

4.2.2 BASES DE CÁLCULO

4.2.2.1 INFORME GEOTÉCNICO

Geológicamente la parcela está constituida por formaciones neógenas marinas y continentales, en la zona próxima a su desaparición bajo una depresión. Dicha depresión está recubierta por sedimentos plio-cuaternarios (sedimentos aluviales) a los que se superpone una sucesión de dbanicos aluviales de edad Pleistoceno inferior-superior. La ubicación de la parcela es tal que se ubica preferentemente sobre el nivel de depósitos de dbanicos aluviales. El nivel freático, ubicado a una profundidad media de 0,5 m.

4.2.2.2 ACCIONES PERMANENTES

Son las acciones que actúan en todo momento, en posición, magnitud, dirección y sentido. Incluye el peso propio de la estructura y la de los elementos no resistentes que permanentemente están gravitando sobre ésta.

- G1. Peso propio del forjado tipo bidireccional.
G1= 5kN/m2
- G1.1 Peso propio del forjado tipo unidireccional.
G1.1= 5kN/m2
- G2. Peso propio cubierta. Cubierta ajardinada
G2= 2,5kN/m
- G2.1 Peso propio cubierta. Pavimento exterior
G2.1= 2,5 kN/m2
- G3. Peso propio tabiquería
G3= 1 kN/m2
- G4. Peso propio revestimiento tabiquería
G4= 0,15 kN/m2
- G5. Peso propio pavimento cerámico
G5= 1kN/m2
- G6. Peso propio cerramiento hormigón
G6= 5kN/m2
- G7. Peso propio cerramiento vido
G7= 1kN/m2
- G8. Peso propio falso techo.
G8= 0,20 kN/m2
- G9. Peso propio instalaciones.
G9= 0,25 kN/m2
- G10. Peso propio vigas de sala polivalente.
G10= 24 kN/m2
- G11. Peso propio pasarelas de sala polivalente.
G11= 0,25 kN/m2

4.2.2.3 ACCIONES VARIABLES

Son aquellas cuya magnitud, posición, sentido o probabilidad de ocurrencia no son fijos en el tiempo. Han sido consideradas las siguientes:

- **Sobrecargas de uso**
Se ha utilizado los siguientes valores de sobrecargas, de acuerdo a la normativa vigente:
- Q1. Zonas de acceso público
Q1= 5,00 kN/m2
- Q2. Cubiertas transitables de acceso privado
Q2= 1,00 kN/m2

- **Sobrecarga de nieve**
Valencia pertenece a la zona climática 5. De acuerdo con la norma CTE-SE-AE la sobrecarga de nieve a considerar es de 0,20 kN/m2.

- Q3. Sobrecarga de nieve
Q3= 0,2 kN/m2

4.2.2.4 OTROS TIPOS DE CARGAS

- **Sobrecargas térmicas**
No se tienen en cuenta en el cálculo porque se dispondrá en la estructura las juntas de dilatación necesarias para la libre dilatación de los elementos estructurales.

- **Sobrecarga de viento**
Las condiciones que definen la acción de viento a emplear en el cálculo de la estructura son las siguientes, de acuerdo al CTE-DB-SE-AE.

- **Acción sísmica**
Según la Norma de Construcción Sismorresistente NCSR-02, Valencia posee una aceleración sísmica básica de 0.06g.
La obra se considera, según la clasificación de las construcciones del art. 1.2.2 de la NCSR-02 de importancia normal.
Según el art. 1.2.3, no es de aplicación la NCSR-02.

4.2.2.5 COEFICIENTES DE SEGURIDAD CONSIDERADOS EN EL CÁLCULO

- **Coefficientes parciales de seguridad (γ) para las acciones.**

	Favorable	Desfavorable
Permanente	Peso propio	0.80
	Empuje del terreno	1.35
	Presión del agua	1.20
Variable	1.5	0

- **Coefficientes de simultaneidad (ψ)**

	ψ0	ψ1	ψ2
Sobrecarga de superficial de uso			
-Zona destinada al público (Categoría C)	0.7	0.7	0.6
-Cubiertas accesibles sólo para mantenimiento (Categoría G)	0	0	0

Nieve			
-Para altitudes < 1000 m		0.5	0.2
Viento		0.6	0.5

- **Coefficientes parciales de seguridad (γ) de los materiales para Estados Límite Últimos (EHE).**

Situación de proyecto:	Hormigón	Acero activo o pasivo
	γc	γs
Persistente o transitoria	1.5	1.15
Variable	1.35	1.0