



Atelier 4:

Des pratiques concrètes pour réduire des réclamations souvent vues par GCR

PRÉSENTÉ PAR: Patrice Gingras, T.P.

Directeur | Service de l'inspection

Nelson Pelletier, T.P.

Expert technique | Expertise technique



4. Pratiques d'excellence (PE)



4. Pratiques d'excellence (PE) – Principes et objectifs

Les pratiques d'excellence sont des éléments non obligatoires en vertu du Code, des normes et règles appliquées, mais elles représentent de meilleures pratiques et donnent une valeur ajoutée aux projets.

Les entrepreneurs sont encouragés à mettre en place dans leurs projets une ou plusieurs pratiques d'excellence qui sont affichées sur le site Web de GCR

Instauré en 2018, les Pratiques d'Excellence visaient à reconnaitre certaines des meilleures pratiques de l'industrie.

L'objectif était :

- d'améliorer la qualité de construction;
- la performance des bâtiments; et
- éviter des cas de réclamations par la reconnaissance de meilleures pratiques.





4. Pratiques d'excellence (PE) – Reconnaissance

18 Pratiques d'excellence officielles

- 2 points chaque
- Par projet
- Maximum 10 points par projet (5 PE comptabilisées maximum)
- Il doit y avoir au moins une Pratique d'excellence par projet pour atteindre la Cote AA

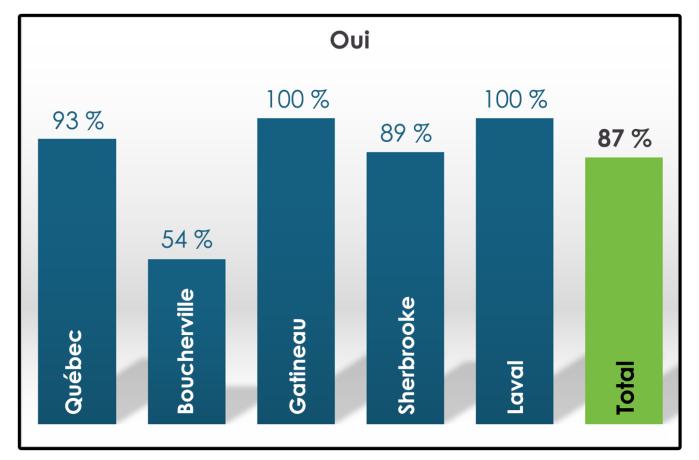




4. Pratiques d'excellence (PE)

Résultat du sondage effectué lors de la Tournée GCR 2024

Question : Est-ce que les pratiques d'excellence vous paraissent toujours comme un élément important à prendre en considération ?





4. Pratiques d'excellence (PE) – Bilan depuis 2018

Année d'enregistrement	Unités enregistrées	PE reconnues	Taux PE / unités
2018	15045	2500	0.17
2019	13428	5500	0.41
2020	15033	6200	0.41
2021	16480	6000	0.36
2022	12113	11632	0.96
2023	7278	8888	1.22
2024	8421	10142	1.20

4. Pratiques d'excellence (PE) – En détail

No	Nom	%
1	Système de drainage BNQ 3661-500	2.4%
2	Membrane à l'extérieure de la fondation	3.6%
3	Fondation isolée par l'extérieur	0.7%
4	Joints de contrôle de la fissuration	0.0%
5	Prévu pour système de captation/extraction du radon	1.1%
6	Adjuvants superplastifiants dans le béton	3.0%
7	Socles ou des piliers de béton	1.0%
8	Test d'infiltrométrie	0.7%
10	Rive des planchers isolée au polyuréthanne	20.9%
11	Déflexion des planchers au plus L / 480	15.5%
12	Espacement des poutrelles à au plus 400 mm c/c	35.3%
13	Certification LEED ou Novoclimat	0.2%
14	Couverture protégée par membrane d'étanchéité	2.3%
15	Mandats de surveillance aux professionnels	0.1%
16	Conduits incombustibles en tôle d'acier (sauf dans une SCF)	8.9%
17	Linteaux en acier au-dessus des ouvertures protégées contre la corrosion par galvanisation	3.7%
18	Indice de transmission du son (ITS) de 58 et indice d'isolation d'impact (IIC) de 53	0.2%
	Total général	100.0%



4. Pratiques d'excellence (PE) – Comment est calculée la cote technique ?

Type d'observation	Impact sur la note d'inspection	Impact sur la cote de collaboration si non corrigée		
Pratique d'excellence	+2 points (max 10 points)	Sans objet		
Avis préventif	Sans impact	Selon le niveau de risque		
Non-conformité risque faible	1 point	1 point		
Non-conformité risque moyen	2 points	2 points		
Non-conformité risque élevé	8 points	3 points		



4. Pratiques d'excellence (PE)

Projet	Inspection	Note d'inspection (sur 90)	Note moyenne des inspections (sur 90)	Points Pratiques d'excellence (max. 10 pts par projet)	Note du projet (sur 100)				
Projet	1	88	79	4	83				
1	2	74							
	3	75							
Projet	1	80	83	6	89				
2	2	86							
	3	83							
Projet	1	84	87	8	95				
3	2	90							
	3	87							
Note moyenne des projets 89									

Cote technique de l'entrepreneur

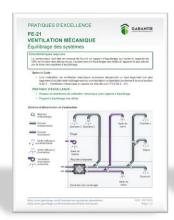
4. Pratiques d'excellence (PE) – Application et compilation

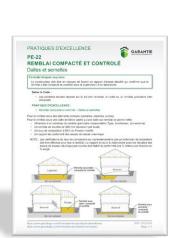
- ✓ On peut maintenant recevoir les PE dès le début d'un projet (enregistrement)
- ✓ Vous devez envoyer les PE à GCR (l'inspecteur ne fait que contribuer, mais ça dépend du moment)
- ✓ On vous recommande :
 - d'en choisir 5 plus simple à gérer
 - de les intégrer à vos standards

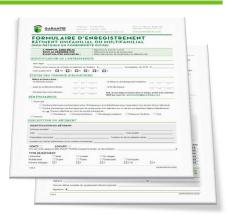






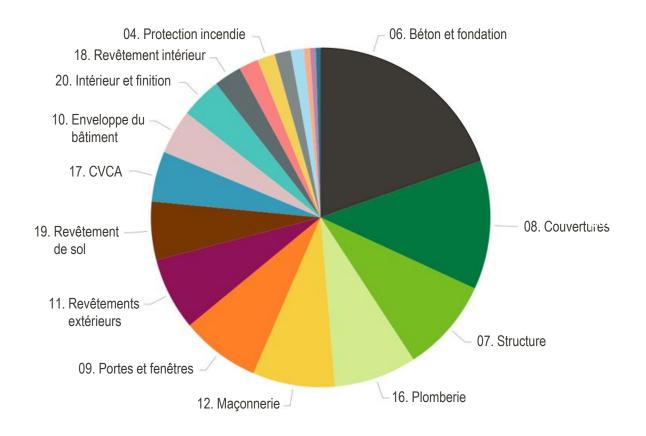






4. Pratiques d'excellence (PE) – Ce qui oriente le choix des pratiques

Statistiques des réclamations – points reconnus 2020-2025



\sim	4	•		
-1	/CT	\sim	m	\sim
IJ١	/31	.	m	┏

- ,	-		
• 06.	Béton et fondation	\$7,11M	(19,6%)
0 8.	Couvertures	\$4,45M	(12,27%
0 7.	Structure	\$3,23M	(8,91%)
1 6.	Plomberie	\$2,85M	(7,87%)
12.	Maçonnerie	\$2,84M	(7,83%)
0 9.	Portes et fenêtres	\$2,74M	(7,55%)
1 1.	Revêtements extérieurs	\$2,51M	(6,92%)
1 9.	Revêtement de sol	\$2,51M	(5,56%)
1 7.	CVCA	\$1,74M	(4,8%)
1 0.	Enveloppe du bâtiment	\$1,54M	(4,23%)
2 0.	Intérieur et finition	\$1,41M	(3,9%)
1 8.	Revêtement intérieur		
13.	Escaliers et garde-corps	extérieurs	

- 04. Protection incendie
- 14. Terrain et aménagement
- 15. Électricité
- 03. Moyens d'évacuation
- 05. Acoustique
- 02. Accessibilité

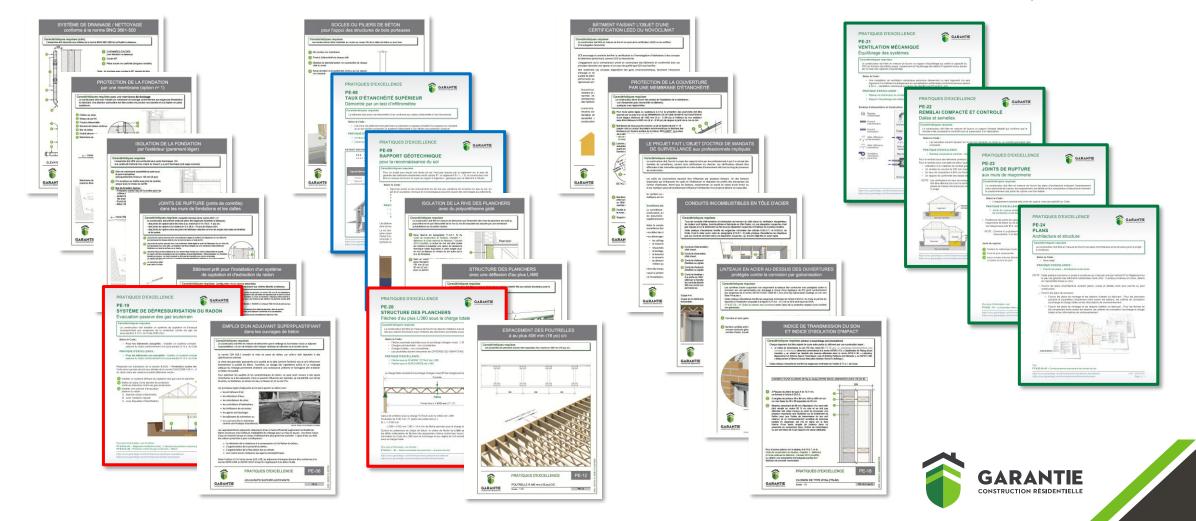


4. Pratiques d'excellence (PE)

Des 18 pratiques d'excellence existantes :

- certaines sont appelées à disparaitre
- certaines sont assurément reconduites

- D'autres vont subir des modifications
- Et, finalement, de nouvelles vont s'ajouter







Parmi des éléments ou des méthodes de construction qui surpassent les exigences minimales règlementaires, quelles meilleures pratiques GCR devrait-elle reconnaître selon vous?





4. Présentation de quelques-unes des Pratiques d'excellence (PE)

PE reconduites

- PE-08 TAUX D'ÉTANCHÉITÉ SUPÉRIEUR Démontré par un test d'infiltrométrie
- PE-09 RAPPORT GÉOTECHNIQUE Pour la reconnaissance du sol (avec cas de réclamation)

PE modifiée

PE-20 STRUCTURE DES PLANCHERS - Flèches d'au plus L/360 sous la charge totale (PE-11 modifiée) *(avec cas de réclamation)*

Nouvelles PE

- **PE-21 VENTILATION MÉCANIQUE** Équilibrage des systèmes
- PE-22 REMBLAI COMPACTÉ ET CONTROLÉ Dalles et semelles (avec cas de réclamation)
- PE-23 JOINTS DE RUPTURE Aux murs de maçonnerie (avec cas de réclamation)
- **PE-24 PLANS** Architecture et structure





4.1 Taux d'étanchéité supérieur



PE-08

CARACTÉRISTIQUES REQUISES

Le bâtiment doit avoir une étanchéité à l'air conforme aux cibles d'étanchéité à l'air Novoclimat.

SELON LE CODE:

Les murs, les plafonds et les planchers qui séparent un espace climatisé d'un espace non climatisé ou du sol doivent comporter un système d'étanchéité à l'air offrant une protection continue.

PRATIQUE D'EXCELLENCE:

- ✓ Un taux d'étanchéité supérieur est démontré par un test d'infiltrométrie
- ✓ Copie du rapport d'infiltrométrie

4.1 Taux d'étanchéité supérieur - Démontré par un test d'infiltrométrie

Extrait des exigences techniques Novoclimat

Version révisée le 1er décembre 2023 / Entrée en vigueur le 1er janvier 2024

2.2.2 Étanchéité à l'air

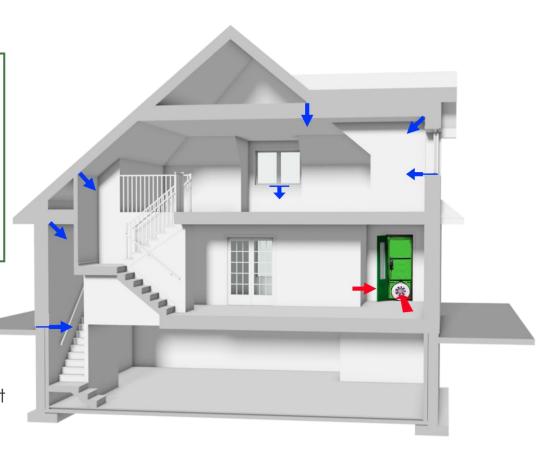
2.2.2.1 Le bâtiment doit être construit de façon étanche à l'air de manière à respecter une des cibles d'étanchéité indiquée dans le tableau 2.2.2.1 ci-dessous.

Tableau 2.2.2.1: Fuites d'air maximales admissibles

Type de bâtiment	CAH à 50 Pa	SFN à	10 Pa	TFN à 50 Pa		
Type de batiment	CATI d 30 Pd	cm²/m²	po² / 100 pi²	L/s/m²	pcm 50 / pi²	
Détaché	1,5	0,75	1,08	0,57	0,11	
Attenant (ex : jumelé, en rangée)	2,0	1,18	1,70	0,78	1,15	

Note: L'étanchéité à l'air du bâtiment est mesurée par un test d'infiltrométrie exécuté selon la norme CAN/CGSB-149.10-M86 « Détermination de l'étanchéité à l'air des enveloppes de bâtiment par la méthode de dépressurisation par ventilateur ».

S'applique uniquement aux bâtiments séparés en plus d'une zone par une ou plusieurs parois mitoyennes et faisant l'objet de tests d'infiltrométrie distincts pour chacune de ces zones.





4.2 Rapport géotechnique







PE-09

CARACTÉRISTIQUES REQUISES

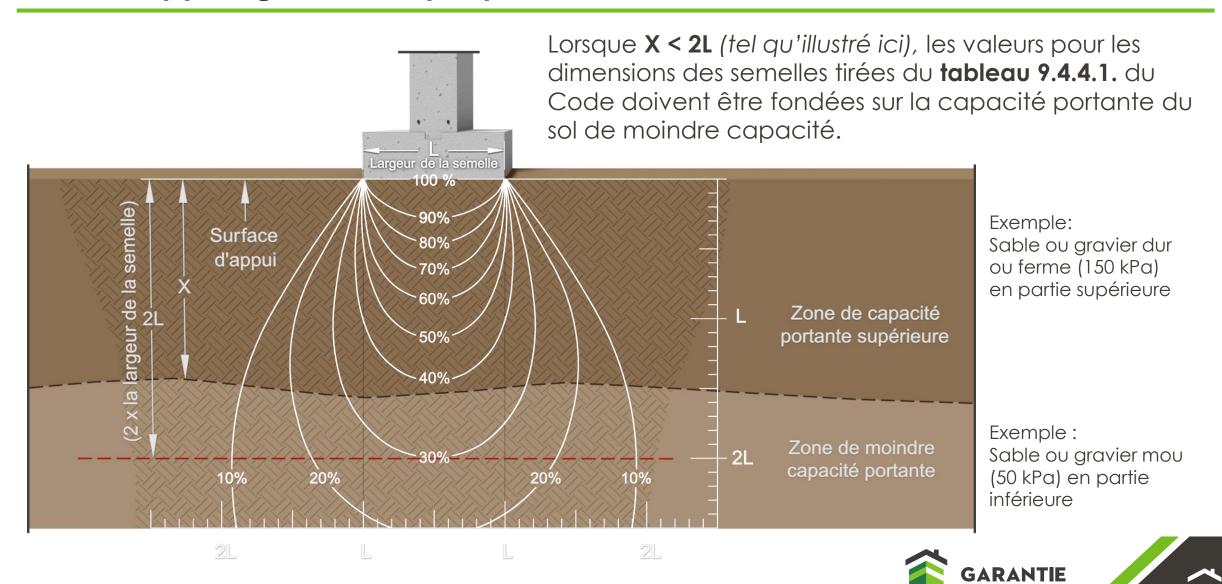
Pour un projet pour lequel une étude de sol n'est pas requise par le règlement, fournir la copie de l'étude géotechnique (émis par un ingénieur/géologue) pour le bâtiment à l'étude.

SELON LE CODE:

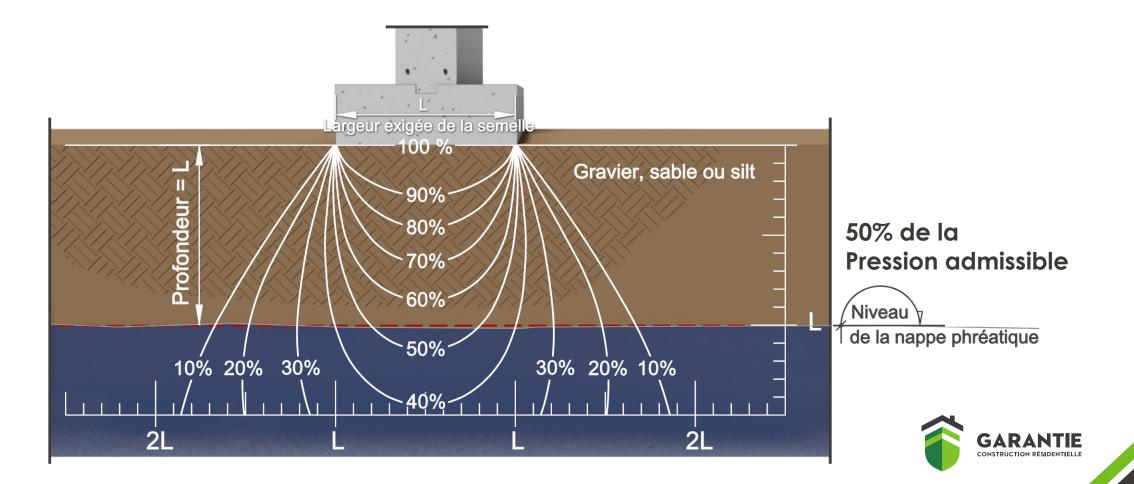
Les semelles doivent reposer sur des sols stables (le sol non remanié, la roche ou un remblai granulaire bien compacté) d'une **pression admissible de 75 kPa** (1566,41 livres par pied carré) **ou plus**.

PRATIQUE D'EXCELLENCE:

- ✓ L'étude géotechnique doit contenir des renseignements sur la nature et les propriétés du sol
- ✓ L'étude géotechnique doit également contenir des commentaires et recommandations d'ordre géotechnique au sujet de la construction et de son adaptation au lieu.



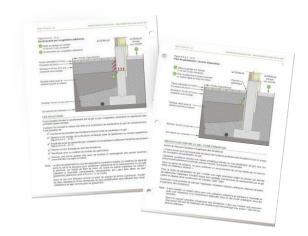
Si la fondation repose sur du gravier, du sable ou du silt et si la nappe phréatique est à une profondeur égale à la largeur de la fondation sous la surface d'appui, **la pression admissible doit être égale à 50 % de la valeur déterminée à l'article 9.4.4.1.**



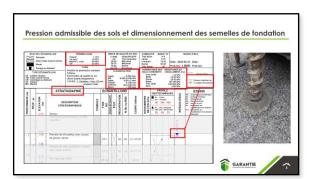
Pour plus d'information, voir les fiches techniques de GCR :

- ✓ FT-9.4.4. 01 Conditions des fondations Pression admissible
- ✓ FT-9.4.4.4. 01 Caractéristiques du sol Mouvements dû au gel
- ✓ FT-9.14. 02 Dépôts d'ocre dans les systèmes de drainage des bâtiments





https://www.garantiegcr.com/fr/entrepreneurs/fiches-techniques/



Formation GCR:

Pression admissible des sols et dimensionnement des semelles de fondation



4.2.1 Capacité portante des sols



CAS DE RÉCLAMATION



Bâtiment concerné: Petit bâtiment de type « bungalow » avec garage attenant Construit en 2019





Dénonciation

Fissures et mouvement dans la fondation

Problématiques liées

- Dénivellation importante de la maison
- Fissures aux fondations avec infiltration d'eau
- Problème de fonctionnement et déformation d'une fenêtre au sous-sol
- Fissures aux finis de gypse
- Espaces aux encadrements
- Espaces au-dessus des armoires de cuisine
- Portes qui ferment mal ou ne ferment pas
- Etc.

Correctifs

- Pieutage et remise à niveau du bâtiment
- Correction des dommages (intérieurs et extérieurs)









Conclusion d'une étude géotechnique dans le cadre du dossier de réclamation

« Notre étude a permis d'établir que les fondations de la résidence à l'étude subissent un affaissement lié à la consolidation des sols argileux situés à une faible profondeur sous l'appui des semelles, **laquelle n'était pas observable en cours de réalisation du projet..** »

« La capacité portante admissible du terrain n'était pas en mesure de supporter les charges associées à la construction de la résidence et l'aménagement du terrain »

Seule la réalisation d'une étude géotechnique incluant la réalisation d'un forage en amont du projet aurait permis d'identifier que le bâtiment devait faire l'objet d'un élargissement majeur des semelles ou être mis sur des fondations profondes (pieux) appuyées sur le roc ou sur une couche dense profonde.

Lors de la construction de la maison... en 2019

Bâtiment très affecté par les tassements

Nouvelle rue projetée !!!



Plusieurs bâtiments sur cette rue sont pieutés

Problèmes de tassement au niveau de la rue

L'observation et l'historique d'un site en disent long...

Source: Photo fournie par la bénéficiaire



Lors de la construction de la maison... en 2019



Photo fournie par la bénéficiaire



STRATIGRAPHIE				-	ÉCHANTILLONS					_			RÉSULTATS D'ESSAIS		
(m) (m) EFEVATION (m)	PROFONDEUR (m)	S PROFONDEUR (m)	DESCRIPTION DES SOLS ET DU ROC	SYMBOLE	SPROFONDEUR EAU	ÉTAT	SOUS-ÉCHANTILLON	TYPE - N°	RECUPÉRATION (%)	COUPS / 150mm		ODEUR Orga		RÉSULTATS	X : N (pen. standard) ■ : Nc (pen. dynamique) ■ : Cu (intact) □ : Cur (remanié) ■ : Su (intact) □ : Sur (remanié) ■ : Sur (remanié) ■ : Sur (remanié)
			Remblai : Sable graveleux gris, traces de silt.	***	1-22	V		05.00				In	ln		
57.73		0.61	Remblai : Sable brun, un peu de silt, traces de gravier.		2023-11-				ΞN	2019	8	In	In		v
57.43	1-	0.91	Sable silteux gris.		m/20							ln	ln		
57.12		1.22	Sable brun, traces de silt. Compacité lâche.		1.71 1						6	In	In		×
56.46	2	1.88	Silt et sable gris. Compacité lâche à dense.			X			6	91	31	In In	In In	Ag	×

Rapport de forage réalisé en octobre 2023



Lors des travaux de correctifs de la maison ... en 2024



Photo fournie par l'entrepreneur



Notes aux plans

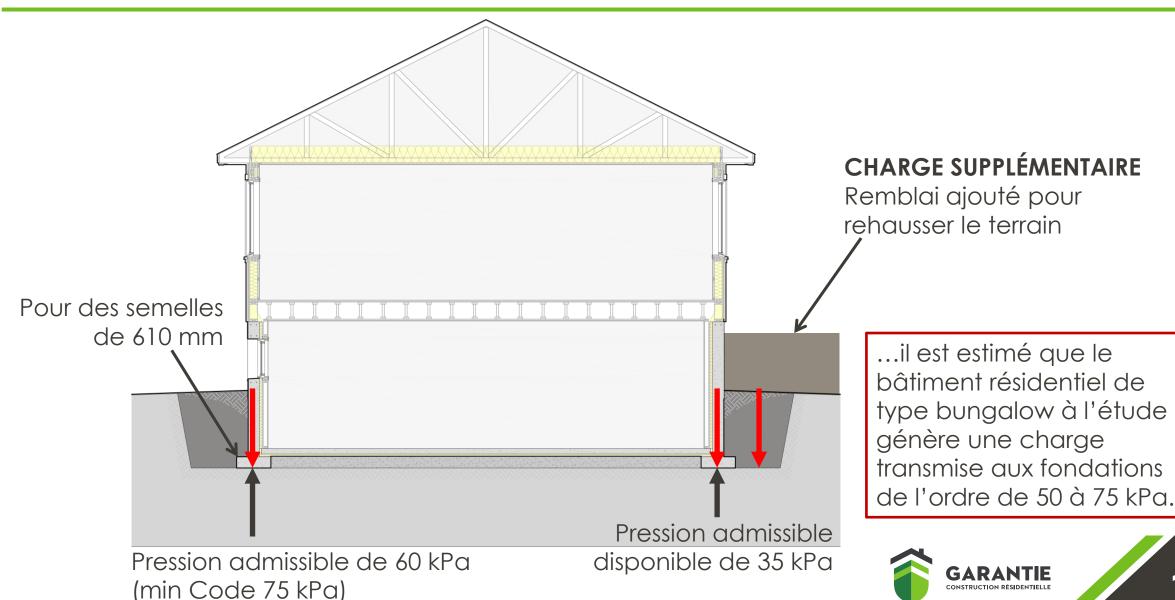
3-NOTES FONDATION

- 3.1: RESPONSABILITÉ DE L'ENTREPRENEUR EN FONDATION:
 - CONSTRUIRE SELON LES NORMES APPLICABLES DANS LA MUNICIPALITÉ CONCERNÉE.
 - S'ASSURER OUE LE DESSUS DE LA FONDATION EST PARFAITEMENT AU NIVEAU ET RECTILIGNE.
 - TOUS NOS CALCULS SONT FAITS POUR UNE CAPACITÉ PORTANTE DE 150 KPA, SI LE SOL EST NE RÉPOND PAS À LA CAPACITÉ PORTANTE DE 150 KPA, LES CALCULS DEVRONT ÊTRE REFAITS EN FONCTION DU TYPE DE SOL.

Selon une étude géotechnique (extraits du rapport):

Sans considérer le rehaussement du profil du terrain, « la firme qui a menée l'étude » évalue que le terrain possédait une capacité portante admissible d'au plus 60 kPa pour une semelle conventionnelle de 610 mm (24 po) de largeur. Au-delà de cette contrainte, le dépôt argileux aurait consolidé et les tassements occasionnés deviennent excessifs.

En considérant un rehaussement du profil du terrain de 500 millimètres au pourtour du bâtiment, incluant sous la dalle du garage, le poids associé au remblayage surcharge les sols sous-jacents, ce qui ampute la capacité portante disponible pour la fondation elle-même, de sorte que la capacité portante admissible pour la fondation baisse à 35 kPa pour une semelle conventionnelle de 610 millimètres de largeur.



4.2.1 Cas de réclamation - Capacité portante des sols

Extraits du rapport géotechnique :

... la **faible capacité portante admissible du sol** est la cause la plus probable des désordres observés au bâtiment.

D'ailleurs, les dommages observés au bâtiment sont globalement associés à un affaissement des fondations.

L'intensité et l'étalement dans le temps sont parfaitement compatibles avec un mouvement de consolidation d'un dépôt argileux.

... les tassements sont toujours actifs, mais que leur évolution sera de plus en plus lente jusqu'à se stabiliser éventuellement dans plusieurs années.

4.2.1 Cas de réclamation - Capacité portante des sols

Conclusion

34 PIEUX

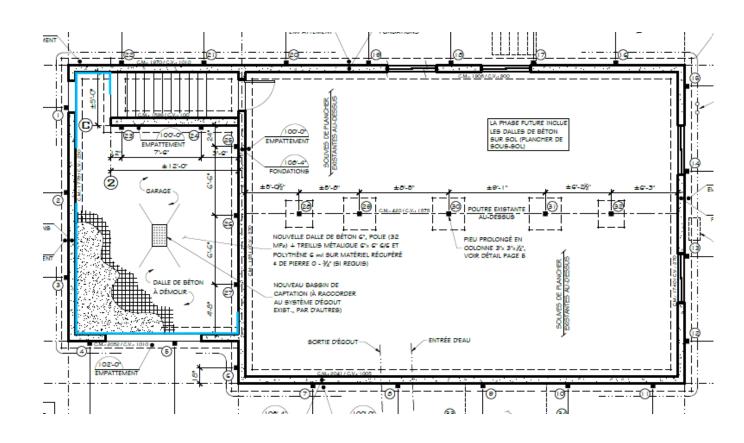
Profondeurs variables jusqu'à 65 pieds

Redressement de 1/2 pouce à 4 pouces

À souligner :

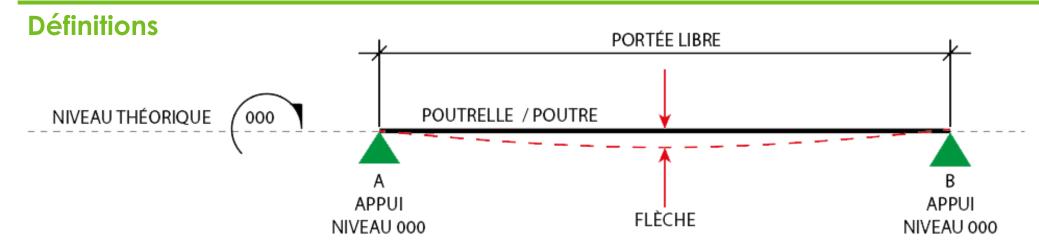
La gestion du dossier ainsi que tous les coûts associés à la réalisation les travaux et la gestion de projet de ce dossier ont été assumés par l'entrepreneur d'origine.

Les coûts ont atteint les 350 000,00 \$...





PE-20



Flèche: Déformation verticale d'un élément de structure sous l'effet des charges appliquées. Note: Cette déformation est généralement maximale au centre de la portée. Il faut connaître les niveaux des appuis pour déterminer la flèche entre les appuis.

Portée libre : Distance libre entre les appuis. [Source : Livre des portées, Conseil canadien du bois]

Appui: Éléments porteurs où les poutrelles ou les poutres sont appuyées. Les charges des poutrelles ou des poutres sont transmises aux appuis. [Source: GCR]



CARACTÉRISTIQUES REQUISES

Le constructeur doit être en mesure de fournir les dessins d'ateliers avec les critères de conception liés aux calculs structuraux pour la flèche des planchers (poutrelles et poutres).

SELON LE CODE:

- Flèche maximale autorisée sous la surcharge (charges vives): L/360
- Charges permanentes : non considérées.
- Charges totales : non considérées.
- Les poutrelles doivent rencontrer les CRITÈRES DE VIBRATIONS RÉDUITES

En général, l'industrie applique les critères de L/480 pour la surcharge et de L/240 pour la charge totale.

PRATIQUE D'EXCELLENCE:

- ✓ Flèche sous la CHARGE TOTALE de L/360
- ✓ Flèche sous la SURCHARGE de L/480

Vous devez spécifier cette exigence à votre fabricant de poutrelles pour qu'il applique ces critères de conception



Calcul de la flèche sous la charge TOTALE avec le critère de L/360

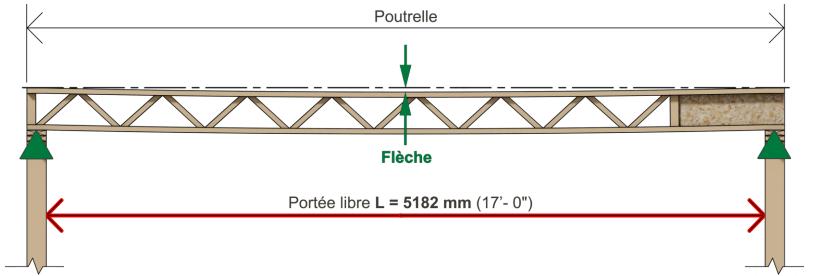
Poutrelles de 5182 mm (17 pieds) de portée libre (L).

Si, L = 5182 mm

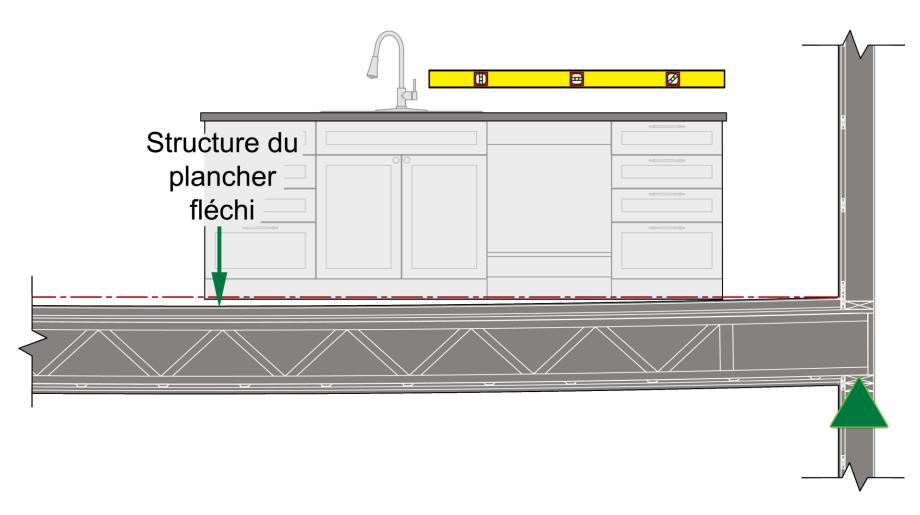
L/360 = 5182 mm / 360 = 14,4 mm de flèche permise sous la charge totale

Surtout en présence de chape de béton, le critère de flèche de L/360 sous la charge totale évite les effets indésirables de flèches très apparentes (même conformes) lorsqu'on se limite aux exigences minimales du Code de L/360 sous la surcharge et aux règles de l'art actuelle dans l'industrie de L/240 sous la charge totale.

La **charge totale** comprend la <u>surcharge</u> (charges vives) **ET** les <u>charges permanentes</u> (charges mortes)

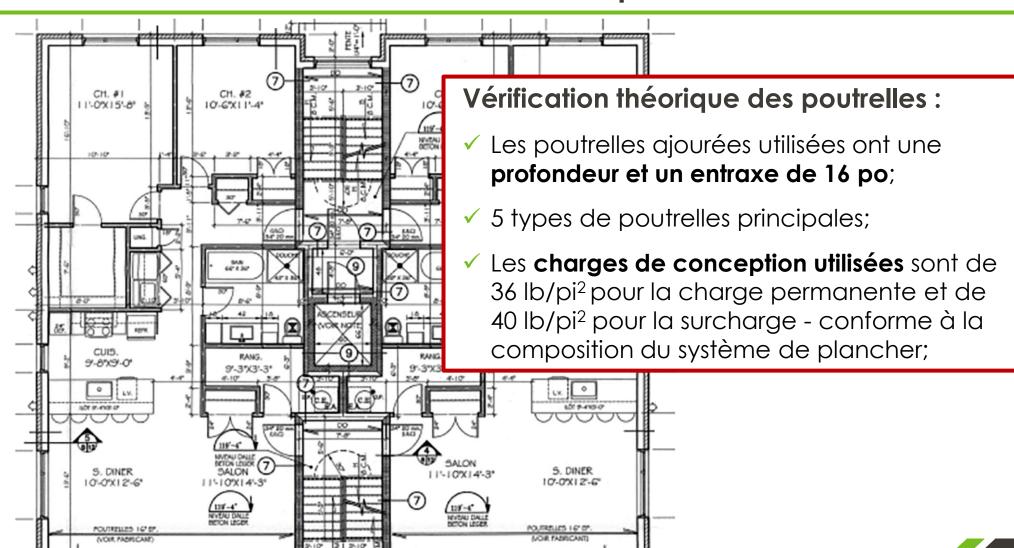




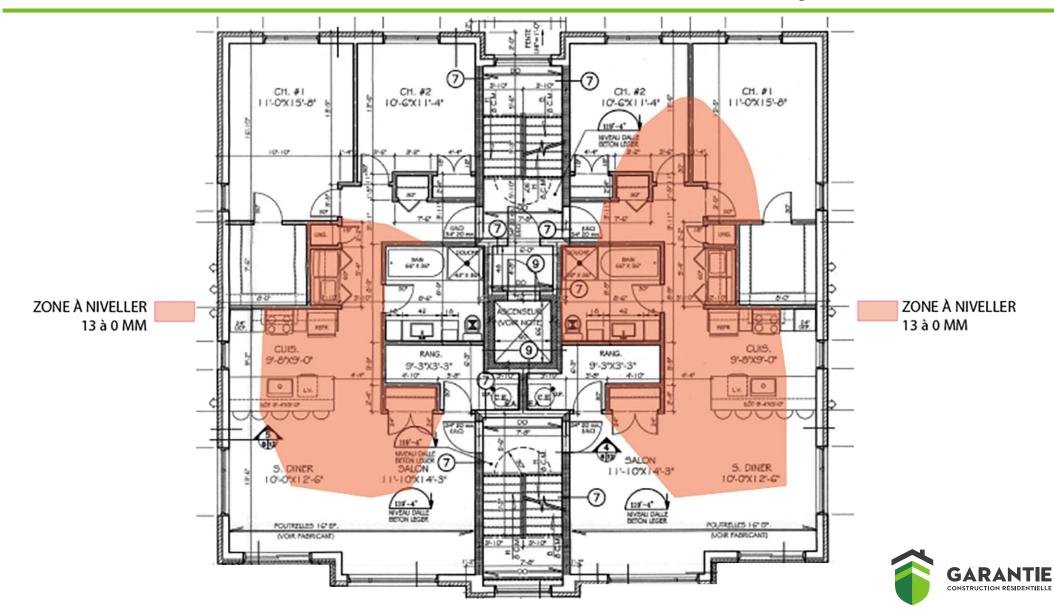




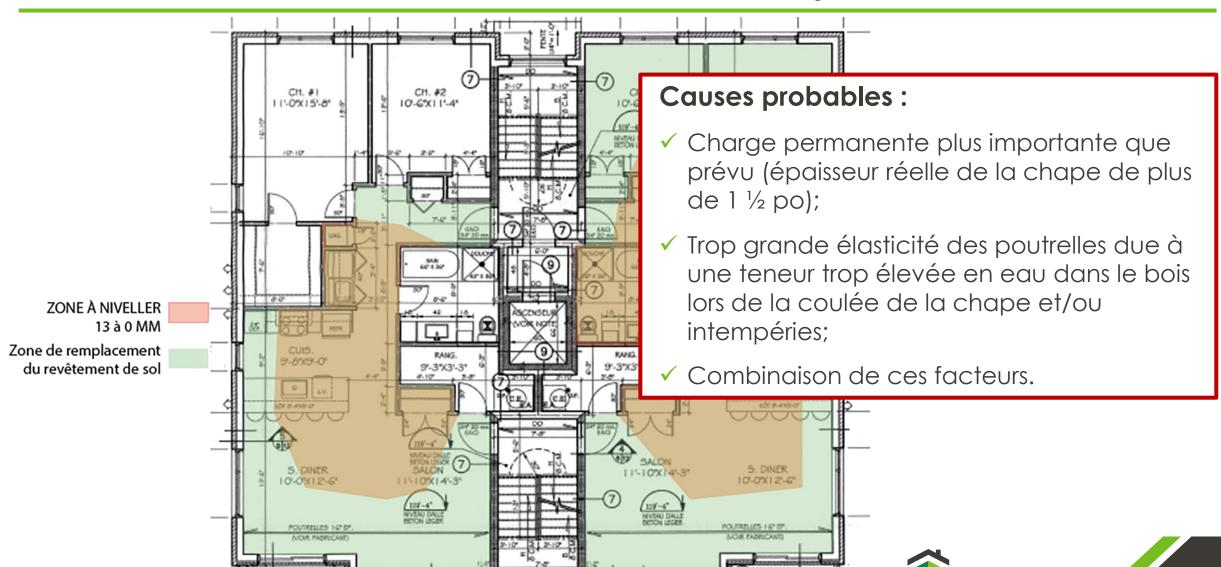
4.3.1 Cas de réclamation - Flèche admissible des planchers



4.3.1 Cas de réclamation - Flèche admissible des planchers

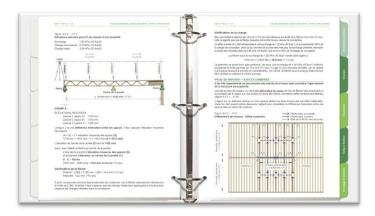


4.3.1 Cas de réclamation - Flèche admissible des planchers

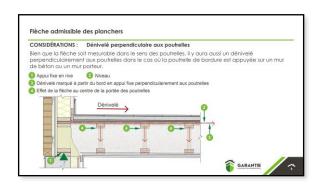


Pour plus d'information, voir la fiche technique de GCR:

✓ FT-9.4.3.1. - 01 – Flèche admissible des planchers – structure de bois



https://www.garantiegcr.com/fr/entrepreneurs/fiches-techniques/



Formation GCR:

Contreventements des fermes de toit et flèche des planchers : les pratiques à adopter











CARACTÉRISTIQUES REQUISES

Le constructeur doit être en mesure de fournir un rapport d'équilibrage qui valide la capacité du VRC en fonction des débits requis, l'ajustement et l'équilibrage des débits à l'appareil et aux pièces par le biais des registres d'équilibrage.

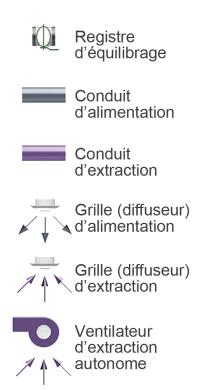
SELON LE CODE:

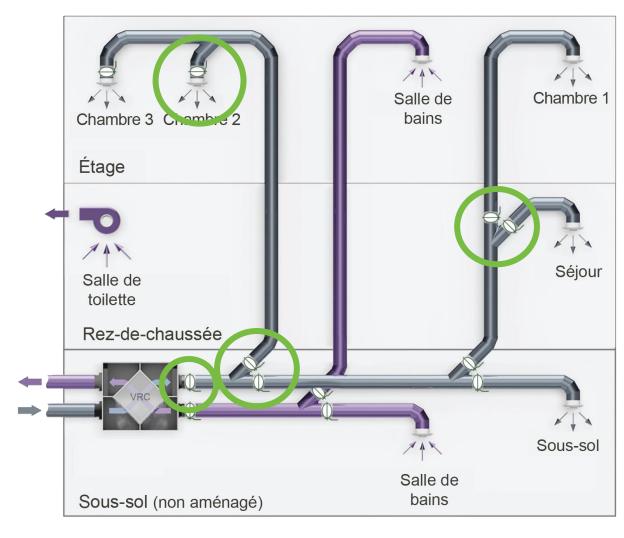
Une installation de ventilation mécanique autonome desservant un seul logement (un seul logement d'un bâtiment multilogement ou une habitation unifamiliale) conforme à la sous-section 9.32.3. - Ventilation mécanique en saison de chauffe (voir FT-9.32.3. -01).

PRATIQUE D'EXCELLENCE:

- ✓ Réseau de distribution de ventilation mécanique avec registres d'équilibrage
- ✓ Rapport d'équilibrage des débits

Schéma d'alimentation et d'extraction





NOTE: Les débits finaux sont les résultats des divers ajustements effectués aux différents registres pour optimiser la distribution dans les pièces.

Un rapport d'équilibrage qui valide que les écarts et les mesures de débits relevés sont conformes démontre que l'installation des registres est adéquate.

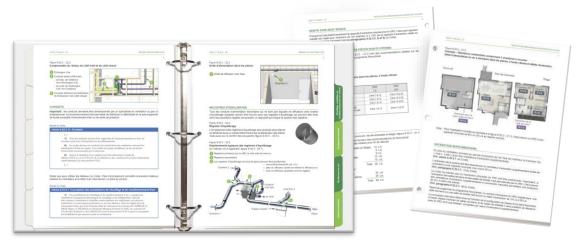
Informations requises au rapport d'équilibrage :

- 1. Calculs de la capacité requise selon le Code;
- 2. Relevés des débits au VRC et % d'écart entre l'alimentation et l'extraction;
- 3. Relevés des débits d'alimentation aux diffuseurs (aux grilles) et % d'écart entre le total des débits relevés et le débit d'alimentation au VRC;
- 4. Relevés des débits d'extraction aux diffuseurs (aux grilles) et % d'écart entre le total des débits relevés et le débit d'extraction au VRC:
- Analyse et conclusion (écart en % négatif ou positif, capacité du VRC adéquate, insuffisante, autre);
- 6. Recommandations (remplacement du VRC, modifications au réseau de distribution, remplacement ou ajout d'éléments de distribution, etc.).

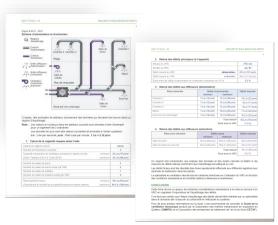


Pour plus d'information, voir les fiches techniques de GCR :

- ✓ FT-9.32.3. 01 Ventilation mécanique en saison de chauffe
- ✓ FT-9.32.3. 02 Ventilation mécanique réseau de distribution
- ✓ FT-9.32.3. 03 Ventilation mécanique mesures et équilibrage des débits*







* à paraitre prochainement











CARACTÉRISTIQUES REQUISES

Le constructeur doit être en mesure de fournir un rapport d'essais détaillé qui confirme que le remblai a été compacté et contrôlé sous la supervision d'un laboratoire.

SELON LE CODE:

Les semelles doivent reposer sur le sol non remanié, la roche ou un remblai granulaire bien compacté.

PRATIQUE D'EXCELLENCE:

✓ Remblai compacté et contrôlé – Dalles et semelles

Pour le remblai sous des éléments porteurs (semelles, pilastres, autres)

Pour le remblai sous une dalle de béton (autre qu'une dalle sur remblai de pierre nette)

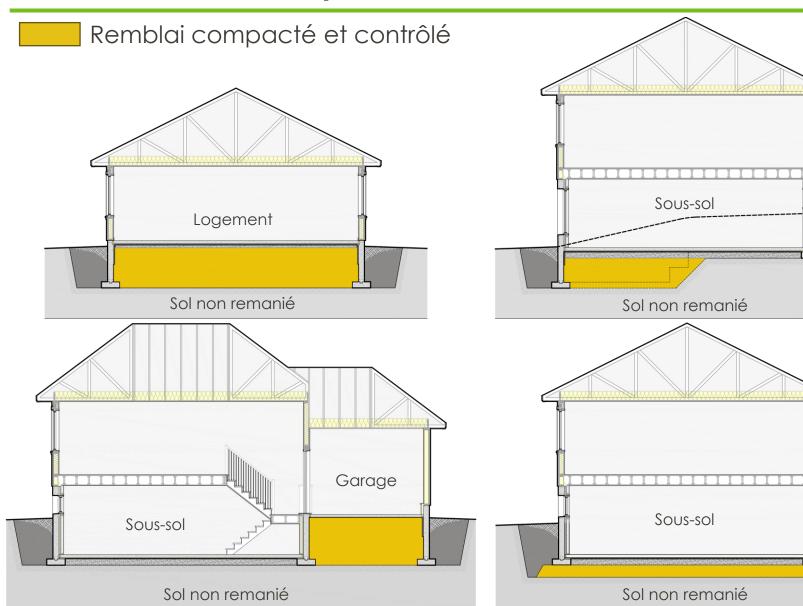
- Utilisation d'un matériau de remblai granulaire compactable (Type, fournisseur, provenance)
- Un remblai en couche de 300 mm maximum par levée
- Un taux de compaction à 95% du Proctor modifié
- Un rapport de conformité des essais de masse volumique

NOTE: Les vérifications du taux de compaction au nucléodensimètre par un technicien de laboratoire doit être effectué pour tout le remblai.

Le rapport de suivi du laboratoire avec les résultats des essais de masse volumique par couche doit établir la conformité des % obtenus en fonction du % exigé.

Un remblai qui a été compacté sans vérifications et suivi du taux de compaction par un laboratoire n'est pas un remblai contrôlé ...









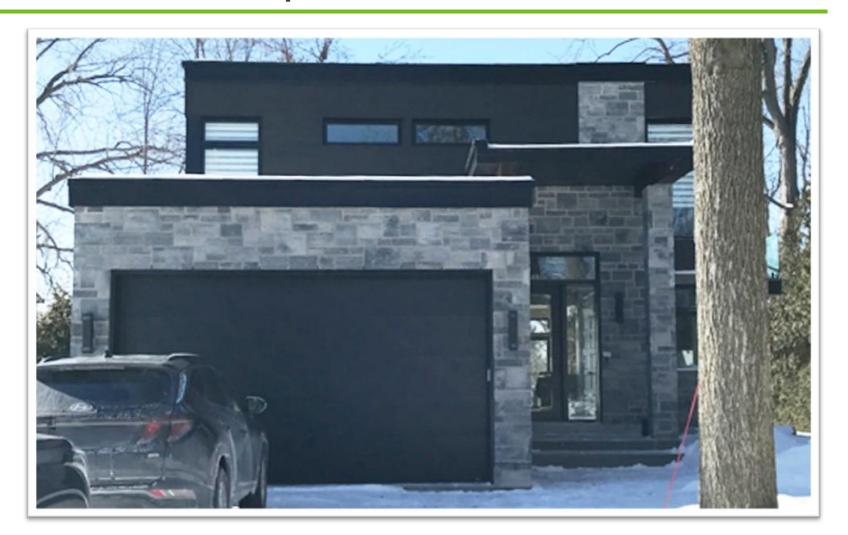
4.5.1 Remblai compacté et contrôlé

CAS DE RÉCLAMATION

Bâtiment de type « cottage » 2 étages (sans sous-sol)

Dalle sur remblai pour le rez-de-chaussée et le garage

Construit en 2020





Dénonciation

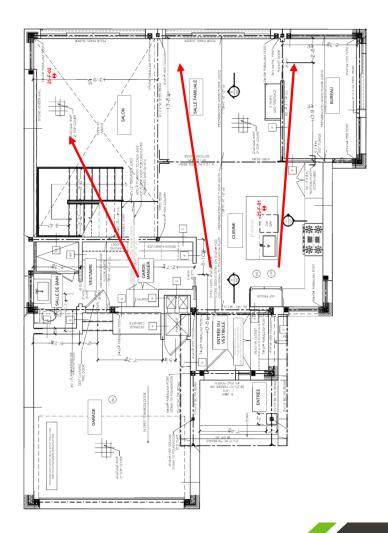
Affaissement de la dalle du rez-de-chaussée

Problématiques liées

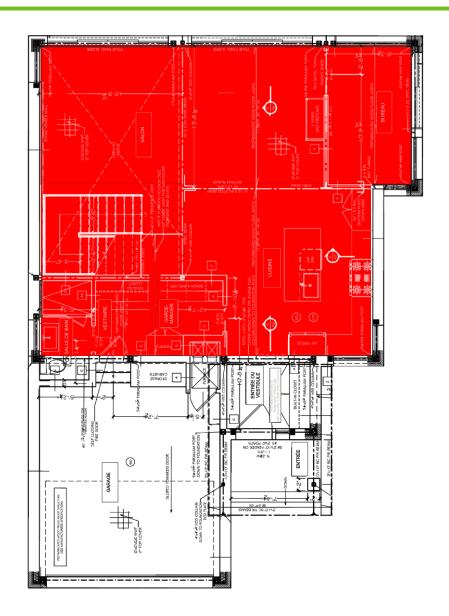
- Dénivellation du plancher vers l'arrière du bâtiment
- Espacements visibles entre le plancher et les murs

Correctifs

• Réfection complète de la dalle de béton et de son remblai



















Remblai sous dalle

Sous la dalle de béton et la couche de polystyrène, une couche de remblai de 1,70 m d'épaisseur composée de sable fin avec traces de silt et de gravier, humide et de compacité très lâche à lâche a été intercepté à l'emplacement de deux forages.

Remblai sous fondation

Au droit du forage F02, un remblai de pierre concassée a été intercepté sous le remblai de sable entre 1,83 et 3,38 m de profondeur.

Les quelques particules récupérées laissent penser qu'il s'agit d'une pierre nette de 56 mm de diamètre nominal.

Sol naturel

Dépôt d'argile

Directement sous le remblai au droit du forage F-01, un dépôt de sol naturel composé d'argile brun clair, humide et de compacité moyenne à très dense a été intercepté à 1,91 m de profondeur et jusqu'à la fin du forage soit 3,62 m de profondeur.

Correctifs (résumé)

La firme d'ingénierie est d'avis que les affaissements actuels seraient attribuables à l'érosion interne du remblai de sable fin et uniforme sur lequel repose la dalle de béton.

Comme ce sable repose sur un remblai de pierre nette qui est un matériau très poreux, les vibrations ou les fluctuations du niveau de la nappe phréatique entraîneraient les particules de sable fin dans les interstices de la pierre nette, causant ainsi une érosion suivie de l'affaissement du remblai de sable qui constitue la fondation de la dalle de béton.

La reconstruction de la dalle sur sol avec un remblai adéquat semble la solution la plus efficace à mettre en place pour corriger ces affaissements.









CARACTÉRISTIQUES REQUISES

Le constructeur doit être en mesure de fournir les plans d'architecture indiquant l'emplacement prévu des joints de rupture, leur espacement, les détails de leur composition et des photos montrant le positionnement des joints de rupture une fois réalisé.

SELON LE CODE:

L'espacement maximal des joints de rupture n'est pas spécifié au Code.

PRATIQUE D'EXCELLENCE :

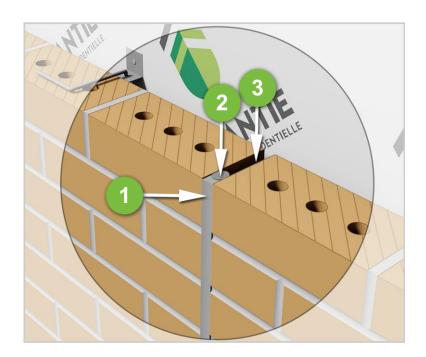
✓ Joints de rupture stratégiquement positionnés pour permettre l'expansion, les mouvements de contraction et de dilatation.

Positionner les joints de rupture à tous les 9 m pour la maçonnerie d'argile et à tous les 6 m pour la maçonnerie de béton ou de silicocalcaire et pour les parapets. Voir Maçonnerie-Info #12, Joints de rupture.

NOTE: Comme il y a plusieurs facteurs de conception à considérer pour éviter les effets néfastes des mouvements, il ne faut surtout pas improviser le positionnement des joints de rupture.

Joint de rupture

- 1 Scellant de calfeutrage souple
- 2 Fond de joint compressible
- 3 Aucun mortier entre les éléments à l'arrière du fond de joint



Origines de la fissuration non liée à un désordre structural

Les éléments de maçonnerie (les briques) composant un contre-mur (un parement) en maçonnerie changent de volume en réponse aux changements de température ou d'humidité.

La restriction de ces mouvements peut causer des contraintes dans le parement de maçonnerie et entrainer l'apparition de fissures.

Pour éviter l'apparition de ces fissures aux endroits non désirés, le parement de maçonnerie doit être conçu de manière à minimiser ou à **permettre les mouvements entre les différents matériaux et les assemblages.**

Notons aussi que certains éléments de maçonnerie requièrent un **patron de pose** particulier (chevauchement des éléments et disposition des différents éléments) afin d'éviter de créer des plans de faiblesse dans les joints de mortier.

Soulignons que la **flèche maximale permise** dans certains éléments de support comme les **linteaux d'acier** au-dessus de grandes ouvertures, bien que conforme, peut aussi occasionner des fissures au parement de maçonnerie qui, lui, ne possède pas une grande souplesse.



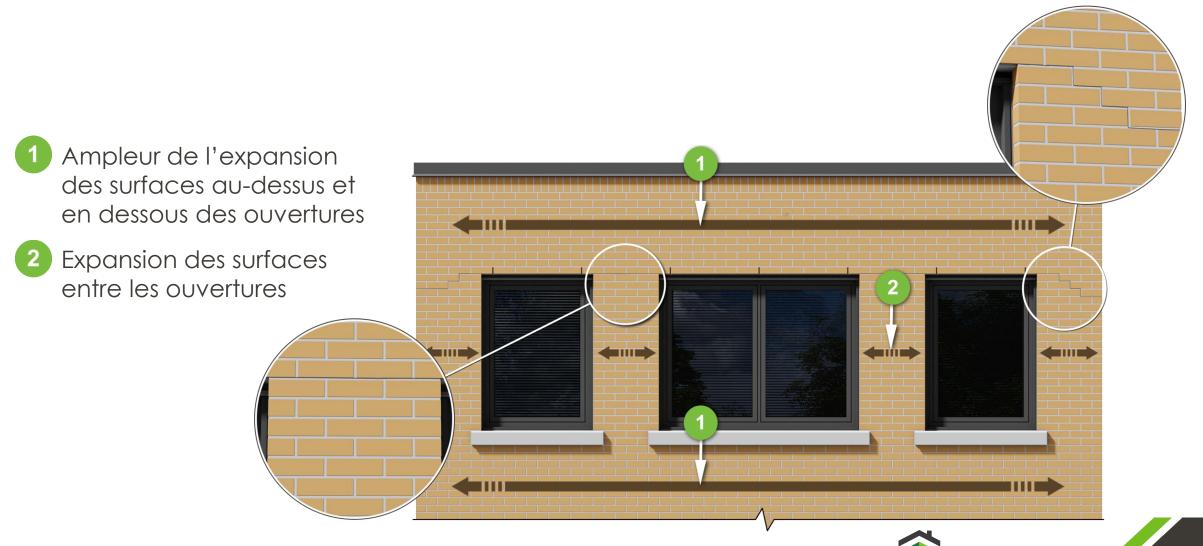
Les mouvements qui occasionnent la fissuration

Voici certains phénomènes à l'origine de mouvements pouvant causer l'apparition de fissures :

- ✓ La dilatation et la contraction dues aux changements de température (dilatation-contraction thermique) (figure 9.20. 01.2);
- ✓ La dilatation et la contraction dues aux changements d'humidité;
- ✓ La flèche des éléments de support (linteaux d'acier) (figure 9.20. 01.3);
- ✓ Les tassements différentiels (retrait de la structure de bois du bâtiment);
- ✓ Le fluage (déformation d'un matériau en fonction du temps sous l'effet d'une contrainte).

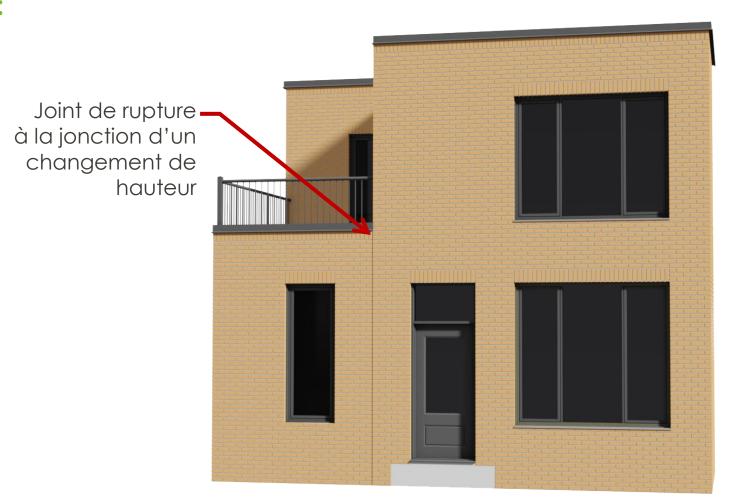
Pour de plus amples informations, voir entre autres :

- Maçonnerie-info, Institut de la maçonnerie du Québec;
- Technical Notes, The Brick Industry Association.



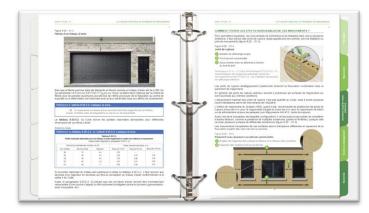
Voici d'autres facteurs à considérer :

- ✓ Murs très longs
- ✓ Multiples ouvertures
- ✓ Géométrie de bâtiment complexe
 - Coins (rentrant ou sortant)
 - Décrochés et saillies
 - Éléments en retraits
- ✓ Supports différents
- ✓ Changements de hauteur
- ✓ Expansion des éléments d'acier



Pour plus d'information, voir la fiche technique de GCR:

✓ FT-9.20. - 01 – La fissuration dans un parement de maçonnerie



https://www.garantiegcr.com/fr/entrepreneurs/fiches-techniques/

Références

Institut de la maçonnerie du Québec Maçonnerie-Info # 12, Joints de rupture

Brick Industry Association

Technical notes on Brick Construction - 18 Technical notes on Brick Construction - 18A











4.6.1 Joints de rupture

CAS DE RÉCLAMATION

Construit en 2021

Six (6) bâtiments

trois (3) étages (incluant garages)

Cinq (5) des bâtiments de cinq (5) unités un de huit (8) unités



Dénonciation

Présence de fissures dans les joints de mortier du revêtement de maçonnerie

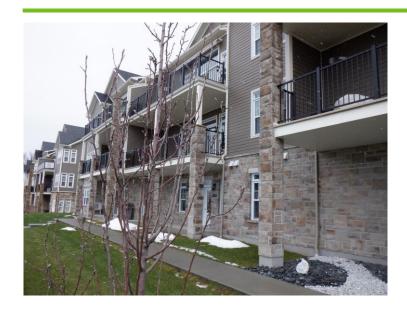
- Fissuration se concentrant surtout au pourtour des ouvertures telles que portes et fenêtres, généralisée sur les 4 façades
- et de façon plus prononcée au-dessus des portes de garage.

Problématiques liées

Plusieurs fissures « capillaires » constatées sur toutes les façades du bâtiment

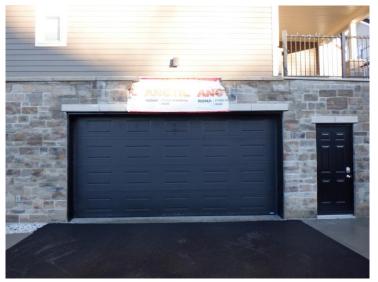
Correctifs

Ajouter des joints de contrôle aux endroits stratégiques











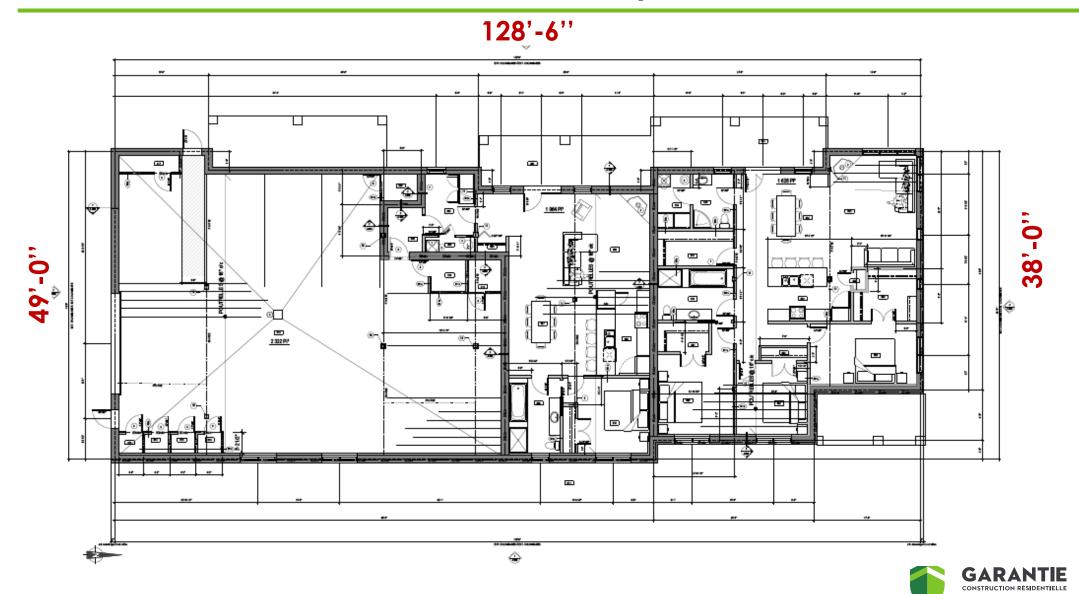


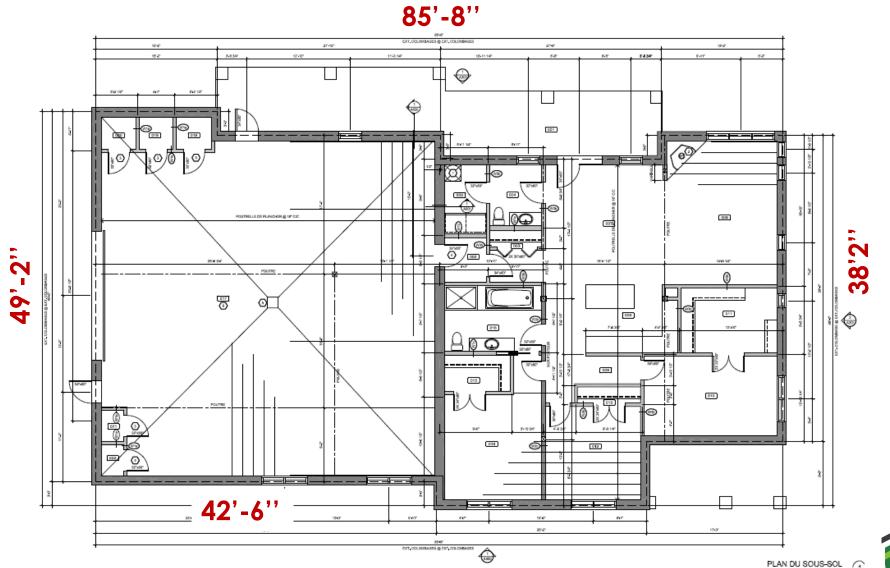












Recommandation pour les joints de rupture (Maçonnerie-Info no.12):

9 mètres (29'-6'') pour les parements de briques d'argile cuites

6 mètres (19'-8'') pour éléments de béton ou silicocalcaire









PE-24

CARACTÉRISTIQUES REQUISES

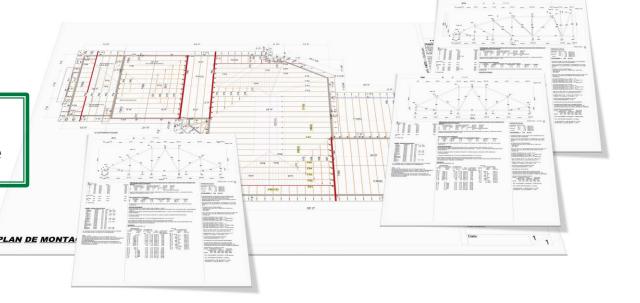
Le constructeur doit être en mesure de fournir les plans d'architecture et de structure pour le projet à construire.

SELON LE CODE:

Sans objet

PRATIQUE D'EXCELLENCE:

✓ Fournir les plans – architecture et structure

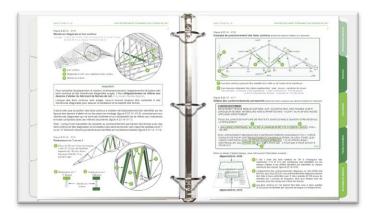


- **NOTE :** Cette pratique concerne un projet à construire qui n'est pas visé par l'article 87 du Règlement sur le plan de garantie des bâtiments résidentiels neufs (Soit : 5 parties privatives et moins, détenu en copropriété divise ou non).
 - > Fournir les **plans d'architecture complet** (plans, coupe et détails) émis pour construction, avant la première inspection.
 - > Fournir les plans de structure :
 - ✓ Fournir les plans de montage et les dessins d'atelier du fabricant : Pour les planchers (poutres et poutrelles) comprenant entre autres les dessins, les critères de conception (surcharge et charge totale) et les informations de contreventement;
 - ✓ Fournir les plans de montage et les dessins d'atelier du fabricant : Pour les fermes de toit comprenant entre autres les dessins, les critères de conception (surcharge et charge totale) et les informations de contreventement.

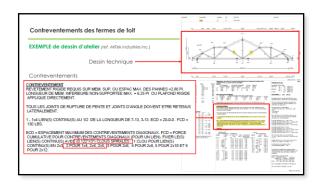


Pour plus d'information, voir la fiche technique de GCR :

✓ FT-9.23.14.-01 – Contreventement permanent des fermes de toit



https://www.garantiegcr.com/fr/entrepreneurs/fiches-techniques/



Formation GCR:

Contreventements des fermes de toit et flèche des planchers : les pratiques à adopter





Merci de votre attention!

COMMENTAIRES OU QUESTIONS



Merci à nos partenaires!

Grands partenaires





Partenaires





