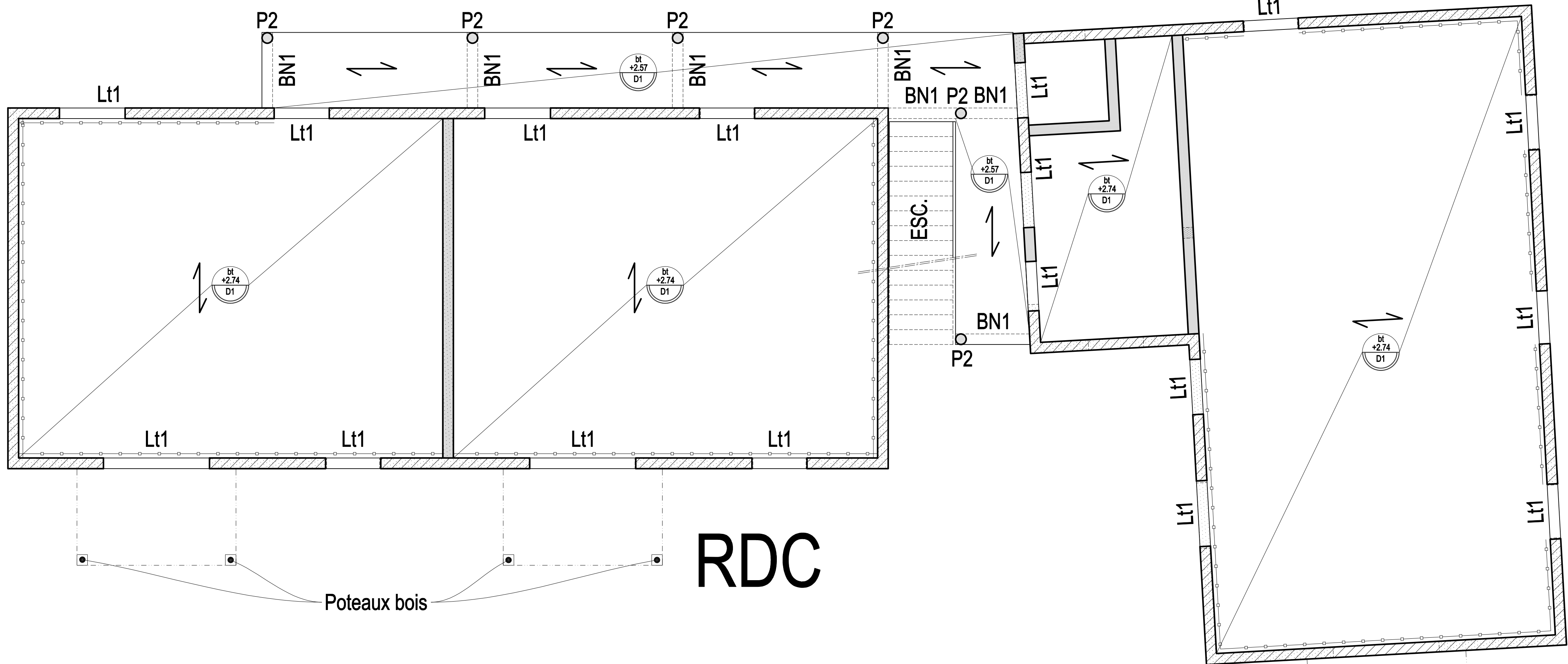
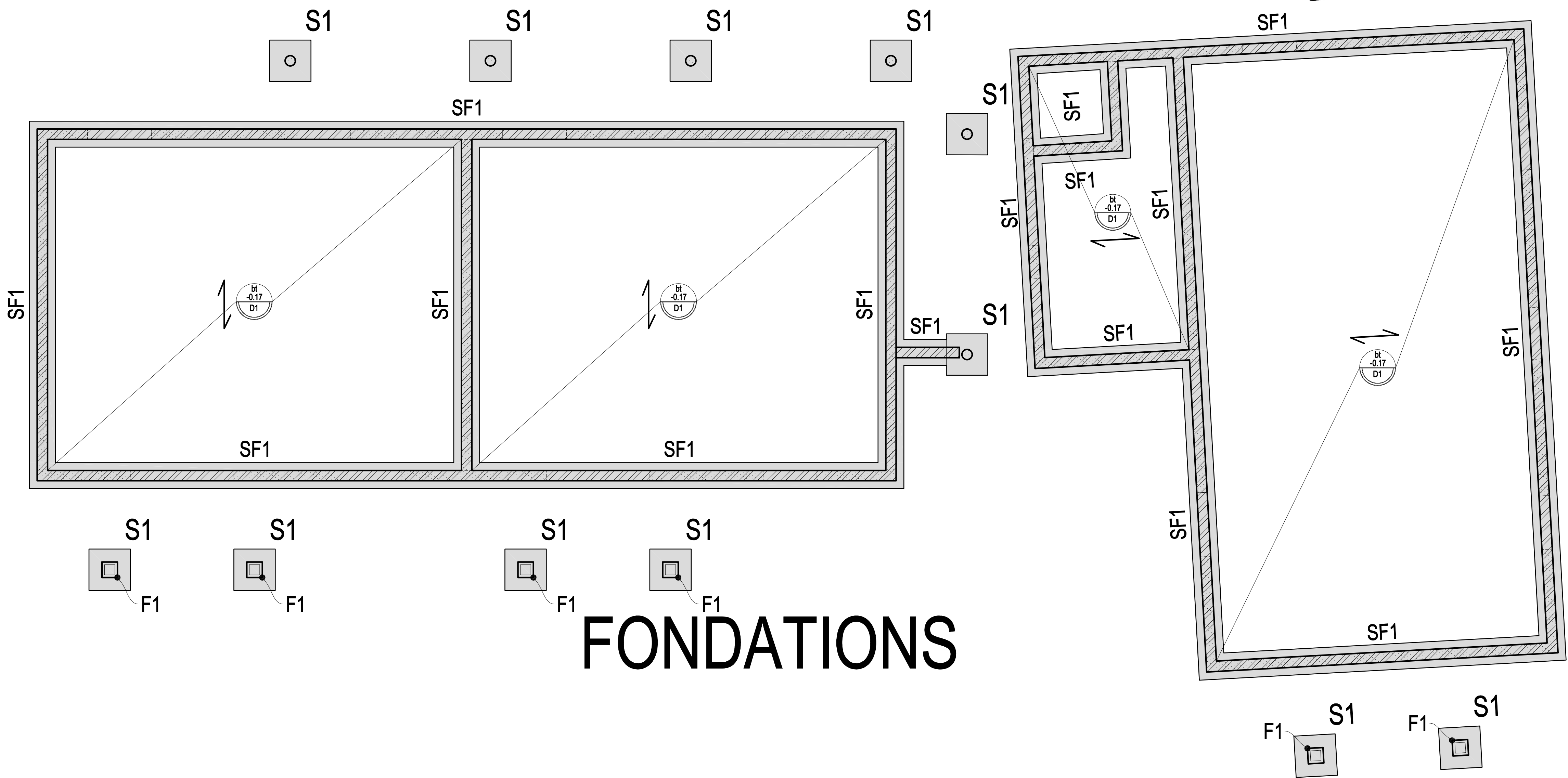


R+1



RDC



FONDATIONS

DESIGNATION	DIMENSIONS	
SEMELLES FILANTES	SF1 : 50x20ht	
SEMELLES ISOLÉES	S1 : 80x80x20ht	
DALLES	D1 : prédalles précontraintes ep. 6+14 = 20cm	
	Planchers à valider par les fournisseurs.	
LINTEAUX	Lt1 : 20x20ht	
POTEAUX	P1 : 20x20 P2 : Ø20	
BANDES NOYÉES	BN1 : 20x20ht	
POUTRES	PR1 : 20x60ht en relevé.	
ACROTÈRES	AC1 : 20x35ht	
FUTS	F1 : 30x30ht	

Légende hachurages

Voiles BA ep. 20

Impact du niveau sup.

Parpaings creux ep. 20

Raidisseur

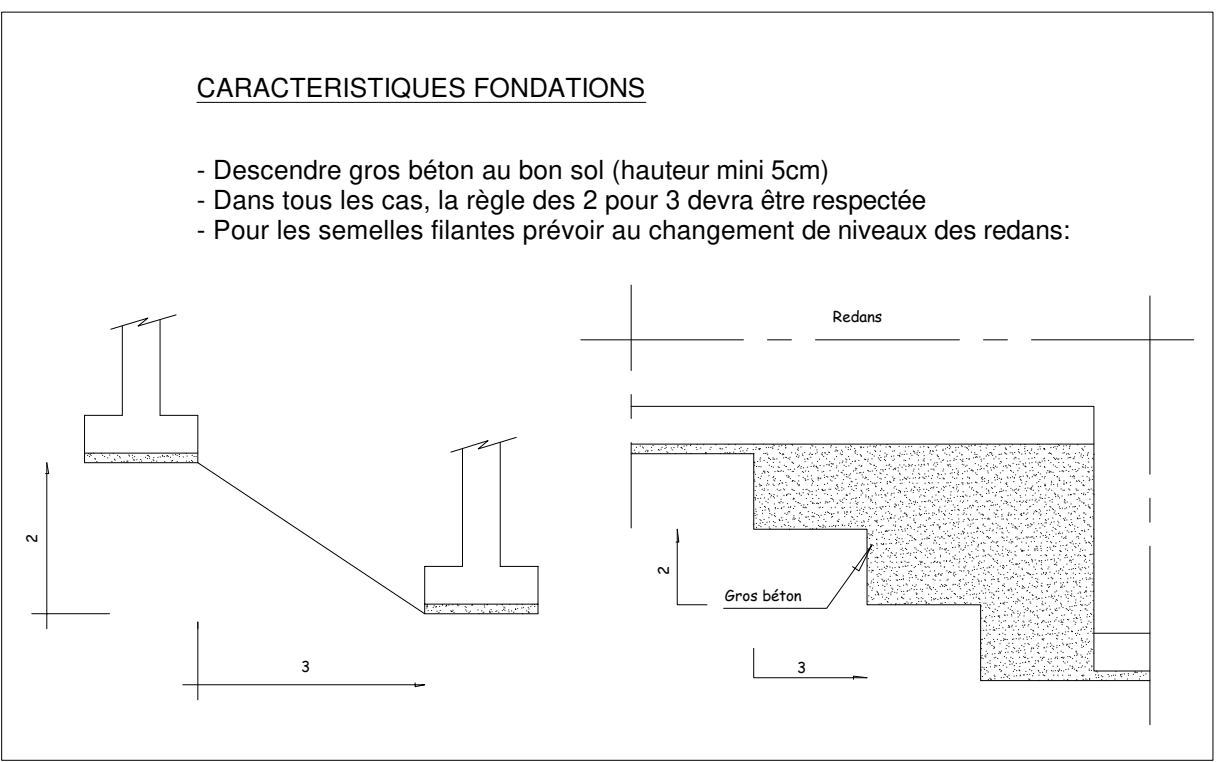
Agglos semi-pleins, perforés

Rupteurs

surcharges (charges permanentes + charges d'exploitation) :

- logements : 200+150kg/m² bas RDC
- logements : 100+150kg/m² haut RDC
- terrasse accessible : 150+150kg/m²

REI : 30 minutes (à confirmer)



HYPOTHESES DE CALCUL sauf indication contraire						
PROJET						
Réglement : Eurocodes		Durée du projet : 50ans		Classe structurelle : S4	Catégorie d'usage :	
MATERIAUX						
ACIER : suivant norme NF EN 208-1		ALUMINUM : 10k et TS f _{yk} = 500 Mpa / Classe de ductilité A ou B		MACONNERIE		
Classes d'exposition :		Classes de résistance mini :		Enrobage mini :		Ouverture de fissure :
Eléments intérieurs : XC1 (voiles, poteaux, poteaux...) - Valeurs estimées : XC1 - Eléments extérieurs : XC2		C25/30 C25/30 C25/30		3cm 4cm 3.5cm		Aucune Aucune Aucune
sauf indications contraires sur plan de coffrage						
CHARGES					INCENDIE	
Vent : Région 3 Catégorie de terrain IIb Neige : Région A1 Séisme : Zone 2 Classe de sol Catégorie d'importance : Classe de ductilité limitée (L)					Ensemble du bâtiment : SF 0.5h	
FONDATIONS - EAU - NAPPE						
Ø ES= 2.3 Bars Fondations superficielles à ancrer dans le microlite décomposé sauf étude de sol : G2P0 de Ginger G2P0P du 29/07/2025 : 0N1.P0026-2						
NOTA						
Niveau ±0.00 = non-commisqué (N.C.) Toutes les cotes d'ouverture et d'alignement sont données par rapport au niveau fini. Sauf indications contraires, les semelles, voiles, longrines, poteaux, poteaux... sont ovés sur les files. Toutes armatures doivent être signalées avant exécution. Les murs doivent être tenus en lisse par la charpente. Prévoir un drainage périphérique des voiles enterrés. Toutes les cotes sont à valider sur place.						
Hypothèses de calcul pour les murs de soutènement en L.L. Puis de poussée hydrostatique prise en compte. Ceci suppose, suivant les règles de l'Art, les pressions efficaces d'un drainage verticale type delta MS, d'un drainage horizontal en pied et des barbotines transversales. L'ouvrage n'est calculé que via à la phase définitive, avec des surcharges de 500kg/m² maximum. En phase provisoire de remblaiement, pour des surcharges supérieures à celles-ci, il est indispensable de balancer le mur de soutènement suivant une méthodologie à mettre au point avec notre BE, les armatures des murs pourront être modifiées.						
E						
D						
C						
B	12/08/2025	Planchers mis à jour, chaînages directement précisés. Localisation des ruptures.				
A	26/08/2025	Prise en compte des hypothèses G2P0.				
INDICE	DATE	OBJET		MODIFICATIONS		

PROJETS DE 6 LOGEMENTS

SEMI-COLLECTIFS

LANGLAZIC - CLOHARS CARNOET

PRINCIPE DE STRUCTURE

Maitre d'ouvrage	Maitre d'oeuvre
 171 rue de Vem 35000 RENNES	 3 rue Robespierre 29200 BREST
Entreprise	Bureau de controle
 Brest Quimper 425 rue Jeanne Chauvin 5 rue Felix le Dantec 29200 Brest 29000 Quimper 02 98 03 12 30 02 98 53 29 47 brest@secoba-bet.fr quimper@secoba-bet.fr www.secoba-bet.fr	Plan de repérage

ficier dessin : 25-063-Langlazic-Clohars-Carnoet.dwg	dessiné par : F.JOSSET	numéro document	index
phase : DCE	site : GO	date d'émission : 10/07/2025	01
scale : 1/500			B

ce document est la propriété de la S.A.R.L. SECOPA. Il ne pourra être ni copié ni divulgué sans son autorisation