



**ING. EDWIN RODRÍGUEZ**

CONSULTOR ESTRUCTURAL

Av. Juan Pablo Duarte, Plaza Piazza Navona, Mod. 6,  
Santiago, República Dominicana.

Oficina: 809-724-4240 / Cel.: 809-965-6000

Email: rocoinsa2@yahoo.com

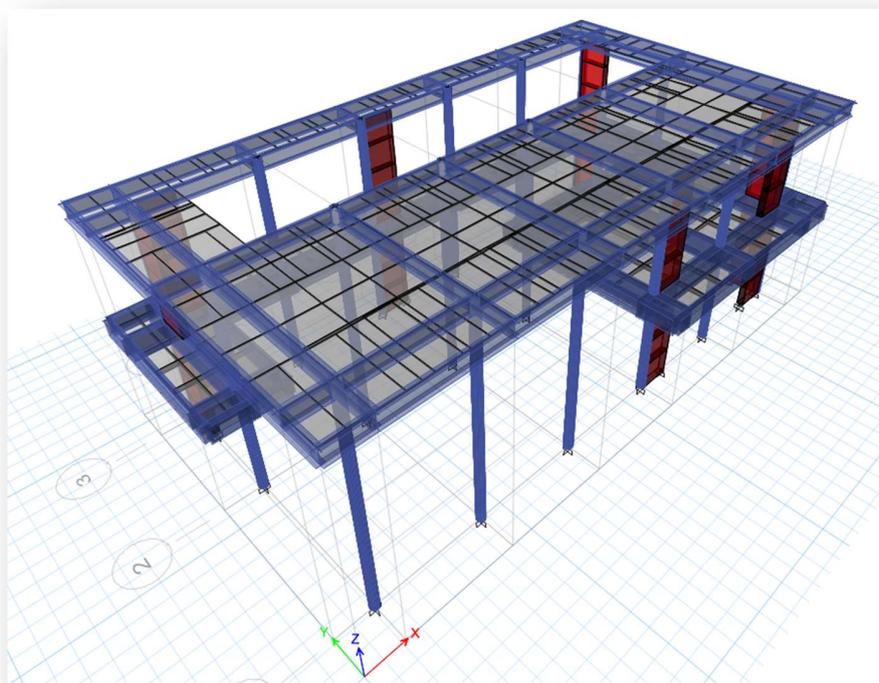
*Informe de Revisión Estructural*  
**CENTRO DE VISITANTES, MIRADOR MANATI,  
PUERTO PLATA**

*Solicitante:*

**Ing. Walmer Santos**

*Fecha:*

**8 de febrero del 2022**



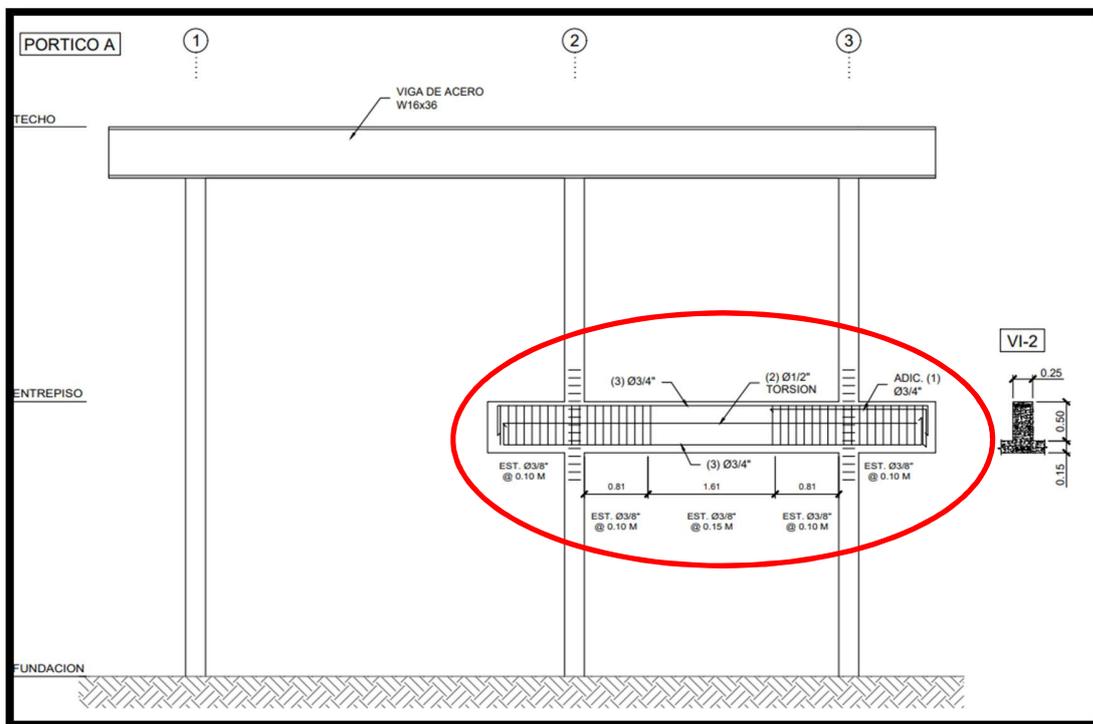
**ING. EDWIN RODRÍGUEZ**

CODIA: 15209



## CONCLUSIONES DE EVALUACIÓN Y/O REFORZAMIENTO

- Describir y detallar cómo se solucionará el estriado en el nudo viga-columna, si las vigas están construidas.
- Verificar acero longitudinal en vigas, tanto en vanos como en los nodos, ya que el acero existente no supe el momento de diseño.

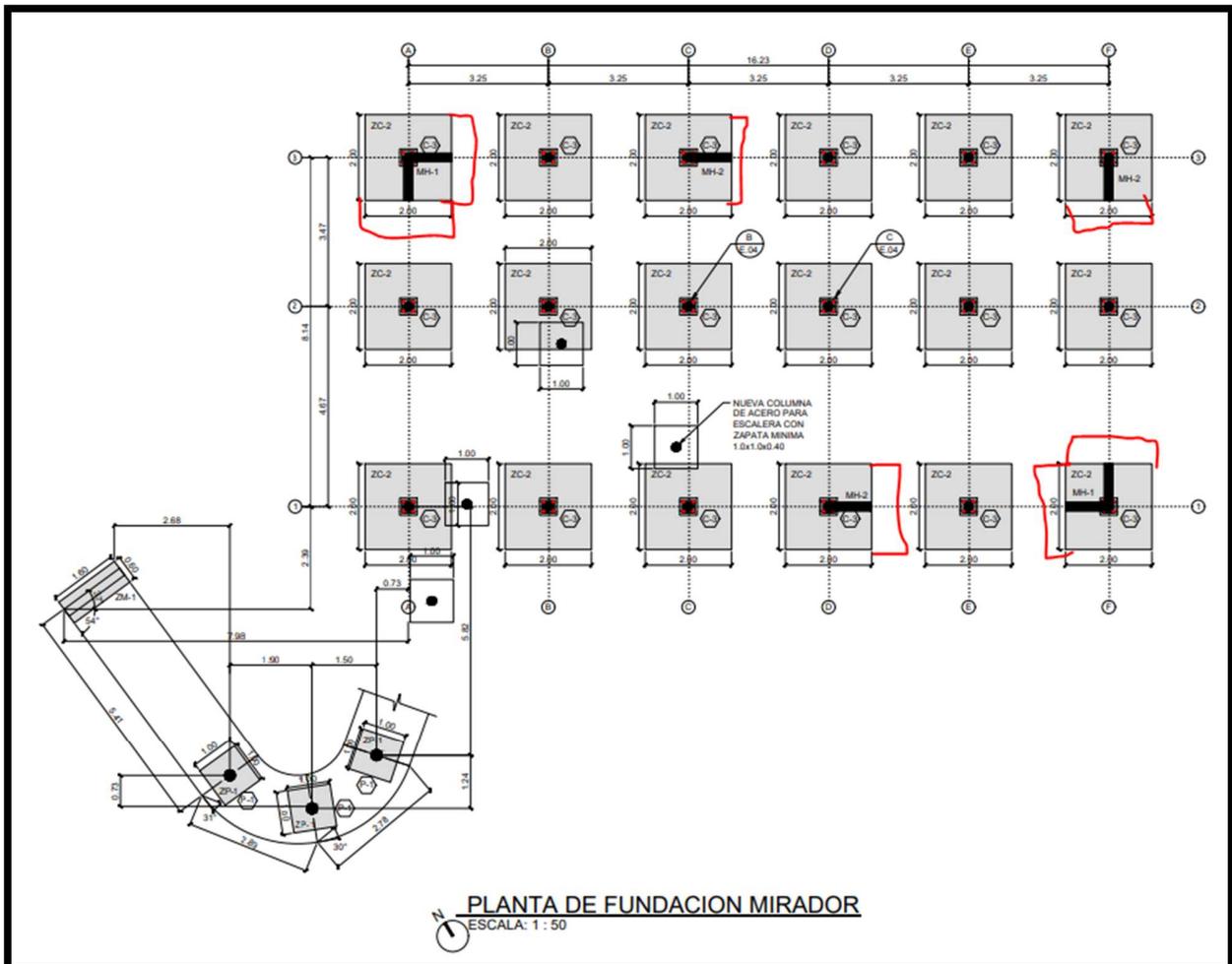


- El concreto debe tener una resistencia mínima de 280kg/cm<sup>2</sup>, debido a la cercanía con la costa, según el R-033, Art. 43. También tomar en cuenta un recubrimiento mayor por las condiciones de exposición.

**b)** En edificaciones construidas a menos de 100 m de la costa no se permite el uso de hormigones de una resistencia menor de 280 kg/cm<sup>2</sup>.



- Debe diseñar y detallar las conexiones de vigas y columnas de techo, cumpliendo con los requisitos necesarios para garantizar una conexión adecuada. Si se dispondrá la viga del techo sobre las columnas, no se puede considerar como pórticos (no se debe considerar empotramiento viga-columna).
- Para los elementos principales, como Vigas W y Channels se debe utilizar como material, ASTM A992 Gr50.
- Se debe añadir una nueva sección de zapata (en rojo) para los muros de hormigón nuevos, ya que estos delimitan con el área actual de zapata.

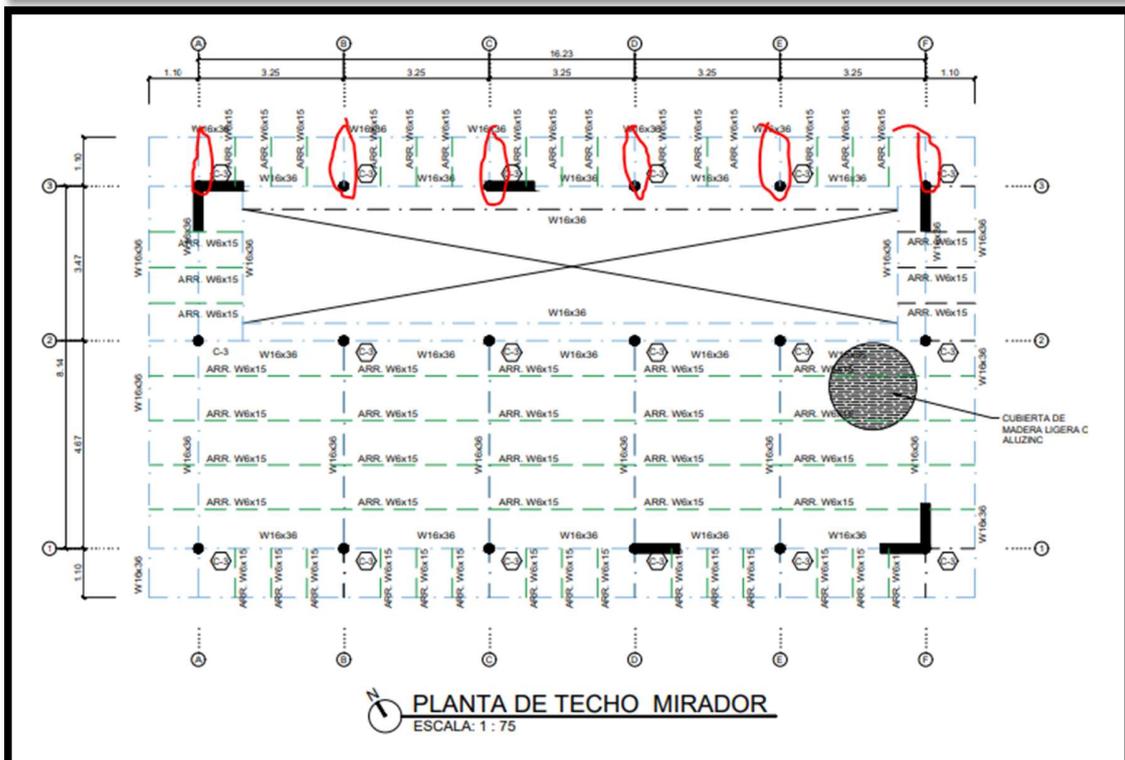
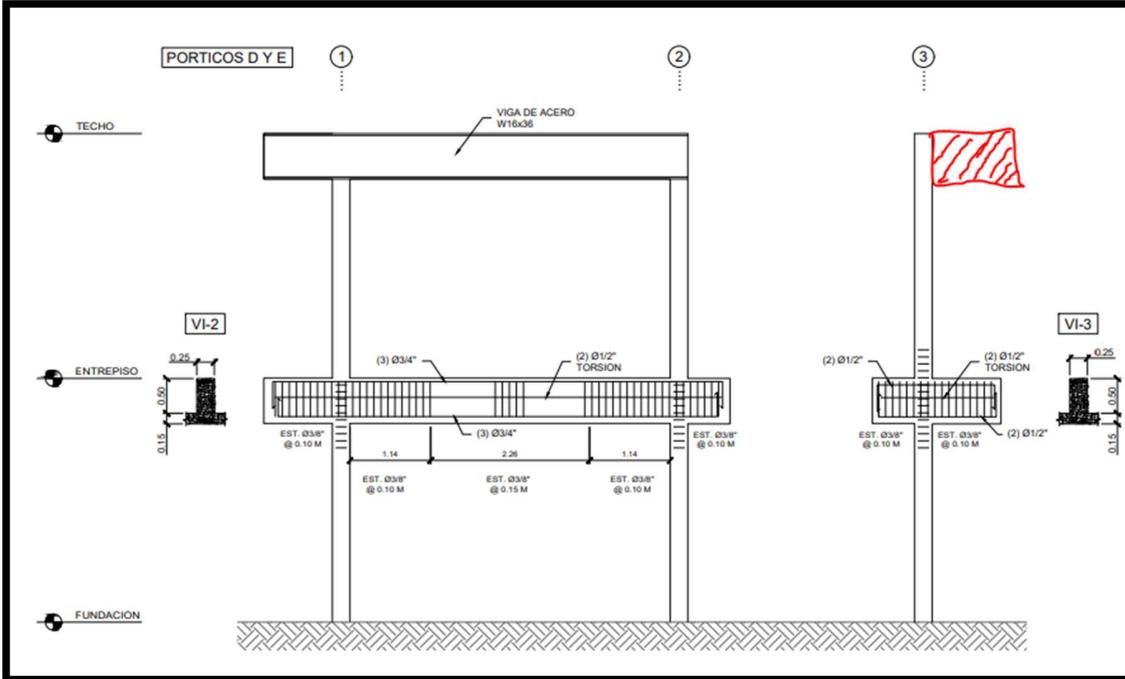




**ING. EDWIN RODRÍGUEZ**

CONSULTOR ESTRUCTURAL

- Se debe indicar como se empotrará las vigas del 2do nivel, señaladas en rojo





- Los nuevos muros de concreto (MHA 1 y MHA 2) están fallando por el esfuerzo cortante.

Shear Wall Pier Design Summary - ACSI 10-14

Pier Leg' OR [Errors] = 'Design Inadequate: Shear force exceeds maximum allowed at top of Pier Leg')

Normalized Effective Area m <sup>2</sup>	C Depth m	Boundary Zone Left m	Boundary Zone Right m	Boundary Zone Length m	Warnings	Errors
		0.22955	0.23165		No Message	Design Inadeq...
		0.46216	0.46216		No Message	Design Inadeq...
		0.25091	0.26409		No Message	Design Inadeq...
		0.30953	0.33839		No Message	Design Inadeq...
		0.25912	0.24115		No Message	Design Inadeq...
		0.37562	0.32063		No Message	Design Inadeq...
		0.22604	0.22604		No Message	Design Inadeq...
		0.38406	0.49116		No Message	Design Inadeq...
		0.23124	0.2283		No Message	Design Inadeq...
		0.41121	0.37636		No Message	Design Inadeq...
		0.21482	0.21269		No Message	Design Inadeq...
		0.51759	0.46332		No Message	Design Inadeq...

'Design Inadequate: Shear force exceeds maximum allowed at top of Pier Leg')



**ING. EDWIN RODRÍGUEZ**

CONSULTOR ESTRUCTURAL



**ING. EDWIN RODRÍGUEZ**

CONSULTOR ESTRUCTURAL

*Av. Juan Pablo Duarte, Plaza Piazza Navona, Mod. 6,  
Santiago, República Dominicana.*

*Oficina: 809-724-4240 / Cel.: 809-965-6000*

*Email: rocoinsa2@yahoo.com*

*Firma:*

---

CODIA: 15209

**INFORME DE EVALUACIÓN ESTRUCTURAL**

*-Mirador Manatí-*