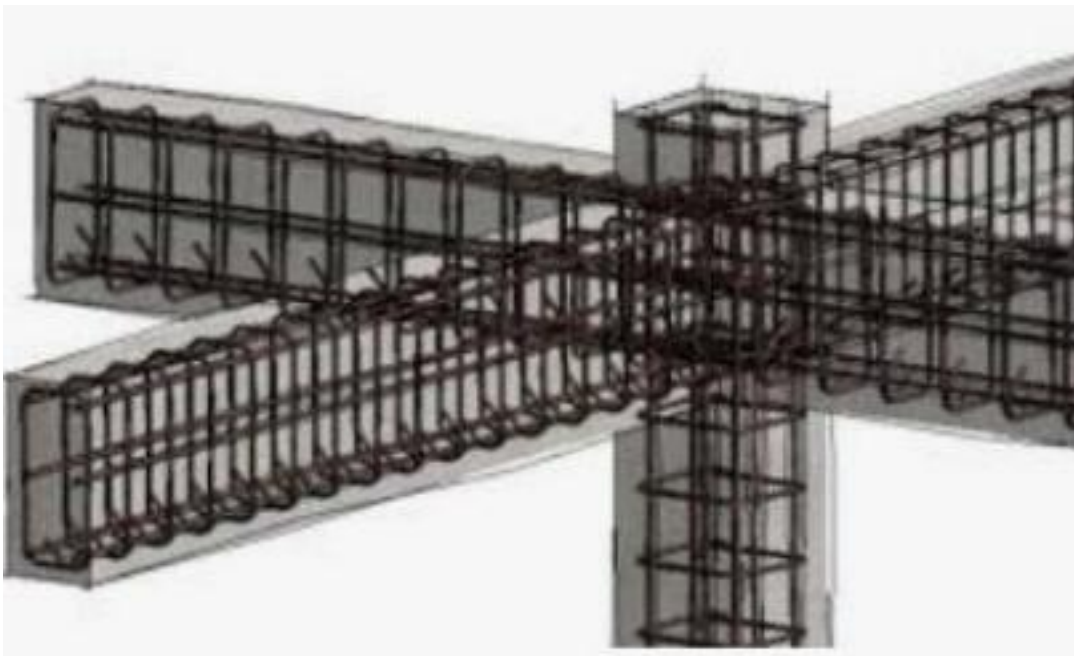


MANUAL DE LABORATORIO ESTRUCTURAS DE CONCRETO

UNIVERSIDAD RURAL DE GUATEMALA

LABORATORIO ESTRUCTURAS DE CONCRETO

LABORATORIO INTENSIVO



Guatemala, segundo semestre 2025.

PROGRAMACIÓN DE ACTIVIDADES

DÍA	HORARIO	ACTIVIDAD
Lunes	08:00-12:00	Práctica 1: Predimensionamiento de elementos e integración de peso sísmico
Martes	08:00-12:00	Práctica 2: Coeficiente sísmico e integración de fuerzas horizontales y verticales
Miércoles	08:00-12:00	Práctica 3: Modelado estructural
Jueves	08:00-12:00	Práctica 4: Análisis y diseño estructural

MATERIAL NECESARIO PARA LA REALIZACIÓN DE LAS PRÁCTICAS

Práctica	Material
1	Calculadora Hojas en blanco Normas de AGIES NSE-1, NSE-2 Y NSE-3 (DIGITALES)
2	Calculadora Hojas en blanco Normas de AGIES NSE-1, NSE-2 Y NSE-3 (DIGITALES)
3	Calculadora, computadora con ETABS, hojas en blanco
4	Calculadora, computadora con ETABS, hojas en blanco

Las normas de seguridad estructural NSE, las podrán descargar gratis en la siguiente página de AGIES:

<https://www.agies.org/bibliotecas/>

Descargar normas actualizadas al 15 de julio de 2020:

- NSE1-2018
- NSE2-2018
- NSE3-2018

INSTRUCCIONES PARA REALIZAR LAS PRÁCTICAS

1. Presentarse puntualmente a la hora del inicio del laboratorio y permanecer durante la duración de este.
2. Realizar las actividades y hojas de trabajo planteadas durante la práctica.
3. Participación y cuidado de cada uno de los integrantes del grupo en todo momento de la práctica.
4. Conocer la teoría, (leer el manual antes de presentarse a cada práctica).
5. **No se permite el uso de teléfono celular dentro del laboratorio**, Si tiene llamadas laborales deberá atender las mismas únicamente en el horario de receso.
6. Si sale del salón de clases sin la autorización del docente perderá el valor de la práctica.
7. No puede atender visitas durante la realización de la práctica.
8. El horario de receso es únicamente de 15 minutos.
9. Respeto dentro del laboratorio hacia los catedráticos o compañeros (as).

La falta a cualquiera de los incisos anteriores será motivo de una inasistencia.

Considere que se prohíbe terminantemente comer, beber y fumar. Éstos también serán motivos para ser retirado de la práctica.

Recuerde que para tener derecho al punteo y aprobar el curso deberá presentarse a las prácticas y realizar las evaluaciones en línea, las cuales estarán habilitadas del **27 de octubre 2025 a las 8:00 al 31 de octubre de 2025 a las 18:00 horas**.

INFORME DE PRÁCTICA

Las secciones de las cuales consta un informe, el punteo de cada una y el orden en el cual deben aparecer son las siguientes:

- a) Resultados
- b) Resumen de la práctica
- c) Conclusiones

Si se encuentran dos informes parcial o totalmente parecidos se anularán automáticamente dichos reportes.

- a. **RESULTADOS:** Es la sección en la que se presentan de manera clara y objetiva los datos obtenidos a partir de la práctica realizada.
- b. **RESUMEN DE LA PRÁCTICA:** Esta sección corresponde al contenido del informe, aquello que se ha encargado realizar según las condiciones del laboratorio.
- c. **CONCLUSIONES:** Constituyen la parte más importante del informe. Son las decisiones tomadas, respuestas a interrogantes o soluciones propuestas a las actividades planteadas durante la práctica.

DETALLES FÍSICOS DEL INFORME

- El informe debe presentarse en hojas de papel bond **tamaño carta**.
- Cada sección descrita anteriormente, debe estar debidamente identificada y en el orden establecido.
- Todas las partes del informe deben estar escritas a mano CON LETRA CLARA Y LEGIBLE, a menos que se indique lo contrario.
- Se deben utilizar ambos lados de la hoja.
- No debe traer folder ni gancho, simplemente engrapado.

IMPORTANTE:

Los informes se entregarán al día siguiente de la realización de la práctica al entrar al laboratorio SIN EXCEPCIONES. Todos los implementos que se utilizarán en la práctica se tengan listos antes de entrar al laboratorio pues el tiempo es muy limitado. Todos los trabajos y reportes se deben de entregar en la semana de laboratorio no se aceptará que se entregue una semana después.

PRÁCTICA No. 1:
PRE-DIMENSIONAMIENTO DE ELEMENTOS E INTEGRACIÓN DE
PESO SÍSMICO

1. Propósitos de la práctica:

- 1.1.** Reconocer los requerimientos de las normas para el diseño de un edificio de concreto.
- 1.2.** Predimensionar cada elemento estructural de un edificio de concreto armado.
- 1.3.** Aprender el concepto de peso sísmico de un edificio y su uso.

2. Marco Teórico:

Predimensionamiento de elementos estructurales:

Es proponer dimensiones preliminares para cada elemento, tomando los elementos críticos, los cuales nos ayudaron para realizar el análisis estructural y de esa manera comprobar si las dimensiones propuestas cumplen con las cargas o se necesita rediseñar la estructura cambiando las medidas a los elementos.

Losa: Las losas macizas son las que tienen una mejor distribución de esfuerzos, se clasifican en una y dos direcciones por la siguiente relación:

$$m = \frac{a}{b} \geq 0.5, \quad \text{Dos direcciones}$$

$$m = \frac{a}{b} \leq 0.5, \quad \text{Una direccion}$$

Donde:

a=lado corto

b=lado largo

El espesor de una losa maciza se predimensiona a través de la siguiente expresión:

$$t = \frac{2a + 2b}{180}$$

Viga: Esta normado en la sección 9.3.1.1 del ACI 318-14, donde el peralte es cálculo a través de la longitud y el tipo de apoyo, se muestra en la siguiente tabla:

Tabla 9.3.1.1 ---- Altura mínima de vigas no preesforzadas

Condición de apoyo	Altura mínima, h
Simplemente apoyada	L/16
Con un extremo continuo	L/18.5
Ambos extremos continuos	L/21
En voladizo	L/8

Columna: Para predimensionar dicho elemento se debe de realizar la integración de la carga a la cual estará sometida la columna, es decir la carga muerta y la carga viva de cada nivel, se realiza mediante la expresión matemática que regula el ACI 318S-14 para carga axial pura en la sección 22.4.2.2:

$$A_g = \frac{P}{0.80 * [(0.225 * f'_c) + (f_y * A_s)]}$$

Integración de peso sísmico: El peso sísmico es el peso total de una estructura (o parte de ella) que se considera en el análisis para calcular las fuerzas sísmicas. Representa la masa que contribuye a la inercia cuando ocurre un sismo, es decir, la parte del edificio que "siente" el movimiento del suelo y genera fuerzas internas. El peso sísmico es la suma del peso propio de los elementos estructurales más otras cargas permanentes y una fracción de las cargas variables (cargas vivas), de acuerdo con lo que establezca la normativa sísmica aplicable. Se utiliza para calcular el corte basal en un edificio y en base a él calcular las fuerzas por nivel. El peso sísmico W_s incluirá lo siguiente:

Componentes típicos del peso sísmico:

1. Peso propio de la estructura (Carga Muerta)

- Losas, vigas, columnas, muros, cubiertas.

2. Cargas muertas permanentes no estructurales

- Acabados, revestimientos, tabla yeso, instalaciones fijas, entre otros.

3. Tabiques divisorios y fachadas

- Aunque sean no estructurales, su peso se incluye porque participan en la respuesta dinámica.

4. Fracción de la carga viva

- No se considera el 100% de la carga viva, solo una parte (usualmente 25–50%), ya que se asume que no siempre estará presente durante un sismo.

5. Equipo fijo o maquinaria pesada anclada

- Si su peso supera cierto umbral (ej. 1 000 kg), se incluye.

Normas que lo regulan

Cada país tiene su normativa:

- **NSR-10** (Colombia)
- **NTC-DS-2017** (México)
- **E.030** (Perú)
- **AGIES** (Guatemala)
- **ASCE 7** (EE. UU.)

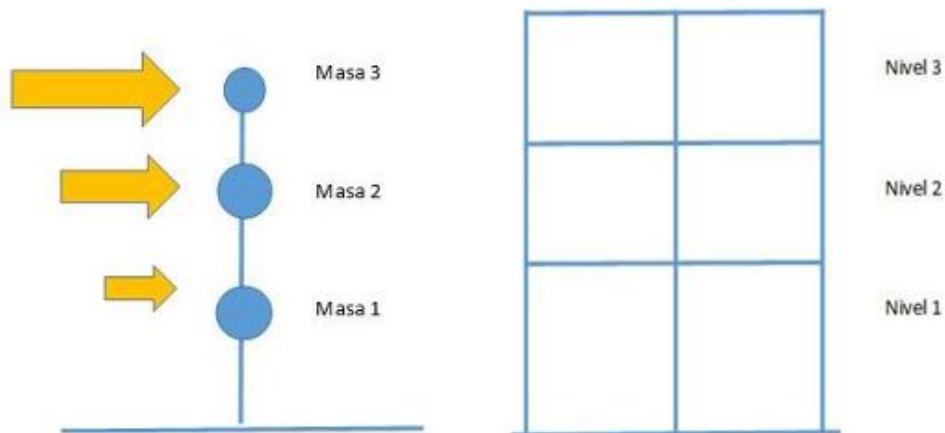
Estas normas definen exactamente qué incluir y qué porcentaje de carga viva considerar según el uso de la edificación.

Para el cálculo del peso de los elementos de concreto se procede prácticamente de la misma forma; se multiplica su volumen por el peso específico del material y se multiplica por la cantidad de elementos que haya.

$$W_{Losa} = A_{Tributaria} * t_{losa} * \gamma_{Concreto}$$

$$W_{Viga} = Base_{viga} * Altura_{viga} * Longitud_{viga} * \gamma_{Concreto} * \#vigas$$

$$W_{columna} = Base_{columna} * Altura_{columna} * Longitud_{columna} * \gamma_{Concreto} * \#columna$$

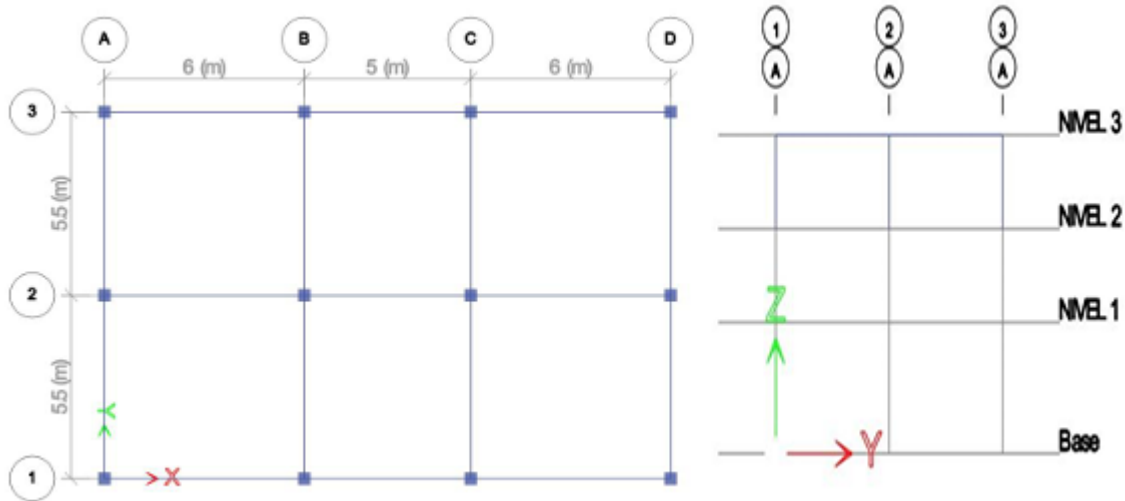


3. Ejemplo:

Predimensionar y calcular el peso sísmico para la siguiente estructura, tomando en cuenta los siguientes valores:

- $f'c = 210 \text{ kg/m}^2$
- $f_y = 2810 \text{ kg/m}^2$

- $A_s = 1\%$ para columna
- $\gamma_c = 2400 \text{ kg/m}^3$
- $h = 3 \text{ m}$ entre cada nivel
- Ocupación: Oficinas
- Último techo sin acceso



Predimensionamiento:

- Losa: Se debe de usar la más crítica, en este caso sería de 6 m por 5.5 m:

$$m = \frac{5.5}{6} = 0.917 \geq 0.5, \text{ Dos direcciones}$$

$$t = \frac{2 * 5.5 + 2 * 6}{180} = 0.128m; \text{usar } 0.12 \text{ para este ejemplo}$$

- Viga: Se debe de utilizar la luz más grande, para el ejemplo es de 6 m y esa viga es de un extremo continuo, por lo cual el predimensionamiento es el siguiente:

$$h = \frac{6}{18.5} = 0.32m$$

Por motivos de tener una relación de $h=2*y$ el ACI 318-14 especifica que la base mínima para una viga es de 25 cm, se propone utilizar una altura de 40 cm y una base de 25 cm.

- Columna: Se debe de tomar el área tributaria de mayor valor para el ejemplo el área es la siguiente:

$$A = \frac{6 + 5}{2} * \frac{5.5 + 5.5}{2} = 30.25m^2$$

Carga Muerta:

$$P_{columna} = Base_{col} * Altura_{col} * Longitud_{col} * \gamma_{concreto}$$

$$P_{columna} = 0.40m * 0.40m * 3m * 2400kg/m^3 = 1152kg$$

$$P_{viga} = Base_{viga} * Altura_{viga} * Longitud_{viga} * \gamma_{concreto}$$

$$P_{viga} = (0.25m * 0.40m * 5.5m * 2400kg/m^3) * 2 = 2640kg$$

$$P_{losa} = A_{tributaria} * t_{losa} * \gamma_{concreto}$$

$$P_{losa} = (30.25m^2 * 0.12m * 2400kg/m^3) = 8712kg$$

Carga viva:

$$CV = A_{tributaria} * CV$$

$$CV_{2do\ nivel} = 30.25m^2 * 100kg/m^2 = 3025kg$$

$$CV_{1er\ nivel} = 30.25m^2 * 300kg/m^2 = 9075kg$$

$$CU = 1.2CM + 1.6CV (Combinaci\'n\ CR2\ NSE2\ 2018)$$

$$CU = 1.2(1152 + 2640 + 8712)(3) + 1.6(3025 + 9075) = 64374.4kg$$

$$Ag = \frac{P}{0.80 * [(0.225 * f'c) + (As * fy)]}$$

$$Ag = \frac{64374.4kg}{0.80 * [(0.225 * 210kg/m^2) + (0.01 * 2810kg/m^2)]} = 1067.92cm^2$$

Se utilizará una sección de 0,40 * 0,40 cm, equivalente a área de 1 600 cm2.

A continuación, se presenta la tabla donde se integra el peso sísmico para el edificio:

Cálculos de peso sísmico							Peso
Cantidad	Descripción	a (m)	b(m)	área (m²)	t/L (m)	Vol (m³)	kg
1	Losa	11.4	17.4	198.36	0.12	23.80	57127.68
3	Vigas	0.25	0.28	0.07	17	3.57	8568.00
4	Vigas	0.25	0.28	0.07	11	3.08	7392.00
12	Columnas	0.4	0.4	0.16	1.5	2.88	6912.00
12	Columnas	0.4	0.4	0.16	3.00	5.76	13824.00
1	Muros Tabiques	11.4	17.4	198.36			14877.00

En seguida se muestra los pesos sísmicos por nivel:

$$Nivel_2 = W_{vigas} + W_{losa} + W_{columnas} + W_{muros}$$

$$Nivel_2 = 8568 + 7392 + 57127.68 + 13824 + 14877 = 101,788.68 \text{ kg}$$

NIVEL	kg	Ton
W3er nivel	79999.68	80.00
W2do nivel	101788.68	101.79
W1mer nivel	101788.68	101.79
Wtotal	283577.04	283.58
Wtotal + Cv	283577.04	283.58

4. Reportar:

Predimensionar y calcular los pesos sísmicos de una edificación, la planta y elevación será asignada por el catedrático el día de clases.

HOJA DE TRABAJO NO.1

Predimensione y calcule el peso sísmico para la siguiente estructura, tomando en cuenta los siguientes valores:

$f'c = 280 \text{ kg/m}^2$

$f_y = 4\,200 \text{ kg/m}^2$

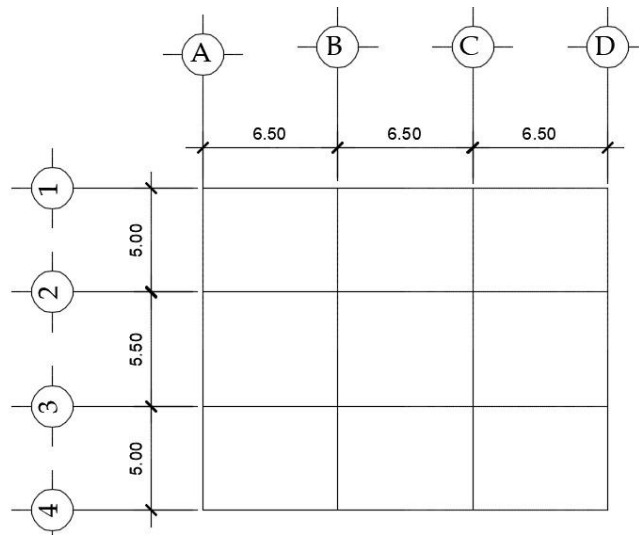
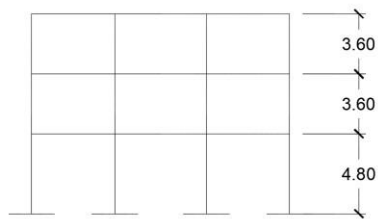
$A_s = 1.3 \%$ para columna

$\gamma_c = 2\,400 \text{ kg/m}^3$

$h = 3.6 \text{ m}$ entre cada nivel

Ocupación: Escuela

Ultimo techo con acceso



PRÁCTICA No. 2: COEFICIENTE SÍSMICO E INTEGRACIÓN DE FUERZAS HORIZONTALES Y VERTICALES

1. Propósitos de la práctica:

- 1.1 Reconocer conceptos generales para el diseño de un edificio en concreto.
- 1.2 Calcular el coeficiente sísmico para un municipio de Guatemala.
- 1.3 Determinar las fuerzas sísmicas en cada nivel de la estructura.

2. Marco Teórico:

Coeficiente sísmico: Está definido como un cociente de la fuerza cortante horizontal que debe considerarse que actúa en la base de la edificación por efecto del sismo.

Para encontrar el coeficiente sísmico debemos de elegir el sistema estructural por utilizar que son regulados por NSE 3, para el caso de concreto en su mayoría son usados marcos rígidos estructurales resistentes al momento. Luego ya teniendo definido el sistema se debe de calcular el periodo de vibración de la estructura:

$$T_a = K_T(h_n)^x$$

Donde:

h_n = Altura total del edificio en metros

K_t y x ; diferente para cada sistema

Según AGIES NSE 1-2018, en el capítulo 3 regula la clasificación de obras, clasificándolas por categorías ocupacionales: obras utilitarias, obras ordinarias, obras importantes y obras esenciales.

Es importante tener los resultados de suelos por un Geotécnico, en el cual informa el tipo de suelo donde se va a construir el edificio, conociendo el tipo de suelo vamos al anexo A de la norma NSE2- 2018 (Pag 88) se muestra el listado de amenaza sísmica y velocidad básica del viento para todos los municipios de Guatemala, de la cual obtendremos el índice de sismicidad (I_0), ordenada espectral corta en roca (S_{cr}) y la ordenada espectral de un segundo (S_{1r}).

Ya conocido el tipo de obra y el índice de sismicidad nos vamos a la tabla 4.2.2-1 de la norma NSE2- 2018 (Pag 31) y obtenemos el nivel de protección sísmica y la probabilidad del sismo de diseño.

Luego de conocer la probabilidad de sismo de diseño nos ubicamos en la tabla 4.5.5-1 de la norma NSE2- 2018, donde encontraremos el factor K_d , que nos ayuda a encontrar las ordenadas calibradas a la probabilidad de que ocurra el sismo, las cuales se calculan de la siguiente manera:

$$S_{cd} = K_d * S_{cr}$$

$$S_{1d} = K_d * S_{1r}$$

Ahora se determina el periodo de vibración de transición de la estructura T_s y el periodo T_0 que define el inicio de la maseta de periodos cortos del espectro:

$$T_s = \frac{S_{1r}}{S_{cr}} \qquad T_0 = 0.2 * T_s$$

Para calcular la componente vertical de sismo se realiza mediante la siguiente expresión:

$$S_{vd} = 0.2 * S_{cd}$$

En la sección 4.5.6 de NSE 2-2018 se muestra cómo se obtiene el espectro genérico de diseño probable para cada municipio, siendo los casos de inecuaciones siguientes:

$$S_a(T) = S_{cd} \left[0.4 + 0.6 \frac{T}{T_0} \right] \text{ cuando; } T < T_0$$

$$S_a(T) = S_{cd} \text{ cuando; } T_0 \leq T \leq T_s$$

$$S_a(T) = \frac{S_{1d}}{T} \leq S_{cd} \text{ cuando; } T_s < T < T_L$$

$$S_a(T) = \frac{S_{1d}}{T^2} * T_L \text{ cuando; } T \geq T_L$$

Para determinar el coeficiente sísmico de diseño de cada municipio se utiliza la ecuación de la sección 2.1.3 de NSE 3-2018, la cual se muestra a continuación:

$$C_s = \frac{S_a(T)}{R * \beta_d}$$

Donde:

$S_a(T)$ = demanda sísmica de diseño.

R= factor de reducción el cual es 8 para marcos estructurales de concreto reforzado, indicado en la tabla 1.6.14-1 de NSE 3-2018.

$$\beta_d = \frac{1}{1 - \ln(\varepsilon)}$$

Donde ε = 0.05 de amortiguamiento

Como último paso se procede a verificar si el coeficiente sísmico de diseño encontrado anteriormente cumple con los valores mínimos de coeficiente que regula NSE 3-2018 en la sección 2.1.4 con las siguientes inecuaciones:

$$C_s \geq \frac{0.044 S_{cd} * F_d}{\beta_d} \geq 0.01$$

$$C_s \geq \frac{0.044 S_{cd} * F_d}{R * \beta_d}, \text{ para índice de sismicidad } I_0 = 4.2$$

$$F_d = \left[0.59 + \frac{4.77S_{1d}}{S_{cd}T_FR} \right] * \frac{1}{K_d}$$

Cargas Horizontales: Son fuerzas equivalentes que actúan perpendicular a los elementos verticales de una edificación. Existen diferentes cargas como viento, sismo, impacto, oleaje, entre otras.

Para el caso de la mayoría de edificaciones de concreto la fuerza horizontal que afecta la edificación es el sismo, para ello se deben de calcular las fuerzas que actúan en cada nudo de la estructura, Para edificios no muy altos la norma NSE3 especifica que se puede utilizar el método de la carga sísmica equivalente, determinando las fuerzas de forma semi-empírica. Este método utiliza el peso sísmico y el coeficiente sísmico.

Para dar inicio al cálculo se encuentra el corte basal que está definido como el sistema de fuerzas sísmicas equivalentes que afectan una edificación, se encuentra a través de la siguiente expresión:

$$V_B = C_s * W_s$$

Donde:

V_B = corte basal

C_s = coeficiente sísmico

W_s = peso sísmico de la estructura

Ya encontrado el cortante basal este se distribuye en el alto total del edificio, dependiendo de la cantidad de niveles del edificio, siendo el último nivel el que soporte mayor fuerza sísmica, las ecuaciones que se usan se encuentran en la sección 2.2.1 de NSE 3-2018, las cuales se muestran a continuación:

$$F_x = C_{yx} V_B$$

$$C_{yx} = \frac{W_x h_x^k}{\sum_{i=1}^n (W_i h_i^k)}$$

Donde:

F_x = cortante de cadencia en el nivel x de la estructura

h_x = es la altura del nivel x desde la base sísmica

$k=1$, para $T \leq 0,5$ según NSE 3-2018

W_i = peso sísmico para el nivel i

Cargas Verticales: Para el análisis del edificio se utilizaron las cargas verticales que se conforman por la carga viva y carga muerta, estas actúan a los marcos estructurales a través de la gravedad.

Carga Muerta: Las cargas muertas comprenden todas las cargas de elementos permanentes de la construcción. Incluyen, pero no necesariamente están limitadas al peso propio de la estructura, pisos, rellenos, cielos, vidrieras, tabiques fijos y equipo permanente rígidamente anclado a la estructura.

Estas cargas se deben de calcular como fuerzas distribuidas en un área (kg/m^2), se realiza a través de la siguiente expresión:

$$w = ESPESOR_{material} * \gamma_{material}$$

Carga Viva: Las cargas vivas son aquellas producidas por el uso y la ocupación de la edificación. En general su intensidad estará establecida por norma. Estas se encuentran reguladas en la sección 3.7 de NSE2-2018.

3. Ejemplo:

Calcular el coeficiente sísmico, cargas horizontales y verticales para el edificio del ejemplo de la práctica 1 con ubicación en Acatenango Chimaltenango y tipo de suelo D:

- **Coeficiente sísmico**

Se diseñará un sistema E1 (Estructura de marcos simples) DA, definido por la norma NSE32018 como un sistema integrado con marcos de columnas y vigas que soportan la carga vertical y además todas las sollicitaciones horizontales.

Cálculo del periodo de vibración de la estructura:

$$T_a = K_T(h_n)^x$$

$$T_a = 0.047(10.2)^{0.9} = 0.38 \text{ seg, donde } K_T = 0.047; x = 0.90 \text{ y } h_n = 10.20$$

Se debe de clasificar el tipo de obra según NSE1-2018 dice que para edificios de oficinas que no alberguen más de 300 personas, se clasifican como OBRA ORDINARIA. Con la ubicación y el resultado de suelos, obtenemos los siguientes datos del anexo A de la norma NSE2-2018:

Municipio	Departamento	Suelo Tipo A				Suelo Tipo B			Suelo Tipo C			Suelo Tipo D		
		Io	Scr	S1r	TL	Scr	S1r	TL	Scr	S1r	TL	Scr	S1r	TL
Acatenango	Chimaltenango	4.1	1.48	0.47	2.57	1.48	0.52	2.57	1.61	0.68	2.67	1.61	0.84	3.27

Nivel de protección sísmica para una obra ordinaria e índice de sismicidad 4.1 es el siguiente:

Índice de sismicidad ^(b)	Clase de obra ^(a)			
	Escencial	Importante	Ordinaria	Utilitaria
Io	E	D	D	C
Probabilidad de exceder el sismo de diseño ^(c)	5% en 50 años ^(d)	5% en 50 años ^(d)	10% en 50 años	Sismo mínimo ^(e)

Luego de conocer la probabilidad de sismo de diseño nos ubicamos en la tabla 4.5.5-1 de la norma NSE2-2018, donde encontraremos el factor K_d:

Nivel de sismo	Factor Kd
Sismo ordinario - 10% probabilidad de ser excedido en 50 años	0.66
Sismo severo - 5% probabilidad de ser excedido en 50 años	0.8
Sismo extremo - 2% probabilidad de ser excedido en 50 años	1
Sismo mínimo - Condición de excepción	0.55

Ahora encontraremos las ordenadas calibradas a la probabilidad de que ocurra el sismo:

$$S_{cd} = 0.66 * 1.61 = 1.06$$

$$S_{1d} = 0.66 * 0.84 = 0.55$$

Ahora se determina el periodo de vibración T_s y el periodo T_0 :

$$T_s = \frac{0.84}{1.61} = 0.52$$

$$T_0 = 0.2 * 0.52 = 0.10$$

Se calcula la componente vertical de sismo:

$$S_{vd} = 0.2 * 1.06 = 0.212$$

Obtenemos el espectro genérico de diseño probable para Acatenango:

$$S_a(T) = S_{cd} \text{ cuando; } T_a \leq T \leq T_s$$

$$S_a(T) = 1.06 \text{ cuando; } 0.10 \leq 0.38 \leq 0.52$$

Cálculo de coeficiente sísmico de diseño de Acatenango es el siguiente:

$$C_s = \frac{1.06}{8 * 1} = 0.133 = 13.28\%$$

Verificar si el coeficiente sísmico de diseño encontrado anteriormente cumple con los valores mínimos:

$$F_d = \left[0.59 + \frac{4.77 * 0.55}{1.06 * 0.38 * 8} \right] * \frac{1}{0.66} = 2.13$$

$$C_s \geq \frac{0.044 * 1.06 * 2.13}{1} = 0.099 < 0.133, \text{ Usar } 0.133$$

- Fuerzas Horizontales:**

Se procede a calcular el corte basal, que está definido como el producto del coeficiente sísmico que se calculó anteriormente con el peso sísmico total calculado en la practica 1:

$$V_B = 0.133 * 283.577.04 = 37715.75kg$$

A continuación, se calculan los coeficientes de las fuerzas sísmicas

$$C_{xy\ nivel1} = \frac{427512.46}{1976387.69} = 0.216$$

$$C_{xy\ nivel2} = \frac{732878.50}{1976387.69} = 0.371$$

$$C_{xy\ nivel3} = \frac{815996.74}{1976387.69} = 0.413$$

Luego se procede a calcular las fuerzas por nivel:

$$F_{X\ nivel\ 1} = 0.216 * 37715.75 = 8158.29kg$$

$$F_{X\ nivel\ 2} = 0.371 * 37715.75 = 13985.65kg$$

$$F_{X\ nivel\ 3} = 0.413 * 37715.75 = 15571.81kg$$

Nivel	h	hi	wi	hi*wi	hi*wi/suma	Fi=Fx=Fy
3	3.00	10.20	79999.68	815996.74	0.413	15571.81
2	3.00	7.20	101788.68	732878.50	0.371	13985.65
1	4.20	4.20	101788.68	427512.46	0.216	8158.29
suma				1976387.69	1.000	37715.75

En la norma NSE3-2018 especifica que para NPS C, D, E, en cada dirección estructural se utilizarán combinaciones concurrentes de carga: 100% en la dirección analizada y 30% en la otra dirección estructural; resultando de esta manera:

Se debe de contar la cantidad de marcos que hay en cada sentido y cuantas columnas contiene cada uno de ellos, luego la fuerza por nivel se debe de dividir en la cantidad de marcos y el resultado se debe de dividir en la cantidad de columnas que tiene cada marco:

$$Nivel_{1x} = \frac{8158.29}{3 * 4} = 679.86kg$$

$$Nivel_{1x\ en\ y} = 679.86 * 0.3 = 203.96kg$$

	Sismo X			Sismo Y		
	Marcos X	Columnas X	30%	Marcos Y	Columnas Y	30%
Nivel	3	4		4	3	
3	5190.6	1297.65	389.3	3892.95	1297.65	389.3
2	4661.88	1165.47	349.64	3496.41	1165.47	349.64
1	2719.43	679.86	203.96	2039.57	679.86	203.96
	12571.92	3142.98		9428.94	3142.98	
	37715.75	12571.92		37715.75	9428.94	
		37715.75			37715.75	

- Fuerza Vertical**

Se debe de integrar para la carga muerta; acabados que tendrán las losas, tabiques, instalaciones entre otras.

Para la carga viva se debe de ver la ocupación que tendrá, para este caso que es oficinas el normativo regula:

Tipo de ocupación o uso	Wv (Kg/m ²)
Oficina	
Pasillos y escaleras	300
Oficinas	250 (R)
Áreas de cafetería	500

Para el cálculo es el producto del espesor por el peso específico del material:

$$W_{losa} = 0.12m * 2,400kg/m^3 = 288kg/m^2$$

INTEGRACIÓN DE CARGAS				
ENTREPISO				
	CASO TÍPICO			
	CARGA MUERTA	espesor	pcf	kgf/m2
	Losa Tradicional	0,12	2400	288
	Relleno G.	0,025	1280	32
	Pisos y mezcla	0,025	1760	44
	Repellos cielos	0,02	1280	25,6
	Tabiques			75
	Otros			9,76
	Wcm=			474,36

Wcm=SCM=ETAS O SAP			186,36
CARGA VIVA			
1	Oficinas		250
2	Pasillos		300
3	Cafetería		500

TECHOS				
CASO TÍPICO				
CARGA MUERTA		Espesor	PCF	kgf/m2
	Losa tradicional	0,12	2400	288
	Desnivel + mezcla	0,05	1280	64
	Baldosa B. 1/2	0,055	1280	70,4
	Repellos cielos	0,02	1280	25,6
Wcm=				448
Wcm=SCM=ETAS O SAP				160
CARGA VIVA				
	Techo accesible		Wv	200
	Techo sin acceso		Wv	100

4. Reportar:

Calcular el coeficiente sísmico e integrar las fuerzas horizontales y verticales para la edificación asignada por el catedrático en la práctica 1.

HOJA DE TRABAJO NO.2

Calcular el coeficiente sísmico e integrar las fuerzas horizontales y verticales para la edificación de la hoja de trabajo 1, siendo la ocupación Hospital, con acceso a la azotea y ubicado en Chiquimula, Chiquimula.

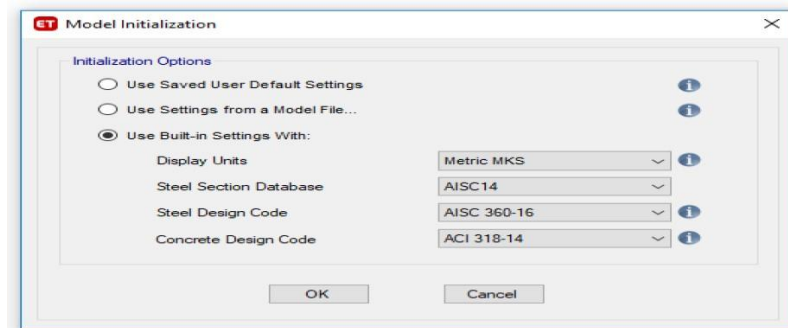
PRÁCTICA No. 3: MODELADO ESTRUCTURAL

1. Propósitos de la práctica:

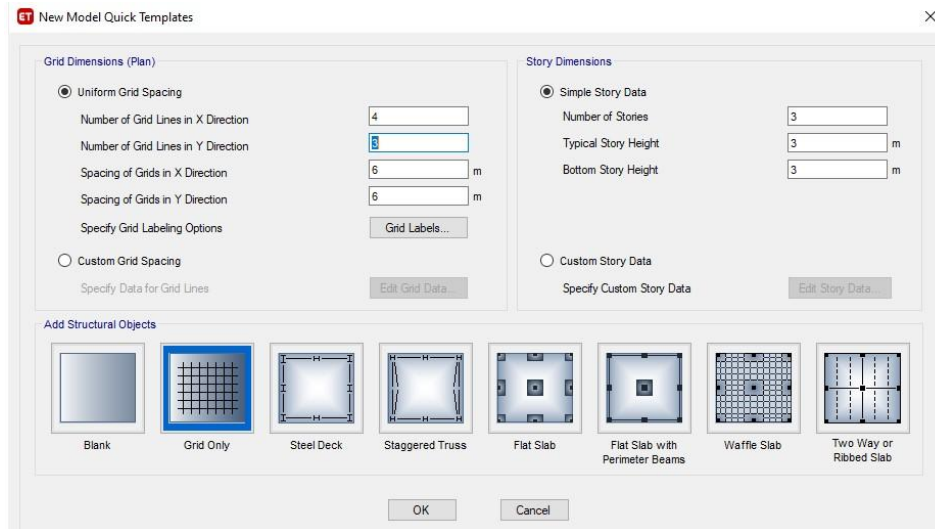
- 1.1. Modelar una estructura en el software ETABS
- 1.2. Determinar cada elemento estructural en el programa
- 1.3. Dibujar el conjunto de elementos que conforman una estructura

2. Marco Teórico:

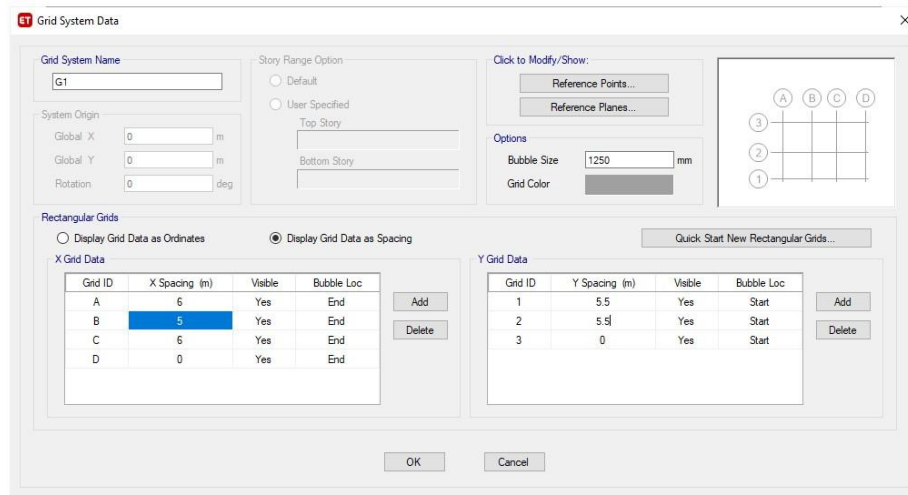
Crear la grilla: Se debe de colocar el sistema a trabajar, colocar el sistema MKS para poder colocar las longitudes en metros:



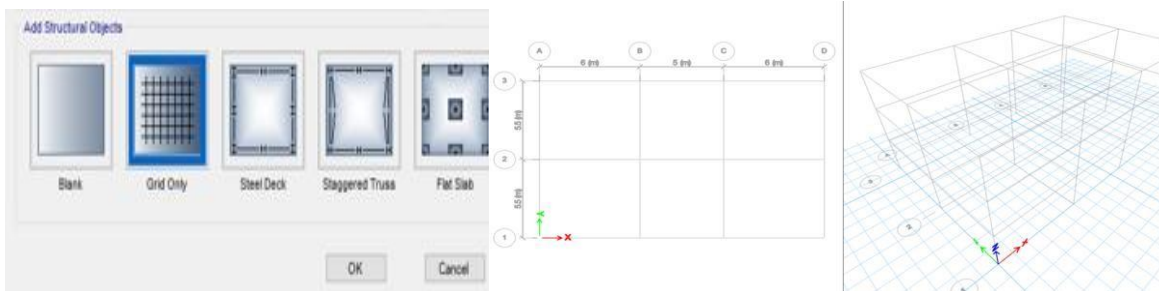
Colocar el número de ejes en el sentido x y en y (Grid lines x o y), luego colocar el número de niveles (number of stories) y dar clic en custom gird spacing y edit grid data:



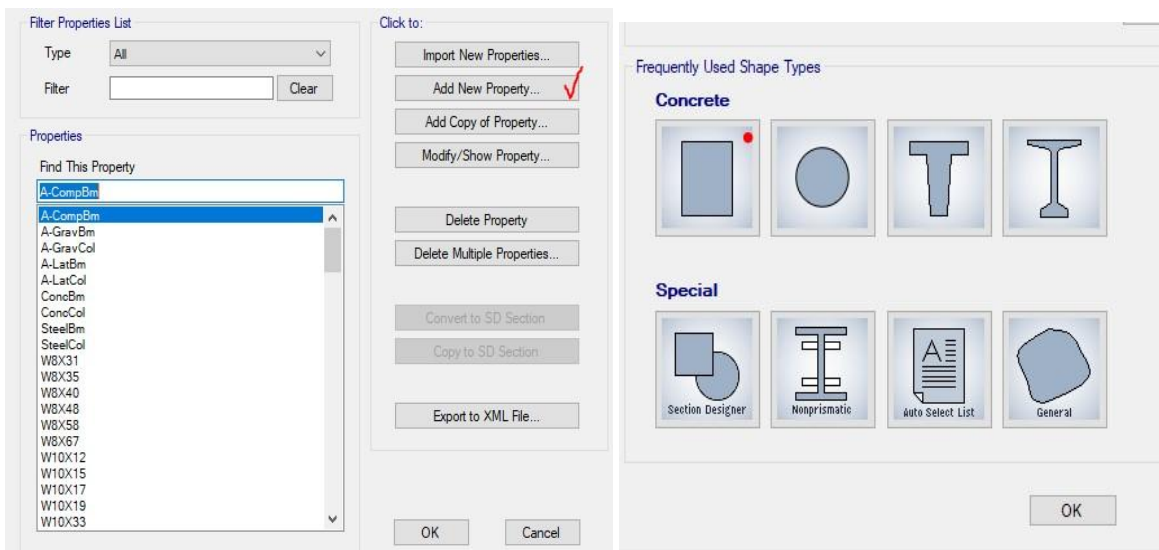
Luego dar clic en display grid as spacing y colocar las medidas entre cada eje, luego dar ok y enseguida grid only OK.



De esa forma ya estará creada la grilla:



Definir secciones: Se definen los elementos que se predimencionaron en el ejemplo de la práctica 1, es decir losa, vigas y columnas. Se encuentra en **Define** **Section Properties** **Frame Sections** y se obtienen las siguientes ventanas:



Luego en la siguiente ventana colocar nombre, resistencia de material, la altura y ancho del elemento y colocar si es viga o columna, antes de darle OK verificar en modify show rebar y definir si es viga o columna el elemento que se está diseñando y darle ok:

General Data

Property Name: VIGA 1

Material: 4000Psi

Notional Size Data: [Modify/Show Notional Size...](#)

Display Color: [Change...](#)

Notes: [Modify/Show Notes...](#)

Shape

Section Shape: Concrete Rectangular

Section Property Source

Source: User Defined

Section Dimensions

Depth: 0.4 m

Width: 0.25 m

[Show Section Properties...](#)

Property Modifiers

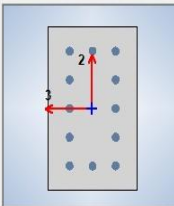
[Modify/Show Modifiers...](#)

Currently Default

Reinforcement

[Modify/Show Rebar...](#)

OK Cancel



Design Type

☐ P-M2-M3 Design (Column)

☒ M3 Design Only (Beam)

Rebar Material

Longitudinal Bars: A615Gr60

Confinement Bars (Ties): A615Gr60

Cover to Longitudinal Rebar Group Centroid

Top Bars: 0.06 m

Bottom Bars: 0.06 m

Reinforcement Area Overrides for Ductile Beams

Top Bars at I-End: 0 m²

Top Bars at J-End: 0 m²

Bottom Bars at I-End: 0 m²

Bottom Bars at J-End: 0 m²

OK Cancel

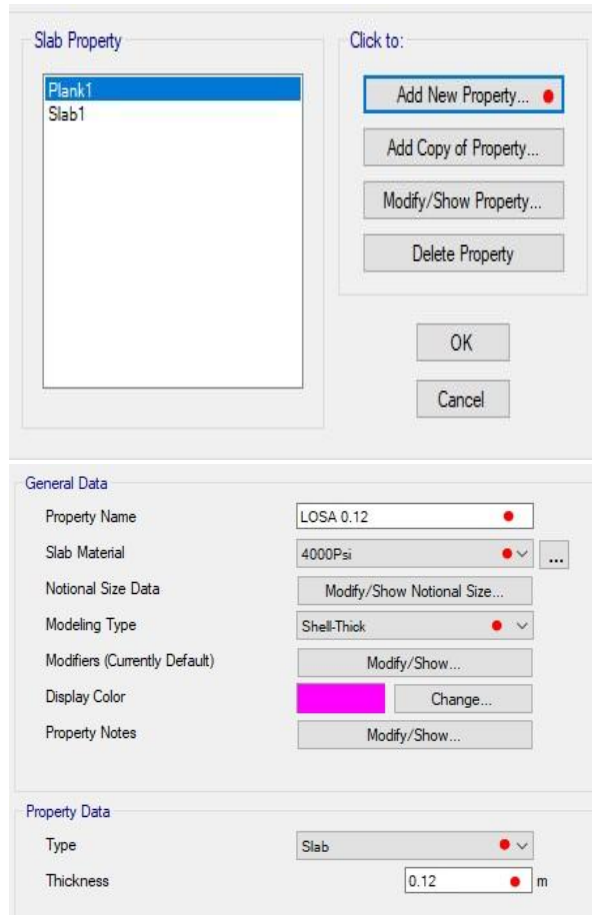
Depth: 0.4 m

Width: 0.25 m

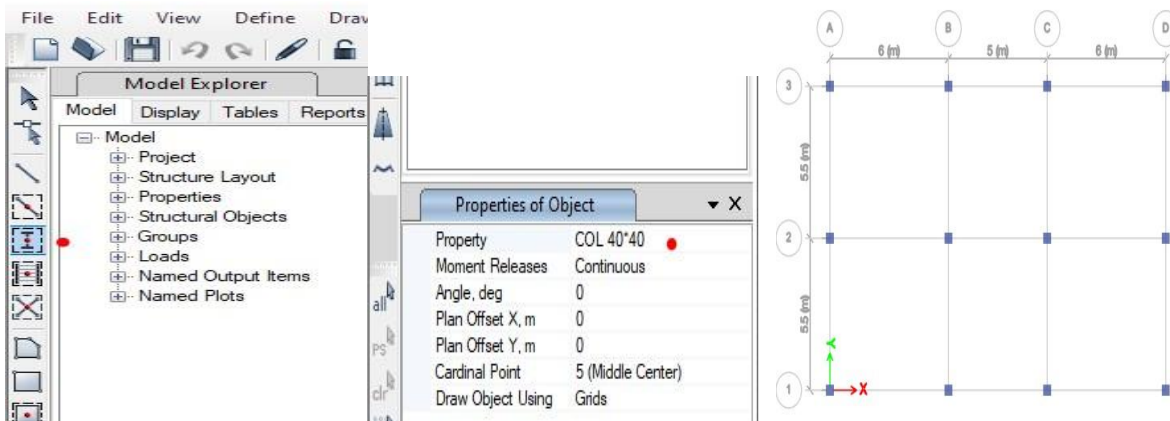
Reinforcement

[Modify/Show Rebar...](#)

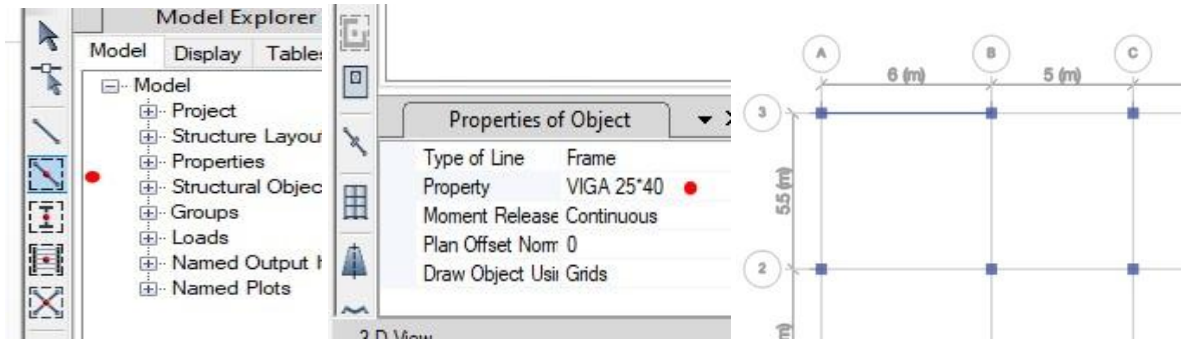
Ahora creamos la losa para crearla se encuentra en define \ Section Properties \ Slab Sections y se obtienen las siguientes ventanas, luego le damos en añadir una nueva propiedad y colocamos nombre, material, tipo de modelado y el espesor y OK.



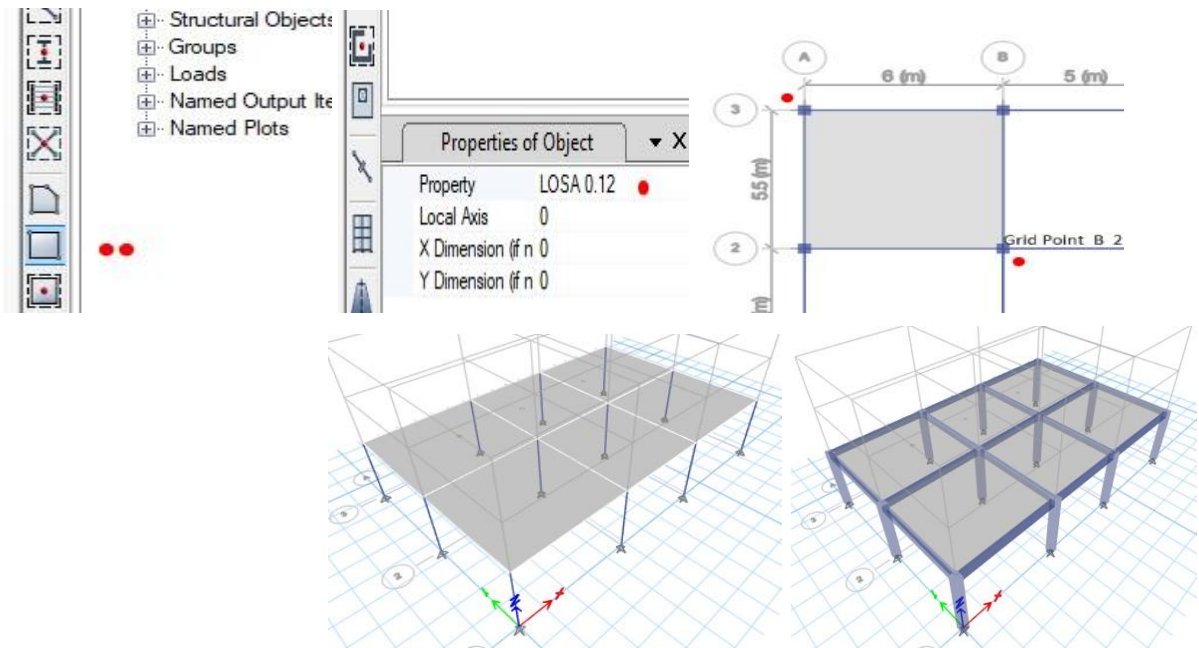
Se procede a configurar o armar el modelo tridimensional conformado por los elementos creados anteriormente. Se dará inicio creando las columnas nos colocamos en el nivel 1 y le damos clic en dibujar columna (imagen izquierda), luego en propiedad elegimos la columna que creamos y seleccionamos toda el área de la planta (igual como se selecciona en autocad) o se le da clic donde se intersecta cada grilla:



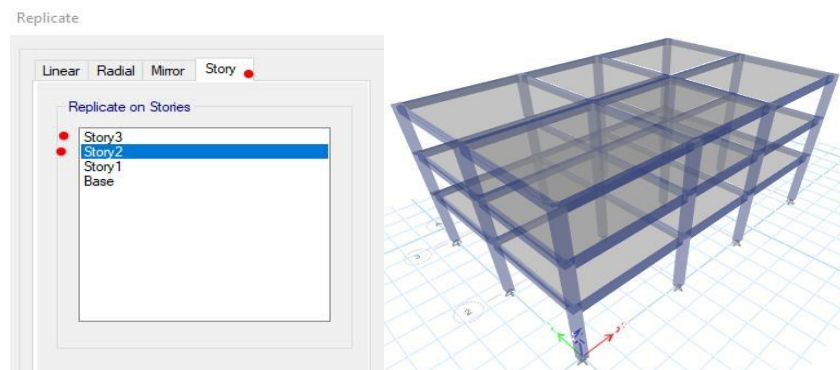
Siempre ubicados en el nivel 1 vamos a dibujar las vigas (imagen izquierda), luego en propiedad elegimos la viga que creamos y le damos clic en la grilla o línea de columna a columna o seleccionamos toda la planta y se dibujarán todas las vigas:



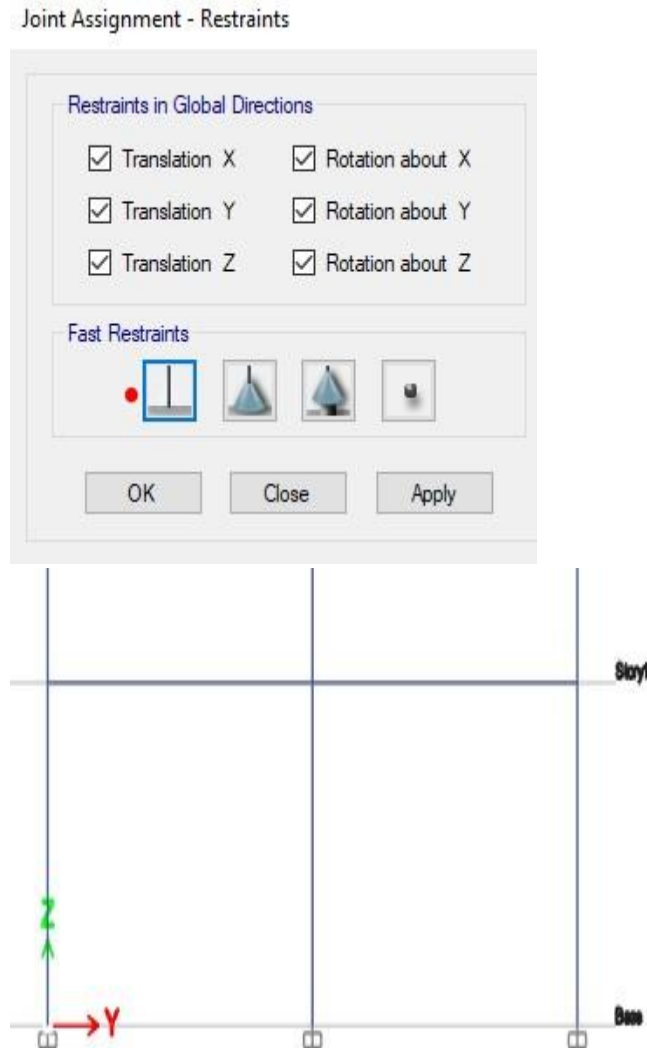
Siempre ubicados en el nivel 1 vamos a dibujar las losas (imagen izquierda), luego en propiedad elegimos la losa que creamos y le damos clic de columna a columna, pero opuesta:



Y nos queda nuestro primer nivel creado, ahora vamos a replicar el nivel 1 en el nivel 2 y 3. Para replicar el nivel 1, seleccionamos el nivel 1 completo y vamos a ir a edit ☒ replicate ☒ Story y seleccionamos story 2 y 3 aplicar y aceptar:



Ahora vamos a ir a la base del edificio para darle las restricciones, por ser concreto la base del edificio debe de ir empotrada, para ello vamos a ir a assign > joint > restraints y seleccionamos todo el modelo y le damos empotrado y OK:



3. Reportar:

Crear cada elemento estructural para la elaboración del modelado estructural en el software Etabs para la edificación asignada por el catedrático en la práctica 1.

HOJA DE TRABAJO No.3

Modelar la edificación de la hoja de trabajo 1, creando los elementos estructurales con los resultados que obtuvieron en su predimensionamiento.

PRÁCTICA No. 4: ANÁLISIS Y DISEÑO ESTRUCTURAL

1. Propósitos de la práctica

- 1.1. Analizar los resultados obtenidos con el software Etabs
- 1.2. Asignar carga vertical y horizontal a la estructural
- 1.3. Obtener los diagramas de corte y momento de cada marco estructural

2. Marco Teórico:

Asignación de carga vertical: Consiste en asignar las cargas que se obtuvieron en la práctica no.2, para iniciar vamos a definir las cargas que vamos a tener y lo hacemos dando clic en define ↘ load patterns, colocamos el nombre de sobrecarga y le asignamos super dead y Add New Load:

Load	Type	Self Weight Multiplier	Auto Lateral Load
Sobre carga	Super Dead	0	
Dead	Dead	1	
Live	Live	0	
Sismo X	Seismic	0	None

Ahora vamos a incluir la carga de sismo; colocamos el nombre de sismo en x y en tipo le damos seismic y add new load, así mismo ingresamos para sismo en Y y le damos OK.

Load	Type	Self Weight Multiplier	Auto Lateral Load
Sismo X	Seismic	0	None
Dead	Dead	1	
Live	Live	0	
Sismo Y	Seismic	0	None

Ahora vamos a ingresar la sobrecarga y carga viva que se calculó en la práctica 2, debemos de ir a assign ↘ Shell load ↘ uniform, luego nos vamos al nivel 1 y seleccionamos todas las losas, colocamos sobre carga y asignamos el valor:

Shell Load Assignment - Uniform

Load Pattern Name: Sobre Carga

Uniform Load

Load: 186.36 kgf/m²

Direction: Gravity

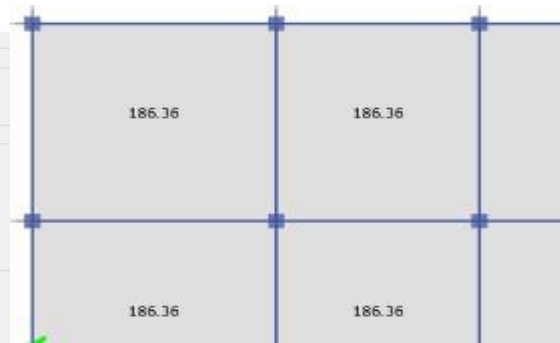
Options

☐ Add to Existing Loads

☒ Replace Existing Loads

☐ Delete Existing Loads

OK Close Apply



Para ingresar la carga viva que se calculó en la práctica 2, debemos de hacer el procedimiento anterior, luego colocamos live y asignamos el valor:

Shell Load Assignment - Uniform

Load Pattern Name: Live

Uniform Load

Load: 250 kgf/m²

Direction: Gravity

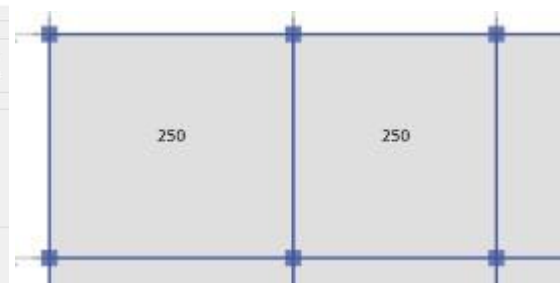
Options

☐ Add to Existing Loads

☒ Replace Existing Loads

☐ Delete Existing Loads

OK Close Apply



El procedimiento anterior se debe de hacer para todos los niveles y en el último nivel o techo colocar las cargas calculadas en la práctica no.2.

Asignación de carga horizontal: Consiste en asignar las cargas que se obtuvieron en la práctica no.2, para iniciar vamos a de ir a assign > Joint load > Force, luego nos vamos al nivel 1 y seleccionamos toda la planta, colocamos Sismo X y asignamos el valor:

Joint Load Assignment - Force

Load Pattern Name: Sismo X

Loads

Force Global X: 631.37 kgf

Force Global Y: 189.41 kgf

Force Global Z: 0 kgf

Moment Global XX: 0 kgf-m

Moment Global YY: 0 kgf-m

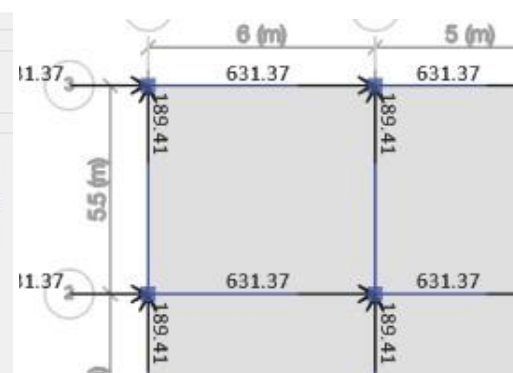
Moment Global ZZ: 0 kgf-m

Options

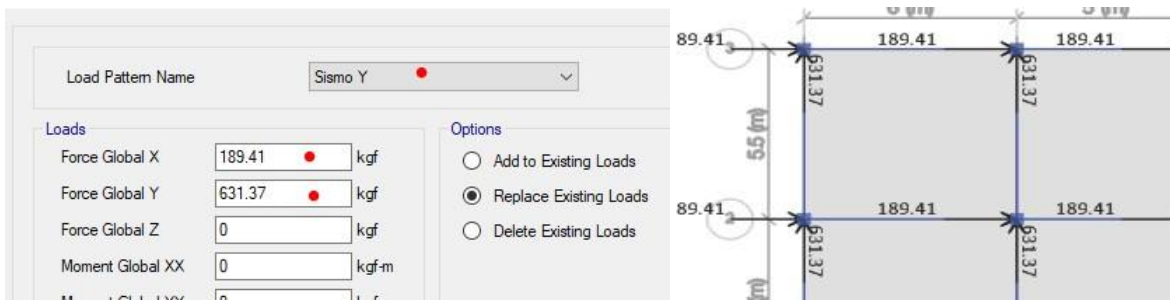
☐ Add to Existing Loads

☒ Replace Existing Loads

☐ Delete Existing Loads



Para ingresar el sismo en y que se calculó en la práctica 2, debemos de hacer el procedimiento anterior, luego colocamos Sismo Y y asignamos el valor:



Debemos de realizar el procedimiento anterior para todos los niveles, revisar los resultados de la práctica no.2 para insertar dichos resultados.

Ahora vamos a incluir las combinaciones de carga que nos da AGIES en las NSE2-2018 capítulo 3, la cual especifica las siguientes combinaciones:

$$C1 = 1.4M, \quad M = \text{carga muerta}$$

$$C2 = 1.2M + 1.6V + 0.5Vt \text{ o } PL \text{ o } AR,$$

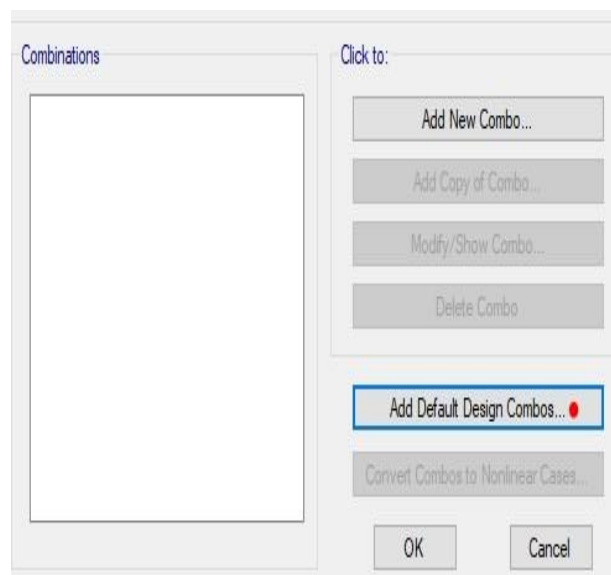
$$Vt = \text{carga viva de techo}, \quad PL = \text{Carga de lluvia y } AR = \text{carga volcánica}$$

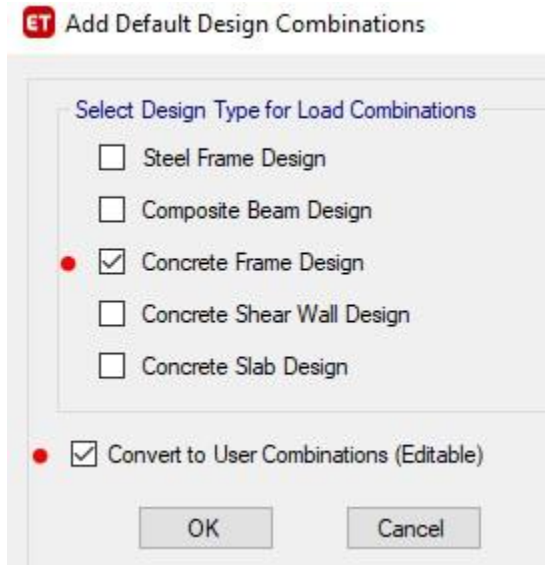
$$C3 = 1.2M + V + 1.6Vt \text{ o } PL \text{ o } AR,$$

$$C4 = 1.2M + V + S_{vd} \pm S_{hd}, \quad S_{vd} = \text{carga de sismo horizontal}$$

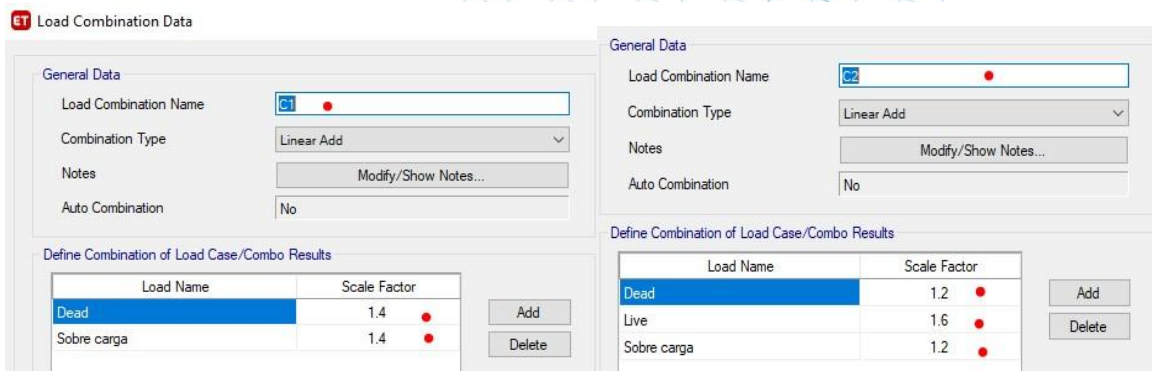
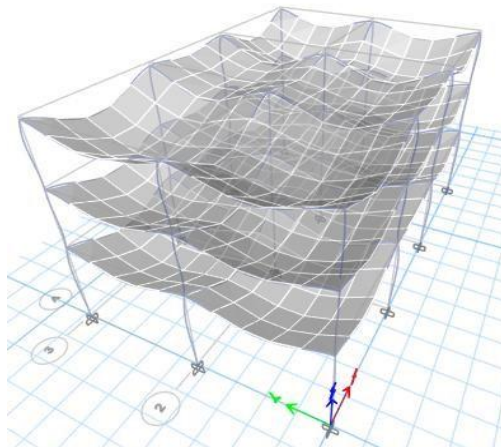
$$C5 = 0.9M - S_{vd} \pm S_{hd}, \quad S_{hd} = \text{carga de sismo horizontal}$$

Para ingresar cada combinación nos vamos a define $\searrow$ load combinations $\searrow$ add default combos $\searrow$ concrete frame design, y colocamos que sea editable y OK:



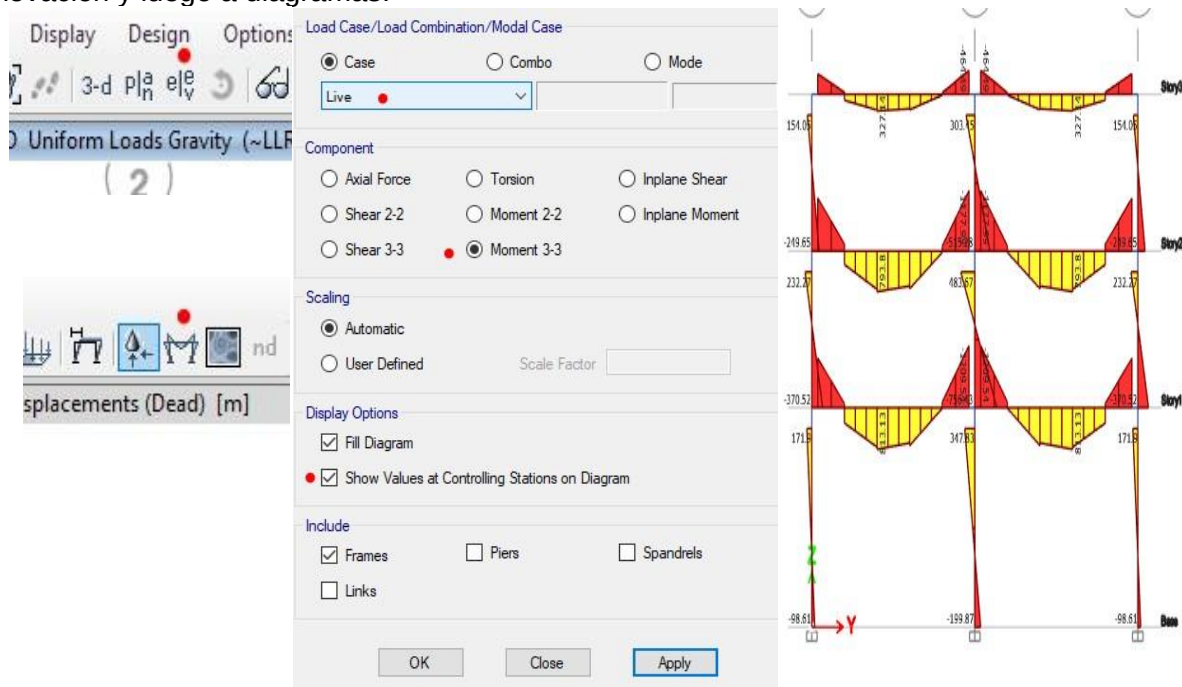


Ahora modificamos cada uno y le ponemos el nombre y valor que da AGIES:

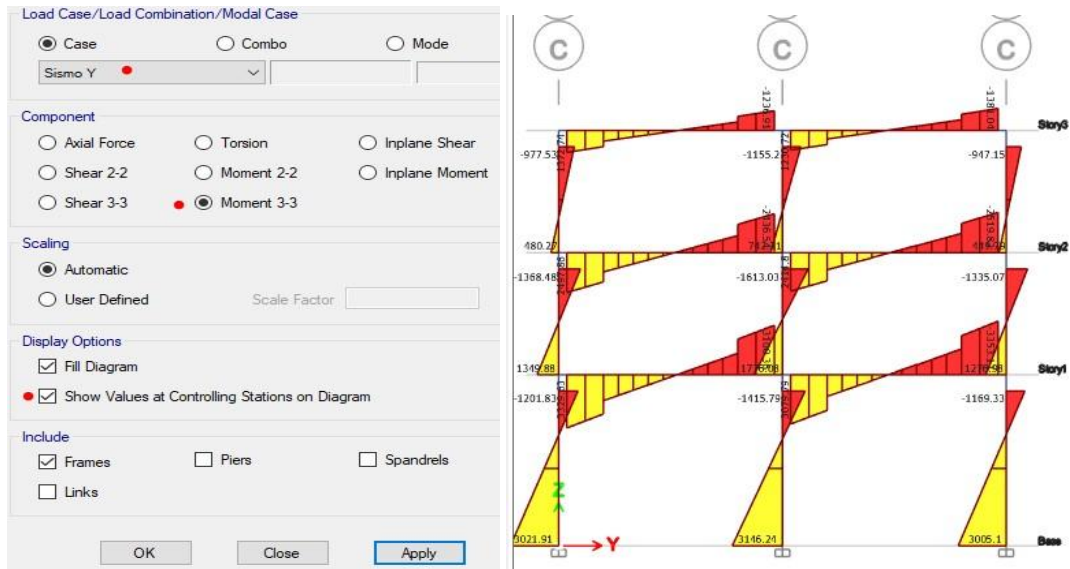


Hacemos el procedimiento anterior para todas las combinaciones. Ahora vamos a correr el programa para ver los efectos de las cargas que le aplicamos a la estructura y presionamos Run Analysis o F5:

Ahora nos vamos a una elevación y obtenemos los diagramas de momento y cortante, nos vamos a una elevación y luego a diagramas:

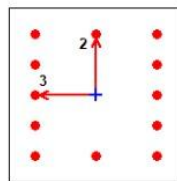


Como ya estamos en una elevación podemos ver el corte que produce el sismo y nos vamos a diagramas:



Ahora vamos a ver si chequean los elementos o hay que cambiar sección para eso nos vamos a desing \ concrete frame desing \ view/revise, luego le damos clic derecho a un elemento y details y nos da la cantidad de acero que necesita y así podemos hacer nuestros armados de diseño:

ACI 318-14 Column Section Design



Column Element Details (Summary)

Level	Element	Unique Name	Section ID	Combo ID	Station Loc	Length (m)	LLRF	Type
Story1	C3	3	COL 40*40	DCon6	0	4.2	0.572	Sway Special

Section Properties

b (m)	h (m)	dc (m)	Cover (Torsion) (m)
0.4	0.4	0.06	0.0273

Material Properties

E_c (kgf/m ²)	f'_c (kgf/m ²)	Lt.Wt Factor (Unitless)	f_y (kgf/m ²)	f_{ys} (kgf/m ²)
2534563541	2812278.5	1	42184177.57	42184177.57

Axial Force and Biaxial Moment Design For P_u , M_{u2} , M_{u3}

Design P_u kgf	Design M_{u2} kgf-m	Design M_{u3} kgf-m	Minimum M2 kgf-m	Minimum M3 kgf-m	Rebar Area m ²	Rebar % %
57811.27	-3053.68	-11564.6	1574.78	1574.78	0.0016	1

3. Reportar:

Asignar cargas verticales y horizontales para el modelado estructural en el software Etabs para la edificación asignada por el catedrático en la práctica 1.

HOJA DE TRABAJO NO.4

Asignar cargas verticales y horizontales para el modelo de la hoja de trabajo 3, colocar el diagrama de momentos y cortante más crítico de la estructura.

BIBLIOGRAFÍA

1. AGIES. *Normas de Seguridad Estructural para Guatemala No.1*. Edición Actualizada, 2020. 3-4 p.
2. AGIES. *Normas de Seguridad Estructural para Guatemala No.2*. Edición Actualizada, 2020. 8-3 p.
3. AGIES. *Normas de Seguridad Estructural para Guatemala No.3*. Edición Actualizada, 2020. 2-3 p.
4. American Concrete Institute. *Requisitos de reglamento para concreto estructural (ACI 318S-14)*. Michigan, Estados Unidos de América: ACI 318, 2014, 291 p.