı			D iv	isión críti	ca			
			Tarea inactiva			solo el comienzo		Е		Pro	greso				
			Hito inactivo		♦	solo fin		3			greso ma	inual			
						Página 2									

d		Nombre de tarea		Duración	Comienzo	Fin	Semestre 1		ı		1 .	1	1 .	Semestre	1"
34	tarea	PUERTA DE	MADERA	40 días	vie 15/3/24	vie 10/5/24	E	F		M	A	M	J	J	A
35	=	BARNIZADO CARPINTERI	DE	5 días	vie 10/5/24										
36	-	QUINCALLERIA CHAPA EXTERIOR		14 días	vie 17/5/24	jue 6/6/24									
37	-	QUINCALLE INTERIOR	RIA CHAPA	1 día	vie 17/5/24	lun 20/5/24									
38	-	PROV. Y CO DE VIDRIO T	L. DE PUERTA ʿABL.	4 días	vie 15/3/24	jue 21/3/24									
39	-	PROV. Y CO BLINDADO	L. DE VIDRIO	2 días	jue 21/3/24	lun 25/3/24									
40	-	BARANDA D REDONDO D		10 días	lun 25/3/24	lun 8/4/24									
41		PROV. Y CO DE VIDRIO E	L. DE PUERTA BLINDADO	13 días	lun 8/4/24	jue 25/4/24									
42	-	PINTURA IN	TERIOR LATE	30 días	vie 30/8/24	vie 11/10/24									
43	-	PINTURA EX	TERIOR LATE	30 días	lun 19/8/24	lun 30/9/24									
44		CORDON PA	ARA ACERA	1 día	lun 30/9/24	mar 1/10/24									
45	-	CEMENTO+SOLADO DE		30 días	mar 1/10/24	mar 12/11/24									
46	-	LIMPIEZA G LA OBRA	ENERAL DE	14 días	mar 12/11/24	lun 2/12/24									
45	=	ACERA DE CEMENTO+: PIEDRA LIMPIEZA G	30 días SOLADO DE		mar 1/10/24	mar 12/11/24									
			Tarea			Resumen inact	vo				■ Tarea	ıs externas			
			División			Tarea manual					Hito	externo		\Diamond	
Drove	sta. Draws	sta Nião Jasus V	Hito		♦	solo duración					Fech	a límite		•	
,	cto: Proye : sáb 3/12	cto Niño Jesus Y /22	Resumen			Informe de res	ımen manu	al 🚃			Tarea	s críticas			
CCIIA	. 300 3/ 12		Resumen del pro	oyecto		Resumen manu	ıal				Divisi	ón crítica			
			Tarea inactiva			solo el comienz	20	Е			Prog	reso			
			Hito inactivo		\Diamond	solo fin		_			Prog	reso manua	ıl		

