

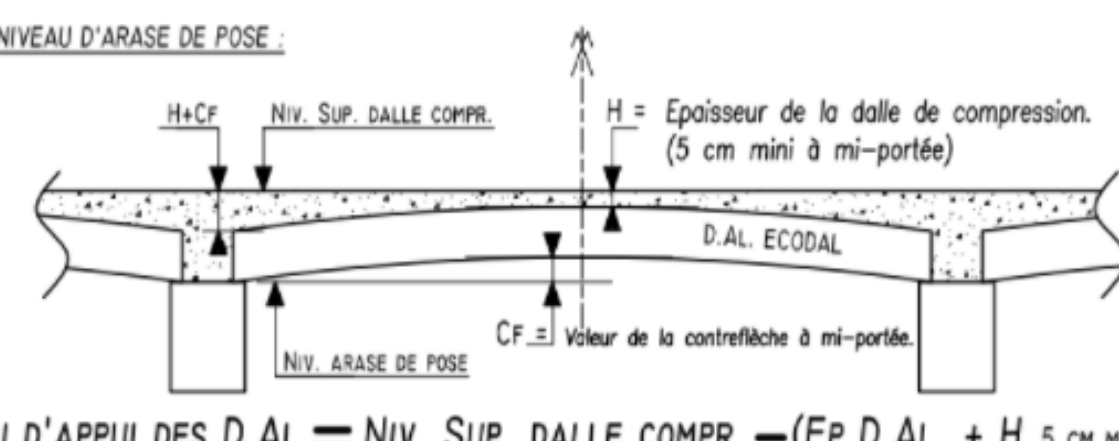
NOTA CONCERNANT CE PLAN :

Niveau de référence: $\pm 0.00 = 37.20^{NGF}$

- Epaisseur des dalles alvéolaires à confirmer par le préfabricant
- Le détail de fixation du mur rideau est à valider par le bureau de contrôle (feu + acoustique)
- CF 2h pour les planchers (REI 120) suivant demande.
- Mur mobile fixation réglable selon la flèche.
- Bande BA à prévoir au niveau des murs mobiles pour fixations.

Stabilité au feu :

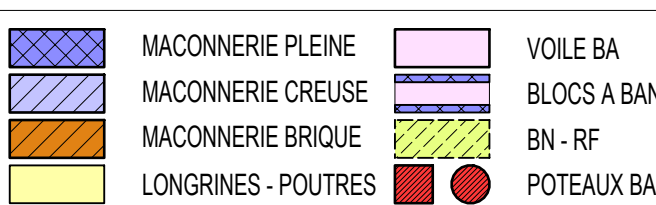
- PH RdC : Charpente métal R0 + Protection au feu plafond PP1, CF2h
- PH R+2 : Charpente métal R0 + flocage



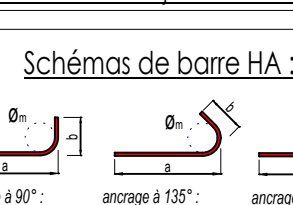
NOTA GENERAL :

- Contenir réglementaire et normal :**
- Eurocodes + Annexes nationales Françaises (en cohérence avec les DTU)
 - Tous les matériaux de construction doivent avoir la certification NF A2C
 - Tous les calculs (Gros-Oeuvre et second xts) doivent être effectués à partir des Eurocodes. Avis Techniques ou ATEX conforme.
- Condition sur les matériaux de maçonnerie :**
- Les blocs maçonnés doivent avoir une épaisseur minimale de 15cm pour les blocs du groupe 1 (pleins ou annelés), 20cm pour les blocs des autres groupes (autres types de blocs).
 - Les blocs (groupes 2 - 3) auront une densité intrinsèque porreuse.
 - Les blocs auront les caractéristiques suivantes :
 - une résistance moyenne $f_{b,mi}$ de 4 MPa perpendiculairement à la face de pose
 - une résistance moyenne $f_{b,mi}$ de 1.5 MPa parallèlement à la face de pose.
 - Les chaînages verticaux auront une section transversale mini de 150mm.
- Les mortiers de jointement :**
- Tous les types de mortiers sont utilisables (mortiers joints épais et minces...) à condition qu'ils aient une résistance minimale $f_{b,mi}$ de 5 MPa pour les maçonneries chaînées.
 - Les joints verticaux devront être remplis (sauf procédure de validation du mode de pose selon le type de blocs utilisés).
- Le béton de remplissage :**
- Le béton des chaînages verticaux doit être coulé après encadrement de la maçonnerie. Il est également conseillé de couler le béton par demi-niveau afin d'assurer un bon remplissage. Ce béton doit être conforme à la NF EN 206-1.
 - La dimension maximale des granulats doit être inférieure ou égale à 20mm, ou 10mm lorsque l'enrobage des armatures est ≤ 3 25mm.
 - La résistance à la compression f_{cd} doit être supérieure à 25 MPa.
- Les armatures :**
- Les aciers des éléments principaux doivent appartenir aux classes B ou C conformément à la NF EN 10080-1. Ils doivent être en HA.
 - Les aciers des éléments secondaires peuvent être en classe A.
 - Le recouvrement des armatures ne peut être inférieur à 60 fois le diamètre des armatures (sauf indications contraires).
 - Prévoir des boudins de sécurité pour toutes les armatures attentes.
 - Enrobage mini = 3.5cm ; enrobage max = 5.0cm ; 5.0cm en bord de mer.
- La charpente :**
- La charpente devra servir de diaphragme, elle devra être contreventée et attachée selon les règles actuelles. Les murs devront être stabilisés par la charpente.
- Le sol :**
- A l'ouverture des fouilles, nous vous demandons de bien vouloir nous informer lorsqu'il y a un sol qui ne correspond pas à la description annoncée.
 - Le demandeur devra aussi nous renseigner sur les éventuelles myriophytes (reconnaissance des fondations existantes, profondités, roques d'un bâtiment existant vulnérable au cisaillement, bâtiment de grande hauteur, sous-sol).
 - Prévoir un fond de fouilles minimum hors gel et hors dessiccation.
 - Prévoir un béton de propreté sous les éléments de structure (4cm mini).
- Nota :** Les détails de structure décrits par la suite ne prennent leur plein effet que si les règles parasismiques sont correctement appliquées lors de la réalisation sur le chantier. Rappel : les joints de dilatation doivent être vides de tout matériau.

LEGENDE DE COFFRAGE



Tout changement de dispositions constructives de la part de l'entrepreneur de gros-oeuvre devra être l'objet d'un devis complémentaire.



HYPOTHESES DE L'ETUDE

Béton :	De structure : $f_{cd} \geq 25$ MPa C25/30 (sauf indications contraires)	Sol :	Contrainte de sol $E_{LS} = 0.05$ Mpa pour les ouvrages extérieurs à confirmer par le géotechnicien.
Acier :	De structure : $f_{cd} \geq 500$ MPa de classe B ou C (éléments principaux)		
Maçonnerie :	Blocs avec résistance mini $f_{b,mi}$ de 4 MPa		
Enrobage :	enrobage normal : 3.5cm $\leq e_{min} \leq 5.0$ cm		
Neige :	Zone A1		
Vent :	Zone 2 (sage-faible)		
Sismicité :	Catégorie d'importance II		
Plans de référence :	Pas d'exigence sismique		
	- Plan architecte du 16/04/2025		

Mandrin minimum (à l'usage des Aciers HA) (sauf indications contraires) :			
HA 6 : 4.0m, 2.40 cm	HA 16 : 4.0m, 6.40 cm		
HA 8 : 4.0m, 3.20 cm	HA 20 : 7.0m, 14.00 cm		
HA 10 : 4.0m, 4.00 cm	HA 25 : 7.0m, 17.00 cm		
HA 12 : 4.0m, 4.80 cm	HA 32 : 7.0m, 22.00 cm		
HA 14 : 4.0m, 5.60 cm	HA 40 : 7.0m, 28.00 cm		



Liste des intervenants :	
Maîtrise d'œuvre :	
CESSON SEVIGNE	
35000 RENNES	
Tel : 02 23 25 01 30	
E-mail : serto35@serto35.fr	

Ingénieur Structure :	SERTCO	Type doc. :	Phase :	Niveau :	N° doc. :	Indice :
CAP NOVAM S&L B		COF	DCE	PH RdC	002	a

Création de la filière "support" et PFICS	
CESSON SEVIGNE	

N° Dossier :	SO35.23.1258	Coiffage
Echelle(s) :	1 / 100^e	PH RdC
COUPES : 1 / 50^e		

Date :	Ind. :	Établi par :	Vérifié par :	Observations :
24/04/2025	a	FETIVEAU B.	EDU	Première diffusion

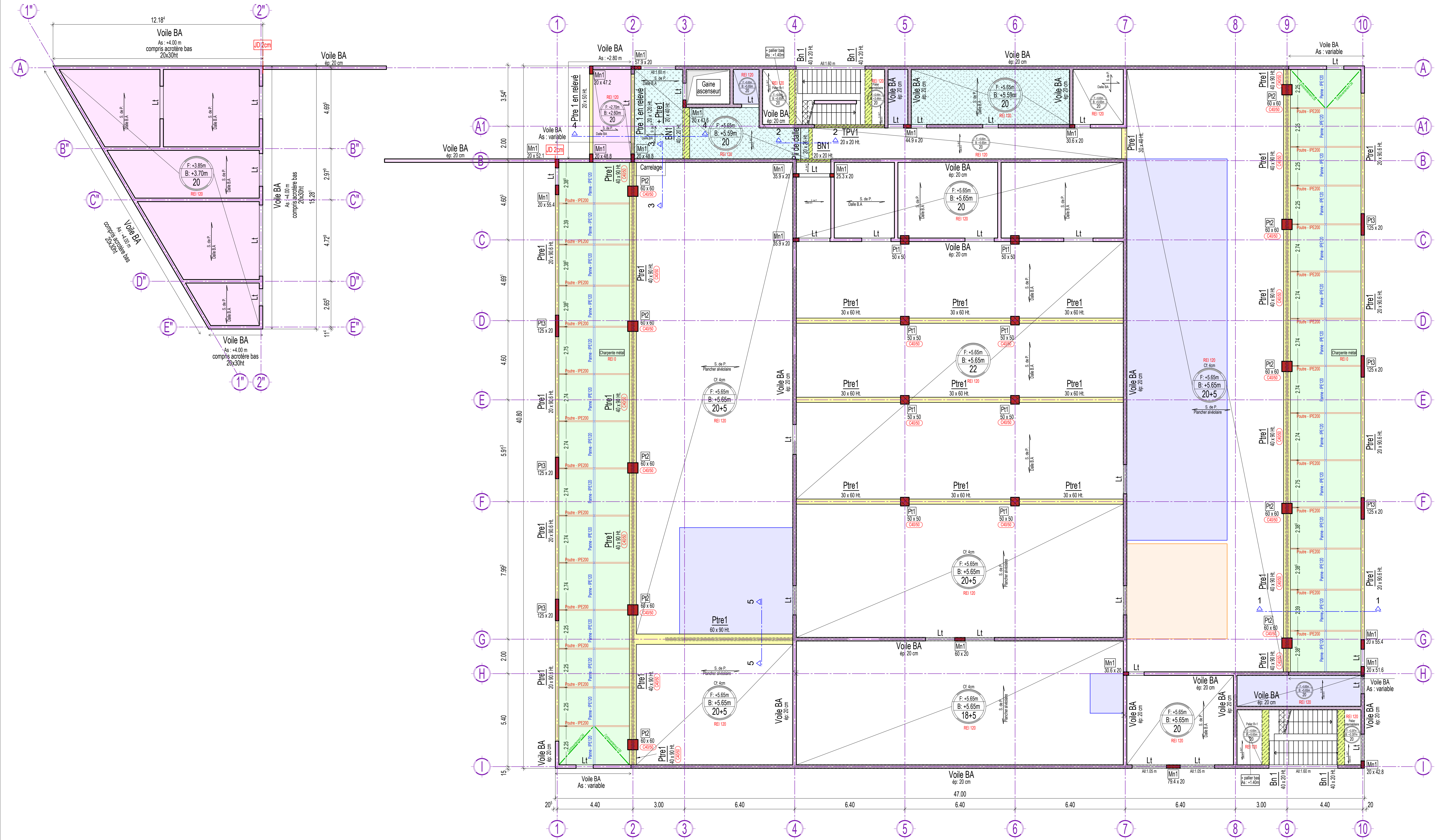
b				
c				
d				
e				
f				
g				

Charges sur dalles	
G = 100 daN / m ² Q = 500 daN / m ²	
G = 200 daN / m ² Q = 500 daN / m ²	
G = 50 daN / m ² Q = 80 daN / m ²	
G = 150 daN / m ² Q = 80 daN / m ²	
G = 200 daN / m ² Q = 250 daN / m ²	
G = 100 daN / m ² Q = 250 daN / m ²	

Hypothèse



PH RdC



-Perspective 3D-

Coupe 1-1

Coupe 2-2

Coupe 3-3

Coupe 4-4

Coupe 5-5

