

[illegible]

| MATERIALES                                                 |                               |
|------------------------------------------------------------|-------------------------------|
| Esfuerzo de ruptura a compresión del concreto:             |                               |
| 1.0) CASTILLOS, CERRAMIENTOS Y DALAS:                      | $f_c = 150 \text{ KG/CM}^2$   |
| 1.1) RESTO DE ESTRUCTURA:                                  | $f_c = 250 \text{ KG/CM}^2$   |
| Características Físicas del Concreto:                      |                               |
| 1.2) REVENIMIENTO:                                         | 10 CM                         |
| 1.3) TAMAÑO MÁXIMO DE LOS AGREGADOS:                       | 1 1/2"                        |
| 1.4) EN CIMENTACIÓN:                                       | 3/4"                          |
| 1.5) RESTO DE ESTRUCTURA:                                  | 3/4"                          |
| Esfuerzo de fluencia a ruptura del acero:                  |                               |
| 1.6) VARILLA DEL 2 (1/4"):                                 | $f_y = 2,000 \text{ KG/CM}^2$ |
| 1.7) VARILLAS DEL 2.5 Y MAYORES:                           | $f_y = 4,200 \text{ KG/CM}^2$ |
| 1.8) PRE ARMADOS:                                          | $f_y = 5,000 \text{ KG/CM}^2$ |
| Resistencia de ruptura a la compresión simple del tablero: |                               |
|                                                            | $f_m = 27.0 \text{ KG/CM}^2$  |
| Resistencia de ruptura a la compresión simple del mortero: |                               |
| 1.9) CON CAL-CEMENTO-ARENA DE RIO:                         | $f_m = 40.0 \text{ KG/CM}^2$  |

| 2 RECUBRIMIENTOS                                                   |                    |
|--------------------------------------------------------------------|--------------------|
| 2.0) LOSAS :                                                       | $r=2.0 \text{ cm}$ |
| 2.1) TRABES :                                                      | $r=4.0 \text{ cm}$ |
| 2.2) COLUMNAS :                                                    | $r=4.0 \text{ cm}$ |
| 2.3) ZAPATAS, DADOS, MUROS<br>Y ELEMENTOS EN CONTACTO CON EL SUELO | $r=5.0 \text{ cm}$ |

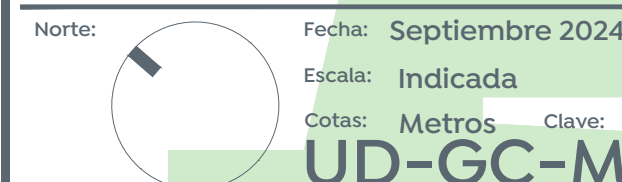
| 3 DESARROLLO (LD) Y TRASLASE (LT) |                |       |         |               |       |         |
|-----------------------------------|----------------|-------|---------|---------------|-------|---------|
| VARIAS                            | Lecho Superior |       |         | Otra Posición |       |         |
|                                   | F=100          | F=200 | F=200.0 | F=100         | F=200 | F=200.0 |
| 2 0 (1/2")                        | 40             | 30.0  | 30      | 30.0          | 30.0  | 30.0    |
| 3 0 (3/4")                        | 50             | 30.0  | 40      | 30.0          | 30.0  | 30.0    |
| 4 0 (1")                          | 65             | 30.0  | 50      | 30.0          | 30.0  | 30.0    |
| 5 0 (1 1/4")                      | 85             | 40.0  | 65      | 30.0          | 40.0  | 40.0    |
| 6 0 (1 1/2")                      | 100            | 65.0  | 75      | 70.0          | 80.0  | 80.0    |
| 8 1 (1")                          | 165            | 110.0 | 120     | 120.0         | 140.0 | 155.0   |
| 10 1 (1 1/4")                     | 205            | 170.0 | 160     | 190.0         | 220.0 | 245.0   |
| 12 1 (1 1/2")                     | 245            | 245.0 | 190     | 270.0         | 320.0 | 350.0   |

| varilla     | DIAMETRO DOBLES Y LD EN GANCHOS |                 |                |               |
|-------------|---------------------------------|-----------------|----------------|---------------|
|             | Diametro Dobles                 | Extensión Recta |                |               |
|             | A                               | B               | C              | D             |
| 2.5 (5/16") | 3.81 (1 5/8")                   | 7.62 (3")       | 7.62 (3")      | 6.35 (2 5/8") |
| 3.2 (5/8")  | 3.81 (1 5/8")                   | 7.62 (3")       | 7.62 (3")      | 6.35 (2 5/8") |
| 4 (1 1/8")  | 5.08 (2")                       | 7.62 (3")       | 7.62 (3")      | 6.35 (2 5/8") |
| 5.0 (2")    | 6.35 (2 5/8")                   | 9.52 (3 3/8")   | 9.52 (3 3/8")  | 6.35 (2 5/8") |
| 6.3 (5/8")  | 11.43 (4 1/2")                  | 22.86 (9")      | 11.43 (4 1/2") | 7.62 (3")     |
| 8 (1")      | 15.24 (6")                      | 30.48 (12")     | 15.24 (6")     | 10.16 (4")    |
| 10 (1 1/8") |                                 |                 |                |               |
| 12 (1 1/2") |                                 |                 |                |               |

|                                                                                 |                                 |
|---------------------------------------------------------------------------------|---------------------------------|
| <b>5</b>                                                                        | <b>CONSTANTES PARA ANALISIS</b> |
| <b>Cargas Vivas</b>                                                             |                                 |
| 5.0) AZOTEA CON PENDIENTE > 5% :                                                | 40.0 KG/M <sup>2</sup> .        |
| 5.1) AZOTEA CON PENDIENTE < 5% :                                                | 100.0 KG/M <sup>2</sup> .       |
| 5.2) ENTREPIOS :                                                                | 190.0 KG/M <sup>2</sup> .       |
| <b>Sismo</b>                                                                    |                                 |
| 5.3) COEFICIENTE SISMICO BASICO :                                               | C = 0.143-0.059                 |
| 5.4) FACTOR DE DUCTILIDAD :                                                     | Q = 4.0                         |
| <b>Cimentacion</b>                                                              |                                 |
| 5.5) ESFUERZO PERMISIBLE DEL TERRENO :<br>—SEGUN ESTUDIO DE MECANICA DE SUELOS— | 9.70 TON/M <sup>2</sup>         |
| 5.6) PROFUNDIDAD DE DESPLANTE —Df=                                              | —240.0 CMS                      |

| 6    | OBSERVACIONES                                                            |
|------|--------------------------------------------------------------------------|
| 6.0) | ACOTACION EN CMS (COTA RIGE DIBUJO).                                     |
| 6.1) | PLANTA DESCRIPTIVA NO CONSTRUCTIVA,<br>CHECAR CON PLANTA ARQUITECTONICA. |

Norte:  Fecha: Septiembre 2024



UD-GC-MP-03