



RAPPORT

Étude Géotechnique de conception

Phase Avant-Projet (G2 AVP)



Nouvel EP

VENTISERI (20 240)

Base militaire de Solenzera – BA126

Référence : 2022/01379/02				Mission G2 Phase AVP		
Indice	Date	Modifications Observations	Nbre pages	Établi par	Vérifié par	Approuvé par
			Texte + annex es			
0	27/05/2025	Première diffusion	33 + 38	G. TEISSIER	G. FLORIS	G. FLORIS
A						
B						
C						

Nb : l'indice le plus récent de la même mission, annule et remplace les indices précédents

AGENCE MARSEILLE
 9, rue de La Glacière
 ZI des Bagnols
 13127 VITROLLES
 Tél : 04 42 46 08 09
 Mail : agence.paca@geotec.fr

Siège social :
 9 bld de l'Europe 21800 QUETIGNY
 Tél. : 03.80.48.93.20
 SAS au capital de 952 200 € - Siret 778 196501 00028
 Code NAF 7112B – Qualité OPQIBI
 Membre SYNTEC, USG et UPDS - www.geotec.fr

SOMMAIRE

1. CADRE D'INTERVENTION	4
1.1 INTERVENANTS	4
1.2 PROJET, DOCUMENTS REÇUS ET HYPOTHESES	4
1.3 MISSION	6
1.4 REMARQUES	6
2. CONTEXTE DU SITE ET CONTENU DE LA RECONNAISSANCE	7
2.1 LE SITE	7
2.1.1 Historique du site	7
2.2 PREMIERE APPROCHE DE LA ZONE D'INFLUENCE GÉOTECHNIQUE	8
2.3 CONTENU DE LA RECONNAISSANCE	8
2.4 IMPLANTATION ET NIVELLEMENT DES SONDAGES	9
3. CADRE GEOLOGIQUE – RESULTATS DE LA RECONNAISSANCE	10
3.1 NATURE ET CARACTERISTIQUES DES SOLS	10
3.2 RISQUES NATURELS ET ANTHROPIQUES	11
3.3 DONNEES SISMIQUES – RISQUE DE LIQUEFACTION	13
3.4 HYDROGÉOLOGIE	13
3.4.1 Mesures ponctuelles	13
3.4.2 Essais d'eau ponctuels	15
3.5 POLLUTION	16
3.6 PREMIERE APPROCHE DU MODELE GEOTECHNIQUE	17
4. TERRASSEMENTS	18
4.1 CONTRAINTES DU SITE	18
4.2 EXTRACTION	18
4.3 MISE HORS D'EAU	18
4.3.1 Phase provisoire	18
4.3.2 Phase définitive	19
5. ETUDE DES OUVRAGES GÉOTECHNIQUES	20
5.1 FONDATION DE LA STRUCTURE PAR SEMELLES	20
5.1.1 Principe de fondation – Niveaux d'assise	20
5.1.2 Contraintes limites de calcul (EC7)	20
5.1.3 Tassements	21
5.1.4 Dispositions constructives générales	21
5.1.5 Sujétions d'exécution	21

5.1.6	Précaution vis-à-vis des existants.....	21
5.2	DALLES PORTEES.....	22
6.	VOIRIES	23
6.1.1	Préparation du fond de forme	23
6.1.2	Couche de forme	23
6.1.3	Sujétions particulières	24
7.	RECOMMANDATIONS POUR LA MISE AU POINT DU PROJET	25

1. CADRE D'INTERVENTION

1.1 INTERVENANTS

A la demande et pour le compte de L'ESID de Lyon, **GÉOTEC** a réalisé la présente étude sur le site suivant : Base militaire de Solenzera – BA126, commune de VENTISERI (20 240).

1.2 PROJET, DOCUMENTS REÇUS ET HYPOTHESES

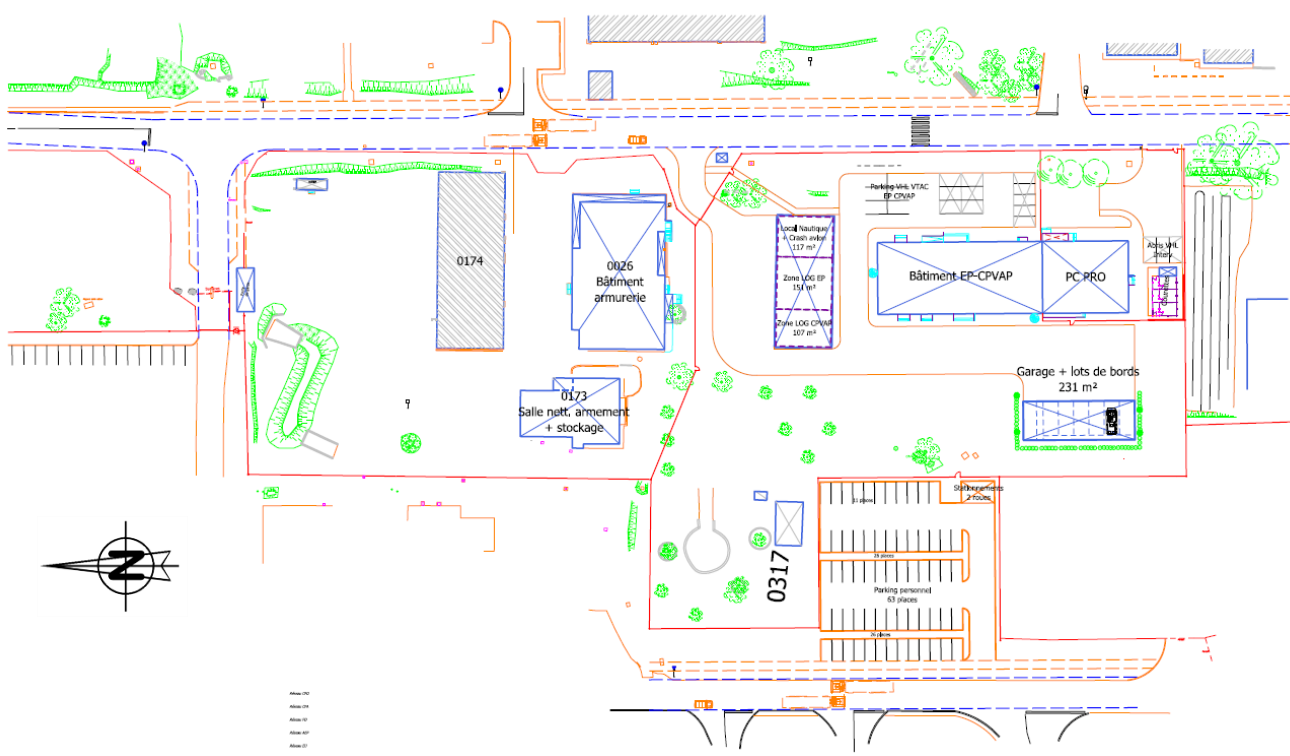
Les documents suivants ont été mis à la disposition de GÉOTEC :

Document	Émetteur	Date	Échelle	Cote altimétrique
Périmètre d'étude	ESID de Corse	Fev 2022	-	Non
Plan de principe		Fev 2022	-	
Rapport géotechnique mission G1 réf.2201379	GÉOTEC	Fev 2023	-	-
Plan topographique	ESID de Corse	Janv 2023	1/200	Oui (NGF)
Plan de masse		Déc 2024	1/750	-
Plan RdC garage		Déc 2024	1/100	-
Plan étage et RdC Bât EPNG		Déc 2024	1/200	-
Plan de coffrage		Mars 2025	1/100	-

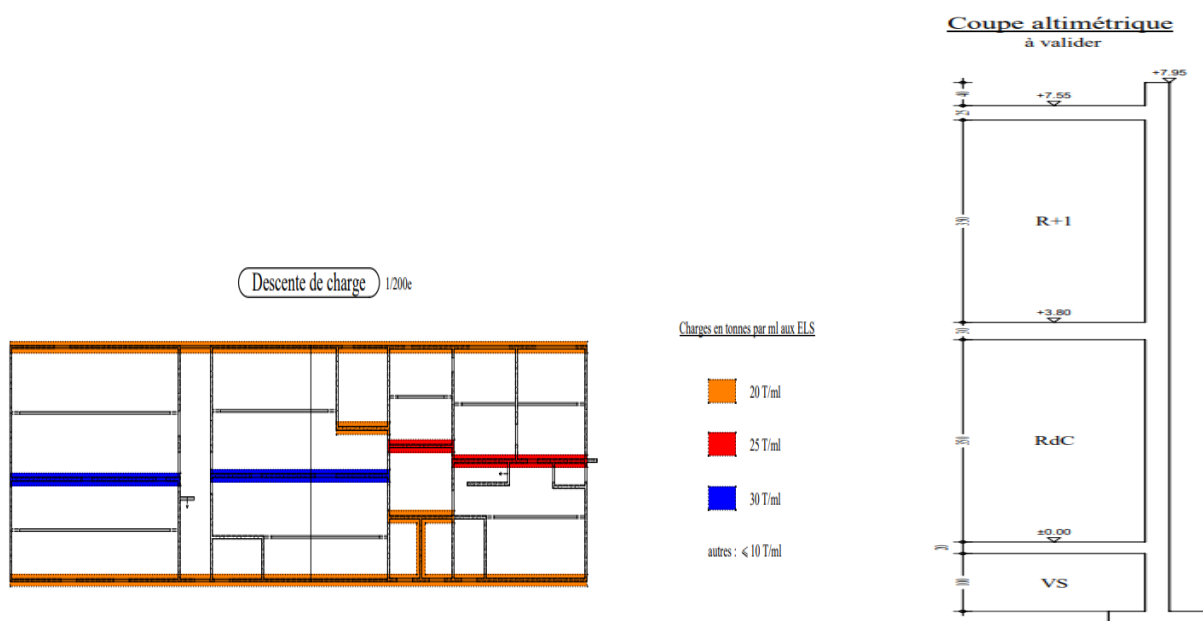
Le projet prévoit l'aménagement d'un nouvel escadron de protection nouvel génération (EPNG) au sein de la BA126 de Solenzara. Il est prévu la démolition de petits hangars métalliques et d'ouvrages divers, pour la construction de nouveaux bâtiments en béton avec bureau, salle d'armes, vestiaires, salle de cours et dortoirs.

Les ouvrages à construire le seront sur des zones actuellement libres de construction. Des voiries et parkings pour VL/PL/SPL sont également à prévoir. La surface totale d'étude est de 32 000 m².

Le projet consiste en un bâtiment en R+1 sur vide sanitaire.



A ce stade, les descentes de charges de l'ouvrage sont :



- 100 à 500kN / poteau ($\approx$ 10t à 50t)
- 100 à 300kN / ml pour les murs porteurs ($\approx$ 10 à 30t/ ml)

Ces charges pourraient être recalculées avec précision par le BET Structures ou l'entreprise, et transmises à GÉOTEC si elles diffèrent de celles prises par hypothèse notamment sur la descente de charge au niveau des poteaux.

Les référentiels retenus par le maître d'Ouvrage dans le cadre du présent projet sont les Eurocodes 7 et 8.

1.3 MISSION

Conformément à son offre Réf. 2022/01379/02 du 02/01/2025 GÉOTEC a reçu une mission de conception géotechnique, phase avant-projet (G2 AVP).

Cette étude repose sur des investigations géotechniques réalisées par GÉOTEC (mission d'étude géotechnique préalable G1) selon les termes de la norme NF P 94-500 révisée en novembre 2013, relative aux missions géotechniques.

Il est rappelé que la phase avant-projet de la mission d'étude géotechnique de conception G2 doit être complétée par les phases projet et DCE/ACT puis par des missions de réalisation G3 (étude et suivi d'exécution réalisés par le géotechnicien de l'entreprise) et G4 (supervision géotechnique d'exécution) afin de limiter les aléas géotechniques qui peuvent apparaître en cours ou après réception des ouvrages. GÉOTEC reste à la disposition des intervenants, et notamment de l'équipe de maîtrise d'œuvre, pour l'exécution des missions complémentaires de conception G2 et G4, la mission G3 étant réalisée par les entreprises de travaux.

L'exploitation et l'utilisation de ce rapport doivent respecter les « Conditions générales » données en fin de rapport.

1.4 REMARQUES

Toutes les abréviations utilisées dans ce rapport sont conformes à la norme XP 94-010 hormis les suivantes :

- Rd : résistance dynamique apparente (formule des Hollandais)
- TA : terrain actuel
- RDC : rez-de-chaussée
- SS : sous-sol
- TA : terrain actuel
- VS : vide sanitaire
- EE : eaux exceptionnelles
- EH : eaux hautes
- EB : eaux basses
- EC : eaux de chantier
- NGF : nivellement général de la France défini selon l'IGN69

2. CONTEXTE DU SITE ET CONTENU DE LA RECONNAISSANCE

2.1 LE SITE

2.1.1 Historique du site

Le terrain étudié se situe au sein de la BA126 de Solenzara, sur la commune de VENTISERI (20 240).

La zone d'étude de 3,2 Ha, est actuellement occupée par les constructions de l'EP actuel. Il s'agit de constructions légères, telles que des hangars métalliques, mais également de constructions en dur, telles que des bâtiments de bureaux. De nombreuses voiries en enrobé (voirie et parkings) sont présentes au sein de la zone d'étude. Des arbres de grande hauteur sont présents sur le site d'étude.

En partie Sud et Ouest du site de l'EP, zones d'implantation principales des futures constructions, les terrains sont en partie enherbés. Une dalle en béton, correspondant vraisemblablement à une ancienne construction, est présente au niveau de l'implantation du futur bâtiment 1 de l'EPNG.



Vue aérienne de la zone d'étude – source google earth photographie de 2013

2.2 PREMIERE APPROCHE DE LA ZONE D'INFLUENCE GÉOTECHNIQUE

La zone d'influence géotechnique (ZIG) ne se limite pas qu'à la parcelle intéressée par le projet.

La ZIG intéresse également :

- Les ouvrages mitoyens en l'occurrence les bâtiments en dur côté Est ;
- La chaussée mitoyenne ;
- Les bâtiments existants côté sud et ouest ;

2.3 CONTENU DE LA RECONNAISSANCE

Pour rappel, lors de la mission G1, la campagne de reconnaissance définie par Géotec a consisté en :

- **6 sondages pressiométriques** (SP1 à SP6) réalisés en diamètre 64 mm.
Ces sondages ont été arrêtés à une profondeur de 8 m par rapport au TA. Les essais pressiométriques ont été répartis selon un intervalle moyen de 1.00 m.
- **2 sondages carottés** (SC1 et SC2) réalisés en battage et en rotation.
Ces sondages ont été arrêtés à une profondeur de 6 m par rapport au TA.
- **15 sondages géologiques** couplés à 15 essais au pénétromètre dynamique (PD1 à PD15).
Les sondages géologiques ont été réalisés à la tarière mécanique 63 mm. Ils ont obtenu des refus entre 0,20 et 2,00 m de profondeur / TA.
Les essais au pénétromètre dynamique ont permis de mesurer en continu la résistance mécanique de chaque horizon traversé. Cette résistance s'interprète en termes d'homogénéité et de portance du sol. Ils ont été poussés jusqu'au refus obtenu entre 0.20 et 1.60 m/TA de profondeur.
- **2 essais de perméabilité de type Porchet** ont été réalisés au sein des sondages géologiques S4 et S5.
- **Des analyses de laboratoire** ont été réalisées sur des échantillons prélevés en SC1. Elles ont consisté en 3 analyses GTR. Compte tenu de la granulométrie des sols et des refus prématurés des sondages géologiques, les essais Proctor initialement prévus n'ont pas pu être réalisés.

2.4 IMPLANTATION ET NIVELLEMENT DES SONDAGES

La position des investigations figure sur le schéma d'implantation en annexe.

L'implantation a été réalisée au mieux, de la présence du mur existant et des réseaux et au mieux de la précision des plans remis pour la campagne de reconnaissance.

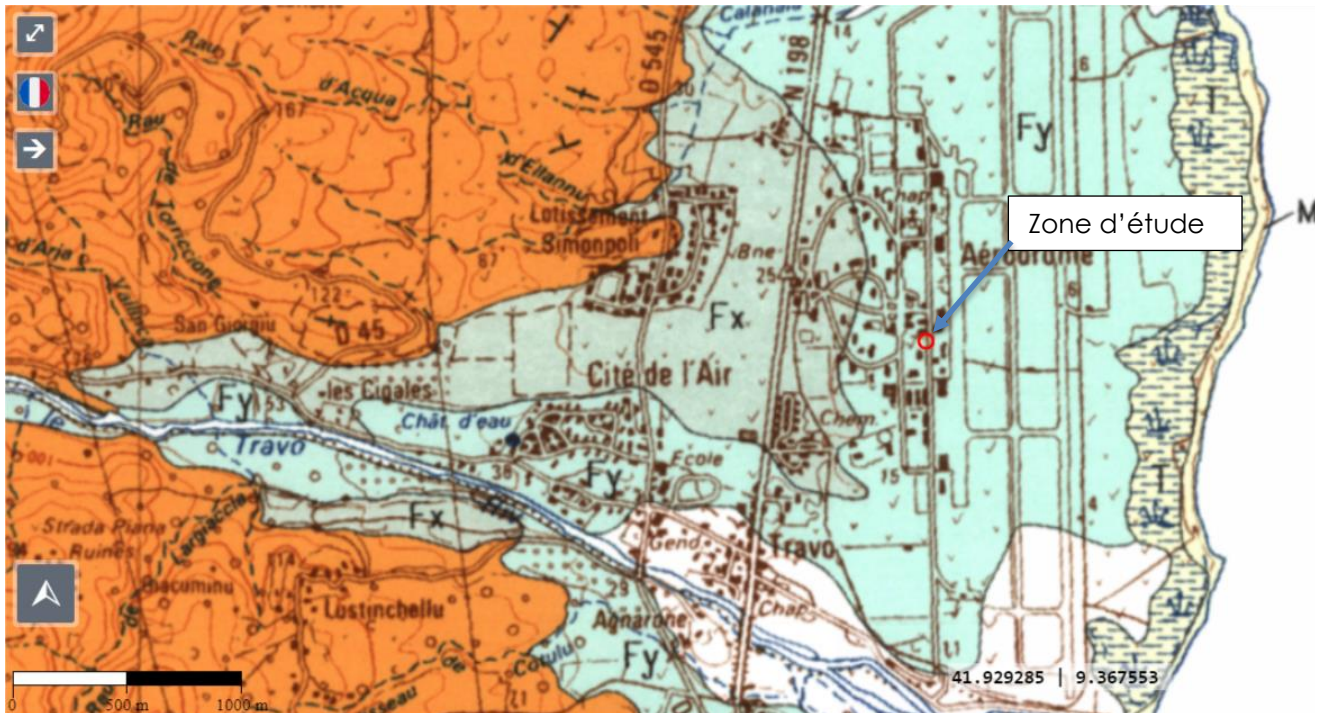
Les profondeurs sont comptées par rapport au Terrain Actuel (TA).

3. CADRE GEOLOGIQUE – RESULTATS DE LA RECONNAISSANCE

D'après la carte géologique n°1105 CALVI au 1/50 000^{ème} et notre connaissance de ce secteur, la géologie attendue est la suivante :

- D'éventuels remblais dus à la nature construite du site,
- Les formations quaternaires - Alluvions fluviales du Würm récent (galets et matrice brune).

Le substratum est composé des formations de Solaro : rythmes détritiques de conglomérats, grès arkosiques et pélites (Yprésien supérieur - Lutétien)



Extrait de la carte géologique du site

3.1 NATURE ET CARACTERISTIQUES DES SOLS

La campagne de reconnaissance lors de la mission G1, a mis en évidence :

- De l'**enrobé** au droit de certains points, puis les **alluvions sableuses à graviers et galets**, rencontrées au droit de tous les sondages.
- Ces **alluvions** présentent des variations latérales de faciès, comme identifié au sein des sondages carottés. On pourra rencontrer des horizons à dominante sableuse (SC1 de 5 à 6m) ou des horizons purement blocailleux (SC1 de 1 à 3m ou SC2 de 3 à 4m).

En partie superficielle, jusqu'à environ 1,00 à 2,00 m de profondeur / TA, leurs caractéristiques mécaniques sont moyennes avec :

$$0.82 \leq p_l^* \leq 2,30 \text{ MPa}$$

$$7 \leq E_M \leq 20 \text{ MPa}$$

$$1,80 \leq R_d \leq 5 \text{ MPa (essai P11 uniquement)}$$

Au-delà, et jusqu'à la profondeur de refus (0.20 et 1.60 m/TA de profondeur) ou d'arrêt des sondages (8 m / TA), les caractéristiques mécaniques des alluvions sont excellentes avec :

$$\begin{aligned} 3,60 &\leq p_l^* > 5 \text{ MPa} \\ 30 &\leq E_M \leq 130 \text{ MPa} \\ 8 &\leq R_d \leq 20 \text{ à } 30 \text{ MPa} \end{aligned}$$

Les analyse en laboratoire ont permis de classer ces sols en **D3** ou **C2 B4** selon le GTR.

Les sols D3 sont insensibles à l'eau.

Les sols C2B4 comportent des fines et des gros éléments. La fraction fine, classée B4, est sensible à l'eau.

3.2 RISQUES NATURELS ET ANTHROPIQUES

La consultation du site de prévention des risques majeurs (Prim.net) a permis d'identifier un certain nombre de risques que peut présenter le site étudié.

Le terrain se situe en zone d'aléa **très faible (1)** selon le décret n° 2010-1255 du 22 octobre 2010 relatif à la prévention des risques sismiques.

Arrêtés CATNAT sur la commune de VENTISERI

Code national CATNAT	Date début evenement	Date fin evenement	Date publication arrêté	Date publication jo	Libelle commune	Libelle risque Jo
IOCE0908935A	04/11/2008	04/11/2008	17/04/2009	22/04/2009	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue
INTE9400580A	04/11/1994	06/11/1994	21/11/1994	25/11/1994	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue
INTE9300655A	31/10/1993	02/11/1993	29/11/1993	15/12/1993	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue
INTE9000003A	01/09/1989	02/09/1989	08/01/1990	07/02/1990	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue
INTE2130679A	03/10/2021	05/10/2021	15/10/2021	17/10/2021	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue
INTE0601033A	14/09/2006	14/09/2006	19/12/2006	04/01/2007	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue
INTE0600186A	06/09/2005	07/09/2005	11/04/2006	22/04/2006	VENTISERI	Inondations et/ou Coulées de Boue

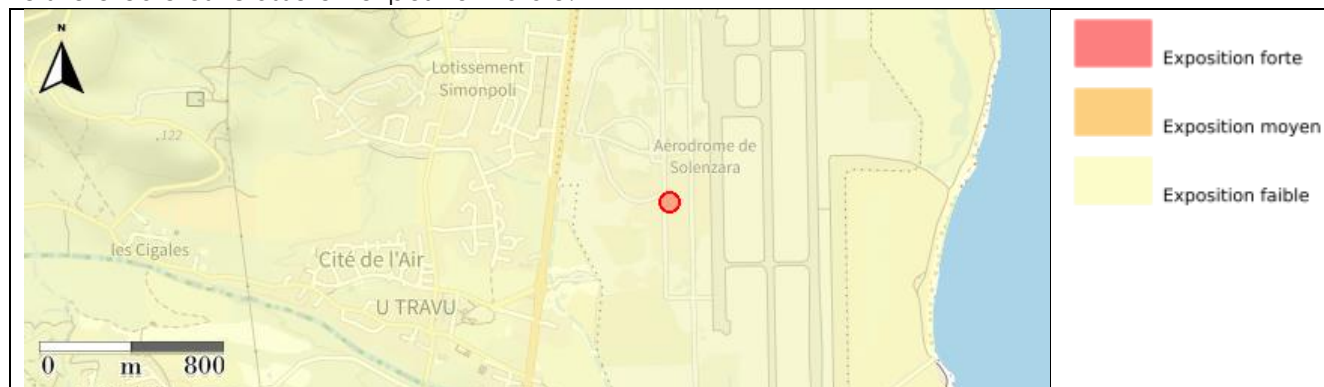
Zone de Sismicité

La commune de VENTISERI est en zone sismique 1 c'est à dire très faible.



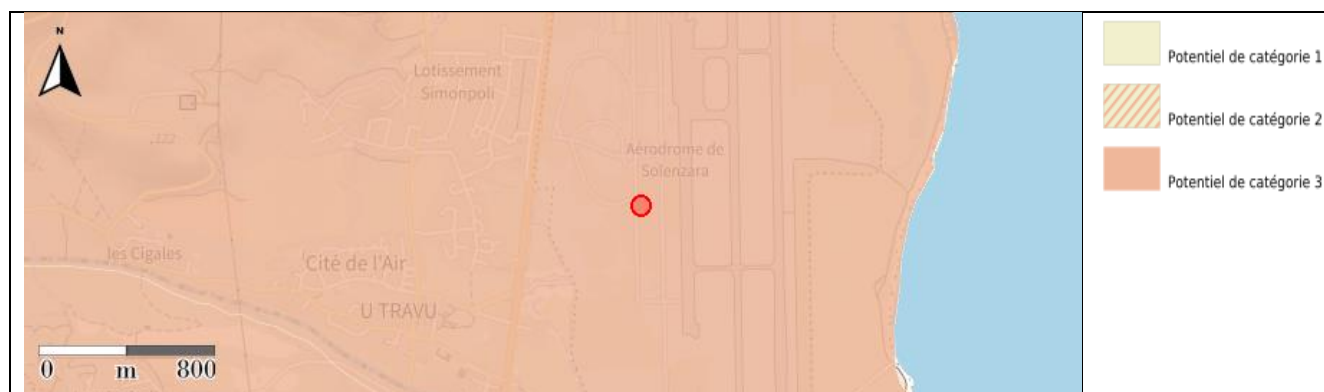
Exposition au Retrait/Gonflement des Argiles

Le site étudié est classé en exposition faible.



Potentiel Radon

La commune de VENTISERIE est soumise à un risque radon (classe de potentiel 3).



Il n'y a pas de mouvement de terrain ou de cavité souterraine localisé dans un rayon de 200 m de la zone d'étude.

La commune VENTISERI ne possède pas de TRI (Territoire à risque important d'inondation).

AZI : Atlas des zones inondables

La commune VENTISERI possède 1 AZI (Atlas des Zones Inondables).

Code national AZI	Date diffusion	Libelle AZI	Libelle Bassin Risques	Libellé Commune	Risques
2ADREAL20030002	01/03/2003	AZI de la Corse du Sud et de la		VENTISERI	Inondation



La commune de VENTISERI ne possède aucun PPR (Plan de Prévention des Risques) référencé dans la BDD Gaspar.

Les alluvions, du fait de leur mode de dépôt lenticulaire, peuvent présenter des variations latérales de faciès. Ainsi, il sera possible de rencontrer des lentilles argileuses au sein des horizons sableux ou graveleux.

Des remblais seront certainement présents sur la zone d'étude, notamment au droit de l'ancienne construction. Leur épaisseur, extension et nature peuvent être différentes de celles reconnues au droit des sondages réalisés. Les remblais peuvent contenir des vestiges de matériaux de construction (réseaux, dalles béton, pavés...) et/ou des obstacles de grandes dimensions. Lors des travaux de

3.3 DONNEES SISMIQUES – RISQUE DE LIQUEFACTION

Les analyses sont menées suivant l'EC8 et les recommandations de l'AFPS.

Le site est en zone sismique 1 c'est à dire très faible.

En zone de sismicité 1, l'analyse de la liquéfaction n'est pas requise (**arrêté du 22 octobre 2010** relatif à la prévention des risques sismiques **applicables aux bâtiments** de la classe dite « à risque normal »).

3.4 HYDROGÉOLOGIE

3.4.1 Mesures ponctuelles

Lors de notre campagne de reconnaissance pendant la mission G1 (de juillet 2022), la méthodologie de foration avec injection d'eau n'a pas permis d'observer d'arrivée d'eau dans les sondages profonds.

Ces relevés ayant un caractère ponctuel et instantané, ils ne permettent pas de préciser l'amplitude des variations du niveau d'eau qui peut remonter fortement en période pluvieuse.

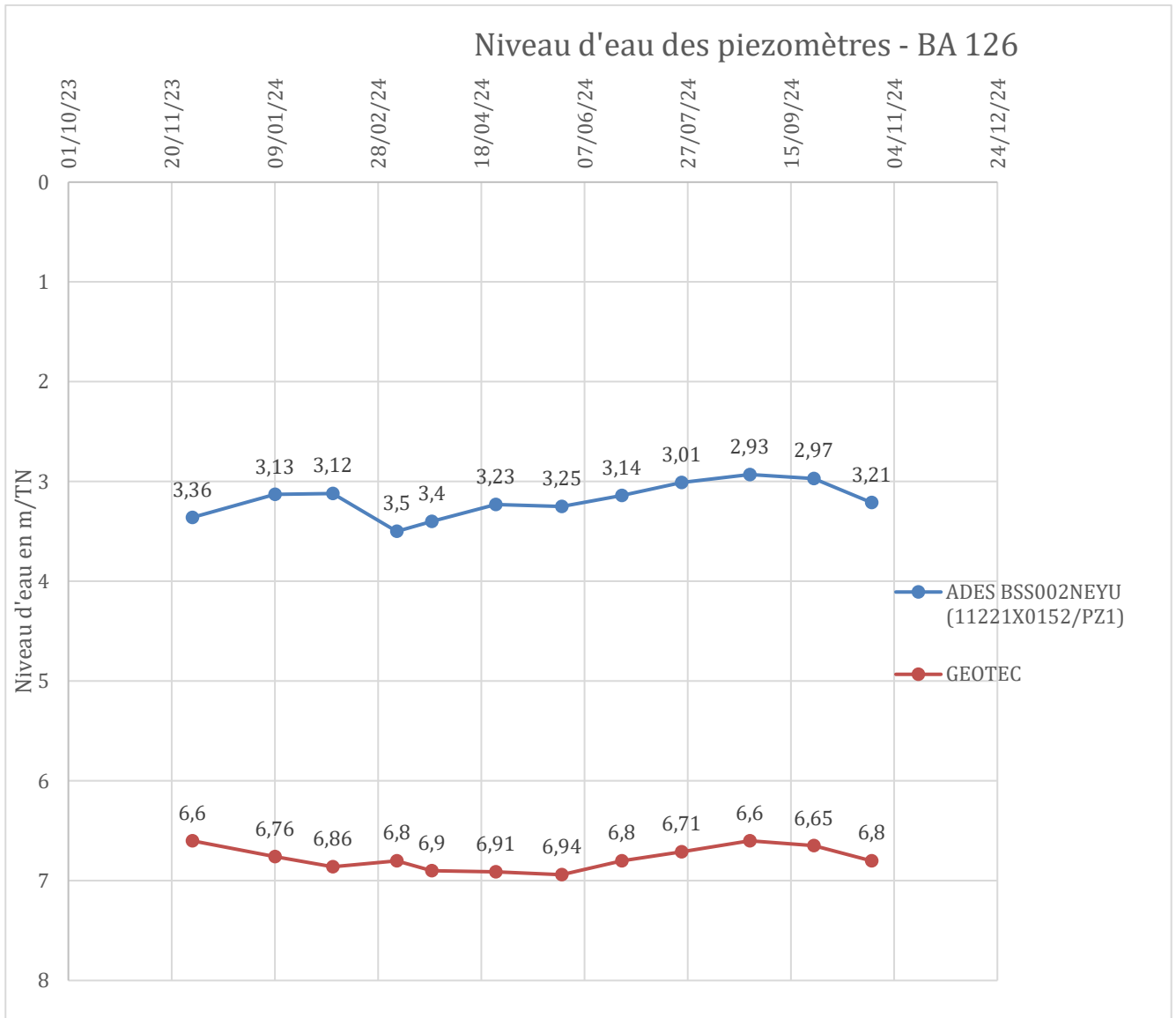
Des circulations d'eau superficielles peuvent également se produire en période pluvieuse.

Pour rappel, un suivi du niveau d'eau du piézomètre PZ1 a été mené par GÉOTEC afin de connaître ses fluctuations. Les résultats sont indiqués dans le rapport référencé 2022/01379/01 IND A du 19/12/2024 et rappelé ci-dessous :

Les valeurs mesurées sont :

Ouvrage GEOTEC – PZ1	
Date	Niveau d'eau
	m/TN
30/11/2023	6,6
09/01/2024	6,76
06/02/2024	6,86
08/03/2024	6,8
25/03/2024	6,9
25/04/2024	6,91
27/05/2024	6,94
25/06/2024	6,8
24/07/2024	6,71
26/08/2024	6,6
26/09/2024	6,65
24/10/2024	6,8

Ouvrage ADES	
Date	Niveau d'eau
	m/TN
30/11/2023	3,36
09/01/2024	3,13
06/02/2024	3,12
08/03/2024	3,5
25/03/2024	3,4
25/04/2024	3,23
27/05/2024	3,25
25/06/2024	3,14
24/07/2024	3,01
26/08/2024	2,93
26/09/2024	2,97
24/10/2024	3,21



Il appartient aux responsables du projet de se faire communiquer par les services compétents (DDT, DDTM, PPRI, ...) le niveau des plus hautes eaux au droit du site afin de vérifier si le terrain étudié est ou non inondable.

3.4.2 Essais d'eau ponctuels

Lors de la mission G1, les essais de perméabilité de type PORCHET réalisés sur le site donnent les résultats suivants :

Sondage	S4+K4	S5+K5
Profondeur de l'essai	0,80	0,50
Nature des sols	Sables à graviers et galets	
Perméabilité k (en m/s)	$1,4 \cdot 10^{-6}$	$1,7 \cdot 10^{-5}$

Nous rappelons que les essais de perméabilité de type PORCHET sont des essais ponctuels. Seul un essai de pompage permet de déterminer la perméabilité en grand.

Compte tenu des perméabilités mesurées, les formations alluvionnaires présentent ainsi probablement une fraction fine importante en tête.

Remarque : la limite inférieure généralement admise pour l'infiltration des eaux pluviales est de 2.10^{-6} à 3.10^{-6} m/s (soit 7 à 11 mm/h).

On rappellera que ces essais d'infiltration sont des essais ponctuels. Les terrains sont susceptibles d'être hétérogènes et de présenter des perméabilités variables, notamment des perméabilités plus faibles / élevées au sein d'horizons plus argileux / sableux.

Les valeurs de perméabilité obtenues sont représentatives de terrains hétérogènes peu perméables et globalement peu favorables à l'infiltration.

3.5 POLLUTION

Lors de notre intervention, nous n'avons détecté aucun indice évident de pollution dans les sondages réalisés (c'est-à-dire sous une forme détectable visuellement ou olfactivement).

Il n'est toutefois pas impossible que le terrain soit imprégné de substances polluantes. Cependant, la recherche de polluant n'est pas l'objet d'une mission géotechnique en général ni de notre mission en particulier.

Lors de travaux de démolition des ouvrages existants et de terrassement, dès lors que les terres sont excavées, ces dernières peuvent prendre le statut de déchet. Leur valorisation sur site et/ou leur élimination en dehors du site doit donc répondre aux réglementations « déchets », conformément à la loi AGECE et son décret d'application du 1er avril 2021 relatif à la sortie du statut de déchet ainsi qu'à l'arrêté du 4 juin 2021 fixant les critères du statut de déchet pour les terres excavées et sédiment.

Suite à cette évolution réglementaire, les terres excavées doivent faire l'objet d'une caractérisation selon une procédure normée et d'un enregistrement au sein d'un registre national assurant une traçabilité de l'opération de gestion de terres terrassées.

En cas d'évacuation en centre de stockage celui-ci doit valider l'acceptation des terres après réception d'une Demande d'Acception Préalable (DAP) généralement portée par le terrassier ou l'entreprise générale (au nom du Maître d'Ouvrage). La DAP doit intégrer des analyses chimiques en laboratoire sur les terres à excaver.

GÉOTEC reste à la disposition des intervenants pour les accompagner dans la gestion de leurs terres dans leur projet d'aménagement depuis les études préliminaires afin d'anticiper des surcoûts éventuels, de proposer des solutions de gestion d'optimisation jusqu'à l'élaboration du plan de terrassement pour la phase opérationnelle.

La présence d'amiante qu'elle soit naturelle ou anthropique ne fait pas l'objet du présent rapport.

Il conviendra au maître d'ouvrage de solliciter un bureau d'étude pour en faire l'analyse si nécessaire.

3.6 PREMIERE APPROCHE DU MODELE GEOTECHNIQUE

Formation	Résistance de pointe q_c	Pression limite p_l^*	Module pressiométrique E_M	Epaisseur de la couche
	MPa	MPa	MPa	m
Alluvions sableuses à graviers et galets	4	2	18	8

4. TERRASSEMENTS

4.1 CONTRAINTES DU SITE

L'insertion de l'ouvrage au droit du site ne nécessitera que des terrassements de faible ampleur (<1 m).

Le mode d'exécution des terrassements dépendra étroitement des conditions environnementales, en particulier :

- Du niveau d'assise et de la sensibilité des mitoyens pouvant nécessiter la réalisation de fouilles blindées ;
- De la présence de voirie circulée ou non à plus ou moins grande distance de la fouille et des possibilités de neutralisation partielle ou totale de celles-ci ;
- De l'espace libre disponible pour envisager éventuellement une solution par talutage.

Mais de nombreux autres facteurs peuvent être déterminants pour le choix du mode d'exécution des terrassements (présence de réseaux sous chaussée, d'anciens ouvrages enterrés, etc.).

Dans le cas de mitoyens, il est recommandé :

- Avant tout démarrage des travaux, de faire réaliser **un diagnostic de la (des) structure(s) de l'existant et des avoisinants** par un bureau d'études structures ; il définira le cas échéant les confortements ou précautions à prendre, nécessaires à la réalisation des travaux (reprise en sous-œuvre, chaînage, contreventement etc.) ainsi que les déformations à ne pas dépasser ;
- Un **référé préventif** sera établi avant le début des travaux. Il permettra de relever tous les désordres éventuels des constructions existantes ;

Dans le cas de mitoyens, le maître d'ouvrage ou son conseil technique devra nous fournir en phase de conception les descentes de charges des ouvrages maintenus et des mitoyens, leur niveau d'assise, géométrie et constitution, ainsi que les déformations acceptables pour ces ouvrages. La sensibilité au niveau de déformation devra également être précisée.

4.2 EXTRACTION

Dans les sols meubles (remblais, argile peu graveleuses ...) les travaux de terrassement ne poseront pas de problèmes particuliers d'exécution. Les déblais pourront être extraits par des engins à lame ou à godet.

Dans les formations compactes (marnes, calcaires, ...), les travaux de terrassement nécessiteront l'emploi d'engins de forte puissance (BRH, ripper par exemple).

Dans tous les cas, la méthodologie mise en œuvre devra tenir compte des avoisinants. Si nécessaire, une étude de vibrations sera menée.

4.3 MISE HORS D'EAU

4.3.1 Phase provisoire

Lors de nos campagnes de reconnaissance, nous n'avons observé aucune arrivée d'eau dans les sondages.

En fonction de la date de réalisation des travaux et des arrivées d'eau dans les fouilles, un pompage provisoire pourra être nécessaire afin d'épuiser les venues d'eau et d'assécher les fouilles des terrassements généraux.

Dans tous les cas, nous conseillons de réaliser les travaux en période climatique sèche afin de limiter au maximum les contraintes liées à la présence d'eau dans le sol.

Pour rappel, un suivi du niveau d'eau du piézomètre PZ1 a été mené par GÉOTEC afin de connaître ses fluctuations. Les résultats sont indiqués dans le rapport référencé 2022/01379/01 IND A du 19/12/2024 et dans le paragraphe 3.4.1 ci-avant.

4.3.2 Phase définitive

Le niveau d'eau dans le sol est toujours susceptible de remonter en période pluvieuse.

Il appartiendra aux concepteurs du projet de mener les enquêtes nécessaires auprès des services compétents (DREAL, ...etc.) afin de vérifier que le terrain ne soit pas inondable et de déterminer la présence d'éventuelles circulations d'eau, afin d'adapter le projet en conséquence (protection, drainage, pompage, ...).

Toute infiltration d'eau au niveau des fondations sera proscrite. Pour ce faire, les eaux de ruissellement et de toiture seront soigneusement collectées (gouttières, contre-pente, ...) et évacuées vers un exutoire efficace, dimensionné de manière suffisante et implanté en tenant compte des existants et avoisinants.

5. ETUDE DES OUVRAGES GÉOTECHNIQUES

En fonction des éléments connus du projet à ce stade AVP (cf. § 1.2) et des résultats de nos investigations, une solution de fondations superficielles paraît envisageable. Celle-ci est présentée dans le chapitre suivant.

5.1 FONDATION DE LA STRUCTURE PAR SEMELLES

5.1.1 Principe de fondation – Niveaux d'assise

Le principe de fondation consistera à reporter les charges de la structure par l'intermédiaire de **semelles superficielles, filantes**, descendues d'au moins 1m de profondeur /TA et au terrain extérieur fini dans la couche de sable et galets.

Le niveau d'assise respectera le plus restrictif des critères suivants :

- Profondeur minimale de 1m / TA et 1m par rapport au terrain extérieur fini,
- Respect de la garde hors gel fixée à 0.5m par rapport au TA (respectée de fait)

De plus, les fondations du projet et les fondations avoisinantes (grille de clôture) arrêtées à des niveaux différents seront établies en redents selon une pente de 3 H / 2 V.

5.1.2 Contraintes limites de calcul (EC7)

Selon les prescriptions de la norme NF P 94-261, pour démontrer qu'une fondation superficielle supporte la charge de calcul avec une sécurité adéquate vis-à-vis d'une rupture par défaut de portance du terrain, on doit vérifier l'inégalité suivante :

$$V_d - R_0 \leq R_{v,d}$$

Avec :

- V_d : valeur de calcul de la composante verticale de la charge transmise
- R_0 : valeur du poids du sol après travaux au niveau de la base de la fondation en faisant abstraction de celle-ci

$$R_{v,d} = A' \cdot \frac{q_{net}}{\Gamma}$$

Avec, pour $R_{v,d}$ dans le cas des méthodes pénétrométriques et pressiométriques, un coefficient de sécurité global Γ de 1,68 (ELU durables et transitoires) et 2,76 (ELS quasi-permanent et ELS caractéristique).

Sous réserve du respect du principe de fondation précité, et en l'absence au stade actuel de la connaissance des dimensions des semelles, les contraintes verticales centrées en l'absence de talus proche ($i_s = 1$ et $i_p = 1$) de calcul à prendre en compte pour la justification vis-à-vis des Etats limite Ultime et de Service seront limitées à :

$$\text{Aux ELU fondamentaux, } \leq \frac{q_{net}}{1,68} = 0,32 \text{ MPa } (i_s, i_p = 1)$$

$$\text{Aux ELS qp, } \leq \frac{q_{net}}{2,76} = 0,20 \text{ MPa } (i_s, i_p = 1)$$

5.1.3 Tassements

Compte tenu du caractère quasi incompressible des sols d'assise, les tassements théoriques absolus seront faibles. Il n'y aura donc pas lieu de craindre de tassements différentiels sensibles.

On doit donc s'attendre à des tassements différentiels de l'ordre du millimètre. Il conviendra de vérifier leur admissibilité sans désordre par la structure lors de la phase de conception du projet. Une mission d'étude géotechnique de projet (G2 PRO) permettra d'affiner ces calculs de tassement.

5.1.4 Dispositions constructives générales

En aucun cas, la largeur des semelles filantes ne sera inférieure à 40 cm, afin d'assurer un bon contact sol / fondation. Ces fondations devront être ferraillées selon les minimum requis par les règles professionnelles.

Le plan de fondation sera conçu de manière à éviter les affouillements sous les existants et les tassements par influence.

Lors de la phase projet de la mission d'étude géotechnique de conception (G2PRO), des sondages de reconnaissance des fondations existantes seront menés afin d'adapter le plan de fondation ou le mode d'exécution des terrassements en conséquence.

Compte tenu des tassements estimés, il convient de prendre les dispositions constructives nécessaires pour adapter la structure à ces déformations : rigidification de la structure, liaisonnement des semelles, soubassement en béton banché, joints de désolidarisation, raccords de canalisation souples, etc.

Des joints de rupture complets seront créés entre les parties différemment chargées du bâtiment.

5.1.5 Sujétions d'exécution

Il convient de couler le béton de propreté ou le gros béton dès l'ouverture des fouilles afin d'éviter l'altération ou la décompression du sol d'assise. Le béton des semelles sera ensuite coulé à pleine fouille sur toute la hauteur.

Toute poche de remblai ou de moindre consistance détectée à l'ouverture des fouilles sera purgée et remplacée par un gros béton coulé pleine fouille.

Tout vestige, notamment la fondation du mur actuel devra être purgé et remplacé par un gros béton coulé pleine fouille.

En cas d'arrivées d'eau à l'ouverture des fouilles, il conviendra de les assécher par un dispositif adapté à leur importance et à la nature du terrain (*drainage, pompage, pointes filtrantes par exemple*).

Tous les travaux devront être réalisés selon les règles de l'Art.

Le béton utilisé devra tenir compte de l'agressivité des sols présents.

5.1.6 Précaution vis-à-vis des existants

Le mode d'exécution des travaux dépendra étroitement des conditions environnementales, en particulier :

- Avant tout démarrage des travaux, il est recommandé de faire réaliser un **diagnostic des avoisinants** par un bureau d'études structures ; il définira le cas échéant les confortements ou précautions à prendre, nécessaires à la réalisation des travaux ;

- Un **référé préventif** sera établi avant le début des travaux. Il permettra de relever tous les désordres de constructions existantes ;
- **Les travaux de terrassement** en bordure des constructions existantes devront être **limités au maximum** et être exécutés avec toutes les précautions nécessaires et suffisantes afin de ne pas risquer de déstabiliser le bâtiment. On évitera par exemple les vibrations importantes ;
- **Les nouvelles fondations seront suffisamment en retrait pour ne pas être perturbées par le débord de l'existant** (semelles isolées déportées, recentrage des charges par longrines de redressement et semelles filantes perpendiculaires, blindage, ...) ;
- Une **pente maximale de 3 horizontal pour 2 vertical entre l'assise des nouvelles fondations et celle des fondations existantes** devra être respectée. Dans le cas où cette pente ne pourrait être respectée, on prévoira des ouvrages de soutènement provisoires.
- Dans le cas où les bâtiments existants seraient soumis à des **surcharges**, il sera nécessaire de s'assurer que ces dernières soient **compatibles avec le dimensionnement des fondations existantes**.

La mise en œuvre du soutènement sera soumise à un contrôle strict des vibrations engendrées compte tenu de la présence du bâti existant. La méthodologie de mise en œuvre devra pouvoir être adaptée en phase chantier afin de ne pas induire de désordres sur les existants.

5.2 DALLES PORTEES

On prévoira la réalisation d'un plancher porté par les fondations.

On prévoira la réalisation d'un plancher porté sur vide sanitaire qui pourra notamment être obtenu à l'aide d'un coffrage de type biodégradable (y compris au droit des éventuelles longrines).

Dans le cadre de vide sanitaire, il conviendra de veiller à prévoir une ventilation efficace et éventuellement des barbacanes afin de permettre d'éviter la stagnation des eaux de ruissellement.

6. VOIRIES

En l'absence de données, nous supposerons les voiries majoritairement prévues en profil rasant.

L'ensemble des sondages réalisés a mis en évidence, sous un enrobé d'une dizaine de cm, des alluvions sableuses à galets et blocs en quantité variable jusqu'à 8m/TA.

Le projet comporte des voiries et parkings pour VL/PL/SPL.

Les hypothèses suivantes ont été prises en compte :

- Les voiries seront réalisées en profil quasi rasant (ni déblais, ni remblais significatifs) ;
- Les voiries définitives n'auront pas à supporter le trafic de chantier lié à la construction du bâtiment ;
- La durée de vie initiale de la chaussée est de 20 ans ;
- Il n'est pas anticipé de croissance significative du trafic sur cette durée ;

Les tranchées de pose de réseaux sous chaussée seront remblayées selon les règles techniques en vigueur.

6.1.1 Préparation du fond de forme

Le fond de forme sera constitué de sable à galet et graviers en quantité variables (alluvions) classés C2 B4 et D3 selon le GTR 2023.

Les sols classés C2 B4 sont sensibles à la situation météorologique.

Une évaluation de la classe de PST/AR sera établie au moment des travaux en fonctions de la portance des sols et de leur état hydrique.

Si les travaux ont lieu en période défavorable ou si le fond de forme présentait une teneur en eau trop importante, un cloutage du fond de forme et la pose d'un géotextile pourront s'avérer nécessaires. Un traitement du fond de forme pourra également être envisagé.

Pour la préparation du fond de forme, on procèdera de la façon suivante :

- Contrôle du fond de forme afin de définir d'éventuelles purges,
- Compactage du fond de forme.

6.1.2 Couche de forme

Sur la PST6/AR2 que constituent les terrains en place en période favorable, on visera l'obtention d'une plate-forme support des chaussées de niveau minimum PF2 selon le catalogue des voiries non structurantes ou P3 selon le catalogue de chaussées neuves à faible trafic.

Dans ce but, il conviendra de mettre en œuvre une couche de forme en matériaux granulaires insensibles à l'eau (de type G11/G21 selon le GTR 2023 ou D₃₁ de la NF P 11-300 ou matériaux de recyclage ayant des caractéristiques équivalentes). Cette couche de forme aura 0,35 m d'épaisseur

(ou 0,40 m avec géotextile à l'interface PST-couche de forme). Cette épaisseur pourra être majorée en fonction des critères de vérification au gel des structures de chaussée.

Il pourrait également être envisagé une solution de traitement des sols en place. Cette solution nécessite une étude spécifique en laboratoire. Elles pourraient constitués en :

- Elimination de la fraction grossière empêchant le malaxage correct du sol avec le liant,
- Humidification des matériaux en place pour changer l'état hydrique,
- L'application d'un enduit de cure éventuellement gravillonné,
- Réalisation d'un traitement avec un liant hydraulique

6.1.3 Sujétions particulières

On veillera à limiter les infiltrations d'eau au niveau de ces sols supports de chaussée (fossés, drainage).

Les couches de chaussée seront mises en œuvre, compactées et contrôlées suivant les spécifications en vigueur.

Les tranchées de pose de réseaux sous chaussée seront remblayées selon les règles techniques en vigueur.

7. RECOMMANDATIONS POUR LA MISE AU POINT DU PROJET

Le présent rapport constitue le compte rendu et fixe la fin de la phase avant-projet de la mission d'étude géotechnique de conception. Cette phase G2AVP confiée à GÉOTEC a permis de donner les hypothèses géotechniques à prendre en compte en fonction des résultats des investigations et des données connues du projet, et présente certains principes d'adaptation au sol des ouvrages géotechniques projetés.

Les principales incertitudes qui subsistent concernent :

- Les descentes de charge de l'ouvrage ;
- La présence de remblais anthropiques et de fondations existantes pouvant nécessiter l'emploi d'un matériel spécifique ;
- Les circulations d'eau superficielle en période pluvieuse, difficilement quantifiables ;
- La géométrie de la fondation de la grille ;

Ces incertitudes peuvent avoir une incidence importante sur le coût final des ouvrages géotechniques : il conviendra d'en tenir compte lors de la mise au point du projet. A cet effet, la mise en œuvre de l'ensemble des missions géotechniques (G2PRO à G4) devra suivre la présente étude.

Le maître d'ouvrage devra fournir en préalable à la réalisation des G2PRO les niveaux de déformations envisageables pour l'ouvrage (tassement, tassement différentiel).

La réalisation de la phase PRO de la mission G2 supposera la transmission d'entrants minimums, décrits dans les « Guides ingénierie géotechnique et maîtrise d'œuvre » de Syntec Ingénierie.

Nous restons à l'entière disposition des Responsables du Projet pour tout renseignement complémentaire.

CONDITIONS GENERALES

1. Avertissement, préambule

Toute commande et ses avenants éventuels impliquent de la part du cocontractant, ci-après dénommé « le Client », signataire du contrat et des avenants, acceptation sans réserve des présentes conditions générales. Les présentes conditions générales prévalent sur toutes autres, sauf conditions particulières contenues dans le devis ou dérogation formelle et explicite. Toute modification de la commande ne peut être considérée comme acceptée qu'après accord écrit du Prestataire.

2. Déclarations obligatoires à la charge du Client, (DT, DICT, ouvrages exécutés)

Dans tous les cas, la responsabilité du Prestataire ne saurait être engagée en cas de dommages à des ouvrages publics ou privés (en particulier, ouvrages enterrés et canalisations) dont la présence et l'emplacement précis ne lui auraient pas été signalés par écrit préalablement à sa mission.

Conformément au décret n° 2011-1241 du 5 octobre 2011 relatif à l'exécution de travaux à proximité de certains ouvrages souterrains, aériens ou subaquatiques de transport ou de distribution, le Client doit fournir, à sa charge et sous sa responsabilité, l'implantation des réseaux privés, la liste et l'adresse des exploitants des réseaux publics à proximité des travaux, les plans, informations et résultats des investigations complémentaires consécutifs à sa Déclaration de projet de Travaux (DT). Ces informations sont indispensables pour permettre les éventuelles DICT (le délai de réponse est de 15 jours) et pour connaître l'environnement du projet. En cas d'incertitude ou de complexité pour la localisation des réseaux sur domaine public, il pourra être nécessaire de faire réaliser, à la charge du Client, des fouilles manuelles pour les repérer. Les conséquences et la responsabilité de toute détérioration de ces réseaux par suite d'une mauvaise communication sont à la charge exclusive du Client.

Conformément à l'article L 411-1 du code minier, le Client s'engage à déclarer à la DREAL tout forage réalisé de plus de 10 m de profondeur. De même, conformément à l'article R 214-1 du code de l'environnement, le Client s'engage à déclarer auprès de la DDT du lieu des travaux les sondages et forages destinés à la recherche, à la surveillance ou au prélèvement d'eaux souterraines (piézomètres notamment).

3. Cadre de la mission, objet et nature des prestations, prestations exclues, limites de la mission

Le terme « prestation » désigne exclusivement les prestations énumérées dans le devis du Prestataire. Toute prestation différente de celles prévues fera l'objet d'un prix nouveau à négocier. Il est entendu que le Prestataire s'engage à procéder selon les moyens actuels de son art, à des recherches consciencieuses et à fournir les indications qu'on peut en attendre. Son obligation est une obligation de moyen et non de résultat au sens de la jurisprudence actuelle des tribunaux. Le Prestataire réalise la mission dans les strictes limites de sa définition donnée dans son offre (validité limitée à trois mois à compter de la date de son établissement), confirmée par le bon de commande ou un contrat signé du Client.

La mission et les investigations éventuelles sont strictement géotechniques et n'abordent pas le contexte environnemental. Seule une étude environnementale spécifique comprenant des investigations adaptées permettra de détecter une éventuelle contamination des sols et/ou des eaux souterraines.

Le Prestataire n'est solidaire d'aucun autre intervenant sauf si la solidarité est explicitement convenue dans le devis ; dans ce cas, la solidarité ne s'exerce que sur la durée de la mission.

Par référence à la norme NF P 94-500, il appartient au maître d'ouvrage, au maître d'œuvre ou à toute entreprise de faire réaliser impérativement par des ingénieries compétentes chacune des missions géotechniques (successivement G1, G2, G3 et G4 et les investigations associées) pour suivre toutes les étapes d'élaboration et d'exécution du projet. Si la mission d'investigations est commandée seule, elle est limitée à l'exécution matérielle de sondages et à l'établissement d'un compte rendu factuel sans interprétation et elle exclut toute activité d'étude ou de conseil. La mission de diagnostic géotechnique G5 engage le géotechnicien uniquement dans le cadre strict des objectifs ponctuels fixés et acceptés.

Si le Prestataire déclare être titulaire de la certification ISO 9001, le Client agit de telle sorte que le Prestataire puisse respecter les dispositions de son système qualité dans la réalisation de sa mission.

4. Plans et documents contractuels

Le Prestataire réalise la mission conformément à la réglementation en vigueur lors de son offre, sur la base des données communiquées par le Client. Le Client est seul responsable de l'exactitude de ces données. En cas d'absence de transmission ou d'erreur sur ces données, le Prestataire est exonéré de toute responsabilité.

5. Limites d'engagement sur les délais

Sauf indication contraire précise, les estimations de délais d'intervention et d'exécution données aux termes du devis ne sauraient engager le Prestataire. Sauf stipulation contraire, il ne sera pas appliqué de pénalités de retard et si tel devait être le cas elles seraient plafonnées à 5% de la commande. En toute hypothèse, la responsabilité du Prestataire est dégagée de plein droit en cas d'insuffisance des informations fournies par le Client ou si le Client n'a pas respecté ses obligations, en cas de force majeure ou d'événements imprévisibles (notamment la rencontre de sols inattendus, la survenance de circonstances naturelles exceptionnelles) et de manière générale en cas d'événement extérieur au Prestataire modifiant les conditions d'exécution des prestations objet de la commande ou les rendant impossibles.

Le Prestataire n'est pas responsable des délais de fabrication ou d'approvisionnement de fournitures lorsqu'elles font l'objet d'un contrat de négoce passé par le Client ou le Prestataire avec un autre Prestataire.

6. Formalités, autorisations et obligations d'information, accès, dégâts aux ouvrages et cultures

Toutes les démarches et formalités administratives ou autres, en particulier l'obtention de l'autorisation de pénétrer sur les lieux pour effectuer des prestations de la mission sont à la charge du Client. Le Client se charge d'une part d'obtenir et communiquer les autorisations requises pour l'accès du personnel et des matériels nécessaires au Prestataire en toute sécurité dans l'enceinte des propriétés privées ou sur le domaine public, d'autre part de fournir tous les documents relatifs aux dangers et aux risques cachés, notamment ceux liés aux réseaux, aux obstacles enterrés et à la pollution des sols et des nappes. Le Client s'engage à communiquer les règles pratiques que les intervenants doivent respecter en matière de santé, sécurité et respect de l'environnement : il assure en tant que de besoin la formation du personnel, notamment celui du Prestataire, entrant dans ces domaines, préalablement à l'exécution de la mission. Le Client sera tenu responsable de tout dommage corporel, matériel ou immatériel dû à une spécificité du site connue de lui et non clairement indiquée au Prestataire avant toutes interventions.

Sauf spécifications particulières, les travaux permettant l'accès aux points de sondages ou d'essais et l'aménagement des plates-formes ou grutage nécessaires aux matériels utilisés sont à la charge du Client.

Les investigations peuvent entraîner d'inévitables dommages sur le site, en particulier sur la végétation, les cultures et les ouvrages existants, sans qu'il y ait négligence ou faute de la part de son exécutant. Les remises en état, réparations ou indemnités correspondantes sont à la charge du Client.

7. Implantation, nivellement des sondages

Au cas où l'implantation des sondages est imposée par le Client ou son conseil, le Prestataire est exonéré de toute responsabilité dans les événements consécutifs à ladite implantation. La mission ne comprend pas les implantations topographiques permettant de définir l'emprise des ouvrages et zones à étudier ni la mesure des coordonnées précises des points de sondages ou d'essais. Les éventuelles altitudes indiquées pour chaque sondage (qu'il s'agisse de cotes de références rattachées à un repère arbitraire ou de cotes NGF) ne sont données qu'à titre indicatif. Seules font foi les profondeurs mesurées depuis le sommet des sondages et comptées à partir du niveau du sol au moment de la réalisation des essais. Pour que ces altitudes soient garanties, il convient qu'elles soient relevées par un Géomètre Expert avant remodelage du terrain. Il en va de même pour l'implantation des sondages sur le terrain.

8. Hydrogéologie

Les niveaux d'eau indiqués dans le rapport correspondent uniquement aux niveaux relevés au droit des sondages exécutés et à un moment précis. En dépit de la qualité de l'étude les aléas suivants subsistent, notamment la variation des niveaux d'eau en relation avec la météo ou une modification de l'environnement des études. Seule une étude hydrogéologique spécifique permet de déterminer les amplitudes de variation de ces niveaux, les cotes de crue et les PHEC (Plus Hautes Eaux Connues).

9. Recommandations, aléas, écart entre prévision de l'étude et réalité en cours de travaux

Si, en l'absence de plans précis des ouvrages projetés, le Prestataire a été amené à faire une ou des hypothèses sur le projet, il appartient au Client de lui communiquer par écrit ses observations éventuelles sans quoi, il ne pourrait en aucun cas et pour quelque raison que ce soit lui être reproché d'avoir établi son étude dans ces conditions.

L'étude géotechnique s'appuie sur les renseignements reçus concernant le projet, sur un nombre limité de sondages et d'essais, et sur des profondeurs d'investigations limitées qui ne permettent pas de lever toutes les incertitudes inéluctables à cette science naturelle. En dépit de la qualité de l'étude, des incertitudes subsistent du fait notamment du caractère ponctuel des investigations, de la variation d'épaisseur des remblais et/ou des différentes couches, de la présence de vestiges enterrés. Les conclusions géotechniques ne peuvent donc conduire à traiter à forfait le prix des fondations compte tenu d'une hétérogénéité, naturelle ou du fait de l'homme, toujours possible et des aléas d'exécution pouvant survenir lors de la découverte des terrains. Si un caractère évolutif particulier a été mis en lumière (notamment glissement, érosion, dissolution, remblais évolutifs, tourbe), l'application des recommandations du rapport nécessite une actualisation à chaque étape du projet notamment s'il s'écoule un laps de temps important avant l'étape suivante.

L'estimation des quantités des ouvrages géotechniques nécessite, une mission d'étude géotechnique de conception G2 (phase projet). Les éléments géotechniques non décelés par l'étude et mis en évidence lors de l'exécution (pouvant avoir une incidence sur les conclusions du rapport) et les incidents importants survenus au cours des travaux (notamment glissement, dommages aux avoisinants ou aux existants) doivent obligatoirement être portés à la connaissance du Prestataire ou signalés aux géotechniciens chargés des missions de suivi géotechnique d'exécution G3 et de supervision géotechnique d'exécution G4, afin que les conséquences sur la conception géotechnique et les conditions d'exécution soient analysées par un homme de l'art.

10. Rapport de mission, réception des travaux, fin de mission, délais de validation des documents par le client

A défaut de clauses spécifiques contractuelles, la remise du dernier document à fournir dans le cadre de la mission fixe le terme de la mission. La date de la fin de mission est celle de l'approbation par le Client du dernier document à fournir dans le cadre de la mission. L'approbation doit intervenir au plus tard deux semaines après sa remise au Client, et est considérée implicite en cas de silence. La fin de la mission donne lieu au paiement du solde de la mission.

11. Réserve de propriété, confidentialité, propriété des études, diagrammes

Les coupes de sondages, plans et documents établis par les soins du Prestataire dans le cadre de sa mission ne peuvent être utilisés, publiés ou reproduits par des tiers sans son autorisation. Le Client ne devient propriétaire des prestations réalisées par le Prestataire qu'après règlement intégral des sommes dues. Le Client ne peut pas les utiliser pour d'autres ouvrages sans accord écrit préalable du Prestataire. Le Client s'engage à maintenir confidentielle et à ne pas utiliser pour son propre compte ou celui de tiers toute information se rapportant au savoir-faire du Prestataire, qu'il soit breveté ou non, portée à sa connaissance au cours de la mission et qui n'est pas dans le domaine public, sauf accord préalable écrit du Prestataire. Si dans le cadre de sa mission, le Prestataire mettait au point une nouvelle technique, celle-ci serait sa propriété. Le Prestataire serait libre de déposer tout brevet s'y rapportant, le Client bénéficiant, dans ce cas, d'une licence non exclusive et non cessible, à titre gratuit et pour le seul ouvrage étudié.

12. Modifications du contenu de la mission en cours de réalisation

La nature des prestations et des moyens à mettre en œuvre, les prévisions des avancements et délais, ainsi que les prix sont déterminés en fonction des éléments communiqués par le client et ceux recueillis lors de l'établissement de l'offre. Des conditions imprévisibles par le Prestataire au moment de l'établissement de son offre touchant à la géologie, aux hypothèses de travail, au projet et à son environnement, à la législation et aux règlements, à des événements imprévus, survenant en cours de mission autorisent le Prestataire à proposer au Client un avenant avec notamment modification des prix et des délais. A défaut d'un accord écrit du Client dans un délai de deux semaines à compter de la réception de la lettre d'adaptation de la mission. Le Prestataire est en droit de suspendre immédiatement l'exécution de sa mission, les prestations réalisées à cette date étant rémunérées intégralement, et sans que le Client ne puisse faire état d'un préjudice. Dans l'hypothèse où le Prestataire est dans l'impossibilité de réaliser les prestations prévues pour une cause qui ne lui est pas imputable, le temps d'immobilisation de ses équipes est rémunéré par le client.

13. Modifications du projet après fin de mission, délai de validité du rapport

Le rapport constitue une synthèse de la mission définie par la commande. Le rapport et ses annexes forment un ensemble indissociable. Toute interprétation, reproduction partielle ou utilisation par un autre maître de l'ouvrage, un autre constructeur ou maître d'œuvre, ou pour un projet différent de celui objet de la mission, ne saurait engager la responsabilité du Prestataire et pourra entraîner des poursuites judiciaires. La responsabilité du Prestataire ne saurait être engagée en dehors du cadre de la mission objet du rapport. Toute modification apportée au projet et à son environnement ou tout élément nouveau mis à jour au cours des travaux et non détecté lors de la mission d'origine, nécessite une adaptation du rapport initial dans le cadre d'une nouvelle mission.

Le client doit faire actualiser le dernier rapport de mission en cas d'ouverture du chantier plus de 1 an après sa livraison. Il en est de même notamment en cas de travaux de terrassements, de démolition ou de réhabilitation du site (à la suite d'une contamination des terrains et/ou de la nappe) modifiant entre autres les qualités mécaniques, les dispositions constructives et/ou la répartition de tout ou partie des sols sur les emprises concernées par l'étude géotechnique.

14. Conditions d'établissement des prix, variation dans les prix, conditions de paiement, acompte et provision, retenue de garantie

Les prix unitaires s'entendent hors taxes. Ils sont majorés de la T.V.A. au taux en vigueur le jour de la facturation. Ils sont établis aux conditions économiques en vigueur à la date d'établissement de l'offre. Ils sont fermes et définitifs pour une durée de trois mois. Au-delà, ils sont actualisés par application de l'indice "Sondages et Forages TP 04" pour les investigations in situ et en laboratoire, et par application de l'indice « SYNTEC » pour les prestations d'études, l'Indice de base étant celui du mois de l'établissement du devis.

Aucune retenue de garantie n'est appliquée sur le coût de la mission.

Dans le cas où le marché nécessite une intervention d'une durée supérieure à un mois, des factures mensuelles intermédiaires sont établies. Lors de la passation de la commande ou de la signature du contrat, le Prestataire peut exiger un acompte dont le montant est défini dans les conditions particulières et correspond à un pourcentage du total estimé des honoraires et frais correspondants à l'exécution du contrat. Le montant de cet acompte est déduit de la facture ou du décompte final. En cas de sous-traitance dans le cadre d'un ouvrage public, les factures du Prestataire sont réglées directement et intégralement par le maître d'ouvrage, conformément à la loi n°75-1334 du 31/12/1975.

Les paiements interviennent à réception de la facture et sans escompte. En l'absence de paiement au plus tard le jour suivant la date de règlement figurant sur la facture, il sera appliqué à compter dudit jour et de plein droit, un intérêt de retard égal au taux d'intérêt appliqué par la Banque Centrale Européenne à son opération de refinancement la plus récente majorée de 10 points de pourcentage. Cette pénalité de retard sera exigible sans qu'un rappel soit nécessaire à compter du jour suivant la date de règlement figurant sur la facture.

En sus de ces pénalités de retard, le Client sera redevable de plein droit des frais de recouvrement exposés ou d'une indemnité forfaitaire de 40 €.

Un désaccord quelconque ne saurait constituer un motif de non-paiement des prestations de la mission réalisées antérieurement. La compensation est formellement exclue : le Client s'interdit de déduire le montant des préjudices qu'il allègue des honoraires dus.

15. Résiliation anticipée

Toute procédure de résiliation est obligatoirement précédée d'une tentative de conciliation. En cas de force majeure, cas fortuit ou de circonstances indépendantes du Prestataire, celui-ci a la faculté de résilier son contrat sous réserve d'en informer son Client par lettre recommandée avec accusé de réception. En toute hypothèse, en cas d'inexécution par l'une ou l'autre des parties de ses obligations, et 8 jours après la mise en demeure visant la présente clause résolutoire demeurée sans effet, le contrat peut être résilié de plein droit. La résiliation du contrat implique le paiement de l'ensemble des prestations régulièrement exécutées par le Prestataire au jour de la résiliation et en sus, d'une indemnité égale à 20 % des honoraires qui resteraient à percevoir si la mission avait été menée jusqu'à son terme.

16. Répartition des risques, responsabilités et assurances

Le Prestataire n'est pas tenu d'avertir son Client sur les risques encourus déjà connus ou ne pouvant être ignorés du Client compte tenu de sa compétence. Ainsi par exemple, l'attention du Client est attirée sur le fait que le béton armé est inévitablement fissuré, les revêtements appliqués sur ce matériau devant avoir une souplesse suffisante pour s'adapter sans dommage aux variations d'ouverture des fissures. Le devoir de conseil du Prestataire vis-à-vis du Client ne s'exerce que dans les domaines de compétence requis pour l'exécution de la mission spécifiquement confiée. Tout élément nouveau connu du Client après la fin de la mission doit être communiqué au Prestataire qui pourra, le cas échéant, proposer la réalisation d'une mission complémentaire. A défaut de communication des éléments nouveaux ou d'acceptation de la mission complémentaire, le Client en assumera toutes les conséquences. En aucun cas, le Prestataire ne sera tenu pour responsable des conséquences d'un non-respect de ses préconisations ou d'une modification de celles-ci par le Client pour quelque raison que ce soit. L'attention du Client est attirée sur le fait que toute estimation de quantités faite à partir de données obtenues par prélèvements ou essais ponctuels sur le site objet des prestations est entachée d'une incertitude fonction de la représentativité de ces données ponctuelles extrapolées à l'ensemble du site. Toutes les pénalités et indemnités qui sont prévues au contrat ou dans l'offre remise par le Prestataire ont la nature de dommages et intérêts forfaitaires, libératoires et exclusifs de toute autre sanction ou indemnisation.

Assurance décennale obligatoire

Le Prestataire bénéficie d'un contrat d'assurance au titre de la responsabilité décennale afférente aux ouvrages soumis à obligation d'assurance, conformément à l'article L.241-1 du Code des assurances. Conformément aux usages et aux capacités du marché de l'assurance et de la réassurance, le contrat impose une obligation de déclaration préalable et d'adaptation de la garantie pour les ouvrages dont la valeur HT (travaux et honoraires compris) excède au jour de la déclaration d'ouverture de chantier un montant de 15 M€. Il est expressément convenu que le client a l'obligation d'informer le Prestataire d'un éventuel dépassement de ce seuil, et accepte, de fournir tous éléments d'information nécessaires à l'adaptation de la garantie. Le client prend également l'engagement, de souscrire à ses frais un Contrat Collectif de Responsabilité Décennale (CCRD), contrat dans lequel le Prestataire sera expressément mentionné parmi les bénéficiaires. Par ailleurs, les ouvrages de caractère exceptionnel, voir inusuels sont exclus du présent contrat et doivent faire l'objet d'une cotation particulière. Le prix fixé dans l'offre ayant été déterminé en fonction de conditions normales d'assurabilité de la mission, il sera réajusté, et le client s'engage à l'accepter, en cas d'éventuelle sur-cotation qui serait demandée au Prestataire par rapport aux conditions de base de son contrat d'assurance. A défaut de respecter ces engagements, le client en supportera les conséquences financières (notamment en cas de défaut de garantie du Prestataire, qui n'aurait pu s'assurer dans de bonnes conditions, faute d'informations suffisantes). Le maître d'ouvrage est tenu d'informer le Prestataire de la DOC (déclaration d'ouverture de chantier).

Ouvrages non soumis à l'obligation d'assurance

Les ouvrages dont la valeur HT (travaux et honoraires compris) excède un montant de 15 M€ HT doivent faire l'objet d'une déclaration auprès du Prestataire qui en référera à son assureur pour détermination des conditions d'assurance. Les limitations relatives au montant des chantiers auxquels le Prestataire participe ne sont pas applicables aux missions portant sur des ouvrages d'infrastructure linéaire, c'est-à-dire routes, voies ferrées, tramway, etc. En revanche, elles demeurent applicables lorsque sur le tracé linéaire, la/les mission(s) de l'assuré porte(nt) sur des ouvrages précis tels que ponts, viaducs, échangeurs, tunnels, tranchées couvertes... En tout état de cause, il appartiendra au client de prendre en charge toute éventuelle sur-cotation qui serait demandée au prestataire par rapport aux conditions de base de son contrat d'assurance. Toutes les conséquences financières d'une déclaration insuffisante quant au coût de l'ouvrage seront supportées par le client et le maître d'ouvrage.

Le Prestataire assume les responsabilités qu'il engage par l'exécution de sa mission telle que décrite au présent contrat. A ce titre, il est responsable de ses prestations dont la défectuosité lui est imputable. Le Prestataire sera garanti en totalité par le Client contre les conséquences de toute recherche en responsabilité dont il serait l'objet du fait de ses prestations, de la part de tiers au présent contrat, le client ne garantissant cependant le Prestataire qu'au-delà du montant de responsabilité visé ci-dessous pour le cas des prestations défectueuses. La responsabilité globale et cumulée du Prestataire au titre ou à l'occasion de l'exécution du contrat sera limitée à trois fois le montant de ses honoraires sans pour autant excéder les garanties délivrées par son assureur, et ce pour les dommages de quelque nature que ce soit et quel qu'en soit le fondement juridique. Il est expressément convenu que le Prestataire ne sera pas responsable des dommages immatériels consécutifs ou non à un dommage matériel tels que, notamment, la perte d'exploitation, la perte de production, le manque à gagner, la perte de profit, la perte de contrat, la perte d'image, l'immobilisation de personnel ou d'équipements.

17. Cessibilité de contrat

Le Client reste redevable du paiement de la facture sans pouvoir opposer à quelque titre que ce soit la cession du contrat, la réalisation pour le compte d'autrui, l'existence d'une promesse de porte-fort ou encore l'existence d'une stipulation pour autrui.

18. Litiges

En cas de litige pouvant survenir dans l'application du contrat, seul le droit français est applicable. Seules les juridictions du ressort du siège social du Prestataire sont compétentes, même en cas de demande incidente ou d'appel en garantie ou de pluralité de défendeurs.

Enchaînement des missions d'ingénierie géotechnique

(Extraits de la norme NF P 94-500 du 30 novembre 2013 – Chapitre 4.2)

Le Maître d'Ouvrage doit associer l'ingénierie géotechnique au même titre que les autres ingénieries à la Maîtrise d'Œuvre et ce, à toutes les étapes successives de conception, puis de réalisation de l'ouvrage. Le Maître d'Ouvrage, ou son mandataire, doit veiller à la synchronisation des missions d'ingénierie géotechnique avec les phases effectives à la Maîtrise d'Œuvre du projet.

L'enchaînement et la définition synthétique des missions d'ingénierie géotechnique sont donnés dans les tableaux 1 et 2. Deux ingénieries géotechniques différentes doivent intervenir : la première pour le compte du Maître d'Ouvrage ou de son mandataire lors des étapes 1 à 3, la seconde pour le compte de l'entreprise lors de l'étape 3.

Enchaînement des missions G1 à G4	Phases de la maîtrise d'œuvre	Mission d'ingénierie géotechnique (GN) et Phase de la mission		Objectifs à atteindre pour les ouvrages géotechniques	Niveau de management des risques géotechniques attendu	Prestations d'investigations géotechniques à réaliser
Étape 1 : Etude géotechnique préalable (G1)		Etude géotechnique préalable (G1) Phase Etude de Site (ES)		Spécificités géotechniques du site	Première identification des risques présentés par le site	Fonction des données existantes et de la complexité géotechnique
	Etude préliminaire, Esquisse, APS	Etudes géotechnique préalable (G1) Phase Principes Généraux de Construction (PGC)		Première adaptation des futurs ouvrages aux spécificités du site	Première identification des risques pour les futurs ouvrages	Fonctions des données existantes et de la complexité géotechnique
Étape 2 : Etude géotechnique de conception (G2)	APD/AVP	Etude géotechnique de conception (G2) Phase Avant-projet (AVP)		Définition et comparaison des solutions envisageables pour le projet	Mesures préventives pour la réduction des risques identifiés, mesures correctives pour les risques résiduels avec détection au plus tôt de leur survenance	Fonction du site et de la complexité du projet (choix constructifs)
	PRO	Etudes géotechniques de conception (G2) Phase Projet (PRO)		Conception et justifications du projet		Fonction du site et de la complexité du projet (choix constructifs)
	DCE/ACT	Etude géotechnique de conception (G2) Phase DCE/ACT		Consultation sur le projet de base/choix de l'entreprise et mise au point du contrat de travaux		
Étape 3 : Etudes géotechniques de réalisation (G3/G4)		A la charge de l'entreprise	A la charge du maître d'ouvrage			
	EXE/VISA	Etude de suivi géotechniques d'exécution (G3) Phase Etude (en interaction avec la phase suivi)	Supervision géotechnique d'exécution (G4) Phase Supervision de l'étude géotechnique d'exécution (en interaction avec la phase supervision du suivi)	Etude d'exécution conforme aux exigences du projet, avec maîtrise de la qualité, du délai et du coût	Identification des risques résiduels, mesures correctives, contrôle du management des risques résiduels (réalité des actions, vigilance, mémorisation, capitalisation des retours d'expérience)	Fonction des méthodes de construction et des adaptations proposées si des risques identifiés surviennent
	DET/AOR	Etude et suivi géotechniques d'exécutions (G3) Phase Suivi (en interaction avec la Phase Etude)	Supervision géotechnique d'exécution (G4) Phase Supervision du suivi géotechnique d'exécution (en interaction avec la phase Supervision de l'étude)	Exécution des travaux en toute sécurité et en conformité avec les attentes du maître d'ouvrage		Fonction du contexte géotechnique observé et du comportement de l'ouvrage et des avoisinants en cours de travaux
A toute étape d'un projet ou sur un ouvrage existant	Diagnostic	Diagnostic géotechnique (G5)		Influence d'un élément géotechnique spécifique sur le projet ou sur l'ouvrage existant	Influence de cet élément géotechnique sur les risques géotechniques identifiés	Fonction de l'élément géotechnique étudié

Tableau 2 - Classification des missions d'ingénierie géotechnique

L'enchaînement des missions d'ingénierie géotechnique (étapes 1 à 3) doit suivre les étapes de conception et de réalisation de tout projet pour contribuer à la maîtrise des risques géotechniques. Le maître d'ouvrage ou son mandataire doit faire réaliser successivement chacune de ces missions par une ingénierie géotechnique. Chaque mission s'appuie sur des données géotechniques adaptées issues d'investigations géotechniques appropriées.

ETAPE 1 : ETUDE GÉOTECHNIQUE PREALABLE (G1)

Cette mission exclut toute approche des quantités, délais et coûts d'exécution des ouvrages géotechniques qui entre dans le cadre de la mission d'étude géotechnique de conception (étape 2). Elle est à la charge du maître d'ouvrage ou son mandataire. Elle comprend deux phases :

Phase Étude de Site (ES)

Elle est réalisée en amont d'une étude préliminaire, d'esquisse ou d'APS pour une première identification des risques géotechniques d'un site. - Faire une enquête documentaire sur le cadre géotechnique du site et l'existence d'avoisinants avec visite du site et des alentours.

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Fournir un rapport donnant pour le site étudié un modèle géologique préliminaire, les principales caractéristiques géotechniques et une première identification des risques géotechniques majeurs.

Phase Principes Généraux de Construction (PGC)

Elle est réalisée au stade d'une étude préliminaire, d'esquisse ou d'APS pour réduire les conséquences des risques géotechniques majeurs identifiés. Elle s'appuie obligatoirement sur des données géotechniques adaptées.

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Fournir un rapport de synthèse des données géotechniques à ce stade d'étude (première approche de la ZIG, horizons porteurs potentiels, ainsi que certains principes généraux de construction envisageables (notamment fondations, terrassements, ouvrages enterrés, améliorations de sols).

ETAPE 2 : ETUDE GÉOTECHNIQUE DE CONCEPTION (G2)

Cette mission permet l'élaboration du projet des ouvrages géotechniques et réduit les conséquences des risques géotechniques importants identifiés. Elle est à la charge du maître d'ouvrage ou son mandataire et est réalisée en collaboration avec la maîtrise d'œuvre ou intégrée à cette dernière. Elle comprend trois phases :

Phase Avant-projet (AVP)

Elle est réalisée au stade de l'avant-projet de la maîtrise d'œuvre et s'appuie obligatoirement sur des données géotechniques adaptées.

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Fournir un rapport donnant les hypothèses géotechniques à prendre en compte au stade de l'avant-projet, les principes de construction envisageables (terrassements, soutènements, pentes et talus, fondations, assises des dallages et voiries, améliorations de sols, dispositions générales vis-à-vis des nappes et des avoisinants), une ébauche dimensionnelle par type d'ouvrage géotechnique et la pertinence d'application de la méthode observationnelle pour une meilleure maîtrise des risques géotechniques.

Phase Projet (PRO)

Elle est réalisée au stade du projet de la maîtrise d'œuvre et s'appuie obligatoirement sur des données géotechniques adaptées suffisamment représentatives pour le site. - Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.

- Fournir un dossier de synthèse des hypothèses géotechniques à prendre en compte au stade du projet (valeurs caractéristiques des paramètres géotechniques en particulier), des notes techniques donnant les choix constructifs des ouvrages géotechniques (terrassements, soutènements, pentes et talus, fondations, assises des dallages et voiries, améliorations de sols, dispositions vis-à-vis des nappes et des avoisinants), des notes de calcul de dimensionnement, un avis sur les valeurs seuils et une approche des quantités.

Phase DCE / ACT

Elle est réalisée pour finaliser le Dossier de Consultation des Entreprises et assister le maître d'ouvrage pour l'établissement des Contrats de Travaux avec le ou les entrepreneurs retenus pour les ouvrages géotechniques.

- Établir ou participer à la rédaction des documents techniques nécessaires et suffisants à la consultation des entreprises pour leurs études de réalisation des ouvrages géotechniques (dossier de la phase Projet avec plans, notices techniques, cahier des charges particulières, cadre de bordereau des prix et d'estimatif, planning prévisionnel).
- Assister éventuellement le maître d'ouvrage pour la sélection des entreprises, analyser les offres techniques, participé à la finalisation des pièces techniques des contrats de travaux.

ETAPE 3 : ETUDES GÉOTECHNIQUES DE REALISATION (G3 et G 4, distinctes et simultanées) ETUDE ET SUIVI GÉOTECHNIQUES D'EXECUTION (G3)

Cette mission permet de réduire les risques géotechniques résiduels par la mise en œuvre à temps de mesures correctives d'adaptation ou d'optimisation. Elle est confiée à l'entrepreneur sauf disposition contractuelle contraire, sur la base de la phase G2 DCE/ACT. Elle comprend deux phases interactives :

Phase Étude

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Étudier dans le détail les ouvrages géotechniques : notamment établissement d'une note d'hypothèses géotechniques sur la base des données fournies par le contrat de travaux ainsi que des résultats des éventuelles investigations complémentaires, définition et dimensionnement (calculs justificatifs) des ouvrages géotechniques, méthodes et conditions d'exécution (phasages généraux, suivis, auscultations et contrôles à prévoir, valeurs seuils, dispositions constructives complémentaires éventuelles).
- Élaborer le dossier géotechnique d'exécution des ouvrages géotechniques provisoires et définitifs : plans d'exécution, de phasage et de suivi.

Phase Suivi

- Suivre en continu les auscultations et l'exécution des ouvrages géotechniques, appliquer si nécessaire des dispositions constructives prédéfinies en phase Étude.
- Vérifier les données géotechniques par relevés lors des travaux et par un programme d'investigations géotechniques complémentaire si nécessaire (le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats).
- Établir la prestation géotechnique du dossier des ouvrages exécutés (DOE) et fournir les documents nécessaires à l'établissement du dossier d'interventions ultérieures sur l'ouvrage (DIUO)

SUPERVISION GÉOTECHNIQUE D'EXECUTION (G4)

Cette mission permet de vérifier la conformité des hypothèses géotechniques prises en compte dans la mission d'étude et suivi géotechniques d'exécution. Elle est à la charge du maître d'ouvrage ou son mandataire et est réalisée en collaboration avec la maîtrise d'œuvre ou intégrée à cette dernière. Elle comprend deux phases interactives :

Phase Supervision de l'étude d'exécution

- Donner un avis sur la pertinence des hypothèses géotechniques de l'étude géotechnique d'exécution, des dimensionnements et méthodes d'exécution, des adaptations ou optimisations des ouvrages géotechniques proposées par l'entrepreneur, du plan de contrôle, du programme d'auscultation et des valeurs seuils.

Phase Supervision du suivi d'exécution

- Par interventions ponctuelles sur le chantier, donner un avis sur la pertinence du contexte géotechnique tel qu'observé par l'entrepreneur (G3), du comportement tel qu'observé par l'entrepreneur de l'ouvrage et des avoisinants concernés (G3), de l'adaptation ou de l'optimisation de l'ouvrage géotechnique proposée par l'entrepreneur (G3).
- Donner un avis sur la prestation géotechnique du DOE et sur les documents fournis pour le DIUO.

DIAGNOSTIC GÉOTECHNIQUE (G5)

Pendant le déroulement d'un projet ou au cours de la vie d'un ouvrage, il peut être nécessaire de procéder, de façon strictement limitative, à l'étude d'un ou plusieurs éléments géotechniques spécifiques, dans le cadre d'une mission ponctuelle. Ce diagnostic géotechnique précise l'influence de cet ou ces éléments géotechniques sur les risques géotechniques identifiés ainsi que leurs conséquences possibles pour le projet ou l'ouvrage existant.

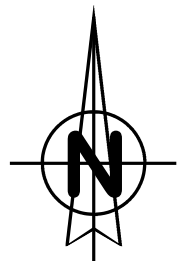
- Définir, après enquête documentaire, un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Étudier un ou plusieurs éléments géotechniques spécifiques (par exemple soutènement, causes géotechniques d'un désordre) dans le cadre de ce diagnostic, mais sans aucune implication dans la globalité du projet ou dans l'étude de l'état général de l'ouvrage existant.
- Si ce diagnostic conduit à modifier une partie du projet ou à réaliser des travaux sur l'ouvrage existant, des études géotechniques de conception et/ou d'exécution ainsi qu'un suivi et une supervision géotechnique seront réalisés ultérieurement, conformément à l'enchaînement des missions d'ingénierie géotechnique (étape 2 et/ou 3)

ANNEXES

Plan de localisation

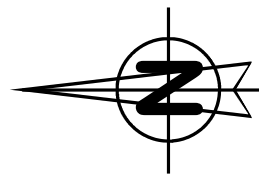
Plan d'implantation

Coupe des sondages

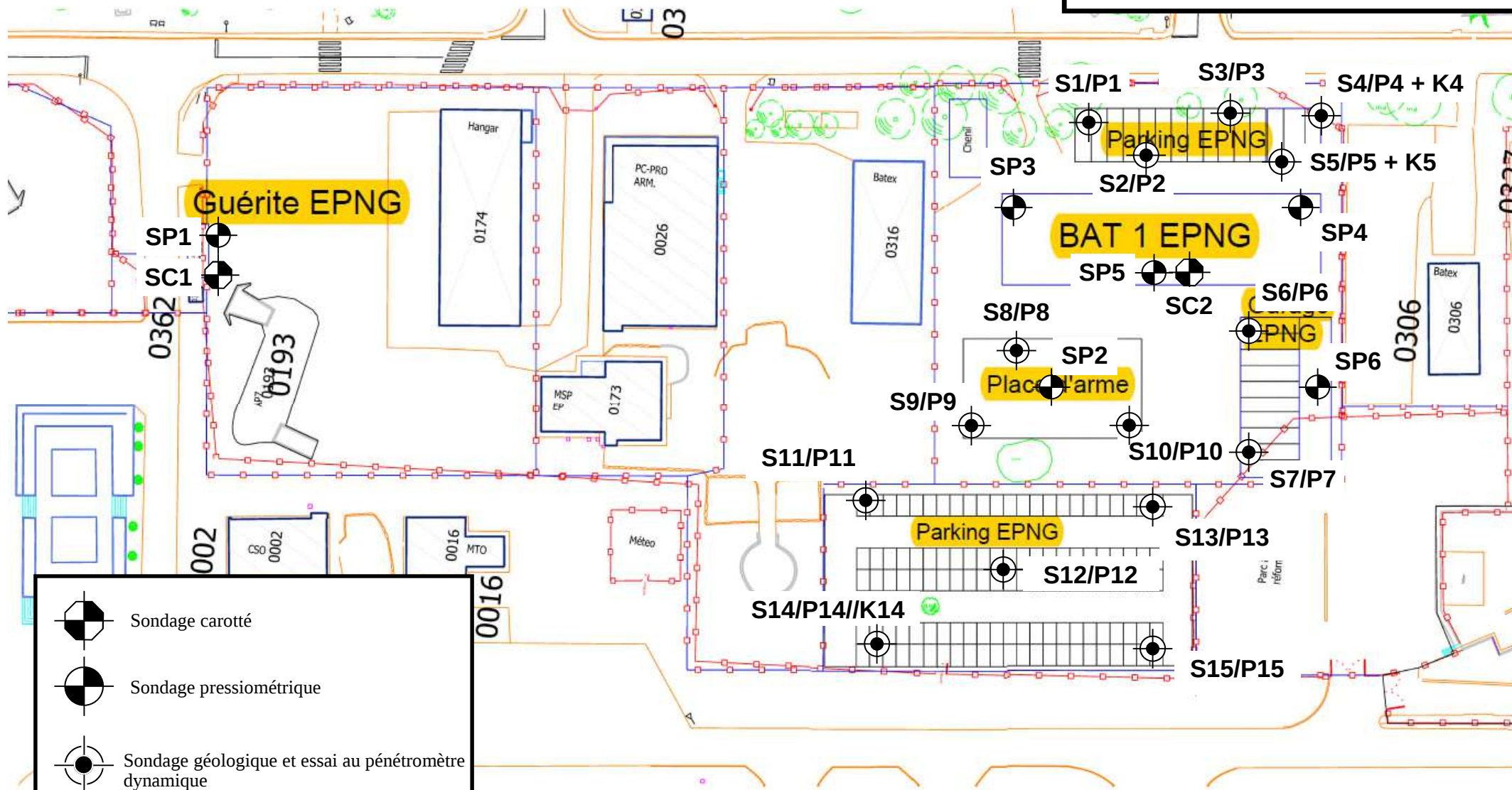


Echelle : 1/25 000e

0  500m



GEOTEC 22/01379/MARSE
VENTISERI
Nouvel EP
Schéma d'implantation des sondages

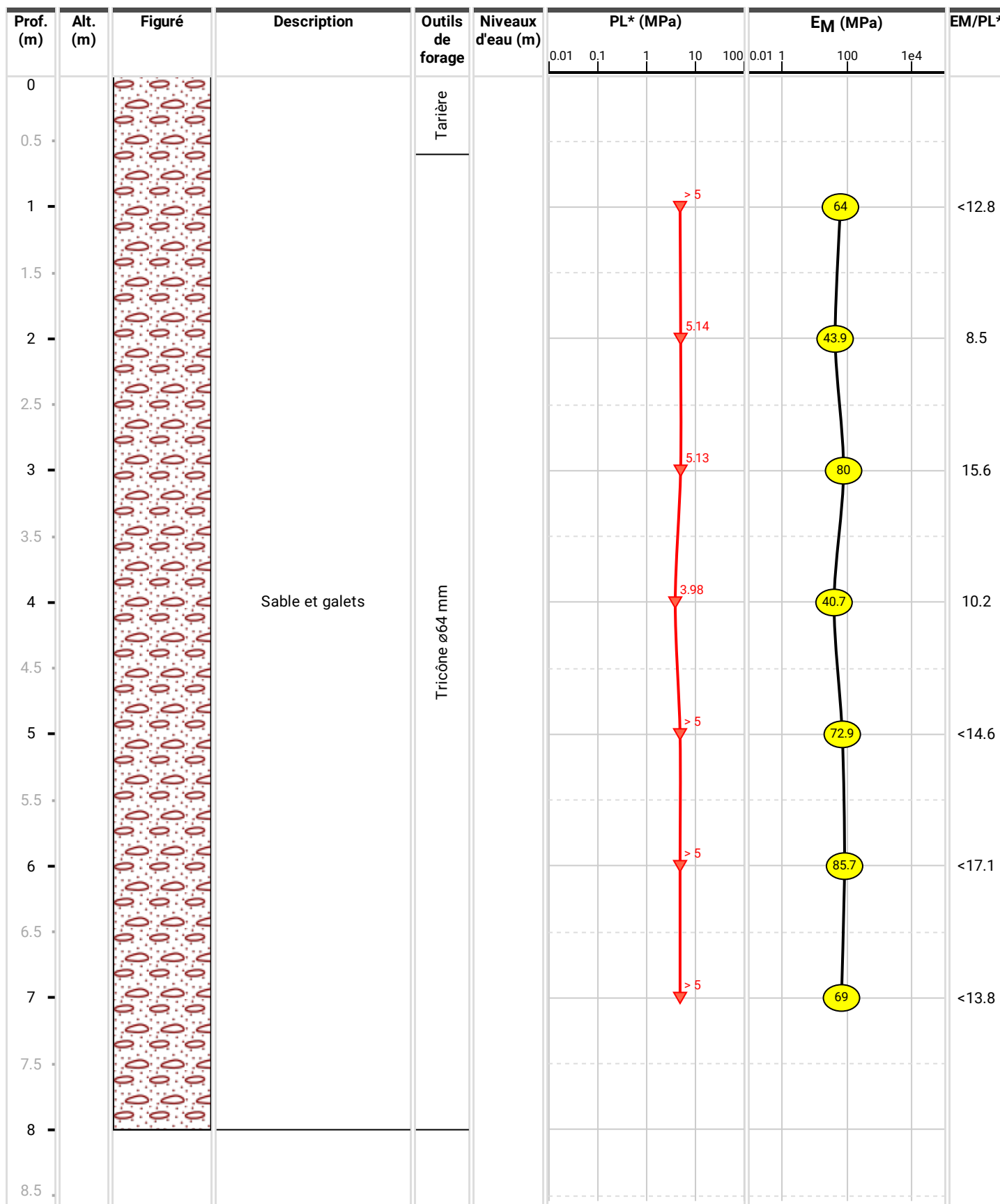


-  Sondage carotté
-  Sondage pressiométrique
-  Sondage géologique et essai au pénétromètre dynamique

K Essai d'infiltration type Porchet

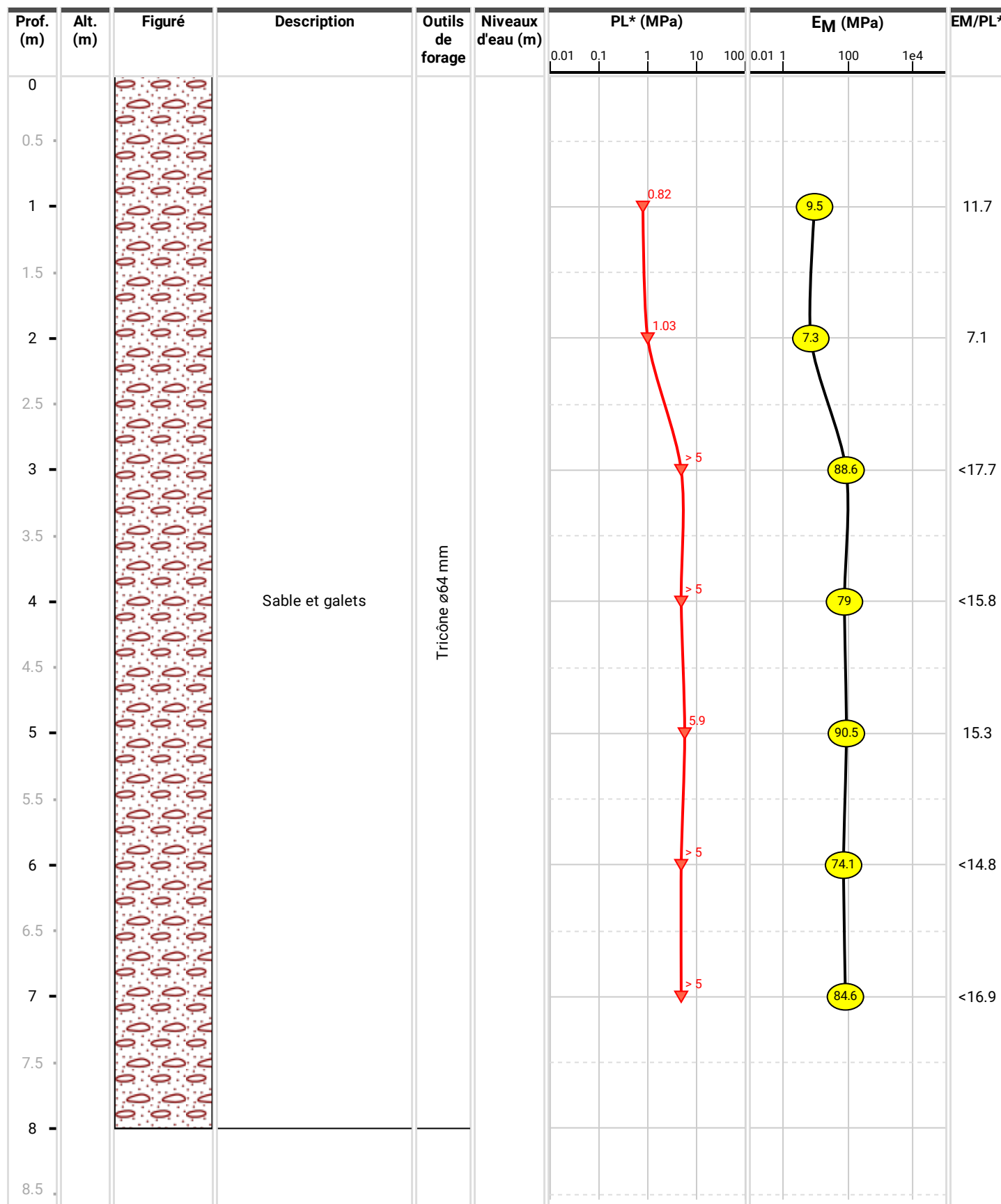
Paramètres de forage

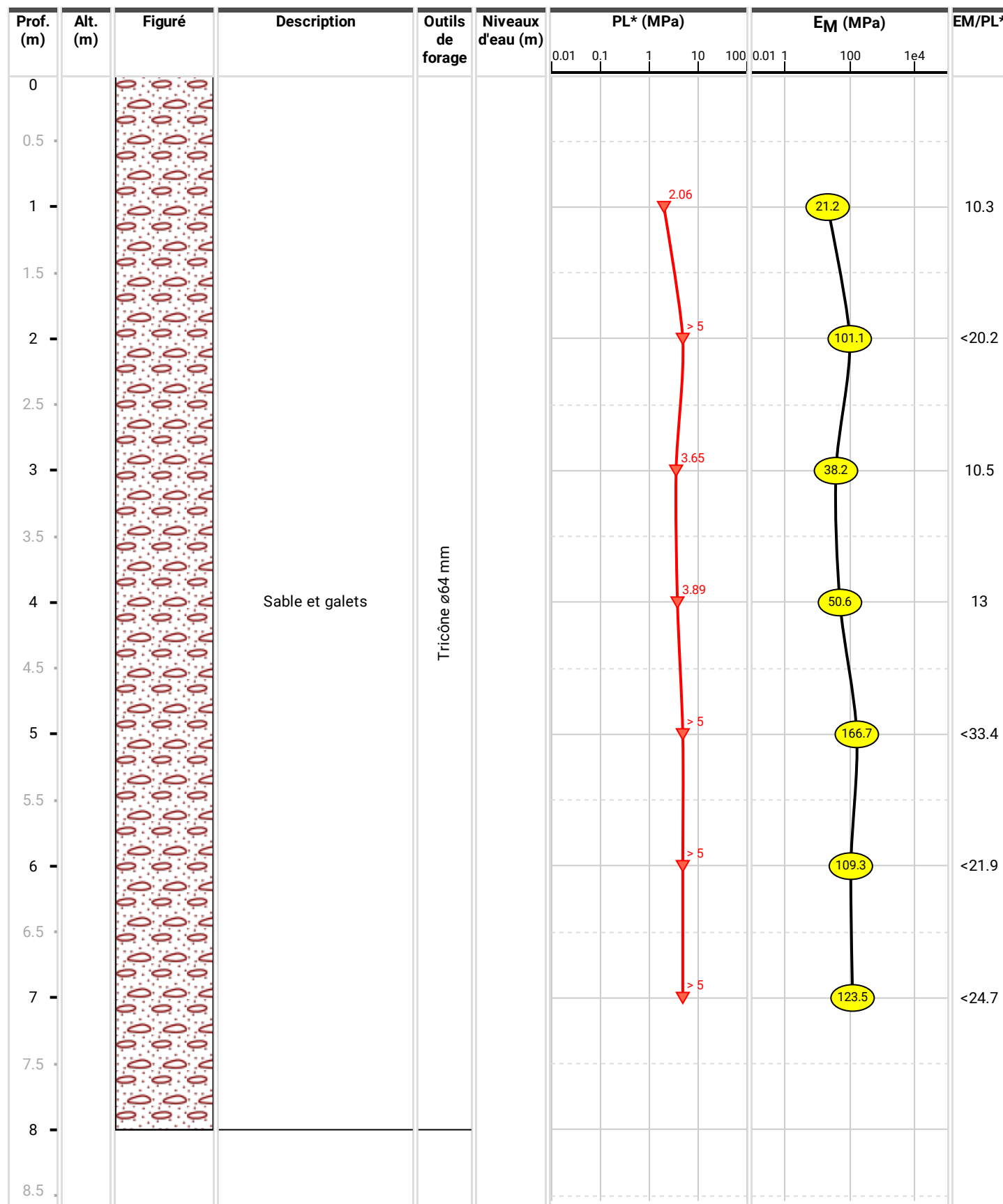
Opérateur	Cote	Localisation GPS (lat, lon)
BL	début	
Date de début	0 m	Altitude NGF
28/07/2022	Cote fin	Observation
Durée de foration	8 m	
	Longueur	

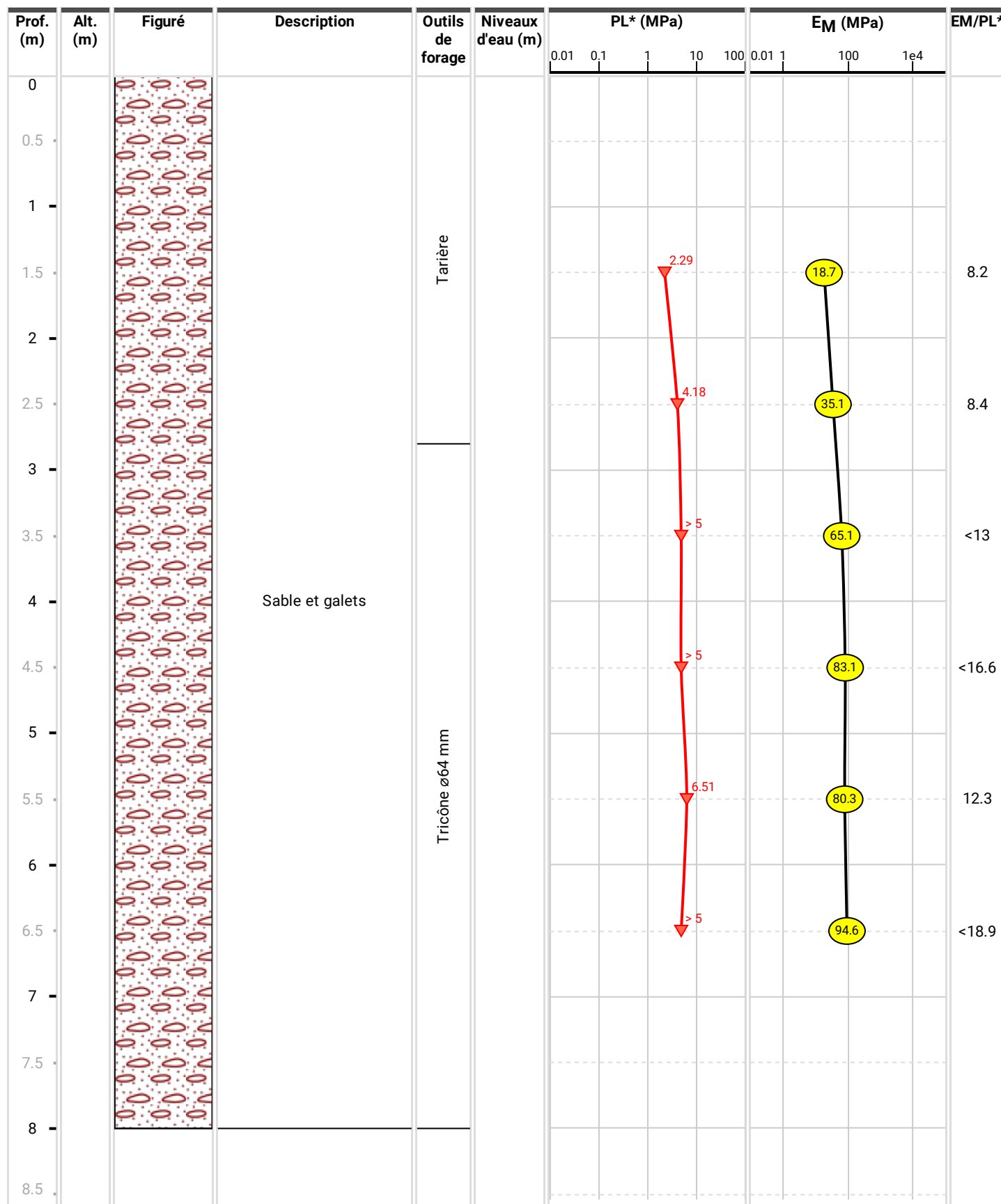


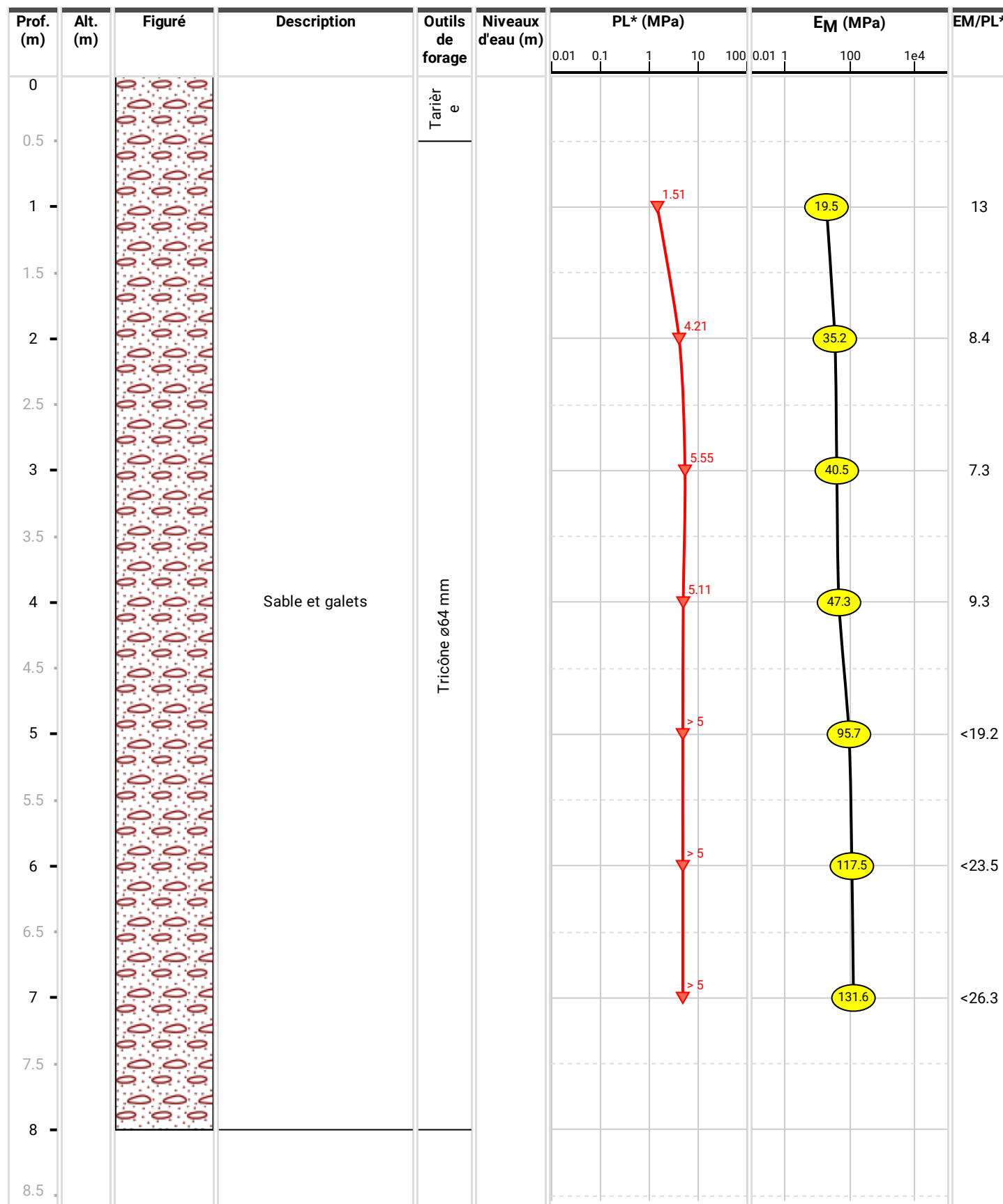
Paramètres de forage

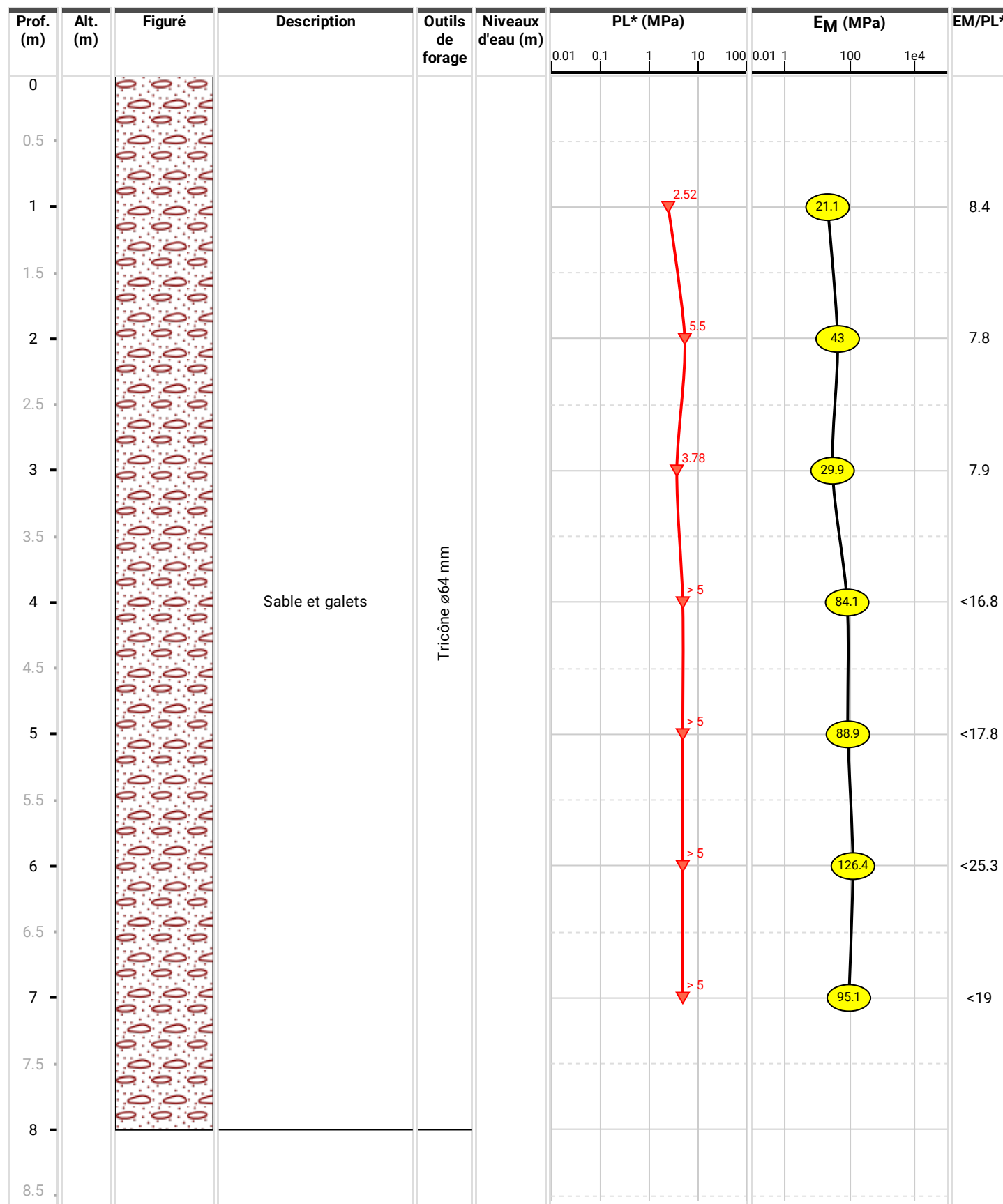
Opérateur	Cote	Localisation GPS (lat,
JT	début	lon)
Date de début	0 m	Altitude NGF
28/07/2022	Cote fin	Observation
Durée de	8 m	
foration	Longueur	





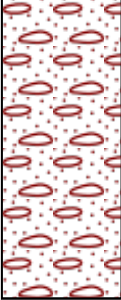


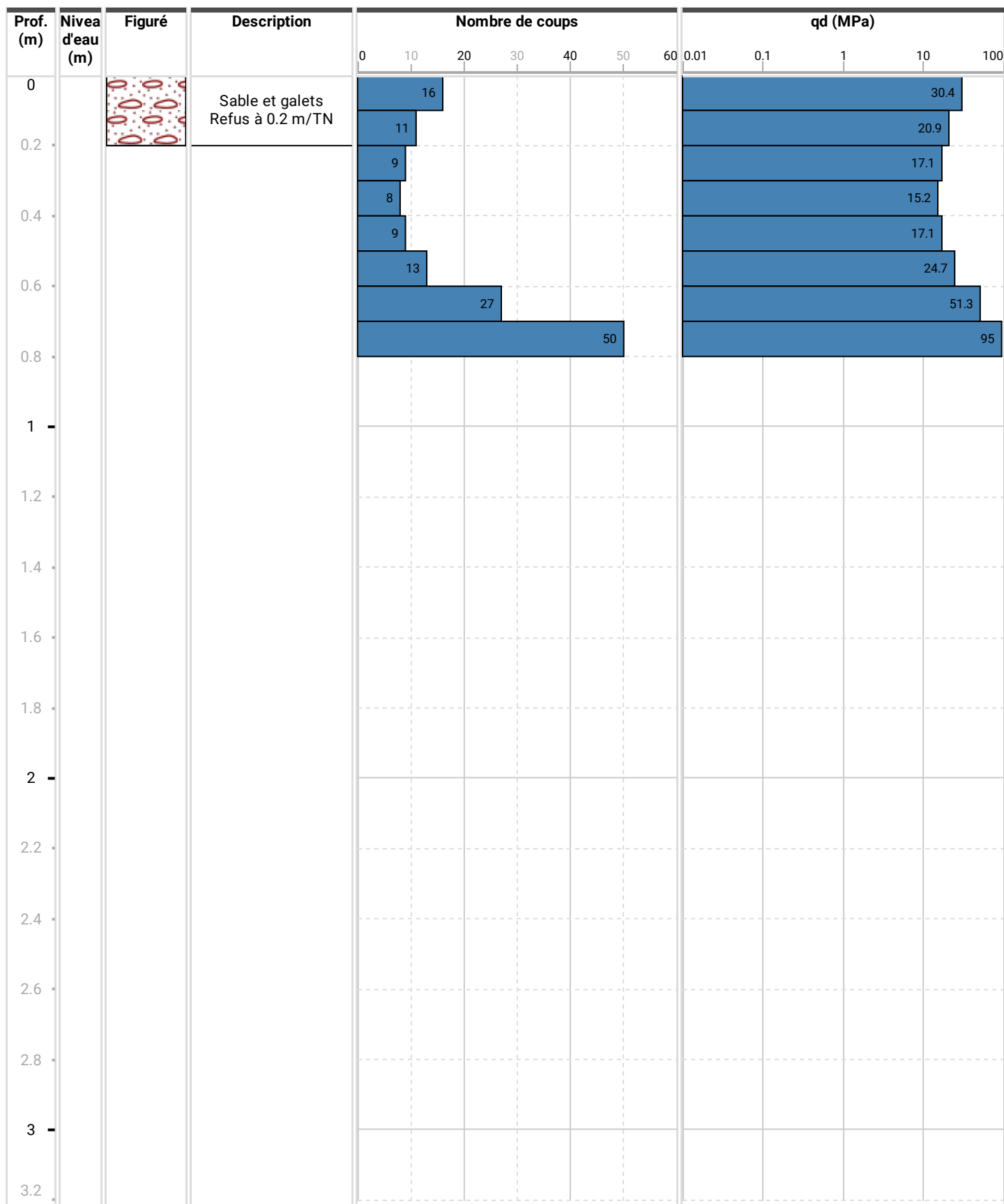


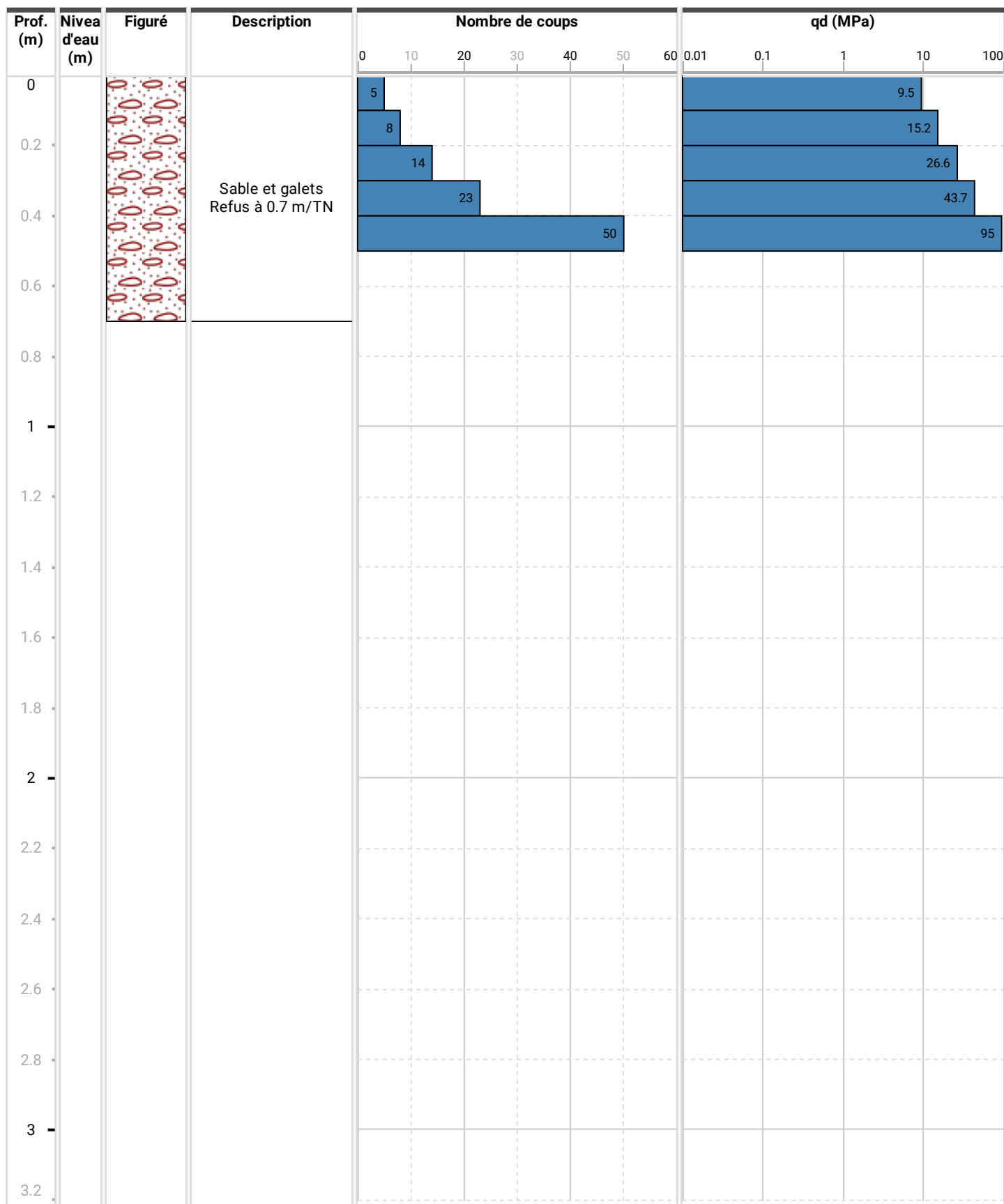


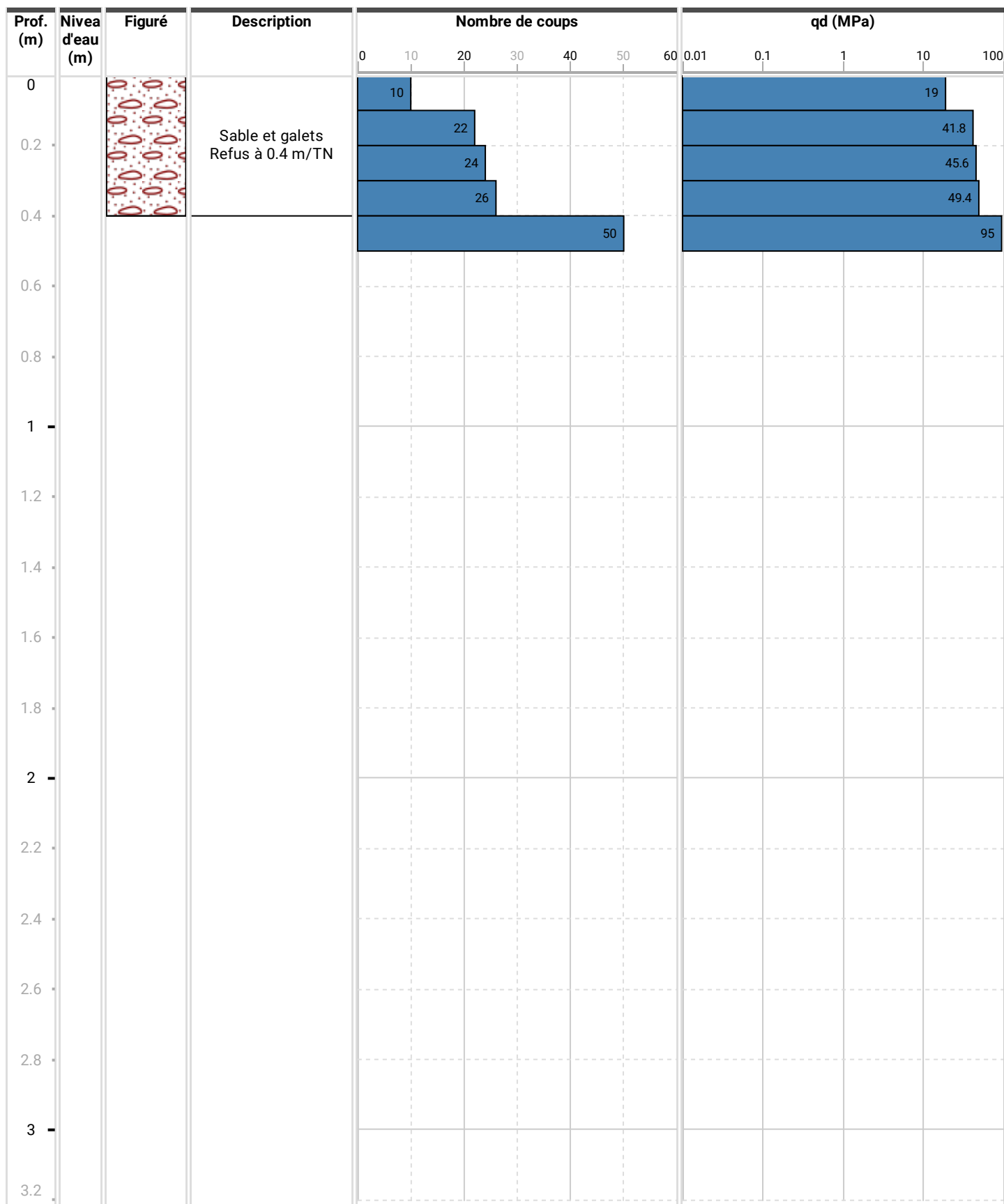
SC 1				DE0530223855 VENTISERI BDC 22 VT 25 29 GEOTEC 1901779
				SONDAGES
				Client : BA 126
				Sondeur : MF
Prof.(m)	Lithologie	RQD (%)	TCR. (%)	Illustration photographique des matériaux carottés
0.00 - 3.00	0.00 – 0.01 : enrobé 0.01 – 1.00 : galets roulés dans matrice sableuse beige 1 – 2.50 : galets métamorphiques hétérogènes 2.50 – 3.00 : galets et blocs à passage sablo-graveleux		80	
3.00 - 6.00	3.00 – 5.00 : galets et blocs métamorphiques 5.00 – 6.00 : sable fin beige à quelques galets		75	

SC 2				DE0530223855 VENTISERI BDC 22 VT 25 29 GEOTEC 1901779
				SONDAGES
				Client : BA 126
				Sondeur : MF
Prof.(m)	Lithologie	RQD (%)	TCR. (%)	Illustration photographique des matériaux carottés
0.00 - 3.00	0.00 – 0.20 : matière organique 0.20 – 1.45 : galets 10 à 15 cm épaisseur dans matrice sablo-argileuse orange granuleuse et galets ronds centimétriques 1.45 – 3 : blocs métamorphiques poreux dans matrice similaire		80	
3.00 - 6.00	3.00 – 3.70 : petits galets ronds lavés diamètre 2/4 à 10 cm 3.70 – 4 : bloc métamorphique noir grenu 4.40 – 5 : galets épaisseur 5 cm dans matrice sable fin beige 5.00 – 6.00 : galets anguleux dans matrice sableuse (grossier) beige à gros grains de 5.70 à 6.00		90	

Prof. (m)	Niveaux d'eau (m)	Figuré	Description	Nombre de coups											qd (MPa)				
				0	10	20	30	40	50	60	0.01	0.1	1	10	100				
0			Sable et galets Refus à 0.6 m/TN	5										9.5					
0.2				9										17.1					
0.4					28									53.2					
0.6						50								95					
0.8																			
1																			
1.2																			
1.4																			
1.6																			
1.8																			
2																			
2.2																			
2.4																			
2.6																			
2.8																			
3																			
3.2																			







Paramètres de forage

Opérateur

CS

Date de début

27/07/2022

Durée de

foration

Cote

début

0 m

Cote fin

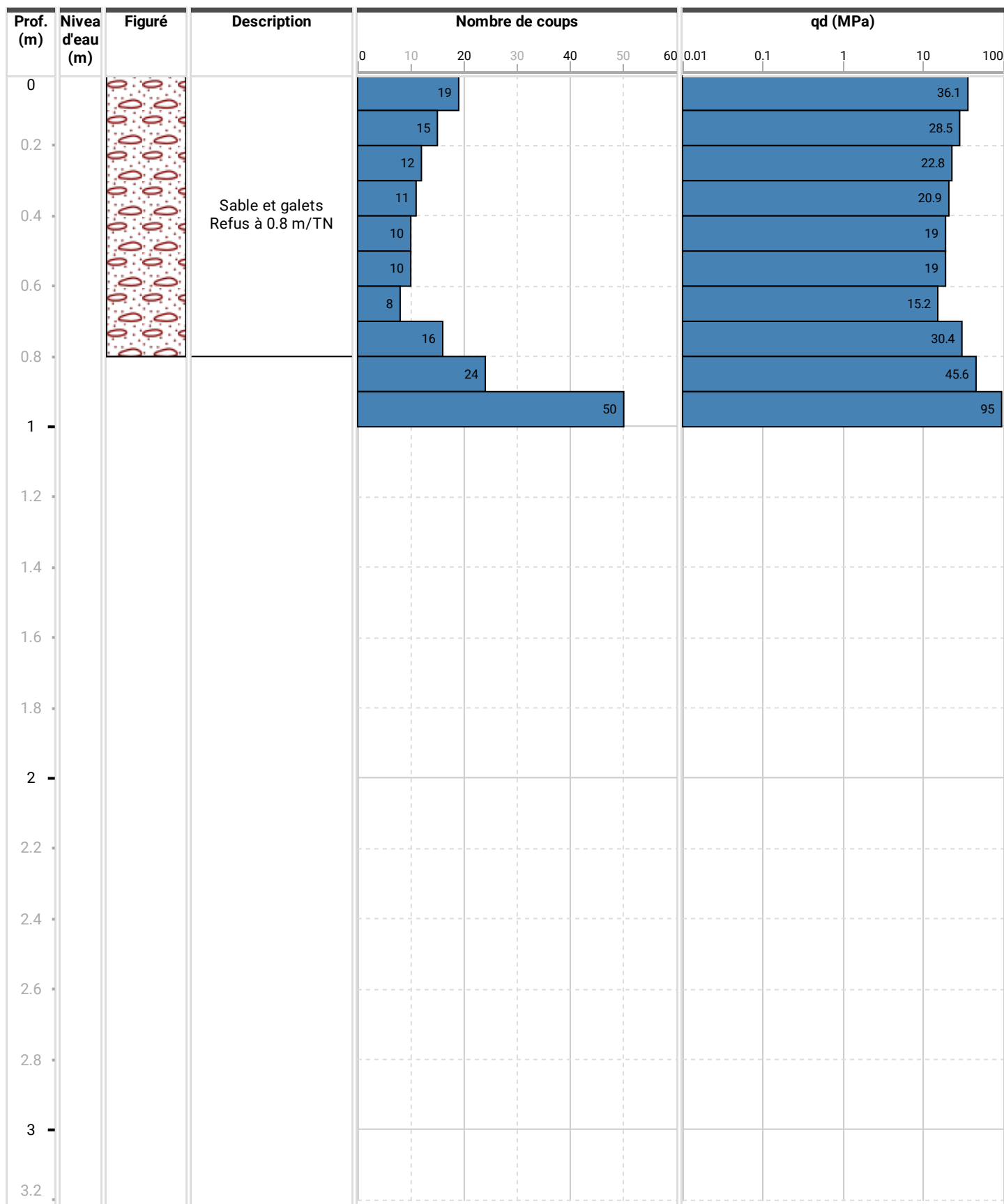
1 m

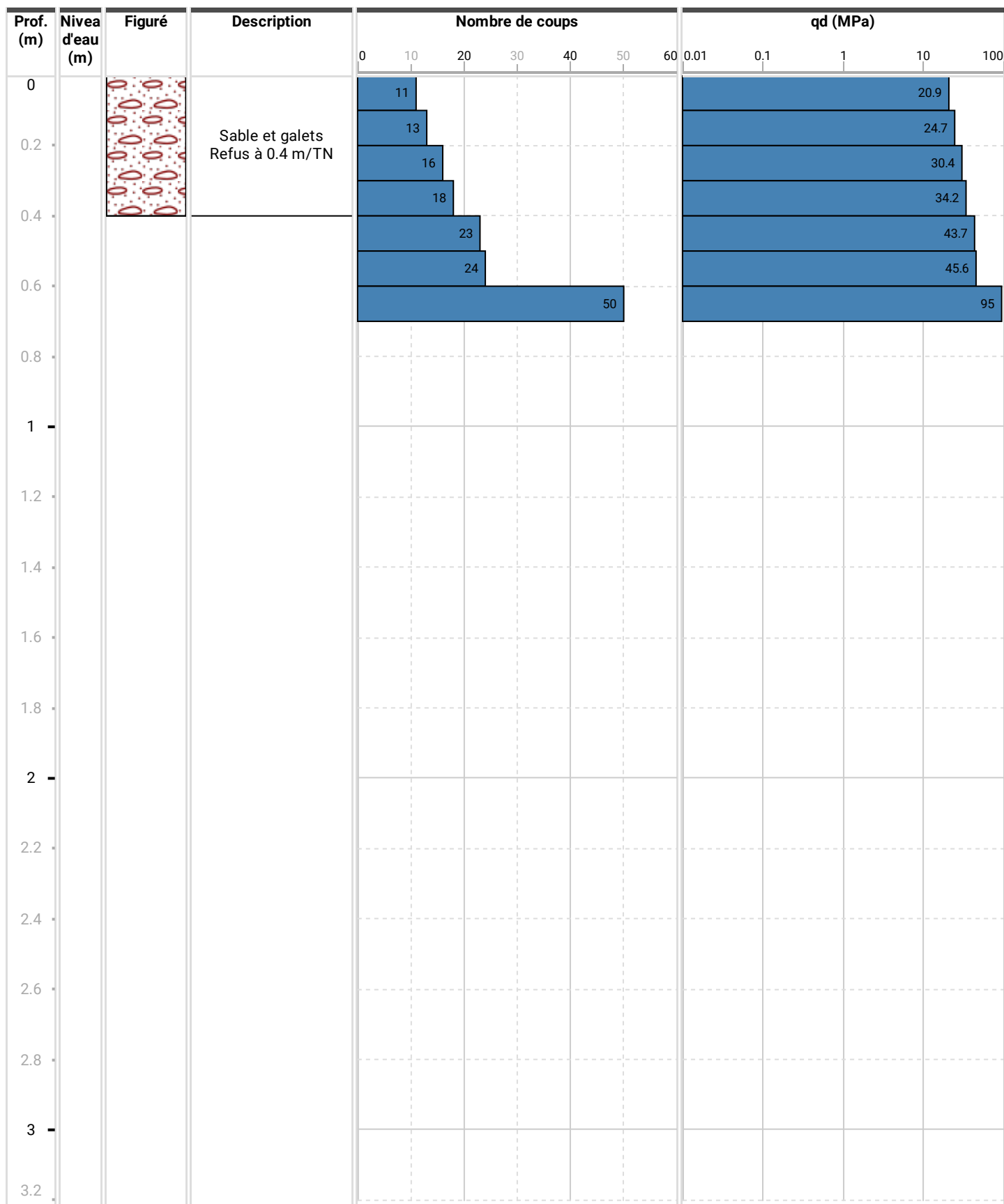
Longueur

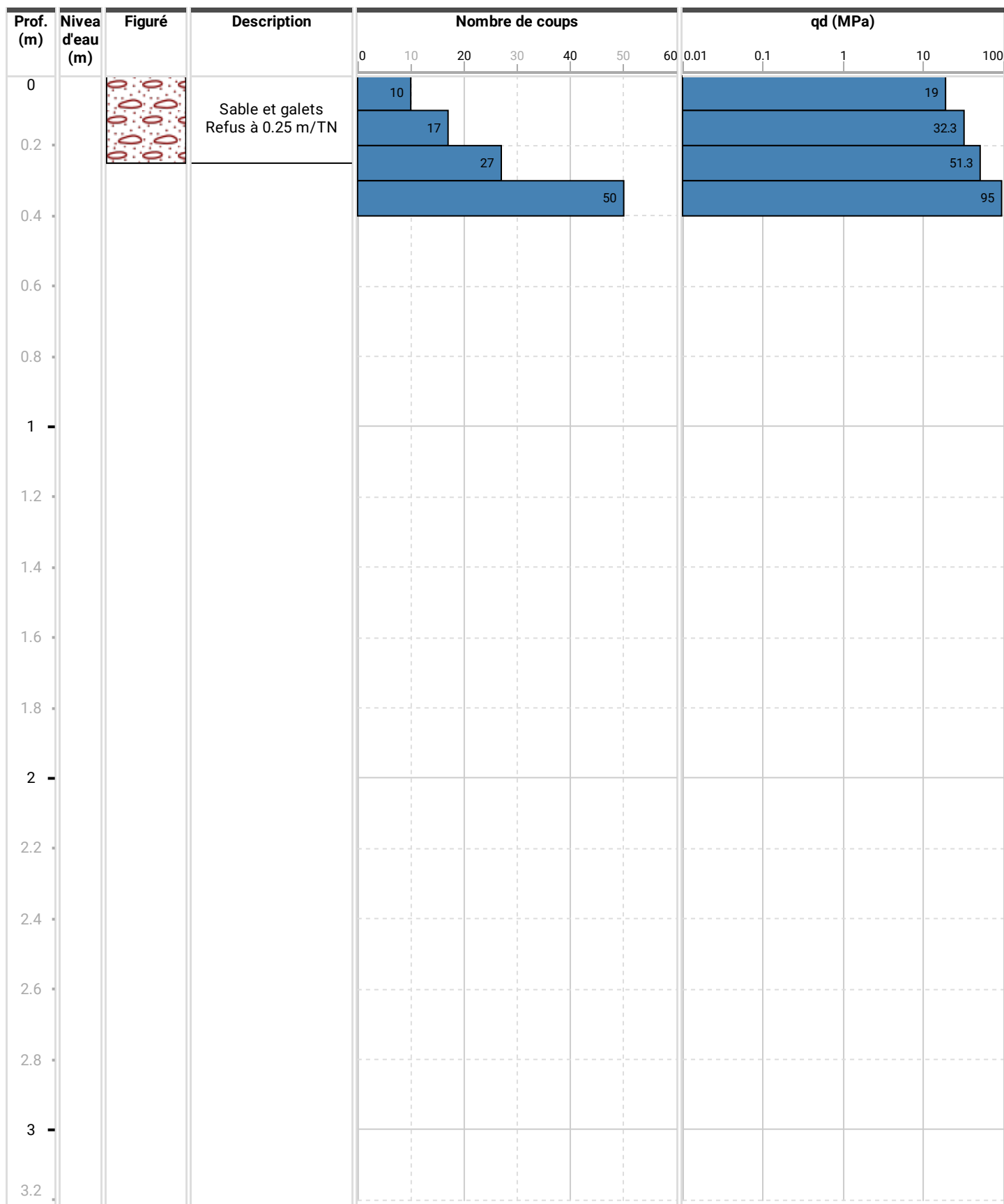
Localisation GPS (lat,
lon)

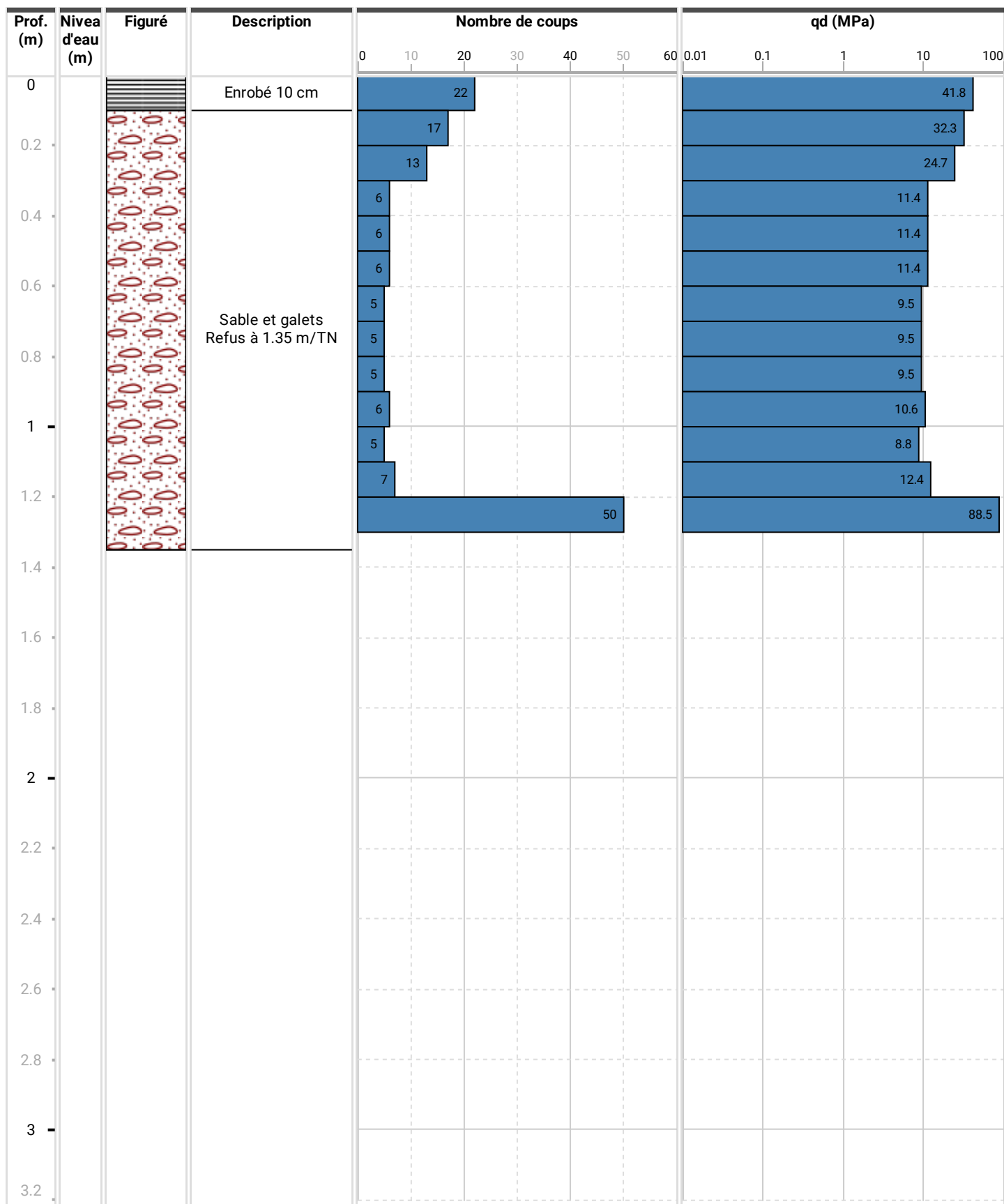
Altitude NGF

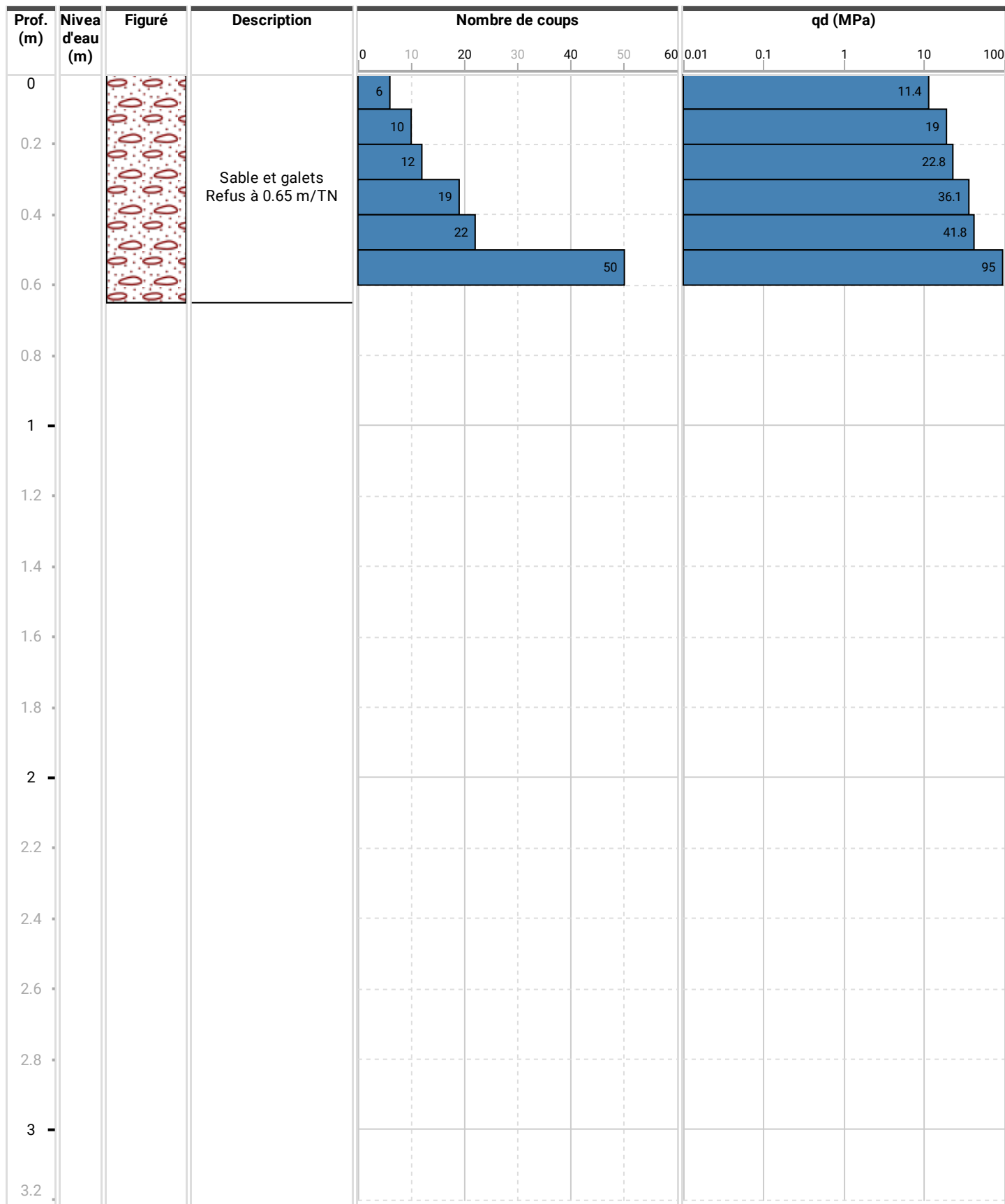
Observation

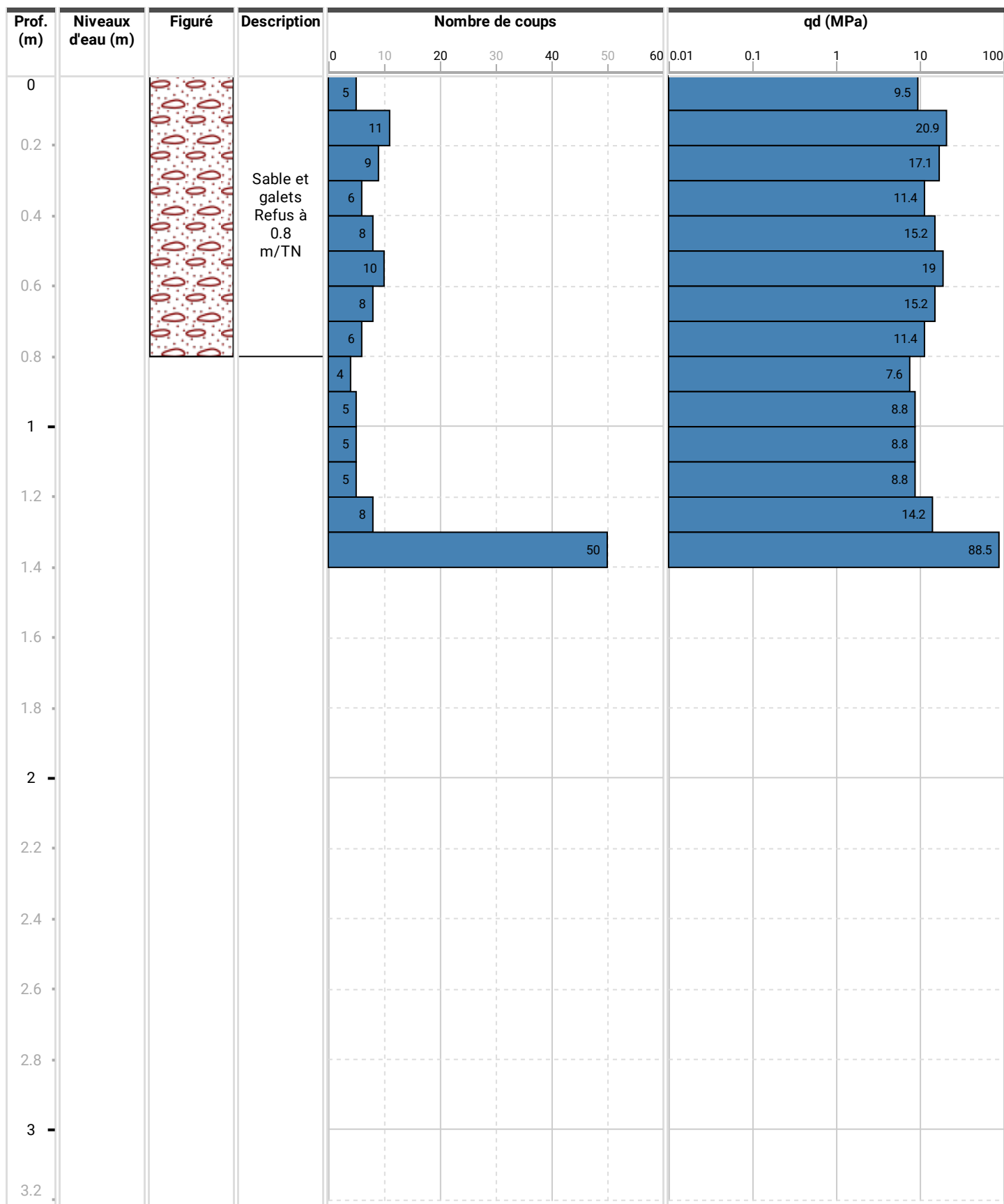


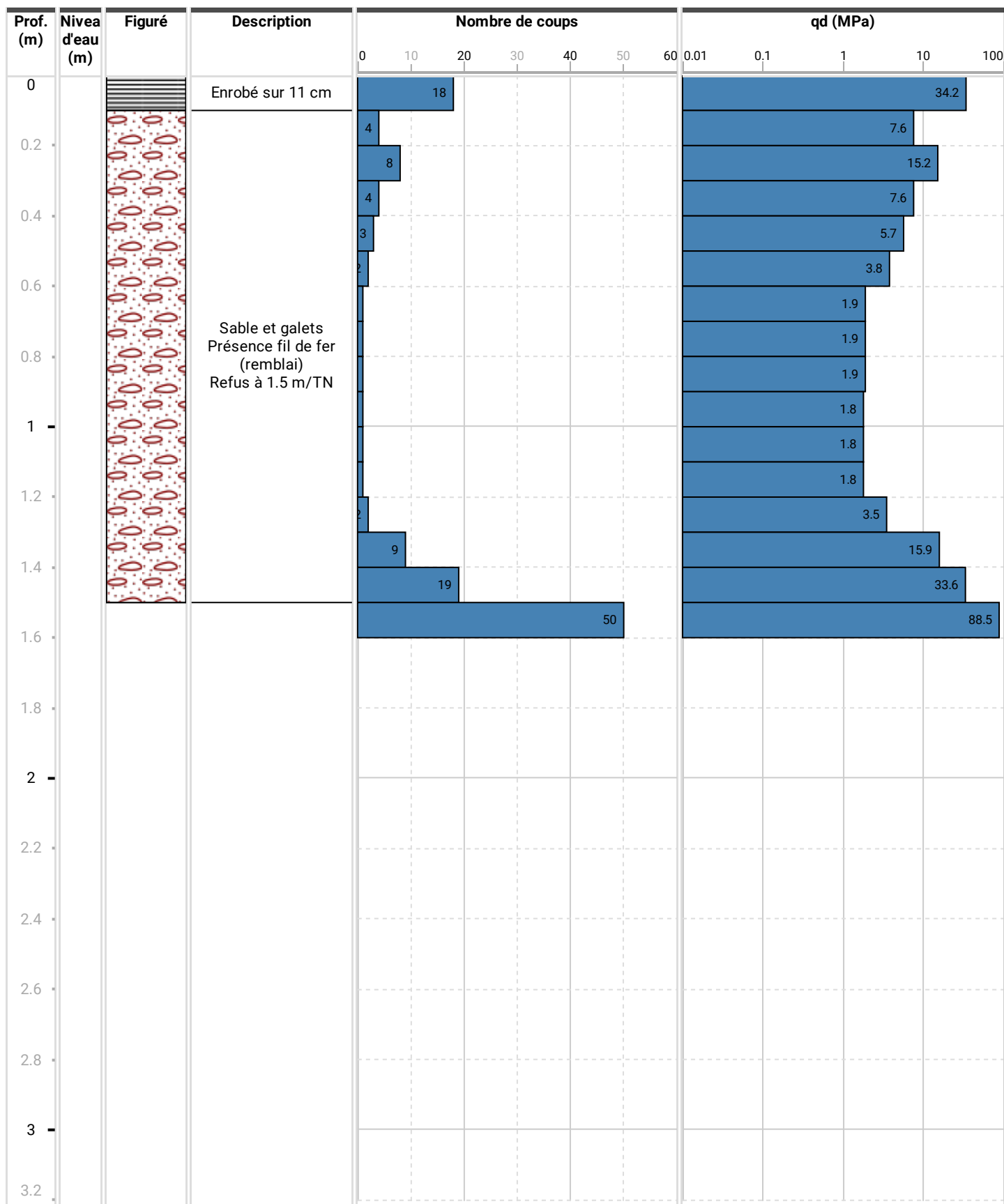


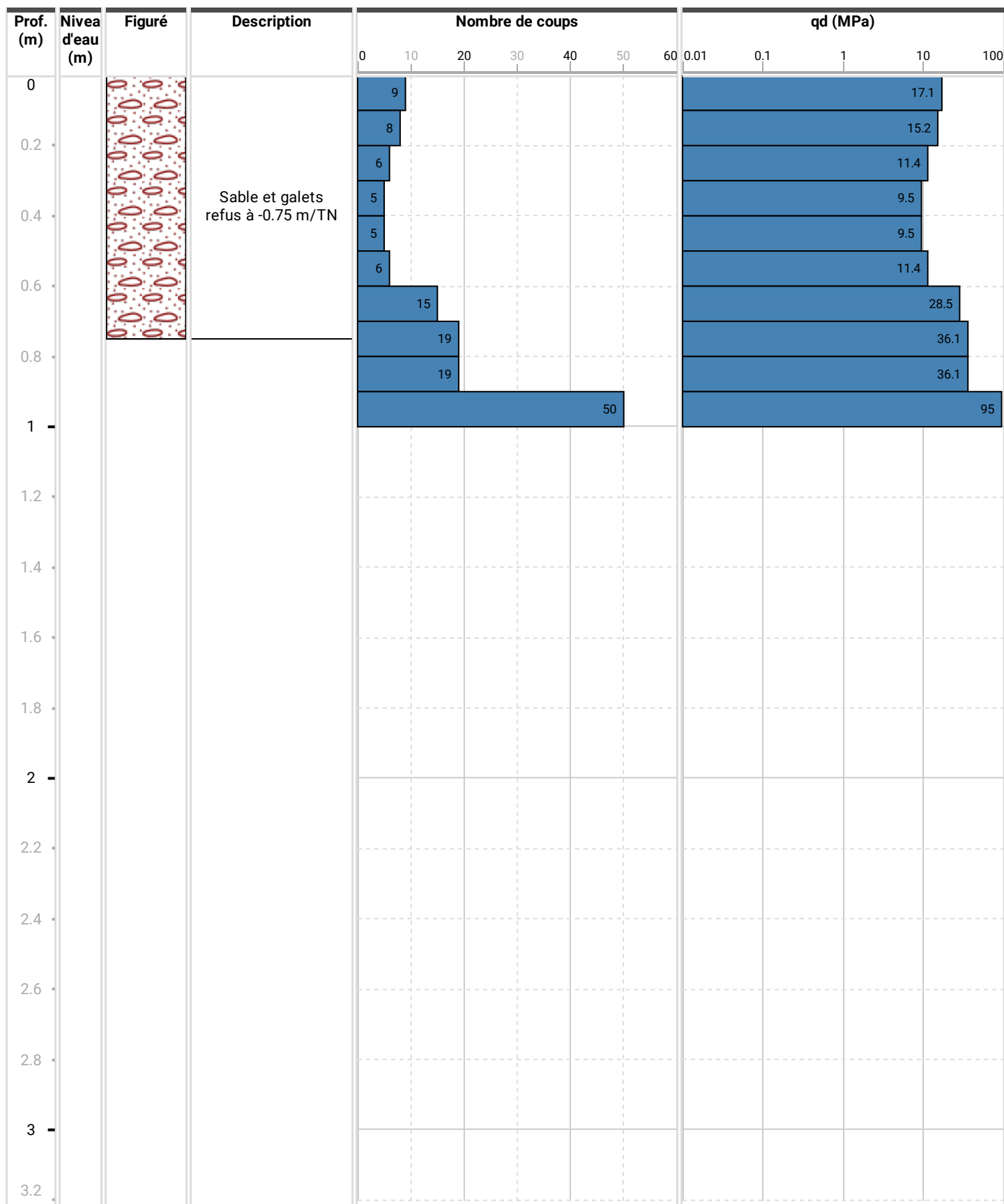


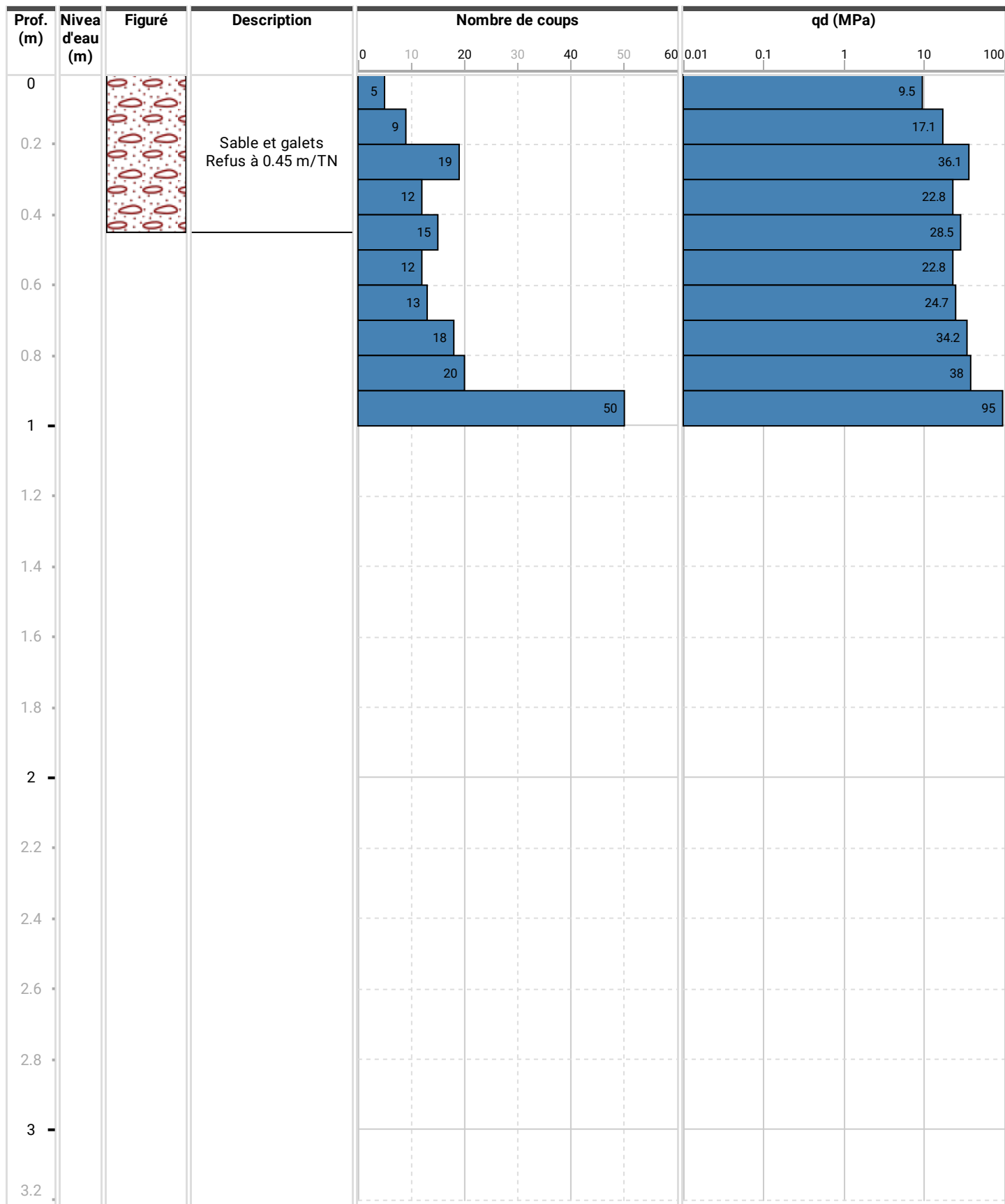


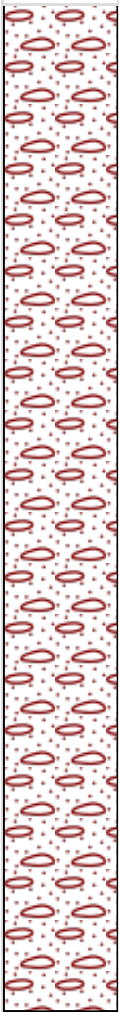










Prof. (m)	Niveau d'eau (m)	Figuré	Description	Nombre de coups							qd (MPa)				
				0	10	20	30	40	50	60	0.01	0.1	1	10	100
0			Sable et galets Refus à 2 m/TN (sondage déplacé 2 fois pour refus prématuré en tarière)	20							38				
0.2				50							95				
0.4															
0.6															
0.8															
1															
1.2															
1.4															
1.6															
1.8															
2															
2.2															
2.4															
2.6															
2.8															
3															
3.2															

Essai Porchet n°K4				
N° Dossier DE0428223765	Client	GEOTEC	Date	19.08.2022
Rayon (m) =	0.03		t (h) =	0.5
Hpercolée (m) =	0.11			
Hmouillée (m) =	0.8			
K (m/h) =	5.06E-03			
K (mm/h) =	5.1			
K (m/s) =	1.41E-06			

Essai Porchet n°K5				
N° Dossier DE0428223765	Client	GEOTEC	Date	19.08.2022
Rayon (m) =	0.05		t (h) =	0.5
Hpercolée (m) =	0.29			
Hmouillée (m) =	0.5			
K (m/h) =	6.17E-02			
K (mm/h) =	61.7			
K (m/s) =	1.71E-05			

AFFAIRE	2201379	Opérateur	KM	
SITE	VENTISERI	Vérificateur	A.CALAMAND	
Date	27/09/2022			

Sondage	SC1	SC1	SC2			
Profondeur	0.01-1.00 m	1.30-2.50 m	0.20-1.45 m			
Description	Cailloux, galets, graviers et débris de bois dans légère matrice sableuse marron	Cailloux, galets et graviers	Cailloux, galets et graviers dans légère matrice sablo-limoneuse marron			

ESSAIS D'IDENTIFICATION ET DE CLASSIFICATION DES SOLS

Teneur en eau naturelle (0/D)	W _{nat}	(%)	0,2	0,1	0,4			
Masse volumique humide	ρ _h	(g/cm ³)						
Masse volumique sèche	ρ _d	(g/cm ³)						
Indice des vides	e							
Degré de saturation	S _r	(%)						

Granulométrie par tamisage - Sédimentométrie

Diamètre maximal	D _{max}	(mm)	70,0	90,0	90,0			
Passant à 50 mm	< 50 mm	(%)	62,2	61,7	51,0			
Passant à 2 mm	< 2 mm	(%)	11,0	0,4	12,0			
Passant à 80 μm	< 80 μm	(%)	0,8	0,0	4,1			
Passant à 2 μm	< 2 μm	(%)	-	-	-			

Valeur au Bleu de Méthylène

Valeur au Bleu de Méthylène	V.B.S	(g/100g)	0,02	0,01	0,21			
-----------------------------	-------	----------	------	------	------	--	--	--

Limites d'Atterberg

Limite de liquidité	W _L	(%)						
Limite de plasticité	W _P	(%)						
Indice de plasticité	I _P							
Indice de consistance	I _C							

Equivalent de sable

Equivalent de sable	SE(10)	(%)						
---------------------	--------	-----	--	--	--	--	--	--

CLASSIFICATION (G.T.R 92 et NF P 11-300)
D3
D3
C2 B4
ANALYSES CHIMIQUES

Teneur en matières organiques	MO	(%)						
Teneur en carbonates	CaCO ₃	(%)						

ESSAIS DE COMPACTAGE ET DE PORTANCE

Teneur en eau à l'OPN	W _{opn}	(%)						
Densité sèche à l'OPN	ρ _d (W _{opn})	(g/cm ³)						
Indice Portant Immédiat à l'OPN	IPI (W _{opn})							
Indice Portant Immédiat à W _{nat}	IPI (W _{nat})							
Indice CBR Immédiat à W _{nat}	ICBR (W _{nat})							

ESSAIS DE PERMEABILITE

Coefficient de perméabilité	k	(m/s)						
-----------------------------	---	-------	--	--	--	--	--	--

ESSAIS TRIAXIAUX

Type UU	Cohésion	C _{uu}	(kPa)					
	Angle de frottement	Φ _{uu}	(°)					
Type CU+	Cohésion	C'	(kPa)					
	Angle de frottement	Φ'	(°)					

CISAILLEMENT RECTILIGNE DIRECT A LA BOITE

Type UU	Cohésion	C _{uu}	(kPa)					
	Angle de frottement	Φ _{uu}	(°)					
Type CD	Cohésion	C'	(kPa)					
	Angle de frottement	Φ'	(°)					

COMPRESSIBILITE A L'OEDOMETRE

Contrainte de préconsolidation	σ' _p	(kPa)						
Indice de compression	C _c							
Indice de gonflement	C _s							

GONFLEMENT A L'OEDOMETRE

Pression de gonflement	σ' _g	(kPa)						
Rapport de gonflement	R _g							

RETRAIT LINEAIRE

Limite de retrait effectif	W _{Re}	(%)						
Facteur de retrait effectif	R _i							

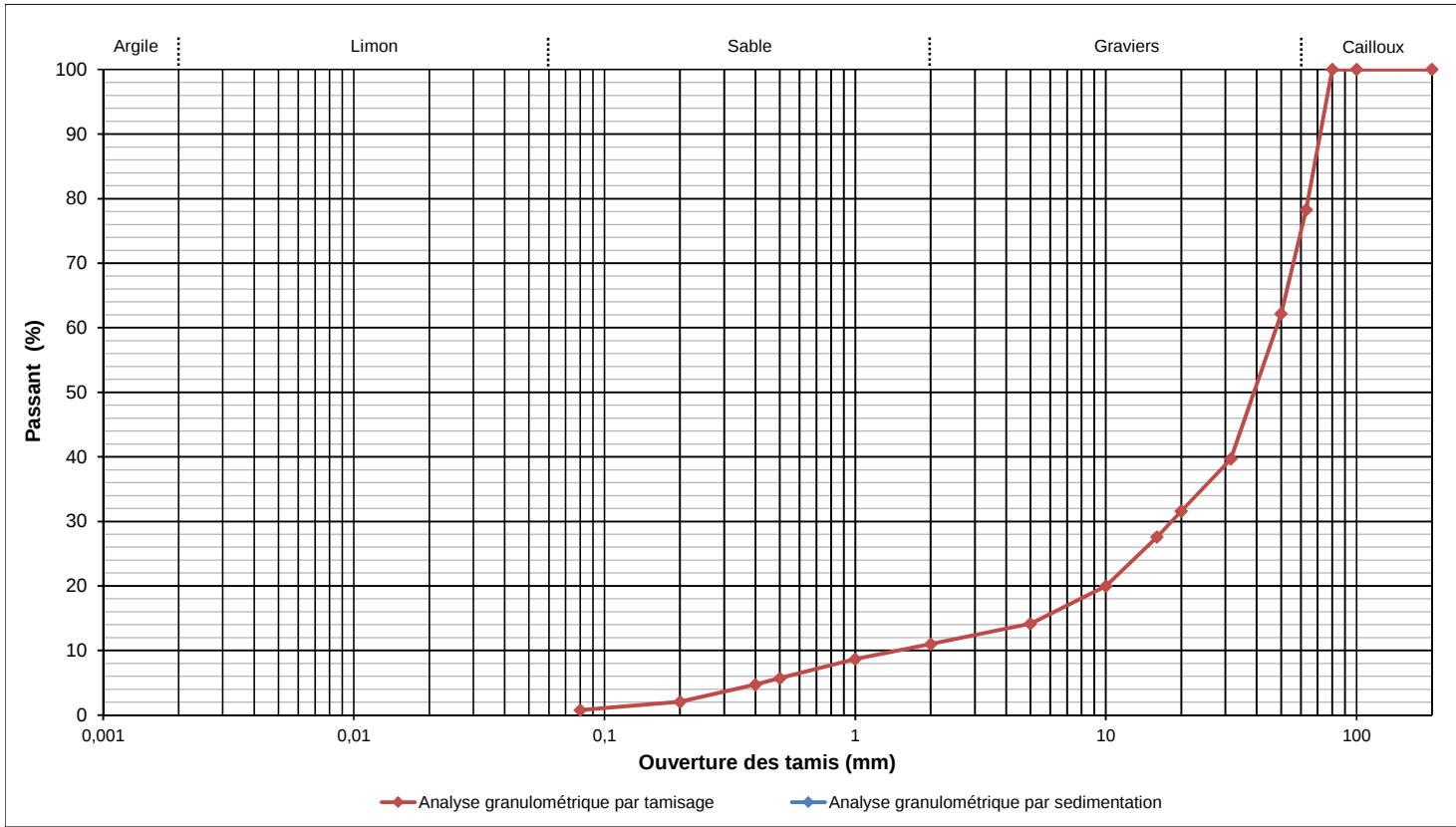
ESSAIS SUR LES ROCHES ET GRANULATS

Essai Los Angeles	LA							
Essai Micro-Deval	MDE							
Coefficient de dégradabilité	DG							
Coefficient de fragmentabilité	FR							
Résist. à la compression uniaxiale	σ _c	MPa						
Module de Young	E	MPa						
Coefficient de Poisson	ν							
Résistance à la traction indirecte	σ _{tb}	MPa						

AFFAIRE	2201379		W% sur 0/D (NF P 94-050)		0,2
SITE	VENTISERI		W% sur 0/20 (NF P 94-050)		0,6
Date	2022-09-20		Dmax (mm)		70,0
Opérateur	KM		Passants (en %)	50 mm	62,2
				2 mm	11,0
				80 µm	0,8
		2 µm		-	
		VBS (NF P 94-068)		0,02	
T°C de séchage	105°C				
Sédimentométrie	NON				
Sondage	SC1				
Profondeur	0,01 - 1,00 m				
Description	Cailloux, galets, graviers et débris de bois dans légère matrice sableuse marron				

Ø tamis (mm)	200	100	80	63	50	31,5	20	16	10	5	2	1	0,5	0,4	0,2	0,08
Passant (%)	100,0	100,0	100,0	78,3	62,2	39,7	31,6	27,6	20,0	14,1	11,0	8,7	5,7	4,7	2,1	0,8

Ø tamis (µm)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Passant (%)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-



Densimètre	H ₀ (cm) =	-	H ₁ (cm) =	-	h ₁ (cm) =	-	V _d (cm ³) =	-
Facteurs correcteurs	C _m =	-	C _d =	-	Eprouvette : A (cm ²) =	-		
Masse volumique des grains estimée (g/cm ³)			-					

Temps de lecture (min)	R	T°C	Ct	D (%)	D (µm)
0,5	-	-	-	-	-
1	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-
40	-	-	-	-	-
80	-	-	-	-	-
240	-	-	-	-	-
1440	-	-	-	-	-

Observations	
--------------	--

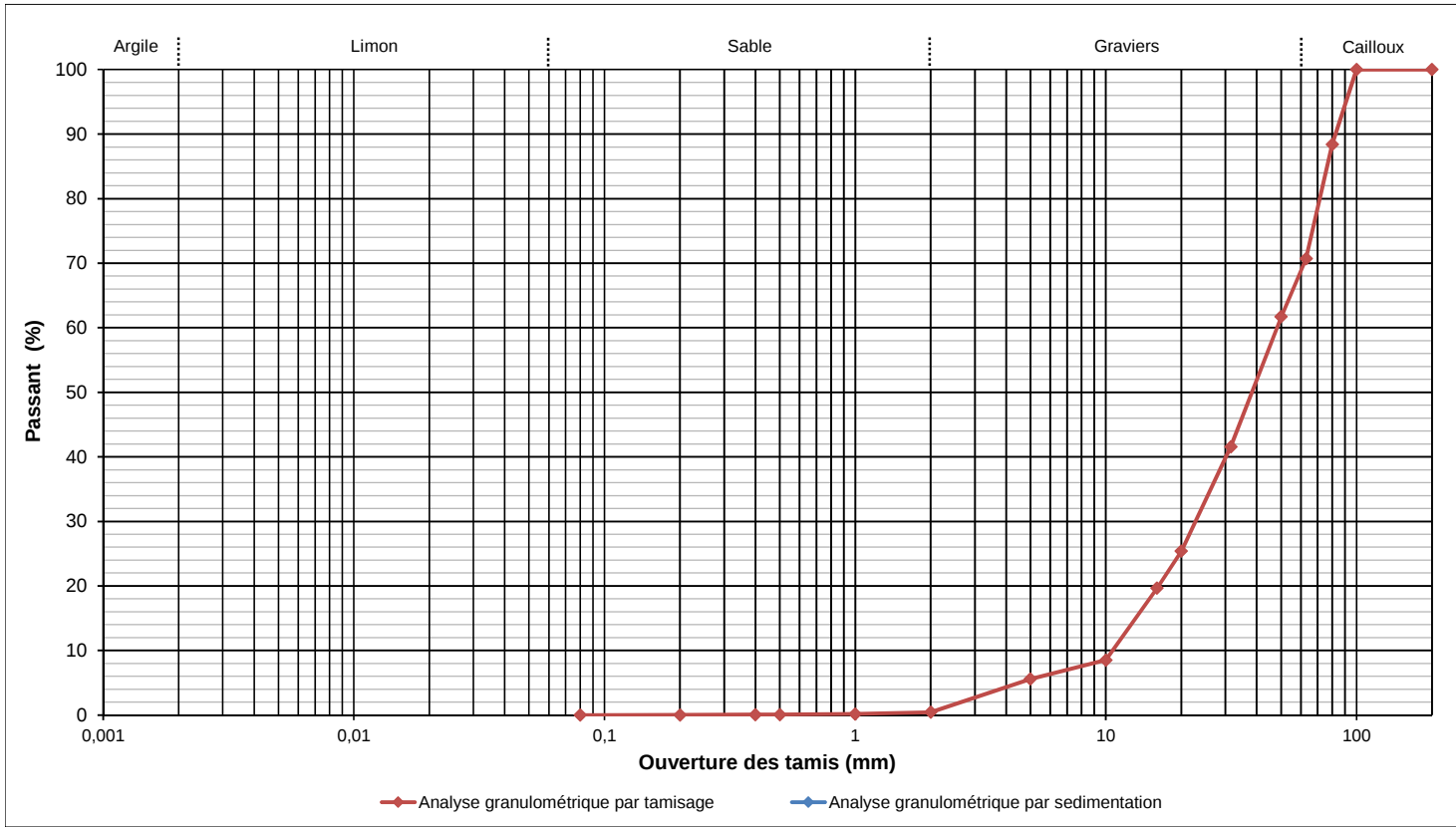
AFFAIRE	2201379	
SITE	VENTISERI	
Date	2022-09-20	
Opérateur	KM	

W% sur 0/D (NF P 94-050)	0,1	
W% sur 0/20 (NF P 94-050)	0,3	
Dmax (mm)	90,0	
Passants (en %)	50 mm	61,7
	2 mm	0,4
	80 µm	0,0
	2 µm	-
VBS (NF P 94-068)	0,01	

T°C de séchage	105°C
Sédimentométrie	NON
Sondage	SC1
Profondeur	1,30 - 2,50 m
Description	Cailloux, galets et graviers

Ø tamis (mm)	200	100	80	63	50	31,5	20	16	10	5	2	1	0,5	0,4	0,2	0,08
Passant (%)	100,0	100,0	88,4	70,7	61,7	41,6	25,4	19,7	8,5	5,6	0,4	0,2	0,1	0,1	0,0	0,0

Ø tamis (µm)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Passant (%)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-



Densimètre	H ₀ (cm) =	-	H ₁ (cm) =	-	h ₁ (cm) =	-	V _d (cm ³) =	-
Facteurs correcteurs	C _m =	-	C _d =	-	Eprouvette : A (cm ²) =	-		
Masse volumique des grains estimée (g/cm ³)	-							

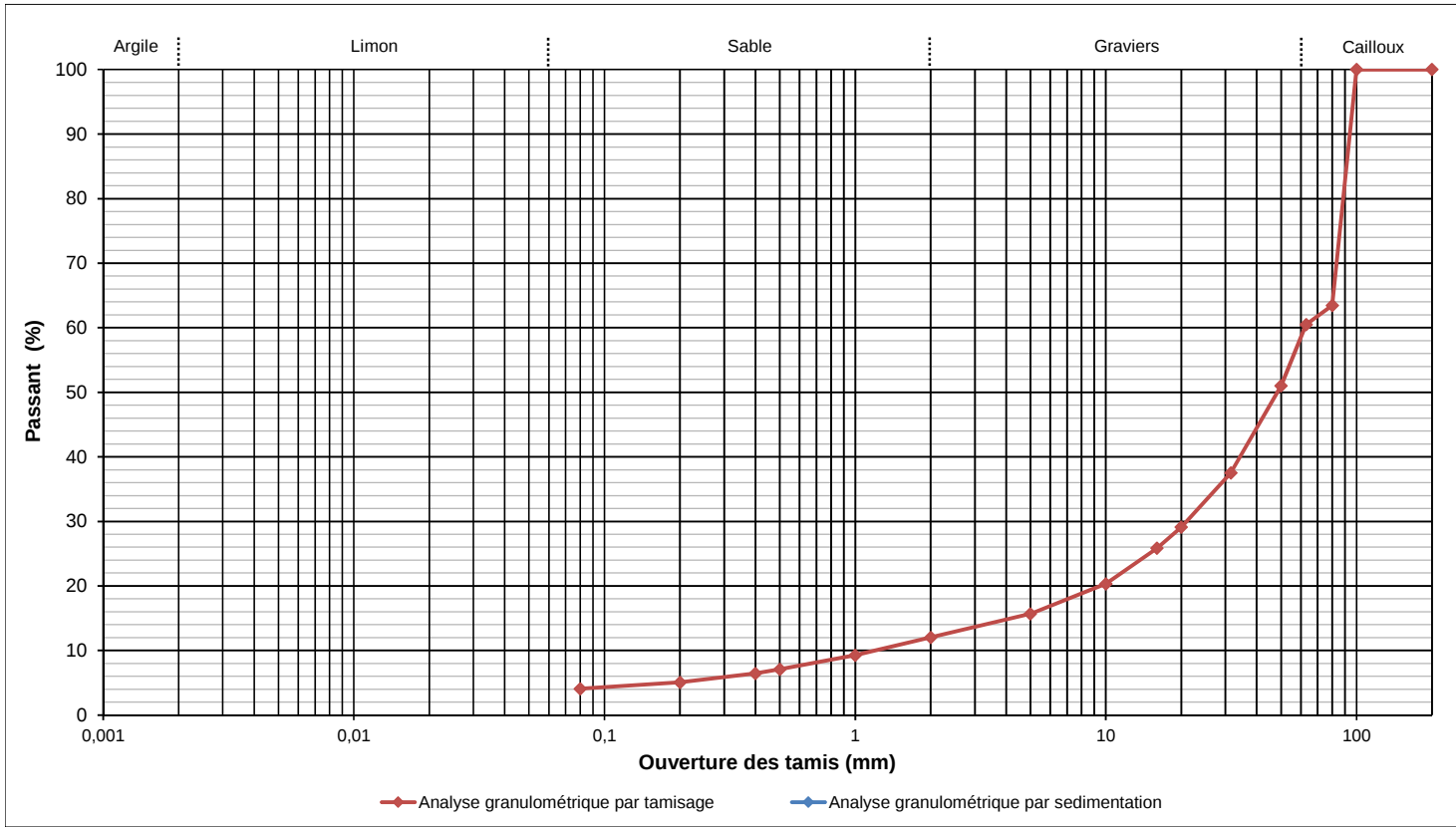
Temps de lecture (min)	R	T°C	Ct	D (%)	D (µm)
0,5	-	-	-	-	-
1	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-
40	-	-	-	-	-
80	-	-	-	-	-
240	-	-	-	-	-
1440	-	-	-	-	-

Observations	
--------------	--

AFFAIRE	2201379		W% sur 0/D (NF P 94-050)		0,4
SITE	VENTISERI		W% sur 0/20 (NF P 94-050)		1,2
Date	2022-09-20		Dmax (mm)		90,0
Opérateur	KM		Passants (en %)	50 mm	51,0
T°C de séchage105°C SédimentométrieNON SondageSC2 Profondeur0,20 - 1,45 m				2 mm	12,0
				80 µm	4,1
		2 µm		-	
			VBS (NF P 94-068)		0,21
Description	Cailloux, galets et graviers dans légère matrice sablo-limoneuse marron				

Ø tamis (mm)	200	100	80	63	50	31,5	20	16	10	5	2	1	0,5	0,4	0,2	0,08
Passant (%)	100,0	100,0	63,5	60,5	51,0	37,5	29,1	25,9	20,3	15,7	12,0	9,3	7,1	6,5	5,1	4,1

Ø tamis (µm)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Passant (%)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-



Densimètre	H ₀ (cm) =	-	H ₁ (cm) =	-	h ₁ (cm) =	-	V _d (cm ³) =	-
Facteurs correcteurs	Cm =	-	Cd =	-	Eprouvette : A (cm ²) =	-		
Masse volumique des grains estimée (g/cm ³)			-					
Temps de lecture (min)	R	T°C	Ct	D (%)	D (µm)			
0,5	-	-	-	-	-			
1	-	-	-	-	-			
2	-	-	-	-	-			
5	-	-	-	-	-			
10	-	-	-	-	-			
20	-	-	-	-	-			
40	-	-	-	-	-			
80	-	-	-	-	-			
240	-	-	-	-	-			
1440	-	-	-	-	-			

Observations	Dmax : diamètre du carottage
--------------	------------------------------

Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU
11 rue de Rome - ZI les Estroublans
F-13127 VITROLLES

Page 1 sur 30

Votre nom de Projet : VENTISERI Nouvel EP G1
Votre référence de Projet : 22/01379/MARSE
Référence du rapport SGS : 13697085, version: 1.

Rotterdam, 19-07-2022

Cher(e) Madame/ Monsieur,

Ce rapport contient les résultats des analyses effectuées pour votre projet 22/01379/MARSE.

Les analyses ont été réalisées en accord avec votre commande. Les résultats ne se rapportent qu' aux échantillons analysés et tels qu' ils ont été reçus par SGS. Le rapport reprend les descriptions des échantillons, la date de prélèvement (si fournie), le nom de projet et les analyses que vous avez indiqués sur le bon de commande. SGS n'est pas responsable des données fournies par le client.

Ce rapport est constitué de 30 pages dont chromatogrammes si prévus, références normatives, informations sur les échantillons. Dans le cas d'une version 2 ou plus élevée, toute version antérieure n'est pas valable. Toutes les pages font partie intégrante de ce rapport, et seule une reproduction de l'ensemble du rapport est autorisée.

En cas de questions et/ou remarques concernant ce rapport, nous vous prions de contacter notre Service Client.

Toutes les analyses sont réalisées par SGS Environmental Analytics B.V., Steenhouwerstraat 15, Rotterdam, Pays Bas. Les analyses sous-traitées sont indiquées sur le rapport.

Veuillez recevoir, Madame/ Monsieur, l'expression de nos cordiales salutations.



Jaap-Willem Hutter
Technical Director

Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU
Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Code	Matrice	Réf. échantillon
001	Matériaux de type enrobé	SC 1
002	Matériaux de type enrobé	SC 2
003	Matériaux de type enrobé	SC 3
004	Matériaux de type enrobé	SC 4
005	Matériaux de type enrobé	SC 5

Analyse	Unité	Q	001	002	003	004	005
broyage	-		Oui	Oui	Oui	Oui	Oui
Matière sèche	% massique		98.7	98.9	99.5	97.7	99.2
HYDROCARBURES AROMATIQUES POLYCYCLIQUES							
naphtalène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
phénanthrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
chrysène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(ghi)pérylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(k)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
indéno(1,2,3-cd)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluorène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(b)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
dibenzo(ah)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
Somme des HAP (16) - EPA	mg/kg MS		<8.0	<8.0	<8.0	<8.0	<8.0

ANALYSES SOUS-TRAITÉES

asbest (manufactured fraction) voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe

Les analyses notées Q sont accréditées par le RvA.

Paraphe :



Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU
Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Code	Matrice	Réf. échantillon
006	Matériaux de type enrobé	SC 6
007	Matériaux de type enrobé	SC 7
008	Matériaux de type enrobé	SC 8
009	Matériaux de type enrobé	SC 9
010	Matériaux de type enrobé	SC 10

Analyse	Unité	Q	006	007	008	009	010
broyage	-		Oui	Oui	Oui	Oui	Oui
Matière sèche	% massique		97.5	98.9	99.6	99.8	96.9
HYDROCARBURES AROMATIQUES POLYCYCLIQUES							
naphtalène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
phénanthrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
chrysène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(ghi)pérylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(k)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
indéno(1,2,3-cd)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluorène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(b)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
dibenzo(ah)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
Somme des HAP (16) - EPA	mg/kg MS		<8.0	<8.0	<8.0	<8.0	<8.0

ANALYSES SOUS-TRAITÉES

asbest (manufactured fraction) voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe

Les analyses notées Q sont accréditées par le RvA.

Paraphe :



Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU
Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Code	Matrice	Réf. échantillon
011	Matériaux de type enrobé	SC 11
012	Matériaux de type enrobé	SC 12
013	Matériaux de type enrobé	SC 13
014	Matériaux de type enrobé	SC 14
015	Matériaux de type enrobé	SC 15

Analyse	Unité	Q	011	012	013	014	015
broyage	-		Oui	Oui	Oui	Oui	Oui
Matière sèche	% massique		97.7	98.8	98.2	99.2	98.8
HYDROCARBURES AROMATIQUES POLYCYCLIQUES							
naphtalène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
phénanthrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
chrysène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(ghi)pérylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(k)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
indéno(1,2,3-cd)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluorène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(b)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
dibenzo(ah)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
Somme des HAP (16) - EPA	mg/kg MS		<8.0	<8.0	<8.0	<8.0	<8.0

ANALYSES SOUS-TRAITÉES

asbest (manufactured fraction) voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe

Les analyses notées Q sont accréditées par le RvA.

Paraphe :



Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU
Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Code	Matrice	Réf. échantillon
016	Matériaux de type enrobé	SC 16
017	Matériaux de type enrobé	SC 17
018	Matériaux de type enrobé	SC 18
019	Matériaux de type enrobé	SC 19
020	Matériaux de type enrobé	SC 20

Analyse	Unité	Q	016	017	018	019	020
broyage	-		Oui	Oui	Oui	Oui	Oui
Matière sèche	% massique		97.3	99.3	98.7	98.8	99.2
HYDROCARBURES AROMATIQUES POLYCYCLIQUES							
naphtalène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
phénanthrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
chrysène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(a)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(ghi)pérylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(k)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
indéno(1,2,3-cd)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthylène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
acénaphthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
fluorène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
benzo(b)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
dibenzo(ah)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5	<0.5
Somme des HAP (16) - EPA	mg/kg MS		<8.0	<8.0	<8.0	<8.0	<8.0

ANALYSES SOUS-TRAITÉES

asbest (manufactured fraction) voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe voir annexe

Les analyses notées Q sont accréditées par le RvA.

Paraphe :



Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU
Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Code	Matrice	Réf. échantillon
021	Matériaux de type enrobé	SC 21

Analyse	Unité	Q	021
broyage	-		Oui
Matière sèche	% massique		99.0
HYDROCARBURES AROMATIQUES POLYCYCLIQUES			
naphtalène	mg/kg MS	Q	<0.5
anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5
phénanthrène	mg/kg MS	Q	<0.5
fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5
benzo(a)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5
chrysène	mg/kg MS	Q	<0.5
benzo(a)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5
benzo(ghi)pérylène	mg/kg MS	Q	<0.5
benzo(k)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5
indéno(1,2,3-cd)pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5
acénaphthylène	mg/kg MS	Q	<0.5
acénaphène	mg/kg MS	Q	<0.5
fluorène	mg/kg MS	Q	<0.5
pyrène	mg/kg MS	Q	<0.5
benzo(b)fluoranthène	mg/kg MS	Q	<0.5
dibenzo(ah)anthracène	mg/kg MS	Q	<0.5
Somme des HAP (16) - EPA	mg/kg MS		<8.0
ANALYSES SOUS-TRAITÉES			
asbest (manufactured fraction)			voir annexe

Les analyses notées Q sont accréditées par le RvA.

Paraphe :



Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUNDOU

Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Analyse	Matrice	Référence normative
Matière sèche	Matériaux de type enrobé	Méthode interne, équivalent à NEN-EN 15934
naphtalène	Matériaux de type enrobé	NF EN 15527
anthracène	Matériaux de type enrobé	Idem
phénanthrène	Matériaux de type enrobé	Idem
fluoranthène	Matériaux de type enrobé	Idem
benzo(a)anthracène	Matériaux de type enrobé	Idem
chrysène	Matériaux de type enrobé	Idem
benzo(a)pyrène	Matériaux de type enrobé	Idem
benzo(ghi)pérylène	Matériaux de type enrobé	Idem
benzo(k)fluoranthène	Matériaux de type enrobé	Idem
indéno(1,2,3-cd)pyrène	Matériaux de type enrobé	Idem
acénaphthylène	Matériaux de type enrobé	Idem
acénaphthène	Matériaux de type enrobé	Idem
fluorène	Matériaux de type enrobé	Idem
pyrène	Matériaux de type enrobé	Idem
benzo(b)fluoranthène	Matériaux de type enrobé	Idem
dibenzo(ah)anthracène	Matériaux de type enrobé	Idem
asbest (manufactured fraction)	Matériaux de type enrobé	Analyse sous-traitée

Paraphe :



Rapport d'analyse

GEOTEC sud-est
Boubacar SOUMBOUDOU
Projet VENTISERI Nouvel EP G1
Référence du projet 22/01379/MARSE
Réf. du rapport 13697085 - 1

Date de commande 29-06-2022
Date de début 05-07-2022
Rapport du 19-07-2022

Analyse	Matrice	LOQ	CAS #	Erreur Systématique	Erreur Aléatoire	Incertitude de mesure
broyage	Matériaux de type enrobé	-		-	-	-
Matière sèche	Matériaux de type enrobé	-		1 %	3.1 %	7.6 %
naphtalène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	91-20-3	-1.2 %	7.3 %	15 %
anthracène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	120-12-7	0.8 %	7.3 %	15 %
phénanthrène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	85-01-8	1.2 %	7.4 %	15 %
fluoranthène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	206-44-0	1.3 %	7.6 %	15 %
benzo(a)anthracène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	56-55-3	2.9 %	6.4 %	14 %
chrysène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	218-01-9	-0.7 %	9.7 %	19 %
benzo(a)pyrène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	50-32-8	-1.2 %	6.7 %	14 %
benzo(ghi)peryène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	191-24-2	-8.4 %	9.2 %	25 %
benzo(k)fluoranthène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	207-08-9	-1.9 %	8.2 %	16 %
indéno(1,2,3-cd)pyrène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	193-39-5	-3.5 %	7.2 %	16 %
acénaphthylène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	208-96-8	-0.3 %	8.3 %	17 %
acénaphthène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	83-32-9	0.2 %	7.8 %	16 %
fluorène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	86-73-7	1.9 %	7.1 %	14 %
pyrène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	129-00-0	-0.9 %	7.9 %	16 %
benzo(b)fluoranthène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	205-99-2	2.2 %	6.4 %	14 %
dibenzo(ah)anthracène	Matériaux de type enrobé	0.5 mg/kg MS	53-70-3	-3.2 %	10 %	20 %
Somme des HAP (16) - EPA	Matériaux de type enrobé	8 mg/kg MS		-	-	-
asbest (manufactured fraction)	Matériaux de type enrobé	-		-	-	-
asbest (manufactured fraction)	Matériaux de type enrobé	-		-	-	-

L'incertitude étendue (U) est l'incertitude à 95% de fiabilité. Pour plus d'informations se référer au document sur la mesure d'incertitude.

Code	Code barres	Date de réception	Date prélèvement	Flaconnage
001	V8434407	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
002	V8434408	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
003	V8434409	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
004	V8434410	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
005	V8434411	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
006	V8434412	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
007	V8434413	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
008	V8434414	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
009	V8434415	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
010	V8434416	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
011	V8434417	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
012	V8434418	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
013	V8434419	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
014	V8434420	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
015	V8434421	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
016	V8434422	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
017	V8434423	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
018	V8434424	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
019	V8434425	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
020	V8434426	05-07-2022	29-06-2022	ALC201
021	V8434427	05-07-2022	29-06-2022	ALC201

Paraphe :





GROUPE

GÉOTEC

ENSEMBLE, CONCEVONS UN AVENIR DURABLE



www
geotec.fr



Groupe
Géotec



Groupe
Géotec