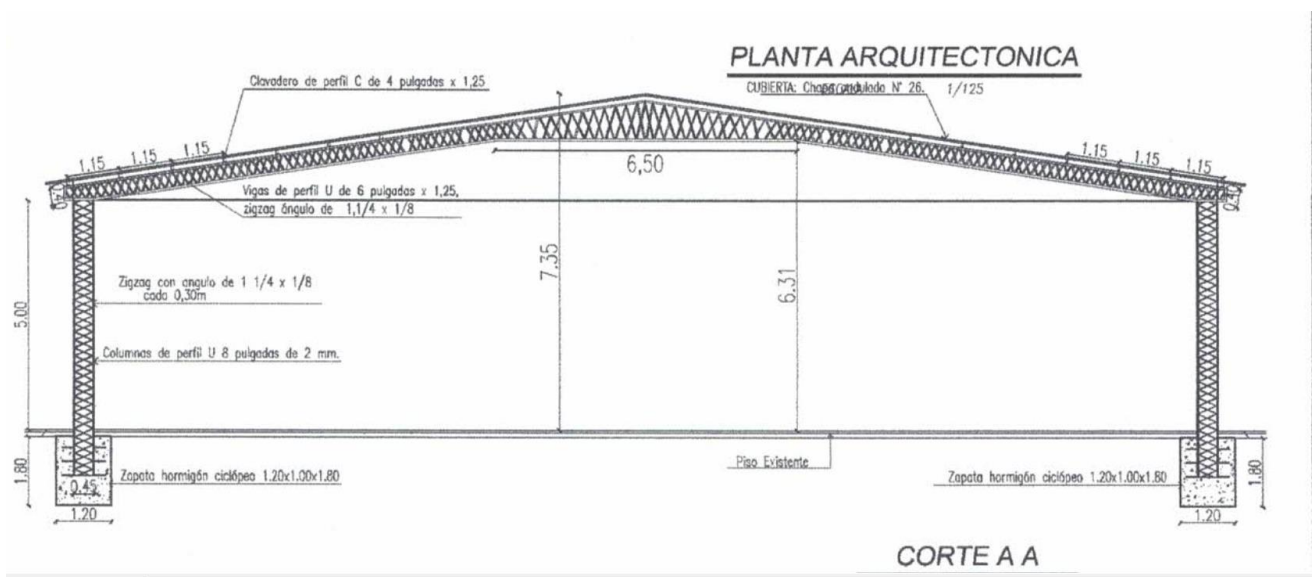


Evaluación de Estructura Metálica Existente

"TINGLADO PARA PISTA DE FORMACION – ESCUELA BASICA N° 209 VICE PRESIDENTE SANCHEZ "

MUNICIPALIDAD DE SAN COSME Y DAMIAN



Encarnación, Octubre del 2023



1.- General

El presente Trabajo consiste en la Evaluación Estructural de Metálica de la Cubierta de la Pista de Formación, Escuela Básica N° 209 VICEPRESIDENTE SANCHEZ de la Ciudad de San Cosme y Damián.

Se realizara la Evaluación de la Estructura Existente a Pedido de La Municipalidad de San Cosme y Damián debido a la preocupación generada al observar fallas en la estructura construida.

Todos los datos de la Estructura se obtienen de la Dirección Nacional de Contrataciones Públicas (DNCP) **ID: 362213**

El sistema estructural se compone de:

- Zapatas de Hormigón Ciclópeo - 100 % Ejecutadas. No se hacen verificaciones de las mismas al no tener datos del suelo.
- Pilares Metálicos Tipo Celosía (20x45)cm, Cordones Perfil U 8 Pulg x 2 mm (200 mm x 2mm) y diagonales de perfil Angular (1 ¼ x 1/8) (Acero Conformado A-36), 100% Ejecutadas.
- Vigas Metálicos Tipo Celosía Sección Variable, Cordones Perfil U 6 Pulg x 1,25 mm (150 mm x 1,25 mm) y diagonales de perfil Angular (1 ¼ x 1/8) (Acero Conformado A-36), 100% Ejecutadas
- Correas Metálicos, Perfil U 4 Pulg x 1,25 mm (100 mm x 1,25 mm) (Acero Conformado A-36), 100% Ejecutadas

El modelado de la Estructura se realiza con el Software Cype 3d, la cual permite el cálculo tridimensional de la estructura teniendo en cuenta todos los factores que influyen en la misma.



2.- Normas consideradas

Acero conformado: AISI S100-2016 (LRFD)

Aceros laminados y armados: ANSI/AISC 360-22 (LRFD)

Categoría de uso: General

Viento: Norma Paraguaya de Vientos

2.1.- Estados límite

E.L.U. de rotura. Acero conformado	AISI/NASPEC-2016 (LRFD) ASCE 7
E.L.U. de rotura. Acero laminado	AISC 360-22 (LRFD) ASCE 7
Desplazamientos	Acciones características

2.2.1.- Situaciones de proyecto

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

- Donde:

G_k Acción permanente

P_k Acción de pretensado

Q_k Acción variable

γ_G Coeficiente parcial de seguridad de las acciones permanentes

γ_P Coeficiente parcial de seguridad de la acción de pretensado

$\gamma_{Q,1}$ Coeficiente parcial de seguridad de la acción variable principal

$\gamma_{Q,i}$ Coeficiente parcial de seguridad de las acciones variables de acompañamiento

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

E.L.U. de rotura. Acero conformado: AISI S100-2016 (LRFD)

E.L.U. de rotura. Acero laminado: ANSI/AISC 360-22 (LRFD)



3.- Materiales Utilizados

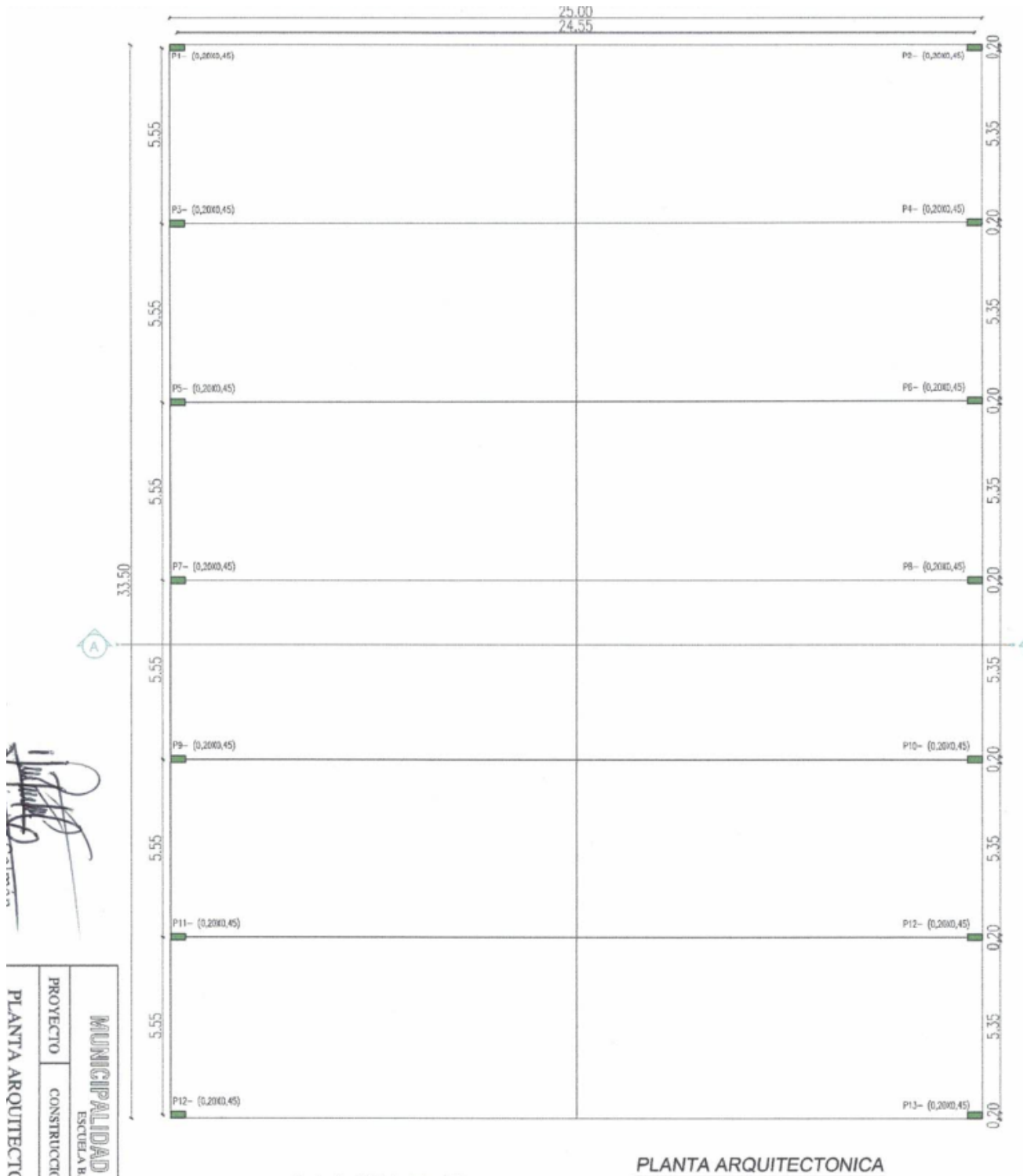
Materiales utilizados							
Material		E	ν	G	f_y	α_t	γ
Tipo	Designación	(kp/cm ²)		(kp/cm ²)	(kp/cm ²)	(m/m°C)	(t/m ³)
Acero laminado	A36	2038736.0	0.300	815494.4	2548.4	0.000012	7.850
Acero conformado	ASTM A 36 36 ksi	2069317.0	0.300	795891.2	2548.4	0.000012	7.850
Hormigón	H-20	239551.5	0.200	99813.1	-	0.000010	2.500
<i>Notación:</i> <i>E: Módulo de elasticidad</i> <i>ν: Módulo de poisson</i> <i>G: Módulo de elasticidad transversal</i> <i>f_y: Límite elástico</i> <i>α_t: Coeficiente de dilatación</i> <i>γ: Peso específico</i>							

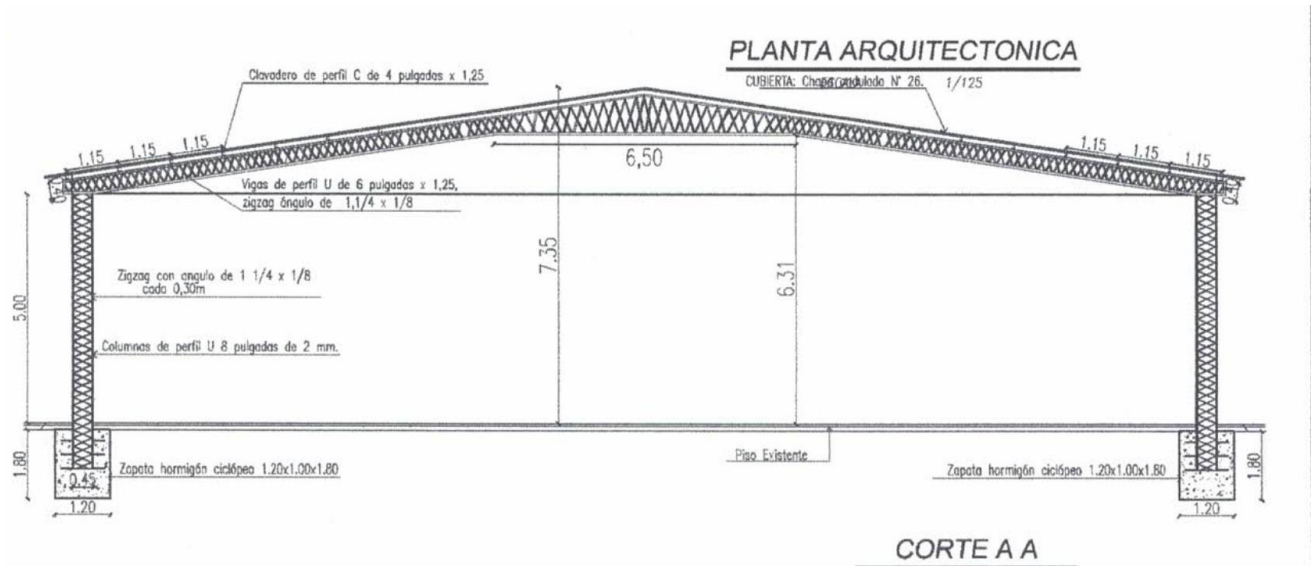
4.- Consideraciones de Cálculo.

- a- Cargas de Viento Según Norma Paraguaya de Vientos.
- b- Peso de La Cobertura: 10 Kg/m².
- c- Sobrecarga de Cobertura: 25 kg/m².
- d- Velocidad Básica del Viento: 50 m/seg (180 km/hora).
- e- Categoría IV
- f- Clase B
- g- Factor Probabilístico: Grupo 2
- h- Tipo de Construcción: Abierta



5.- Verificación de la Estructura.





- Zapatas de Hormigón Ciclópeo - 100 % Ejecutadas. No se hacen verificaciones de las mismas al no tener datos del suelo.
- Pilares Metálicos Tipo Celosía (20x45)cm, Cordones Perfil U 8 Pulg x 2 mm (200 mm x 2mm) y diagonales de perfil Angular (1 ¼ x 1/8) (Acero Conformado A-36), 100% Ejecutadas.
- Vigas Metálicas Tipo Celosía Sección Variable, Cordones Perfil U 6 Pulg x 1,25 mm (150 mm x 1,25 mm) y diagonales de perfil Angular (1 ¼ x 1/8) (Acero Conformado A-36), 100% Ejecutadas
- Correas Metálicas, Perfil U 4 Pulg x 1,25 mm (100 mm x 1,25 mm) (Acero Conformado A-36), 100% Ejecutadas



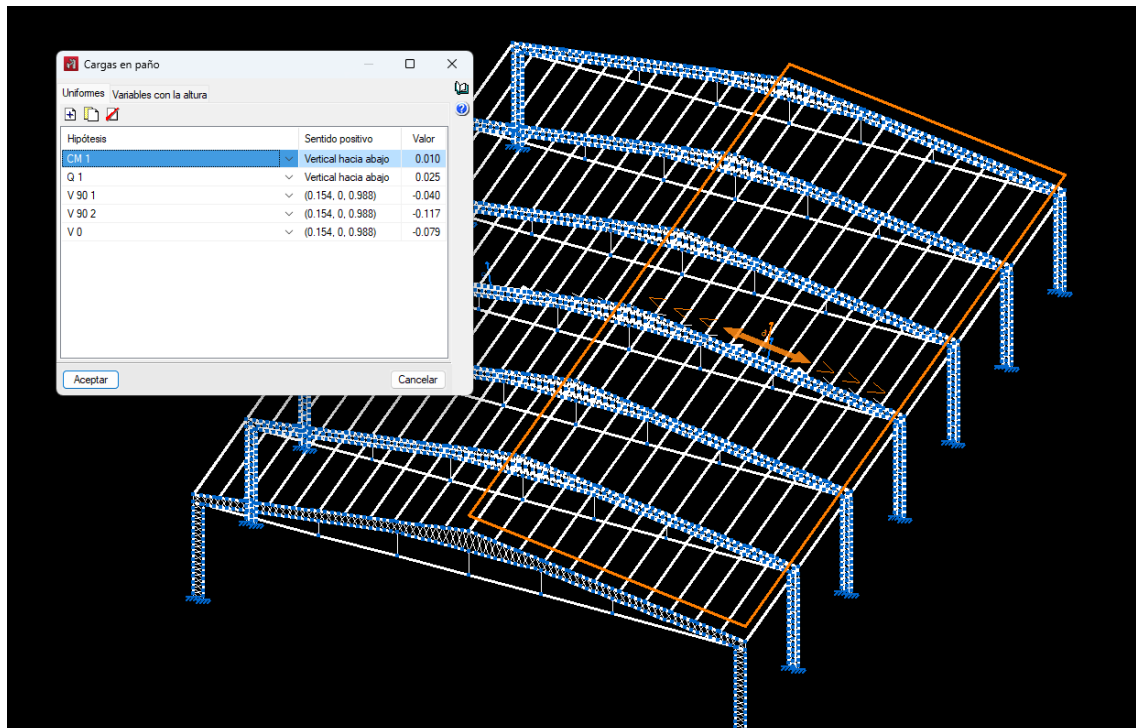
5.1.- Combinaciones

▪ Nombres de las hipótesis

Todas las cargas son exportadas del software, Generador de Pórticos en forma Automática.

PP	Peso propio	
Q1	Sobrecarga de uso	0.025 Tn/m2
CM1	Carga Muerta	0,010 Tn/m2
V 90° 1	Viento 90° 1	0,117 Tn/m2
V 90° 2	Viento 90° 2	0,040 Tn/m2
V 0°	Viento 0°	0,079 Tn/m2

- Cargas en la Cubierta.





Evaluación Estructura Metálica

TINGLADO ESCUELA VICEPRESIDENTE SANCHEZ

Fecha: 24/10/23

- Diagonales y Montantes del Pilar

Perfil: L 1.1/4 x 1/8"
Material: Acero (A36)

Nudos			Características mecánicas								
Inicial	Final	Longitud (m)	Área (cm ²)	I _x ⁽¹⁾ (cm ⁴)	I _y ⁽¹⁾ (cm ⁴)	I _{xy} ⁽⁴⁾ (cm ⁴)	I _t ⁽²⁾ (cm ⁴)	x _g ⁽³⁾ (mm)	y _g ⁽³⁾ (mm)	α ⁽⁵⁾ (grados)	
N544	N527	0.541	1.93	1.67	1.67	0.92	0.06	6.77	-6.77	-45.0	
Notas: (1) Inercia respecto al eje indicado (2) Momento de inercia a torsión uniforme (3) Coordenadas del centro de gravedad (4) Producto de inercia (5) Es el ángulo que forma el eje principal de inercia W respecto al eje X, positivo en sentido antihorario.											
	Pandeo				Pandeo lateral						
	Plano ZX		Plano ZY		Ala sup.		Ala inf.				
β	1.00		1.00		0.00		0.00				
L _K	0.541		0.541		0.000		0.000				
C _b	-				1.000						
Notación: β: Coeficiente de pandeo L _K : Longitud de pandeo (m) C _b : Factor de modificación para el momento crítico											

Barra	COMPROBACIONES (ANSI/AISC 360-22 (LRFD))								Estado
	P _t	λ _c	P _c	M _x	M _y	V _x	V _y	PM _x M _y V _x V _y T	
N544/N527	N.P. ⁽¹⁾	λ ≤ 200.0 Cumple	x: 0 m η = 38.3	x: 0 m η = 568.3	x: 0 m η = 526.5	η = 14.2	x: 0 m η = 23.9	x: 0 m η > 1000.0	NO CUMPLE η > 1000.0
Notación: P _t : Resistencia a tracción λ _c : Limitación de esbeltez para compresión P _c : Resistencia a compresión M _x : Resistencia a flexión eje X M _y : Resistencia a flexión eje Y V _x : Resistencia a corte X V _y : Resistencia a corte Y PM _x M _y V _x V _y T: Esfuerzos combinados y torsión x: Distancia al origen de la barra η: Coeficiente de aprovechamiento (%) N.P.: No procede									
Comprobaciones que no proceden (N.P.): ⁽¹⁾ La comprobación no procede, ya que no hay axil de tracción.									



Evaluación Estructura Metálica

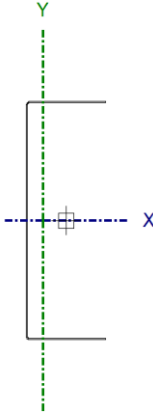
TINGLADO ESCUELA VICEPRESIDENTE SANCHEZ

Fecha: 24/10/23

- Cordones de Vigas

Perfil: U 150x50x1.25

Material: Acero (A36)



	Nudos		Longitud (m)	Características mecánicas					
	Inicial	Final		Área (cm ²)	I _x ⁽¹⁾ (cm ⁴)	I _y ⁽¹⁾ (cm ⁴)	I _t ⁽²⁾ (cm ⁴)	x _g ⁽³⁾ (mm)	y _g ⁽³⁾ (mm)
	N678	N677	0.300	3.07	101.42	7.01	0.02	-14.46	0.00
Notas: ⁽¹⁾ Inercia respecto al eje indicado ⁽²⁾ Momento de inercia a torsión uniforme ⁽³⁾ Coordenadas del centro de gravedad									
	Pandeo			Pandeo lateral					
	Plano ZX		Plano ZY	Ala sup.		Ala inf.			
β	1.00		1.00	0.00		0.00			
L _K	0.300		0.300	0.000		0.000			
C _m	1.000		1.000	-		-			
C _b	-			1.000					
Notación: β: Coeficiente de pandeo L _K : Longitud de pandeo (m) C _m : Coeficiente de momentos C _b : Factor de modificación para el momento crítico									

Barra	COMPROBACIONES (AISI S100-16 (2016))															Estado
	w / t	T	P	Tr	M _x	M _y	V _x	V _y	M _x Tr	M _y Tr	M _x V _x	M _x V _y	MT	MP	TPTrMV	
N678/N677	w / t ≤ (w / t) _{lim} Cumple	x: 0.3 m η = 191.4	N.P. ⁽¹⁾	η = 14.0	x: 0.3 m η = 346.1	x: 0 m η > 1000.0	x: 0 m η = 15.6	η = 7.3	x: 0.3 m η = 365.9	x: 0 m η > 1000.0	x: 0.3 m η > 1000.0	x: 0 m η > 1000.0	x: 0 m η > 1000.0	N.P. ⁽²⁾	x: 0 m η > 1000.0	NO CUMPLE η > 1000.0
Notación: w / t: Limitaciones geométricas T: Resistencia a tracción P: Resistencia a compresión Tr: Resistencia a torsión M _x : Resistencia a flexión alrededor del eje X M _y : Resistencia a flexión alrededor del eje Y V _x : Resistencia a corte en la dirección del eje X V _y : Resistencia a corte en la dirección del eje Y M _x Tr: Resistencia a flexión alrededor del eje X combinada con torsión M _y Tr: Resistencia a flexión alrededor del eje Y combinada con torsión M _x V _x : Resistencia a flexión alrededor del eje X combinada con corte en la dirección del eje X M _x V _y : Resistencia a flexión alrededor del eje X combinada con corte en la dirección del eje Y MT: Resistencia a flexión combinada con tracción MP: Resistencia a flexión combinada con compresión TPTrMV: Flexión combinada con cortante, axil y torsión - Comprobación de Von Mises x: Distancia al origen de la barra η: Coeficiente de aprovechamiento (%) N.P.: No procede																
Comprobaciones que no proceden (N.P.): ⁽¹⁾ La comprobación no procede, ya que no hay axil de compresión. ⁽²⁾ No hay interacción entre axil de compresión y momento flector para ninguna combinación. Por lo tanto, la comprobación no procede.																

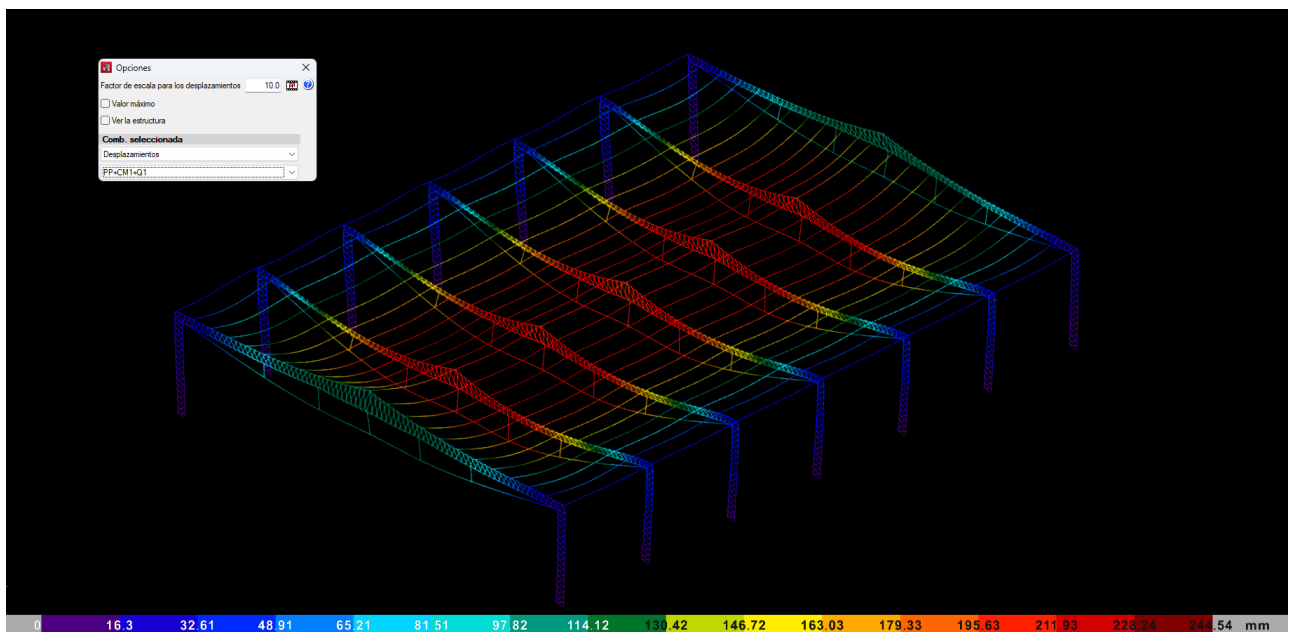


Se Puede verificar que el 100% de la Estructura metálica no cumplen con los requisitos mínimos de los Estados Limites Últimos.

Superando estos ampliamente las resistencias de los materiales utilizados.

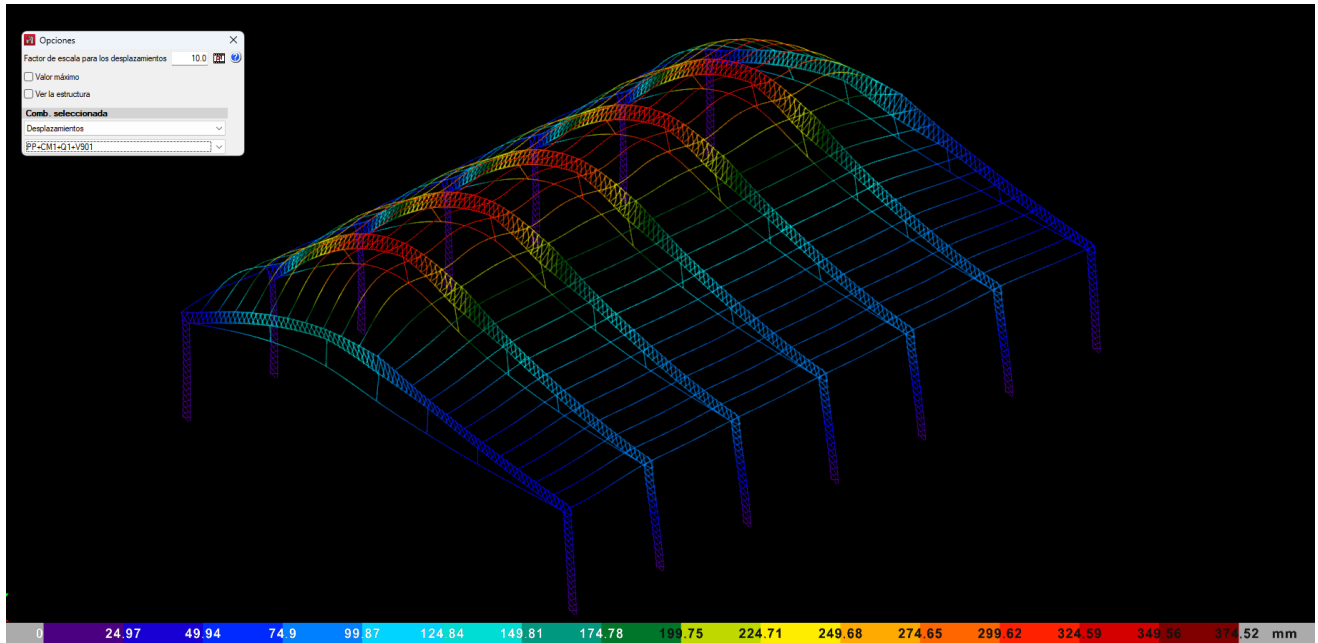
- 6.2 Deformaciones

- Estado 1 PP+Q+Q1





- Estado 2 PP+CM1+Q1+Viento 90°



Se dan deformaciones **Excesivas fuera de los rangos permitidos** con las solicitaciones que actúan sobre la estructura de Techo.



7.- CONCLUSIONES.

Los materiales utilizados para la construcción del presente proyecto, **NO CUMPLEN CON LOS REQUISITOS MÍNIMOS** de Resistencia de materiales ni de secciones de los elementos estructurales, para soportar las solicitaciones mínimas que se exigen en la norma de Cálculo de Estructuras Metálicas.

Como se trata de una obra publica ubicada en una Escuela, se recomienda realizar los estudios pertinentes para la Readecuación de la Estructura para que esta cumpla con las exigencias de los códigos de Construcción y Normas de Seguridad.

Ing. Civil. René Vicente Ayala Maidana

Reg. M.O.P.C N° 1.886

Fin Informe