

**ETUDE GEOTECHNIQUE PREALABLE
(MISSION G1PGC/ES BATIMENT ET VOIRIE)**



MONTBAZON – 37 250

Dossier N° 373620gotk

JANVIER 2024

Demandeur	Signature
SOFIAL, Groupe LELIEVRE 1 rue Charles FABRY 72 013 LE MANS cedex 2	

Siège social

866 rue des Plantiers
16 430 CHAMPNIERS

Agences

29bis avenue de PARIS
86 000 POITIERS
Tél : 05 49 31 83 41

1 rue Maurice MALLET
17 300 ROCHEFORT
Tél : 09 72 92 27 75

*Le Bureau d'Etudes Techniques
ASTEEN environnement et géotechnique
est certifié ISO 14001*

1. DEFINITION DE LA MISSION, PROGRAMME, CONTEXTE GEOLOGIQUE	3
1.1. MISSION	3
1.2. PROGRAMME.....	3
1.3. PROJET	4
1.4. LOCALISATION	4
1.5. HISTORIQUE DU SITE	4
1.6. CONTEXTE GEOLOGIQUE GENERAL	5
1.7. PIEZOMETRIE	ERREUR ! SIGNET NON DEFINI.
1.8. RETRAIT-GONFLEMENT DES SOLS.....	6
1.9. HYDROGEOLOGIE.....	7
1.10. CAVITES ET MOUVEMENTS DE TERRAIN	8
2. RESULTATS DES INVESTIGATIONS.....	8
2.1 LE SITE.....	8
2.2 IMPLANTATION ET DESCRIPTION DES SONDAGES	8
2.3 LES ESSAIS PENETROMETRIQUES	9
2.4 L'HYDROGEOLOGIE.....	10
2.5 LES ESSAIS EN LABORATOIRE	10
2.6 LES ESSAIS DE PERMEABILITE	11
3. COMMENTAIRES.....	12
3.1. LA SYNTHESE	12
3.2. L'ANALYSE DES RISQUES	12
3.3. MISSION G1PGC/ES : MAISON D'HABITATION	16
3.4. MISSION G1PGC VOIRIE	18
4. CONCLUSION.....	19
EXTRAIT DE LA NORME NF P94-500 REVISEE EN 2013	22
Illustration 1 : Localisation du site (sans échelle)	4
Illustration 2 : Contexte géologique général	5
Illustration 3 : Puits et piézomètres à proximité.....	6
Illustration 4 : Aléa retrait-gonflement des argiles.....	7
Illustration 5 : Risque de remontées de nappe.....	7
Illustration 6 : Schéma synthétique des dispositions constructives (www.georisques.gouv.fr)	18
Plan 1 : Implantation des sondages	9
Tableau 1 : Documents mis à disposition pour l'étude	3
Tableau 2 : Puits et piézomètres à proximité du site d'étude	6
Tableau 3 : Résultats d'analyses	10
Tableau 4 : Résultats des IPI.....	11
Tableau 5 : Résultats des mesures de perméabilité	11
Tableau 6 : Caractérisation perméabilité.....	12
Tableau 7 : Arrêtés de reconnaissance naturelle sur la commune	13
Tableau 8 : Catégorie d'importance des bâtiments (source : développement durable.gouv)	14
Tableau 9 : Coefficients d'importance (source : développement durable.gouv)	14
Tableau 10 : Exigences sur le bâti neuf.....	15
Tableau 11 : Description du profil stratigraphique vis-à-vis de la classe de sol.....	16
Tableau 12 : Classe de portance	18

Ce dossier contient 31 pages, dont 2 pour les coupes de sondages, 5 pour les essais pénétrométriques.

1. Définition de la mission, programme, contexte géologique

Cette étude a été réalisée pour le compte de société SOFIAL, représentée par Mr LELIEVRE. Le projet est l'aménagement d'une future zone d'habitations dont le nombre de lots n'est pas encore connu à ce jour, ni l'implantation de la voirie, située à proximité immédiate de la rue des Lacs d'Amour à MONTBAZON. ASTEEN Environnement et Géotechnique (agence de POITIERS) a été missionnée pour rédiger une mission G1PGC/ES bâtiment et voirie.

1.1. Mission

Conformément à son offre n°721379, ASTEEN a reçu pour mission de définir les principes de construction des maisons d'habitation. Cette étude repose sur des investigations géotechniques réalisées par ASTEEN et correspond à la mission G1PGC/ES bâtiment et G2AVP voirie d'étude géotechnique préalable selon les termes de la norme NF P 94-500. (Par référence à la classification des « Missions Géotechniques Normalisées » établie par l'Union Syndicale Géotechnique de 2013 (norme NFP 94-500), la présente reconnaissance est de type G1PGC/ES bâtiment et voirie voit de ce fait l'étendue de sa mission limitée aux prestations correspondantes).

Il est rappelé que la mission d'étude géotechnique doit être complétée par une mission G2AVP bâtiment et voirie, G2PRO... d'étude géotechnique de projet, puis par des missions G3 (étude et suivi géotechnique d'exécution) et G4 (supervision géotechnique d'exécution) afin de limiter les aléas géotechniques qui peuvent apparaître en cours d'exécution ou après réception des ouvrages.

1.2. Programme

Le programme exécuté le 12/01/2024, comporte les opérations suivantes :

- Creusement de 6 excavations de reconnaissance en tarière mécanique de diamètre 63 et 150 mm (notifiées dans ce rapport T01 à T06) à l'aide d'une foreuse sur pick-up de marque ECOFORE d'une profondeur jusqu'à 5.80 mètres/TA,
- Réalisation de 5 essais pénétrométriques dynamique lourd jusqu'à 6,50 m de profondeur/TA, (notifiés dans ce rapport PD01 à PD05),
- Réalisation de 5 mesures de perméabilité selon la méthode Matsuo ;
- Analyse en laboratoire des échantillons prélevés (classification GTR des différents faciès),
- Rédaction et fourniture d'un document circonstancié (nature des terrains, classification GTR, possibilités de fondation pour les futurs pavillons).

Les documents fournis sont les suivants :

documents	Emetteur	Référence	Date	Echelle	Cote altimétrique	Remarque
Plan cadastral	SOFIAL	//	//	1/2000	oui	//
Devis	ASTEEN	721379	09/01/2024	//	//	//

Tableau 1 : Documents mis à disposition pour l'étude

L'implantation a été réalisée selon les conditions d'accès, selon la précision des plans remis pour la campagne de reconnaissance. L'altimétrie des points de sondage a été estimée selon les indications du plan topographique. Les profondeurs sont mesurées par rapport au TA.

1.3. Projet

Le projet est l'aménagement d'un lotissement dont le nombre de lots n'est pas déterminé et de sa voirie associée. Il s'agit du projet de construction de maisons d'habitation. Pour la suite de l'étude, nous admettons l'hypothèse selon laquelle, le pavillon sera de type Rez de chaussée ou R+1, sans sous-sol et de constitution traditionnelle (blocs agglomérés de ciment et ossature en béton armé).

A l'écriture de ce rapport, nous ne connaissons pas encore ni l'implantation ni la forme périmétrique des maisons.

1.4. Localisation

Localisation : rue des Lacs d'Amour, MONTBAZON

Parcelles : A n °2310, 3710, 3711

Altitude : env. 85/86 m NGF

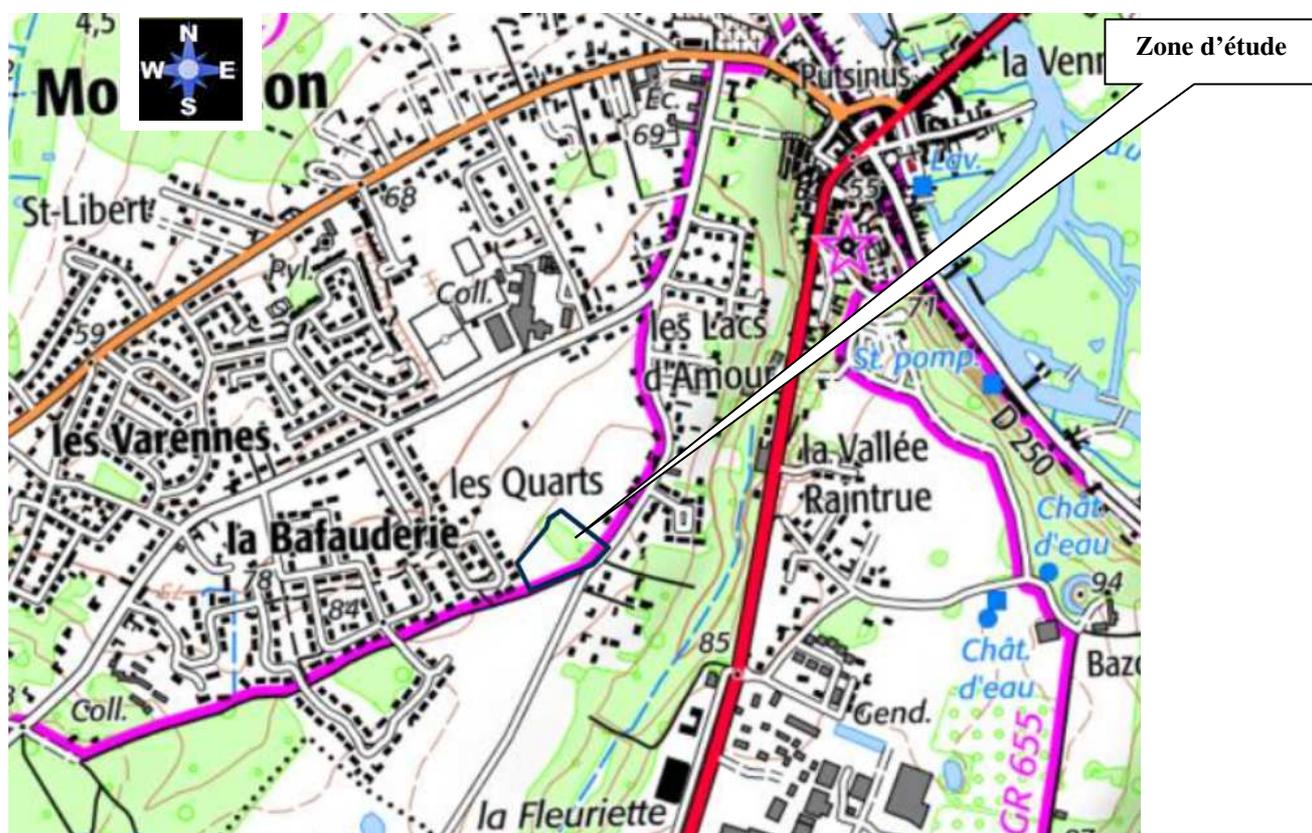


Illustration 1 : Localisation du site (sans échelle)

1.5. Historique du site

Aucune donnée historique concernant le terrain étudié n'a été fournie par le Maître d'Ouvrage.

1.6. Contexte géologique général

La carte géologique est présentée sur l'illustration suivante :



Illustration 2 : Contexte géologique général

D'après la carte géologique de LANGEAIS (n°487), les terrains à l'affleurement dans ce secteur sont :

- Sannoisien : Calcaire lacustre de Touraine

1.7. Piézométrie

La banque des données du sous-sol (BSS) a permis de recenser plusieurs puits et ou piézomètres à proximité du site d'étude.

Les caractéristiques de ces ouvrages sont données dans le tableau suivant. La figure suivante localise les ouvrages.



Illustration 3 : Puits et piézomètres à proximité

Identification	N°	Coordonnées		Altitude	Profondeur (m)	Niveau (m) date
BSS001HNQW	1	476835	2254701	86.0	47.0	23.8 m – 04/04/2006
BSS001HNTR	2	476858	2254622	81.0	60.0	15.1 m – 21/11/2014
BSS001HNPX	3	476875	2255090	82.0	38.0	24.6 m – 13/12/2004

Tableau 2 : Puits et piézomètres à proximité du site d'étude

Les puits et piézomètres présentés sur la carte n'ont pas été relevés et donc présentent peu d'intérêt.

1.8. Retrait-gonflement des sols

D'après la carte d'aléa retrait-gonflement des argiles entrée en vigueur le 1er janvier 2020 (source : www.georisques.gouv.fr), le terrain étudié est situé dans une zone **d'aléa fort**.

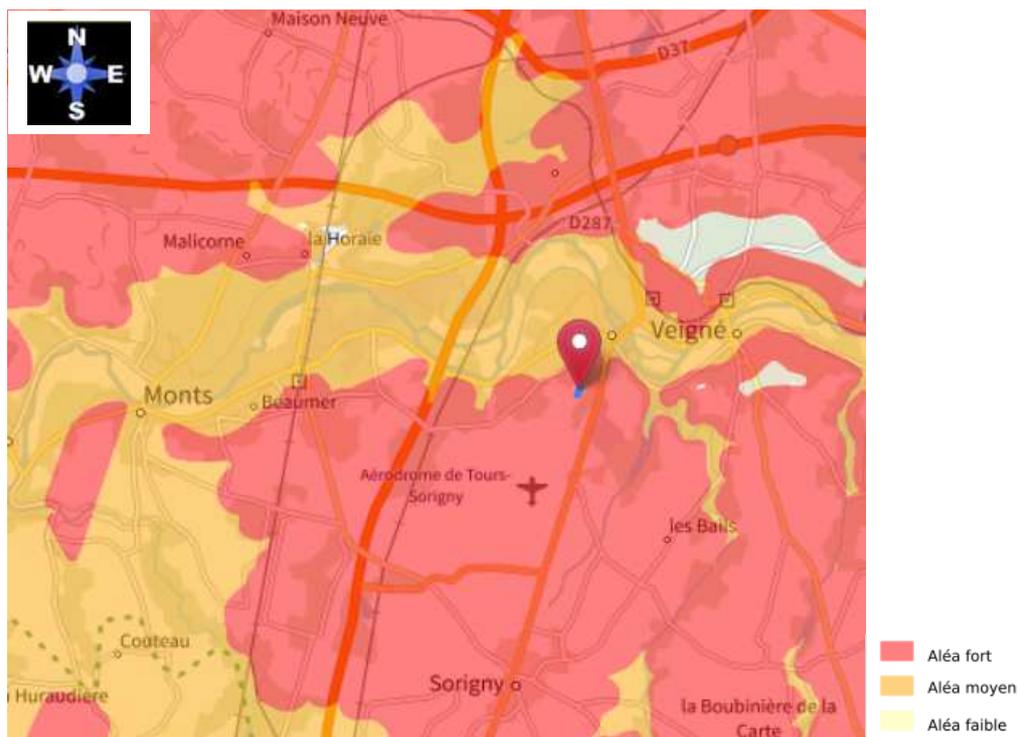


Illustration 4 : Aléa retrait-gonflement des argiles

1.9. Hydrogéologie

D'après la carte du risque de remontées de nappe (*source : www.georisques.gouv.fr*), le terrain étudié n'est pas situé à proximité de zones potentiellement sujettes aux inondations de cave et aux débordements de nappe.

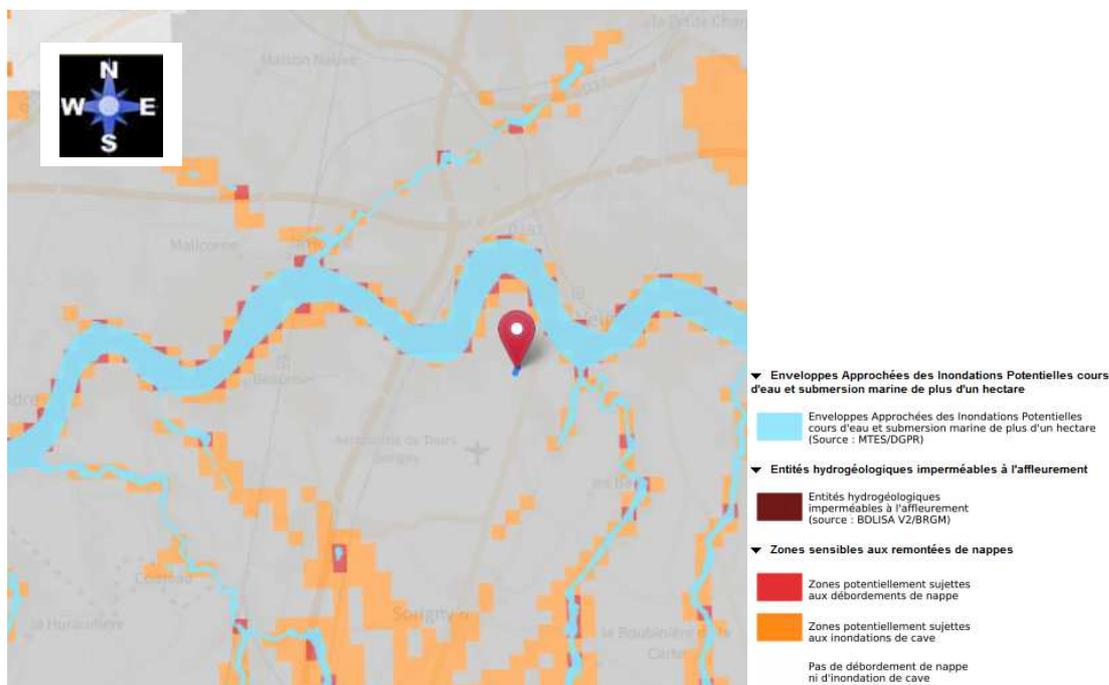


Illustration 5 : Risque de remontées de nappe

1.10. Cavités et mouvements de terrain

D'après la carte d'aléa (source : www.georisques.gouv.fr), aucune cavité ni mouvement de terrains ne sont recensés à proximité immédiate du site étudié.

2. Résultats des investigations

En annexe, sont présentés :

- Le plan d'implantation des points d'investigation ;
- Les coupes de sondages ;
- Les essais pénétrométriques ;
- Les photographies du site.

2.1 Le site

Le site est actuellement occupé par une prairie non entretenue dont une partie n'est pas accessible.

2.2 Implantation et description des sondages

Le plan ci-après présente les implantations des sondages.

Les sondages ont été creusés à la tarière mécanique (ϕ 63 et 150 mm). Ces sondages ont mis en évidence la coupe géologique suivante :

- Une couche supérieure de terre végétale argileuse épaisse de 0,30 m en moyenne ;
- Dans la zone Sud (sondages T01/T02)
 - Des argiles limoneuses et sableuses jusqu'à 0,50 m (T01) et 0,80 m (T02) de profondeur ;
 - Des argiles finement sableuses marron ocre ou grisâtres ;
 - Des argiles sablo graveleuses brun rougeâtres ;
 - Des argiles gris blanchâtres sur 2,70 m d'épaisseur (uniquement en T01) ;
 - Le massif calcaire plus ou moins altéré (notamment sous forme de calcaire argileux ;
 - Des refus de pénétration de l'outil de la tarière ont été obtenus à 5,60/5,80 m/TA de profondeur, sur des niveaux très résistants des calcaires.
- Dans la zone Nord, des sondages T03 à T06
 - Directement sous la couche de terre végétale, une formation d'argiles ocre à graviers sableux, jusqu'au refus de pénétration obtenu à une profondeur comprise entre 1,20 et 2,50 m/TA de profondeur.



Plan 1 : Implantation des sondages

2.3. Les essais pénétrométriques

Les diagrammes des essais pénétrométriques présentés en annexe confirment la présente deux types de nature de sous-sol dans l'emprise du site prospecté, en mettant en évidence deux familles de courbes :

- Famille PD01 et PD02, où il existe une couche résistante (QD de 10 à 20 MPa voire 30 MPa) dans la partie supérieure du terrain, jusqu'à 1,60 m/TA de profondeur environ, laquelle couche surmonte des faciès plus médiocres où Qd redescend à 3 MPa en moyenne. Au droit de ces deux essais, il n'a été constaté qu'un seul refus de pénétration : au PD01 à 5,20 m/TA de profondeur. Aucun refus en PD02 n'a été observé. (arrêt volontaire à plus de 6,40 m/TA de profondeur.
- Famille PD03 à PD05, où la partie supérieure du terrain est résistante à partir de 1,20 m/TA au PD03 et 0,40 m/TA au PD04/PD05 (Qd supérieur à 20 MPa). Les refus de pénétration ont été obtenus ici à faible profondeur, entre 0,80 et 1,70 m/TA.

2.4. L'hydrogéologie

Tous les sondages sont restés secs. Aucune remontée d'eau n'a été observée. Selon les formations forées, des remontées d'eaux sont possibles. Le délai de réponse d'un forage ou d'une excavation peut atteindre plusieurs jours en fonction de la perméabilité des sols. Ce délai correspond au temps de rééquilibrage entre la nappe dans les sols et le niveau d'eau libre qui remplit progressivement la cavité laissée par le forage ou l'excavation.

Il n'est pas exclu de rencontrer des circulations d'eau dans l'emprise du projet, non recoupées par nos sondages.

Le régime hydrogéologique de ces circulations est alors susceptible de varier, en fonction de la topographie, de la saison et de la pluviosité.

Les niveaux d'eau sont susceptibles de varier dans des proportions importantes en fonction des conditions météorologiques et seul un suivi piézométrique permettrait d'appréhender l'importance de ces variations.

2.5. Les essais en laboratoire

Sur les échantillons prélevés, nous avons réalisé les essais et mesures suivantes :

- Teneur en eau naturelle : Wnat (%)
- Valeur de bleu du sol : VBS
- Paramètres granulométriques : Dmax, d<2mm, d<0,08 mm
- Indice Portant Immédiat : IPI

Les résultats sont présentés dans le tableau suivant :

sondages	Prof. (m)	faciès	Wnat (%)	VBS	Dmax	< 2 mm (%)	< 0,08 mm (%)
T01	1,00	Argiles finement sableuses à graviers calcaires et quartzique	9	2,4	12	52	27
	2,00	Argiles finement sableuses à graviers calcaires et quartzique	9	2,5	6	84	41
	3,00	Argiles finement sableuses à graviers calcaires et quartzique	9				
	5,00	Argiles gris blanchâtres	51	8			
T02	1,50	Argiles finement sableuses ocre	22				
		Argiles calcaires marron	25				
T03	1,80	Argiles sèches à sables fins	6	1,4	9	87	38
T04	1,00	Sables et graviers argileux	7				
	1,80	Sables et graviers argileux	6				

Tableau 3 : Résultats d'analyses

De ces résultats, nous pouvons retenir les points généraux suivants :

- Les matériaux peu profonds de nature argilo sableux sont peu ou moyennement actifs (classe GTR A1/A2) et présentent une aptitude moyenne aux mouvements de retrait et de gonflement sous l'effet de variations hydriques.
- Les argiles grises claires profondes du sondage T01 sont par contre très actives, à fort potentiel de retrait et de gonflement

Les résultats de l'essai IPI effectués sur l'échantillon sont les suivants :

sondage	Faciès	Wnat	Densité		IPI
			Humide (γ_h)	Sèche (γ_s)	
T01 à 0,70 m	Argiles finement sableuses à graviers calcaires et quartzique	9	1,8	1,6	7,9

Tableau 4 : Résultats des IPI

2.6. Les essais de perméabilité

Des tests de perméabilité ont été effectués dans tous les sondages selon la méthode Matsuo à niveau variable.

L'essai consiste à injecter de l'eau dans une cavité d'essai dont la base atteint la couche à tester et dont la géométrie est parfaitement connue et ne varie pas. La variation du niveau d'eau en fonction du temps est mesurée, après saturation de 2 heures. Les pentes déduites des courbes hauteur / temps, en fonction de la géométrie de la cavité, permettent de déterminer le coefficient de perméabilité K, lorsque le régime est considéré pseudo-permanent.

Les résultats sont les suivants :

Sondage	Lanterne testée	Faciès testé	Infiltration (l/h/m ²)	K (m/s)
T01/EI01	1,00 à 1,50 m	Argiles ocre + cailloutis quartzique/calcaires	3.7	1.0 10 ⁻⁶
T01/EI01	0,50 à 0,70 m	Argiles ocre + cailloutis quartzique/calcaires	5.4	1.5 10 ⁻⁶
T03/EI03	1,50 à 2,00 m	Graviers dans matrice argileuse	6.1	1.7 10 ⁻⁶
T05/EI05	1,50 à 2,00 m	Graviers dans matrice argileuse	2.0	5.6 10 ⁻⁷
T06/EI06	0,80 à 1,10 m	Graviers dans matrice argileuse	1.1	3.1 10 ⁻⁷

Tableau 5 : Résultats des mesures de perméabilité

La classification des sols en fonction des coefficients de perméabilité est donnée dans le tableau ci-dessous :

Perméabilité K (m/s)	Caractérisation perméabilité	Nature dominante du sol
≤ 6	Imperméable	Sol argileux
6 à 15	Très peu perméable	Sol argilo-limoneux
15 à 30	Perméabilité médiocre	Sol limoneux
30 à 50	Moyennement perméable	Sol sablo limoneux
50 à 200	Perméable	Sol sableux

ASTEEN Environnement, 866 rue des Plantiers, 16430 CHAMPNIERS (siège social)

rapport n° 373620gotk

Tél : 05 45 69 83 46, Fax : 05 24 84 74 08

contact@asteen.fr

200 à 500	Très perméable	
-----------	----------------	--

Tableau 6 : Caractérisation perméabilité

D'après le DTU 64.1 de Mars 2007, la valeur obtenue dans ce sondage indique un sol pratiquement imperméable.

Il est rappelé qu'il s'agit d'essais ponctuels qui ne reflètent que partiellement la perméabilité à l'échelle du site. En effet les débits d'infiltration seront fortement influencés par les variations lithologiques qui peuvent être rencontrées au sein de ces formations (niveaux plus ou moins argileux, limoneux, sableux ou graveleux).

3. Commentaires

Nous allons aborder dans ce chapitre les points suivants :

- La synthèse ;
- L'analyse des risques ;
- Les possibilités de fondation des bâtiments (pavillons) et les couches de forme pour la voirie.

3.1. *La synthèse*

3.1.1 Géotechnique

Le sous-sol géologique du site étudié se présente sous deux formes, tant au niveau de la nature des faciès tant au niveau de la nature des faciès et de leur résistante :

- Au Sud, une couche résistante surmontant des assises plus tendres ;
- Au Nord, une couche résistante provoquant des refus de pénétration peu profonds.

On doit remarquer qu'il existe une zone centrale relativement étendue dont la nature du sous-sol n'est pas connue (zone inaccessible).

3.1.2 Les pavillons

Nous admettons l'hypothèse que les bâtiments à construire sont des maisons en simple rez de chaussée ou comportant au plus un étage.

3.2. *L'analyse des risques*

La zone d'étude est susceptible d'être affectée par les risques naturels suivants :

- ✓ Risque de cavités naturelles sur la commune : à priori non ;
- ✓ Localisation exposée aux retrait-gonflements des sols argileux : oui
- ✓ Localisation recensée dans un atlas des zones inondables : à priori non
- ✓ Localisation située dans un territoire à risque important d'inondation (TRI) : Non
- ✓ Mouvements de terrain recensés dans un rayon de 500 m : Non
- ✓ Risque de retrait-gonflement des argiles : aléa fort ;
- ✓ Risque de remontée de nappe : sensibilité faible ;
- ✓ Risque de cavités naturelles : apparemment non ;
- ✓ Risque sismique : zone classe 2
- ✓ Selon le décret n°2010-1255 du 22/12/2010, relatif à la prévention des risques sismiques, le terrain se situe en zone d'aléas faibles.

- ✓ Le site géographique est à classer en zone sismique 2 d'après la carte de sismicité de la France (Décrets n° 2010-1254 et 1255 du 22 octobre 2010).

☐ *Arrêtés de catastrophes naturelles*

Arrêtés de reconnaissance de catastrophe naturelle sur la commune :

Inondations et/ou Coulées de Boue : 6

Code national CATNAT	Début le	Fin le	Arrêté du	Sur le JO du
INTE0000693A	23/07/2000	23/07/2000	30/11/2000	17/12/2000
INTE1615488A	28/05/2016	05/06/2016	08/06/2016	09/06/2016
INTE9900627A	25/12/1999	29/12/1999	29/12/1999	30/12/1999
NOR19830111	08/12/1982	31/12/1982	11/01/1983	13/01/1983
NOR19830516	01/04/1983	28/04/1983	16/05/1983	18/05/1983
NOR19850715	11/05/1985	16/05/1985	15/07/1985	27/07/1985

Mouvement de Terrain : 4

Code national CATNAT	Début le	Fin le	Arrêté du	Sur le JO du
INTE0100227A	16/03/2001	21/03/2001	29/05/2001	14/06/2001
INTE1223287A	17/12/2011	17/12/2011	04/06/2012	08/06/2012
INTE2002329A	14/12/2019	15/12/2019	27/01/2020	13/02/2020
INTE9900627A	25/12/1999	29/12/1999	29/12/1999	30/12/1999

Sécheresse : 9

Code national CATNAT	Début le	Fin le	Arrêté du	Sur le JO du
INTE1228647A	01/04/2011	30/06/2011	11/07/2012	17/07/2012
INTE2023940A	01/07/2019	30/09/2019	15/09/2020	25/10/2020
INTE9300372A	01/01/1991	31/12/1991	16/08/1993	03/09/1993
INTE9400220A	01/01/1992	30/04/1993	27/05/1994	10/06/1994
INTE9700056A	01/05/1993	31/08/1996	11/02/1997	23/02/1997
INTE9800231A	01/09/1996	31/10/1997	12/06/1998	01/07/1998
INTE9900124A	01/11/1997	30/09/1998	19/03/1999	03/04/1999
IOCE0804637A	01/07/2005	30/09/2005	20/02/2008	22/02/2008
IOME2313528A	30/06/2022	29/09/2022	20/07/2023	07/09/2023

Tableau 7 : Arrêtés de reconnaissance naturelle sur la commune

☐ *Sismicité des sols*

Les bâtiments à risque normal sont classés en 4 catégories d'importance croissante, de la catégorie I à faible enjeu, à la catégorie IV qui regroupe les structures stratégiques et indispensables à la gestion de crise.

Le tableau suivant définit les catégories d'importance des bâtiments.

Catégorie d'importance	Description
I 	<ul style="list-style-type: none"> ■ Bâtiments dans lesquels il n'y a aucune activité humaine nécessitant un séjour de longue durée.
II 	<ul style="list-style-type: none"> ■ Habitations individuelles. ■ Établissements recevant du public (ERP) de catégories 4 et 5. ■ Habitations collectives de hauteur inférieure à 28 m. ■ Bureaux ou établissements commerciaux non ERP, h ≤ 28 m, max. 300 pers. ■ Bâtiments industriels pouvant accueillir au plus 300 personnes. ■ Parcs de stationnement ouverts au public.
III 	<ul style="list-style-type: none"> ■ ERP de catégories 1, 2 et 3. ■ Habitations collectives et bureaux, h > 28 m. ■ Bâtiments pouvant accueillir plus de 300 personnes. ■ Établissements sanitaires et sociaux. ■ Centres de production collective d'énergie. ■ Établissements scolaires.
IV 	<ul style="list-style-type: none"> ■ Bâtiments indispensables à la sécurité civile, la défense nationale et le maintien de l'ordre public. ■ Bâtiments assurant le maintien des communications, la production et le stockage d'eau potable, la distribution publique de l'énergie. ■ Bâtiments assurant le contrôle de la sécurité aérienne. ■ Établissements de santé nécessaires à la gestion de crise. ■ Centres météorologiques.

Tableau 8 : Catégorie d'importance des bâtiments (source : développement durable.gouv)

D'après les éléments communiqués lors de l'étude, l'ouvrage concerné par la présente étude sera classé dans la catégorie II (à confirmer par le Maître d'Ouvrage).

☐ *Coefficients d'importance*

A chaque catégorie d'importance est associé un coefficient d'importance γ_I , qui vient moduler l'action sismique de référence conformément à l'Eurocode 8.

Le tableau suivant définit le coefficient d'importance γ_I selon la catégorie d'importance des bâtiments :

Catégorie d'importance	Coefficient d'importance γ_I
I	0,8
II	1
III	1,2
IV	1,4

Tableau 9 : Coefficients d'importance (source : développement durable.gouv)

☐ *Exigences sur le bâti neuf*

Les exigences sur le bâti neuf dépendent de la catégorie d'importance du bâtiment et de la zone de sismicité.

Le tableau en page suivante récapitule les exigences à prendre en compte en fonction de la catégorie des bâtiments.

	I	II	III	IV			
Zone 1							
Zone 2					aucune exigence		Eurocode 8 ³ a _g =0,7 m/s ²
Zone 3					PS-MI ¹	Eurocode 8 ³ a _g =1,1 m/s ²	Eurocode 8 ³ a _g =1,1 m/s ²
Zone 4					PS-MI ¹	Eurocode 8 ³ a _g =1,6 m/s ²	Eurocode 8 ³ a _g =1,6 m/s ²
Zone 5					CP-MI ²	Eurocode 8 ³ a _g =3 m/s ²	Eurocode 8 ³ a _g =3 m/s ²

Tableau 10 : Exigences sur le bâti neuf

☐ Classes de sols selon l'Eurocode 8 (rappel)

La nature locale du sol influence fortement la sollicitation ressentie au niveau des bâtiments. L'Eurocode 8 distingue 7 catégories principales de sols (de la classe A à la classe S2) pour lesquelles est défini un coefficient de sol S. Le paramètre S permet de traduire l'amplification de la sollicitation sismique exercée par certains sols.

Classification des sols La classe du sol a été définie en considérant les profils lithologiques des sondages de reconnaissance et les essais géotechniques réalisés in situ, et en laboratoire sur les échantillons remaniés ou intacts prélevés dans ces sondages. Elle est définie selon le tableau ci-dessous :

Classe de sol	Description du profil stratigraphique	Paramètres		
		V _s (m/s)	NSPT (coups/30 cm)	Cu (kPa)
A	Rocher ou autre formation géologique de ce type comportant une couche superficielle d'au plus 5 m de matériau moins résistant	> 800	-	-
B	Dépôts raides de sable, de gravier ou d'argile sur-consolidée, d'au moins plusieurs dizaines de mètres d'épaisseur, caractérisés par une augmentation progressive des propriétés mécaniques avec la profondeur.	360 – 800	> 50	> 250
C	Dépôts profonds de sable de densité moyenne, de gravier ou d'argile moyennement raide, ayant des épaisseurs de quelques dizaines à plusieurs centaines de mètres.	180 – 360	15 – 50	70 – 250
D	Dépôts de sol sans cohésion de densité faible à moyenne (avec ou sans couches cohérentes molles) ou comprenant une majorité de sols cohérents mous à fermes	< 180	< 15	< 70
E	Profil de sol comprenant une couche superficielle d'alluvions avec des valeurs de v _s de classe C ou D et une épaisseur comprise			

	entre 5 m environ et 20 m, reposant sur un matériau plus raide avec $v_s > 800$ m/s			
S1	Dépôts composés, ou contenant, une couche d'au moins 10 m d'épaisseur d'argiles molles/vases avec un indice de plasticité élevé ($IP > 40$) et une teneur en eau importante. < 100 valeur indicative -10 – 20	< 100 valeur indicative	-	10 - 20
S2	Dépôts de sols liquéfiables d'argiles sensibles ou tout autre profil de sol non compris dans les classes A à E ou S1.			

Tableau 11 : Description du profil stratigraphique vis-à-vis de la classe de sol

Conclusion : Le profil de sol considéré dans le présent rapport à ce stade de l'étude est B/C. L'application des règles parasismiques est obligatoire et il faut se reporter à l'Eurocode 8 (Norme NF EN 1998 – Calcul des structures pour leur résistance au séisme).

Zone d'Influence Géotechnique (ZIG)

Définition de la ZIG : volume de terrain au sein duquel il y a interaction entre l'ouvrage ou l'aménagement (du fait de la réalisation et/ou de son exploitation) et l'environnement (sols et ouvrages environnants).

Sa forme et son extension sont spécifiques à chaque site et chaque ouvrage et peuvent largement déborder de la zone d'étude.

A ce stade, on peut estimer que la ZIG s'étend ici à l'emprise du projet aux voiries.

Composante anthropique

Lors de la réalisation de nos sondages, nous n'avons pas décelé la présence de remblais. Aucune trace de pollution n'a été observée. Cependant, ce risque n'est pas exclu.

Nous rappelons que la recherche de polluant n'est pas l'objet d'une mission géotechnique en général et de notre mission en particulier.

Liquéfaction

L'analyse de risque de liquéfaction du sol est hors mission.

3.3. Mission GIPGC/ES : maison d'habitation

En préalable, il convient de préciser que les « possibilités de fondation » données ci-après devront être confirmées par une étude de type G2. En conséquence, le mode de fondation définitif et précis, adapté à chacun des pavillons ne pourra être donné qu'après la réalisation de l'étude de détail de type G2 (AVP, PRO,...) qui comportera l'exécution d'investigations spécifiques implantées dans l'emprise de la future construction et après que soient connues les caractéristiques morphologiques et structurelles de la dite construction.

❑ *Fondations superficielles par semelles filantes*

Ce mode de fondation par semelles filantes établies dans les argiles ne pourra être adapté que si la structure de la maison présente les caractéristiques suivantes :

- a) Ossature rigide : l'ossature béton armé de la maçonnerie devra être fortement rigidifiée pour contrer les différences de comportement des assises. Cette rigidification devra être réalisée au niveau du soubassement et de l'élévation.
- b) Morphologie de la maison : la nécessaire rigidification évoquée ci-dessus sera d'autant plus facile à réaliser que la géométrie de la maison sera simple et proche du rectangle (murs sans décrochement). Par ailleurs, afin que les charges à reprendre par les fondations soient le plus uniformes possibles, il conviendra de prévoir un nombre de niveaux uniforme, soit un simple rez de chaussée soit un R+1 complet.
- c) Environnement : en raison de la forte activité des argiles, on évitera de planter des arbustes à moins de 5 m des maisons et des arbres de grandes tailles à moins de 10 m.

Ces conditions générales (a), b), c)) énumérées ci-dessus étant respectées, on peut prévoir que les semelles filantes pourront être dimensionnées sur la base des critères suivants :

- Profondeur d'encastrement dans le sol de 1.20/1,40 m/TA au minimum ;

❑ *Fondations profondes ou semi-profondes*

L'option de ce mode de fondation par puits de béton reliés en tête par des longrines ne pourra être retenue que si l'étude de type G2 démontre qu'il existe bien une assise suffisamment résistante à faible profondeur dans l'emprise de la maison.

Il convient par ailleurs de préciser, concernant ce mode de fondation, qu'il est d'usage de considérer qu'il n'est techniquement et économiquement envisageable que si la profondeur de l'assise résistante est inférieure à 3,00/3,50 m et que sa contrainte de sollicitations est supérieure à 0,2 MPa.

3.1.1. *Les dallages et planchers*

En raison des éléments géotechniques évoqués précédemment, la dalle basse du rez de chaussée devra être traitée en « plancher porté sur vide sanitaire » (dalle sur terre plein exclu).

3.1.2. *Généralités*

La détermination des conditions de fondations précises et définition des futurs pavillons ne pourra être effectuée pour chacun qu'après :

- Connaissance du type de structure à construire ;
- Connaissance de la cote du niveau de construction du plancher bas ;
- Réalisation d'une mission géotechnique G2AVP.

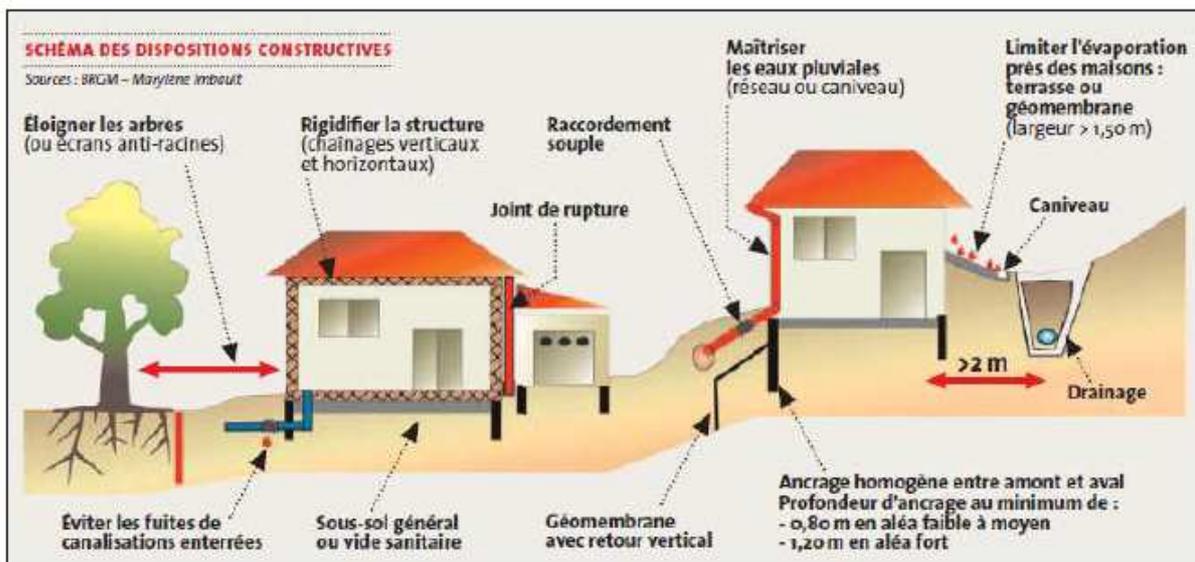


Illustration 6 : Schéma synthétique des dispositions constructives (www.georisques.gouv.fr)

3.4. Mission GIPGC voirie

□ Les couches de forme

Après décapage de la partie supérieure du terrain constitué par la terre végétale et les argiles graveleuses, ocre, ... sous-jacents, l'arasement de terrassement sera constituée soit par des matériaux dont la classe GTR est R1/R23 à tendance A1/A2.

D'après le fascicule « Chaussées Neuves à Faible Trafic » SETRA – LCPC, la portance des matériaux est la suivante :

Faciès	Classe de portance	
	En période favorable	En période défavorable
Argiles	2-3	1

Tableau 12 : Classe de portance

Pour obtenir une classe de plateforme PF2, il conviendra donc de mettre en œuvre une couche de forme en matériaux granulaires de bonne qualité et insensibles à l'eau de classe B31 par exemple sur une épaisseur de 25 à 40 cm suivant la période des travaux (sèche ou pluvieuse).

Les dispositions constructives seront les suivantes :

- Décapage des faciès de terre végétale et des limons argilo-terreux à cailloutis sur toute leur hauteur ;
- Réglage du fond de forme suivant une pente transversale aboutissant à un fossé ou une tranchée drainante ;
- Compactage du fond de forme ;
- Mise en place d'un géotextile anti contaminant ;
- Mise en œuvre de la couche de forme.

☐ *Les structures de chaussée*

A titre d'exemple, le dimensionnement des structures des chaussées sera réalisé en tenant compte des paramètres ci-dessous :

- Trafics : 12 éq.PL/jour (classe t5) ;
- Taux de croissance annuel : 2 % ;
- Durée de vie : 10 ans.
- Plateforme PF2

Cas A :

- 5 cm de béton bitumineux (BB) ;
- 15 cm de GNT B2 (grave non traitée) ;
- 20 cm de GNT B2.

Cas B :

- 3 cm de béton bitumineux (BB) ;
- 8 cm de GB2 (grave bitume de classe 2).
- 25 cm de GNT B1

Cas C :

- 4 cm de béton bitumineux (BB) ;
- 15 cm de GE3 (grave émulsion de type 3).

(Ou toute autre structure de caractéristiques similaires).

. .

4. Conclusion

Des possibilités de fondation pour les bâtiments ont été données pour les faciès identifiés. Une mission G2 AVP devra être réalisée pour chaque projet.

Nous restons à la disposition du Maître d'Ouvrage pour toutes informations complémentaires. Les conclusions du présent rapport sont données sous réserve des conditions particulières jointes en annexe.

Annexes

CONDITIONS PARTICULIERES

Le présent rapport ou procès-verbal ainsi que toutes annexes, constituent un ensemble indissociable

La société ASTEEN environnement sera dérogée de toute responsabilité dans le cas d'une mauvaise utilisation de toute communication ou reproduction partielle de ce document, sans son accord écrit préalable. La mission G1PGC/ES ne suffit pas en elle-même pour la construction du bâtiment. Cette mission devra être obligatoirement complétée par une mission G2AVP.

Cette étude est basée sur des reconnaissances dont le caractère ponctuel ne permet pas de s'affranchir des aléas des milieux naturels, et ne peut prétendre traduire le comportement du sol dans son intégralité. ASTEEN ne peut être en aucun cas tenu à une obligation de résultats, car les prestations d'études et de conseils sont réputées incertaines par nature, donc ASTEEN n'est donc tenu qu'à une obligation de moyens.

Ainsi, tout élément nouveau mis en évidence lors de l'exécution des fondations ou de leurs travaux préparatoires et n'ayant pu être détecté lors de la reconnaissance des sols, doit être signalé à ASTEEN environnement qui pourra reconsidérer tout ou partie des conclusions du Rapport.

De même, des changements dans l'implantation, la conception ou l'importance des ouvrages par rapport aux hypothèses de base de cette étude, peuvent conduire à modifier les conclusions et prescriptions du Rapport et doivent être portées à la connaissance de ASTEEN environnement.

Les indications données dans les chapitres précédents, sont fournies en estimant des conditions normales d'exécution pendant les travaux et seront adaptées aux conditions réelles rencontrées (intempéries, niveau de nappe, matériels utilisés, provenance et qualité des matériaux, phasage et précautions particulières,...). Les éventuelles altitudes indiquées pour chaque sondage (qu'il s'agisse de côtes 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. Il en va de même pour l'implantation des sondages sur le terrain. Les relevées des venues d'eau dans les sondages ont un caractère ponctuel et instantané.

La société ASTEEN environnement ne saurait être rendue responsable des modifications apportées à son étude que dans le cas où elle aurait donné son accord écrit sur lesdites modifications. Le Maître d'Ouvrage devra informer ASTEEN de la date de Déclaration Réglementaire d'Ouverture du Chantier et faire réactualiser le présent document en cas d'ouverture de chantier plus de 2 ans après la date d'établissement du présent document. De même, il est tenu d'informer ASTEEN du montant global de l'opération et de la date prévisible de réception de l'ouvrage.

La société ASTEEN environnement ne saurait trop conseiller le client de faire procéder, au moment de l'ouverture des fouilles ou de la réalisation des travaux de fondations, à une visite de chantier par un des spécialistes qui vérifiera la conformité de la nature des sols et la profondeur des horizons d'ancrage.

Il est cependant rappelé que les sondages ont un caractère ponctuel et qu'ils ne peuvent pas offrir une vision continue de l'état des terrains du site. Leur implantation et leur densité permettent d'avoir une représentation fidèle de l'état du sous-sol sans qu'ASTEEN environnement ne puisse exclure, entre deux sondages, l'existence d'une anomalie.

Cette prestation peut éventuellement être incluse dans le contrat d'étude et donnera lieu à un Procès-Verbal.

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

- Rd : résistance dynamique apparente (formule des Hollandais)
- RdC : Rez de Chaussée
- SS : sous-sol
- TN : terrain naturel
- TA : terrain actuel
- PHEC : plus hautes eaux connues

Extrait de la norme NF P94-500 révisée en 2013

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.

ÉTAPE 1 : ÉTUDE GÉOTECHNIQUE PRÉALABLE (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).

ÉTAPE 2 : ÉTUDE 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, participer à la finalisation des pièces techniques des contrats de travaux.

ÉTAPE 3 : ÉTUDES GÉOTECHNIQUES DE RÉALISATION (G3 et G 4, distinctes et simultanées) ÉTUDE 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 géotechniques seront réalisés



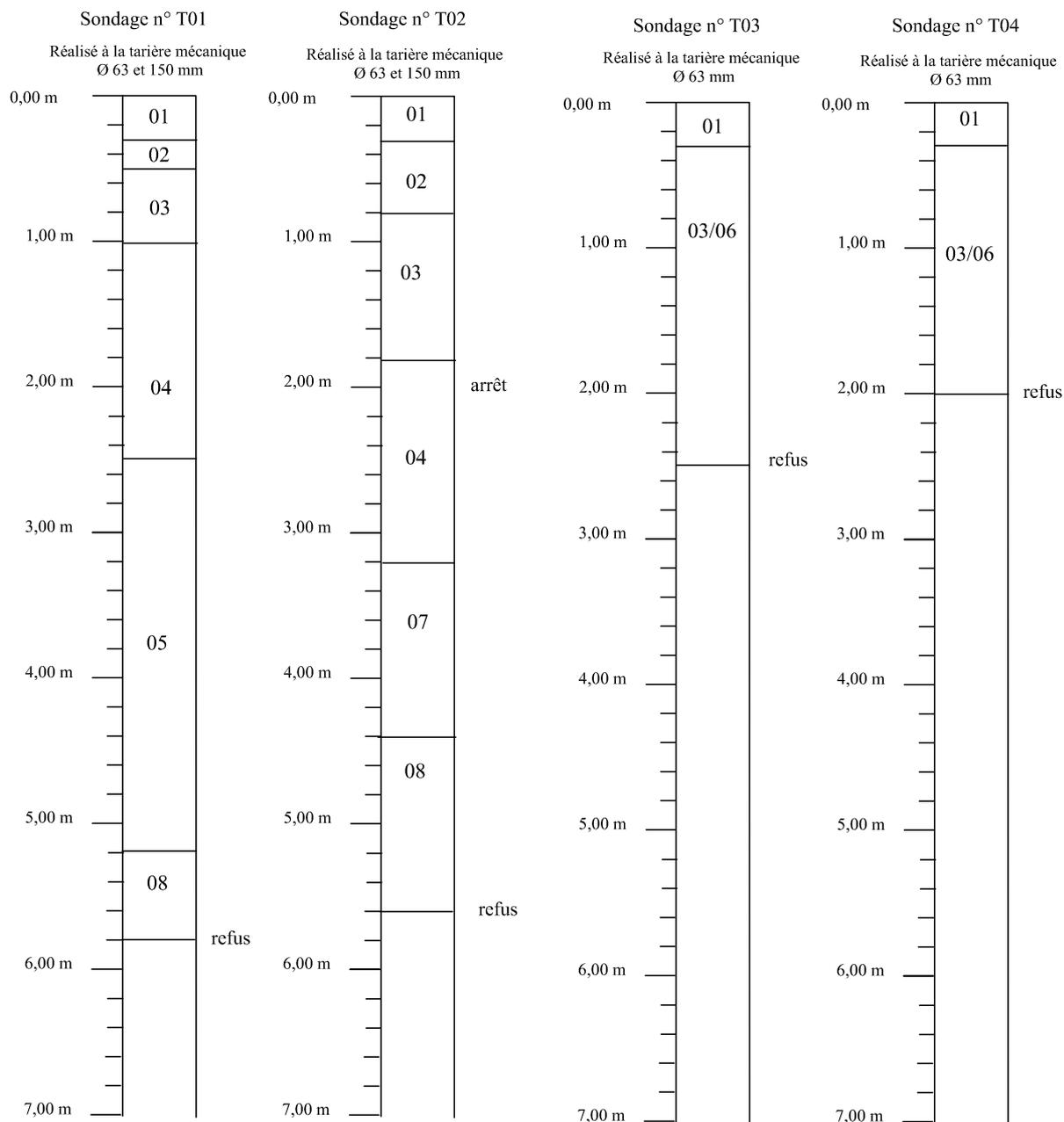
Site d'étude



T01/PD01

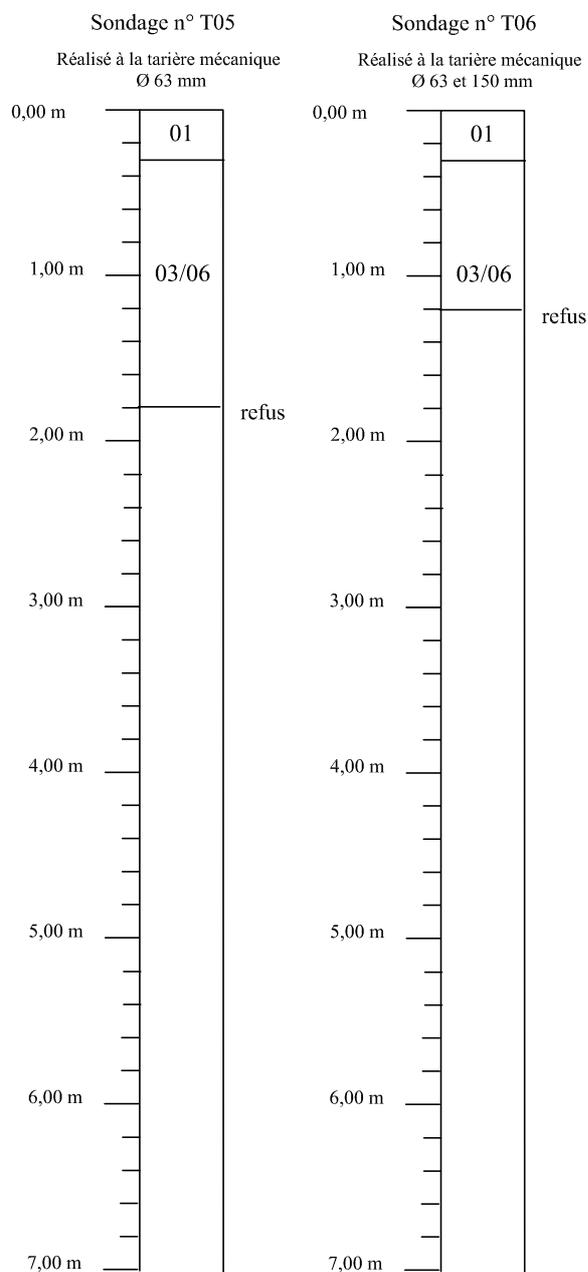


Zone non accessible



CARACTERISTIQUES DES FACIES RENCONTRES :

N°	NATURE		
01	Terre végétale argileuse	05	Argiles blanchâtres + grains calcaires
02	Limons argileux	06	Graviers dans matrice argileuse
03	Argiles ocre + cailloutis calcaires et quartzique	07	Calcaires argileux
04	Argiles brunes rougeâtres + cailloutis calcaires et quartzique	08	Calcaires +/- altérés



CARACTERISTIQUES DES FACIES RENCONTRES :

N°	NATURE		
01	Terre végétale argileuse	05	Argiles blanchâtres + grains calcaires
02	Limons argileux	06	Graviers dans matrice argileuse
03	Argiles ocre + cailloutis calcaires et quartzique	07	Calcaires argileux
04	Argiles brunes rougeâtres + cailloutis calcaires et quartzique	08	Calcaires +/- altérés

Essai : montbazon-Essai 1

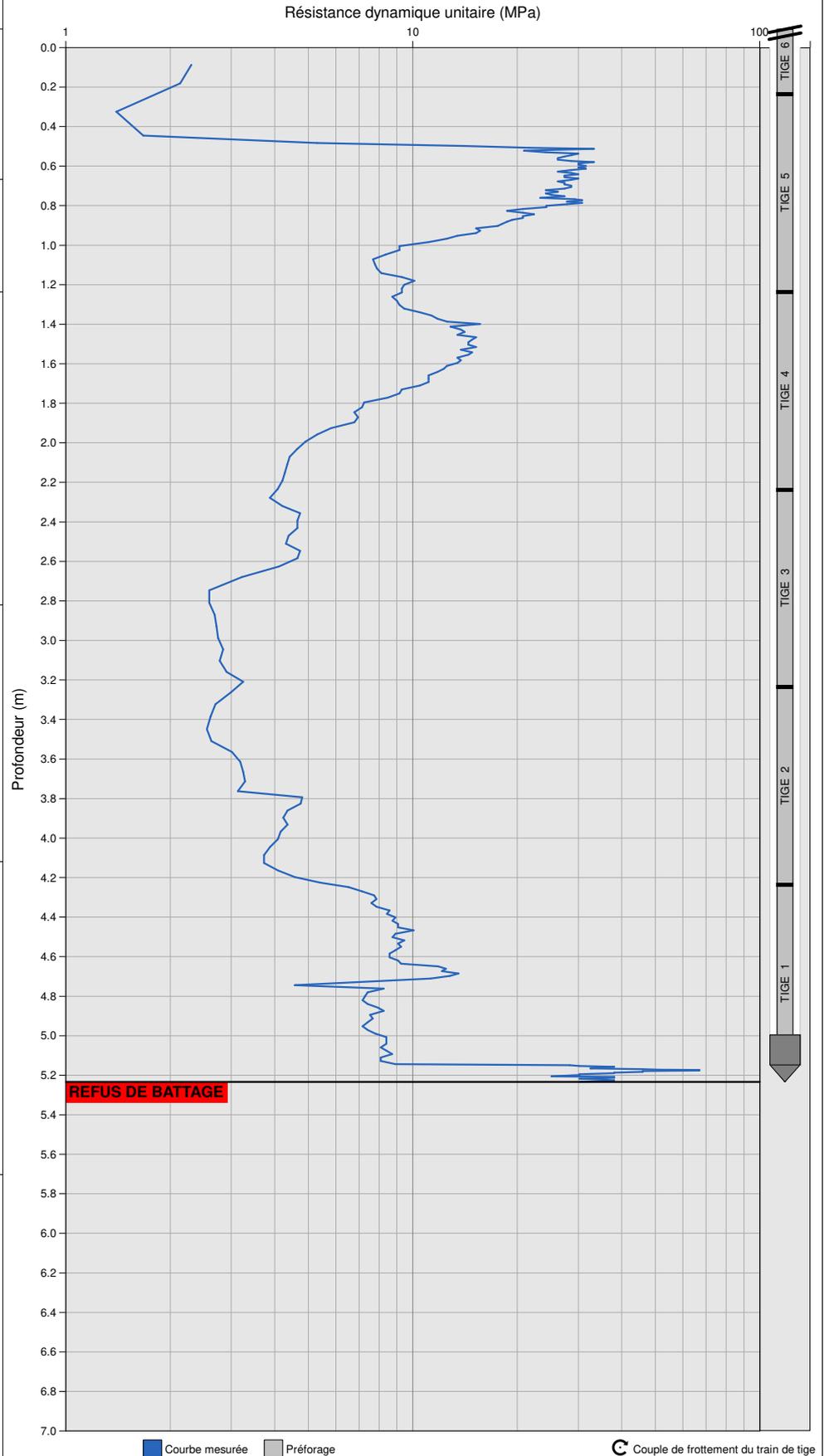
Type d'ouvrage : Non défini
 Réalisé le : 12/01/2024 à 10h52
 GPS : 47.2809933333 , 0.7072833333
 Altitude : 86.4 m

Profondeur visée : 0.000 m
 Profondeur atteinte : 5.234 m
 Préforage : 0.000 m
 Nombre de coups : 243

Aucune zone homogène définie

Caractéristiques pénétromètre :

Matériel : GEOTOOL/MAPESOL
 N° Serie : Map90 22054
 Sys. d'acquisition : MSBOXV2
 Vérifié le : 12/02/2021
 Type d'énergie : CONSTANTE
 Norme : Non définie
 Masse du mouton : 64.000kg
 Hauteur de chute : 750mm
 Section de pointe : 20.00cm²



Essai : montbazon-Essai 2

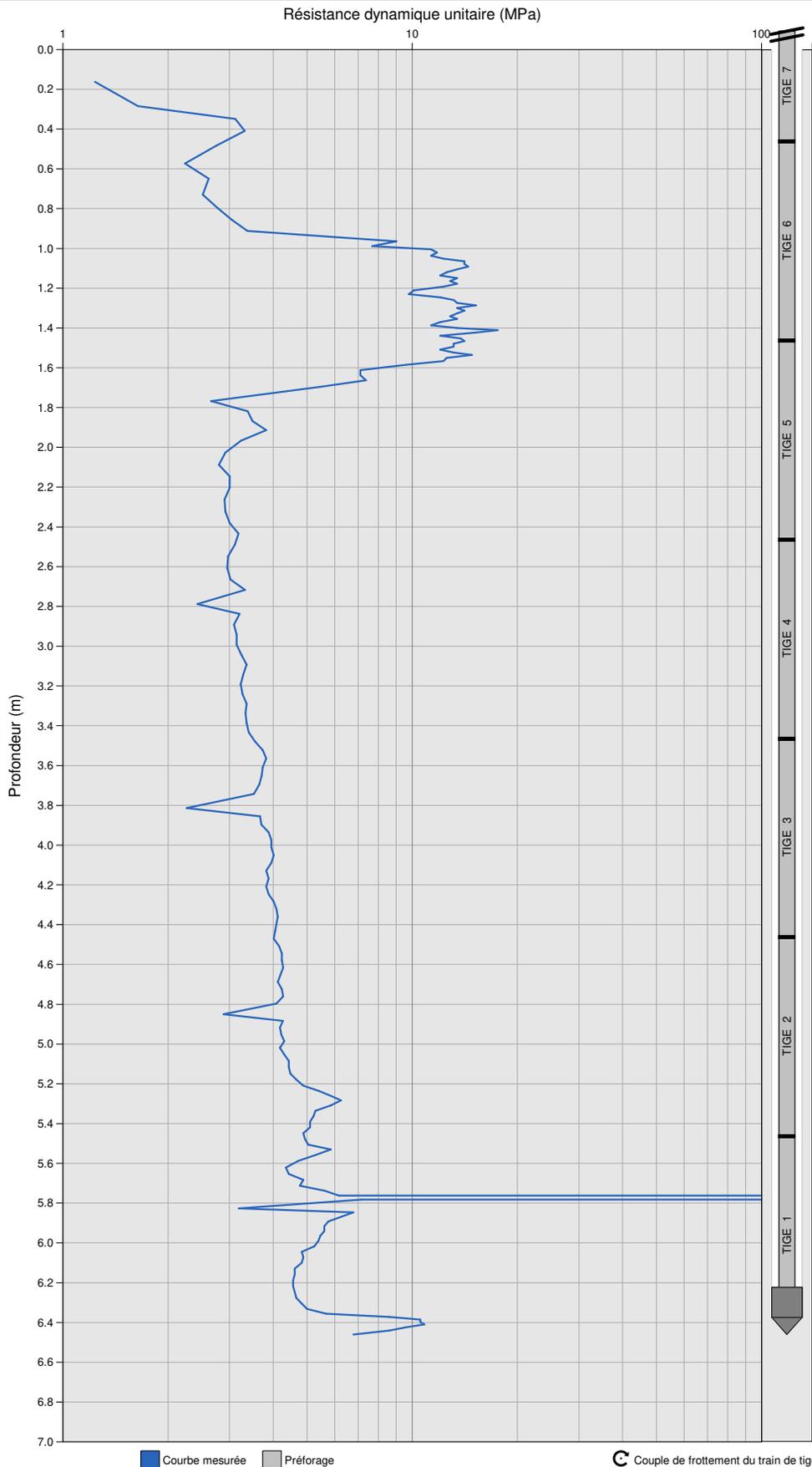
Type d'ouvrage : Non défini
Réalisé le : 12/01/2024 à 11h31
GPS : 47.2809483333 , 0.7068200000
Altitude : 85.9 m

Profondeur visée : 0.000 m
Profondeur atteinte : 6.460 m
Préforage : 0.000 m
Nombre de coups : 187

Aucune zone homogène définie

Caractéristiques pénétromètre :

Matériel : GEOTOOL/MAPESOL
N° Serie : Map90 22054
Sys. d'acquisition : MSBOXV2
Vérfifié le : 12/02/2021
Type d'énergie : CONSTANTE
Norme : Non définie
Masse du mouton : 64.000kg
Hauteur de chute : 750mm
Section de pointe : 20.00cm²



Essai : montbazon-Essai 3

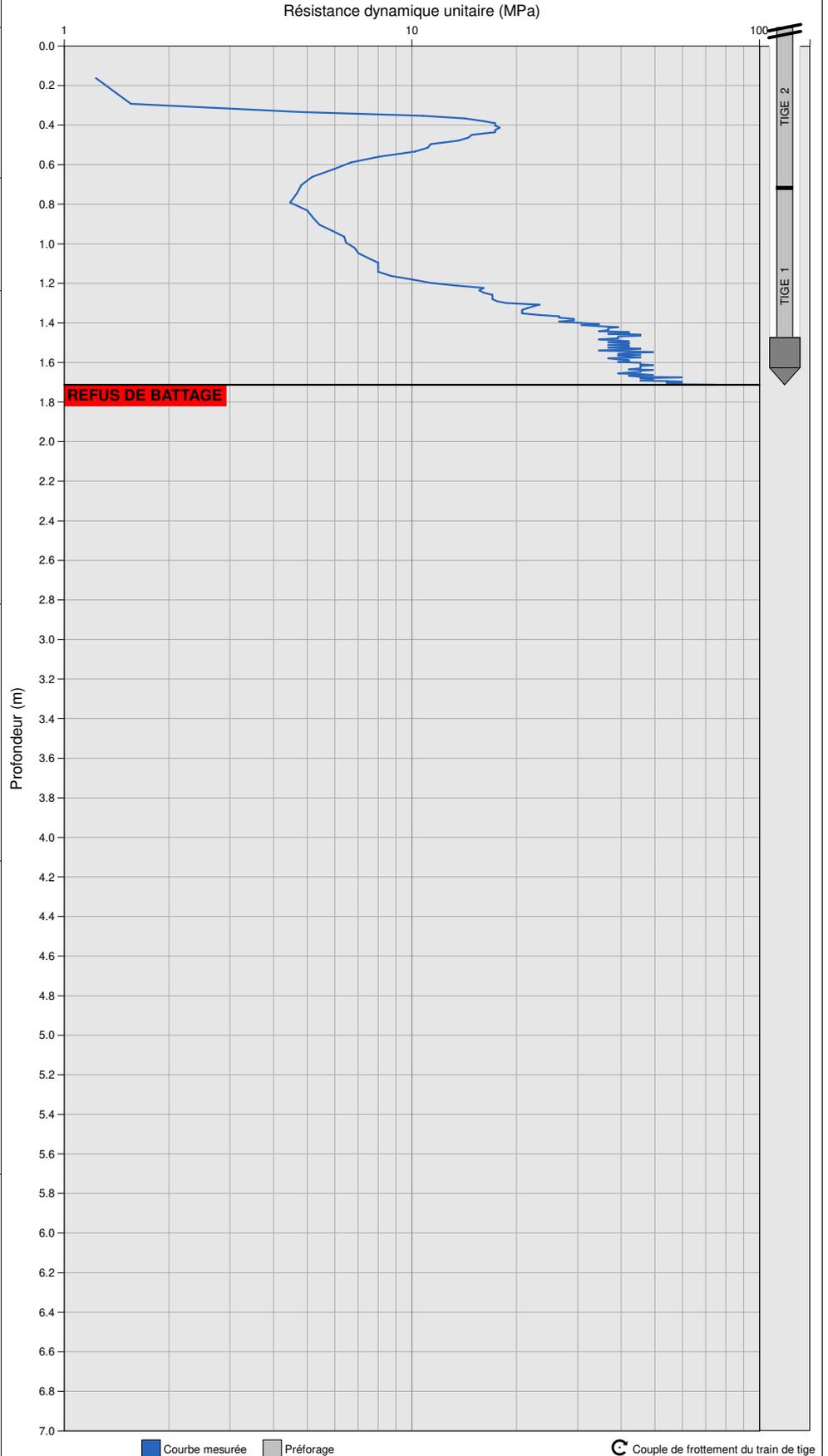
Type d'ouvrage : Non défini
 Réalisé le : 12/01/2024 à 11h57
 GPS : 47.2812583333 , 0.7069833333
 Altitude : 85.4 m

Profondeur visée : 0.000 m
 Profondeur atteinte : 1.713 m
 Préforage : 0.000 m
 Nombre de coups : 133

Aucune zone homogène définie

Caractéristiques pénétromètre :

Matériel : GEOTOOL/MAPESOL
 N° Serie : Map90 22054
 Sys. d'acquisition : MSBOXV2
 Vérifié le : 12/02/2021
 Type d'énergie : CONSTANTE
 Norme : Non définie
 Masse du mouton : 64.000kg
 Hauteur de chute : 750mm
 Section de pointe : 20.00cm²



Essai : montbazon-Essai 4

Type d'ouvrage : Non défini
 Réalisé le : 12/01/2024 à 13h13
 GPS : 47.2815200000 , 0.7074866667
 Altitude : 85.9 m

Profondeur visée : 0.000 m
 Profondeur atteinte : 1.331 m
 Préforage : 0.000 m
 Nombre de coups : 113

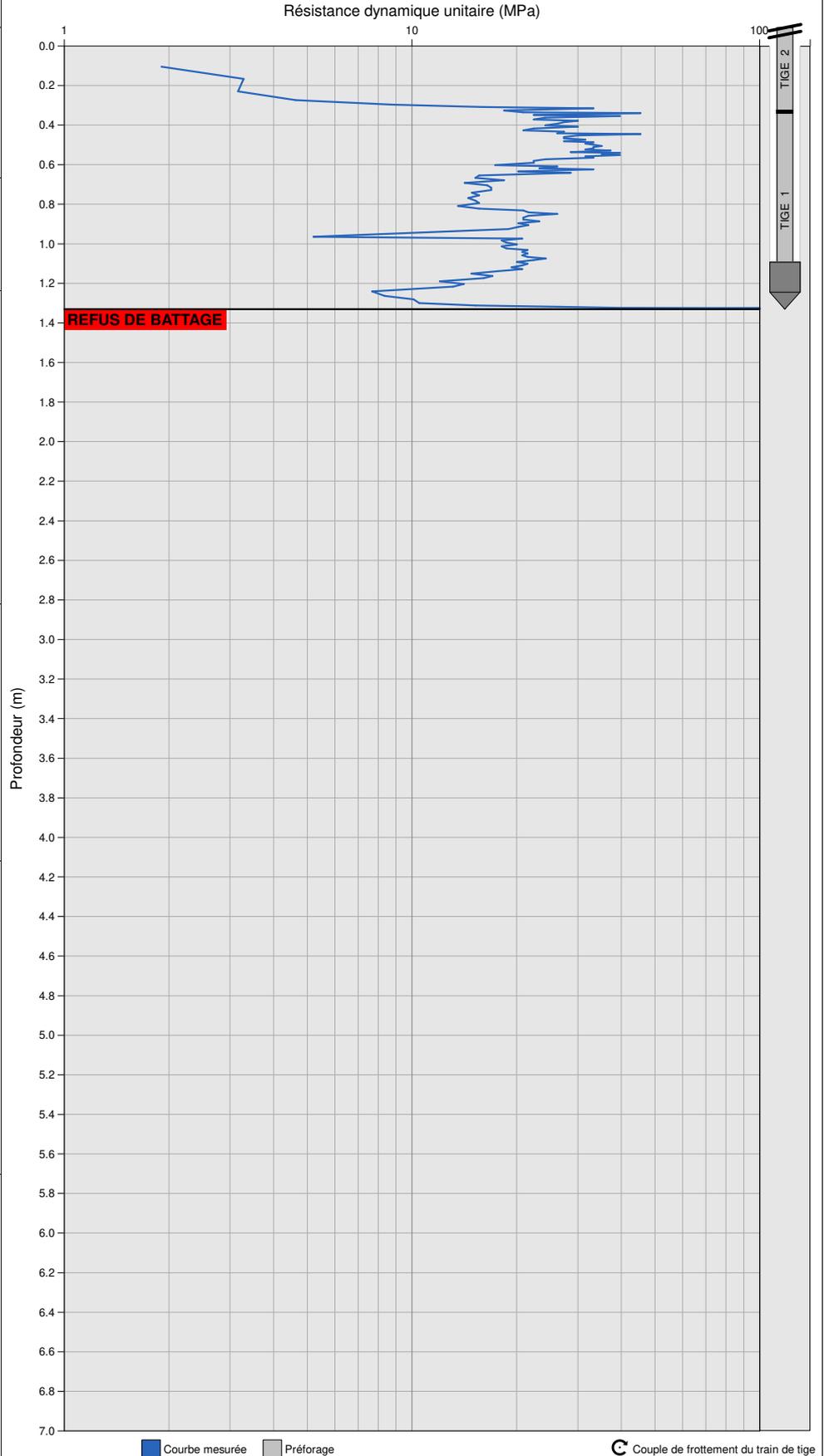
Aucune zone homogène définie

Caractéristiques pénétromètre :

Matériel : GEOTOOL/MAPESOL
 N° Serie : Map90 22054
 Sys. d'acquisition : MSBOXV2
 Vérifié le : 12/02/2021
 Type d'énergie : CONSTANTE
 Norme : Non définie
 Masse du mouton : 64.000kg
 Hauteur de chute : 750mm
 Section de pointe : 20.00cm²

Observations :

Erreur d'acquisition à -1.0m



Essai : montbazon-Essai 5

Type d'ouvrage : Non défini
 Réalisé le : 12/01/2024 à 13h23
 GPS : 47.2813200000 , 0.7078200000
 Altitude : 86.2 m

Profondeur visée : 0.000 m
 Profondeur atteinte : 0.748 m
 Préforage : 0.000 m
 Nombre de coups : 55

Aucune zone homogène définie

Caractéristiques pénétromètre :

Matériel : GEOTOOL/MAPESOL
 N° Serie : Map90 22054
 Sys. d'acquisition : MSBOXV2
 Vérifié le : 12/02/2021
 Type d'énergie : CONSTANTE
 Norme : Non définie
 Masse du mouton : 64.000kg
 Hauteur de chute : 750mm
 Section de pointe : 20.00cm²

