Anexo A- 1 Tabla universal de cuantía mecánica para flexión simple

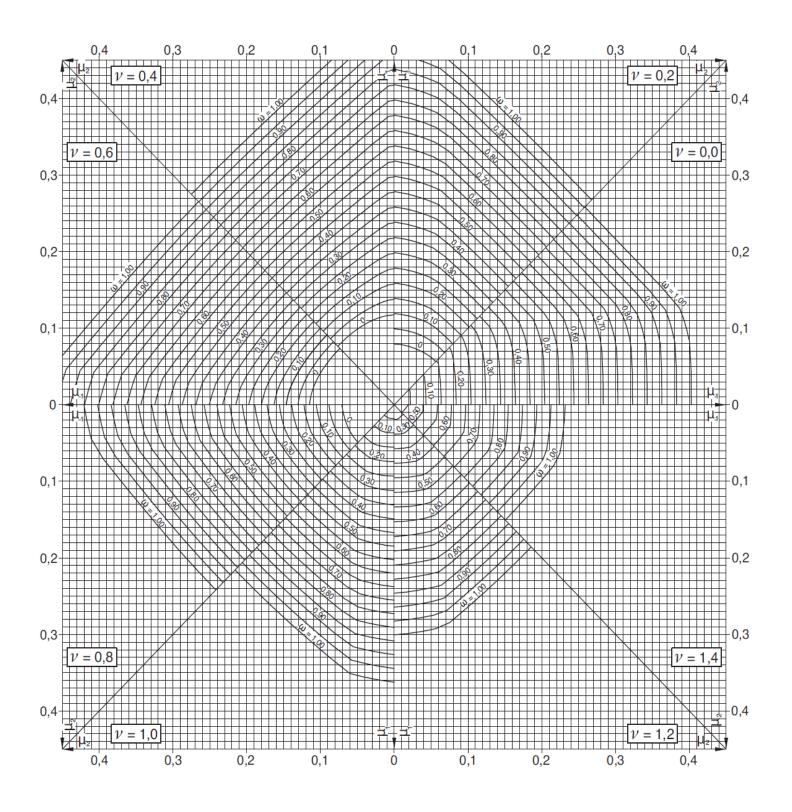
0,0816	0,03	0,0308	
0,0953	0,04	0,0414	
0,1078	0,05	0,052	D
0,1194	0,06	0,0627	0
0,1306	0,07	0,0735	M
0,1413	0,08	0,0844	L
0,1518	0,09	0,0953	Ν
0,1623	0,1	0,1064	I
0,1729	0,11	0,1177	0
0,1836	0,12	0,1291	
0,1944	0,13	0,1407	
0,2054	0,14	0,1524	2
0,2165	0,15	0,1643	
0,2277	0,16	0,1762	
0,2391	0,17	0,1884	
0,2507	0,18	0,2008	
0,2592	0,1872	0,2098	
0,2636	0,19	0,2134	
0,2796	0,2	0,2263	
0,2958	0,21	0,2395	
0,3123	0,22	0,2529	
0,3292	0,23	0,2665	D
0,3464	0,24	0,2804	0
0,3639	0,25	0,2946	M
0,3818	0,26	0,3091	1
0,4001	0,27	0,3239	N
0,4189	0,28	0,3391	T
0,4381	0,29	0,3546	0
0,45	0,2961	0,3643	
0,4577	0,3	0,3706	3
0,478	0,31	0,3869	
0,4988	0,32	0,4038	
0,5202 0,33		0,4211	
0,5423	0,34	0,439	
0,5652	0,35	0,4576	
0,589	0,36	0,4768	
0,6137	0,37	0,4968	
0,6168	0,3712	0,4993	

# Anexo A- 2 Tabla de cuantías geométricas mínimas y diagramas de interacción

## CUANTÍAS GEOMÉTRICAS MÍNIMAS EN TANTO POR MIL, REFERIDAS A LA SECCIÓN TOTAL DE HORMIGÓN

Tipo d	de elemento	Clase de acero			
estructural		$f_{yk} = 400 \text{ N/mm}^2$	$f_{yk} = 500 \text{ N/mm}^2$		
Pilares		0,004	0,004		
Losas (1)		0,002	0,0018		
Vigas (2)		0,0033	0,0028		
Muraa (3)	Armadura horizontal	0,004	0,0032		
Muros (3)	Armadura vertical	0,0012	0,0009		

## DIAGRAMA DE INTERACCIÓN



## Anexo A-3 ESTUDIO DE SUELO DE FUNDACIÓN

Proyecto: Diseño Estructural Internado de Copacabana

**Ubicación:** Municipio de Yunchara (Provincia Avilez-Tarija) **Fecha:** 02/07/2020

Solicitante: Uni. Vicente Colque Albaro

## MUESTRA Nº 1 - POZO 1

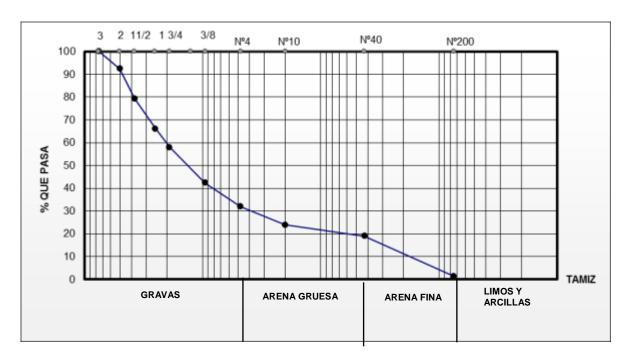
## Humedad Higroscópica (%h)

HUMEDAD NATURAL POZO 1							
Cápsula	1	2	3				
Peso de suelo húmedo + Cápsula	118.98	129.51	148.01				
Peso de suelo seco + Cápsula	112.80	122.8	140.3				
Peso de cápsula	13.01	12.86	12.43				
Peso de suelo seco	99.79	109.94	127.87				
Peso del agua	6.18	6.71	7.71				
Contenido de humedad	6.19	6.10	6.03				
PROMEDIO		6.11					

## Análisis granulométrico

ANALISIS GRANULOMETRICO POZO Nº1								
Po	eso Total (gr.	)	5000	A.S.T.M.				
Tamices	Tamaño	Peso Ret.	Ret. Acum	% Ret	% Que Pasa			
Taillices	(mm)	(gr)	(gr)	70 Ket	del Total			
3"	75	0.00	0.00	0.00	100.00			
2"	50	381.20	381.20	7.62	92.38			
1 1 /2"	37.50	651.50	1032.70	20.65	79.35			
1"	25.00	658.90	1691.60	33.83	66.17			
3/4"	19.00	409.90	2101.50	42.03	57.97			
3/8"	9.50	780.70	2882.20	57.64	42.36			
N°4	4.75	520.50	3402.70	68.05	31.95			
N°10	2.00	399.80	3802.50	76.05	23.95			
N°40	0.425	244.80	4047.30	80.95	19.05			
N°200	0.075	883.80	4931.10	98.62	1.38			

## Curva granulométrica pozo Nº1



## Coeficiente de Uniformidad (Cu)

 $D_{10}$ ,  $D_{30}$  y  $D_{60}$  son los diámetros correspondientes al porcentaje que pasa 10,30 y 60% respectivamente

D60 = 20.56

D10 = 0.34

D30 = 4.15

$$C_{u} = \frac{D_{60}}{D_{10}}$$

$$C_u = \frac{20.56}{0.34} = 60.47$$

## Coeficiente de Curvatura (Cc)

$$C_c = \frac{(D_{30})^2}{D_{60} \times D_{10}}$$

$$C_c = \frac{(4.15)^2}{20.56 * 0.34} = 2.46$$

### Límites de consistencia.

No se realizó el ensayo de límites de consistencia ala muestra de suelo, porque se determinó que este suelo no tiene consistencia liquida ni plástica debido a que es un suelo arenoso

## Clasificación de Suelos Muestra N°1

Datos para la Clasificación:

% que pasa  $N^{\circ}4 = 31.95\%$  (% PASA  $N^{\circ}4 < 50\%$  entonces grava)

% que pasa N°200 = 1.38 % (% PASA N°200 < 5% entonces gravas limpias sin material fino)

LL = 0

IP = 0

IG = 0

**Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS)**: Este es un método adecuado para clasificación de suelos empleados en la construcción de cimentaciones de infraestructuras.

Datos para la Clasificación:

Cu = 60.47 (si  $Cu \ge 4$  entonces bien graduados, caso contrario mal graduados)

Cc = 2.46 (si  $1 \le Cc \le 3$  entonces bien graduados, caso contrario mal graduados)

Según SUCS:

**G** W = Correspondiente a una grava bien graduada con arena

## **MUESTRA Nº 2 - POZO 2**

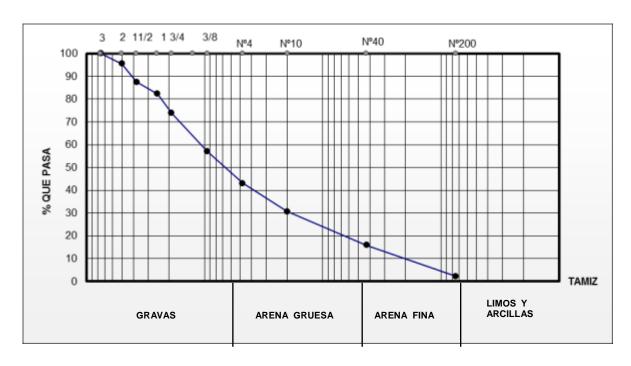
## Humedad Higroscópica (%Hh)

HUMEDAD NATURAL POZO 2							
Cápsula	1	2	3				
Peso de suelo húmedo + Cápsula	116.44	130.67	152.9				
Peso de suelo seco + Cápsula	111.20	124.5	145.8				
Peso de cápsula	12.59	12.7	18.33				
Peso de suelo seco	98.61	111.8	127.47				
Peso del agua	5.24	6.17	7.1				
Contenido de humedad	5.31	5.52	5.57				
PROMEDIO 5.47							

## Análisis granulométrico

	ANALISIS GRANULOMETRICO POZO N°2								
Po	eso Total (gr.	)	5000	A.S.T.M.					
Tamices	Tamaño	Tamaño Peso Ret.	Ret. Acum	0/ D 4	% Que Pasa				
Taimces	(mm)	(gr)	(gr)	% Ret	del Total				
3"	75	0.00	0.00	0.00	100.00				
2"	50	222.10	222.10	4.44	95.56				
1 1 /2"	37.50	399.10	621.20	12.42	87.58				
1"	25.00	261.40	882.60	17.65	82.35				
3/4"	19.00	421.40	1304.00	26.08	73.92				
3/8"	9.50	840.20	2144.20	42.88	57.12				
N°4	4.75	703.80	2848.00	56.96	43.04				
N°10	2.00	617.30	3465.30	69.31	30.69				
N°40	0.425	738.30	4203.60	84.07	15.93				
N°200	0.075	683.50	4887.10	97.74	2.26				

## Curva granulométrica pozo Nº2



## Coeficiente de Uniformidad (Cu)

 $D_{10}$ ,  $D_{30}$  y  $D_{60}$  son los diámetros correspondientes al porcentaje que pasa 10,30 y 60% respectivamente

D60 = 11.31

D10 = 0.34

D30 = 1.95

$$C_{u} = \frac{D_{60}}{D_{10}}$$

$$C_u = \frac{11.32}{0.34} = 33.29$$

## Coeficiente de Curvatura (Cc)

$$C_c = \frac{(D_{30})^2}{D_{60} \times D_{10}}$$

$$C_c = \frac{(1.95)^2}{11.32 * 0.34} = 0.997$$

$$C_c = 1$$

## Límites de consistencia.

No se realizó el ensayo de límites de consistencia ala muestra de suelo, porque se determinó que este suelo no tiene consistencia liquida ni plástica debido a que es un suelo arenoso

### Clasificación de Suelos Muestra N°2

Datos para la Clasificación:

% que pasa  $N^{\circ}4 = 43.04$  % (% PASA  $N^{\circ}4 < 50$ % entonces grava)

% que pasa  $N^{\circ}200 = 2.26$  % (% PASA  $N^{\circ}200 < 5$ % entonces gravas limpias con arena sin material fino)

LL = 0

IP = 0

IG = 0

**Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS)**: Este es un método adecuado para clasificación de suelos empleados en la construcción de cimentaciones de infraestructuras.

Datos para la Clasificación:

Cu = 33.29 (si  $Cu \ge 4$  entonces bien graduados, caso contrario mal graduados)

Cc = 1 (si  $1 \le Cc \le 3$  entonces bien graduados, caso contrario mal graduados)

## Según SUCS:

**G** W = Correspondiente a una grava bien graduada con arena

## DETERMINACIÓN DE TENSIÓN ADMISIBLE SPT

## Capacidad de carga con el método de Terzaghi:

#### Poso 1

Para lograr respaldar el resultado obtenido en campo es que se demuestra el cálculo de la carga admisible por el método teórico de terzaghi.

Los datos obtenidos del estudio de suelo realizado en campo son:

Numero de golpes (SPT) en campo = 18

## Corrección de número de golpes (N<sub>60</sub>)

$$N_{60} = \frac{N * \eta_H * \eta_B * \eta_S * \eta_R}{60}$$

Donde:

N<sub>60</sub>= número de penetración estándar corregido para condiciones de campo.

N= número de penetración medido = 18

 $\eta_H$ = eficiencia del martillo (%) = 45

 $\eta_B$ = corrección para el diámetro de la perforación = 1

 $\eta_s$ = corrección del muestreador = 1

 $\eta_R$ = corrección para la longitud de la varilla = 0.75

$$N_{60} = \frac{18 * 45 * 1 * 1 * 0.75}{60} = 10.13 \approx 11 \text{ golpes}$$

## Ángulo de fricción Ø'

Según Terzaghi y Peck

$$\emptyset' = 28.5 + 0.25 * N_{60}$$
  
 $\emptyset' = 28.5 + 0.25 * 11 = 31.25 = 31^{\circ}$ 

Según Peck, Hanson y Thornburn (1974)

$$\emptyset' = 27.1 + 0.3 * N_{60}$$
  
 $\emptyset' = 27.1 + 0.3 * 11 = 30.4 \approx 30^{\circ}$ 

Peso específico (
$$\gamma$$
) = 2000  $^{\text{kg}}/_{\text{m}^3}$ = 0.002  $^{\text{kg}}/_{\text{cm}^3}$ 

Cohesión (c') = 0 (suelo no cohesivo)

Ángulo de fricción  $\emptyset' = 30^{\circ}$ 

Profundidad de la cimentación  $D_{\rm f} = 200~{\rm cm}$ 

Factores de capacidad de carga de terzaghi.

Tabla 3.1 Factores de capacidad de carga de Terzaghi — ecuaciones (3.4), (3.5) y (3.6). De Kumbhojkar (1993).

$\phi'$	N <sub>e</sub>	N <sub>q</sub>	N <sub>2</sub> .	φ′	N <sub>e</sub>	N <sub>q</sub>	N <sub>γ</sub> *
0	5.70	1.00	0.00	26	27.09	14.21	9.84
1	6.00	1.10	0.01	27	29.24	15.90	11.60
2	6.30	1.22	0.04	28	31.61	17.81	13.70
3	6.62	1.35	0.06	29	34.24	19.98	16.18
4	6.97	1.49	0.10	30	37.16	22.46	19.13
5	7.34	1.64	0.14	31	40.41	25.28	22.65
6	7.73	1.81	0.20	32	44.04	28.52	26.87
7	8.15	2.00	0.27	33	48.09	32.23	31.94
8	8.60	2.21	0.35	34	52.64	36.50	38.04
9	9.09	2.44	0.44	35	57.75	41.44	45.41
10	9.61	2.69	0.56	36	63.53	47.16	54.36
11	10.16	2.98	0.69	37	70.01	53.80	65.27
12	10.76	3.29	0.85	38	77.50	61.55	78.61
13	11.41	3.63	1.04	39	85.97	70.61	95.03
14	12.11	4.02	1.26	40	95.66	81.27	115.31
15	12.86	4.45	1.52	41	106.81	93.85	140.51
16	13.68	4.92	1.82	42	119.67	108.75	171.99
17	14.60	5.45	2.18	43	134.58	126.50	211.56
18	15.12	6.04	2.59	44	151.95	147.74	261.60
19	16.56	6.70	3.07	45	172.28	173.28	325.34
20	17.69	7.44	3.64	46	196.22	204.19	407.11
21	18.92	8.26	4.31	47	224.55	241.80	512.84
22	20.27	9.19	5.09	48	258.28	287.85	650.67
23	21.75	10.23	6.00	49	298.71	344.63	831.99
24	23.36	11.40	7.08	50	347.50	415.14	1072.80
25	25.13	12.72	8.34				

De Kumbhojkar (1993).

Fuente: fundamentos de ingeniería de cimentaciones 7° edición, Braja m. das

Los factores de capacidad de carga (ruptura localizada) para un ángulo de rozamiento de  $30^\circ$  son:

$$\emptyset' = 30^{\circ}$$

$$N_c = 37.16$$

$$N_a = 22.46$$

$$N_v = 19.13$$

Sobrecarga del suelo que está por encima de la base de la zapata:

$$q = \gamma * D_f$$

$$q = 0.002 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^3} * 200 \text{cm} = 0.4 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

Capacidad de carga última para zapatas cuadradas

$$\begin{aligned} \mathbf{q_u} &= \mathbf{1.3\,c'N_c} + \mathbf{qN_q} + \mathbf{0.4\gamma BN_{\gamma}} \\ \mathbf{q_u} &= \mathbf{1.3*0*37.16} + 0.4*22.46 + 0.4*0.002 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^3} * 150\text{m}*19.13 \\ \mathbf{q_u} &= \mathbf{11.28 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}} \end{aligned}$$

Capacidad de carga permisible por unidad de área de suelo con un factor de seguridad (Fs=3)

$$q_{\text{neta(adm)}} = \frac{q_{(u)}}{3}$$

$$q_{\text{neta(adm)1}} = \frac{11.28 \text{ kg} / \text{cm}^2}{3}$$

$$q_{\text{neta(adm)1}} = 3.76 \frac{\text{Kg}}{\text{cm}^2}$$

## POSO 2

Corrección de número de golpes (N<sub>60</sub>)

$$N_{60} = \frac{N * \eta_H * \eta_B * \eta_S * \eta_R}{60}$$

Donde:

N<sub>60</sub>= número de penetración estándar corregido para condiciones de campo.

N= número de penetración medido = 16

 $\eta_{\rm H}$ = eficiencia del martillo (%) = 45

 $\eta_B$ = corrección para el diámetro de la perforación = 1

 $\eta_s$ = corrección del muestreador = 1

 $\eta_R$ = corrección para la longitud de la varilla = 0.75

$$N_{60} = \frac{16*45*1*1*0.75}{60} = 9$$

## Ángulo de fricción Ø'

Según terzaghi y peck

$$\emptyset' = 28.5 + 0.25 * N_{60}$$
  
 $\emptyset' = 28.5 + 0.25 * 9 = 30.75 \approx 30^{\circ}$ 

Según Peck, Hanson y Thornburn (1974)

$$\emptyset' = 27.1 + 0.3 * N_{60}$$
  
 $\emptyset' = 27.1 + 0.3 * 9 = 29.8 \approx 29^{\circ}$ 

Peso específico ( $\gamma$ ) = 0.002 kg/<sub>cm<sup>3</sup></sub>

Cohesión (c') = 0 (suelo no cohesivo)

Ángulo de fricción Ø' = 29°

Profundidad de la cimentación  $D_f = 250 \text{ cm}$ 

Los factores de capacidad de carga (ruptura localizada) para un ángulo de rozamiento de  $29^\circ$  son:

$$\emptyset' = 29^{\circ}$$

$$N_c = 34.24$$

$$N_{q} = 19.98$$

$$N_v = 16.18$$

Sobrecarga del suelo que está por encima de la base de la zapata:

$$q = \gamma * D_f$$
 
$$q = 0.002 \text{ kg/}_{cm^3} * 250 \text{m} = 0.5 \text{ kg/}_{cm^2}$$

Capacidad de carga última para zapatas cuadradas

$$\begin{aligned} \mathbf{q}_{u} &= \mathbf{1.3}\,c'N_{c} + \mathbf{q}N_{q} + \mathbf{0.4}\gamma BN_{\gamma} \\ q_{u} &= 1.3*0*34.24 + 0.5*19.98 + 0.4*0.002 \, \text{kg}/\text{cm}^{3}*150m*16.18 \\ q_{u} &= 11.93 \, \text{kg}/\text{cm}^{2} \end{aligned}$$

Capacidad de carga permisible por unidad de área de suelo con un factor de seguridad (Fs=3)

$$\begin{aligned} q_{\text{neta(adm)}} &= \frac{q_{(u)}}{3} \\ q_{\text{neta(adm)2}} &= \frac{11.93 \text{ kg} / \text{cm}^2}{3} \\ q_{\text{neta(adm)2}} &= 3.98 \frac{\text{Kg}}{3} / \text{cm}^2 \end{aligned}$$

## RESULTADOS DEL ESTUDIO DE SUELOS.

Pozo	Profundidad (m)	Numero de golpes corregidos	Capacidad portante (kg/cm²)	Tipo de suelo	Descripción según clasificación SUCS				
1	0.00 - 2	11	3.76	G W	Grava bien graduada con				
					arena				
2	0.00 - 2.5	9	3.98	G W	Grava bien graduada con				
					arena				
	Resultados del ensayo SPT								

Para el diseño estructural se adoptara una capacidad de carga de  $3.7~{\rm kg/cm^2}$ 



#### Anexo A-4

### Determinación del dominio de deformación

## Datos de la viga

$$h = 50 \text{ cm}$$

$$Fy = 5000 \text{ kg/cm}2$$
  $r = 2.5 \text{ cm}$ 

$$r = 2.5$$
 cm

$$bw = 25 cm$$

$$Es = 2000000 \text{ kg/cm}2$$

$$r = 2.5 \text{ cm}$$

$$X_{lim} = \varepsilon_{lim} * d$$

$$X_{lim} = 0.628 * 47.5 = 29.83$$

$$0.259 * d = 0.259 * 47.5 = 12.30$$

## Ecuaciones de compatibilidad

$$\frac{\epsilon_c}{X} = \frac{\epsilon_s}{d - X}$$

$$\epsilon_s = \frac{Fy}{Es} = \frac{5000}{2000000} = 0.0025 = 2.5\%^{\circ}$$

$$\frac{3.5\%^{\circ}}{X} = \frac{2.5\%^{\circ}}{d - X}$$

$$3.5(d-X) = 2.5X$$

$$3.5d - 3.5X = 2.5X$$

$$3.5d = 6X$$

$$\mathbf{X} = \frac{3.5 * \mathbf{d}}{6}$$

$$X = \frac{3.5 * 47.5}{6} = 27.71$$

## Condiciones del Dominio 3

$$0.259d \le X \le X_{lim}$$
  
 $12.30 \le 27.71 \le 29.83$ 

La viga se encuentra en el dominio 3

## Anexo A - 5 ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

## MODULO #1 TRABAJOS PRELIMINARES Y COMPLEMENTARIAS

### INSTALACION DE FAENAS

**UNIDAD: GLB** 

## Descripción

Este ítem comprende a todos los trabajos preparatorios y previos a la iniciación de las obras que realizará el Contratista, tales como: Instalaciones necesarias para los trabajos, 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, habilitación de vías de acceso, transporte de equipos, herramientas, 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.

## Materiales, herramientas y equipo

En forma general todos los materiales que el Contratista se propone emplear en las construcciones auxiliares, deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra. El Contratista deberá proveer todos los materiales, equipo y herramientas para estos trabajos.

## Forma de ejecución

Con anterioridad a la iniciación de la construcción de las obras auxiliares, estas deberán ser aprobadas por el Supervisor de Obra con respecto a su ubicación dentro del área que ocuparán las obras motivo del contrato.

El Contratista dispondrá de serenos en número suficiente para el cuidado del material y equipo que permanecerán bajo su total responsabilidad. En la oficina de obra, se mantendrá en forma permanente el Libro de Órdenes respectivo y un juego de planos para uso del Contratista y del Supervisor de Obra.

Al concluir la obra, las construcciones provisionales contempladas en este ítem, deberán retirarse, limpiándose completamente las áreas ocupadas.

#### Medición

La instalación de faenas será medida en forma global o en metros cuadrados, considerando únicamente la superficie construida de los ambientes mencionados y en concordancia con lo establecido en el formulario de presentación de propuestas.

No corresponde efectuar ninguna medición; por tanto el precio debe ser estimado en forma global, conforme a la clase de la obra.

## Forma de pago

El pago por este ítem se hará por el precio global aceptado en la propuesta.

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

## LETRERO DE OBRAS C. ESTRUCTURA METALICA

**UNIDAD: PZA** 

## Descripción

Este ítem se refiere a la provisión y colocación de uno o más letreros referentes a la construcción de la obra. Y de acuerdo al diseño establecido en los planos de detalle y formulario de presentación de propuestas, los que deberán ser instalados en los lugares que sean definidos por el Supervisor de Obra.

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.

## Materiales, herramientas y equipo

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

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

La sujeción de las tablas a las columnas de madera se efectuará mediante tornillos.

En caso de especificarse la ejecución de letreros en muros de adobe o ladrillo, los mismos serán realizados en las dimensiones y utilizando el tipo de cimentación establecidos en los planos de construcción.

## Forma de ejecución

Se deberán cortar las tablas de madera, de acuerdo a las dimensiones señaladas en los planos de detalle, 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, según lo establecido en los planos

de detalle, hasta obtener una coloración homogénea y uniforme.

Una vez secas las capas de pintura, se procederá al pintado de las leyendas, mediante viñetas

y pintura negra, cuyos tamaños de letras serán los especificados en los planos de detalle.

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.

En el caso de suelos no suficientemente firmes, las columnas de madera serán empotradas en

bloques de hormigón.

En el caso de letreros en muros de adobe o ladrillo, en reemplazo de letreros de madera, los

mismos deberán llevar un acabado de revoque de mortero de cemento en proporción

incluyendo la malla de alambre para muros de adobe. Encima de este revoque se efectuará el

pintado tanto del muro como de las leyendas indicadas en los planos de detalle.

Medición

Los letreros serán medidos por pieza instalada y/o en forma global, debidamente aprobada

por el Supervisor de Obra, de acuerdo a lo señalado en el formulario de presentación de

propuestas.

Forma de pago

Este ítem será pagado de acuerdo a los precios unitarios de la propuesta aceptada, que

incluyen todos los materiales, herramientas, mano de obra y actividades necesarias para la

ejecución de este trabajo.

REPLANTEO, TRAZADO Y CONTROL TOPOGRAFICO

**UNIDAD: GLB** 

Descripción

Este ítem comprende todos los trabajos necesarios para la ubicación de las áreas destinadas

a albergar las construcciones y los de replanteo y trazado de los ejes para localizar las

edificaciones de acuerdo a los planos de construcción y/o indicaciones del Supervisor de

Obra.

Asimismo comprende el replanteo de aceras, muros de cerco, canales y otros.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista suministrará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para ejecutar el replanteo y trazado de las edificaciones y de otras obras.

## Forma de ejecución

El replanteo y trazado de las fundaciones tanto aisladas como continuas, serán realizadas por el Contratista con estricta sujeción a las dimensiones señaladas en los planos respectivos.

El Contratista demarcará toda el área donde se realizará el movimiento de tierras, de manera que, posteriormente, no existan dificultades para medir los volúmenes de tierra movida.

Preparado el terreno de acuerdo al nivel y rasante establecidos, el Contratista procederá a realizar el estacado y colocación de caballetes a una distancia no menor a 1.50 mts. De los bordes exteriores de las excavaciones a ejecutarse.

Los ejes de las zapatas y los anchos de las cimentaciones corridas se definirán 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. Seguidamente los anchos de cimentación y/o el perímetro de las fundaciones aisladas se marcarán con yeso o cal.

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.

El trazado deberá recibir aprobación escrita del Supervisor de Obra, antes de proceder con los trabajos siguientes.

### Medición

El replanteo de las construcciones será medido de forma global, tomando en cuenta únicamente la superficie total neta de la construcción.

Los muros de cerco y los canales se medirán en metros lineales.

## Forma de pago

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

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

### **INFRAESTRUCTURA**

## EXCAVACIÓN MANUAL (0-2M) S/ DURO

UNIDAD: M3

## Descripción

Este ítem comprende todos los trabajos de excavación de zanjas para fundaciones, a ser ejecutados en la clase de terreno que se encuentre, hasta la profundidad necesaria y en las medidas indicadas en planos. Los trabajos deberán sujetarse a estas especificaciones y a las instrucciones del supervisor, de tal manera de cumplir a plena satisfacción con el proyecto.

## Materiales, herramientas y equipo

El material a excavar será el existente en la zona de trabajo.

Si la propuesta se trata de excavación manual el requerirá del empleo de herramientas menores (palas, picos, carretillas). Si se tratase de excavación con equipo pesado deberá contarse con una retroexcavadora de acuerdo a lo requerido y a la plena satisfacción y aprobación del supervisor de obra.

## Forma de ejecución

Aprobados los trabajos de replanteo por el Supervisor, el constructor notificara con 24 hrs. de anticipación el inicio de estos trabajos, que serán desarrolladas de acuerdo a alineamientos pendientes y cotas indicadas en las hojas de trabajo.

Las excavaciones se realizarán a cielo abierto de acuerdo con los planos de proyecto las dimensiones de la excavación de zanjas y pozos serán las necesarias en cada caso, serán efectuadas con los lados aproximadamente verticales, el fondo nivelado y terminado de manera que la base ofrezca un apoyo firme y uniforme.

Las excavaciones podrán ser efectuadas a mano o utilizando maquinaria; en este último caso la excavación será realizada hasta unos 10 cm. Por encima de la cota de excavación y tan angosta como se pueda de manera que no se mueva innecesariamente el terreno existente. Los últimos 10 cm. Serán excavados a mano sin alterar la cota de fondo.

Cualquier exceso de excavación de la zanja deberá ser rellenado por el Constructor a su cuenta con el material y trabajo realizado deberá ser aprobado por el supervisor.

El material proveniente de la excavación será apilado a un lado de la zanja, a no menos 1 m. del borde de la zanja de manera tal de no producir mayores presiones en el talud respectivo, quedando el otro lado libre para la manipulación y maniobra de los tubos.

Durante todo el proceso de excavación el Constructor pondrá el máximo cuidado para evitar

daños a estructuras y/o edificaciones que se hallen en sitios adyacentes a la excavación y

tomará las medidas aconsejables para mantener en forma ininterrumpida todos los servicios

existentes, tales como agua potable alcantarillado, energía eléctrica y otros; en caso de daño

a las mismas el Constructor deberá reestructurarlas o reemplazarlas a su costo.

En la realización de la excavación se evitará obstrucciones e incomodidades al tránsito

peatonal y vehicular, debiendo para ello mantener en buenas condiciones las entradas a

garajes, casa o edificios; cuidará de colocar la señalización, cercas, barreras y luces

necesarias para seguridad del público.

Cuando no se encuentre una buena fundación en la cota fijada, debido a la existencia de suelo

blando e inestable, deberá retirarse el material existente hasta una profundidad que deberá

ser indicada por el Supervisor reemplazando dicho suelo por material seleccionado y

convenientemente compactado para obtener un adecuado soporte de fundación.

La base deberá ofrecer un apoyo firme a todo la base

Medición

La medición de este ítem se efectuará por metro cúbico de acuerdo a las secciones indicadas

en planos, en las longitudes realmente ejecutadas y aprobadas por el Supervisor de Obra.

Forma de pago

Los trabajos correspondientes al este ítem, serán pagados de acuerdo a los precios unitarios

del ítem, tal como fueron definidos y presentados en la propuesta del Contratista. Dichos

precios constituirán la compensación y pago total por cualquier concepto de materiales, mano

de obra, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para ejecutar el trabajo previsto en

esta especificación.

BASE DE HORMIGON POBRE PARA ZAPATAS e=5 cm

UNIDAD: M3

Descripción

Se refiere al hormigón de base que servirán como inicio para el vaciado de las zapatas,

cimientos, tanques, la misma que deberá ejecutarse de acuerdo a las 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 deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

### Cemento

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

#### Arena

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

### Grava

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

### Agua

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

## Forma de ejecución

#### PESOS Y PROPORCIONES DE LAS DOSIFICACIONES

La resistencia mínima a la compresión del hormigón a los 28 días de vaciado de 40 Kg/cm2. con un contenido mínimo de cemento de 100 kg/m3. La relación agua - cemento, se determinará en cada caso, basándose en los requerimientos de resistencia y trabajabilidad, pero en ningún caso podrá ser mayor a 0.54. El hormigón estará constituido por una mezcla homogénea de Cemento Pórtland, Agregados y Agua. En caso de emplearse Aditivos, deberá justificarse debidamente la necesidad de su empleo y su uso estará sujeto a un cuidadoso control técnico y a la aprobación por escrito del Supervisor de Obra. El hormigón tendrá una composición y calidad uniforme, con un contenido mínimo de cemento de 100 kg/m3. Si fuera necesario el supervisor pedirá una prueba por el "Cono de Revenimiento" y a requerimiento del Supervisor de Obra.

El hormigón podrá ser mezclado en el lugar de la obra, en una mezcladora central, una mezcladora sobre un camión, una combinación de estas dos últimos.

El contratista deberá dar aviso al Supervisor de Obra con 24 horas de anticipación del vaciado del hormigón en cualquier unidad para obtener la aprobación y vaciado del hormigón. Sin la autorización del Supervisor, el Contratista no podrá proceder al vaciado del hormigón en

ninguna porción. La operación de vaciado y compactado del hormigón se hará de manera que se forme un conglomerado compacto, denso e impermeable de textura uniforme. El método y forma de vaciado deberá hacerse de manera que se evite la posibilidad de segregación o separación de los agregados. Cada parte del encofrado deberá ser cuidadosamente llenada depositando el hormigón directamente a lo más aproximadamente posible a su posición final. El agregado grueso será retirado de la superficie y el resto del hormigón forzado con punzones alrededor y bajo la armadura sin que esta sufra ningún desplazamiento de su posición original.

No será permitido el depósito de grandes cantidades de hormigón en un solo lugar para ser esparcido posteriormente. Los primeros 7 días del fraguado, el hormigón deberá protegerse de los rayos solares, viento, lluvia, y en general de toda acción mecánica que tienda a perjudicar o alterar el proceso normal de endurecimiento. El curado tiene por objeto mantener el hormigón permanentemente húmedo para posibilitar un adecuado endurecimiento y evitar los agrietamientos.

#### Medición

Las cantidades de hormigón serán medidas en m3.

En esta medición se incluirá únicamente aquellos trabajos que sean aceptados por el Supervisor de Obra y que tengan las dimensiones indicadas en los planos o reformadas con autorización escrita del Supervisor de Obra.

### Forma de pago

Los trabajos ejecutados en un todo de acuerdo con los planos y las presentes especificaciones, medidos según lo señalado y aprobados por el Supervisor de Obra, serán cancelados a los precios unitarios de la propuesta.

HORMIGON ARMADO DE ZAPATAS, COLUMNAS, VIGAS, VIGAS DE SOBRECIMIENTO, GRADERIAS, LOSA LLENA, LOSA ALIVIANADA DE H°A° Y **HORMIGON SIMPLE** 

UNIDAD: M3

## Descripción

Este ítem se refiere a la construcción de las zapatas, columnas, vigas, hormigón simple, parapetos, losas macizas y armadas en una dirección de hormigón armado indicadas en los planos del proyecto.

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

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

El hormigón a utilizarse tendrá resistencia característica en compresión a los 28 días de 210 Kg/cm2 (H-21,) y un contenido de cemento no menor a 350 Kg/m3.

## Material, herramientas y equipo

#### Cemento

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

#### Arena

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

#### Grava

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

### Agua

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

### Acero estructural

Este material debe cumplir con los requerimientos especificados en "Especificaciones técnicas generales de materiales de construcción de obra gruesa"

## Forma de ejecución

## **Encofrados**

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

## Mezclado

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

Se utilizará una hormigonera de capacidad suficiente para la realización de los trabajos requeridos.

Se comprobará el contenido de humedad de los áridos, especialmente de la arena para corregir en caso necesario la cantidad de agua vertida en la hormigonera. De otro modo, habrá que contar esta como parte de la cantidad de agua requerida.

El hormigón se amasará de manera que se obtenga una distribución uniforme de los componentes (en particular de los aditivos) y una consistencia uniforme de la mezcla.

El tiempo mínimo de mezclado será de 1.5 minutos por cada batida. El tiempo máximo de mezclado será tal que no se produzca la disgregación de los agregados.

## **Transporte**

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

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

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

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

#### Vaciado

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

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

La temperatura de vaciado será mayor a 5°C.

No podrá efectuarse el vaciado durante la lluvia.

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

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

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

El espesor máximo de la capa de hormigón no deberá exceder a 50 cm. para permitir una compactación eficaz, excepto en las columnas.

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

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

Después de hormigonar las columnas y muros se deben esperar 12 horas antes de vaciar las vigas y losas para así permitir el asentamiento del hormigón.

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

### Vibrado

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

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

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

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

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

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

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

Queda prohibido el vibrado en las armaduras.

#### Desencofrado

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

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

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

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

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

Los plazos mínimos de desencofrados serán los siguientes:

Encofrados laterales de:

Vigas y muros 3 días

Encofrados de columnas 5 días

Encofrados de losas 14 días

Fondos de vigas dejando puntales 14 días

Retiro de puntales de seguridad 21 días

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

## Protección y curado

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

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

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

#### Juntas de dilatación

Se evitará la interrupción del vaciado de un elemento estructural.

Las juntas se situarán en dirección normal a los planos de tensiones de compresión o allá donde su efecto sea menos perjudicial.

Si una viga transversal intersecta en este punto, se deberá recorrer la junta en una distancia igual a dos veces el ancho de la viga.

## Juntas frías o de hormigonado

No se ejecutarán las juntas sin previa aprobación del Supervisor de Obra.

Antes de iniciarse el vaciado de un elemento estructural, debe definirse el volumen correspondiente a cada fase del hormigonado, con el fin de preverse de forma racional la posición de las juntas.

Antes de reiniciar el hormigonado, se limpiará la junta, se dejarán los áridos al descubierto para dejar la superficie rugosa que asegure una buena adherencia entre el hormigón viejo y el nuevo, esta superficie será humedecida antes del vaciado del nuevo mortero.

La superficie se limpiará con agua y se echará una lechada de cemento y un mortero de arena de la misma dosificación y relación A/C del hormigón.

Queda prohibida la utilización de elementos corrosivos para la limpieza de las juntas.

Si el hormigón cuenta con más de 48 horas de vaciado, se empleara un puente de adherencia (aditivo).

Las juntas en muros y columnas deberán realizarse en su unión con los pisos, losas y vigas y en la parte superior de las cimentaciones y pavimentos.

Las vigas, ménsulas y capiteles deberán vaciarse monolíticamente a las losas.

El acero estructural deberá continuar a través de las juntas.

Se construirán en los lugares indicados en los planos.

Salvo disposición expresa del Supervisor, no se continuará la armadura a través de estas juntas.

La ejecución será cuidadosa y adecuada para garantizar su funcionamiento.

#### Elementos embebidos

Se deberá prever la colocación de los elementos antes del hormigonado.

Se evitará la ruptura del hormigón para dar paso a conductos o cañerías de descarga de aguas servidas.

Sólo podrán embeberse elementos autorizados por el Supervisor de Obra.

Las tuberías eléctricas tendrán dimensiones y serán colocadas de tal forma, que no reduzcan la resistencia del hormigón.

En ningún caso el diámetro del tubo será mayor a 1/3 del espesor del elemento y la separación entre tubos será mayor a 3 diámetros.

### Reparación del hormigón armado

El Supervisor de Obra podrá aceptar ciertas zonas defectuosas siempre que su importancia y magnitud no afecten la resistencia y estabilidad de la obra.

Los defectos superficiales, tales como cangrejeras, etc., serán reparados en forma inmediata al desencofrado previa autorización por el Supervisor.

El hormigón defectuoso será eliminado en la profundidad necesaria sin afectar la estabilidad de la estructura.

Cuando las armaduras resulten afectadas por la cavidad, el hormigón se eliminará hasta que quede un espesor mínimo de 2.5 cm. alrededor de la barra.

La reparación se realizará con hormigón cuando se afecten las armaduras, en todos los demás casos se utilizará mortero.

Las rebabas y protuberancias serán totalmente eliminadas y las superficies desgastadas hasta condicionarlas con las zonas vecinas.

La mezcla de parchado deberá ser de los mismos materiales y proporciones del hormigón excepto que será omitido el agregado grueso y el mortero deberá constituir de no más de una parte de cemento y una o dos partes de arena.

El área parchada deberá ser mantenida húmeda por siete días.

## **Ensayos**

Todos los materiales y operaciones de la Obra deberán ser ensayados e inspeccionados durante la construcción, no eximiéndose la responsabilidad del Contratista en caso de encontrarse cualquier defecto en forma posterior.

#### Laboratorio

Todos los ensayos se realizarán en un laboratorio de reconocida solvencia y técnica debidamente aprobado por el Supervisor.

Frecuencia de los ensayos

Al iniciarse la obra y durante los primeros 4 días de hormigonado, se tomarán 4 probetas diarias para ser analizadas 2 a los 7 días y 2 a los 28 días.

En el transcurso de la obra, se tomarán 4 probetas en cada vaciado o cada vez que lo exija el Supervisor. El Contratista podrá moldear un mayor número de probetas para efectuar ensayos a edades menores a los siete días y así apreciar la resistencia probable de los hormigones.

Se deberá individualizar cada probeta anotando la fecha y hora y el elemento estructural correspondiente.

Las probetas serán preparadas en presencia del Supervisor de Obra.

Es obligación del Contratista realizar cualquier corrección en la dosificación para conseguir el hormigón requerido. El Contratista deberá proveer los medios y mano de obra para realizar los ensayos.

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

Evaluación y aceptación del hormigón

Los resultados serán evaluados en forma separada para cada mezcla que estará representada por lo menos por 3 probetas. Se podrá aceptar el hormigón, cuando dos de tres ensayos consecutivos sean iguales o excedan las resistencias especificadas y además que ningún

ensayo sea inferior en 35 Kg./cm2 a la especificada.

Aceptación de la estructura

Todo el hormigón que cumpla las especificaciones será aceptado, si los resultados son

menores a la resistencia especificada, se considerarán los siguientes casos:

i) Resistencia del 80 a 90 %.

Se procederá a:

1. Ensayo con esclerómetro, senoscopio u otro no destructivo.

2. Carga directa según normas y precauciones previstas. En caso de obtener resultados

satisfactorios, será aceptada la estructura.

ii) Resistencia inferior al 60 %.

Contratista procederá a la demolición y reemplazo de los elementos estructurales afectados.

Todos los ensayos, pruebas, demoliciones, reemplazos necesarios serán cancelados por el

Contratista.

Medición

Las cantidades de hormigón que componen las diferentes partes estructurales, se computarán

en metros cúbicos 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

Los volúmenes de hormigón se pagarán de acuerdo a los precios unitarios de propuesta.

Estos precios incluyen los materiales, equipo y mano de obra para la fabricación, transporte,

colocación de los encofrados y la ejecución de las juntas de dilatación. En resumen, dicho

precio corresponde a todos los gastos que de algún modo inciden en el costo del hormigón.

RELLENO Y COMPACTADO CON TIERRA COMUN (MANUAL)

UNIDAD: M3

Descripción

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 o

corridas, muros de contención y otros, según se especifique en los planos, formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

## Materiales, herramientas y equipo

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

El material de relleno a emplearse será preferentemente el mismo suelo extraído de la excavación, libre de pedrones y material orgánico. En caso de que no se pueda utilizar dicho material 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, aquéllos 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.

## Forma de ejecución

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

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

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

El material de relleno deberá colocarse en capas no mayores a 30 cm., con un contenido óptimo de humedad, procediéndose al compactado manual o mecánico, según se especifique.

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

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

## CIMIENTOS DE HORMIGON CICLOPEO

UNIDAD: M3

## Descripción

Este ítem comprende la construcción de la cimentación continua para muros y tabiques de ladrillo de acuerdo a los planos del proyecto o a lo indicado por el 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 deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

Los cimientos serán de mampostería de piedra bruta en proporción indicada en el proyecto, Disposiciones Técnicas Especiales o por el Supervisor de Obra, con mortero de cemento y arena en proporción 1:5.

La piedra, el cemento, el agua y la arena a utilizarse deberán cumplir con lo especificado en el ítem "Materiales de construcción".

## Forma de ejecución

No se colocará ninguna mampostería sin que previamente se hayan inspeccionado las zanjas destinadas a recibirla para cerciorarse de que el fondo está bien nivelado y compactado.

Primeramente se emparejará el fondo de la excavación con una capa de mortero pobre de cemento y arena en proporción 1:6 en un espesor de 2 cm. sobre la que se colocará la primera hilada de piedras.

Las piedras serán previamente lavadas y humedecidas al momento de ser colocadas en la obra y deberán descansar en todas sus superficies planas de asiento hacia abajo sobre la base de mortero, las mismas que se colocarán por capas, y siguiendo el mismo procedimiento indicado antes para lograr una efectiva trabazón vertical y horizontal.

Se deberá tener cuidado que el mortero penetre en forma completa en los espacios entre piedra y piedra, valiéndose para ello de golpes con varillas de fierro.

El mortero será mezclado en las cantidades necesarias para su uso inmediato. Se rechazará todo mortero que tenga 30 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 aspecto y coloración uniformes.

El Contratista deberá prever la disposición de piedras para la trabazón con el sobrecimiento separadas a 50 cm. como máximo.

Las dimensiones de los cimientos deberán ajustarse estrictamente a las medidas indicadas en los planos respectivos.

### Medición

Los cimientos de mampostería de piedra con mortero de cemento serán medidos en metros cúbicos.

## Forma de pago

El trabajo ejecutado con materiales aprobados y en un todo de acuerdo con estas especificaciones, medido según lo previsto en el punto anterior, será pagado al precio de la propuesta aceptada. Dicho precio será la compensación total por todos los trabajos, materiales, herramientas, equipo y mano de obra que incidan en su construcción.

## IMPERMEABILIZACION DE SOBFRECIMIENTOS

**UNIDAD: M** 

## Descripción

Este ítem se refiere a la impermeabilización de sobrecimientos a fin de proteger los muros de la edificación contra los efectos de la humedad proveniente de lluvias.

## Materiales, herramientas y equipo

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

El mortero de cemento – arena de dosificación 1:3 y una relación de aditivo según lo especificado, deben cumplir con los requerimientos especificados en el ítem "Materiales de Construcción".

#### Forma de ejecución

Sobre el sobrecimiento se colocará el cartón asfáltico teniendo cuidado de cubrir toda la superficie y no dejar espacios libres. Se tendrá especial cuidado en los traslapes.

Sobre esta capa de cartón asfáltico se colocará un mortero de cemento de dosificación 1:3 con ADITIVO IMPERMEABILIZANTE DE FRAGUADO NORMAL de espesor no menor a 2cm. El aditivo ADITIVO IMPERMEABILIZANTE DE FRAGUADO NORMAL será empleado ciñéndose estrictamente a las normas del fabricante. Se realizará un acabado parejo y nivelado de la capa de mortero a fin de que se pueda asentar sobre este la mampostería de muros.

#### Medición

La medición se realizará en metros lineales.

## Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado en base al precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación total por herramientas, mano de obra, equipo y todas las actividades necesarias para completar el trabajo.

#### CUBIERTA DE C. GALV. N°28 INCLUYE EST. METALICA

UNIDAD: M2

#### Definición

Este ítem se refiere a la provisión y colocado de cubierta de calamina galvanizada No 28, en los calibres, cerchas, vigas indicadas en planos de construcción, la construcción de los pórticos de perfiles costanera según, detalles respectivos, formularios de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

## Materiales, herramientas y equipo

Los aceros de perfiles simples, estructurales semi-pesados, pesados, planchas y barras a emplearse deberán cumplir con las características técnicas señaladas en los planos, especialmente en cuanto al tipo de secciones, dimensiones, resistencias y otros. Como condición general los perfiles o elementos de acero deberán ser de gramo fino y homogéneo, no deberán presentar en la superficie o en el interior de su masa grietas u otra clase de defectos.

El acero no deberá presentar fisuras, escamas, oxidación ni corrosión. Estos materiales deberán almacenarse sobre una plataforma de madera u otro soporte, protegido de cualquier daño mecánico y deterioro de la superficie causada por su exposición, a condiciones que causan herrumbre.

La soldadura a utilizarse será de tipo A.W.S. ASTM E6011 adecuado a los elementos a soldar y señalados en los planos.

Las planchas de calamina galvanizada acanalada serán de buena calidad, aprobado por el Supervisor de Obra y tendrá el mismo tipo de onda que la cubierta plástica y corresponderán a una calidad determinada, en caso de especificarse de esta manera en el formulario de presentación de propuestas.

Al efecto se recuerda que el Contratista es el absoluto responsable de la estabilidad de estas estructuras; cualquier notificación que crea conveniente realizar deberá ser aprobada y autorizada por el Supervisor de Obra y presentada con 15 días de anticipación a su ejecución.

#### Forma de ejecución

Las cerchas de estructura metálica deberá ser fabricada con los perfiles del tipo fierro liso, el empleo de las mismas serán de acuerdo a lo indicado en los planos de detalle y los resultados producto de los cálculos estructurales para soporte de la cubierta; en la misma deberá emplearse en las uniones planchas y soldadura, en sujeción estricta a las dimensiones, secciones y otros detalles constructivos, señalados en los planos respectivos. Todos los elementos de la estructura metálica deberán una llevar una mano de pintura anticorrosiva con la respectiva aprobación del Supervisor de Obra.

El ensamble de dos o más piezas de correas deberán ser efectuadas sobre la superficie de las cerchas sin presentar ensambles intermedios, deberá tener refuerzo en el interior de la sección de las correas en los empalmes. Antes de cubrir las correas metálicas con la pintura anticorrosiva, se limpiarán adecuadamente, la totalidad de las superficies mediante cepillos de acero, librándolas de polvo, barro, grasas, óxidos y todo aquello que disminuya la adherencia con el material de acabado. Las correas deberán pintarse en su totalidad previa colocación para evitar la corrosión de estos elementos.

La cubierta de calamina galvanizada acanalada será fija a los perfiles tal cual señala los planos de detalle mediante pernos "J" galvanizados de acuerdo a las longitudes necesarias para una buena fijación.

El traslape entre hojas no podrá ser inferior a 20 cm. En el sentido longitudinal y a 1.5 canales en el sentido lateral.

No se permitirá el uso de hojas deformadas por golpes o por haber sido mal almacenadas o utilizadas anteriormente.

El contratista deberá estudiar minuciosamente los planos y las obras relativas al techo, tanto para racionalizar las operaciones constructivas como para asegurar la estabilidad del conjunto.

Al efecto se recuerda que el Contratista es el absoluto responsable de la estabilidad de estas estructuras. Cualquier modificación que crea conveniente realizar, deberá ser aprobada y autorizada por el Supervisor de Obra y presentada con anticipación a su ejecución.

#### Medición

Pórtico de estructura metálica de perfiles conformados por pieza, Correas y viga de presión por metro lineal y la Cubierta de Calamina Galvanizada N° 28 se medirá por METRO CUADRADO.

#### Forma de pago

El pago por el trabajo ejecutado será hecho en base a los precios unitarios de la propuesta aceptada para este ítem.

## **MURO DE LADRILLO 6H e=18 cm y e=12 cm (24x18x12)**

UNIDAD: M2

#### Descripción

Este capítulo comprende la construcción de muros y tabiques de albañilería de ladrillo con mortero de cemento y arena en proporción 1:5.

## Materiales, herramientas y equipo

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

Los ladrillos serán de primera calidad y toda partida de los mismos deberá merecer la aprobación del Supervisor de Obra para su empleo en la obra.

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

Los ladrillos llenos serán bien cocidos, tendrán color uniforme y estarán libres de cualquier rajadura o desportilladuras.

En la preparación del mortero se empleará únicamente cemento y arena que cumplan con los requisitos de calidad especificados en el ítem de materiales de construcción.

## Forma de ejecución

Todos los ladrillos deberán mojarse abundantemente antes de su colocación. Serán colocados en hiladas perfectamente horizontales y a plomada, asentándolas sobre una capa de mortero de un espesor mínimo de 1.0cm.

Se cuidará muy especialmente de que los ladrillos tengan una correcta trabazón entre hilada y en los cruces entre muro y muro o muro y tabique.

Los ladrillos colocados en forma inmediata adyacentes a elementos estructurales de hormigón armado, (losas, vigas, columnas, etc.) deberán ser firmemente adheridos a los mismos para lo cual, previa a la colocación del mortero, se picara adecuadamente la superficie de los elementos estructurales del hormigón armado de tal manera que se obtenga una superficie rugosa que asegure una buena adherencia.

Con el fin de permitir el asentamiento de los muros y tabiques colocados entre losa y viga de hormigón armado sin que se produzca daños o separaciones entre estos elementos y la albañilería, no se colocará la hilada de ladrillos final superior continua a la viga hasta que haya transcurrido por lo menos 7 días. Una vez que el muro o tabique haya absorbido todos los asentamientos posibles, se rellenará este espacio acuñando firmemente los ladrillos correspondientes a la hilada superior final.

El mortero de cemento y arena en la proporción 1:5 será mezclado en las cantidades necesarias para su empleo inmediato. Se rechazará todo mortero que tenga 30 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 aspecto y coloración uniformes.

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

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

## Medición

Todos los muros y tabiques de mampostería de ladrillo con mortero de cemento y arena serán medidos en metros cuadrados tomando en cuenta el área neta del trabajo ejecutado. Los vanos para puertas, ventanas y elementos estructurales que no son construidos con mampostería de ladrillo, no serán tomados en cuenta para la determinación de las cantidades de trabajo ejecutado.

#### Forma de pago

El trabajo ejecutado con materiales aprobados y en un todo de acuerdo con estas especificaciones, medido según lo previsto, en el punto 4. (Medición), será pagado a los precios unitarios en metro cuadrado establecidos en la propuesta. Dicho precio será compensación total por todos los trabajos, materiales, herramientas, equipos, transportes y mano de obra que inciden en su construcción.

## **CONTRAPISO DE CEMENTO H=8 cm + EMPEDRADO**

UNIDAD: M2

## Descripción

Este ítem se refiere a la construcción de contrapisos de piedra, tanto en interiores como en exteriores.

## Materiales, herramientas y equipo

La piedra a emplearse será de canto rodado, conocida como "piedra manzana" o similar, cuyas dimensiones varíen entre 10 a20 cm.

El hormigón simple de cemento, arena y grava a ser empleado será en proporción de una resistencia mínima a la compresión de 180 Kg/cm2, salvo indicación contraria señalada en los planos respectivos.

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

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 ver especificaciones de materiales.

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

## Forma de 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.

Contrapisos de piedra (Soladuras de piedra)

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

Sobre el terreno preparado según lo señalado anteriormente, se procederá a la colocación de

maestras debidamente niveladas. Entre ellas se asentará a combo la piedra, procurando que

éstas 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.

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.

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.

REVOQUE CON MORTERO

UNIDAD: M2

Descripción

Este ítem se refiere a todo revoque exterior de la estructura.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la

ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

Se utilizará una mezcla de cemento, cal y arena fina en proporción 1:2:6, de acuerdo al ítem

"Materiales de construcción"

La cal a emplearse en la preparación del mortero será madurada por lo menos 40 días antes

de su empleo en el revoque.

Forma de ejecución

Se limpiarán cuidadosamente las juntas de los ladrillos, eliminándose todo sobrante de

mortero, se limpiarán también las vigas y columnas.

Se colocarán maestras del mismo material a distancias no mayores de dos metros.

Estas maestras deberán ser perfectamente niveladas entre sí a fin de asegurar el logro de una

superficie uniforme y pareja en toda su extensión.

Se aplicará una primera mano de mezcla de mortero, cemento, cal y arena (1:2:6).

La segunda mano será de acabado.

La terminación deberá ser ejecutada por obreros especializados.

Medición

Este revestimiento se medirá en metros cuadrados tomando la superficie neta de

recubrimiento y descontando 50% de todas las aberturas por puertas y ventanas.

Forma de pago

Este revestimiento ejecutado con materiales aprobados y en todo de acuerdo con estas

especificaciones, medidos según lo previsto en Medición, será pagado al precio unitario de

la propuesta aceptada para este ítem. Estos precios unitarios serán la compensación total por

todos los materiales, equipo, herramientas y mano de obra que inciden en el costo de éste

trabajo.

REVOQUE INTERIOR CON YESO

UNIDAD: M2

Descripción

Este ítem se refiere al revestimiento de superficies expuestas de acuerdo a planos, para dar

un acabado definitivo a las paredes interiores de los muros.

Materiales, herramientas y equipo

El yeso a emplearse será de buena calidad y de molido fino. No contendrá terrones ni

impurezas de ninguna clase. Con anterioridad al suministro se presentará al Supervisor de

Obra una muestra de este material para su aprobación.

El yeso para el enlucido deberá ser de primera clase y aprobado por el Supervisor de Obra.

Forma de ejecución

Previa colocación de maestras, se procederá al revoque sobre superficies apropiadas

castigando la mezcla hasta conseguir superficies planas de 1 cm. de espesor.

El frotachado final se realizará con planchas metálicas, a fin de conseguir superficies

uniformes no enlucidas.

Medición

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

Forma de pago

El trabajo se pagará de acuerdo a la medición, este pago será compensación total de la

ejecución de este ítem. El precio será el de la propuesta aceptada.

CIELO RASO CON YESO BAJO LOSA

UNIDAD: M2

Descripción

El trabajo a que se refiere este ítem comprende el acabado de los cielos rasos sobre losa en

todo de acuerdo con lo especificado a continuación.

Materiales, herramientas y equipo

El yeso a emplearse será de buena calidad y de molido fino. No contendrá terrones ni

impurezas de ninguna clase. Con anterioridad al suministro se presentará al Supervisor de

Obra una muestra de este material para su aprobación.

El yeso para el enlucido deberá ser de primera clase y aprobado por el Supervisor de Obra.

Forma de ejecución

En general todos los cielos rasos serán revocados como se indica a continuación con

excepción de aquellos para los cuales los planos o el detalle de obra indiquen la colocación

de revestimientos de otros materiales.

Una vez limpiadas y emparejadas las superficies de los cielos rasos se aplicará con plancha

metálica un enlucido de yeso puro en forma prolija a fin de obtener superficies

completamente tersas, planas y sin ondulaciones y se pondrá una capa de enlucido final con

yeso de primera calidad.

Las vigas de hormigón armado que se proyectan por debajo del cielo raso serán revocadas de

la misma manera que se ha indicado. Las aristas de las vigas serán terminadas con chanfle en

toda su longitud.

Medición

Los revoques de las superficies de cielos rasos se medirán en metros cuadrados tomando en

cuenta solamente el área neta de trabajo ejecutado.

Forma de pago

Los revoques ejecutados con materiales aprobados y en un todo de acuerdo con lo que se

tiene indicado, medidos según lo previsto en el punto 4. (Medición), serán pagados a los

precios unitarios de la propuesta aceptada para el ítem: de "cielos rasos". Estos precios

unitarios serán compensación total por todos los materiales, herramientas, equipo y mano de

obra que inciden en el costo de estos trabajos.

VENTANA DE ALUMINIO C. VIDRIO e=4 mm

UNIDAD: M2

Descripción

Este ítem se refiere a la provisión y colocación de ventanas de aluminio además incluye

vidrios de 4 mm en los ambientes que radiquen los planos.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la

ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

Se utilizarán perfiles de aluminio con espesor de acuerdo a normas para este tipo de trabajos,

los perfiles estarán libres de defectos, rajaduras y oxidación con las dimensiones indicadas

en los planos.

La soldadura será de tipo adecuado para este tipo trabajo.

Forma de ejecución

Las ventanas metálicas serán construidas los planos de detalle del proyecto. La medición de vanos será verificada en obra.

Los anclajes laterales serán mediante tirafondos y se deberá verificar su ubicación con el Supervisor de Obra. Todas las superficies deberán ser pulidas.

Antes de ser llevados a obra recibirán dos manos de pintura anticorrosiva.

El empotramiento en los muros se efectuará con mortero de cemento y serán de acabado aprobado por el Supervisor de Obra.

#### Medición

Las ventanas de aluminio serán medidas en metros cuadrados.

## Forma de pago

La cantidad de trabajo realizado con materiales aprobados, de acuerdo a estas especificaciones y medido según se indica en el acápite anterior.

#### PUERTA TIPO PLACA INC. MARCO

UNIDAD: M2

## Descripción

Este ítem se refiere a la provisión y colocación de puertas de madera.

#### Materiales, herramientas y equipo

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

La madera a utilizarse será cedro de primera calidad, seca, sin defectos como nudos, rajaduras, picaduras, etc.

Las bisagras serán dobles, de 3". El Contratista deberá presentar una muestra de las bisagras para aprobación del supervisor de obra.

# Forma de ejecución

Los marcos de las puertas, serán construidos siguiendo estrictamente las indicaciones de los planos y detalles respectivos.

Los marcos serán colocados en los vanos fijándolos primeramente y sin debilitar los muros o miembros estructurales.

Las hojas de las puertas serán ajustadas a los marcos mediante tres bisagras de 3".

La carpintería de madera deberá tener un acabado perfecto, debiendo lijarse prolijamente todas las superficies, las mismas que posteriormente serán bañadas con aceite de linaza caliente, extendiéndose dicho baño a los marcos.

#### Medición

La carpintería de madera será medida en metros cuadrados, la medición incluirá el ancho de marcos y hojas.

## Forma de pago

La carpintería de madera construida con materiales aprobados, de acuerdo a especificaciones ya señaladas y medida según el punto anterior será pagada según el precio unitario de la propuesta aceptada. El precio unitario comprende: Materiales, mano de obra, herramientas, etc.

## PISO DE CERÁMICA ESMALTADA ALTO TRÁFICO C/ TEXTURA

UNIDAD: M2

## Descripción

Este ítem se refiere a la colocación de cerámica esmaltada y carpeta de nivelación en los pisos de los ambientes que se indican en los planos.

#### Materiales, herramientas y equipo

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

El hormigón de cemento, arena y grava para la nivelación de los pisos será de proporción 1:3:4. Los materiales a emplearse deben cumplir con los requerimientos especificados en el ítem "Materiales de Construcción".

El mortero de cemento y arena a emplearse para la colocación de las piezas de cerámica será de proporción 1:5. Los materiales a emplearse deben cumplir con los requerimientos especificados en el ítem "Materiales de Construcción".

La cerámica será del tipo conocido como enchape de ladrillo.

Las piezas de cerámica tendrán un espesor mínimo de 7 mm. Debiendo la calidad y el color de las mismas ser aprobados por el Supervisor de Obra.

Forma de ejecución

Sobre la superficie se vaciará una capa de hormigón de 3 cm. de espesor la misma que deberá

ser perfectamente nivelada.

Sobre la superficie de hormigón preparada como se tiene indicado, se colocará la cerámica

con mortero de cemento y arena en proporción 1:5.

Una vez colocadas las piezas de cerámica se realizarán las juntas entre piezas con lechada de

cemento puro y ocre de buena calidad del mismo color de la cerámica, aprobados por el

Supervisor.

El Contratista deberá tomar precauciones para evitar el tránsito sobre la cerámica recién

colocada mientras no haya transcurrido el período de fraguado en su integridad.

Medición

Los pisos se medirán en metros cuadrados tomando en cuenta solamente el área de trabajo

neto ejecutado.

Forma de pago

Por la realización de este trabajo se pagará de acuerdo a los precios unitarios de la propuesta

aceptada, que incluyen todos los materiales mano de obra, equipo y herramientas y

actividades necesarias para la ejecución de este ítem.

PISO PARQUET MARA (TERMINADO)

UNIDAD: M2

Descripción

Este ítem comprende la instalación de piso de parquet.

Materiales, herramientas y equipo

Los materiales a usarse irán de acuerdo a especificaciones de armado de pisos de madera.

Forma de ejecución

Antes de instalar Humedades en la obra: Las siguientes recomendaciones son necesarias para

la correcta instalación de pisos de madera INNDECOMR, recordando que el peor enemigo

de toda madera es la humedad. De no seguir estas sugerencias los pisos de madera pueden

sufrir cambios irreparables en sus dimensiones y por lo tanto se perderá la garantía de los

mismos, por lo que es necesario revisar lo siguiente antes de la instalación: Los firmes de

concreto estén secos. Plafones y/o muros estén secos. Ventanas y puertas deberán estar

colocadas, cerradas y correctamente selladas. Los niveles de humedad relativa del aire estén entre el 35% al 45% No se deberán realizar trabajos de albañilería o similares donde se utilice agua para los materiales a aplicar. Por lo menos dos semanas antes, durante o después de la instalación de los pisos de madera. Las calefacciones hidrónicas deberán estar instaladas y probadas con un funcionamiento continuo de dos semanas esto permitirá eliminar o verificar cualquier falla o humedad. Verificar cualquier sistema o problema que exista y pueda proporcionar humedad. Verificar la humedad de medio ambiente, evaporación y condensación. Nota: El contenido de humedad para firmes NO deberá ser mayor de 2.5% de humedad para planta alta y 3.5% de humedad para plantas bajas, de acuerdo a la medición de aparatos TRAMEX (Concrete Encounter) Para firmes nuevos se deberá considerar que por cada 1 cm de concreto colado de espesor, el tiempo de secado aproximado es de 15 a 20 días. (Esto puede variar de acuerdo a las condiciones climatológicas o contenido de humedad en la obra.) Niveles de firmes y colindantes para instalación. Para colocación de duela en plantas bajas: Impermeabilice las plantas bajas siempre, así como los firmes volados que en su parte inferior este al intemperie y coloque sub camas, de maderas Coníferas como: bastidor, barrote, polín o triplay para exteriores, nunca deberá colocar los pisos sólidos atornillados directamente, esto provocara que se trasmita la humedad del sub suelo por los tornillos, para pisos de ingeniería coloque cama de triplay para ser pegados, clavados o engrapados, o podrá ser instalado flotante en caso de pisos de 9/16". Para duelas pegadas deberá de impermeabilizar con MVP (Moisture Vapor Protection) barrera de humedad y vapor de la marca Bostik®, para duelas sólida utilizar pegamento BST de Bostik® y para duelas de ingeniería utilizar pegamento EFA de Bostik®. Para duelas sobre sub camas, coloque impermeabilizante de emulsión base solvente plastificada y cartón asfáltico en doble capa, (emulsión + cartón asfáltico + emulsión + cartón asfáltico) y gire la dirección del cartón asfáltico en la segunda capa de sentido horizontal a sentido vertical y sugerimos colocar polietileno C500 o C600 después de colocada la sub cama y antes de la duela. Para colocaciones de duela en plantas altas: los pisos sólidos sin terminar podrán ser atornillados directamente sobre un polietileno calibre 500 o 600 y los pisos de ingeniería de 9/16" flotantes sobre polietileno de calibre 500 o 600 y hule espuma. Para duelas pegadas sólidas pre acabadas o sin terminar utilizar pegamento BST de Bostik® y para duelas de ingeniería utilizar pegamento EFA de Bostik®. Colocación de pisos sobre triplay: El triplay no nivela

los firmes, copia los desperfectos o desniveles del firme. Ta b l a d e c l a v a d o d e d u e l a s E s p e s o r T r i p l a y 19 mm 2" Grapa 1 3/16" 15 mm 1 1/2" Grapa 1 3/16" 12 mm Grapa 1 3/16" Espesor de Duela 3/4" 3/8" 9/16" Ta b l a d e p e g a d o d e d u e l a s P e g a m e n t o U r e t a n o B o s t i k ® BST X X X X Espesor de Duela 3/4" 5/8" 3/8" 9/16" Llana 1/4"x 1/4" 1/4"x 1/8" 3/16"x 5/32" 1/4"x 1/8" EFA X X Llana 3/16"x 5/32" 1/4"x 1/8" Altura máxima a alcanzar en pisos terminados: Es el espesor del triplay más el espesor del piso de madera. Especificación de nivelación de firmes: Los firmes deberán estar nivelados con una tolerancia de 1 mm por metro lineal. En caso de firme desnivelados, nivelar con sub camas de maderas Coniferas estufadas como: Bastidores, barrotes o polines o bien nivelar los firmes con concreto o auto nivelantes ARDEX®, se deberá tomar en cuenta la humedad de éstos y tiempo de secado. Este sistema servirá para pisos de madera sólidos de 3/4" atornillados o pegados, ingeniería de 3/8" pegados y 9/16" pegados o flotantes. Nunca deberá nivelar con morteros o similares que puedan convertirse al secarse en estructura arenosa, quebrarse o despegarse del firme o loza existente. Los acelerantes para el concreto sólo endurecen, no aceleran el proceso de secado. La terminación de firmes nuevos no deberá ser pulida ya que esto impide la salida de humedad. Nota: Para obras nuevas se deberá coordinar con el constructor los niveles requeridos para la instalación, esto será más económico y resistente a la larga. Nivelación con bastidor: Los bastidores de madera son de 2" x 3/4" no deberán nivelar más de 1 cm de altura. Regularmente utilizados para realizar nivelaciones de alturas de pisos colindantes de 4 cm a 5 cm tomando en cuenta el espesor de duela, sólo para duelas sólidas de 3/4" de espesor. Nivelación con barrote: Los barrotes de madera de 2" x 2" no deberán nivelar más de 1.5 cm de altura. Regularmente utilizados para realizar nivelaciones de alturas de pisos colindantes de 7 cm a 8.5 cm tomando en cuenta el espesor de duela, este sistema es sólo en duelas sólidas de 3/4" de espesor. Puede ser usado para nivelar y rellenar con polvo de granito o similar en caso de sistemas de calefacción hidrónica, con pisos sólidos de 3/4" de espesor. Se podrá clavar sobre los barrotes triplay de 12 mm, 15 mm o 19 mm para pisos sólidos clavados o pisos de ingeniería pegados, clavados, engrapados o flotantes. Nivelación con polín: Los polines de madera de 3" x 3" o 3 1/2" x 3 1/2" no deberán nivelar más de 2 cm con calzas. Regularmente utilizados para realizar nivelaciones de alturas de pisos colindantes de 9.5 cm a 11.5 cm sólo en duelas sólidas de 3/4" de espesor. Puede ser usado para nivelar y colar concreto o relleno con polvo de granito o similar en caso

de sistemas de calefacción hidrónica, con pisos sólidos de 3/4" y 5/8" de espesor. Se podrá clavar sobre los polines triplay de 12 mm, 15 mm o 19 mm para pisos sólidos clavados o pisos de ingeniería pegados. Niveles superiores a los mencionados anteriormente, deberán colocar muretes o similares y colocar polines o vigas. Al no estar el detalle de éste ítem el mismo deberá ser diseñado por el contratista y aprobado por el Ing. Supervisor de obra.

## Medición

La instalación de parquet será medido 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 al precio unitario.

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

## PINTURA EXTERIOR LATEX (DOS MANOS)

UNIDAD: M2

#### Descripción

Este ítem se refiere a la aplicación de pinturas, sobre las superficies de paredes externas, de acuerdo a lo establecido en el formulario de presentación de propuestas y/o instrucciones del Supervisor de Obra.

#### Materiales, herramientas y equipo

Los diferentes tipos de pinturas, tanto por su composición, como por el acabado final que se desea obtener, se especificarán en el formulario de presentación de propuestas.

Se emplearan solamente pinturas cuya calidad y marca esté garantizada por un certificado de fábrica.

La elección de colores o matices será atribución del Supervisor de Obra, con la debida anticipación, las muestras correspondientes a los tipos de pintura indicados en los formularios de presentación de propuestas.

Para la elección de colores, el Contratista presentará al Supervisor de Obra, con la debida

anticipación, las muestras correspondientes a los tipos de pintura indicados en los formularios

de presentación de propuestas.

Para cada tipo de pintura, se empleará el diluyente especificado por el fabricante.

Forma de ejecución

En paredes con anterioridad a la aplicación de la pintura en paredes externas, se corregirán

todas las irregularidades que pudiera presentar el mortero de cemento, mediante un lijado

minucioso, dando además el acabado final y adecuado a los detalles de las instalaciones.

Luego se masillarán las irregularidades y a continuación se aplicará una mano de imprimante

o de cola debidamente templada, la misma que se dejara secar completamente.

Una vez seca la mano de imprimante o de cola, se aplicará la primera mano de pintura y

cuando esta se encuentre seca se aplicarán tantas manos de pintura como sean necesarias,

hasta dejar superficies totalmente cubiertas en forma uniforme y homogénea en color y

acabado.

Medición

La pintura exterior será medida en metros cuadrados, tomando en cuenta únicamente las

superficies netas ejecutadas, descontándose 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 necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

PINTURA INTERIOR LATEX (DOS MANOS)

UNIDAD: M2

Descripción

Este ítem se refiere al pintado de muros con pintura al óleo.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la

ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

La pintura al óleo mate será de primera calidad y de marca industrial reconocida. Está deberá

suministrarse en el envase original de fábrica.

No se permitirá emplear pintura preparada en la obra.

Los colores y tonalidades de todas las pinturas a emplearse serán los que indique el

Supervisor de Obra.

El Contratista presentará una muestra de todos los materiales que se propone emplear al

Supervisor de Obra con anterioridad a la iniciación de cualquier trabajo.

Forma de ejecución

Antes de aplicar la pintura en paredes y cielos rasos de ambientes interiores, el Supervisor de

obra aprobará todas las superficies que recibirán este tratamiento.

Posteriormente se aplicará una mano de sellador de paredes, la misma que se dejará secar

completamente.

Luego se procederá a la aplicación de una primera mano de pintura al óleo y cuando se

encuentre totalmente seca, se aplicarán las capas o manos de pintura necesarias para lograr

un acabado ideal.

Medición

Este ítem se medirá en metros cuadrados, en muros se tomará en cuenta jambas, dinteles y

alfeizares.

Forma de pago

Por este trabajo se pagará de acuerdo al precio unitario de la propuesta aceptada, que incluye

la compensación total por todos los materiales herramientas y mano de obra y actividades

necesarias para la ejecución de este ítem.

ZOCALO DE CERAMICA ESMALTADA

UNIDAD: ML

Descripción

La ejecución de este ítem comprende la colocación de zócalos de cerámica de acuerdo a lo

indicado en planos y detalles.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la

ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

Las piezas serán de 20 ó 30 cm de largo, 10 cm de alto y no menos de 2 cm de espesor. El color de los zócalos será el indicado por el Supervisor de Obra. Antes de que el Contratista

inicie su colocación se someterá una muestra para su aprobación.

El mortero de cemento Portland y arena que se emplee en la colocación de los zócalos será de proporción 1:3, deben cumplir con los requerimientos especificados en el ítem "Materiales

de Construcción".

Forma de ejecución

Las piezas de zócalos de cerámica se colocarán empleando el mortero de cemento y arena

1:3 conservando una perfecta nivelación, vertical y horizontal.

Una vez que se hayan colocado los zócalos se rellenarán las juntas entre pieza y pieza con

lechada de cemento puro y ocre de buena calidad del mismo color que el de los zócalos.

Medición

Los zócalos de cerámica se medirán en metros lineales.

Forma de pago

Los zócalos de cerámica ejecutados con materiales aprobados y en todo de acuerdo con estas

especificaciones, medidos como se indica en el punto anterior, serán pagados al precio

unitario de la propuesta aceptada. Este precio unitario será compensación total por todos los

materiales, herramientas, equipo y mano de obra que inciden en el costo de este trabajo.

**ZOCALO DE CEMENTO H= 15 cm** 

UNIDAD: ML

Descripción

Este ítem comprende el acabado de muros interiores y exteriores con un zócalo de cemento,

según la altura indicada en planos.

Materiales, herramientas y equipo

El Contratista proporcionará todos los materiales, herramientas y equipo necesarios para la

ejecución de los trabajos, los mismos deberán ser aprobados por el Supervisor de Obra.

El mortero de cemento Portland y arena fina a utilizarse será en proporción 1:3 (cemento -

arena), deben cumplir con los requerimientos especificados en el ítem "Materiales de

Construcción".

El ocre a emplearse será de buena calidad y de color especificado por el Supervisor de Obra.

Forma de ejecución

Previamente se limpiarán las juntas de los muros y tabiques que recibirán éste revestimiento.

Luego se procederá al castigado de muros con mortero de cemento 1:3 enrasando las

superficies a regla.

Luego de un frotachado se ejecutará el enlucido de cemento puro y color, con el auxilio de

plancha metálica hasta obtener superficies completamente lisas y pulidas.

Se ejecutará una junta horizontal que separe el zócalo del enlucido de yeso y otras verticales

cada 2 m. Estas juntas serán de 1 cm. de ancho.

Como espesor mínimo el zócalo tendrá 1.5 cm.

Si se presentaran defectos en el acabado deberá picarse el paño entero para su nueva

ejecución. El costo que demande éste trabajo será por cuenta del Contratista.

Medición

El zócalo de cemento con color se medirá en metros lineales tomando en cuenta solamente

el área neta del trabajo realizado.

Forma de pago

Los zócalos construidos con materiales aprobados y en un todo de acuerdo con lo

especificado, medido según lo previsto en el punto anterior, serán pagados al precio unitario

de la propuesta aceptada para este ítem. Este precio unitario será la compensación total por

todos los materiales, herramientas, equipo y mano de obra que inciden en su costo.

PROV. Y COLOC. DE CHAPA

**UNIDAD: PZA** 

Descripción

Este ítem comprende el suministro de chapas exteriores, chapas interiores, chapas de baños,

chapas de closets, chapas de vaivén, chapas de paso, 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, interior y exterior.

Las chapas a colocarse en las puertas interiores, serán de embutir, de manija con llave.

Las chapas a colocarse en las puertas de baño serán de embutir, de 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.

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.

#### Forma de 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.

Hasta que la obra sea entregada, las llaves serán manejadas por personal responsable del contratista. Al efectuarse la entrega, El contratista suministrará un tablero numerado conteniendo todas las llaves de la obra, por duplicado e identificadas mediante un registro, correspondiendo la numeración a las cerraduras respectivas.

#### 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.

Dichos precios serán compensación total por los materiales (incluyendo la provisión y la instalación de todos los accesorios y elementos de cierre tales como picaportes, cremonas, bisagras, etc.), mano de obra, herramientas, equipo y otros gastos que sean necesarios para la adecuada y correcta ejecución de los trabajos.

#### PROV. Y COLOC. DE BARANDADO METALICO TUBULAR

**UNIDAD: ML** 

## Descripción

Este trabajo consistirá en la construcción de las barandas de un solo material indicados en los planos, ejecutados de acuerdo con las presentes especificaciones y de conformidad con el diseño.

Las barandas se clasifican en barandas de fierro galvanizado

#### Materiales, herramientas y equipo

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

## Forma de ejecución

Generalidades

Las barandas no se colocarán en ningún tramo hasta que la cimbra o andamio hayan sido retirados, permitiendo que el tramo tenga su apoyo propio.

#### Barandas de F.G.

La elección de barandas de acero deberá conformar los requisitos aplicables

#### **Pintura**

Todas las barandas con F.G., serán limpiadas y cubiertas con una mano de imprimación y dos manos de pintura de obra.

## Medición

La cantidad a pagarse bajo el presente ítem se formará por el número de metros lineales de baranda, terminados en la obra y aceptados, medidos a lo largo del alineamiento de la baranda de un extremo a otro. Incluirá toda la obra ejecutada en la parte superior y todas las abrazaderas y anclajes requeridos para fijar la baranda a la estructura, incluirá asimismo las porciones de acero de armadura que se extienden en los cordones.

#### Forma de pago

El trabajo ejecutado con materiales aprobados y en un todo de acuerdo con estas especificaciones, medido según lo previsto, en el punto 4. (Medición), será pagado a los precios unitarios establecidos en la propuesta aceptada.

#### LIMPIEZA GENERAL DE LA OBRA:

#### LIMPIEZA GENERAL DE LA OBRA

**UNIDAD: GLB** 

# Descripción

Este capítulo se refiere a la limpieza total del coliseo, con posterioridad a la conclusión de todos los trabajos y con anterioridad a su entrega.

## Materiales, herramientas y equipo

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

## Forma de ejecución

Se transportarán fuera del edificio y terreno que corresponda, todos los materiales, escombros, basuras, andamiajes, herramientas, etc. a satisfacción del Supervisor de Obra.

Se lavarán y limpiarán todos los vidrios, artefactos sanitarios y accesorios, revestimientos, etc.

#### Medición

Por tener este ítem un carácter global no corresponde efectuar medición alguna.

## Forma de pago

El pago por este ítem se realizará en forma global al precio de la propuesta aceptada, que será la compensación total por todos los materiales y actividades necesarias para la ejecución de este trabajo.

#### PLANILLA DE COMPUTOS METRICOS DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA - MUNICIPIO DE YUNCHARA

Nº	DESCRIPCION	UNI.	LARG.	ANCH.	ALT.	N° DE VECES	TOTAL PARCIAL	TOTAL ACUMUL.
ITEM	REPLANTE, TRAZADO Y CONTROL TOPOG.	m2					111101111	1302,00
1	REPLANTEO Y TRAZADO	m2	42,00	31,00		1,00	1302,00	1302,00
ITEM	EXCAVACION DE ZAPATAS DE H°A°	m3						97,66
2	C3,C6,C9,C10,C13,C14,C17,C20,C21,C22,C24,C25,C26,C28,C29,C30,C31,C35,C36,C38,C41,C42,C46,C50,C51,C52,C53,C54,C55,C56,C57,C58,C59,C60	m3	0,80	0,80	2,00	34,00	1,28	43,52
3	C27	m3	0,85	0,85	2,00	1,00	1,45	1,45
4	C1,C2,C11,C12,C15,C16,C18,C39,C43,C44,C45	m3	0,90	0,90	2,00	11,00	1,62	17,82
5	C34	m3	0,95	0,95	2,00	1,00	1,81	1,81
6	C4,C7,C8,C19,C32,C33,C37,C40	m3	1,00	1,00	2,00	8,00	2,00	16,00
7	C5	m3	1,00	1,00	2,00	1,00	2,00	2,00
8	C23-C47	m3	1,15	0,90	2,00	1,00	2,07	2,07
9	C48,C49	m3	2,50	1,30	2,00	2,00	6,50	13,00
ITEM	BASE DE HORMIGON POBRE PARA ZAPATAS (e=5 cm)	m2						2,44
10	Hormigon pobre o de nivelacion e=5 cm	m2	-	-	0,05	-	48,83	2,44
ITEM	ZAPATAS DE H°A°	m3						14,75
11	C3,C6,C9,C10,C13,C14,C17,C20,C21,C22,C24,C25,C26,C28,C29,C30,C31,C35,C36,C38,C41,C42,C46,C50,C51,C52,C53,C54,C55,C56,C57,C58,C59,C60	m3	0,80	0,80	0,30	34,00	0,19	6,53
12	C27	m3	0,85	0,85	0,30	1,00	0,22	0,22
13	C1,C2,C11,C12,C15,C16,C18,C39,C43,C44,C45	m3	0,90	0,90	0,30	11,00	0,24	2,67
14	C34	m3	0,95	0,95	0,30	1,00	0,27	0,27
15	C4,C7,C8,C19,C32,C33,C37,C40	m3	1,00	1,00	0,30	8,00	0,30	2,40
16	C5	m3	1,00	1,00	0,35	1,00	0,35	0,35
17	C23-C47	m3	1,15	0,90	0,35	1,00	0,36	0,36
18	C48,C49	m3	2,50	1,30	0,30	2,00	0,98	1,95
ITEM	RELLENO Y COMPACTADO CON TIERRA COMUN	m3						65,13
19	C3,C6,C9,C10,C13,C14,C17,C20,C21,C22,C24,C25,C26,C28,C29,C30,C31,C35,C36,C38,C41,C42,C46,C50,C51,C52,C53,C54,C55,C56,C57,C58,C59,C60	m3	0,80	0,80	1,70	34,00	1,09	36,99
20	C27	m3	0,85	0,85	1,70	1,00	1,23	1,23
21	C1,C2,C11,C12,C15,C16,C18,C39,C43,C44,C45	m3	0,90	0,90	1,70	11,00	1,38	15,15
22	C34	m3	0,95	0,95	1,70	1,00	1,53	1,53
23	C4,C7,C8,C19,C32,C33,C37,C40	m3	1,00	1,00	1,70	8,00	1,70	13,60
24	C5	m3	1,00	1,00	1,65	1,00	1,65	1,65
25	C23-C47	m3	1,15	0,90	1,65	1,00	1,71	1,71
26	C48,C49	m3	2,50	1,30	1,70	2,00	5,53	11,05
27	Descuento por cimiento de H° C°	m3						8,76
28	C3, C10, C11, C21, C24, C26, C30, C42, C46	m3	0,80	0,40	0,50	9,00	0,12	1,04
29	C6, C17, C20, C25, C28, C29, C35, C36, C41	m3	1,00	0,40	0,50	9,00	0,16	1,40
30	C9, C13	m3	1,20	0,40	0,50	2,00	0,20	0,39
31	C27	m3	1,08	0,40	0,50	1,00	0,17	0,17
32	C1, C39	m3	0,90	0,40	0,50	2,00	0,14	0,27
33	C18, C22, C31, C38, C44	m3	1,15	0,40	0,50	5,00	0,19	0,93
34	C34	m3	1,49	0,40	0,50	1,00	0,25	0,25
35	C2, C4, C7, C11, C15, C40, C423, C45	m3	1,30	0,40	0,50	8,00	0,22	1,72
36	C8, C12, C16, C19, C32, C33, C37	m3	1,60	0,40	0,50	7,00	0,28	1,93
37	C5	m3	1,80	0,40	0,50	1,00	0,32	0,32
38	(C23-C47)	m3	2,05	0,40	0,50	1,00	0,37	0,37
39	Descuento por cuellos de columna	m3						9,02
40	cuelos de columna	m3	-	-	-	-	9,02	9,02
ITEM	CUELLOS DE COLUMNAS DE H°A°	m3						9,02
41	C3,C6,C9,C10,C13,C14,C17,C20,C21,C22,C24,C25,C26,C28,C29,C30,C31,C35,C36,C38,C41,C42,C46,C50,C51,C52,C53,C54,C55,C56,C57,C58,C59,C60	m3	0,30	0,30	1,70	34,00	0,15	5,20
42	C27	m3	0,30	0,30	1,70	1,00	0,15	0,15
43	C1,C2,C11,C12,C15,C16,C18,C39,C43,C44,C45	m3	0,30	0,30	1,70	11,00	0,15	1,68
44	C34	m3	0,30	0,30	1,70	1,00	0,15	0,15
45	C4,C7,C8,C19,C32,C33,C37,C40	m3	0,30	0,30	1,70	8,00	0,15	1,22
46	C5	m3	0,30	0,30	1,65	1,00	0,15	0,15
47	C23-C47	m3	0,30	0,30	1,65	1,00	0,15	0,15
48	C48,C49	m3	0,30	0,30	1,70	2,00	0,15	0,31

	DESCRIPCION	UNI.	LARG.	ANCH. m	ALT. m	N° DE VECES	TOTAL PARCIAL	TOTAL ACUMUL.
ITEM	EXCAVACION PARA CIMIENTOS S. SEMIDURO		-			LCLS	- IIII CILIE	48,54
49	(C1-C2)=(C18-C19)=(C36-C37)=(C40-C41)=(C33-C44)=(C34-C43)	m3	5,05	0,40	0,50	6,00	1,01	6,06
50	(C4-C5)	m3	4,95	0,40	0,50	1,00	0,99	0,99
51	(C7-C8)=(C11-C12)=(C15-C16)=C37-C40)=(C32-C45)=(C31-C46)	m3	5,00	0,40	0,50	6,00	1,00	6,00
52	(C21-C22)=(C38-C39)	m3	5,10	0,40	0,50	2,00	1,02	2,04
53	(C31-C46)	m3	5,15	0,40	0,50	1,00	1,03	1,03
54	(C2-C3)=(C8-C9)=(C12-C13)=(C16-C17)=(C19-C20) =(C25-C37)=(C27-C34)=(C28-C33)=(C29-C32)	m3	1,60	0,40	0,50	9,00	0,32	2,88
55	(C1-C4)=(C15-C18)=(C19-C22)=(C21-C32)=(C44-C45) =(C37- C38)=(C39-C40)	m3	4,65	0,40	0,50	7,00	0,93	6,51
56	(C2-C5)=(C5-C8)	m3	4,55	0,40	0,50	2,00	0,91	1,82
57	(C3-C6)=(C6-C9)=(C17-C20)=(C29-C30)=(C28-C29)=(C24-C25)	m3	4,80	0,40	0,50	6,00	0,96	5,76
58	(C5-C6)	m3	1,55	0,40	0,50	1,00	0,31	0,31
59	(C4-C7)=(C16-C19)=(C32-C33)	m3	4,60	0,40	0,50	3,00	0,92	2,76
60	(C7-C11)=(C8-C12)	m3	3,00	0,40	0,50	2,00	0,60	1,20
61	(C9-C13)=(C10-C14)	m3	3,20	0,40	0,50	2,00	0,64	1,28
62	(C9-C10)=(C13-C14)	m3	1,35	0,40	0,50	2,00	0,27	0,54
63	(C11-C15)=(C12-C16)=(C33-C34)	m3	2,50	0,40	0,50	3,00	0,50	1,50
64	(C13-C17)	m3	2,70	0,40	0,50	1,00	0,54	0,54
65	(C20-C23)	m3	4,45	0,40	0,50	1,00	0,89	0,89
66	(C18-C21)=(C46-C45)	m3	4,70	0,40	0,50	2,00	0,94	1,88
67	(C22-C23)	m3	1,30	0,40	0,50	1,00	0,26	0,26
68	(C22-C25) (C24-C38)=(C30-C31)	m3	1,65	0,40	0,50	2,00	0,26	0,26
69	(C26-C36)	m3	1,70	0,40	0,50	1,00	0,34	0,34
70	(C43-C44)	m3	2,55	0,40	0,50	1,00	0,51	0,51
71	(C27-C28)	m3	2,68	0,40	0,50	1,00	0,54	0,54
72	(C34-C35)	m3	3,13	0,40	0,50	1,00	0,63	0,63
73	(C42-C43)	m3	3,10	0,40	0,50	1,00	0,62	0,62
74	(C35-C36)=(C41-C42)	m3	0,60	0,40	0,50	2,00	0,12	0,24
75	(C35-C41)	m3	3,80	0,40	0,50	1,00	0,76	0,76
ITEM	CIMIENTO DE H°C°	m3						57,55
76	$(C1-C2) = (C4-C5) = (C7-C8) = (C11-C12) = (C15-C16) = (C18-C19) \\ = (C21-C1) = (C18-C19) = (C18-C19)$	m3	5,60	0,40	0,50	7,00	1,12	7,84
70	C22)	1113	3,00	0,40	0,50	7,00	1,12	7,04
77	(C2-C3)=(C5-C6)=(C8-C9)=(C12-C13)=(C16-C17)	m3	2,10	0,40	0,50	7,00	0,42	2,94
=0	=(C19-20)=(C22-C23)							
78	(C9-C10)=(C13-C14)	m3	1,75	0,40	0,50	2,00	0,35	0,70
79	(C1-C21)=(C2-C22)=(C3-C23)	m3	30,30	0,40	0,50	3,00	6,06	18,18
80	(C10-C14)	m3	4,40	0,40	0,50	1,00	0,88	0,88
81	(C38-C39)=(C37-C40)=(C34-C43)=(C33-C44)=(C32-C45)=(C31-C46)	m3	5,60	0,40	0,50	6,00	1,12	6,72
82	(C24-C38)=(C25-C37)=(C26-C36)=(C27-C34)=(C28-C33)=(C29-C32)=(C30-C31)	m3	2,10	0,40	0,50	7,00	0,42	2,94
83	(C36-C35)=(C41-C42)	m3	1,00	0,40	0,50	2,00	0,20	0,40
84	(C35-C41)	m3	4,20	0,40	0,50	1,00	0,84	0,84
85	(C24-C26)=(C38-C36)=(C39-C41)	m3	11,95	0,40	0,50	3,00	2,39	7,17
86	(C35-C31)=(C42-C46)	m3	19,10	0,40	0,50	2,00	3,82	7,64
87	(C27-C30)	m3	15,10	0,40	0,50	1,00	3,02	3,02
88	(C47-C27)	m3	1,95	0,40	0,50	1,00	0,39	0,39
89	DESCUENTOS POR COLUMNAS	m3	0,30	0,30	0,50	47,00	0,05	2,12
ITEM	SOBRECIMIENTO DE H°A°	m3						10,28
90	(C1-C2)=(C7-C8)=(C11-C12)=(C15-C16)	m3	5,70	0,20	0,40	4,00	0,46	1,82
91	(C24=C25)=(C39-C40)	m3	5,30	0,20	0,40	2,00	0,42	0,85
92	(C25-C26)=(C40-C41)	m3	5,65	0,20	0,40	2,00	0,45	0,90
93	(C35-C34)=(C42-C43)	m3	3,70	0,20	0,40	2,00	0,30	0,59
93	(C34-C33)	m3		0,20	0,40		0,30	0,39
95	B4=B6	m3	3,20	0,20	0,40	1,00 2,00	0,26	0,26
96	(C1-C4)=(C2-C5)=(C4-C7)=(C5-C8)	m3	3,35 5,30	0,20	0,40	4,00	0,42	1,70
97	(C7-C11)=(C8-C12)	m3	3,70	0,20	0,40	2,00	0,30	0,59
98	B1=B2	m3	3,35	0,20	0,40	2,00	0,27	0,54
99	(C12-C16)	m3	3,20	0,20	0,40	1,00	0,26	0,26
100	(C24-C38)=(C26-C36)	m3	2,20	0,20	0,40	2,00	0,18	0,35
101	(C38-C39)	m3	5,70	0,20	0,40	1,00	0,46	0,46
102	(C36-C35)=(C41-C42)	m3	1,10	0,20	0,40	2,00	0,09	0,18
103	(C35-C41)	m3	4,30	0,20	0,40	1,00	0,34	0,34
	(C34-C43)=(C33-C44)	m3	5,70	0,20	0,40	2,00	0,46	0,91
104								
104 ITEM	IMPERMEABILIZACÓN DE SOBRECIMIENTO	ml						61,45

Nº	DESCRIPCION	UNI.	LARG.	ANCH.	ALT.	N° DE	TOTAL	TOTAL
			m	m	m	VECES	PARCIAL	ACUMUL.
ITEM	COLUMNAS DE H° A° C3,C6,C9,C13,C17,C20,C21,C22,C24,C25,C26,C28,C29,C30,C31,C35,C36,C38,	m3	0	0.5-		a	0 :-	40,62
106	C41,C42,C46	m3	0,30	0,30	6,88	21,00	0,62	13,00
107	C47,C10,C14	m3	0,30	0,30	3,64	3,00	0,33	0,98
108 109	C1,C2,C11,C15,C16,C18,C39,C43,C44,C45 C12,C34	m3	0,30 0,30	0,30 0,30	6,88	10,00 2,00	0,62 0,75	6,19 1,51
110	C4,C7,C8,C19,C32,C33,C37,C40	m3 m3	0,30	0,30	8,38 6,88	8,00	0,73	4,95
111	C5	m3	0,30	0,30	6,88	1,00	0,62	0,62
112	C23,C27	m3	0,30	0,30	6,88	2,00	0,62	1,24
113	C48,C49	m3	0,30	0,30	6,88	2,00	0,62	1,24
114 115	C50 C51	m3 m3	0,30 0,30	0,30 0,30	0,40 0,80	1,00 1,00	0,04 0,07	0,04 0,07
116	C52,C53	m3	0,30	0,30	1,24	2,00	0,11	0,22
117	C54	m3	0,30	0,30	1,64	1,00	0,15	0,15
118	C55,C56	m3	0,30	0,30	2,04	2,00	0,18	0,37
119 120	C57 C58,C59	m3	0,30 0,30	0,30	2,44	1,00	0,22 0,26	0,22 0,51
120	C60	m3 m3	0,30	0,30 0,30	2,84 3,24	2,00 1,00	0,20	0,29
			0,50	0,50	3,2 .	1,00	0,27	0,2>
ITEM	VIGAS DE ENCADENADO DE HºAº (PLANTA BAJA)	m3						26,83
122	VIGAS HORIZONTALES							
123	(C1-C2)=(C4-C5)=(C7-C8)=(C11-C12)=(C15-C16)=(C18-C19) =(C21-C22)	m3	5,70	0,20	0,40	7,00	0,46	3,19
124	(C2-C3)=(C5-C6)=(C8-C9)=(C12-C13)=(C16-C17)	m?	2.20	0.20	0.40	7.00	0.10	1.22
124	=(C19-20)=(C22-C23)	m3	2,20	0,20	0,40	7,00	0,18	1,23
125	(C9-C10)=(C13-C14) (C24-C25)=(C20, C40)	m3	1,85	0,20	0,40	2,00	0,15	0,30
126 127	(C24=C25)=(C39-C40) (C38-C37)=(C33-C32)=(C32-C31)	m3 m3	5,30 5,30	0,20 0,25	0,40 0,50	2,00 3,00	0,42 0,66	0,85 1,99
128	(C37-C36)	m3	5,65	0,25	0,50	1,00	0,71	0,71
129	(C35-C34)	m3	3,70	0,25	0,50	1,00	0,46	0,46
130	(C25-C26)=(C40-C41)	m3	5,65	0,20	0,40	2,00	0,45	0,90
131 132	(V16-C47) (C42-C43)	m3	3,75 3,70	0,20 0,20	0,40 0,40	1,00 1,00	0,30 0,30	0,30 0,30
132	(C34-C33)	m3 m3	3,70	0,20	0,50	1,00	0,30	0,40
134	(C27-C28)=(C43-C44)	m3	3,20	0,20	0,40	2,00	0,26	0,51
135	(C28-C29)=(C44-C45)=(C29-C30)=(C45-C46)	m3	5,30	0,20	0,40	4,00	0,42	1,70
136	VIGAS VERTICALES	m3	5.20	0.20	0.40	4.00	0.42	1.70
137 138	(C1-C4)=(C3-C6)=(C4-C7)=(C6-C9) (C2-C5)=(C5-C8)=(C16-C19)=(C19-C22)	m3 m3	5,30 5,30	0,20 0,25	0,40 0,50	4,00 4,00	0,42 0,66	1,70 2,65
139	(C7-C11)=(C9-C113)=(C10-C14)	m3	3,70	0,20	0,40	3,00	0,30	0,89
140	(C8-C12)	m3	3,70	0,25	0,50	1,00	0,46	0,46
141	(C11-C15)=(C13-C17)	m3	3,20	0,20	0,40	2,00	0,26	0,51
142 143	(C12-C16) (C15-C18)=(C17-C20)=(C18-C21)=(C20-C23)	m3 m3	3,20 5,30	0,25 0,20	0,50 0,40	1,00 4,00	0,40 0,42	0,40 1,70
	(C24-C38)=(C25-C37)=(C26-C36)=(C27-C34)=(C28-C33)=(C29-C32)=(C30-							
144	C31)	m3	2,20	0,20	0,40	7,00	0,18	1,23
145	(C38-C39)=(C37-C40)=(C34-C43)=(C33-C44)=(C32-C45)=(C31-C46)	m3	5,70	0,20	0,40	6,00	0,46	2,74
146	(C36-C35)=(C41-C42)	m3	1,10	0,20	0,40	2,00	0,09	0,18
147 148	(C35-C41) (C47-C27)	m3 m3	4,30 1,70	0,20 0,20	0,40 0,40	1,00 1,00	0,34 0,14	0,34 0,14
149	VOLADIZOS	III	1,70	0,20	0,40	1,00	0,14	0,14
150	V1=V2=V3=V4=V5=V6=V7=V8=V9=V10=V11=V12=V13= V14=V15	m3	0,85	0,20	0,40	15,00	0,07	1,02
151	V16	m3	0,60	0,20	0,40	1,00	0,05	0,05
ITEM	VIGAS DE ENCADENADO DE H°A° (PLANTA ALTA)	m3						34,43
1112171	VIGAS DE ENCADENADO DE ILA (FLANTA ALTA)  VIGAS HORIZONTALES	ino						34,43
152	(C1-C2)=(C4-C5)=(C7-C8)=(C11-C12)=(C15-C16) = $(C18-C19)=(C21-C16)$	m3	5,70	0,20	0,40	7,00	0,46	3,19
132	C22)		2,70	0,20	0,40	.,00	0,70	2,17
153	(C2-C3)=(C5-C6)=(C8-C9)=(C12-C13)=(C16-C17) =(C19-20)=(C22- C23)	m3	2,20	0,20	0,40	7,00	0,18	1,23
154	(C24=C25)=(C39-C40)	m3	5,30	0,20	0,40	2,00	0,42	0,85
155	(C38-C37)=(C33-C32)=(C32-C31)	m3	5,30	0,20	0,40	3,00	0,42	1,27
156	(C37-C36)	m3	5,65	0,20	0,40	1,00	0,45	0,45
157	(C35-C34) (C35-C36)-(C40-C41)	m3	3,70	0,20	0,40	1,00	0,30	0,30
158 159	(C25-C26)=(C40-C41) (V16-C47)	m3 m3	5,65 3,75	0,20 0,20	0,40 0,40	2,00 1,00	0,45 0,30	0,90 0,30
160	(V16-C47) (C42-C43)	m3	3,70	0,20	0,40	1,00	0,30	0,30
161	(C34-C33)	m3	3,20	0,20	0,40	1,00	0,26	0,26
162	(C27-C28)=(C43-C44)	m3	3,20	0,20	0,40	2,00	0,26	0,51
163	(C28-C29)=(C44-C45)=(C29-C30)=(C45-C46)	m3	5,30	0,20	0,40	4,00	0,42	1,70
164	VIGAS VERTICALES	m3						
165	(C1-C4)=(C3-C6)=(C4-C7)=(C6-C9)	m3	5,30	0,20	0,40	4,00	0,42	1,70
166	(C2-C5)=(C5-C8)=(C16-C19)=(C19-C22)	m3	5,30	0,20	0,40	4,00	0,42	1,70

N°	DESCRIPCION	UNI.	LARG. m	ANCH. m	ALT. m	N° DE VECES	TOTAL PARCIAL	TOTAI ACUMU
167	(C7-C11)=(C9-C113)	m3	3,70	0,20	0,40	2,00	0,30	0,59
168	(C8-C12)	m3	3,70	0,20	0,40	1,00	0,30	0,30
169	(C11-C15)=(C13-C17)	m3	3,20	0,20	0,40	2,00	0,26	0,51
170	(C12-C16)		3,20	0,20	0,40	1,00	0,26	
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	m3						0,26
171	(C15-C18)=(C17-C20)=(C18-C21)=(C20-C23)	m3	5,30	0,20	0,40	4,00	0,42	1,70
172	(C24-C38)=(C25-C37)=(C26-C36)=(C27-C34)=(C28-C33)=(C29-C32)=(C30-	m3	2,20	0,20	0,40	7,00	0,18	1,23
	C31)							
173	(C38-C39)=(C37-C40)=(C34-C43)=(C33-C44)=(C32-C45)=(C31-C46)	m3	5,70	0,20	0,40	6,00	0,46	2,74
174	(C36-C35)=(C41-C42)	m3	1,10	0,20	0,40	2,00	0,09	0,18
175	(C35-C41)	m3	4,30	0,20	0,40	1,00	0,34	0,34
176	(C47-C27)	m3	1,70	0,20	0,40	1,00	0,14	0,14
177	VOLADIZOS	m3						
178	V1=V2=V3=V4=V5=V6=V7=V8=V9=V10=V11=V12=V13= V14=V15	m3	0,85	0,20	0,40	15,00	0,07	1,02
179	V16	m3	0,60	0,20	0,40	1,00	0,05	0,05
180	(B3-B22)=(B23-B7)=(B10-B20)=(B26-B12)	m3	5,45	0,20	0,40	4,00	0,44	1,74
181	(B24-B3)=(B25-B10)	m3	5,35	0,20	0,40	2,00	0,43	0,86
182		m3						
	(B12-B11)		5,40	0,20	0,40	1,00	0,43	0,43
183	(B7-B27)	m3	5,75	0,20	0,40	1,00	0,46	0,46
	VIGAS PARA RAMPA	m3						4,85
184	(C50-C51)=(C54-C55)=(C56-C57)=(C10-C60)	m3	5,30	0,25	0,50	4,00	0,66	2,65
185	(C51-C52)=(C53-C54)=(C57-C58)=(C59-C60)	m3	4,40	0,25	0,50	4,00	0,55	2,20
186	VOLADIZOS	m3						1,91
187	rampa	m3	0,90	0,25	0,50	17,00	0,11	1,91
188	tanque de alamcenamiento de agua	m3	-,	-,	-,	,	-,	0,48
189	tanque de alameenamiento de agua	m3	1,50	0,20	0,40	4,00	0,12	0,48
10)			1,50	0,20	0,10	1,00	0,12	0,10
ITEM	LOSA ALIVIANADA DE HºAº	m2						521,88
190	LOSA2 = LOSA18 = LOSA26 = LOSA31	m2	-	-	-	4,00	31,86	127,44
191	LOSA1 = LOSA17 = LOSA32 = LOSA37	m2	_	_	_	4,00	3,55	14,20
192	LOSA3 = LOSA19 = LOSA25	m2			_	3,00	12,25	36,75
			-	-				
193	LOSA20	m2	-	-	-	1,00	12,47	12,47
194	LOSA21	m2	-	-	-	1,00	13,22	13,22
195	LOSA22	m2	-	-	-	1,00	16,22	16,22
196	LOSA4	m2	-	-	-	1,00	3,51	3,51
197	LOSA5	m2	-	-	-	1,00	31,58	31,58
198	LOSA6	m2	-	-	-	1,00	12,14	12,14
199	LOSA7 = LOSA34	m2	_	_	_	2,00	2,47	4,94
200	LOSA27	m2	_	_	_	1,00	33,61	33,61
201	LOSA8 = LOSA28	m2			_	2,00	22,21	44,42
			-	-	-			
202	LOSA9	m2	-	-	-	1,00	8,54	8,54
203	LOSA10	m2	-	-	-	1,00	7,40	7,40
204	LOSA11	m2	-	-	-	1,00	2,18	2,18
205	LOSA12 = LOSA29	m2	-	-	-	2,00	19,57	39,14
206	LOSA13 = LOSA23	m2	-	-	-	2,00	7,53	15,06
207	LOSA14 = LOSA36	m2	_	_	_	2,00	3,48	6,96
208	LOSA33	m2	_	_	_	1,00	3,74	3,74
209	LOSA35	m2			_	1,00	1,72	1,72
			-	-				
210	LOSA15 = LOSA30	m2	-	-	-	2,00	31,29	62,58
211	LOSA16 = LOSA24	m2	-	-	-	2,00	12,03	24,06
TEM	ESCALERAS DE H° A°	m3						5,26
212	Losa	m3	6,30	2,00	0,20	2,00	2,52	5,04
213	Escalones	m3	2,00	0,30	0,18	18,00	0,11	0,22
ITEM	CUBIERTA DE CALAMINA GALV. INCL. ESTRUC. MET.	m2				4.00		653,39
214	Cubierta de calamina galv. Incl. Estruc. Met.	m2	-	-	-	1,00	653,39	653,39
ITEM	MUROS DE LADRILLO 6 HUECOS	m2						
215	MUROS DE LADRILLO PLANTA BAJA							
216	MURO DE LADRILLO e=18 cm	m2						224,65
217	ATOMO DE EMPLEO C-10 CIII	-112	91,40		2,84	1,00	259,58	259,58
41/				-	2,74			,
210			24,40	-	4,74	1,00	66,86	66,86
218								
		_						
219	Descuento por puertas	m2						11,13
	Descuento por puertas	m2	1,00 0,90	-	2,10 2,10	2,00 2,00	2,10 1,89	<b>11,13</b> 4,20 3,78

	DD0.07		LARG.	ANCH.	ALT.	Nº DE	TOTAL	TOTAL
Nº	DESCRIPCION	UNI.	m	m	m	VECES	PARCIAL	ACUMUL.
222			1,50	-	2,10	1,00	3,15	3,15
223	puertas de vidrio templado e=10 mm	m2						80,26
224	pucitas de vidito tempiado e-10 mm	1112	3,30	-	3,04	8,00	10,03	80,26
		_						40.40
225 226	Descuentos por ventanas	m2	1,20	_	1,80	2,00	2,16	10,40 4,32
227			1,00	-	3,04	2,00	3,04	6,08
***	1000 DEV (DDV)	_						
228 229	MURO DE LADRILLO e=12 cm	m2	12,40	_	3,04	1,00	37,70	<b>29,30</b> 37,70
22>			12,10		5,01	1,00	57,70	37,70
230	Descuento por puertas	m2	4.00		2.40	• • • •		4,20
231			1,00	-	2,10	2,00	2,10	4,20
232	Descuento por ventanas	m2						4,20
233			2,10	-	1,00	2,00	2,10	4,20
234	MUROS DE LADRILLO PRIMER PISO							
235	MURO DE LADRILLO e=18 cm	m2						296,07
236			146,35	-	2,84	1,00	415,634	415,63
237	Descuento por puertas	m2						24,78
238	Descuento por puertas	1112	1,00	-	2,10	10,00	2,10	21,00
239			0,90	-	2,10	2,00	1,89	3,78
240	Descuento por ventanas	m2						94,79
241	Descuento por ventanas	1112	5,30	-	1,80	8,00	9,54	76,32
242			3,93	-	1,80	2,00	7,074	14,148
243			1,20	-	1,80	2,00	2,16	4,32
244	MURO DE LADRILLO e=12 cm	m2						206,80
245			60,30	-	2,84	1,00	171,25	171,25
246			12,80	=	3,04	1,00	38,91	38,91
247	Descuento por puertas	m2						3,36
248			0,80		2,10	2,00	1,68	3,36
ITEM	CONTRAPISO DE CEMENTO h=8cm+ EMPEDRADO	m2						565,64
249	CONTRACTO DE CEMENTO II-COM EMILEDRADO	1112	-	-	-	1,00	565,64	565,64
Y0773 5								500 -
<b>ITEM</b> 250	REVOQUE DE MORTERO REVOQUE EXTERIOR PLANTA BAJA	m2 m2						600,51 232,31
251	REVOQUE EXTERIOR I EXVIA BAJA	1112	109,90	-	3,04	1,00	334,10	334,10
							0.4.00	0.4.00
252 253	Descuento por puertas  Descuento por ventanas	m2 m2	-	-	-	-	91,39 10,40	91,39 10,40
200	Descuento por ventumo						10,10	10,10
254	REVOQUE EXTERIOR PLANTA ALTA	m2	160.45		2.04	1.00	407.77	368,20
255			160,45	-	3,04	1,00	487,77	487,77
256	Descuento por puertas	m2	-	-	-	-	24,78	24,78
257	Descuento por ventanas	m2	-	-	-	-	94,79	94,79
ITEM	REVOQUE INTERIOR CON YESO	m2						989.57
258	REVOQUE INTERIOR PLANTA BAJA	m2						319,97
259		m2	141,50	-	3,04	1,00	430,16	430,16
260	Descuento por puertas	m2	_	_	_	_	95,59	95,59
261	Descuento por ventanas	m2	-	-	-	-	14,60	14,60
	-	_						
262 263	REVOQUE INTERIOR PLANTA ALTA	<b>m2</b> m2	260,70	_	3,04	1,00	792,53	<b>669,60</b> 792,53
203		1112	200,70	-	3,04	1,00	1,12,33	174,33
264	Descuento por puertas	m2	-	-	-	-	28,14	28,14
265	Descuento por ventanas	m2	-	-	-	-	94,79	94,79

N°	DESCRIPCION	UNI.	LARG.	ANCH.	ALT.	N° DE	TOTAL	TOTAL
			m	m	m	VECES	PARCIAL	ACUMUL.
TEM	CIELO RAZO CON YESO BAJO LOSA	m2						521,88
266		m2	-	-	-	-	521,88	521,88
TEM	CIELO FALSO PREFABRICADO	m2					521.00	521,88
267		m2	-	-	-	-	521,88	521,88
TEM	VENTANAS CORREDIZAS DE ALUMINIO C/VIDRIO	m2						109,39
268	VENTANAS (1.20 x 1.80 m)	m2	1,20	-	1,80	4,00	2,16	8,64
269	VENTANAS (1.00 x 3.04 m)	m2	1,00	-	3,04	2,00	3,04	6,08
270	VENTANAS (2.10 x 1.00 m)	m2	2,10	-	1,00	2,00	2,10	4,20
271	VENTANAS (5.30 x 1.80 m)	m2	5,30	-	1,80	8,00	9,54	76,32
272	VENTANAS (3.93 x 1.80 m)	m2	3,93	-	1,80	2,00	7,07	14,15
TEM	PUERTAS TIPO PLACA INC. MARCO	m2	1.00		2.10	14.00	2.10	43,47
273 274	PUERTAS (1.00 x 2.10 m)	m2	1,00	-	2,10	14,00 4.00	2,10 1.89	29,40
274 275	PUERTAS (0.90 x 2.10 m) PUERTAS (1.50 x 2.10 m)	m2 m2	0,90 1,50	-	2,10 2,10	1,00	3,15	7,56 3,15
275 276	PUERTAS (1.50 x 2.10 m) PUERTAS (0.80 x 2.10 m)	m2 m2	0,80	-	2,10	2,00	1,68	3,36
270	1 OLKITA (0.00 A 2.10 III)	1112	0,00	-	2,10	2,00	1,00	5,50
ГЕМ	VIDRIO TEMPLADO e=10 mm	m2						80,26
277	PUERTA DE VIDRIO TEMPLADO e=10 mm	m2	3,30	-	3,04	8,00	10,03	80,26
ГЕМ	PISO CERAMICA ESMALTADA ALTO TRAFICO C/TEXT.	m2						627,19
278		m2	-	-	-	1,00	627,19	627,19
ГЕМ	PISO DE PARKET MARA	m2						414,69
279	1 ISO DE I ARREI MARA	m2				1,00	414,69	414,69
21)		1112	-	-	-	1,00	414,02	414,07
TEM	PINTURA EN EXTERIORES LATEX O SIM.(DOS MANOS)	m2						600,51
280		m2	-	-	-	1,00	600,51	600,51
TEM	PINTURA EN INTERIORES LATEX O SIM.(DOS MANOS)	m2						989,57
281		m2	-	-	-	1,00	989,57	989,57
PEM.	ZOCALOS DE CEDAMICA							402.20
TEM 282	ZOCALOS DE CERAMICA	m m	-	-		1,00	402,20	<b>402,20</b> 402,20
202		111	=	=	-	1,00	402,20	402,20
ГЕМ	ZOCALO DE CEMENTO h = 0.15 m	m						109,90
283		m	-	-	-	1,00	109,90	109,90
TEM 284	BARANDADO METALICO TUBULAR	m	182,20	_	1,00	1,00	182,20	182,20 182,20
204		m	162,20	-	1,00	1,00	162,20	182,20
ΈМ	LOSA MACISA DE H° A°	m3						4,44
285		m3	10,05	0,48	0,10	8,00	0,48	3,82
286		m3	2,40	0,93	0,10	3,00	0,22	0,67
287	Tanque de almacenamiento de agua	m3	0,95	0,95	0,10	2,00	0,09	0,18
200		•						
288	descuento por columnas y vigas	m3	0.02	0.02	0.10	44.00	0.0000225	0.0000
289 290		m3	0,03	0,03	-0,10	44,00	-0,0000625	-0,0028
290 291		m3	0,45 0,90	0,25	-0,10	8,00	-0,011	-0,09
∠ <b>71</b>		m3	0,90	0,25	-0,10	6,00	-0,023	-0,14
ГЕМ	PROV. Y INST. DE TANQUE PLASTICO DE AGUA 1000L	pza						2,00
292	The state of the s	pza	1,00	1,00	1,00	2,00	1,00	2,00
		1	,	,	,	,	,	•
TEM	PROV. Y COLOC. DE BAJANTES PLUVIALES	ml						130,80
293		ml	130,80	1,00	1,00	1,00	130,80	130,80

# Anexo A-7 PRESUPUESTO GENERAL

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Lugar: Comunidad de Copacabana

Nº	Descripción	Und.	Cant.	Unit.	Parcial
>	M01 - MODULO # 1 OBRAS PRELIMINARES Y COMPLEMENTARIAS				25.077,56
1	Instalacion de faenas	glb	1,00	10.004,7	10.004,74
2	Letrero de obra c/estr. metalica seg/dis.	pza	1,00	3.665,8	3.665,79
3	Replanteo trazado y control topografico	glb	1,00	4.473,7	4.473,69
4	Limpieza general de la obra y desmovilizacion	glb	1,00	6.933,3	6.933,34
>	M02 - MODULO # 2 INFRAESTRUCTURA				2.476.169,48
5	Excavacion (0-2 m.) suelo duro	m³	146,45	152,4	22.311,66
6	Base de h° pobre	m³	2,44	479,6	1.170,15
7	Zapatas de hº aº	m³	14,75	3.625,9	53.482,17
8	Relleno comp.manual con tierra comun	m³	65,13	77,5	5.046,92
9	Columnas de h°a°	m³	40,62	4.727,3	192.022,11
10	Cimientos de h°c°	m³	57,55	813,8	46.834,19
11	Sobrecimientos de h°a°	m³	10,28	4.382,3	45.049,74
12	Impermeabilizacion de sobrecimientos	m²	12,00	55,8	669,48
13	Viga de encadenado de hº aº	m³	61,26	4.709,9	288.525,41
14	Losa alivianada h=20 vigueta pretensada	m²	521,88	356,5	186.029,34
15	Hormigon armado escaleras	m³	5,26	4.774,9	25.116,18
16	Cubierta de calamina ondulada nº 28 prepintada	m²	653,39	268,5	175.441,75
17	Muro ladrillo 6h e=18cm (24x18x12)	m²	520,72	216,9	112.923,34
18	Muro ladrillo 6h e=12cm	m²	236,18	169,3	39.973,47
19	Contrapiso de cemento h=8cm + empedrado	m²	565,64	217,7	123.122,86
20	Revoque exterior	m²	600,51	189,0	113.466,36
21	Revoque interior de yeso	m²	989,57	132,6	131.226,88
22	Cielo raso bajo losa	m²	521,88	134,1	69.968,45
23	Cielo falso con placas de yeso prefabricadas	m²	521,88	128,0	66.816,30
24	Ventanas de aluminio	m²	109,39	824,2	90.157,05
25	Puerta tipo placa + (marco 4"x2")	m²	43,47	814,9	35.423,27
26	Vidrio templado 10 mm	m²	80,26	1.447,5	116.173,14
	Piso ceramica esmaltada alto trafico c/textura	m²	627,19	266,1	166.920,35
28	Piso parket mara (terminado)	m²	414,69	310,8	128.873,21
29	Pintura latex exteriores	m²	600,51	44,5	26.710,68
30	Pintura latex interiores	m²	989,57	45,9	45.431,16
31	Zocalo ceramica esmaltada	m	402,20	71,3	28.672,84
32	Zocalo de cemento h=0.15 mt	m	109,90	46,3	5.082,88
33	Prov. y coloc. chapa	pza	21,00	391,9	8.228,85
34	Baranda metalica tubular redondo	m²	182,20	500,7	91.222,07
35	Losa maciza de hormigon armado	m³	4,44	2.957,2	13.129,83
36	Tanque plastico de agua 1000lt c/acc	pza	2,00	3.056,7	6.113,36
37	prov. y coloc. de bajantes pluviales	m	130,80	113,4	14.834,03
	Total presupuesto:				2.501.247,04

# Anexo A-8

# **ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS**

Item: INSTALACION DE FAENAS 1,00 glb

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

A   MATERIALES	Νō	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
2 - Calamina galvanizada # 30		Α	MATERIALES				
3 - Ladrillo 6 huecos 0.15m	1	-	Madera blanca	pie²	220,00	5,77	1.269,40
4 - Cemento	2	-	Calamina galvanizada # 30	m²	15,00	32,00	480,00
5 - Piedra bruta         m³ 2,50         110,00         275,00           6 - Estuco pando         kg 300,00         0,50         150,00           6 - Estuco pando         kg 300,00         0,50         150,00           8 - Company         150,00         150,00         150,00           9 - Company         150,00         150,00         150,00           1 - Company         150,00         150,00         150,00           2 - Company         150,00         150,00         150,00           2 - Company         150,00         140,00         20,00         800,00           2 - Company         140,00         140,00         20,00         800,00           2 - Company         140,00         140,00         140,00         560,00           2 - Company         140,00         140,00         140,00         560,00           3 - Company         140,00 <td>3</td> <td>-</td> <td>Ladrillo 6 huecos 0.15m</td> <td>pza</td> <td>2.200,00</td> <td>1,10</td> <td>2.420,00</td>	3	-	Ladrillo 6 huecos 0.15m	pza	2.200,00	1,10	2.420,00
Estuco pando   kg   300,00   0,50   150,00	4	-	Cemento	kg	800,00	1,00	800,00
	5	-	Piedra bruta	m³	2,50	110,00	275,00
B   MANO DE OBRA	6	-	Estuco pando	kg	300,00	0,50	150,00
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
1 - Albañil hr 40,00 20,00 800,00 2 - Ayudante hr 40,00 14,00 560,00	>					(A) =	5.394,40
2 - Ayudante hr 40,00 14,00 560,00	<u> </u>	В					
▶ E SUBTOTAL MANO DE OBRA       (B) = 1.360,00         F Cargas Sociales       60,00% de (E) = 816,00         O Impuesto al Valor Agregado       14,94% de (E+F) = 325,09         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (E+F+O) = 2.501,09         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (G) = 125,05         H Herramientas menores       5,00% de (G) = 125,05         J SUB TOTAL       (C+H) = 125,05         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de (J) = 802,05         N PARCIAL       (J+L+M) = 9.704,86         N PARCIAL       (N) = 299,88         K       (N+P) = 10.004,74         > Q TOTAL PRECIO UNITARIO       (N+P) = 10.004,74		-			· ·		
F   Cargas Sociales   60,00% de   (E) = 816,00     O   Impuesto al Valor Agregado   14,94% de   (E+F) = 325,09     C   G   TOTAL MANO DE OBRA   (E+F+O) = 2.501,09     C   EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN	2	-	Ayudante	hr	40,00	14,00	560,00
F   Cargas Sociales   60,00% de   (E) = 816,00     O   Impuesto al Valor Agregado   14,94% de   (E+F) = 325,09     C   G   TOTAL MANO DE OBRA   (E+F+O) = 2.501,09     C   EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN							
F   Cargas Sociales   60,00% de   (E) = 816,00     O   Impuesto al Valor Agregado   14,94% de   (E+F) = 325,09     C   G   TOTAL MANO DE OBRA   (E+F+O) = 2.501,09     C   EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN							
F   Cargas Sociales   60,00% de   (E) = 816,00     O   Impuesto al Valor Agregado   14,94% de   (E+F) = 325,09     C   G   TOTAL MANO DE OBRA   (E+F+O) = 2.501,09     C   EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN		_	SUPTOTAL MANAGES OF SERVICE			(5)	1 252 22
O Impuesto al Valor Agregado  G TOTAL MANO DE OBRA  C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN  H Herramientas menores  I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO  J SUB TOTAL  Gastos grales. y administrativ  M Utilidad  D Gastos grales. y administrativ  M Utilidad  D H DARCIAL  D H DARC	<u>&gt;</u>				50.000/ 1		
> G TOTAL MANO DE OBRA       (E+F+O) = 2.501,09         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN					·		
C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN  H Herramientas menores  5,00% de  (G) = 125,05  I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO  (C+H) = 125,05  J SUB TOTAL  (D+G+I) = 8.020,55  L Gastos grales. y administrativ  10,00% de  (J) = 802,05  M Utilidad  10,00% de  (J+L) = 882,26  N PARCIAL  P Impuesto a las Transacciones  K  Q TOTAL PRECIO UNITARIO  PRECIO ADOPTADO:  (N+P) = 10.004,74					14,94% de		
H   Herramientas menores   5,00% de   (G) = 125,05	<u>&gt;</u>					(E+F+O) =	2.501,09
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 125,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 802,05           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74		C	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAIVIIEN				
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 125,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 802,05           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74							
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 125,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 802,05           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74	-						
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 125,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 802,05           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74	$\vdash$	$\vdash$		1			
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 125,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 802,05           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74	$\vdash$			1			
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 125,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 802,05           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74	$\vdash$	Н	Herramientas menores	1	5 00% de	(G) =	125.05
> J SUB TOTAL         (D+G+I) =         8.020,55           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de         (J) =         802,05           M Utilidad         10,00% de         (J+L) =         882,26           > N PARCIAL         (J+L+M) =         9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de         (N) =         299,88           K         (N+P) =         10.004,74           PRECIO ADOPTADO:         10.004,74	>	i i			3,0070 ac		
L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       802,05         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       882,26         N PARCIAL       (J+L+M) =       9.704,86         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       299,88         K       (N+P) =       10.004,74         PRECIO ADOPTADO:       10.004,74	>	<u> </u>					
M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       882,26         N PARCIAL       (J+L+M) =       9.704,86         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       299,88         K       (N+P) =       10.004,74         PRECIO ADOPTADO:       10.004,74		L			10,00% de		
N PARCIAL         (J+L+M) = 9.704,86           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 299,88           K         (N+P) = 10.004,74           PRECIO ADOPTADO:         10.004,74		М		1			
P Impuesto a las Transacciones         3,09% de         (N) =         299,88           K         (N+P) =         10.004,74           PRECIO ADOPTADO:         10.004,74	>					` '	
K					3,09% de		
> Q TOTAL PRECIO UNITARIO         (N+P) = 10.004,74           > PRECIO ADOPTADO:         10.004,74		_	•	1	,	, ,	,
> PRECIO ADOPTADO: 10.004,74	>		TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	10.004,74
	>					, ,	
			Son: Diez Mil Cuatro con 74/100 Bolivianos				

Item: LETRERO DE OBRA C/ESTR. METALICA SEG/DIS. 1,00 pza

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Fecha: 10/Jul/2020 Cliente: Tipo de cambio: 6,96

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES			, ,	, ,
1	-	Constanera galvanizada	m	4,00	182,00	728,00
2	-	Pernos y tuercas	pza	16,00	5,00	80,00
3	-	Tubo rectangular de 20x40x1.6mm	pza	8,00	75,00	600,00
4	-	Calamina plana # 28	m <sup>2</sup>	6,00	32,00	192,00
5	-	Pintura anticorrosiva	ı	2,00	22,22	44,44
6	-	Pintura, platino, soldadura y varios	glb	1,00	300,00	300,00
7	-	Impresion en baner	pza	1,00	500,00	500,00
		·				•
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	2.444,44
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Soldador	hr	6,00	22,00	132,00
2	-	Ayudante soldador	hr	6,00	14,00	84,00
3	-	Albañil	hr	2,00	20,00	40,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	256,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	153,60
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	61,19
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	470,79
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
<u> </u>						
<u> </u>					(5)	a
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	23,54
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	23,54
>	J	SUB TOTAL		40.0007	(D+G+I) =	2.938,77
$\vdash$	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	293,88
	M			10,00% de	(J+L) =	323,27
>		PARCIAL Improved to the Transposition of		2.000/ 1	(J+L+M) =	<b>3.555,92</b>
	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	109,88
	K	TOTAL PRECIO UNITARIO			(AL.D)	2 665 70
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	3.665,79
>		PRECIO ADOPTADO:				3.665,79
		Son: Tres Mil Seiscientos Sesenta y Cinco con 79/100 Bolivian	US			

Item: REPLANTEO TRAZADO Y CONTROL TOPOGRAFICO

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Fecha: 10/Jul/2020 Cliente: Tipo de cambio: 6,96

1,00 glb

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Yeso	kg	40,00	0,60	24,00
2	-	Estacas	pza	140,00	3,00	420,00
3	-	Madera.	pie²	48,00	8,00	384,00
4	-	Clavos	kg	1,00	12,00	12,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	840,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	12,00	20,00	240,00
2	-	Ayudante	hr	12,00	14,00	168,00
3	-	Topografo	hr	16,00	22,50	360,00
4	-	Alarife	hr	16,00	15,00	240,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	1.008,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	604,80
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	240,95
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	1.853,75
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Equipo topografico	hr	16,00	50,00	800,00
<u> </u>	_					
			1			
<u> </u>		Hamanaian kanananan		F 000/ -1-	(6)	02.60
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	92,69
_	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	892,69
<u>&gt;</u>	J	SUB TOTAL Cactor grales y administrativ		10,00% de	(D+G+I) =	3.586,44
<u> </u>	L L	Gastos grales. y administrativ Utilidad		•	(J) =	358,64
	M N	PARCIAL		10,00% de	(J+L) = (J+L+M) =	394,51 <b>4.339,59</b>
	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(J+L+IVI) = (N) =	4.339,59 134,09
$\vdash$	K	ווווףעבינט מ ומי דו מוויזמנגוטוובי		3,03% ue	(14) -	134,03
		TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	4.473,69
	ď	PRECIO ADOPTADO:			(1477) -	4.473,69
		Son: Cuatro Mil Cuatrocientos Setenta y Tres con 69/100 Boli	vianos			4.4/3,03
	<u> </u>	John Cuatro Ivili Cuatrocleritos Seterita y 11es com 69/100 Boll	viaiiUS			

Item: LIMPIEZA GENERAL DE LA OBRA Y DESMOVILIZACION

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Fecha: 10/Jul/2020 Cliente: Tipo de cambio: 6,96

1,00 glb

NO		la suma a /Da mé an a tara	l los el	Count	Linia (Da)	Danaial (Da)
Nō		Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
_	Α	MATERIALES		1.00	244.62	
1	-	Material de limpieza	glb	1,00	344,60	344,60
					(-)	
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	344,60
_	В	MANO DE OBRA		240.00	44.05	2 = 22 22
1	-	Peon	hr	240,00	11,25	2.700,00
-						
	_				(=)	
>		SUBTOTAL MANO DE OBRA		50,000/ 1	(B) =	2.700,00
		Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	1.620,00
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	645,41
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	4.965,41
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
					(-)	
		Herramientas menores		5,00% de	(G) =	248,27
>		TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	248,27
>		SUB TOTAL		10.0557.1	(D+G+I) =	5.558,28
	_	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	555,83
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	611,41
>		PARCIAL		<u> </u>	(J+L+M) =	6.725,52
		Impuesto a las Transacciones	<u> </u>	3,09% de	(N) =	207,82
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	6.933,34
>		PRECIO ADOPTADO:				6.933,34
		Son: Seis Mil Novecientos Trenta y Tres con 34/100 Bolivianos				

Item: EXCAVACION (0-2 M.) SUELO DURO

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

146,45 m<sup>3</sup>

Νō	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	0,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Ayudante	hr	0,50	14,00	7,00
2	-	Peon	hr	5,00	11,25	56,25
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	63,25
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	37,95
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	15,12
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	116,32
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	5,82
<b>^</b>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	5,82
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	122,14
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	12,21
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	13,43
		PARCIAL			(J+L+M) =	147,78
	_	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	4,57
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	152,35
>		PRECIO ADOPTADO:				152,35
		Son: Ciento Cincuenta y Dos con 35/100 Bolivianos				

**Item: BASE DE H° POBRE** 

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

2,44 m³

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	-	MATERIALES			( - /	( ,
1	-	Arena comun	m³	0,20	150,00	30,00
2	-	Grava comun	m³	0,30	125,00	37,50
3	-	Cemento portland	kg	120,00	1,00	120,00
				,	,	•
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	187,50
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	3,00	20,00	60,00
2	-	Ayudante	hr	3,00	14,00	42,00
>		SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	102,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	61,20
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	24,38
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	187,58
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
-						
$\vdash$		Howard and the second and		E 000/ -l-	(C)	0.30
	_	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	9,38
		TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO SUB TOTAL			(C+H) = (D+G+I) =	9,38
<u>&gt;</u>				10.00% 45	-	<b>384,46</b>
$\vdash$	L M	Gastos grales. y administrativ Utilidad		10,00% de 10,00% de	(J) = (J+L) =	38,45 42,29
		PARCIAL		10,00% ue	(J+L+M) =	42,29 <b>465,20</b>
F	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	14,37
	K	impaesto a las transacciones	+	3,03/0 UE	(14) -	17,37
		TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	479,57
<u></u>	٧	PRECIO ADOPTADO:			(1411) =	479,57
		Son: Cuatrocientos Setenta y Nueve con 57/100 Bolivian	os			713,31
		John Charlettics Setentally Nueve Con 37/100 Bollvian	UJ .			

Item: ZAPATAS DE Hº Aº

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

14,75 m<sup>3</sup>

Νo	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento portland	kg	350,00	1,00	350,00
2	-	Fierro corrugado	kg	40,00	6,70	268,00
3	-	Arena comun	m³	0,45	150,00	67,50
4	-	Grava comun	m³	0,95	125,00	118,75
5	-	Madera de encofrado	pie²	25,00	8,00	200,00
6	-	Clavos	kg	0,20	12,00	2,40
7	-	Alambre de amarre	kg	1,00	12,00	12,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	1.018,65
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Encofrador	hr	12,00	20,00	240,00
2	-	Armador	hr	10,00	20,00	200,00
3	-	Albañil	hr	12,00	20,00	240,00
4	-	Ayudante	hr	20,00	14,00	280,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	960,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	576,00
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	229,48
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	1.765,48
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1_	-	Mezcladora	hr	1,00	24,00	24,00
2	-	Vibradora	hr	0,80	13,00	10,40
<u> </u>	<u> </u>					
<u> </u>	<u> </u>				153	00.0-
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	88,27
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	122,67
>	J	SUB TOTAL		40.000/ 1	(D+G+I) =	2.906,80
<u> </u>	<u>  L</u>	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	290,68
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	319,75
>	N	PARCIAL		2.000/ :	(J+L+M) =	3.517,23
<u> </u>	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	108,68
	K				(01.7)	0.607.04
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	3.625,91
>		PRECIO ADOPTADO:				3.625,91
		Son: Tres Mil Seiscientos Venticinco con 91/100 Bolivianos				

Item: RELLENO COMP.MANUAL CON TIERRA COMUN Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente: 65,13 m<sup>3</sup> Fecha: 10/Jul/2020

Tipo de cambio: 6,96

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
		MATERIALES				(20)
	Ė	THE CONTRACTOR OF THE CONTRACT				
	1					
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	0,00
-	В	MANO DE OBRA			(**)	
1	-	Ayudante	hr	2,00	14,00	28,00
		-,,		_,-,		
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	28,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	16,80
	О	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	6,69
>	_	TOTAL MANO DE OBRA		,	(E+F+O) =	51,49
		EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			( /	<u> </u>
1	-	Saltarin	HR	0,23	35,00	8,05
				3,23	11,11	
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	2,57
>	ı	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO		,	(C+H) =	10,62
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	62,12
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	6,21
	М			10,00% de	(J+L) =	6,83
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	75,16
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	2,32
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	77,49
>		PRECIO ADOPTADO:				77,49
		Son: Setenta y Siete con 49/100 Bolivianos				
		· · ·				

Item: COLUMNAS DE H°A°

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

40,62 m<sup>3</sup>

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento portland	kg	350,00	1,00	350,00
2	-	Fierro corrugado	kg	120,00	6,70	804,00
3	-	Grava	m³	0,80	125,00	100,00
4	-	Arena	m³	0,40	150,00	60,00
5	-	Madera de encofrado	pie²	80,00	8,00	640,00
6	-	Clavos	kg	2,00	12,00	24,00
7	-	Alambre de amarre	kg	2,00	12,00	24,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	2.002,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Encofrador	hr	16,00	20,00	320,00
2	-	Albañil	hr	12,00	20,00	240,00
3	-	Ayudante	hr	12,00	14,00	168,00
4	-	Peon	hr	16,00	11,25	180,00
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	908,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	544,80
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	217,05
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	1.669,85
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Vibradora	hr	0,80	13,00	10,40
2	-	Mezcladora	hr	1,00	24,00	24,00
<u> </u>						
<u> </u>	L.				1-:	
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	83,49
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	117,89
>	J	SUB TOTAL		40.000/ 1	(D+G+I) =	3.789,74
<u> </u>	<u>  L</u>	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	378,97
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	416,87
>	N	PARCIAL		0.5557	(J+L+M) =	4.585,59
<u> </u>	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	141,69
	K				(0) -	4 500
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	4.727,28
>		PRECIO ADOPTADO:				4.727,28
		Son: Cuatro Mil Setecientos Ventisiete con 28/100 Bolivianos				

Item: CIMIENTOS DE HºCº

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

57,55 m<sup>3</sup>

Nº	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento portland	kg	120,00	1,00	120,00
2	-	Arena	m³	0,20	150,00	30,00
3	-	Grava	m³	0,30	125,00	37,50
4	-	Piedra.	m³	0,80	110,00	88,00
_						
	_	TOTAL MATERIALES			(0)	275.50
<u>&gt;</u>		TOTAL MATERIALES			(A) =	275,50
1	В	MANO DE OBRA	la se	Г.00	20.00	100.00
1	-	Albañil	hr	5,00	20,00	100,00
2	-	Ayudante	hr	6,00	14,00	84,00
-						
	Ε	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	184,00
<u> </u>	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	110,40
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	43,98
>	_	TOTAL MANO DE OBRA		14,5470 ac	(E+F+O) =	338,38
		EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(= 11 10)	555,55
1	-	Mezcladora	hr	0,90	24,00	21,60
				2,00	,	,
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	16,92
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	38,52
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	652,40
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	65,24
	М	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	71,76
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	789,41
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	24,39
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	813,80
>		PRECIO ADOPTADO:				813,80
		Son: Ochocientos trese con 80/100 Bolivianos				

Item: SOBRECIMIENTOS DE H°A°

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

10,28 m<sup>3</sup>

Νo	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento portland	kg	350,00	1,00	350,00
2	-	Fierro corrugado	kg	75,00	6,70	502,50
3	-	Arena comun	m³	0,45	150,00	67,50
4	-	Grava comun	m³	0,92	125,00	115,00
5	-	Madera de constr.	pie²	70,00	8,00	560,00
6	-	Clavos	kg	1,50	12,00	18,00
7	-	Alambre de amarre	kg	1,00	12,00	12,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	1.625,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Encofrador	hr	18,00	20,00	360,00
2	-	Armador	hr	8,00	20,00	160,00
3	-	Albañil	hr	8,00	20,00	160,00
4	-	Ayudante	hr	20,00	14,00	280,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	960,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	576,00
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	229,48
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	1.765,48
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Mezcladora	hr	1,00	24,00	24,00
2	-	Vibradora	hr	0,80	13,00	10,40
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	88,27
>		TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	122,67
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	3.513,15
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	351,32
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	386,45
>		PARCIAL			(J+L+M) =	4.250,91
<u> </u>	_	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	131,35
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	4.382,27
>		PRECIO ADOPTADO:				4.382,27
		Son: Cuatro Mil Trescientos Ochenta y Dos con 27/100 Bolivia	nos			

Item: IMPERMEABILIZACION DE SOBRECIMIENTOS

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Fecha: 10/Jul/2020 Cliente: Tipo de cambio: 6,96

12,00 m<sup>2</sup>

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
		MATERIALES				,
1	-	Alquitran	kg	0,50	13,80	6,90
2	-	Polietileno	m²	1,00	3,50	3,50
3	-	Arena fina	m³	0,01	150,00	1,50
				•		•
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	11,90
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	0,50	20,00	10,00
2	-	Ayudante	hr	0,50	14,00	7,00
>		SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	17,00
		Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	10,20
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	4,06
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	31,26
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
	$\vdash$					
					1	
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	1,56
>	17	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO		3,00% ue	(G) = (C+H) =	1,56
<u> </u>	J	SUB TOTAL			(C+H) = (D+G+I) =	44,73
-	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	4,47
	_	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	4,47
>		PARCIAL		10,0070 00	(J+L+M) =	54,12
		Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	1,67
	K	p.a.aaaa aaa aaaaaaaaaaaa	+	3,0370 00	('')	-,-,
>		TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	55,79
>	_	PRECIO ADOPTADO:			(12.17	55,79
		Son: Cincuenta y Cinco con 79/100 Bolivianos				

Item: VIGA DE ENCADENADO DE Hº Aº Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente:

Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

61,26 m<sup>3</sup>

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
		MATERIALES			, ,	, ,
1	-	Cemento portland	kg	350,00	1,00	350,00
2	-	Fierro corrugado	kg	75,00	6,70	502,50
3	-	Arena comun	m³	0,45	150,00	67,50
4	-	Grava comun	m³	0,92	125,00	115,00
5	-	Madera de encofrado	pie²	70,00	8,00	560,00
6	-	Clavos	kg	1,50	12,00	18,00
7	-	Alambre de amarre	kg	1,00	12,00	12,00
				•	,	,
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	1.625,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Encofrador	hr	18,00	20,00	360,00
2	-	Armador	hr	10,00	20,00	200,00
3	-	Albañil	hr	10,00	20,00	200,00
4	-	Ayudante	hr	24,00	14,00	336,00
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	1.096,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	657,60
	_	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	261,99
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	2.015,59
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Mezcladora	hr	1,00	24,00	24,00
2	-	Vibradora	hr	0,80	13,00	10,40
_	1					
				<b>5</b> 000/ 1	(6)	400 =0
		Herramientas menores		5,00% de	(G) =	100,78
>	_	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	135,18
>		SUB TOTAL		10.000/ 1	(D+G+I) =	3.775,77
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	377,58
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	415,33
>		PARCIAL Improsess a las Transassiones		2.00% -1-	(J+L+M) =	4.568,68
-	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	141,17
	K	TOTAL DECCIO UNITADIO			(NL D) _	4 700 05
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	4.709,85
>		PRECIO ADOPTADO:				4.709,85
		Son: Cuatro Mil Seiscientos Nueve con 85/100 Bolivianos				

Item: LOSA ALIVIANADA H=20 VIGUETA PRETENSADA Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

521,88 m<sup>2</sup> Fecha: 10/Jul/2020

Tipo de cambio: 6,96

Νo	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Vigueta pretensada h=20	m	2,00	30,00	60,00
2	-	Cemento portland	kg	23,00	1,00	23,00
3	-	Arena comun	m³	0,03	150,00	4,50
4	-	Grava comun	m³	0,05	125,00	6,25
5	-	Acero corrugado	kg	1,60	6,70	10,72
6	-	Alambre de amarre	kg	0,04	12,00	0,48
7	-	Clavos	kg	0,04	12,00	0,48
8	-	Madera de construccion	p2	2,00	8,00	16,00
9	-	Plastaform 100x40x16 p/vigueta	pza	2,00	15,00	30,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	151,43
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Encofrador	hr	0,80	20,00	16,00
2	1	Armador	hr	0,80	20,00	16,00
3	-	Albañil	hr	1,00	20,00	20,00
4	-	Ayudante	hr	1,20	14,00	16,80
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	68,80
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	41,28
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	16,45
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	126,53
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Mescladora	hr	0,04	24,00	0,96
2	-	Vibradora	hr	0,04	13,00	0,52
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	6,33
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	7,81
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	285,76
Щ	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	28,58
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	31,43
-	N	PARCIAL			(J+L+M) =	345,77
-	_	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	10,68
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	356,46
>		PRECIO ADOPTADO:				356,46
		Son: Trescientos Cincuenta y Seis con 46/100 Bolivianos				

**Item: HORMIGON ARMADO ESCALERAS** 

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

5,26 m<sup>3</sup>

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento	kg	350,00	1,00	350,00
2	-	Arena	m³	0,60	150,00	90,00
3	-	Grava	m³	0,80	125,00	100,00
4	-	Madera encofrado	pie²	75,00	8,00	600,00
5	-	Clavos	kg	2,00	12,00	24,00
6	-	Alambre de amarre	kg	2,00	12,00	24,00
7	-	Acero estructural	kg	80,00	6,70	536,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	1.724,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	10,00	20,00	200,00
2	-	Ayudante	hr	18,00	14,00	252,00
3	-	Encofrador	hr	17,00	20,00	340,00
4	-	Peon	hr	21,00	11,25	236,25
5	-	Armador	hr	1,20	20,00	24,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	1.052,25
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	631,35
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	251,53
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	1.935,13
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Mezcladora	hr	1,00	24,00	24,00
2	-	Vibradora	hr	0,80	13,00	10,40
3	-	Guinche (pluma)	hr	0,70	49,54	34,68
4	-	Sierra circular	hr	0,25	11,93	2,98
	<u> </u>					
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	96,76
>	ı	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	168,82
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	3.827,95
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	382,79
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	421,07
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	4.631,82
	_	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	143,12
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	4.774,94
>		PRECIO ADOPTADO:				4.774,94
		Son: Cuatro Mil Setecientos Setenta y Cuatro con 94/100 Bol	livianos			

Item: CUBIERTA DE CALAMINA ONDULADA № 28 PREPINTADA Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Fecha: 10/Jul/2020 Cliente: Tipo de cambio: 6,96

653,39 m<sup>2</sup>

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	_	MATERIALES		<del>-</del>	, -,	. ( 2)
1	_	Tubin metalico 60x40x2mm	m	2,00	28,00	56,00
2	-	Calamina galvanizada ondulada nº 28	m²	1,10	42,00	46,20
3	-	Perfil costanera 100x50x15x2,6m	m	1,00	35,00	35,00
4	-	Ganchos j para sujecion	pza	6,00	2,50	15,00
5	-	Electrodos	kg	0,10	8,00	0,80
6	-	Pintura anticorrosiva	Ī	0,15	22,22	3,33
				•	,	,
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	156,33
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	0,70	20,00	14,00
2	-	Soldador	hr	0,30	22,00	6,60
3	-	Ayudante	hr	0,70	14,00	9,80
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	30,40
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	18,24
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	7,27
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	55,91
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1_	-	Amoladora	hr	0,01	2,38	0,02
2	-	Soldadora al arco	hr	0,01	20,00	0,20
_						
$\vdash$		Hamanianta managara		F 000/ -1-	(6)	2.00
	H	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	2,80
>	-	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	3,02
<u>&gt;</u>	J	SUB TOTAL  Costos grales y administrativ		10 000/ 4-	(D+G+I) =	<b>215,26</b>
$\vdash$	L N 4	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	21,53
	M	Utilidad  PARCIAL		10,00% de	(J+L) = (J+L+M) =	23,68
	N P	Impuesto a las Transacciones		2 00% 45		<b>260,46</b>
$\vdash$	K	inipuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	8,05
		TOTAL PRECIO UNITARIO			(N + D) =	260 51
	Q	PRECIO ADOPTADO:			(N+P) =	268,51 268,51
						200,51
1		Son: Doscientos Sesenta y Ocho con 51/100 Bolivianos				

Item: MURO LADRILLO 6H e=18cm (24x18x12)
Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA
Cliente:

520,72 m<sup>2</sup> Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

Nō	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Ladrillo 6h (24*18*12)	pza	32,00	1,10	35,20
2	-	Arena fina	m³	0,03	150,00	4,50
3	-	Cemento portland	kg	12,50	1,00	12,50
					(4)	<b>50.00</b>
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	52,20
	В	MANO DE OBRA	la	4.75	20.00	25.00
1	-	Albañil	hr	1,75	20,00	35,00
2	-	Ayudante	hr	2,00	14,00	28,00
	Ε	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	63,00
_	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	37,80
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	15,06
>		TOTAL MANO DE OBRA		14,5470 ac	(E+F+O) =	115,86
		EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(21110)	113,00
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	5,79
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	5,79
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	173,85
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	17,39
	М	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	19,12
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	210,36
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	6,50
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	216,86
>		PRECIO ADOPTADO:				216,86
		Son: Doscientos Dieciseis con 86/100 Bolivianos				

Item: MURO LADRILLO 6H e=12cm Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente: 236,18 m<sup>2</sup> Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
		MATERIALES			(==)	
1	_	Ladrillo 6h (24*18*12)	pza	22,00	1,10	24,20
2	_	Arena fina	m <sup>3</sup>	0,02	150,00	3,00
3	_	Cemento portland	kg	10,00	1,00	10,00
			6			
					1	
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	37,20
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	1,50	20,00	30,00
2	-	Ayudante	hr	1,50	14,00	21,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	51,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	30,60
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	12,19
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	93,79
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
	<u>.</u> .			F 000/ 1	(2)	
		Herramientas menores		5,00% de	(G) =	4,69
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	4,69
>		SUB TOTAL		10.000/ -1-	(D+G+I) =	135,68
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	13,57
		Utilidad PARCIAL		10,00% de	(J+L) =	14,92
	N P	Impuesto a las Transacciones		2 00% 45	(J+L+M) = (N) =	<b>164,17</b>
-	K	impuesto a las Transacciones		3,09% de	(14) =	5,07
	_	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	169,25
	ų	PRECIO ADOPTADO:			(IV-P) -	169,25
É		Son: Ciento Sesenta y Nueve con 25/100 Bolivianos				100,20
	i	point cicito ocociita y inacye con 20/ 100 ponvianos				

Item: CONTRAPISO DE CEMENTO H=8cm + EMPEDRADO Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente:

Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

565,64 m<sup>2</sup>

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
		MATERIALES			, ,	, ,
1	-	Cemento portland	kg	18,00	1,00	18,00
2	-	Grava	m³	0,07	125,00	8,75
3	-	Piedra	m³	0,15	110,00	16,50
4	-	Arena	m³	0,04	150,00	6,00
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	49,25
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	1,75	20,00	35,00
2	-	Ayudante	hr	2,00	14,00	28,00
-						
	_	011070711 144110 DF 0004			(5)	62.00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA		60.00%	(B) =	63,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	37,80
	0	Impuesto al Valor Agregado  TOTAL MANO DE OBRA		14,94% de	(E+F) =	15,06
<u> </u>	G C	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(E+F+O) =	115,86
1	_	Mezcladora	hr	0.15	24,00	2.60
-	_	iviezciadoi a	111	0,15	24,00	3,60
$\vdash$						
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	5,79
>	ı	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO		2,20,000	(C+H) =	9,39
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	174,50
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	17,45
	М	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	19,20
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	211,15
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	6,52
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	217,67
>		PRECIO ADOPTADO:				217,67
		Son: Doscientos Diecisiete con 67/100 Bolivianos				

Item: REVOQUE EXTERIOR

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

600,51 m<sup>2</sup>

Νō	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento portland	kg	10,00	1,00	10,00
2	-	Arena fina	m³	0,05	150,00	7,50
3	-	Cal	kg	4,00	0,48	1,92
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	19,42
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	2,00	20,00	40,00
2	-	Ayudante	hr	2,00	14,00	28,00
>		SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	68,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	40,80
	_	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	16,25
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	125,05
_	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Andamio metalico + plataforma	hr	0,05	15,00	0,75
	₩					
$\vdash$				F 000/ 1	(6)	
		Herramientas menores		5,00% de	(G) =	6,25
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	7,00
<u>&gt;</u>	J	SUB TOTAL		10.000/ -1-	(D+G+I) =	<b>151,48</b>
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	15,15
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	16,66
<u>&gt;</u>		PARCIAL Impuesto a los Transacciones		2 000/ -1-	(J+L+M) =	183,29
$\vdash$	+	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	5,66
	K	TOTAL PRECIO LINITARIO			(NL D) -	100.05
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO PRECIO ADOPTADO:			(N+P) =	188,95 188,95
		Son: Ciento Ochenta y Ocho con 95/100 Bolivianos				100,33
<u> </u>		2011. Ciento Ochenia y Ocho con 95/100 Bolivianos				

Item: REVOQUE INTERIOR DE YESO Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente: 989,57 m<sup>2</sup> Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	-	MATERIALES			, ,	, ,
1	-	Estuco ordinario	kg	13,50	0,50	6,75
2	-	Estuco fino	kg	1,80	0,60	1,08
				,	,	,
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	7,83
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	1,50	20,00	30,00
2	-	Ayudante	hr	1,50	14,00	21,00
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	51,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	30,60
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	12,19
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	93,79
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
	<u> </u>					
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	4,69
>	ı	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	4,69
>	J	SUB TOTAL		10.0551	(D+G+I) =	106,31
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	10,63
	M			10,00% de	(J+L) =	11,69
>	N	PARCIAL Improved to a los Transposition of		2.000/ 1	(J+L+M) =	<b>128,64</b>
	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	3,97
	K	TOTAL PRESIGNATION			(81.5)	422.64
<u>&gt;</u>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	132,61
>		PRECIO ADOPTADO:				132,61
		Son: Ciento Treinta y Dos con 61/100 Bolivianos				

Item: CIELO RASO BAJO LOSA

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

521,88 m<sup>2</sup>

Nο	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Estuco	kg	15,00	0,60	9,00
	<u> </u>					
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	9,00
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	1,50	20,00	30,00
2	-	Ayudante	hr	1,50	14,00	21,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	51,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	30,60
	_	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	12,19
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	93,79
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
<u> </u>						
<u> </u>						
<u> </u>		Howanianta and an analysis		F 000/ -1-	(0)	4.00
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	4,69
<u>&gt;</u> >	J	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO SUB TOTAL			(C+H) = (D+G+I) =	4,69 107,48
	ı	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	107,48
_	Γ/I	Utilidad		10,00% de 10,00% de	(J+L) =	11,82
>	_	PARCIAL		10,00% ue	(J+L) =	130,05
		Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	4,02
	K	impuesto u lus trunsucciones		3,0370 UE	(14) -	7,04
>		TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	134,07
>	~	PRECIO ADOPTADO:			(1411) =	134,07
		Son: Ciento Treinta y Cuatro con 07/100 Bolivianos				137,07
		John Siento Heinta y Caatro Con 07/ 100 Dollvianos				

Item: CIELO FALSO CON PLACAS DE YESO PREFABRICADAS Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente:

Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

521,88 m<sup>2</sup>

Νº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES			<u> </u>	
1	-	Alambre galvanizado n° 12	m	6,00	0,30	1,80
2	-	Placas de yeso prefabricadas	pza	3,00	12,50	37,50
		, ,		-,	<u> </u>	,
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	39,30
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	0,80	20,00	16,00
2	-	Ayudante	hr	1,20	14,00	16,80
>		SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	32,80
	_	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	19,68
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	7,84
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	60,32
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
					1	
	<del> </del>				1	
<u> </u>		Harmamiantas manaras		F 000/ -l-	(0)	2.02
		Herramientas menores		5,00% de	(G) =	3,02
<u>&gt;</u> >	J	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO SUB TOTAL			(C+H) = (D+G+I) =	3,02 102,64
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	102,64
$\vdash$	-	Utilidad		10,00% de 10,00% de	(J+L) =	11,29
		PARCIAL		10,00% de	(J+L+M) =	11,29 124,19
	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	3,84
$\vdash$	K	mipuesto a las transacciones		3,0370 UE	(14) -	3,04
>	_	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	128,03
>		PRECIO ADOPTADO:			(.4.1) =	128,03
		Son: Ciento Veintiocho con 03/100 Bolivianos				
	<u> </u>	Tom State Templeshe con 00/ 100 Bonvianos				

Item: VENTANAS DE ALUMINIO

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

109,39 m<sup>2</sup>

Νō	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Perfil de aluminio	m	1,00	373,80	373,80
2	-	Vidrio de 4mm.	m²	1,05	51,80	54,39
3	-	Soldadura	kg	3,50	2,80	9,80
4	-	Tornilla de encarne de 2	pza	6,00	0,20	1,20
5	-	Silicona	pomo	0,20	25,30	5,06
6	-	Picaporte pico de loro	pza	2,00	14,10	28,20
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	472,45
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Especialista	hr	2,50	25,00	62,50
2	-	Ayudante	hr	2,50	14,00	35,00
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	97,50
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	58,50
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	23,31
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	179,31
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
	_					
<u> </u>						
<u> </u>	L.				1-3	
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	8,97
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	8,97
>	J	SUB TOTAL		40.000/ 1	(D+G+I) =	660,72
<u> </u>	L n c	Gastos grales. y administrativ	+ -	10,00% de	(J) =	66,07
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	72,68
>	N	PARCIAL		2.000/ 1	(J+L+M) =	799,47
<u> </u>	Р	Impuesto a las Transacciones	+	3,09% de	(N) =	24,70
	K	TOTAL PRECIO UNITARIO			(81.5)	024.40
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	824,18
>		PRECIO ADOPTADO:				824,18
<u></u>		Son: Ochocientos Veinticuatro con 18/100 Bolivianos				

Item: PUERTA TIPO PLACA + (MARCO 4"x2")

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

43,47 m<sup>2</sup>

1 - Pu 2 - Ch 3 - Ma 4 - Bis	MATERIALES  uerta tipo placa hapa interior de bola Marco de madera cedro 2"x3" isagra de 4"  OTAL MATERIALES	m² pza m pza	1,05 1,00 2,00 3,00	400,00 40,00 25,00 5,60	420,00 40,00 50,00 16,80
2 - Ch 3 - Ma 4 - Bis 	hapa interior de bola larco de madera cedro 2"x3" isagra de 4"	pza m	1,00 2,00	40,00 25,00	40,00 50,00
3 - Ma 4 - Bis	larco de madera cedro 2"x3" isagra de 4"	m	2,00	25,00	50,00
4 - Bis	isagra de 4"		·		· ·
> D TO		pza	3,00	5,60	16,80
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES				
	OTAL MATERIALES			(-)	
B IM	14110 DE 0004			(A) =	526,80
14 1 14	IANO DE OBRA	<b>.</b> .	1.50	2= 22	
	arpintero	hr	1,50	25,00	37,50
2 - Ay	yudante carpintero	hr	2,00	14,00	28,00
$\vdash$					
$\vdash$					
, E CU	UDTOTAL MANO DE ODDA			(p)	CE E0
	UBTOTAL MANO DE OBRA		60.00% 1-	(B) =	65,50
	argas Sociales		60,00% de	(E) =	39,30
	npuesto al Valor Agregado  OTAL MANO DE OBRA		14,94% de	(E+F) =	15,66
	QUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(E+F+O) =	120,46
	QUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
$\vdash$		+ +			
<del>                                     </del>					
H He	erramientas menores	1	5,00% de	(G) =	6,02
	OTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO		2,0070 ac	(C+H) =	6,02
	UB TOTAL			(D+G+I) =	653,28
	astos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	65,33
	tilidad	1	10,00% de	(J+L) =	71,86
	ARCIAL			(J+L+M) =	790,47
P Im	npuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	24,43
К					
> Q TO	OTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	814,89
> PR					814,89
So	RECIO ADOPTADO:				

Item: VIDRIO TEMPLADO 10 MM

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

80,26 m<sup>2</sup>

Nº	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Vidrio 10mm	m²	1,02	470,00	479,40
2	-	Burlette	m	1,05	8,34	8,76
3	-	Silicona	pomo	0,40	25,30	10,12
4	-	Aluminio	m²	1,40	301,91	422,67
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	920,95
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Especialista	hr	3,00	25,00	75,00
2	-	Ayudante	hr	3,50	14,00	49,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	124,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	74,40
	_	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	29,64
>	_	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	228,04
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
_	<u> </u>				, - :	
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	11,40
>	Ŀ	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	11,40
>	J	SUB TOTAL		40.000/ 1	(D+G+I) =	1.160,39
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	116,04
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	127,64
>	N	PARCIAL		2.000/ :	(J+L+M) =	1.404,07
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	43,39
	K				(01.7)	
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	1.447,46
>		PRECIO ADOPTADO:				1.447,46
	<u> </u>	Son: Un Mil Cuatrocientos Cuarenta y Siete con 46/100 Bolivia	anos			

Item: PISO CERAMICA ESMALTADA ALTO TRAFICO C/TEXTURA Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente: 627,19 m<sup>2</sup>

Nο	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				, ,
1	-	Cemento portland	kg	12,00	1,00	12,00
2	-	Arena fina	m³	0,04	150,00	6,00
3	-	Cemento blanco	kg	0,30	3,50	1,05
4	-	Piso ceramico nacional de alto trafico	m2	1,05	60,00	63,00
					(-)	
<u>&gt;</u>		TOTAL MATERIALES			(A) =	82,05
	В	MANO DE OBRA		2.00	44.00	20.00
1	-	Ayudante	hr	2,00	14,00	28,00
2	-	Albañil	hr	2,00	20,00	40,00
-						
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	68,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	40,80
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	16,25
>		TOTAL MANO DE OBRA		14,5470 GC	(E+F+O) =	125,05
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(2.1.10)	123,03
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	6,25
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	6,25
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	213,36
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	21,34
	Μ	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	23,47
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	258,16
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	7,98
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	266,14
>		PRECIO ADOPTADO:				266,14
$ldsymbol{ld}}}}}}$		Son: Doscientos Sesenta y Seis con 14/100 Bolivianos				

Item: PISO PARKET MARA (TERMINADO)

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

414,69 m<sup>2</sup>

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				, ,
1	-	Parquet mara	m²	1,08	40,27	43,49
2	-	Parketex p/parket	galón	0,30	14,03	4,21
3	-	Cera	kg	0,20	15,31	3,06
4	-	Cola	kg	0,08	12,05	0,96
				·		
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	51,72
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Especialista	hr	3,00	25,00	75,00
2	-	Ayudante	hr	1,80	14,00	25,20
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	100,20
		Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	60,12
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	23,95
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	184,27
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
1	-	Cepilladora	hr	0,20	13,68	2,74
2	-	Lustradora	hr	0,20	5,96	1,19
<u> </u>						
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	9,21
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	13,14
>	J	SUB TOTAL		10.5557	(D+G+I) =	249,13
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	24,91
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	27,40
>	N	PARCIAL		0.0057	(J+L+M) =	301,45
	_	Impuesto a las Transacciones	+	3,09% de	(N) =	9,31
	K				(2)	212
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	310,77
>		PRECIO ADOPTADO:				310,77
		Son: Trescientos Diez con 77/100 Bolivianos				

Item: PINTURA LATEX EXTERIORES
Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA
Cliente:

600,51 m<sup>2</sup> Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

Νō	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Pintura latex	galón	0,07	68,06	4,76
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	4,76
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Ayudante	hr	0,50	14,00	7,00
2	-	Pintor	hr	0,50	18,00	9,00
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	16,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	9,60
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	3,82
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	29,42
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
<u></u>						
<u></u>						
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	1,47
>	<u> </u>	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	1,47
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	35,66
<u> </u>	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	3,57
	M			10,00% de	(J+L) =	3,92
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	43,15
<u> </u>	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	1,33
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	44,48
>		PRECIO ADOPTADO:				44,48
		Son: Cuarenta y Cuatro con 48/100 Bolivianos				

Item: PINTURA LATEX INTERIORES

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

989,57 m<sup>2</sup>

Νō	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Lija	pza	0,20	1,72	0,34
2	-	Pintura latex	galón	0,06	68,06	4,08
3	-	Masa corrida para pintura	galón	0,02	74,17	1,48
					ļ	
					(2)	
<u>&gt;</u>		TOTAL MATERIALES			(A) =	5,91
_	В	MANO DE OBRA		0.50	10.00	0.00
1	-	Pintor	hr	0,50	18,00	9,00
2	-	Ayudante	hr	0,50	14,00	7,00
					1	
					+	
	Ε	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	16,00
_	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	9,60
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	3,82
>	_	TOTAL MANO DE OBRA		14,5470 ac	(E+F+O) =	29,42
		EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(2.1.0)	23)42
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	1,47
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	1,47
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	36,81
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	3,68
	М	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	4,05
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	44,54
	Р	Impuesto a las Transacciones	_	3,09% de	(N) =	1,38
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	45,91
>		PRECIO ADOPTADO:				45,91
		Son: Cuarenta y Cinco con 91/100 Bolivianos				

Item: ZOCALO CERAMICA ESMALTADA

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

402,20 m

Nο	Ρ.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				, ,
1	-	Ceramica	pza	0,08	1,65	0,13
2	-	Cemento	kg	3,00	1,00	3,00
3	-	Arena	m³	0,01	150,00	1,50
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	4,63
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Albañil	hr	0,80	20,00	16,00
2	-	Ayudante	hr	0,80	14,00	11,20
>	Е	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	27,20
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	16,32
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	6,50
>	G	TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	50,02
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	2,50
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	2,50
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	57,15
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	5,72
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	6,29
>		PARCIAL			(J+L+M) =	69,16
		Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	2,14
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	71,29
>		PRECIO ADOPTADO:				71,29
		Son: Setenta y Uno con 29/100 Bolivianos				

Item: ZOCALO DE CEMENTO h=0.15 mt

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

109,90 m

Νo	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Cemento portland	kg	2,00	1,00	2,00
2	-	Arena fina	m³	0,02	150,00	2,25
					<del>                                     </del>	
					(0)	
<u>&gt;</u>		TOTAL MATERIALES			(A) =	4,25
_	В	MANO DE OBRA	- In the control of t	0.50	14.00	7.00
1	-	Ayudante	hr	0,50	14,00	7,00
2	-	Albañil	hr	0,50	20,00	10,00
					1	
					+	
	Ε	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	17,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	10,20
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	4,06
>		TOTAL MANO DE OBRA		14,5470 ac	(E+F+O) =	<b>31,26</b>
		EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(2.1.0)	31,20
					†	
					†	
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	1,56
>	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	1,56
>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	37,08
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	3,71
	М	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	4,08
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	44,86
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	1,39
	K					
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	46,25
>		PRECIO ADOPTADO:				46,25
		Son: Cuarenta y Seis con 25/100 Bolivianos				

Item: PROV. Y COLOC. CHAPA

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

21,00 pza

Nο	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				
1	-	Chapa exterior de 2 golpes	pza	1,00	150,00	150,00
>	-	TOTAL MATERIALES			(A) =	150,00
	В	MANO DE OBRA				
1_	-	Carpintero	hr	2,00	25,00	50,00
2	-	Ayudante	hr	2,50	14,00	35,00
>		SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	85,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	51,00
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	20,32
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	156,32
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
-						
$\vdash$	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	7,82
	17	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO		3,00% ue	(G) = (C+H) =	7,82 <b>7,82</b>
<u>/</u>	J	SUB TOTAL			(D+G+I) =	314,13
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	31,41
		Utilidad		10,00% de	(J+L) =	34,55
>		PARCIAL		10,0070 de	(J+L+M) =	380,10
		Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	11,75
	K	p.2000 a las transacciones		3,0370 ac	(14) =	11,75
>	_	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	391,85
>		PRECIO ADOPTADO:			(14.11)	391,85
		Son: Trescientos Noventa y Uno con 85/100 Bolivianos				-J-,JJ
L	<u> </u>	23 235.c				

Item: BARANDA METALICA tubular redondo Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Cliente: 182,20 m<sup>2</sup> Fecha: 10/Jul/2020 Tipo de cambio: 6,96

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	-	MATERIALES			, ,	, ,
1	-	Tubular redondo 50mm	m	2,30	25,00	57,50
2	-	Tubular redondo 38mm	m	4,85	15,00	72,75
3	-	Soldadura	kg	2,00	2,80	5,60
4	-	Accesorios	glb	1,00	20,00	20,00
5	-	Pintura anticorrosiva	ı	0,10	22,22	2,22
				·		
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	158,07
	В	MANO DE OBRA				
1_	-	Soldador	hr	3,50	22,00	77,00
2	-	Ayudante	hr	3,50	14,00	49,00
-						
	_	CURTOTAL MANO DE ORDA			(D)	126.00
>	<b>E</b> F	SUBTOTAL MANO DE OBRA		60 00% do	(B) = (E) =	<b>126,00</b>
	-	Cargas Sociales Impuesto al Valor Agregado		60,00% de 14,94% de	(E+F) =	75,60 30,12
		TOTAL MANO DE OBRA		14,9476 de	(E+F+O) =	231,72
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN			(LTFTO) -	231,72
		EQUI O, MAQUINAMA I HEMMAMIEN				
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	11,59
>		TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO		·	(C+H) =	11,59
>	_	SUB TOTAL TOTAL			(D+G+I) =	401,38
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	40,14
	М	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	44,15
>	N	PARCIAL			(J+L+M) =	485,67
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	15,01
L						
	K					
>	_	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	500,67
> >	_	TOTAL PRECIO UNITARIO  PRECIO ADOPTADO:  Son: Quinientos con 67/100 Bolivianos			(N+P) =	500,67 500,67

Item: LOSA MACIZA DE HORMIGON ARMADO

Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA Fe

Cliente:

4,44 m3 Fecha: 10/Jul/2020

Tipo de cambio: 6,96

A MATERIALES	Νō	P.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
2 - Arena		Α	MATERIALES				
3 - Grava	1	-	Cemento	kg	350,00	1,00	350,00
A   Alambre de amarre	2	-	Arena	m³	0,60	150,00	90,00
S   Clavos   kg   1,60   12,00   19,20	3	-	Grava	m³	0,80	125,00	100,00
6 - Madera	4	-	Alambre de amarre	kg	1,70	12,00	20,40
	5	-	Clavos	kg	1,60	12,00	19,20
B   MANO DE OBRA	6	-	Madera	pie²	25,00	8,70	217,50
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA							
B   MANO DE OBRA		_	TOTAL MATERIALES			(4)	707.40
1 - Albañil       hr       6,50       20,00       130,00         2 - Ayudante       hr       18,00       14,00       252,00         3 - Encofrador       hr       8,00       20,00       160,00         4 - Peon       hr       20,00       11,25       225,00         B - Cargas Sociales       60,00% de (E) = 460,20       (E) = 460,20       460,20         D Impuesto al Valor Agregado       14,94% de (E+F) = 183,34       (E+F+O) = 1.410,54         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (E+F+O) = 1.410,54       1.410,54         1 - Mezcladora       hr       1,00       24,00       24,00         2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,80       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de (G) = 70,53 <t< td=""><td><u>&gt;</u></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>(A) =</td><td>/9/,10</td></t<>	<u>&gt;</u>					(A) =	/9/,10
2 - Ayudante	L_			1	6.50	20.00	420.00
3 - Encofrador		_		_	·		
4 - Peon       hr       20,00       11,25       225,00         > E SUBTOTAL MANO DE OBRA       (B) = 767,00         F Cargas Sociales       60,00% de (E) = 460,20         O Impuesto al Valor Agregado       14,94% de (E+F) = 183,34         > G TOTAL MANO DE OBRA       (E+F+O) = 1.410,54         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (E+F+O) = 1.410,54         1 - Mezcladora       hr       1,00       24,00       24,00         2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,05       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de (G) = 70,53         > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) = 163,05         > J SUB TOTAL       (D+G+I) = 2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de (J) = 237,07         M Utilidad       10,00% de (J+L) = 260,78         > N PARCIAL       (J+L+M) = 2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de (N) = 88,64         K       (N+P) = 2.957,17         > Q TOTAL PRECIO UNITARIO       (N+P) = 2.957,17	$\overline{}$		·		•	· ·	
> E         SUBTOTAL MANO DE OBRA         (B) = 767,00           F         Cargas Sociales         60,00% de         (E) = 460,20           O         Impuesto al Valor Agregado         14,94% de         (E+F) = 183,34           > G         TOTAL MANO DE OBRA         (E+F+O) = 1.410,54           C         EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN         (E+F+O) = 1.410,54           1 - Mezcladora         hr         1,00         24,00         24,00           2 - Vibradora         hr         0,80         13,00         10,40           3 - Sierra circular         hr         0,05         11,93         0,60           4 - Guinche montacarga         hr         0,80         71,91         57,52           H Herramientas menores         5,00% de         (G) = 70,53           > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 163,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 2.370,69           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de         (I) = 237,07           M Utilidad         10,00% de         (I+L) = 260,78           > N PARCIAL         (J+L+M) = 2.868,54           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de         (N) = 88,64           K         (N+P) = 2.957,17           P Q TOTAL PRECIO UNITARIO	-			_	·		
F Cargas Sociales       60,00% de       (E) =       460,20         O Impuesto al Valor Agregado       14,94% de       (E+F) =       183,34         > G TOTAL MANO DE OBRA       (E+F+O) =       1.410,54         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (E+F+O) =       1.410,54         1 - Mezcladora       hr       1,00       24,00       24,00         2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,05       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de       (G) =       70,53         > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) =       163,05         > J SUB TOTAL       (D+G+I) =       2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       237,07         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         > N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         V Q TOTAL PRECIO UNITARIO       (N+P) =       2.957,17         P PRECIO ADOPTADO:       2.957,17	4	-	Peon	nr	20,00	11,25	225,00
F Cargas Sociales       60,00% de       (E) =       460,20         O Impuesto al Valor Agregado       14,94% de       (E+F) =       183,34         > G TOTAL MANO DE OBRA       (E+F+O) =       1.410,54         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (E+F+O) =       1.410,54         1 - Mezcladora       hr       1,00       24,00       24,00         2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,05       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de       (G) =       70,53         > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) =       163,05         > J SUB TOTAL       (D+G+I) =       2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       237,07         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         > N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         V Q TOTAL PRECIO UNITARIO       (N+P) =       2.957,17         P PRECIO ADOPTADO:       2.957,17		_	CURTOTAL MANO DE ORDA			(D) -	767.00
O Impuesto al Valor Agregado       14,94% de       (E+F) =       183,34         ➤ G TOTAL MANO DE OBRA       (E+F+O) =       1.410,54         C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN       (E+F+O) =       1.410,54         1 - Mezcladora       hr       1,00       24,00       24,00         2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,05       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de       (G) =       70,53         > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) =       163,05         > J SUB TOTAL       (D+G+I) =       2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       2370,70         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         > N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         K       (N+P) =       2.957,17         > PRECIO ADOPTADO:       2.957,17	<u>&gt;</u>				CO 000/ -l-		
> G TOTAL MANO DE OBRA         (E+F+O) = 1.410,54           C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN         1 - Mezcladora         hr 1,00 24,00 24,00 24,00           2 - Vibradora         hr 0,80 13,00 10,40           3 - Sierra circular         hr 0,05 11,93 0,60           4 - Guinche montacarga         hr 0,80 71,91 57,52           H Herramientas menores         5,00% de (G) = 70,53           > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 163,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 2.370,69           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 237,07           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 260,78           > N PARCIAL         (J+L+M) = 2.868,54           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 88,64           K         (N+P) = 2.957,17           > PRECIO ADOPTADO:         2.957,17					· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
C EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN  1 - Mezcladora					14,94% de		
1 - Mezcladora       hr       1,00       24,00       24,00         2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,05       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de       (G) =       70,53         > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) =       163,05         > J SUB TOTAL       (D+G+I) =       2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       237,07         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         > N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         K       (N+P) =       2.957,17         P RECIO ADOPTADO:       2.957,17						(E+F+O) -	1.410,54
2 - Vibradora       hr       0,80       13,00       10,40         3 - Sierra circular       hr       0,05       11,93       0,60         4 - Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de       (G) =       70,53         > I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) =       163,05         > J SUB TOTAL       (D+G+I) =       2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       237,07         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         > N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         K       (N+P) =       2.957,17         P PRECIO ADOPTADO:       2.957,17	1			hr	1.00	24.00	24.00
3 - Sierra circular hr 0,05 11,93 0,60 4 - Guinche montacarga hr 0,80 71,91 57,52  H Herramientas menores 5,00% de (G) = 70,53  I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO (C+H) = 163,05  J SUB TOTAL (D+G+I) = 2.370,69  L Gastos grales. y administrativ 10,00% de (J) = 237,07  M Utilidad 10,00% de (J+L) = 260,78  N PARCIAL (J+L+M) = 2.868,54  P Impuesto a las Transacciones 3,09% de (N) = 88,64  K  Q TOTAL PRECIO UNITARIO (N+P) = 2.957,17  PRECIO ADOPTADO:	$\overline{}$	_			·		
4 -       Guinche montacarga       hr       0,80       71,91       57,52         H Herramientas menores       5,00% de       (G) =       70,53         I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO       (C+H) =       163,05         J SUB TOTAL       (D+G+I) =       2.370,69         L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       237,07         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         K       (N+P) =       2.957,17         P PRECIO ADOPTADO:       2.957,17							
H Herramientas menores   5,00% de   (G) = 70,53     I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO   (C+H) = 163,05     J SUB TOTAL   (D+G+I) = 2.370,69     L Gastos grales. y administrativ   10,00% de   (J) = 237,07     M Utilidad   10,00% de   (J+L) = 260,78     N PARCIAL   (J+L) = 2.868,54     P Impuesto a las Transacciones   3,09% de   (N) = 88,64     K                                 V Q TOTAL PRECIO UNITARIO   (N+P) = 2.957,17     P PRECIO ADOPTADO:   2.957,17	-						
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 163,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 2.370,69           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 237,07           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 260,78           > N PARCIAL         (J+L+M) = 2.868,54           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 88,64           K         (N+P) = 2.957,17           > PRECIO ADOPTADO:         2.957,17	<del>-</del>		Guinene montacarga	'''	0,60	71,31	31,32
> I TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO         (C+H) = 163,05           > J SUB TOTAL         (D+G+I) = 2.370,69           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 237,07           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 260,78           > N PARCIAL         (J+L+M) = 2.868,54           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 88,64           K         (N+P) = 2.957,17           > PRECIO ADOPTADO:         2.957,17		Н	Herramientas menores		5.00% de	(G) =	70.53
> J SUB TOTAL         (D+G+I) = 2.370,69           L Gastos grales. y administrativ         10,00% de (J) = 237,07           M Utilidad         10,00% de (J+L) = 260,78           N PARCIAL         (J+L+M) = 2.868,54           P Impuesto a las Transacciones         3,09% de (N) = 88,64           K         (N+P) = 2.957,17           PRECIO ADOPTADO:         2.957,17	>				3,3370 40		
L Gastos grales. y administrativ       10,00% de       (J) =       237,07         M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         K       (N+P) =       2.957,17         PRECIO ADOPTADO:       2.957,17	>	J					
M Utilidad       10,00% de       (J+L) =       260,78         N PARCIAL       (J+L+M) =       2.868,54         P Impuesto a las Transacciones       3,09% de       (N) =       88,64         K       (N+P) =       2.957,17         PRECIO ADOPTADO:       2.957,17		L			10,00% de		
N         PARCIAL         (J+L+M) =         2.868,54           P         Impuesto a las Transacciones         3,09% de         (N) =         88,64           K         Control Precio Unitario         (N+P) =         2.957,17           PRECIO ADOPTADO:         2.957,17		М					
P Impuesto a las Transacciones         3,09% de         (N) =         88,64           K         (N+P) =         2.957,17           PRECIO ADOPTADO:         2.957,17	>						
K         (N+P) = 2.957,17           PRECIO ADOPTADO:         2.957,17		Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de		
> PRECIO ADOPTADO: 2.957,17							
	>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	2.957,17
Son: Dos Mil Novecientos Cincunta y Siete con 17/100 Bolivianos	>		PRECIO ADOPTADO:				2.957,17
<u> </u>			Son: Dos Mil Novecientos Cincunta y Siete con 17/100 Bolivia	nos			

Item: TANQUE PLASTICO DE AGUA 1000 L c/acc Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA

Cliente:

2 pza

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES			, ,	, ,
1	_	Tanque cilindri. campeon 1000 lt	pza	1,00	2.040,80	2.040,80
2	-	Teflon	pza	0,40	3,80	1,52
3	_	Flotador	pza	1,00	31,60	31,60
				•	,	,
					(-)	
>		TOTAL MATERIALES			(A) =	2.073,92
		MANO DE OBRA	+ . +	5.00	25.00	125.00
1	_	Plomero	hr	5,00	25,00	125,00
2	-	Ayudante	hr	5,00	14,00	70,00
_	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	195,00
		Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	117,00
		Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	46,61
>		TOTAL MANO DE OBRA		1 1/3 1/4 GC	(E+F+O) =	358,61
		EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				000,01
	Н	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	17,93
^	I	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO			(C+H) =	17,93
>	J	SUB TOTAL SUB-TOTAL			(D+G+I) =	2.450,46
	L	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	245,05
	M	Utilidad		10,00% de	(J+L) =	269,55
>		PARCIAL			(J+L+M) =	2.965,06
	Р	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(N) =	91,62
	K				(0)	
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	3.056,68
>		PRECIO ADOPTADO:				3.056,68
		Son: Tres Mil Cincunta y Seis con 68/100 Bolivianos				

Item: PROV. Y COLOC. DE BAJANTES PLUVIALES
Proyecto: DISEÑO ESTRUCTURAL INTERNADO DE COPACABANA
Cliente:

130,80 m

Nο	Р.	Insumo/Parámetro	Und.	Cant.	Unit. (Bs)	Parcial (Bs)
	Α	MATERIALES				`
1	-	Platino de 1,1/2x1/8	m	0,02	6,40	0,13
2	-	Calamina plana # 26	m²	0,60	28,50	17,10
3	-	Soldadura p/calamina	kg	0,25	16,70	4,18
		1.		,		,
>	D	TOTAL MATERIALES			(A) =	21,40
	В	MANO DE OBRA				
1	-	Especialista	hr	1,00	25,00	25,00
2	-	Ayudante	hr	1,50	14,00	21,00
>	E	SUBTOTAL MANO DE OBRA			(B) =	46,00
	F	Cargas Sociales		60,00% de	(E) =	27,60
	0	Impuesto al Valor Agregado		14,94% de	(E+F) =	11,00
>		TOTAL MANO DE OBRA			(E+F+O) =	84,60
	С	EQUIPO, MAQUINARIA Y HERRAMIEN				
					1	
		Hawawianka wana		F 000/ -1-	(0)	4.22
	Η.	Herramientas menores		5,00% de	(G) =	4,23
<u> </u>	J	TOTAL HERRAMIENTAS Y EQUIPO SUB TOTAL			(C+H) = (D+G+I) =	4,23
	J	Gastos grales. y administrativ		10,00% de	(J) =	110,23
	M			10,00% de 10,00% de		11,02
>		PARCIAL		10,00% de	(J+L) = (J+L+M) =	12,13 <b>133,38</b>
	P	Impuesto a las Transacciones		3,09% de	(J+L+IVI) = (N) =	4,12
	K	הוויף עביבנים עו ועם דו עווים עביבוים וויים		3,03/0 UE	(14) -	7,14
>	Q	TOTAL PRECIO UNITARIO			(N+P) =	137,50
<u></u>	y	PRECIO ADOPTADO:			(1477) =	137,50
		Son: Ciento treinta y Siete con 50/100 Bolivianos				137,30
		John Cichto tremta y Siete Con 30/ 100 Bollvianos				

#### Anexo A-10

#### Verificación de esfuerzos CYPE CAD vs SAP 2000

#### Verificación de envolventes en el pórtico más solicitado de la estructura

El pórtico más solicitado se encuentra conformado por las columnas C36, C37 y C38

### Cargas actuantes para la viga

Carga muerta  $CM = 120 \text{ kg/m}^2$ 

Sobre carga de uso  $SC = 200 \text{ kg/m}^2$  (dormitorios)

Sobre carga de uso  $SC = 300 \text{ kg/m}^2$  (pasillos y accesos)

Peso propio de la viga PP = Vol<sub>H°A°</sub> \* γ°

Peso específico del H $^{\circ}$  A $^{\circ}$   $v^{\circ} = 2400 \text{ kg/m}^3$ 

## Determinación de cargas lineales actuantes en los pórticos

### Peso propio de la losa

Espesor de capa de compresión de la losa e = 5cm = 0.05 m

#### Peso de capa de compresión

Peso capa de compresión = Vol \*  $y^o$  = 0.05 \* 2400 = 120 kg/m2

#### Peso de viguetas

 $\chi \; \text{(hormig\'on pretensado)} = 2500 \; kg/m^3$ 

Volumen de hormigón pretensado =  $A * L = 0.00805 \text{ m}^2 * 1\text{m} = 0.00805 \text{ m}^3$ 

Para 2 viguetas el volumen será =  $0.00805 * 2 = 0.0161 \text{ m}^3$ 

Peso de viguetas =  $0.0161 * 2500 = 40.25 \text{ kg/m}^2$ 

P.P.  $(losa) = 120 + 40.25 = 160.25 \text{ kg/m}^2$ 

### Peso propio de la viga

$$b_w = 0.25 \text{ m}$$

$$h = 0.50 \text{ m}$$

Vol. de 
$$h^{\circ} = 0.25 * 0.50 * 1 = 0.125 \text{ m}^{3}$$

P.P. (viga) = Vol \* 
$$y^o$$
 = 0.125 \* 2400 = 300 kg/m

### Cargas totales actuantes para la viga

Carga muerta = P.P. (losa) + CM + P.P. (viga) + P.M (peso de muro)

Sobre carga de uso = S.C. (dormitorios) + S.C. (pasillos)

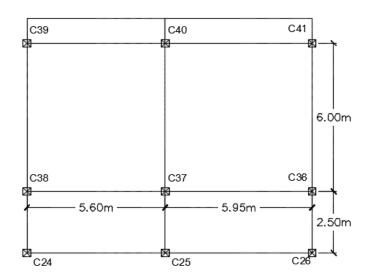
$$\mathbf{CM} = (160.25 \text{ kg/m}^2 * 3\text{m}) + (120 \text{ kg/m}^2 * 3\text{m}) + (160.25 \text{ kg/m}^2 * 1.25\text{m}) + (120 \text{ kg/m}^2 * 1.25\text{m}) + (300 \text{ kg/m}) + (580 \text{ kg/m}) = \mathbf{2071.06 \text{ kg/m}}$$

**S.C.** = 
$$(200 \text{ kg/m}^2 * 3 \text{ m}) + (300 \text{ kg/m}^2 * 1.25\text{m}) =$$
**975 kg/m**

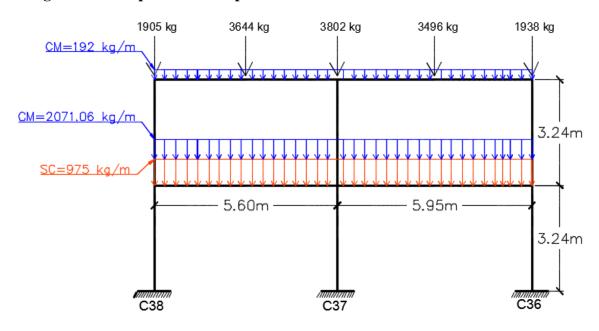
CM = 2071.06 kg/m

SC = 975 kg/m

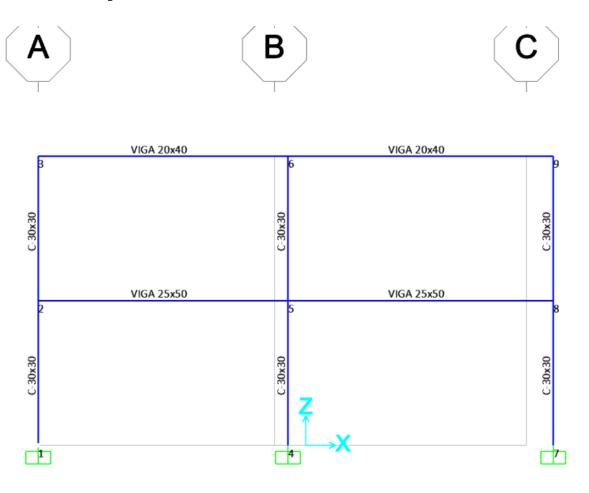
### Vista en planta del pórtico en análisis



## Cargas lineales repartidas en el pórtico

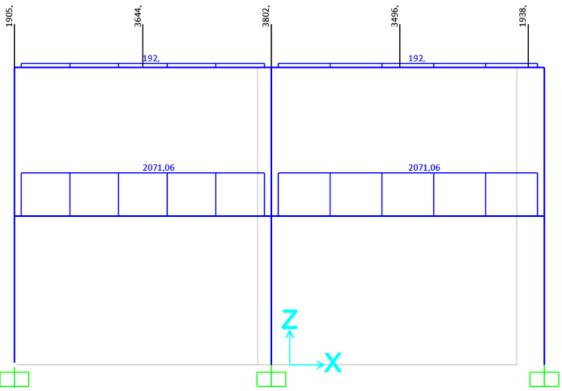


# Estructura de pórtico en SAP 2000

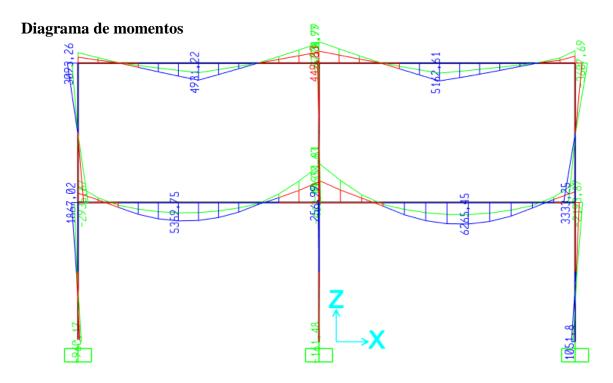


# Cargas aplicadas en SAP 2000

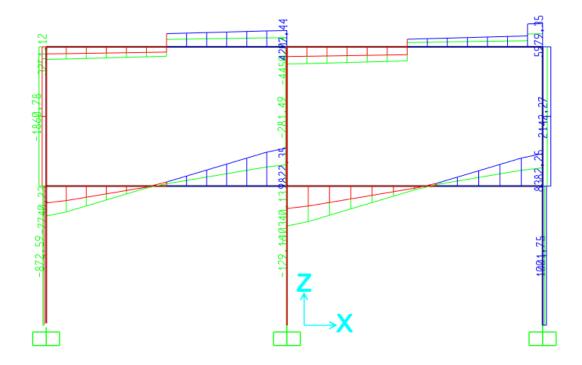
# Cargas muertas o permanentes en el pórtico



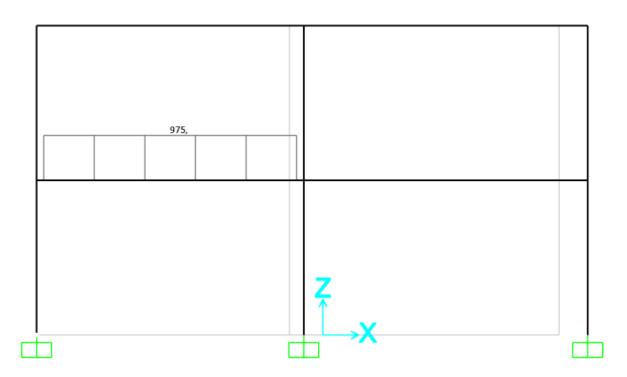
Diagramas de momentos y cortantes debido a las cargas muertas aplicadas en el pórtico



# Diagrama de cortantes



Análisis de esfuerzos cortantes y flectores, aplicando Cargas de uso en el pórtico (cargando solamente en el primer tramo de la viga del pórtico)



# Diagrama de momentos flectores

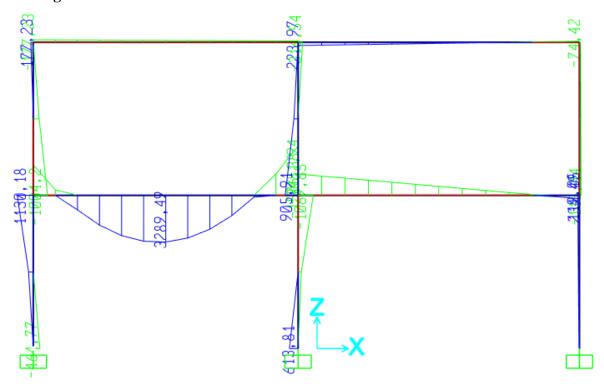
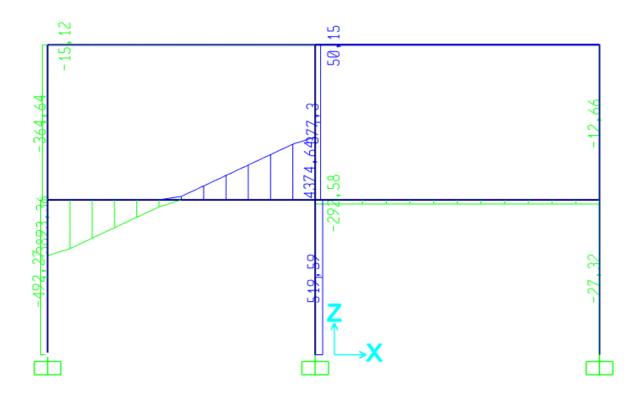
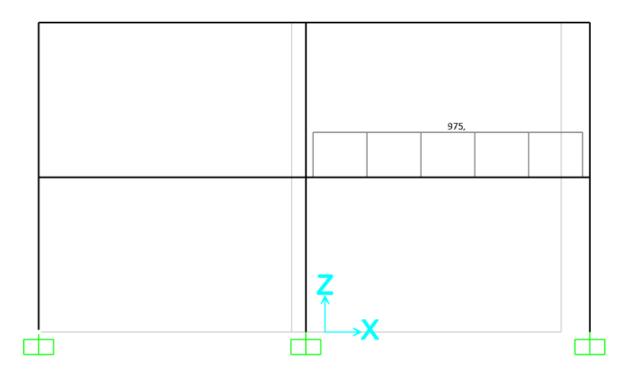


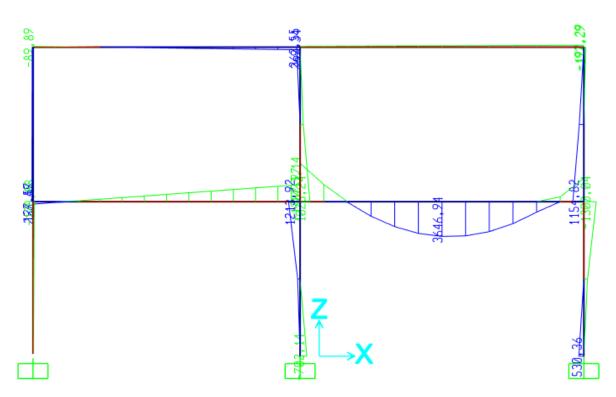
Diagrama de esfuerzo cortantes



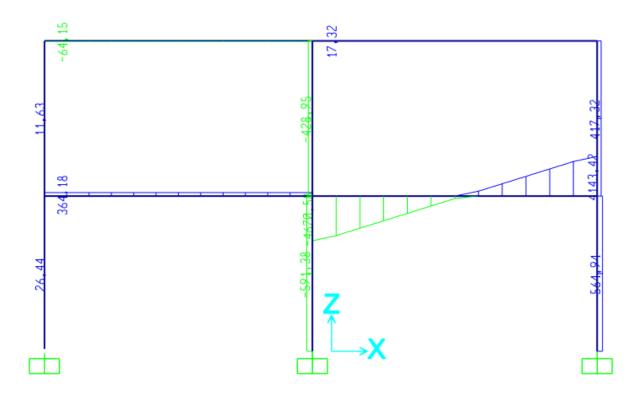
Análisis de esfuerzos cortantes y flectores, aplicando Cargas de uso en el pórtico (cargando solamente en el segundo tramo de la viga del pórtico)



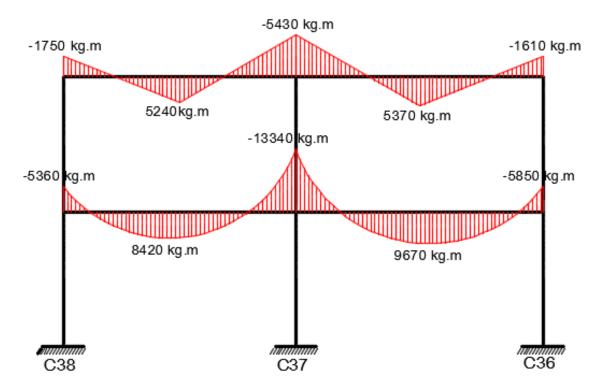
## Diagrama de momentos flectores



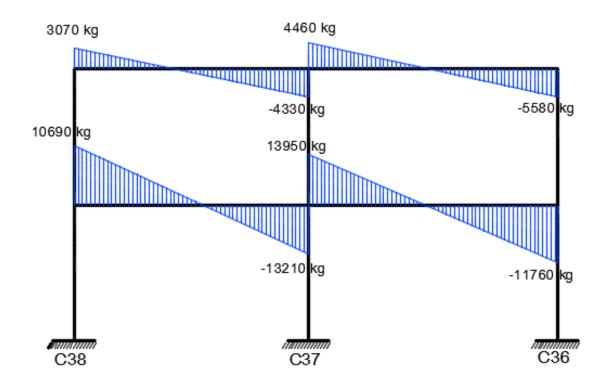
## Diagrama de esfuerzos cortantes



# **Momentos flectores por CYPE CAD (kg\*m)**



### Esfuerzos de corte CYPE CAD (kg)



# Resultados y comparación SAP 2000 vs CYPE CAD

### Momentos flectores máximos

Referencia	SAP 2000		CYPE CAD		% de variación	
Referencia	"M"(+)	"M"(-)	"M"(+)	"M"(-)	"M"(+)	"M"(-)
Viga 2-5	8649.24	-14232.95	8420	-13340	2.65 %	6.27 %
Viga 5-8	9912.39	-14232.95	9670	-13340	2.45 %	6.27 %
Viga 3-6	4931.22	-5351.47	5240	-5430	5.89 %	1.45 %
Viga 6-9	5162.61	-5351.47	5370	-5430	3.86 %	1.45 %

### Cortantes máximos

Referencia	SAP 2000		CYPE CAD		% de variación	
Referencia	"V"(+)	"V"(-)	"V"(+)	"V"(-)	"V"(+)	"V"(-)
Viga 2-5	11633.59	-14561.17	10690	-13210	8.11	9.28
Viga 5-8	15303.29	-12525.67	13950	-11760	8.84	6.11
Viga 3-6	3251.15	-4207.44	3070	-4330	5.57	2.83
Viga 6-9	4450.73	-5979.35	4460	-5580	0.21	6.67

### Conclusiones de comparación de esfuerzo SAP 2000 vs CYPE CAD

Realizando un análisis de comparación entre ambos programas se pudo observar una ligera variación en la determinación de las envolventes de diseño, tanto en los momentos flectores como también en los esfuerzos de corte, estas variaciones se las determino en forma de porcentaje para esfuerzos máximos positivos y negativos.

La máxima variación de momentos flectores en todo el pórtico fue de un 6.27 % (viga 5-8) y la máxima variación de esfuerzo de corte en todo el pórtico es de un 9.28%, variaciones que se deben a diversos factores que diferencian a ambos programas en el cálculo estructural.

### Anexo A - 11 DATOS GENERALES DEL CÁLCULO ESTRUCTURAL

#### ÍNDICE

1 - DATOS	GENERA	LES DE LA	ESTRUCTURA
1. 1/4 1 ( ) )	TINITINI A	1 / 1 / 1 / 1 / 1 / 1 / 1 / 1 / 1 / 1 /	

### 2.- NORMAS CONSIDERADAS

- 3.- ACCIONES CONSIDERADAS
- 3.1.- Gravitatorias
- **3.2.-** Viento
- 3.3.- Hipótesis de carga
- 3.4.- Listado de cargas
- 4.- ESTADOS LÍMITE

#### 5.- SITUACIONES DE PROYECTO

- 5.1.- Coeficientes parcial de seguridad (g) y coeficientes de combinación (y)
- **5.2.-** Combinaciones
- 6.- DATOS GEOMÉTRICOS DE GRUPOS Y PLANTAS
- 7.- DATOS GEOMÉTRICOS DE PILARES, PANTALLAS Y MUROS
- 7.1.- Pilares
- 7.2.- Pantallas
- 8.- DIMENSIONES, COEFICIENTES DE EMPOTRAMIENTO Y COEFICIENTES DE PANDEO PARA CADA PLANTA
- 9.- LISTADO DE PAÑOS
- 10.- LOSAS Y ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN
- 11.- MATERIALES UTILIZADOS
- 11.1.- Hormigones
- 11.2.- Aceros por elemento y posición
- 11.2.1.- Aceros en barras
- 11.2.2.- Aceros en perfiles

### 1.- DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA

Proyecto: COPACABANA PRESENTACION FINAL CON VIENTO

Clave: COPACABANA PRESENTACION FINAL

### 2.- NORMAS CONSIDERADAS

Hormigón: CBH 87

Aceros conformados: AISI S100-2007 (LRFD)

Aceros laminados y armados: ANSI/AISC 360-05 (LRFD)

Categoría de uso: General

### 3.- ACCIONES CONSIDERADAS

#### 3.1.- Gravitatorias

Planta	S.C.U (t/m²)	Cargas muertas (t/m²)
TANQUE	0.00	0.12
COTA 6.48 P.A	0.00	0.12
COTA 3.24 P.B	0.00	0.12
R3	0.00	0.12
R2	0.00	0.12
R1	0.00	0.12
COTA 0 SOBRECIMIENTO	0.00	0.12
Cimentación	0.00	0.00

### **3.2.- Viento**

Reglamento Argentino de Acción del Viento sobre las Construcciones

Categoría de uso: III

Velocidad básica del viento: 33.3 m/s

Dirección X: Tipo de estructura C

Dirección Y: Tipo de estructura C

Categoría del terreno: Categoría C

Orografía del terreno: Llano

Anchos de banda		
Plantas		Ancho de banda X (m)
En todas las plantas	42.00	31.00

No se realiza análisis de los efectos de 2º orden

# Coeficientes de Cargas

+X: 0.00 -X:1.00

+Y: 1.00 -Y:0.00

Cargas de viento					
Planta	Viento X (t)	Viento Y (t)			
TANQUE	-2.283	1.609			
COTA 6.48 P.A	-7.129	5.021			
COTA 3.24 P.B	-5.797	4.071			
R3(Descanso rampa 3)	-2.281	1.601			
R2(Descanso rampa 2)	-2.281	1.601			
R1(Descanso rampa 1)	-2.338	1.641			
COTA 0 SOBRECIMIENTO	-4.620	3.243			

# 3.3.- Hipótesis de carga

<b>A</b>	ъ .				
Automáticas	Peso propio	)			
	Cargas muertas				
	Sobrecarga de uso				
	Viento +X exc.+				
	Viento +X exc				
	Viento -X exc.+				
	Viento -X exc				
	Viento +Y exc.+				
	Viento +Y exc				
	Viento -Y exc.+				
	Viento -Y e	exc			
Adicionales	Referencia	Naturaleza			
	nieve	Nieve			

# 3.4.- Listado de cargas

Cargas especiales introducidas (en t, t/m y t/m²)

Grupo	o Hipótesis	Tipo	Valor	r Coordenadas
1	Peso propio	Lineal	1.57	(21.30, 30.25) (21.30, 32.25)
	Peso propio	Lineal	1.57	(17.80, 20.95) (15.80, 20.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 5.75, 39.55) ( 11.70, 39.55)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 0.10, 31.00) ( 0.10, 33.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 0.15, 30.95) ( 5.75, 30.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 5.75, 30.95) ( 11.70, 30.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 31.00) (11.70, 33.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 33.50) (11.70, 34.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 34.85) (15.70, 34.85)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(15.70, 34.85) (19.20, 34.85)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(19.25, 34.90) (19.25, 36.80)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(19.25, 36.80) (19.25, 39.75)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(19.25, 39.75) (19.25, 40.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(15.70, 39.75) (15.70, 40.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(15.70, 34.90) (15.70, 39.75)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 40.95) (15.70, 40.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 39.50) (11.70, 40.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 34.90) (11.70, 39.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(7.10, 5.75) (7.10, 11.35)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(7.10, 0.15) (7.10, 5.75)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(7.15, 0.10) (13.15, 0.10)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(7.10, 11.35) (7.10, 15.35)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(7.15, 15.35) (13.15, 15.35)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(13.20, 15.35) (13.20, 18.85)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.20, 18.90) (13.15, 18.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 8.30, 18.90) ( 11.20, 18.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(7.15, 18.90) (8.30, 18.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.45	(7.15, 11.35) (13.15, 11.35)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 0.10, 33.50) ( 0.10, 39.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 0.15, 39.55) ( 5.75, 39.55)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(13.20, 0.15) (13.20, 5.75)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(13.20, 11.35) (13.20, 15.35)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(13.20, 5.75) (13.20, 11.35)
	Cargas muertas	Lineal	1.12	(21.30, 30.25) (21.30, 32.25)
	Cargas muertas	Lineal	1.12	(17.80, 20.95) (15.80, 20.95)
	Sobrecarga de uso	Lineal	0.81	(21.30, 30.25) (21.30, 32.25)
	=			

Grupo	Hipótesis	Tipo	Valor	Coordenadas
	Sobrecarga de uso			(17.80, 20.95) (15.80, 20.95)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 20.80, 11.35) ( 20.80, 5.75) ( 21.28, 5.75) ( 21.28, 11.35)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(20.80, 5.75) (20.80, 11.35)
	Sooreearga de aso	Баретнева	0.50	(20.33, 11.35) (20.33, 5.75)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 20.80, 1.20) ( 20.80, 5.75)
				( 20.30, 5.75) ( 20.30, 1.05) ( 20.65, 1.05) ( 20.65, 1.20)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(20.95, 1.05) (21.30, 1.05)
				(21.30, 5.75) (20.80, 5.75)
2		G C 1	0.20	(20.80, 1.20) (20.95, 1.20)
2	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 19.60, 5.75) ( 19.60, 11.20) ( 19.45, 11.20) ( 19.45, 11.35)
				(19.10, 11.35) (19.10, 5.75)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(19.75, 11.35) (19.75, 11.20)
				( 19.60, 11.20) ( 19.60, 5.75) ( 20.10, 5.75) ( 20.10, 11.35)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(19.60, 5.75) (19.10, 5.75)
	C	•		(19.10, 1.05) (19.60, 1.05)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(19.60, 5.75) (19.60, 1.05)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 20.10, 1.05) ( 20.10, 5.75) ( 19.60, 1.05) ( 19.10, 1.05)
	Soorcearga de aso	Supermenu	0.50	(19.10, 0.10) (19.60, 0.10)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 20.80, 1.05) ( 20.30, 1.05)
				( 20.10, 1.05) ( 19.60, 1.05) ( 19.60, 0.10) ( 20.80, 0.10)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(21.30, 1.05) (20.80, 1.05)
	C	1		(20.80, 0.10) (21.30, 0.10)
3	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(18.40, 5.75) (18.40, 1.20)
				(18.55, 1.20) (18.55, 1.05) (18.90, 1.05) (18.90, 5.75)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(18.40, 1.20) (18.40, 5.75)
				(17.90, 5.75) (17.90, 1.05)
	Sobracarga da usa	Superficial	0.30	(18.25, 1.05) (18.25, 1.20)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 18.40, 11.35) ( 18.40, 5.75) ( 18.90, 5.75) ( 18.90, 11.35)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(18.40, 5.75) (18.40, 11.35)
				(17.90, 11.35) (17.90, 5.75)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 18.40, 11.35) ( 18.40, 12.30) ( 17.90, 12.30) ( 17.90, 11.35)
				(17.70, 12.30) (17.70, 11.33)

Grupo	Hipótesis	Tipo	Valor	Coordenadas
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 19.60, 11.35) ( 19.60, 12.30) ( 18.40, 12.30) ( 18.40, 11.35) ( 18.90, 11.35) ( 19.10, 11.35)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 20.10, 12.30) ( 19.60, 12.30) ( 19.60, 11.35) ( 20.10, 11.35)
4	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 18.90, 1.05) ( 18.40, 1.05) ( 18.40, 0.10) ( 18.90, 0.10)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 18.40, 1.05) ( 17.90, 1.05) ( 17.70, 1.05) ( 17.20, 1.05) ( 17.20, 0.10) ( 18.40, 0.10)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 17.20, 1.05) ( 16.70, 1.05) ( 16.70, 0.10) ( 17.20, 0.10)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 17.20, 5.75) ( 17.20, 1.05) ( 17.70, 1.05) ( 17.70, 5.75)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 17.20, 1.05) ( 17.20, 5.75) ( 16.70, 5.75) ( 16.70, 1.05)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	( 17.20, 5.75) ( 17.20, 11.20) ( 17.05, 11.20) ( 17.05, 11.35) ( 16.70, 11.35) ( 16.70, 5.75)
	Sobrecarga de uso	Superficial	0.30	(17.70, 11.35) (17.35, 11.35) (17.35, 11.20) (17.20, 11.20) (17.20, 5.75) (17.70, 5.75)
5	Peso propio	Lineal	1.57	(15.70, 32.25) (15.70, 30.25)
	Peso propio	Lineal	1.57	(15.80, 15.35) (17.80, 15.35)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 0.10, 33.50) ( 0.10, 39.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	( 0.15, 33.48) ( 5.75, 33.48)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(5.75, 33.48) (11.70, 33.48)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 33.50) (11.70, 34.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 34.90) (11.70, 39.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(15.70, 34.88) (11.70, 34.88)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(19.20, 34.88) (15.70, 34.88)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(24.80, 34.88) (19.20, 34.88)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(30.40, 34.87) (24.80, 34.88)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(30.45, 34.90) (30.45, 40.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(24.80, 40.95) (30.40, 40.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(19.20, 40.95) (24.80, 40.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(18.55, 40.95) (18.55, 41.80)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(15.70, 41.80) (18.55, 41.80)
	Cargas muertas	Lineal	0.58	(11.70, 41.80) (15.70, 41.80)
	Cargas muertas	Lineal		(11.70, 40.90) (11.70, 41.80)

Grupo Hipótesis	Tipo	Valor Coordenadas
Cargas muertas	Lineal	0.58 (11.70, 39.50) (11.70, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 0.15, 39.55) ( 5.75, 39.55)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 5.75, 39.55) ( 11.70, 39.55)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (7.15, 30.10) (13.15, 30.10)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (7.10, 24.45) (7.10, 30.05)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.18, 24.45) (13.17, 30.05)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.18, 18.85) (13.18, 24.45)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.18, 15.35) (13.18, 18.85)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.18, 11.35) (13.18, 15.35)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.18, 5.75) (13.18, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.18, 0.15) (13.18, 5.75)
Cargas muertas	Lineal	0.58 (13.15, 0.10) (7.15, 0.10)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 7.10, 0.15) ( 7.10, 5.75)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 7.10, 5.75) ( 7.10, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 7.10, 18.85) ( 7.10, 24.45)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 5.75, 33.50) ( 5.75, 39.50)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (15.70, 34.90) (15.70, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (19.25, 34.90) (19.25, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 24.80, 34.90) ( 24.80, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (30.45, 40.90) (30.45, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 24.80, 40.90) ( 24.80, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (19.25, 40.90) (19.25, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 0.10, 39.50) ( 0.10, 40.40)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 5.75, 39.50) ( 5.75, 40.40)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 6.25, 30.10) ( 7.15, 30.10)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (7.15, 24.45) (13.15, 24.45)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (7.15, 18.90) (13.15, 18.90)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 6.25, 24.45) ( 7.15, 24.45)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (7.15, 15.35) (13.15, 15.35)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (7.15, 11.35) (13.15, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.45 (7.15, 5.75) (13.15, 5.75)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 6.25, 5.75) ( 7.15, 5.75)
Cargas muertas	Lineal	0.45 ( 7.15, 0.10) ( 6.25, 0.10)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 6.25, 15.35) ( 6.25, 18.90)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 6.25, 11.35) ( 6.25, 15.35)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 6.25, 11.35) ( 7.15, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.58 ( 6.25, 18.90) ( 7.15, 18.90)
Cargas muertas	Lineal	1.12 (15.70, 32.25) (15.70, 30.25)

Grupo Hipótesis	Tipo	Valor	r Coordenadas
Cargas muertas	Lineal	1.12	(15.80, 15.35) (17.80, 15.35)
Cargas muertas	Superficial	0.04	(15.55, 40.95) (11.85, 40.95)
			(11.85, 40.75) (11.70, 40.75)
			(11.70, 39.65) (11.85, 39.65) (11.85, 39.35) (11.70, 39.35)
			(11.70, 35.05) (11.70, 35.05)
			(11.85, 34.88) (15.55, 34.88)
			(15.55, 35.05) (15.70, 35.05)
Compag mayoutag	Cymanfiaial	1004	(15.70, 40.75) (15.55, 40.75)
Cargas muertas	Superficial	1 0.04	( 13.00, 15.35) ( 7.30, 15.35) ( 7.30, 15.20) ( 7.10, 15.20)
			(7.10, 11.50) (7.30, 11.50)
			(7.30, 11.35) (13.00, 11.35)
			(13.00, 11.50) (13.18, 11.50)
Cargas muertas	Superficial	1 0 01	( 13.18, 15.20) ( 13.00, 15.20) ( 13.00, 18.90) ( 7.30, 18.90)
Cargas mucrtas	Superficial	0.01	(7.30, 18.70) (7.10, 18.70)
			(7.10, 15.50) (7.30, 15.50)
			(7.30, 15.35) (13.00, 15.35)
			( 13.00, 15.50) ( 13.18, 15.50) ( 13.18, 18.70) ( 13.00, 18.70)
Cargas muertas	Superficial	0.01	(19.05, 40.95) (18.55, 40.95)
<b>G</b>			(15.85, 40.95) (15.85, 40.75)
			(15.70, 40.75) (15.70, 35.05)
			(15.85, 35.05) (15.85, 34.88) (19.05, 34.88) (19.05, 35.05)
			(19.25, 35.05) (19.25, 40.75)
			(19.05, 40.75)
Sobrecarga de uso		0.81	(15.70, 32.25) (15.70, 30.25)
Sobrecarga de uso			(15.80, 15.35) (17.80, 15.35)
Sobrecarga de uso	o Superficial	1 0.20	(5.75, 33.65) (5.75, 39.35)
			( 5.60, 39.35) ( 5.60, 39.55) ( 0.30, 39.55) ( 0.30, 39.35)
			(0.10, 39.35) (0.10, 33.65)
			( 0.30, 33.65) ( 0.30, 33.48)
	a		(5.60, 33.48) (5.60, 33.65)
Sobrecarga de uso	o Superficial	0.20	(11.70, 33.65) (11.70, 34.75) (11.55, 34.75) (11.55, 35.05)
			(11.70, 35.05) (11.70, 39.35)
			(11.55, 39.35) (11.55, 39.55)
			(5.90, 39.55) (5.90, 39.35)
			( 5.75, 39.35) ( 5.75, 33.65) ( 5.90, 33.65) ( 5.90, 33.48)
			(11.55, 33.48) (11.55, 33.65)

Grupo Hipótesis	Tipo	Valor Coordenadas
Sobrecarga de uso	Superficial	0.30 (15.65, 24.60) (15.65, 29.90) (15.50, 29.90) (15.50, 30.10) (13.30, 30.10) (13.30, 29.90) (13.17, 29.90) (13.18, 24.60) (13.30, 24.60) (13.30, 24.45) (15.50, 24.45) (15.50, 24.60)
Sobrecarga de uso	Superficial	0.30 (15.50, 24.45) (13.30, 24.45) (13.30, 24.30) (13.18, 24.30) (13.18, 19.00) (13.30, 19.00) (13.30, 18.90) (15.50, 18.90) (15.50, 19.00) (15.65, 19.00) (15.65, 24.30) (15.50, 24.30)
Sobrecarga de uso	Superficial	
Sobrecarga de uso	Superficial	0.20 ( 0.30, 39.55) ( 5.60, 39.55) ( 5.60, 39.65) ( 5.75, 39.65) ( 5.75, 40.40) ( 0.10, 40.40) ( 0.10, 39.65) ( 0.30, 39.65)
Sobrecarga de uso	Superficial	0.20 ( 5.75, 40.40) ( 5.75, 39.65) ( 5.90, 39.65) ( 5.90, 39.55) ( 11.55, 39.55) ( 11.55, 39.65) ( 11.70, 39.65) ( 11.70, 40.40)

Grupo	Hipótesis	Tipo	Valor	Coordenadas
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.20	(19.25, 41.80) (19.25, 41.05) (19.35, 41.05) (19.35, 40.95) (24.65, 40.95) (24.65, 41.05) (24.80, 41.05) (24.80, 41.80)
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.20	( 30.45, 41.05) ( 30.45, 41.80) ( 24.80, 41.80) ( 24.80, 41.05) ( 24.95, 41.05) ( 24.95, 40.95) ( 30.25, 40.95) ( 30.25, 41.05)
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.20	( 7.00, 30.10) ( 6.25, 30.10) ( 6.25, 24.45) ( 7.00, 24.45) ( 7.00, 24.60) ( 7.10, 24.60) ( 7.10, 29.90) ( 7.00, 29.90)
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.20	( 7.00, 24.45) ( 6.25, 24.45) ( 6.25, 18.90) ( 7.00, 18.90) ( 7.00, 19.00) ( 7.10, 19.00) ( 7.10, 24.30) ( 7.00, 24.30)
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.20	( 7.00, 5.75) ( 6.25, 5.75) ( 6.25, 0.10) ( 7.00, 0.10) ( 7.00, 0.30) ( 7.10, 0.30) ( 7.10, 5.60) ( 7.00, 5.60)
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.20	( 7.00, 11.35) ( 6.25, 11.35) ( 6.25, 5.75) ( 7.00, 5.75) ( 7.00, 5.90) ( 7.10, 5.90) ( 7.10, 11.20) ( 7.00, 11.20)
	Sobrecarga de uso	Superficia	1 0.30	(17.20, 11.35) (17.70, 11.35) (17.70, 15.35) (15.80, 15.35) (15.80, 15.20) (15.65, 15.20) (15.65, 11.50) (15.80, 11.50) (15.80, 11.35) (16.70, 11.35)
6	Cargas muertas	Lineal	0.25	( 0.10, 40.40) ( 5.75, 40.40)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	( 5.75, 40.40) ( 11.70, 40.40)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	( 0.10, 39.50) ( 0.10, 40.40)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	( 0.10, 33.50) ( 0.10, 39.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(0.10, 31.00) (0.10, 33.50)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(11.70, 39.50) (11.70, 40.90)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(11.70, 40.90) (11.70, 41.80)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(11.70, 41.80) (15.70, 41.80)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(15.70, 41.80) (18.55, 41.80
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(18.55, 40.95) (18.55, 41.80
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(18.55, 40.95) (19.20, 40.95)
	Cargas muertas	Lineal	0.25	(19.25, 40.90) (19.25, 41.80

Grupo Hipótesis	Tipo	Valor Coordenadas
Cargas muertas	Lineal	0.25 (19.25, 41.80) (24.80, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 24.80, 41.80) ( 30.45, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.25 (30.45, 40.90) (30.45, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.25 (30.45, 34.90) (30.45, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.25 (30.45, 32.40) (30.45, 34.90)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 24.45) ( 6.25, 30.10)
Cargas muertas	Lineal	$0.25 \ \ (\ 7.15, 30.10) \ (\ 13.15, 30.10)$
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 30.10) ( 7.15, 30.10)
Cargas muertas	Lineal	0.25 (13.15, 30.10) (15.65, 30.10)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 18.90) ( 6.25, 24.45)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 15.35) ( 6.25, 18.90)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 11.35) ( 6.25, 15.35)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 5.75) ( 6.25, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 6.25, 0.10) ( 6.25, 5.75)
Cargas muertas	Lineal	0.25 (13.15, 0.10) (7.15, 0.10)
Cargas muertas	Lineal	0.25 ( 7.15, 0.10) ( 6.25, 0.10)
Cargas muertas	Lineal	0.25 (15.65, 0.10) (13.15, 0.10)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (15.70, 40.90) (15.70, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (15.70, 34.90) (15.70, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (19.25, 34.90) (19.25, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (24.80, 40.90) (24.80, 41.80)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (24.80, 34.90) (24.80, 40.90)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (11.70, 34.90) (11.70, 39.50)
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 5.75, 33.50) ( 5.75, 39.50)
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 5.75, 39.50) ( 5.75, 40.40)
Cargas muertas	Lineal	$0.20 \ (\ 7.15, 24.45) \ (\ 13.15, 24.45)$
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 6.25, 24.45) ( 7.15, 24.45)
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 6.25, 18.90) ( 7.15, 18.90)
Cargas muertas	Lineal	$0.20 \ (\ 7.15, 18.90) \ (\ 13.15, 18.90)$
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 6.25, 15.35) ( 7.15, 15.35)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (7.15, 15.35) (13.15, 15.35)
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 6.25, 11.35) ( 7.15, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.20 (7.15, 11.35) (13.15, 11.35)
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 6.25, 5.75) ( 7.15, 5.75)
Cargas muertas	Lineal	0.20 ( 7.15, 5.75) ( 13.15, 5.75)
7 Sobrecarga de uso	Superficial	1.00 (13.15, 16.10) (13.15, 15.35) (13.90, 15.35)

Grupo	Hipótesis	Tipo	Valor	Coordenadas
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(12.40, 15.35) (13.15, 15.35)
				( 13.15, 16.10)
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(13.15, 15.35) (12.40, 15.35)
				(13.15, 14.60) (13.15, 15.35)
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(13.15, 15.35) (13.15, 14.60)
				(13.90, 15.35)
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(14.95, 34.90) (15.70, 34.90)
				(15.70, 35.65)
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(15.70, 35.65) (15.70, 34.90)
				(16.45, 34.90)
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(15.70, 34.90) (15.70, 34.90)
				(15.70, 34.15) (16.45, 34.90)
	Sobrecarga de uso	Superficial	1.00	(15.70, 34.90) (14.95, 34.90)
				(15.70, 34.15) (15.70, 34.90)

## 4.- ESTADOS LÍMITE

E.L.U. de rotura. Hormigón	CBH 87
E.L.U. de rotura. Hormigón en cimentaciones	Control de la ejecución: Normal
	Daños previsibles: B. Daños de tipo medio
	Exposición al viento: Normal
E.L.U. de rotura. Acero conformado	AISI/NASPEC-2007 (LRFD)
	ASCE 7
Tensiones sobre el terreno Desplazamientos	Acciones características

### 5.- SITUACIONES DE PROYECTO

Para las distintas situaciones de proyecto, las combinaciones de acciones se definirán de acuerdo con los siguientes criterios:

### - Donde:

- G<sub>k</sub> Acción permanente
- P<sub>k</sub> Acción de pretensado
- Q<sub>k</sub> Acción variable
- g<sub>G</sub> Coeficiente parcial de seguridad de las acciones permanentes

- g<sub>P</sub> Coeficiente parcial de seguridad de la acción de pretensado
- g<sub>Q,1</sub> Coeficiente parcial de seguridad de la acción variable principal
- g<sub>Q,i</sub> Coeficiente parcial de seguridad de las acciones variables de acompañamiento

### 5.1.- Coeficientes parciales de seguridad (g) y coeficientes de combinación (y)

Para cada situación de proyecto y estado límite los coeficientes a utilizar serán:

E.L.U. de rotura. Hormigón: CBH 87

### E.L.U. de rotura. Hormigón en cimentaciones: CBH 87

Situación 1			
	Coeficientes parciales de seguridad (g)		
	Favorable Desfavorable		
Carga permanente (G)	0.900	1.600	
Sobrecarga (Q)	0.000	1.600	
Viento (Q)			
Nieve (Q)	0.000	1.600	

Situación 2			
	Coeficientes parciales de seguridad (g)		
	Favorable Desfavorable		
Carga permanente (G)	0.925	1.440	
Sobrecarga (Q)	0.000	1.440	
Viento (Q)	1.440	1.440	
Nieve (Q)	0.000	1.440	

### E.L.U. de rotura. Acero conformado: AISI S100-2007 (LRFD)

2.3.2 - [1] (ASCE/SEI 7-05)			
	Coeficientes parciales de seguridad (g)		
	Favorable Desfavorable		
Carga permanente (G)	1.400	1.400	
Sobrecarga (Q)			
Viento (Q)			
Nieve (Q)			

2.3.2 - [2 Lr] (ASCE/SEI 7-05)			
	Coeficientes parciales de seguridad (g)		
	Favorable Desfavorable		
Carga permanente (G)	1.200	1.200	
Sobrecarga (Q)	0.000	1.600	
Viento (Q)			
Nieve (Q)			

2.3.2 - [2 S] (ASCE/SEI 7-05)			
	Coeficientes parciales de seguridad (g) Favorable  Desfavorable		
Carga permanente (G)	1.200	1.200	
Sobrecarga (Q)	0.000	1.600	
Viento (Q)			
Nieve (Q)	0.000	0.500	

2.3.2 - [3 Lr, L] (ASCE/SEI 7-05)			
	Coeficientes parciales de seguridad (g)		
	Favorable Desfavorable		
Carga permanente (G)	1.200	1.200	
Sobrecarga (Q)	0.000	0.500	
Viento (Q)			
Nieve (Q)			

2.3.2 - [3 S, L] (ASCE/SEI 7-05)			
	Coeficientes parciales de seguridad (g)		
	Favorable Desfavorable		
Carga permanente (G)	1.200	1.200	
Sobrecarga (Q)	0.000	0.500	
Viento (Q)			
Nieve (Q)	1.600	1.600	

2.3.2 - [3 Lr, W] (ASCE/SEI 7-05)									
	Coeficientes pa	arciales de seguridad (g)							
	Favorable	Desfavorable							
Carga permanente (G)	1.200	1.200							
Sobrecarga (Q)									
Viento (Q)	0.000	0.800							
Nieve (Q)									

2.3.2 - [3 S, W] (ASCE/SEI 7-05)									
	Coeficientes parciales de seguridad (g)								
	Favorable	Desfavorable							
Carga permanente (G)	1.200	1.200							
Sobrecarga (Q)									
Viento (Q)	0.000	0.800							
Nieve (Q)	1.600	1.600							

2.3.2 - [4 Lr] (ASCE/SEI 7-05)								
	Coeficientes parcia	ales de seguridad (g)						
	Favorable	Desfavorable						
Carga permanente (G)	1.200	1.200						
Sobrecarga (Q)	0.000	0.500						
Viento (Q)	1.600	1.600						
Nieve (Q)								

2.3.2 - [4 S] (ASCE/SEI 7-05)									
	Coeficientes parcia	les de seguridad (g)							
	Favorable	Desfavorable							
Carga permanente (G)	1.200	1.200							
Sobrecarga (Q)	0.000	0.500							
Viento (Q)	1.600	1.600							
Nieve (Q)	0.000	0.500							

2.3.2 - [6] (ASCE/SEI 7-05)									
	Coeficientes parciales de seguridad (g)								
	Favorable	Desfavorable							
Carga permanente (G)	0.900	0.900							
Sobrecarga (Q)									
Viento (Q)	0.000	1.600							
Nieve (Q)									

## **Tensiones sobre el terreno**

Acciones variables sin sismo									
	Coeficientes p	arciales de seguridad (g)							
	Favorable	Desfavorable							
Carga permanente (G)	1.000	1.000							
Sobrecarga (Q)	0.000	1.000							
Viento (Q)	0.000	1.000							
Nieve (Q)	0.000	1.000							

# Desplazamientos

Acciones variables sin sismo									
	Coeficientes parcia	les de seguridad (g)							
	Favorable	Desfavorable							
Carga permanente (G)	1.000	1.000							
Sobrecarga (Q)	0.000	1.000							
Viento (Q)	0.000	1.000							
Nieve (Q)	0.000	1.000							

### **5.2.- Combinaciones**

# ■ Nombres de las hipótesis

PP Peso propio

CM Cargas muertas

Qa Sobrecarga de uso

```
V(+X exc.+) Viento +X exc.+
V(+X exc.-) Viento +X exc.-
V(-X exc.+) Viento -X exc.+
V(-X exc.-) Viento -X exc.-
V(+Y exc.+) Viento +Y exc.+
V(+Y exc.-) Viento +Y exc.-
V(-Y exc.+) Viento -Y exc.+
V(-Y exc.-) Viento -Y exc.-
nieve nieve
```

## ■ E.L.U. de rotura. Hormigón

### ■ E.L.U. de rotura. Hormigón en cimentaciones

Co	PP	C	Qa	V(+X		V(-X	V(-X	V(+Y		V(-Y	V(-Y	nie
mb.	11	M	Qa	exc.+)	exc)	exc.+)	exc)	exc.+)	exc)	exc.+)	exc)	ve
1	0.9 00	0.9 00										
2	00	1.6 00										
3			1.6 00									
4	1.6 00		1.6 00									
5	0.9 00	0.9 00										1.6 00
6		1.6 00										1.6 00
7	0.9 00		1.6 00									1.6 00
8		1.6 00	1.6 00									1.6 00
9	0.9 25	0.9 25		1.440								
10	1.4 40	1.4 40		1.440								
11	0.9 25		1.4 40	1.440								
12	1.4 40		1.4 40	1.440								

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
13	0.9 25	0.9			1.440							
14	1.4 40	1.4 40			1.440							
15		0.9 25	1.4 40		1.440							
16		1.4 40	1.4 40		1.440							
17	0.9 25	0.9 25				1.440						
18	1.4 40	1.4 40				1.440						
19		0.9 25	1.4 40			1.440						
20		1.4 40	1.4 40			1.440						
21	0.9 25	0.9 25					1.440					
22	1.4 40	1.4 40					1.440					
23		0.9 25	1.4 40				1.440					
24		1.4 40	1.4 40				1.440					
25	0.9 25	0.9 25						1.440				
26	1.4 40							1.440				
27	0.9 25	0.9 25	1.4 40					1.440				
28	1.4 40	1.4 40	1.4 40					1.440				
29	0.9 25								1.440			
30		1.4 40							1.440			
31		0.9 25	1.4 40						1.440			
32	1.4 40	1.4 40	1.4 40						1.440			

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
33	0.9 25	0.9 25								1.440		
34	1.4 40	1.4 40								1.440		
35	0.9 25	25	1.4 40							1.440		
36	1.4 40	40	1.4 40							1.440		
37	0.9 25	0.9 25									1.440	
38	1.4 40	1.4 40									1.440	
39	0.9 25	0.9 25	1.4 40								1.440	
40	1.4 40	1.4 40	1.4 40								1.440	
41	0.9 25	0.9 25		1.440								1.4 40
42	1.4 40	1.4 40		1.440								1.4 40
43	0.9 25	0.9 25	1.4 40	1.440								1.4 40
44	1.4 40	1.4 40	1.4 40	1.440								1.4 40
45	0.9 25	0.9 25			1.440							1.4 40
46	1.4 40	1.4 40			1.440							1.4 40
47	0.9 25		1.4 40		1.440							1.4 40
48	1.4 40	1.4 40	1.4 40		1.440							1.4 40
49	0.9 25	0.9 25				1.440						1.4 40
50	1.4 40	1.4 40				1.440						1.4 40
51	0.9 25		1.4 40			1.440						1.4 40
52	1.4 40	1.4 40	1.4 40			1.440						1.4 40

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
53	0.9	-					1.440					1.4 40
54	1.4 40	1.4 40					1.440					1.4 40
55		0.9 25	1.4 40				1.440					1.4 40
56	1.4 40	1.4 40	1.4 40				1.440					1.4 40
57	0.9 25	0.9 25						1.440				1.4 40
58	1.4 40	1.4 40						1.440				1.4 40
59		0.9 25	1.4 40					1.440				1.4 40
60	1.4 40	1.4 40	1.4 40					1.440				1.4 40
61	0.9 25	0.9 25							1.440			1.4 40
62	1.4 40	1.4 40							1.440			1.4 40
63		0.9 25	1.4 40						1.440			1.4 40
64	1.4 40	1.4 40	1.4 40						1.440			1.4 40
65	0.9 25	0.9 25								1.440		1.4 40
66		1.4 40								1.440		1.4 40
67		0.9 25	1.4 40							1.440		1.4 40
68	1.4 40	1.4 40	1.4 40							1.440		1.4 40
69	0.9 25	0.9 25									1.440	1.4 40
70	1.4 40	1.4 40									1.440	1.4 40
71		0.9 25	1.4 40								1.440	1.4 40
72	1.4 40	1.4 40	1.4 40								1.440	1.4 40

# **■ E.L.U.** de rotura. Acero conformado

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
1	1.4 00	1.4 00										
2	1.2 00	1.2 00										
3	1.2 00	1.2 00	1.6 00									
4	1.2 00	1.2 00	1.6 00									0.5 00
5	1.2 00	1.2 00										1.6 00
6	1.2 00	1.2 00	0.5 00									1.6 00
7	1.2 00	1.2 00		0.800								1.6 00
8	1.2 00	1.2 00			0.800							1.6 00
9	1.2 00	1.2 00				0.800						1.6 00
10	1.2 00	1.2 00					0.800					1.6 00
11	1.2 00	1.2 00						0.800				1.6 00
12	1.2 00	1.2 00							0.800			1.6 00
13	1.2 00	1.2 00								0.800		1.6 00
14	1.2 00	1.2 00									0.800	1.6 00
15	1.2 00	1.2 00		1.600								
16	1.2 00	1.2 00	0.5 00	1.600								
17	1.2 00	1.2 00			1.600							
18	1.2 00		0.5 00		1.600							

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
19	1.2 00	1.2 00				1.600						
20	1.2 00		0.5 00			1.600						
21	1.2 00	1.2 00					1.600					
22	1.2 00		0.5 00				1.600					
23	1.2 00	1.2 00						1.600				
24	1.2 00		0.5 00					1.600				
25	1.2 00	1.2 00							1.600			
26	1.2 00		0.5 00						1.600			
27	1.2 00	1.2 00								1.600		
28	1.2 00		0.5 00							1.600		
29	1.2 00	1.2 00									1.600	
30	1.2 00		0.5 00								1.600	
31	1.2 00	1.2 00		1.600								0.5 00
32	1.2 00		0.5 00	1.600								0.5 00
33	1.2 00	1.2 00			1.600							0.5 00
34	1.2 00	1.2 00	0.5 00		1.600							0.5 00
35	1.2 00	1.2 00				1.600						0.5 00
36	1.2 00	1.2 00	0.5 00			1.600						0.5 00
37	1.2 00	1.2 00					1.600					0.5 00
38	1.2 00		0.5 00				1.600					0.5 00

Co mb.	PP	C M		V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
39	1.2 00	1.2 00						1.600				0.5 00
40	1.2 00	1.2 00	0.5 00					1.600				0.5 00
41	1.2 00	1.2 00							1.600			0.5 00
42	1.2 00	1.2 00	0.5 00						1.600			0.5 00
43	1.2 00	1.2 00								1.600		0.5 00
44	1.2 00	1.2 00	0.5 00							1.600		0.5 00
45	1.2 00	1.2 00									1.600	0.5 00
46	1.2 00	1.2 00	0.5 00								1.600	0.5 00
47	0.9 00	0.9 00										
48	0.9 00	0.9 00		1.600								
49	0.9 00	0.9 00			1.600							
50	0.9 00	0.9 00				1.600						
51	0.9 00	0.9 00					1.600					
52	0.9 00	0.9 00						1.600				
53	0.9 00	0.9 00							1.600			
54	0.9 00	0.9 00								1.600		
55	0.9 00	0.9 00									1.600	

# **■** Tensiones sobre el terreno

## **■** Desplazamientos

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X	V(+X	V(-X	V(-X	V(+Y	V(+Y	V(-Y	V(-Y	nie
		1.0		exc.+)	exc)	exc.+)	exc)	exc.+)	exc)	exc.+)	exc)	ve
1	00	00	1.0									
2		1.0 00	1.0									
3		1.0 00		1.000								
4		1.0 00	1.0 00	1.000								
5		1.0 00			1.000							
6		1.0 00	1.0 00		1.000							
7		1.0 00				1.000						
8		1.0 00	1.0 00			1.000						
9		1.0 00					1.000					
10		1.0 00	1.0 00				1.000					
11		1.0 00						1.000				
12		1.0 00	1.0 00					1.000				
13		1.0 00							1.000			
14		1.0 00	1.0 00						1.000			
15	1.0 00	1.0 00								1.000		
16	1.0 00	1.0 00	1.0 00							1.000		
17	1.0 00	1.0 00									1.000	

Co mb.	PP	C M	Qa	V(+X exc.+)	V(+X exc)	V(-X exc.+)	V(-X exc)	V(+Y exc.+)	V(+Y exc)	V(-Y exc.+)	V(-Y exc)	nie ve
18	1.0 00	1.0 00	1.0 00								1.000	
19	1.0 00	1.0 00										1.0 00
20	1.0 00	1.0 00	1.0 00									1.0 00
21	1.0 00	1.0 00		1.000								1.0 00
22	1.0 00	1.0 00	1.0 00	1.000								1.0 00
23	1.0 00	1.0 00			1.000							1.0 00
24	1.0 00	1.0 00	1.0 00		1.000							1.0 00
25	1.0 00	1.0 00				1.000						1.0 00
26	1.0 00	1.0 00	1.0 00			1.000						1.0 00
27	1.0 00	1.0 00					1.000					1.0 00
28	1.0 00	1.0 00	1.0 00				1.000					1.0 00
29	1.0 00	1.0 00						1.000				1.0 00
30	1.0 00	1.0 00	1.0 00					1.000				1.0 00
31	1.0 00	1.0 00							1.000			1.0 00
32	1.0 00	1.0 00	1.0 00						1.000			1.0 00
33	1.0 00	1.0 00								1.000		1.0 00
34	1.0 00	1.0 00	1.0 00							1.000		1.0 00
35	1.0 00	1.0 00									1.000	1.0 00
36	1.0 00	1.0 00	1.0 00								1.000	1.0 00

# 6.- DATOS GEOMÉTRICOS DE GRUPOS Y PLANTAS

Grupo	Nombre del grupo	Planta	Nombre planta	Altura	Cota
7	TANQUE	7	TANQUE	1.50	8.38
6	COTA 6.48 P.A	6	COTA 6.48 P.A	3.24	6.88
5	COTA 3.24 P.B	5	COTA 3.24 P.B	0.80	3.64
4	R3 (Descanso rampa 3)	4	R3 (Descanso rampa 3)	0.80	2.84
3	R2 (Descanso rampa 2)	3	R2 (Descanso rampa 2)	0.80	2.04
2	R1 (Descanso rampa 1)	2	R1 (Descanso rampa 1)	0.84	1.24
1	COTA 0 SOBRECIMIENTO	1	COTA 0 SOBRECIMIENTO	2.40	0.40
0	Cimentación				-2.00

# 7.- DATOS GEOMÉTRICOS DE PILARES, PANTALLAS Y MUROS

### **7.1.- Pilares**

GI: grupo inicial

GF: grupo final

Ang: ángulo del pilar en grados sexagesimales

Datos de los pilares

Referenci a		GI- GF	Vinculación exterior	Ang .	Punto fijo	Canto de apoyo
C1	( 7.15, 0.15)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C2	(13.15, 0.15)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
СЗ	(15.65, 0.15)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C4	( 7.15, 5.75)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C5	( 13.15, 5.75)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.35
C6	(15.65, 5.75)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C7	( 7.15, 11.35)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C8	( 13.15, 11.35)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30

Referenci a	Coord(P.Fijo)	GI- GF	Vinculación exterior	Ang .	Punto fijo	Canto de apoyo
C9	( 15.65, 11.35)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C10	( 17.20, 11.35)	0-5	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C11	( 7.15, 15.35)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C12	( 13.15, 15.35)	0-7	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C13	( 15.65, 15.35)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C14	( 17.80, 15.35)	0-5	Con vinculación exterior	0.0	Mitad derecha	0.30
C15	( 7.15, 18.85)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C16	( 13.15, 18.85)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C17	(15.65, 18.85)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C18	( 7.15, 24.45)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C19	( 13.15, 24.45)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C20	(15.65, 24.45)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C21	( 7.15, 30.05)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C22	( 13.15, 30.05)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C23	(15.65, 30.05)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C24	( 0.15, 31.00)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C25	( 5.75, 31.00)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C26	( 11.70, 31.00)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C27	(15.70, 32.40)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C28	( 19.20, 32.40)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30

Referenci a	Coord(P.Fijo)	GI- GF	Vinculación exterior	Ang .	Punto fijo	Canto de apoyo
C29	( 24.80, 32.40)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C30	( 30.40, 32.40)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C31	( 30.40, 34.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C32	( 24.80, 34.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C33	( 19.20, 34.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C34	( 15.70, 34.90)	0-7	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C35	( 11.70, 34.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C36	(11.70, 33.50)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C37	( 5.75, 33.50)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C38	( 0.15, 33.50)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C39	( 0.15, 39.50)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C40	( 5.75, 39.50)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C41	(11.70, 39.50)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C42	( 11.70, 40.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C43	( 15.70, 40.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C44	( 19.20, 40.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C45	( 24.80, 40.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C46	( 30.40, 40.90)	0-6	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C47	(15.70, 30.40)	0-5	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C50	( 20.80, 11.35)	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30

Referenci a	Coord(P.Fijo)	GI- GF	Vinculación exterior	Ang .	Punto fijo	Canto de apoyo
C51	( 20.80, 5.75)	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C52	( 20.80, 1.05)	0-2	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C53	(19.60, 1.05)	0-2	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C54	(19.60, 5.75)	0-2	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C55	( 19.60, 11.35)	0-3	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C56	( 18.40, 11.35)	0-3	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C57	(18.40, 5.75)	0-3	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C58	(18.40, 1.05)	0-4	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C59	( 17.20, 1.05)	0-4	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30
C60	( 17.20, 5.75)	0-4	Con vinculación exterior	0.0	Centro	0.30

### 7.2.- Pantallas

- Las coordenadas de los vértices inicial y final son relativas al punto de inserción.
- Las dimensiones están expresadas en metros.
- Las coordenadas del punto de inserción son absolutas.

## Geometría de pantallas tipo usadas

Tipo pantalla	GI- GF	Lado	Vértices Inicial	Final	Planta	Dimensiones Izquierda+Derecha=Total
C48	0-1	1	( 0.00, 0.00) ( 0.0	00, 2.00)	1	0.10+0.10=0.20
C49	0-1	1	(-2.00, 0.00) ( 0.0	00, 0.00)	1	0.10+0.10=0.20

Datos de pantallas usadas en la obra

Referencia	Pantalla tipo	Ang.	Coord.pto.inserción	Vinculación exterior	Canto de apoyo
C48	C48	0.0	(21.29,30.25)	Con vinculación exterior	0.00
C49	C49	0.0	(17.80,20.99)	Con vinculación exterior	0.00

### 9.- LISTADO DE PAÑOS

Tipos de forjados considerados

Nombre	Descripción
LOSA	FORJADO DE VIGUETAS DE HORMIGÓN
ALIVIANADA	Canto de bovedilla: 15 cm
	Espesor capa compresión: 5 cm
	Intereje: 50 cm
	Bovedilla: Genérica
	Ancho del nervio: 12 cm
	Volumen de hormigón: 0.088 m³/m²
	Peso propio: 0.01 t/m <sup>2</sup>
	Incremento del ancho del nervio: 0 cm
	Comprobación de flecha: Como vigueta
	pretensada
	Rigidez fisurada: 50 % rigidez bruta

# 10.- LOSAS Y ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN

-Tensión admisible en situaciones persistentes: 3.70 kp/cm<sup>2</sup>

-Tensión admisible en situaciones accidentales: 4.50 kp/cm²

### 11.- MATERIALES UTILIZADOS

### 11.1.- Hormigones

Elemento		Hormigón	f <sub>ck</sub> (kp/cm²)	gc	Tamaño máximo del árido (mm)	E <sub>c</sub> (kp/cm²)
Todos	H-21	, Control Normal	214	1.50	15	280326

## 11.2.- Aceros por elemento

### 11.2.1.- Aceros en barras

Elemento	Acero	$f_{yk}$ (kp/cm <sup>2</sup> )	$g_s$
Todos	AH-500, Control Normal	5097	1.15

## 11.2.2.- Aceros en perfiles

Tipo de acero para perfiles	Acero		Límite elástico (kp/cm²)	Módulo de elasticidad (kp/cm²)
Acero conformado	ASTM A 36	36 ksi	2548	2069317
Acero laminado	ASTM A 36	36 ksi	2548	2038736