Travaux publics et Services gouvernementaux Canada

Public Works and Government Services Canada

AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES - ARCHAMBAULT MEDIUM
INDIGENOUS DEVELOPMENTS - ARCHAMBAULT MEDIUM

SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)

242, BOULEVARD GIBSON, SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

LISTE DES DESSINS
LIST OF DRAWINGS

STRUCTURE / *STRUCTURE*	RÉVISON / *REVISION*
S00 LISTE DES DESSINS *S00 DRAWINGS LIST*	02 (02)
S01 NOTES GÉNÉRALES (FRANÇAIS) ET LÉGENDE *S01 GENERAL NOTES (FRENCH) AND LEGEND*	02
S02 NOTES GÉNÉRALES (ANGLAIS) *S02 GENERAL NOTES (ENGLISH)*	02
S03 FONDATIONS ET REZ-DE-CHAUSSÉE *S03 FOUNDATION AND GROUND FLOOR*	02
S04 PLAN DU TOIT *S04 ROOF PLAN*	02
S05 PLAN D'ANCRAGE ET BASES DES COLONNES *S05 ANCHOR BOLT PLAN AND COLUMN BASES*	01
S06 DÉTAILS DES PILASTRES ET SEMELLES *S06 PILASTER AND FOOTING DETAILS*	01
S07 COUPES ET DÉTAILS - BÉTON *S07 SECTIONS AND DETAILS - CONCRETE*	01
S08 ÉLÉVATIONS ET COUPES - BOIS *S08 ELEVATIONS AND SECTIONS - WOOD*	02 (02)
S09 DÉTAILS - *BOIS* *S09 DETAILS - WOOD*	02
S10 DÉTAILS TYPIQUES - BOIS *S10 TYPICAL DETAILS - WOOD*	01
S11 DÉTAILS TYPIQUES - BOIS *S11 TYPICAL DETAILS - WOOD*	01
S12 DÉTAILS TYPIQUES - BOIS *S12 TYPICAL DETAILS - WOOD*	01
S13 DÉTAILS TYPIQUES - BÉTON *S13 TYPICAL DETAILS - CONCRETE*	01
S14 PLAN DU REZ-DE-CHAUSÉE EXISTANT ET INTERVENTIONS *S14 EXISTING GROUND FLOOR PLAN AND INTERVENTIONS*	01
S15 PLAN DE L'ÉTAGE EXISTANT ET INTERVENTIONS *S15 EXISTING FIRST FLOOR PLAN AND INTERVENTIONS*	01

Canada

AutoCAD

Travaux publics et services gouvernementaux Canada
Direction générale des biens immobiliers
Région du Québec

Public Works and Government Services Canada
Real Property branch
Quebec region

Canada

Avis
- Ce document est émis pour consultation seulement, il ne doit pas être utilisé à des fins de construction.
- Ne jamais prendre de mesures à l'échelle sur ce document.

Disclaimer
- *This document is for reference purposes only and should not be used for construction.*
- *Never take measurements to scale on this document.*

Jeanne Campagna-Wilson
2022-06-07

Stantec Experts-conseils

Stantec
375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) J4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060

No. DOSSIER
157102991-200-002

révisions *revisions*	description *description*	date *j/mm.aaaa* *dd.mm.yyyy*
02	ADDENDA No.1 *ADDENDUM No. 1*	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES *FOR TENDER*	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) *FOR TENDER (CANCELLED)*	14.01.2022

A no. du détail
detail no.
B no. de la feuille où détail exigé
sheet no. where detail required
C no. de la feuille où détaillé
sheet no. where detailed

Projet / *Project*
SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES
ARCHAMBAULT MEDIUM

INDIGENOUS DEVELOPMENTS
ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / *Drawing*
STRUCTURE
STRUCTURE
LISTE DES DESSINS

DRAWINGS LIST

Conçu par / *Designed by*: Jeanne Campagna-Wilson, ing. — Date: 12.11.2021
Dessiné par / *Drawn by*: Teresha Wilson, tech. — Date: 12.11.2021
Approuvé par / *Approved by*: René Péloffy, ing. — Date: 12.11.2021
Gestionnaire de projet TPSGC / *PWGSC Project Manager*: Leonardo Espinosa Dussan

No de projet / *Project no* (Consultant): 157102991-200-002
No de projet / *Project no* (Client): 341-3715
No de plan ou de dessin / *Plan or drawing no*: R_101213_123-S00-GL-AUT
No de projet / *Project no* (TPSGC): R.101213
No de feuille / *Sheet no*: S00/015

NOTES GÉNÉRALES

GÉNÉRAL

1. LIRE LES DESSINS DE STRUCTURE CONJOINTEMENT AVEC LE DEVIS TECHNIQUE PRÉPARÉ PAR STANTEC INC., LE CODE NATIONAL DU BÂTIMENT- CANADA 2015, ET LES AUTRES DOCUMENTS CONTRACTUELS.

2. L'ENTREPRENEUR DOIT VISITER LES LIEUX ET S'Y FAMILIARISER COMPLÈTEMENT AVANT DE SOUMISSIONNER.

3. TOUTES LES DIMENSIONS EN RAPPORT AVEC LE BÂTIMENT EXISTANT DOIVENT ÊTRE VÉRIFIÉES AU CHANTIER.

4. AVANT DE PROCÉDER À L'EXÉCUTION DES TRAVAUX, L'ENTREPRENEUR GÉNÉRAL DOIT VÉRIFIER TOUTES LES DIMENSIONS SUR LE CHANTIER, ÉTABLIR LA COORDINATION ENTRE LES DIVERSES DISCIPLINES ET AVISER LE REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL DE TOUTE NON-CONCORDANCE POUR REVÉRIFICATION. SE RÉFÉRER AUX DESSINS D'ARCHITECTURE, DE MÉCANIQUE, D'ÉLECTRICITÉ, DE SÉCURITÉ PHYSIQUE ET DE CIVIL POUR LA LOCALISATION ET LE DIMENSIONNEMENT DES OUVERTURES ET MANCHONS MONTRÉS OU NON SUR LES DESSINS DE STRUCTURE.
   4.1. OBTENIR L'APPROBATION DU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL AVANT D'INSTALLER DES OUVERTURES, MANCHONS, ETC. QUI NE SONT PAS MONTRÉS SUR LES DESSINS DE STRUCTURE. VOIR LES DESSINS D'ARCHITECTURE, DE MÉCANIQUE, D'ÉLECTRICITÉ, DE SÉCURITÉ PHYSIQUE ET DE CIVIL POUR LA LOCALISATION DES FOSSES, BASES, PUISARDS, TRANCHÉES, DÉPRESSIONS, RAINURES, PARAPETS, CHANFREINS ET PENTES QUI NE SONT PAS MONTRÉS SUR LES DESSINS DE STRUCTURE.

5. TOUTES LES OUVERTURES ET BASES EN BÉTON POUR LES SERVICES DE LA MÉCANIQUE, INDIQUÉES AUX PLANS, COTÉES OU NON, DOIVENT ÊTRE VÉRIFIÉES ET ACCEPTÉES AU CHANTIER PAR LES REPRÉSENTANTS MINISTÉRIELS RESPONSABLES DE LA MÉCANIQUE.

6. L'ENTREPRENEUR DOIT FOURNIR TOUTE LA MAIN-D'OEUVRE, LES MATÉRIAUX ET LES ÉQUIPEMENTS NÉCESSAIRES POUR EFFECTUER LES TRAVAUX MONTRÉS AUX DESSINS.

7. DURANT LES TRAVAUX, L'ENTREPRENEUR EST RESPONSABLE DE TOUT DOMMAGE CAUSÉ AUX BÂTIMENTS ET OUVRAGES EXISTANTS PAR SES EMPLOYÉS OU D'AUTRES PERSONNES SOUS SES ORDRES ET IL DOIT LES RÉPARER À SES FRAIS DURANT L'EXÉCUTION DES TRAVAUX. L'ENTREPRENEUR DOIT GARDER LES LIEUX PROPRES ET LIBRES DE TOUS DÉBRIS.

8. L'ENSEMBLE DES TRAVAUX DE CONSTRUCTION, DE DÉMOLITION, ET OUVRAGES TEMPORAIRES CONNEXES DOIVENT ÊTRE EXÉCUTÉS CONFORMÉMENT AUX NORMES EN VIGUEUR, NOTAMMENT LE CODE DE SÉCURITÉ POUR LES TRAVAUX DE CONSTRUCTION S-2.1, r.6 ET LA NORME CSA S350-M1980 (R2003) AINSI QUE LES RÈGLEMENTS DE SÉCURITÉ EN VIGUEUR CHEZ LE PROPRIÉTAIRE, CECI JUSQU'À L'INSTALLATION COMPLÈTE DE LA NOUVELLE CHARPENTE.

9. L'ENTREPRENEUR DEVRA, À SES FRAIS, DÉPLACER TOUT OBSTACLE NUISANT À LA RÉALISATION DES TRAVAUX ET REMETTRE LES LIEUX AINSI QUE LES ÉQUIPEMENTS DANS LEURS ÉTATS ORIGINAUX ET CE, À LA SATISFACTION DU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL.

10. PRENDRE TOUTES LES MESURES NÉCESSAIRES POUR EMPÊCHER TOUT DÉPLACEMENT OU AFFAISSEMENT DES PARTIES DE BÂTIMENTS À CONSERVER ET POUR ÉVITER QU'ELLES NE SOIENT ENDOMMAGÉES. FOURNIR ET INSTALLER LES PIÈCES NÉCESSAIRES AU RENFORCEMENT ET À L'ÉTAIEMENT. EFFECTUER LES TRAVAUX DE REPRISE EN SOUS-OEUVRE AU BESOIN. RÉPARER LES OUVRAGES ENDOMMAGÉS ET ASSUMER LA RESPONSABILITÉ DES BLESSURES QUI POURRAIENT RÉSULTER DES TRAVAUX DE DÉMOLITION.

11. LES CHARGES ET SURCHARGES GRAVITAIRES DE DIMENSIONNEMENT INDIQUÉES SUR LES DESSINS NE DOIVENT PAS ÊTRE DÉPASSÉES DURANT LA CONSTRUCTION.

SOL

1. LES INFORMATIONS CONCERNANT LES SOLS PROVIENNENT DE L'ÉTUDE GÉOTECHNIQUE ET CARACTÉRISATION ENVIRONNEMENTALE DES SOLS (NO DE PROJET 157102991) PRÉPARÉE PAR STANTEC EN DATE DE JUIN 2021.

2. CAPACITÉ PORTANTE DE TENUE EN SERVICE DU SOL COMPÉTENT INTACT NON REMANIÉ SOUS LES FONDATIONS: 10kPa.
   2.1. SI LE SOL RENCONTRÉ AUX NIVEAUX INDIQUÉS NE RENCONTRE PAS LA CAPACITÉ PORTANTE EXIGÉE, L'ENTREPRENEUR DEVRA EXCAVER LES SOLS JUSQU'AU NIVEAU OÙ LA CAPACITÉ PORTANTE MENTIONNÉE EST ATTEINTE. L'EXCAVATION DEVRA PAR LA SUITE ÊTRE REMBLAYÉE DE MATÉRIAUX DE CLASSE "A" COMPACTÉS EN COUCHES DE 300mm, À 95% PROCTOR MODIFIÉ JUSQU'EN DESSOUS DES EMPATTEMENTS.
      2.1.1. AFIN DE NE PAS DÉSTABILISER LE FOND DE L'EXCAVATION SUR LES SOLS SENSIBLES, SELON L'AVIS DU SURVEILLANT OU DU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL RESPONSABLE DE LA GÉOTECHNIQUE SUR PLACE, LA COMPACTION DU COUSSIN GRANULAIRE SOUS LES EMPATTEMENTS POURRA ÊTRE RÉDUITE À 92%.

EXCAVATION ET REMBLAYAGE

1. FAIRE VÉRIFIER ET APPROUVER PAR LE LABORATOIRE DE SOL LE FOND DES EXCAVATIONS, LA GRANULOMÉTRIE DES MATÉRIAUX DE REMBLAYAGE ET LEUR COMPACTION EN PLACE.

2. DANS LA ZONE DU FUTUR BÂTIMENT, INCLUANT LES ZONES DE DALLE SUR SOL, EXCAVER JUSQU'AU NIVEAU REQUIS POUR L'ASSISE DES FONDATIONS.

3. POUR LES CONDITIONS OÙ DU REMBLAI EST EXIGÉ DE PART ET D'AUTRE D'UN MUR DE FONDATION OU DE SOUTÈNEMENT, LE REMBLAYAGE DOIT ÊTRE RÉALISÉ DE MANIÈRE À CE QUE LA DIFFÉRENCE ENTRE LES NIVEAUX DE REMBLAI, DE PART ET D'AUTRE DE CE MUR, N'EXCÈDE EN AUCUN CAS 500mm.

4. DRAIN FRANÇAIS : TUYAUTERIE DE DRAINAGE PERFORÉE ET RACCORDS CONNEXES EN PVC OU EN POLYÉTHYLÈNE RIGIDE AVEC PAROI INTÉRIEURE LISSE, REMBLAI DE PIERRE NETTE ET MEMBRANE GÉOTEXTILE. SE RÉFÉRER AU DEVIS POUR LES EXIGENCES RELATIVES AU DRAINAGE DES FONDATIONS.

NOMENCLATURE DES BARRES	f'c=30 MPa		f'c=35 MPa	
	BARRES SUPÉRIEURES *	AUTRES BARRES	BARRES SUPÉRIEURES *	AUTRES BARRES
10M	400	300	400	300
15M	550	450	550	400
20M	700	550	650	500
25M	1100	850	1000	800
30M	1300	1000	1200	950
35M	1550	1200	1450	1100
45M	1900	1450	1750	1350
55M	2450	1900	2250	1750

* BARRES SUPÉRIEURES : BARRES HORIZONTALES AVEC PLUS DE 300mm DE BÉTON FRAIS SOUS-JACENT (VOIR ART. 12.2.4. DE LA NORME CSA-A23.3 AVEC K_1 = 1.3)

LONGUEUR DE SCELLEMENT DROIT Ld (mm) DES BARRES D'ARMATURE EN TRACTION (Fy=400 MPa)

BÉTON

1. LES TRAVAUX DE BÉTON DOIVENT ÊTRE CONFORMES AUX NORMES CAN/CSA A23.1-14 / A23.2-14 ET CSA A23.3-14.

2. RÉSISTANCE À LA COMPRESSION DU BÉTON À 28 JOURS :
   2.1. BÉTON EXPOSÉ (DALLES EXT., PERRONS ET FOSSE MÉCANIQUE): 35MPa
   2.2. BÉTON INTÉRIEUR (DALLES, MURS, PILASTRES ET SEMELLES): 30MPa
   2.3. BÉTON EXTÉRIEUR (MURS, PILASTRES, SEMELLES ET RADIERS): 30MPa

3. COULIS SANS RETRAIT NON MÉTALLIQUE: RÉSISTANCE 35MPa À 7 JOURS ET 50MPa À 28 JOURS.

4. PRATIQUER LES JOINTS DE CONTRÔLE, LES JOINTS D'EXPANSION ET LES JOINTS DE CONSTRUCTION DANS LES DALLES ET LES MURS SELON LES INDICATIONS AUX DESSINS.

5. FINITION LES DALLES:
   5.1. FINIR LES DALLES INTÉRIEURES À LA TRUELLE D'ACIER MÉCANIQUE, SAUF INDICATIONS CONTRAIRES. (VOIR ARCH.)
   5.2. FINIR LES DALLES EXTÉRIEURES ET PERRONS PAR LISSAGE AU BALAI À BÉTON, BROSSAGE UNIFORME PERPENDICULAIREMENT À LA DIRECTION DE CIRCULATION PRINCIPALE.

6. FERRAILLAGE:
   6.1. FAÇONNAGE: SELON CAN/CSA A23.1-14 / A23.2-14.
   6.2. ACIER: CONFORME À LA NORME CAN/CSA G30.18-M09 R2014, NUANCE 400R.
   6.3. TREILLIS MÉTALLIQUE: CONFORME À LA NORME CSA G30.5-M1983 (R1998).

7. SAUF INDICATIONS CONTRAIRES AUX DESSINS, LA DISTANCE DES ARMATURES AUX PAROIS DES COFFRAGES DOIT ÊTRE LA SUIVANTE:
   7.1. SURFACES EXPOSÉES À L'EAU OU LORSQUE LE BÉTON EST COULÉ CONTRE LE SOL..........................75mm
   7.2. SURFACES EXPOSÉES AUX INTEMPÉRIES OU EN CONTACT AVEC LE SOL APRÈS DÉCOFFRAGE:
      7.2.1. BARRE 20M ET PLUS..................................50mm (S.I.C.)
      7.2.2. BARRE 15M ET PLUS PETITE....................40mm (S.I.C.)
      7.2.3. DALLES EXTÉRIEURES ET PERRONS......60mm (SURFACE SUPÉRIEURE)
   7.3. SURFACES NON EXPOSÉES AUX INTEMPÉRIES OU NON EN CONTACT AVEC LE SOL:
      7.3.1. DALLES ET MURS...................................... 20mm
      7.3.2. POUTRES... 40mm
      7.3.3. COLONNES...50mm

8. TOUTES LES SURFACES EXISTANTES EN CONTACT AVEC LE NOUVEAU BÉTON DEVRONT ÊTRE NETTOYÉES DE TOUS DÉBRIS ET BADIGEONNÉES AVEC UN AGENT LIANT À L'ÉPOXY.

9. TOUT L'ACIER D'ARMATURE EXISTANT APPARENT DEVRA ÊTRE NETTOYÉ À LA BROSSE D'ACIER AVANT LA POSE DU NOUVEAU BÉTON.

10. TOUS LES CHEVAUCHEMENTS POUR LES JOINTS EN TRACTION SERONT DE CLASSE "B" SAUF INDICATIONS CONTRAIRES, VOIR LES DÉTAILS D'ARMATURE.

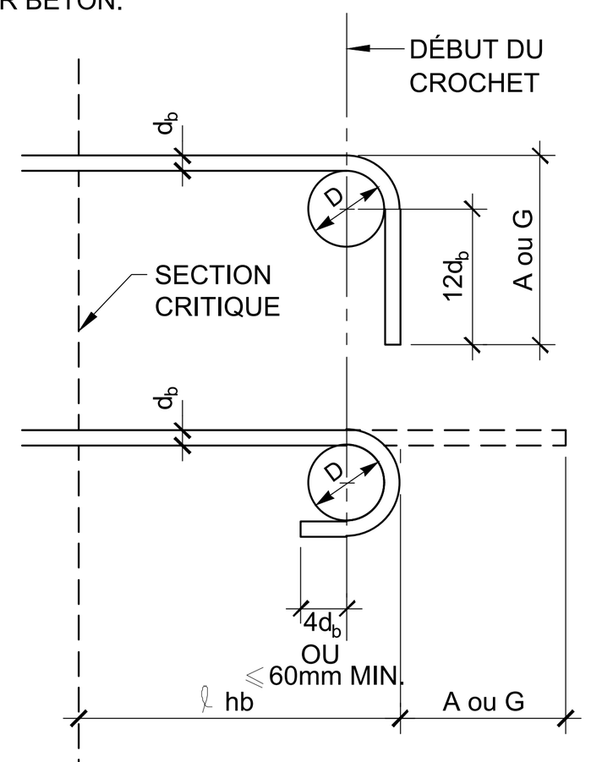
11. LES TIGES D'ANCRAGE REQUISES POUR LA STRUCTURE D'ACIER OU DE BOIS DOIVENT ÊTRE MISES EN PLACE ET SOLIDEMENT RETENUES DANS LES COFFRAGES À L'AIDE DE GABARITS AVANT LA MISE EN PLACE DU BÉTON. LES TOLÉRANCES SPÉCIFIÉES DANS LA NORME CSA A23.1-14 DOIVENT ÊTRE RESPECTÉES.

12. SE RÉFÉRER AU DEVIS POUR LA DESCRIPTION DES ACCESSOIRES POUR BÉTON.

DÉTAILS D'ARMATURE

NOMENCLATURE DES BARRES	CROCHET 90° A OU G (mm)
10M	180
15M	260
20M	310
25M	400
30M	510
35M	610
45M	790
55M	1030

NOMENCLATURE DES BARRES	ℓ hb (mm) f'c=30MPa
10M	191
15M	270
20M	330
25M	426
30M	505
35M	603
45M	739
55M	953



CROCHETS STANDARD

NOMENCLATURE DES BARRES	f'c=30 MPa		f'c=35 MPa	
	BARRES SUPÉRIEURES *	AUTRES BARRES	BARRES SUPÉRIEURES *	AUTRES BARRES
10M	520	390	520	390
15M	720	590	720	520
20M	910	720	850	650
25M	1430	1110	1300	1040
30M	1690	1300	1560	1240
35M	2020	1560	1890	1430

* BARRES SUPÉRIEURES : BARRES HORIZONTALES AVEC PLUS DE 300mm DE BÉTON FRAIS SOUS-JACENT (VOIR ART. 12.2.4. DE LA NORME CSA-A23.3 AVEC K_1 = 1.3)

LONGUEURS DE CHEVAUCHEMENTS "L" (mm) POUR JOINTS EN TRACTION DE CLASSE "B" (Fy=400 MPa)

ACIER DE CONSTRUCTION

1. TOUTES LES DIMENSIONS DONNÉES AUX DESSINS DEVRONT ÊTRE VÉRIFIÉES AU CHANTIER ET L'ENTREPRENEUR DEVRA SOUMETTRE SES DESSINS D'ATELIER AU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL AVANT DE PROCÉDER À LA FABRICATION DE LA CHARPENTE. CES DESSINS DEVRONT ÊTRE SIGNÉS ET SCELLÉS PAR UN INGÉNIEUR, MEMBRE EN RÈGLE DE L'ORDRE DES INGÉNIEURS DU QUÉBEC.

2. LA FABRICATION ET LE MONTAGE DEVRONT ÊTRE CONFORMES À LA NORME CAN/CSA S16-14, AU CODE DE CONSTRUCTION DU QUÉBEC CHAPITRE I : BÂTIMENT, ET AU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT - CANADA 2015.

3. TOUT L'ACIER DEVRA ÊTRE NEUF ET CONFORME AUX NORMES ET SPÉCIFICATIONS SUIVANTES:
   3.1. ACIER GÉNÉRAL: CAN/CSA G40.21-13, NUANCE 300W
   3.2. PROFILÉS "W": CAN/CSA-G40.21-13, NUANCE 350W
   3.3. HSS: ASTM A500-C50 CLASSE C
   3.4. TIGES D'ACIER DES POUTRES AU TOIT (AGISSANT COMME DES FERMES) : LIMITE ÉLASTIQUE MINIMALE DE L'ACIER, Fy = 230MPa
      3.4.1. AVEC TENDEURS À VIS À CHAQUE EXTRÉMITÉ, SE RÉFÉRER À L'ARCHITECTURE POUR LES TOLÉRANCES DE DÉFLEXION DES TIGES.

4. TOUT L'ACIER DEVRA ÊTRE RECOUVERT D'UNE COUCHE D'APPRÊT EN USINE CONFORME À LA NORME 1-73A ICCA / AFPC OU 2-75 ICCA / AFPC (RETOUCHES AU CHANTIER). PRÉPARATION DES SURFACES SELON CAN/CSA S16-14 (VOIR DEVIS) 02

5. GALVANISATION:
   5.1. L'ACIER DOIT ÊTRE GALVANISÉ PAR IMMERSION À CHAUD, CONFORME À LA NORME CAN/CSA G164-M92 (R2003), ASTM-A123 / 123M-17 ET ASTM-A153-16a. (TAUX DE ZINC MIN. 600gr./m²).
   5.2. AUCUN SOUDAGE, PLIAGE, MEULAGE, OU AUTRE TRAVAIL D'ATELIER N'EST PERMIS APRÈS LA GALVANISATION.

6. TIGES D'ANCRAGES :
   6.1. L'ACIER DES TIGES D'ANCRAGE STANDARD DEVRA ÊTRE CONFORME À LA NORME F1554-07 GRADE 36.
   6.2. L'ACIER DES TIGES D'ANCRAGE HAUTE RÉSISTANCE DEVRA ÊTRE CONFORME À LA NORME F1554-07 GRADE 105.
   6.3. LES ANCRAGES CHIMIQUES ET/OU MÉCANIQUES DOIVENT ÊTRE INSTALLÉS SELON LES RECOMMANDATIONS DU FABRICANT.

7. ASSEMBLAGES
   7.1. TOUS LES ASSEMBLAGES AU CHANTIER DEVRONT ÊTRE BOULONNÉS, LES ASSEMBLAGES FAITS EN ATELIER DEVRONT ÊTRE SOUDÉS.
   7.2. ASSEMBLAGES BOULONNÉS: TYPE CONTACT, BOULONS, ÉCROUS ET RONDELLES HAUTE RÉSISTANCE M20 SELON ASTM A325M-13, FILETS INCLUS DANS LE PLAN DE CISAILLEMENT (MINIMUM 2 BOULONS PAR ASSEMBLAGE). (S.I.C.)
   7.3. ASSEMBLAGES SOUDÉS:
      7.3.1. LA SOUDURE DEVRA ÊTRE CONFORME AUX NORMES CSA W48-14 ET W59-13. LES COMPAGNIES DE SOUDAGE DEVRONT ÊTRE QUALIFIÉES SELON LA NORME CSA W47.1-09, CATÉGORIE 1 OU 2.1
   7.4. SAUF INDICATION CONTRAIRE SUR LES DESSINS, LES EFFORTS À UTILISER DANS LE CALCUL DES ASSEMBLAGES SONT LES SUIVANTS:
      7.4.1. POUTRES: EFFORT DE CISAILLEMENT: LA PLUS GRANDE DES DEUX VALEURS SUIVANTES:
         7.4.1.1. RÉACTION CALCULÉE POUR LA CHARGE UNIFORME QUI DONNE LE MOMENT ULTIME RÉSISTÉ PAR LA SECTION DE LA POUTRE
         7.4.1.2. 50% DE LA CAPACITÉ EN CISAILLEMENT DE LA SECTION DE LA POUTRE.
      7.4.2. COLONNES: EFFORT DE COMPRESSION ET DE CISAILLEMENT ÉGAL À LA CAPACITÉ ULTIME DE LA SECTION DE LA COLONNE.
   7.5. L'ENTREPRENEUR DEVRA FOURNIR LES CALES, GOUSSETS ET AUTRES PIÈCES NON SPÉCIFIQUEMENT MONTRÉS AUX DESSINS MAIS REQUIS POUR COMPLÉTER LES TRAVAUX.
   7.6. LES PLAQUES ET LES GOUSSETS DOIVENT AVOIR UNE ÉPAISSEUR MINIMALE DE 8mm, SAUF INDICATION CONTRAIRE AUX DESSINS.

8. IL EST STRICTEMENT INTERDIT D'ALÉSER LES TROUS DES PLAQUES D'ASSISE DES COLONNES AU CHANTIER.

9. LES DIMENSIONS SONT COTÉES AU CENTRE DES PROFILÉS W, WT, S ET HSS, ET AU DOS DES PROFILÉS C ET L, SAUF OÙ INDIQUÉ AUTREMENT.

10. OUVERTURES : POUR LES DIMENSIONS ET LA LOCALISATION EXACTE DE TOUTES LES OUVERTURES REQUISES DANS LES PLANCHERS ET LA TOITURE, COORDONNER AVEC LES DESSINS DES AUTRES DISCIPLINES.

11. L'ENTREPRENEUR EST RESPONSABLE DES TRAVAUX RÉALISÉS À LA CHARPENTE EXISTANTE. IL DEVRA PRENDRE LES MESURES NÉCESSAIRES AFIN DE PROTÉGER LES NOUVELLES INSTALLATIONS ET LES INSTALLATIONS EXISTANTES. PRATIQUER LES OUVERTURES REQUISES, MAIS AYANT LES DIMENSIONS MINIMALES. ASSURER L'ÉTANCHÉITÉ PENDANT TOUS LES TRAVAUX. REFERMER ET RENDRE LES OUVERTURES ÉTANCHES D'UNE FAÇON PERMANENTE APRÈS AVOIR COMPLÉTÉ LE MONTAGE DE LA CHARPENTE.

BOIS DE CHARPENTE

1. SPÉCIFICATIONS : SELON CSA-O86-14.

2. BOIS LAMELLÉ-COLLÉ:
   2.1. TOUTES LES DIMENSIONS DONNÉES AUX DESSINS DEVRONT ÊTRE VÉRIFIÉES AU CHANTIER ET L'ENTREPRENEUR DEVRA SOUMETTRE DES DESSINS D'ATELIER DE TOUS LES ÉLÉMENTS DE LA CHARPENTE DE BOIS AU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL AVANT DE PROCÉDER À LA FABRICATION DE CES ÉLÉMENTS. CES DESSINS DEVRONT ÊTRE SIGNÉS ET SCELLÉS PAR UN INGÉNIEUR MEMBRE EN RÈGLE DE L'ORDRE DES INGÉNIEURS DU QUÉBEC.
   2.2. LA FABRICATION ET LE MONTAGE DOIVENT ÊTRE CONFORMES À LA NORME CAN/CSA O86-14, AU CODE DE CONSTRUCTION DU QUÉBEC CHAPITRE 1 : BÂTIMENT, ET AU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT - CANADA 2015.
   2.3. LE BOIS LAMELLÉ-COLLÉ DOIT ÊTRE FABRIQUÉ DANS UNE USINE HOMOLOGUÉE EN VERTU DES EXIGENCES DE LA NORME CSA O177-06.
   2.4. ESSENCES NÉCESSAIRES À L'APPLICATION : ÉPINETTE-PIN-SAPIN ET/OU ÉPINETTE NOIRE.
   2.5. CLASSES DE RÉSISTANCE:
      2.5.1. POUTRES: 20f-E (S.I.C.);
      2.5.2. POUTRES PRINCIPALES À LA CORDE SUPÉRIEURE: 20f-EX
      2.5.3. COLONNES: 12c-E (S.I.C.)
      2.5.4. COLONNES: GL-175x304 : 20f-EX;
   2.6. CLASSES D'UTILISATION:
      2.6.1. INTÉRIEUR DE L'ENVELOPPE : CONDITIONS D'UTILISATION EN MILIEU SEC;
      2.6.2. EXTÉRIEUR DE L'ENVELOPPE : CONDITIONS D'UTILISATION EN MILIEU HUMIDE.
   2.7. CLASSE D'ASPECT : VOIR LE REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL RESPONSABLE DE L'ARCHITECTURE.
   2.8. LES DIMENSIONS DES ÉLÉMENTS MONTRÉS SUR LES PLANS PROVIENNENT DE LA NORME CAN/CSA O122-06 (R2011). LE MANUFACTURIER DOIT AVISER LES REPRÉSENTANTS MINISTÉRIELS RESPONSABLES DE LA STRUCTURE ET DE L'ARCHITECTURE DE TOUTES DIVERGENCES.
   2.9. FINI APPLIQUÉ EN ATELIER OU AU CHANTIER : SELON LES SPÉCIFICATIONS DU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL RESPONSABLE DE L'ARCHITECTURE.
   2.10. EXIGENCES D'EMBALLAGE : PRODUITS LIVRÉS SUR LE CHANTIER ENVELOPPÉS EN PAQUETS ET PROTÉGÉS DE LA SALETÉ ET DES INTEMPÉRIES.
   2.11. LES DESSINS D'ATELIER DES POUTRES DE TOIT (AGISSANT COMME DES FERMES), PRÉ-ASSEMBLÉES OU NON, DOIVENT INDIQUER LES CONTREVENTEMENTS ET LES MODES DE FIXATION QUI DEVRONT ÊTRE UTILISÉS.

3. BOIS DE SCIAGE:
   3.1. SAUF INDICATION CONTRAIRE, TOUT LE BOIS DE SCIAGE SERA DE TYPE É-P-S AU FINI S4S (BLANCHI SUR 4 CÔTÉS), QUALITÉ NO 1 ET 2, CONFORMÉMENT À LA NORME CSA O141-05 (R2014).
      3.1.1. CONFORME AUX RÈGLES DE CLASSIFICATION DE LA COMMISSION NATIONALE DE CLASSIFICATION POUR LE BOIS D'OEUVRE CANADIEN (NLGA).
   3.2. LA TENEUR EN HUMIDITÉ DE TOUT LE BOIS DE CHARPENTE DEVRA ÊTRE ÉGALE OU INFÉRIEURE À 19% ET LE BOIS ESTAMPILLÉ "R-SEC" (SDRY).
   3.3. LES ASSEMBLAGES DE SOLIVES À SOLIVES OU DE SOLIVES À POUTRES DOIVENT ÊTRE FAITS AU MOYEN D'ATTACHES MÉTALLIQUES (ÉTRIERS) APPROUVÉES.
   3.4. LES PANNEAUX EN CONTREPLAQUÉ EN BOIS DE RÉSINEUX CANADIENS DEVRONT ÊTRE CONFORMES À LA NORME CSA O151-09 (C2014).
   3.5. LES PANNEAUX EN OSB DEVRONT ÊTRE CONFORMES À LA NORME CAN/CSA-O325.0-92 (R2003), PORTANT LE MARQUAGE SPÉCIFIÉ AUX DESSINS.
   3.6. BOIS PROVENANT DE FORÊTS AMÉNAGÉES DE FAÇON DURABLE ET CERTIFIÉES PAR UN ORGANISME DE CERTIFICATION ACCRÉDITÉ PAR LE FSC.

4. PLATELAGE:
   4.1. ESSENCE DE BOIS : É-P-S.
   4.2. CLASSE DE RÉSISTANCE : SELON LE MANUFACTURIER.
   4.3. CLASSE : SELECT.
   4.4. PLATELAGE EMBOUVETÉ ET FRAISÉ À ASSEMBLAGE PAR RAINURES ET LANGUETTES DOUBLES.
   4.5. CHANFREINS EN "V" SUR LA FACE EXPOSÉE.
   4.6. INSTALLATION POUR UNE PORTÉE IRRÉGULIÈRE CONTRÔLÉE OU DEUX PORTÉES CONTINUES, VOIR LES DESSINS.
   4.7. LES DIMENSIONS DES MADRIERS MONTRÉES SUR LES PLANS SONT DES DIMENSIONS STANDARDS. LE MANUFACTURIER DOIT AVISER LES REPRÉSENTANTS MINISTÉRIELS RESPONSABLE DE LA STRUCTURE ET DE L'ARCHITECTURE DE TOUTES DIVERGENCES.
   4.8. LONGUEURS DES MADRIERS D'AU MOINS 1.8m, AU MOINS 90% DES MADRIERS DOIVENT ÊTRE FOURNIS EN LONGUEURS DE 3m OU PLUS, ET 40-50% EN LONGUEURS D'AU MOINS 6m. LES MADRIERS DOIVENT ÊTRE TAILLÉS D'ÉQUERRE.
   4.9. PRÉPERCER LES MADRIERS À 760mm D'ENTRAXE POUR PERMETTRE LE CLOUAGE TRANSVERSAL.
   4.10. MADRIERS SÉCHÉS AU FOUR, À TENEUR MAXIMALE EN HUMIDITÉ DE 15%.
   4.11. BOIS PROVENANT DE FORÊTS AMÉNAGÉES DE FAÇON DURABLE ET CERTIFIÉES PAR UN ORGANISME DE CERTIFICATION ACCRÉDITÉ PAR LE FSC.
   4.12. DANS LE CAS DE PLATELAGES EN PENTE, PLACER LES LANGUETTES DES MADRIERS VERS LE HAUT.

5. ASSEMBLAGES:
   5.1. LA CONCEPTION DES ASSEMBLAGES DOIT ÊTRE EFFECTUÉE PAR LE FABRICANT DE LA CHARPENTE ET ÊTRE CONFORME AUX NORMES CSA-O86-14 ET CSA-S16-14.
   5.2. TOUS LES DESSINS D'ATELIER DES ASSEMBLAGES DOIVENT ÊTRE SOUMIS POUR APPROBATION AUX REPRÉSENTANTS MINISTÉRIELS RESPONSABLES DE LA STRUCTURE ET DE L'ARCHITECTURE AVANT LE DÉBUT DE LA FABRICATION.
   5.3. MATÉRIAUX:
      5.3.1. L'ACIER EST UN MATÉRIAU NEUF CONFORME À LA NORME CSA G40.21-13, NUANCE 300W OU 350W (OU ÉQUIVALENT).
      5.3.2. BOULONS, TIGES FILETÉES ET GOUJONS : SELON ASTM A307-14 OU SAE J429 DE CLASSE 2, OU ÉQUIVALENT. (S.I.C.)
      5.3.3. TIRE-FONDS: SELON CAN/CSA B34-1967, ACIER CONFORME OU SUPÉRIEUR À LA SAE J429 POUR LA NUANCE 1.
      5.3.4. CLOUS ET POINTES: SELON CSA B111-1974 (C2003) ET ASTM F1667-13. LES CLOUS FOURNIS PAR LE MONTEUR DOIVENT ÊTRE EN ACIER GALVANISÉ.
      5.3.5. VIS À BOIS: SELON ANSI/ASME B18.6.1-1981 (R2008).
   5.4. L'ACIER DOIT ÊTRE PRÉPARÉ ET PEINTURÉ EN ATELIER. POUR DES CONDITIONS D'UTILISATION EN MILIEU EXPOSÉ OU HUMIDE, L'ACIER DOIT ÊTRE GALVANISÉ PAR IMMERSION À CHAUD.
   5.5. TOUS LES BOULONS ET TIGES FILETÉES SONT COMPLETS AVEC ÉCROUS ET RONDELLES, SAUF INDICATION CONTRAIRE.
   5.6. LES ASSEMBLAGES DES POUTRES PRINCIPALES ET SECONDAIRES DOIVENT RÉSISTER AUX CHARGES DE CONCEPTION INDIQUÉES AUX PLANS.
   5.7. EN PLUS DES CHARGES DE CONCEPTION INDIQUÉES AUX PLANS, TOUS LES ÉLÉMENTS EN PÉRIPHÉRIE DU BÂTIMENT (POUTRES, COLONNES, ENTREMISES) DOIVENT RÉSISTER AUX CHARGES HORIZONTALES PROVENANT DU VENT AINSI QUE LE POIDS ET LA CHARGE SISMIQUE DES PAREMENTS EXTÉRIEURS TEL QUE PRESCRITES PAR LE CODE NATIONAL DU BÂTIMENT.
   5.8. TOUS LES ASSEMBLAGES DES MEMBRURES APPARENTES DOIVENT ÊTRE DISSIMULÉS (CACHÉS) DANS LES MEMBRURES DE BOIS.

6. MONTAGE:
   6.1. L'ENTREPRENEUR DEVRA PRENDRE LES PRÉCAUTIONS REQUISES AFIN DE S'ASSURER QUE LA CHARPENTE DE BOIS NE SOIT PAS EXPOSÉE À LA SALETÉ OU AUX INTEMPÉRIES DE FAÇON À CAUSER PRÉJUDICE À LA FINITION OU DE FAIRE AUGMENTER LE TAUX D'HUMIDITÉ À L'INTÉRIEUR DES ÉLÉMENTS DE BOIS.
   6.2. L'ENTREPRENEUR DOIT POSER LES MEMBRANES D'ÉTANCHÉITÉ SUR LA TOITURE IMMÉDIATEMENT APRÈS L'INSTALLATION DES PLATELAGES ET/OU PANNEAUX DE CONTREPLAQUÉ ET OSB AFIN D'ÉVITER QUE CES ÉLÉMENTS SOIT EXPOSÉS AUX INTEMPÉRIES.
   6.3. LA MISE EN SERVICE DES SYSTÈMES MÉCANIQUES DU BÂTIMENT DOIT SE FAIRE DE SORTE QUE LES CHANGEMENTS AUX TAUX D'HUMIDITÉ DE L'AIR AMBIANT SOIENT GRADUELS ET NE CAUSENT PAS DE PRÉJUDICE À LA CHARPENTE DE BOIS.
   6.4. AVANT DE PROCÉDER AU MONTAGE SUR LE TERRAIN, BIEN EXAMINER LES LIEUX VISÉS PAR LA PRÉSENTE SECTION DU TRAVAIL AFIN D'ASSURER QU'ILS SOIENT EN ÉTAT DE PERMETTRE UNE INSTALLATION SATISFAISANTE. SIGNALER À L'ATTENTION DES REPRÉSENTANTS MINISTÉRIELS RESPONSABLES DE L'ARCHITECTURE ET DE LA STRUCTURE TOUTE DIVERGENCE OU ÉCART NOTÉ.
   6.5. LE "MONTEUR" EST DÉFINI COMME L'ENTREPRENEUR RESPONSABLE DU MONTAGE DE LA CHARPENTE EN BOIS, INCLUANT SES ASSEMBLAGES ET AUTRES PIÈCES CONNEXES.
   6.6. LE MONTEUR DOIT S'ASSURER QUE TOUS LES ÉLÉMENTS DE LA CHARPENTE DE BOIS ET LES ASSEMBLAGES SONT EN MESURE DE SUPPORTER, SELON UN COEFFICIENT DE SÉCURITÉ ADÉQUAT, LES CHARGES DUES AU MONTAGE.
   6.7. LE MONTEUR DEVRA FOURNIR UNE PROCÉDURE DE MONTAGE SUR DEMANDE.
   6.8. LE MONTEUR DOIT S'ASSURER QUE LES ASSEMBLAGES SONT MIS EN OEUVRE SELON LES SPÉCIFICATIONS INDIQUÉES SUR LES PLANS DU MANUFACTURIER. TOUTE CONDITION INHABITUELLE DEVRA ÊTRE SIGNALÉE AU REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE ET AU MANUFACTURIER.
   6.9. LES ÉLÉMENTS SERONT ASSEMBLÉS PROPREMENT, SANS RABOTAGE, NI DÉCOUPAGE, NI AUCUNE AUTRE MODIFICATIONS. SIGNALER TOUTE DIVERGENCE AU REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE ET AU MANUFACTURIER.
   6.10. L'ÉTAIEMENT ET LES CONTREVENTEMENTS TEMPORAIRES UTILISÉS LORS DU MONTAGE SONT DE LA RESPONSABILITÉ D'UN INGÉNIEUR DONT LES SERVICES SONT RETENUS PAR LE MONTEUR.
   6.11. PENDANT LA CONSTRUCTION, IL NE FAUT PAS DÉPASSER LES CHARGES PRÉVUES AUX PLANS ÉMIS POUR CONSTRUCTION, DANS LE DOUTE, DEMANDER L'AUTORISATION AU REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE OU AU MANUFACTURIER. IL EST INTERDIT DE CONCENTRER AU MÊME ENDROIT DES MATÉRIAUX LOURDS TELS QUE LA MACHINERIE, LA MAÇONNERIE, LE PLACOPLÂTRE, ETC. CES MATÉRIAUX DOIVENT ÊTRE RÉPARTIS AU FUR ET À MESURE QU'ILS SONT APPORTÉS AU CHANTIER.

CHARGES DE CALCULS:

1. CHARGES DE GRAVITÉ: VOIR PLANS.

2. CHARGES SISMIQUES:
   2.1. EFFETS DES SÉISMES: CONFORMÉMENT À LA SECTION 4.1.8 DU CNBC 2015 ET À LA SECTION 11 DE LA NORME O86-14.
   2.2. DONNÉES SISMIQUES:
      2.2.1. LOCALITÉ: SAINTE-ANNE-DES-PLAINES;
      2.2.2. CATÉGORIE D'EMPLACEMENT: E;
      2.2.3. ACCÉLÉRATION MAXIMAL DU SOL (PGA) = 0.360;
      2.2.4. CATÉGORIE DE RISQUE I_E= 1.0 (NORMAL);
   2.3. COEFFICIENTS DE MODIFICATION DES CHARGES:
      2.3.1. SYTÈME DE RÉSISTANCE AUX FORCES LATÉRALES : MURS TRAVAILLANT EN CISAILLEMENT CLOUÉS : PANNEAUX DÉRIVÉS DU BOIS.
      2.3.2. COEFFICIENT DE DUCTILITÉ: Rd = 3.0;
      2.3.3. COEFFICIENT DE SUR-RÉSISTANCE: Ro = 1.7.
      2.3.4. À LIRE DE CONCERT AVEC LES NOTES ET CHARGES DE CONCEPTION AUX PLANS.
   2.4. RÉPONSE SPECTRALE DE L'ACCÉLÉRATION AVEC UN AMORTISSEMENT DE 5%:
      2.4.1. Sa (0.2) = 0.564
      2.4.2. Sa (0.5) = 0.293
      2.4.3. Sa (1.0) = 0.140
      2.4.4. Sa (2.0) = 0.065

3. CHARGES DE VENT:
   3.1. PROBABILITÉ ANNUELLE DE DÉPASSEMENT = 1:50 ans.
   3.2. PRESSION DE RÉFÉRENCE = 0.40kPa
   3.3. COEFFICIENT DE RISQUE Iw = 1.0 (NORMAL).
   3.4. FACTEUR D'EXPOSITION : Ce = 0.9.
   3.5. EFFETS STRUCTURAUX PRIMAIRES :
      3.5.1. PRESSION MAXIMALE EXERCÉE SUR LE TOIT : 0.54kPa (NON-PONDÉRÉE).
      3.5.2. SUCCION MAXIMALE EXERCÉE SUR LE TOIT : 1.26kPa (NON-PONDÉRÉE).
   3.6. VOIR LE DIAGRAMME DE SOULÈVEMENT AU TOIT POUR LE CALCUL DES COMPOSANTS STRUCTURAUX.

4. CHARGES DE NEIGE:
   4.1. SURCHARGE SPÉCIFIÉE AU TOIT = 3.10kPa (S.I.C.)
   4.2. SURCHARGE SPÉCIFIÉE AU SOL = 2.56kPa
   4.3. VOIR LES DIAGRAMMES D'ACCUMULATION DE NEIGE SUR LA MARQUISE ET AU TOIT DE L'AILE K (EXISTANT).
   4.4. COEFFICENT DE RISQUE Is = 1.0 (NORMAL).

5. AUTRES CHARGE ET SURCHARGES: VOIR PLANS.
   5.1. SURCHARGE AU TOIT : SURCHARGE CONCENTRÉE MINIMALE DE 1.3kN TELLE QUE SPÉCIFIÉE PAR LE CNBC 2015.

6. ASSEMBLAGES:
   6.1. LES EFFORTS AXIAUX INDIQUÉS EN PLAN POUR LES POUTRES INCLUENT LES MAJORATIONS INDIQUÉES À L'ARTICLE 11.8.6. DE LA NORME O86-14.
   6.2. LES EFFORTS INDIQUÉS AUX DESSINS N'INCLUENT AUCUNE MAJORATION POUR LE CALCUL DES ASSEMBLAGES.

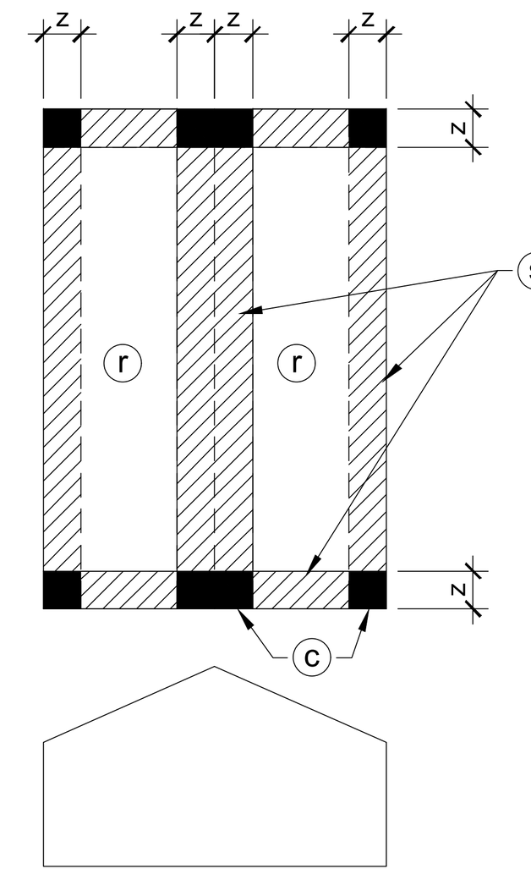


DIAGRAMME DE SOULÈVEMENT AU TOIT

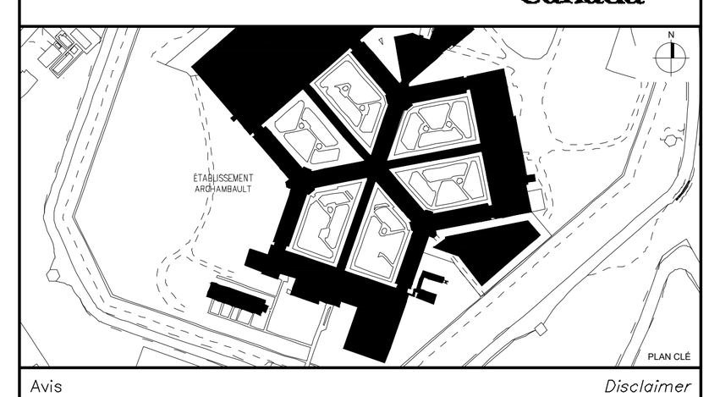
z = 1.0m
r = 1.0kPa
s = 1.8kPa
c = 1.9kPa

LÉGENDE ET ABRÉVIATIONS / *LEGEND AND ABBREVIATIONS*

CH.	DRAIN FRANÇAIS ET CHEMINÉE D'ACCÈS / *FRENCH DRAIN AND DRAINAGE ACCESS CHIMNEY*
SYM.	SYMÉTRIQUE / *SYMMETRICAL*
XX	TYPE DE SEMELLE / *FOOTING TYPE*
XXX	TYPE DE PILASTRE / COLONNE / PL D'ASSISE / *PILASTER / COLUMN / BASE PL TYPE*
X%	PENTE / *SLOPE*
	PLATELAGE EN MADRIERS / *PLANK DECKING*
SIM.	SIMILAIRE / *SIMILAR*
℄	LIGNE DE CENTRE / *CENTER LINE*
TYP.	TYPIQUE / *TYPICAL*
EL.	ÉLÉVATION / *ELEVATION*
S.I.C. / U.O.N.	SAUF INDICATION CONTRAIRE / *UNLESS OTHERWISE NOTED*
CONT.	CONTINU(ES) / *CONTINUOUS*
DIM.	DIMENSION(S) / *DIMENSION(S)*
LOC.	LOCALISATION(S) / *LOCATION(S)*
ARCH.	ARCHITECTURE / *ARCHITECTURE*
MÉC. / *MECH.*	MÉCANIQUE / *MECHANICAL*
COL.	COLONNE / *COLUMN*
EXT.	EXTÉRIEUR(ES) / *EXTERIOR*
INT.	INTÉRIEUR(ES) / *INTERIOR*
ENF. / *EMB.*	ENFONCEMENT / *EMBEDMENT*
CH. / *EA.*	CHAQUE / *EACH*
ARM. ET GOUJ.	ARMATURE ET GOUJONS / *REBAR AND DOWELS*
RBxx	BARRE RONDE EN ACIER, xx = DIAMÈTRE / *STEEL ROUND BAR, xx = DIAMETER*
PL	PLAQUE / *PLATE*
GL	LAMELLÉ-COLLÉ / *GLUED-LAMINATED*
L	LONGUEUR DE CHEVAUCHEMENT OU LONGUEUR / *OVERLAP LENGTH OR LENGTH*
Ld	LONGUEUR DE DÉVELOPPEMENT (SCELLEMENT) / *DEVELOPMENT LENGTH*
CH. PERM. / *PERM. LOAD*	CHARGE PERMANENTE / *PERMANENT LOAD*
OUV. / *OPN.*	OUVERTURE / *OPENING*
EXTR.	EXTRÉMITÉ(S) / *EXTREMITY (IES)*
COORD.	COORDONNER OU COORDONNÉ(ES) / *COORDINATE OR COORDINATED*

FAB.	FABRICANT / MANUFACTURIER / *FABRICATOR / MANUFACTURER*
H&B / *T&B*	HAUT ET BAS / *TOP AND BOTTOM*
DIR. / *DIR.*	DIRECTION(S) / *DIRECTION(S)*
RÉF. / *REF.*	RÉFÉRENCE / *REFERENCE*
REQ. / *REQ.*	REQUIS(ES) / *REQUIRED*
CONTREV. / CTV	CONTREVENTEMENT / *BRACING*
VAR. / *VAR.*	VARIABLE(S) / *VARIABLE*
PRINC.	PRINCIPAL(ES) / *MAIN*
PROF.	PROFOND / PROFONDEUR(S) / *DEEP / DEPTH(S)*
DWG	DESSIN(S) / *DRAWING(S)*
SUPP. / *ADD*	SUPPLÉMENTAIRE(S) / *ADDITIONAL*
VERT. / *VERT.*	VERTICAL(ES) / *VERTICAL*
HORIZ. / *HORIZ.*	HORIZONTAL(ES) / *HORIZONTAL*
EXIST. / *EXIST.*	EXISTANT(ES) / *EXISTING*
REZ-DE-CH. / RDC	REZ-DE-CHAUSSÉE / *GROUND FLOOR*
HT. / *HT.*	HAUTEUR(S) / *HEIGHT (S)*
NOUV.	NOUVEAU(X) / NOUVELLE(S) / *NEW*
ÉP. / *THK.*	ÉPAISSEUR(S) / *THICKNESS(ES)*
SURCH.	SURCHARGE(S) / *LOAD(S)*
GALV. / *GALV.*	GALVANISÉ(ES) / *GALVANIZED*
DIAM. / *DIAM.*	DIAMÈTRE(S) / *DIAMETER(S)*
PRÉFAB. / *PREFAB.*	PRÉFABRIQUÉ(ES) / *PREFABRICATED*
MAX. / *MAX.*	MAXIMUM / MAXIMAL(ES) / *MAXIMUM*
MIN. / *MIN.*	MINIMUM / MINIMAL(ES) / *MINIMUM*
INOX. / *SS*	INOXYDABLE / *STAINLESS STEEL*
ANC. / *ANC.*	ANCRAGE(S) / ANCRÉ(ES) / *ANCHOR(S) / ANCHORED*
ÉLEC. / *ELEC.*	ÉLECTRICITÉ/ÉLECTRIQUE / *ELECTRICAL*

Travaux publics et Services gouvernementaux Canada — Public Works and Government Services Canada
Direction générale des biens immobiliers — Real Property branch
Région du Québec — Quebec region
Canada



Avis — *Disclaimer*
- Ce document est émis pour consultation seulement, il ne doit pas être utilisé à des fins de construction.
- Ne jamais prendre de mesures à l'échelle sur ce document.
- *This document is for reference purposes only and should not be used for construction.*
- *Never take measurements to scale on this document.*

INGÉNIEURE · ENGINEER — Jeanne Campagna-Wilson — 5073637 — QUÉBEC
2022-06-07

Stantec Experts-conseils
Stantec
375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) H4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060
No. DOSSIER 157102991-200-002

révisions / *revisions*	description / *description*	date jj.mm.aaaa / *dd.mm.yyyy*
02	ADDENDA No.1 / *ADDENDUM No. 1*	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES / *FOR TENDER*	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) / *FOR TENDER (CANCELLED)*	14.01.2022

A no. du détail / *detail no.*
B no. de la feuille où détail exigé / *sheet no. where detail required*
C no. de la feuille où détaillé / *sheet no. where detailed*

Projet / *Project*
SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES ARCHAMBAULT MEDIUM
INDIGENOUS DEVELOPMENTS ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / *Drawing*
STRUCTURE
STRUCTURE
NOTES GÉNÉRALES (FRANÇAIS) ET LÉGENDE
GENERAL NOTES (FRENCH) AND LEGEND

Conçu par / *Designed by*: Jeanne Campagna-Wilson, ing. — Date 12.11.2021
Dessiné par / *Drawn by*: Tenesha Wilson, tech. — Date 12.11.2021
Approuvé par / *Approved by*: René Péloffy, ing. — Date 12.11.2021
Gestionnaire de projet TPSGC / *PWGSC Project Manager*: Leonardo Espinosa Dussan
No de projet / *Project no* (Consultant): 157102991-200-002 — No de projet / *Project no* (Client): 341-3715
No de plan ou de dessin / *Plan or drawing no*: R_101213_123-S01-GL-AUT
No de projet / *Project no* (TPSGC / *PWGSC*): R.101213 — No de feuille / *Sheet no*: S01/015

AutoCAD

GENERAL NOTES

GENERAL

1. READ THE STRUCTURAL DRAWINGS IN CONJUNCTION WITH TECHNICAL SPECIFICATIONS PREPARED BY STANTEC inc., THE NATIONAL BUILDING CODE OF CANADA 2015, AND ALL OTHER CONTRACT DOCUMENTS.

2. THE CONTRACTOR MUST VISIT THE SITE AND BECOME TOTALLY FAMILIAR WITH IT PRIOR TO BIDDING.

3. ALL DIMENSIONS RELATED TO THE EXISTING BUILDING MUST BE VERIFIED ON SITE.

4. BEFORE PROCEEDING WITH THE EXECUTION OF THE WORKS. THE CONTRACTOR MUST VERIFY AND COORDINATE ALL DIMENSIONS INDICATED IN THE STRUCTURAL DRAWINGS WITH THOSE INDICATED IN ALL THE OTHER DISCIPLINES DRAWINGS AND REPORT ANY DISCREPANCY TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE. REFER TO ALL OTHER DISCIPLINES FOR THE LOCATION AND DIMENSIONS OF OPENINGS AND SLEEVES INDICATED OR NOT IN THE STRUCTURAL DRAWINGS.
4.1. OBTAIN THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE'S APPROVAL PRIOR TO INSTALLING OPENINGS, SLEEVES, ETC. WHICH ARE NOT INDICATED IN THE STRUCTURAL DRAWINGS. REFER TO ARCHITECTURAL, MECHANICAL, ELECTRICAL, PHYSICAL SAFETY AND CIVIL FOR LOCATIONS OF PITS, CONCRETE PADS, CATCH BASINS, TRENCHES, DEPRESSIONS, GROOVES, PARAPETS, CHAMFERS AND SLOPES WHICH ARE NOT SHOWN ON THE STRUCTURAL DRAWINGS.

5. ALL OPENINGS AND CONCRETE PADS FOR MECHANICAL SERVICES, INDICATED AND, DIMENSIONED OR NOT, MUST BE VERIFIED AND APPROVED ON SITE BY A DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE FROM MECHANICAL DISCIPLINE.

6. THE CONTRACTOR MUST PROVIDE ALL THE LABOR, MATERIALS AND EQUIPMENT REQUIRED TO EXECUTE WORKS SHOWN IN THE DRAWINGS.

7. DURING THE EXECUTION OF WORKS, THE CONTRACTOR IS RESPONSIBLE FOR ALL DAMAGES CAUSED TO EXISTING BUILDINGS AND WORKS BY HIS EMPLOYEES OR ANY OTHER PERSON UNDER HIS RESPONSIBILITY AND MUST REPAIR THEM AT HIS OWN EXPENSE DURING CONSTRUCTION. THE CONTRACTOR MUST KEEP THE SITE CLEAN AND RUBBLE FREE.

8. THE OVERALL CONSTRUCTION, DEMOLITION AND REQUIRED TEMPORARY WORKS MUST BE EXECUTED IN COMPLIANCE WITH APPLICABLE STANDARDS, INCLUDING THE SAFETY CODE FOR CONSTRUCTION S-2.1, R.6 AND CSA S350-M1980 (R2003) STANDARD AS WELL AS THE SAFETY REGULATIONS PRESCRIBED BY THE OWNER UNTIL THE FULL COMPLETION OF THE NEW FRAMEWORK.

9. THE CONTRACTOR MUST, AT HIS OWN EXPENSE, MOVE ANY OBSTACLE PREVENTING THE EXECUTION OF WORKS AND REINSTALL THEM ON SITE, INCLUDING EQUIPMENT, AS PER THEIR ORIGINAL STATE AND PLACE, TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE SATISFACTION.

10. APPLY ALL MEASURES REQUIRED TO PREVENT DISPLACEMENT OR COLLAPSE OF EXISTING BUILDING PARTS TO BE PRESERVED IN ORDER TO AVOID DAMAGES. PROVIDE AND INSTALL ALL PARTS REQUIRED FOR THE EXECUTION OF REINFORCEMENT AND SHORING WORKS. CARRY OUT UNDERPINNING WORK IF NECESSARY. REPAIR DAMAGED WORKS AND ASSUME RESPONSIBILITY FOR INJURIES RESULTING FROM DEMOLITION WORK.

11. GRAVITY DESIGN LOADS SPECIFIED IN DRAWINGS MUST NOT BE EXCEEDED DURING CONSTRUCTION.

SOIL

1. THE INFORMATION REGARDING SOILS COME FROM THE GEOTECHNICAL STUDY AND ENVIRONMENTAL CHARACTERIZATION OF SOILS "ÉTUDE GÉOTECHNIQUE ET CARACTÉRISATION ENVIRONNEMENTALE DES SOLS" (PROJECT NUMBER 157102991) PREPARED BY STANTEC IN JUNE 2021.

2. COMPETENT UNDISTURBED SOIL SERVICE CAPACITY UNDER FOUNDATION : 10 kPa.
2.1. IF, AT SHOWN LEVELS, THE SOIL DOES NOT EQUAL OR EXCEED THE REQUIRED BEARING CAPACITY, THE CONTRACTOR MUST EXCAVATE THE SOIL DOWN TO THE LEVEL WHERE THE REQUIRED SERVICE CAPACITY IS REACHED. THE EXCAVATION WILL NEED TO BE BACKFILLED WITH CLASS "A" MATERIAL AND COMPACTED IN LAYERS OF 300mm, AT 95% OF THE MODIFIED PROCTOR UP TO THE FOOTINGS BOTTOM LEVEL.
2.1.1. IN ORDER TO PRESERVE EXCAVATION BOTTOM STABILITY ON SENSITIVE SOILS AND IN ACCORDANCE WITH THE RECOMMENDATIONS OF THE FIELD SUPERVISOR OR THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE IN CHARGE OF GEOTECHNICAL, THE GRANULAR BASE COMPACTION UNDER THE FOOTINGS MAY BE REDUCED TO 92%.

EXCAVATION AND BACKFILL

1. THE EXCAVATION BOTTOM SOIL, BACKFILL MATERIAL GRANULOMETRY AND COMPACTION LEVELS MUST BE VERIFIED AND APPROVED BY THE LABORATORY ON SITE.

2. AT THE LOCATION OF THE FUTURE BUILDING, INCLUDING SLABS ON GRADE LOCATIONS, EXCAVATE DOWN TO THE REQUIRED FOUNDATIONS BASE LEVEL.

3. FOR CONDITIONS WHERE BACKFILL IS REQUIRED ON EITHER SIDE OF A FOUNDATION WALL OR RETAINING WALL, THE BACKFILL MUST BE INSTALLED IN SUCH A WAY THAT THE BACKFILL LEVEL DIFFERENCE ON EACH SIDE DOES NOT EXCEED 500mm.

4. FRENCH DRAIN : PERFORATED DRAINAGE PIPING AND FITTINGS IN PVC OR SMOOTH INSIDE WALL OPEN-PROFILE POLYETHYLENE PIPE, BACKFILLED WITH CLEAN STONE AND GEOTEXTILE MEMBRANE. REFER TO TECHNICAL SPECIFICATIONS FOR REQUIREMENTS RELATED TO THE FOUNDATION DRAINAGE.

CONCRETE

1. CONCRETE WORK MUST BE COMPLETED IN COMPLIANCE WITH CAN/CSA A23.1-14 / A23.2-14 AND CSA A23.3-14 STANDARDS.

2. CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TESTED AT 28 DAYS :
2.1. EXPOSED CONCRETE (EXT. SLABS, ENTRANCE SLABS AND MECH. PIT): 35 MPa
2.2. INTERIOR CONCRETE (SLABS, WALLS, PILASTERS AND FOOTINGS): 30MPa
2.3. EXTERIOR CONCRETE (WALLS, PILASTERS, FOOTINGS AND MAT FOOTINGS): 30MPa

3. NON-METALLIC NON-SHRINK GROUT : COMPRESSIVE STRENGTH OF AT LEAST 35MPa TESTED AT 7 DAYS, AND AT LEAST 50MPa AT 28 DAYS.

4. SAW CONTROL JOINTS AND PLACE EXPANSION JOINTS AND CONSTRUCTION JOINTS IN SLABS AND WALLS AS INDICATED IN THE DRAWINGS.

5. SLAB SURFACE FINISHING
5.1. FINISH INTERIOR SLAB SURFACES WITH STEEL SURFACING MACHINE (POWER TROWEL), UNLESS OTHERWISE NOTED.
5.2. FINISH EXTERIOR AND ENTRANCE SLAB SURFACES BY SMOOTHING WITH CONCRETE BROOM, UNIFORM BRUSHING PERPENDICULAR TO MAIN CIRCULATION DIRECTION.

6. REINFORCEMENT:
6.1. SHAPING AND INSTALLATION OF REBAR : IN COMPLIANCE WITH CAN/CSA A23.1-14 / A23.2-14.
6.2. REINFORCEMENT STEEL: 400R GRADE, IN COMPLIANCE WITH CAN/CSA G30.18-M09 R2014 STANDARD.
6.3. WELDED STEEL WIRE MESH: IN COMPLIANCE WITH CSA G30.5-M1983 (R1998) STANDARD.

7. UNLESS OTHERWISE INDICATED IN DRAWINGS, THE DISTANCE BETWEEN THE REBAR AND THE FORM'S INNER FACE(S) MUST BE AS FOLLOWS:
7.1. SURFACES EXPOSED TO WATER OR WHERE CONCRETE IS CAST AGAINST THE SOIL..........................75mm
7.2. SURFACES EXPOSED TO WEATHER OR IN CONTACT WITH THE GROUND AFTER REMOVAL OF THE FORMS:
7.2.1. BARS 20M OR LARGER......................................50mm (S.I.C.)
7.2.2. BARS 15M OR SMALLER....................................40mm (S.I.C.)
7.2.3. EXTERIOR SLABS AND ENTRANCE SLABS......60mm (TOP SURFACE).
7.3. SURFACES NOT EXPOSED TO WEATHER OR IN CONTACT WITH THE GROUND:
7.3.1. SLABS AND WALLS... 20mm
7.3.2. BEAMS... 40mm
7.3.3. COLUMNS...50mm

8. ALL EXISTING CONCRETE SURFACES IN CONTACT WITH NEW CONCRETE MUST BE CLEANED TO REMOVE ALL DEBRIS AND COVERED WITH AN EPOXY BONDING-AGENT.

9. ALL EXPOSED EXISTING REBAR MUST BE CLEANED WITH STEEL BRUSH BEFORE PLACEMENT OF NEW CONCRETE.

10. ALL REINFORCEMENT LAP SPLICE LENGTHS FOR TRACTION JOINTS WILL BE CLASS "B" UNLESS NOTED OTHERWISE, SEE REINFORCEMENT DETAILS.

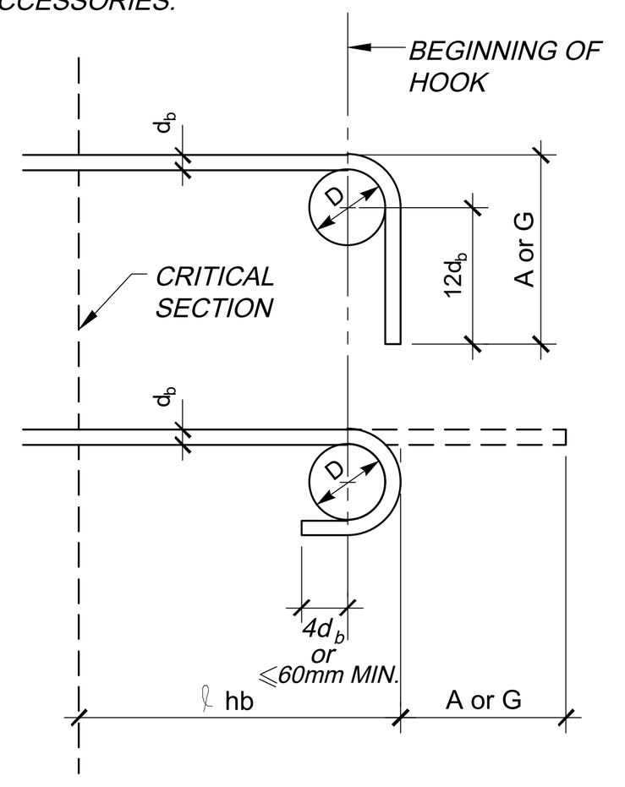
11. ANCHOR RODS REQUIRED FOR THE WOOD AND STEEL STRUCTURE MUST BE INSTALLED AND SECURELY FASTENED IN THE FORMS USING TEMPLATES BEFORE THE CONCRETE PLACEMENT. TOLERANCES SPECIFIED IN CSA A23.1-14 STANDARD MUST BE FOLLOWED.

12. REFER TO THE SPECIFICATIONS FOR DESCRIPTIONS OF CONCRETE ACCESSORIES.

REINFORCEMENT DETAILS

NOMENCLATURE OF BARS	90° HOOK A or G (mm)
10M	180
15M	260
20M	310
25M	400
30M	510
35M	610
45M	790
55M	1030

NOMENCLATURE OF BARS	ℓ hb (mm) f'c=30MPa
10M	191
15M	270
20M	330
25M	426
30M	505
35M	603
45M	739
55M	953



STANDARD HOOKS

NOMENCLATURE OF BARS	f'c=30 MPa		f'c=35 MPa	
	TOP BARS *	OTHER BARS	TOP BARS *	OTHER BARS
10M	400	300	400	300
15M	550	450	550	400
20M	700	550	650	500
25M	1100	850	1000	800
30M	1300	1000	1200	950
35M	1550	1200	1450	1100
45M	1900	1450	1750	1350
55M	2450	1900	2250	1750

* TOP BARS : HORIZONTAL BARS WITH MORE THAN 300mm TOP COVERAGE WITH FRESH CONCRETE (SEE ART. 12.2.4 OF STANDARD CSA-A23.3 WITH K_1 = 1.3)

STRAIGHT DEVELOPMENT LENGTH Ld (mm) OF BARS IN TENSION (Fy = 400 MPa)

NOMENCLATURE OF BARS	f'c=30 MPa		f'c=35 MPa	
	TOP BARS *	OTHER BARS	TOP BARS *	OTHER BARS
10M	520	390	520	390
15M	720	590	720	520
20M	910	720	850	650
25M	1430	1110	1300	1040
30M	1690	1300	1560	1240
35M	2020	1560	1890	1430

* TOP BARS : HORIZONTAL BARS WITH MORE THAN 300mm TOP COVERAGE WITH FRESH CONCRETE (SEE ART. 12.2.4 OF STANDARD CSA-A23.3 WITH K_1 = 1.3)

CLASS "B" LAP SPLICE LENGTHS L (mm) FOR BARS IN TENSION (Fy=400 MPa)

STRUCTURAL STEEL:

1. ALL DIMENSIONS PROVIDED IN THE DRAWINGS MUST BE VERIFIED ON SITE. THE CONTRACTOR MUST SUBMIT SHOP DRAWINGS TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE BEFORE MANUFACTURING THE FRAMEWORK. THOSE SHOP DRAWINGS MUST BE SIGNED AND STAMPED BY A PROFESSIONAL ENGINEER, MEMBER IN GOOD STANDING OF ORDRE DES INGÉNIEURS DU QUÉBEC.

2. FABRICATION AND ERECTION MUST COMPLY WITH CAN/CSA S16-14 STANDARD, THE CONSTRUCTION CODE OF QUEBEC - CHAPTER I: BUILDING, AND THE NATIONAL BUILDING CODE OF CANADA 2015.

3. ALL STEEL MUST BE NEW AND IN COMPLIANCE WITH THE FOLLOWING STANDARDS:
3.1. GENERAL STRUCTURAL STEEL: CAN/CSA G40.21-13, GRADE 300W
3.2. "W" SECTIONS: CAN/CSA-G40.21-13, GRADE 350W
3.3. HSS: ASTM A500-C50 STEEL GRADE C
3.4. STEEL RODS ASSEMBLED TO ROOF BEAMS : MINIMAL STEEL TENSILE STRENGTH, Fy = 230MPa
3.4.1. WITH TURNBUCKLES AT EACH END, REFER TO ARCHITECTURE FOR ROD SAG TOLERANCES.

4. ALL STEEL MUST BE COATED WITH A LAYER OF PRIMER AT THE WORKSHOP, IN COMPLIANCE WITH 1-73A ICCA / AFPC OR 2-75 ICCA / AFPC STANDARD (FIELD TOUCH-UPS). PREPARATION OF SURFACES IN ACCORDANCE WITH CAN/CSA S16-14 (SEE SPECIFICATIONS) 02

5. GALVANIZATION:
5.1. STEEL MUST BE HOT DIP GALVANIZED, IN COMPLIANCE WITH CAN/CSA G164-M92 (R2003), ASTM-A123/123M-17 AND ASTM-A153-16a STANDARDS (MIN. 600gr./m² COAT OF ZINC).
5.2. WELDING, BENDING, GRINDING OR ANY OTHER SHOP WORK IS NOT PERMITTED AFTER GALVANIZATION IS COMPLETED.

6. ANCHOR RODS:
6.1. STEEL FOR STANDARD ANCHOR RODS: IN COMPLIANCE WITH F1554-07 STANDARD, GRADE 36.
6.2. STEEL FOR HIGH STRENGTH ANCHOR RODS: IN COMPLIANCE WITH F1554-07 STANDARD, GRADE 105.
6.3. CHEMICAL AND/OR MECHANICAL ANCHORS MUST BE INSTALLED IN ACCORDANCE WITH MANUFACTURER'S RECOMMENDATIONS.

7. CONNECTIONS:
7.1. ALL FIELD CONNECTIONS MUST BE BOLTED, ALL FACTORY-BUILT CONNECTIONS MUST BE WELDED.
7.2. BOLTED CONNECTIONS: BEARING TYPE, HIGH STRENGTH M20 BOLTS, NUTS AND WASHERS IN COMPLIANCE WITH ASTM A325M-13 STANDARD, THREADS INCLUDED IN SHEAR PLANE (MINIMUM 2 BOLTS PER CONNECTION). (U.O.N.)
7.3. WELDED CONNECTIONS:
7.3.1. WELDS MUST COMPLY WITH CSA W48-14 AND W59-13 STANDARDS. WELDING COMPANIES MUST BE QUALIFIED IN COMPLIANCE WITH CSA W47.1-09 STANDARD, DIVISION 1 OR 2.1
7.4. UNLESS INDICATED OTHERWISE IN THE DRAWINGS, FORCES TO BE USED FOR CONNECTION CALCULATIONS ARE THE FOLLOWING:
7.4.1. BEAMS: SHEAR FORCE: THE MOST STRINGENT OF TWO CRITERIA:
7.4.1.1. REACTION OF THE UNIFORM DISTRIBUTED LOAD PRODUCING THE SECTION'S ULTIMATE RESISTING MOMENT;
7.4.1.2. 50% OF THE BEAM'S SHEAR STRENGTH.
7.4.2. COLUMNS: SECTION'S ULTIMATE COMPRESSIVE STRENGTH AND SHEAR STRENGTH.
7.5. CONTRACTOR MUST SUPPLY SHIMS, GUSSET PLATES AND OTHER PARTS NOT SPECIFICALLY SHOWN IN THE DRAWINGS BUT REQUIRED FOR WORK COMPLETION.
7.6. CONNECTION PLATES AND GUSSET PLATES MUST HAVE A MINIMAL THICKNESS OF 8mm, UNLESS NOTED OTHERWISE IN THE DRAWINGS.

8. IT IS STRICTLY FORBIDDEN TO DRILL HOLES IN COLUMN BASE PLATES ON SITE.

9. DIMENSIONS PROVIDED ARE CENTERED ON W, WT, S AND HSS SECTIONS, AND ARE GIVEN AT BACK OF CHANNELS AND ANGLES, UNLESS OTHERWISE NOTED.

10. OPENINGS: FOR DIMENSIONS AND EXACT LOCATIONS OF ALL OPENINGS REQUIRED ON ROOFS AND FLOORS, COORDINATE WITH DRAWINGS OF THE OTHER DISCIPLINES.

11. THE CONTRACTOR IS RESPONSIBLE FOR WORK CARRIED OUT ON EXISTING FRAMEWORK. NECESSARY MEASURES MUST BE TAKEN TO PROTECT NEW AND EXISTING INSTALLATIONS. CUT REQUIRED OPENINGS, USING MINIMAL DIMENSIONS. ENSURE WEATHERPROOFING DURING THE WORKS. CLOSE AND PERMANENTLY SEAL OPENINGS AFTER FRAMEWORK ERECTION IS COMPLETE.

WOOD STRUCTURE:

1. SPECIFICATIONS : IN COMPLIANCE WITH CSA-O86-14.

2. GLUED-LAMINATED WOOD:
2.1. ALL DIMENSIONS PROVIDED IN THE DRAWINGS MUST BE VERIFIED ON SITE. THE CONTRACTOR MUST SUBMIT SHOP DRAWINGS TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE BEFORE MANUFACTURING THE FRAMEWORK. THOSE SHOP DRAWINGS MUST BE SIGNED AND STAMPED BY A PROFESSIONAL ENGINEER, MEMBER IN GOOD STANDING OF ORDRE DES INGÉNIEURS DU QUÉBEC.
2.2. FABRICATION AND ERECTION MUST COMPLY WITH CAN/CSA O86-14 STANDARD, THE CONSTRUCTION CODE OF QUEBEC - CHAPTER I: BUILDING, AND THE NATIONAL BUILDING CODE OF CANADA 2015.
2.3. GLUED-LAMINATED WOOD MEMBERS MUST BE MANUFACTURED IN A PLANT CERTIFIED BY CSA AS MEETING REQUIREMENTS OF CSA O177 STANDARD.
2.4. TYPES OF WOOD : SPRUCE-PINE-FIR AND/OR BLACK SPRUCE.
2.5. STRESS GRADE:
2.5.1. BEAMS: 20f-E (U.O.N.)
2.5.2. MAIN BEAMS AT TOP CHORD: : 20f-EX
2.5.3. COLUMNS: 12c-E (U.O.N.)
2.5.4. GL-175x304 COLUMNS: 20f-EX
2.6. SERVICE GRADES:
2.6.1. INSIDE BUILDING ENVELOPE: DRY CONDITIONS
2.6.2. OUTSIDE BUILDING ENVELOPE: HUMID CONDITIONS.
2.7. APPEARANCE GRADE: SEE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE IN CHARGE OF ARCHITECTURE.
2.8. MEMBER DIMENSIONS SHOWN IN THE DRAWINGS ARE SELECTED IN ACCORDANCE WITH CAN/CSA O122-06 (R2011) STANDARD. THE MANUFACTURER MUST NOTIFY THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVES IN CHARGE OF STRUCTURE AND ARCHITECTURE OF ANY VARIATION OR DISCREPANCY.
2.9. FIELD OF FACTORY APPLIED FINISHES: IN ACCORDANCE WITH SPECIFICATIONS FROM THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE IN CHARGE OF ARCHITECTURE.
2.10. WRAPPING REQUIREMENTS: PRODUCTS MUST BE DELIVERED ON SITE IN BUNDLES WRAPPED IN ORIGINAL FACTORY PACKAGING AND PROTECTED AGAINST DIRT AND WEATHER.
2.11. SHOP DRAWINGS OF ROOF BEAMS, PRE-ASSEMBLED OR NOT, MUST INDICATE THE BRACING AND FASTENING METHODS USED DURING ERECTION.

3. LUMBER:
3.1. UNLESS INDICATED OTHERWISE, ALL LUMBER MUST BE S-P-F S4S, GRADE NO 1 OR 2, IN COMPLIANCE WITH CSA O141-05 (R2014) STANDARD.
3.1.1. IN COMPLIANCE WITH NLGA STANDARD GRADING RULES FOR CANADIAN LUMBER.
3.2. MOISTURE CONTENT OF ALL LUMBER MUST BE EQUAL OR LESS THAN 19%, AND THE WOOD MARKED AS "S-DRY".
3.3. JOIST TO JOIST OR JOIST TO BEAM CONNECTIONS MUST BE BUILT WITH APPROVED METAL FITTINGS (STIRRUPS, ANGLE FIXTURES).
3.4. CANADIAN SOFTWOOD PLYWOOD PANELS MUST COMPLY WITH CSA O151-09 (C2014) STANDARD.
3.5. OSB PANELS MUST COMPLY WITH CAN/CSA-O325.0-92 (R2003) STANDARD, WITH MARKING SPECIFIED IN DRAWINGS.
3.6. WOOD SOURCED FROM SUSTAINABLY MANAGED FORESTS CERTIFIED BY A CERTIFICATION ORGANIZATION ACCREDITED BY THE FSC.

4. PLANK DECKING:
4.1. TYPE OF WOOD : S-P-F.
4.2. STRESS GRADE: IN ACCORDANCE WITH MANUFACTURER'S REQUIREMENTS.
4.3. GRADE : SELECT.
4.4. MILLED DOUBLE TONGUE AND GROOVE PLANK DECKING.
4.5. "V" SHAPED JOINTS ON EXPOSED FACE.
4.6. CONTROLLED IRREGULAR CONFIGURATION OR 2 CONTINUOUS SPAN INSTALLATION, SEE DRAWINGS.
4.7. PLANK DIMENSIONS SHOWN IN THE DRAWINGS ARE STANDARD DIMENSIONS. THE MANUFACTURER MUST NOTIFY THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVES IN CHARGE OF THE STRUCTURE AND THE ARCHITECTURE OF ANY VARIATION OR DISCREPANCY.
4.8. DECKING LENGTHS OF AT LEAST 1.8m, AT LEAST 90% OF WOOD PLANKS MUST BE PROVIDED IN LENGTHS NO LESS THAN 3m, AND 40-50% NO LESS THAN 6m LONG. PLANKS MUST BE SQUARE END TRIMMED.
4.9. PREDRILL HOLES AT 760mm ON CENTER FOR LATERAL SPIKING.
4.10. KILN DRY DECKING TO 15% MAXIMUM MOISTURE CONTENT.
4.11. WOOD SOURCED FROM SUSTAINABLY MANAGED FORESTS CERTIFIED BY A CERTIFICATION ORGANIZATION ACCREDITED BY THE FSC.
4.12. INSTALL SLOPING DECK WITH TONGUES UP.

5. CONNECTIONS:
5.1. CONNECTION DESIGN MUST BE COMPLETED BY THE WOOD FRAME MANUFACTURER AND COMPLY WITH CSA-086-14 AND CSA-S16-14 STANDARDS.
5.2. ALL SHOP DRAWINGS MUST BE SUBMITTED FOR APPROVAL TO DEPARTMENTAL REPRESENTATIVES IN CHARGE OF STRUCTURE AND ARCHITECTURE BEFORE FABRICATION BEGINS.
5.3. MATERIALS:
5.3.1. STEEL IS NEW AND COMPLIES WITH CSA G40.21-13 STANDARD, GRADE 300W OR 350W (OR EQUIVALENT).
5.3.2. BOLTS, RODS AND DOWELS: IN COMPLIANCE WITH ASTM A307-14 STANDARD OR SAE J429 STANDARD, GRADE 2, OR EQUIVALENT. (U.O.N.)
5.3.3. LAG SCREWS: IN COMPLIANCE WITH CAN/CSA B34-1967 STANDARD, STEEL SUPERIOR OR AS PER J429, GRADE 1.
5.3.4. NAILS: IN COMPLIANCE WITH CSA B111-1974 (C2003) AND ASTM F1667-13 STANDARDS. NAILS PROVIDED BY ERECTOR MUST BE GALVANIZED.
5.3.5. WOOD SCREWS: IN COMPLIANCE WITH ANSI/ASME B18.6.1-1981 (R2008) STANDARD.
5.4. STEEL MUST BE PREPARED AND PAINTED IN FACTORY. FOR EXPOSED OR HUMID SERVICE CONDITIONS, STEEL MUST BE HOT DIP GALVANIZED.
5.5. ALL BOLTS AND THREADED RODS ARE COMPLETE WITH NUTS AND WASHERS, UNLESS INDICATED OTHERWISE.
5.6. CONNECTIONS OF MAIN AND SECONDARY BEAMS MUST WITHSTAND DESIGN LOADS INDICATED IN THE DRAWINGS.
5.7. IN ADDITION TO DESIGN LOADS INDICATED IN THE DRAWINGS, ALL ELEMENTS LOCATED ON THE BUILDING PERIMETER (BEAMS, COLUMNS, BLOCKINGS) MUST WITHSTAND HORIZONTAL LOADS ORIGINATING FROM WIND, AND SEISMIC LOADS AND WEIGHTS FROM EXTERIOR CLADDING, AS REQUIRED IN THE NATIONAL BUILDING CODE.
5.8. CONNECTIONS OF ALL EXPOSED MEMBERS MUST BE CONCEALED (HIDDEN) IN THE WOOD MEMBERS.

6. ERECTION:
6.1. THE CONTRACTOR MUST TAKE REQUIRED PRECAUTIONS TO ENSURE THE WOOD STRUCTURE IS NOT EXPOSED TO DIRT OR WEATHER IN A WAY THAT CAN DAMAGE THE WOOD FINISHES OR INCREASE THE MOISTURE CONTENT OF WOOD ELEMENTS.
6.2. THE CONTRACTOR MUST INSTALL THE WATERPROOFING MEMBRANE ON THE ROOF IMMEDIATELY AFTER INSTALLING THE PLYWOOD AND OSB PANELS, IN ORDER TO AVOID EXPOSING THESE ELEMENTS TO WEATHER.
6.3. THE MECHANICAL SYSTEMS OF THE BUILDING MUST BE PUT IN OPERATION SO THAT THE CHANGES IN HUMIDITY LEVELS OF AMBIENT AIR ARE DONE GRADUALLY IN ORDER NOT TO CAUSE ANY DAMAGE TO THE WOOD STRUCTURE.
6.4. BEFORE STARTING ERECTION ON SITE, EXAMINE PREMISES TO MAKE SURE THEY ARE IN A STATE AS TO PERMIT A SATISFACTORY INSTALLATION. NOTIFY THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVES IN CHARGE OF STRUCTURE AND ARCHITECTURE OF ANY DISCREPANCY OR NOTED DIFFERENCE WITH THE CONTRACTUAL DOCUMENTS.
6.5. THE "ERECTOR" IS DEFINED AS THE CONTRACTOR RESPONSIBLE FOR THE ERECTION OF THE WOOD STRUCTURE, INCLUDING CONNECTIONS AND OTHER ASSOCIATED PARTS.
6.6. THE ERECTOR MUST MAKE SURE THAT ALL WOOD STRUCTURE ELEMENTS AND CONNECTIONS ARE ABLE TO SUSTAIN ERECTION STRESSES, WITH ADEQUATE SAFETY FACTOR.
6.7. THE ERECTOR MUST PROVIDE AN ERECTION PROCEDURE UPON REQUEST FROM THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE.
6.8. THE ERECTOR MUST MAKE SURE CONNECTIONS ARE INSTALLED IN ACCORDANCE WITH THE SPECIFICATIONS INDICATED ON THE MANUFACTURERS DRAWINGS. ANY UNUSUAL CONDITION MUST BE REPORTED TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE AND THE MANUFACTURER.
6.9. ELEMENTS MUST BE CLEANLY ASSEMBLED, WITHOUT PLANNING, CUTTING OR OTHER MODIFICATION. REPORT ANY DISCREPANCY TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE AND THE MANUFACTURER.
6.10. THE ERECTOR MUST RETAIN THE SERVICES OF AN ENGINEER TO BE RESPONSIBLE FOR SHORING AND TEMPORARY BRACING DURING ERECTION.
6.11. DURING CONSTRUCTION, LOADS SPECIFIED IN THE DRAWINGS MUST NOT BE EXCEEDED. WHEN IN DOUBT, REQUEST AUTHORIZATION FROM THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE OR THE MANUFACTURER. IT IS FORBIDDEN TO STORE HEAVY MATERIALS, SUCH AS MACHINERY, MASONRY, DRYWALL PANELS, ETC., IN A CONCENTRATED SPOT. MATERIALS AND EQUIPMENT MUST BE SPREAD OUT PROGRESSIVELY AS THEY ARE BROUGHT TO THE SITE.

DESIGN LOADS:

1. GRAVITY LOADS: SEE DRAWINGS.

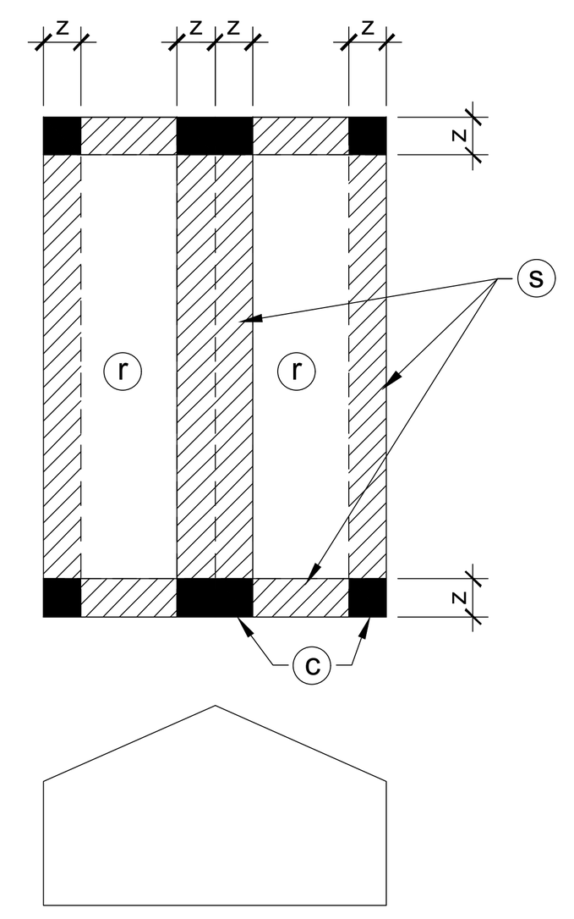
2. SEISMIC LOADS:
2.1. SEISMIC EFFECTS: IN COMPLIANCE WITH SECTION 4.1.8 OF NBCC 2015 AND SECTION 11 OF O86-14 STANDARD.
2.2. SEISMIC DATA:
2.2.1. LOCALITY: SAINTE-ANNE-DES-PLAINES;
2.2.2. SITE CLASS: E;
2.2.3. PEAK GROUND ACCELERATION (PGA) = 0.360;
2.2.4. IMPORTANCE CATEGORY I_E = 1.0 (NORMAL);
2.3. FORCE MODIFICATION FACTORS:
2.3.1. SEISMIC FORCE RESISTING SYSTEM: NAILED SHEAR WALLS: WOOD-BASED PANELS.
2.3.2. DUCTILITY-RELATED FORCE MODIFICATION FACTOR: Rd = 3.0;
2.3.3. OVERSTRENGTH-RELATED FORCE MODIFICATION FACTOR: Ro = 1.7.
2.3.4. READ IN CONJUCTION WITH NOTES AND DESIGN LOADS INDICATED IN THE DRAWINGS.
2.4. 5% DAMPED SPECTRAL RESPONSE ACCELERATION:
2.4.1. Sa (0.2) = 0.564
2.4.2. Sa (0.5) = 0.293
2.4.3. Sa (1.0) = 0.140
2.4.4. Sa (2.0) = 0.065

3. WIND LOADS:
3.1. PROBABILITY OF BEING EXCEEDED IN ANY ONE YEAR = 1 IN 50 YEARS.
3.2. REFERENCE VELOCITY PRESSURE = 0.40kPa
3.3. IMPORTANCE CATEGORY I_W = 1.0 (NORMAL).
3.4. EXPOSURE FACTOR : Ce = 0.9.
3.5. PRIMARY STRUCTURAL ACTIONS ARISING FROM WIND LOAD:
3.5.1. MAXIMUM PRESSURE APPLIED ON ROOF: 0.54kPa (UNFACTORED).
3.5.2. MAXIMUM SUCCION APPLIED ON ROOF: 1.26kPa (UNFACTORED).
3.6. SEE ROOF UPLIFT DIAGRAM FOR STRUCTURAL COMPONENT DESIGN.

4. SNOW LOADS:
4.1. SPECIFIED LOAD ON ROOF = 3.10kPa (U.O.N.)
4.2. SPECIFIED LOAD ON GROUND = 2.56kPa.
4.3. SEE SNOW ACCUMULATION DIAGRAMS ON CANOPY AND ON WING K ROOF (EXISTING BUILDING).
4.4. IMPORTANCE CATEGORY I_S = 1.0 (NORMAL).

5. OTHER LOADS: SEE DRAWINGS.
5.1. LIVE LOAD ON ROOF: MINIMUM CONCENTRATED LIVE LOAD OF 1.3kN, AS SPECIFIED BY NBCC 2015.

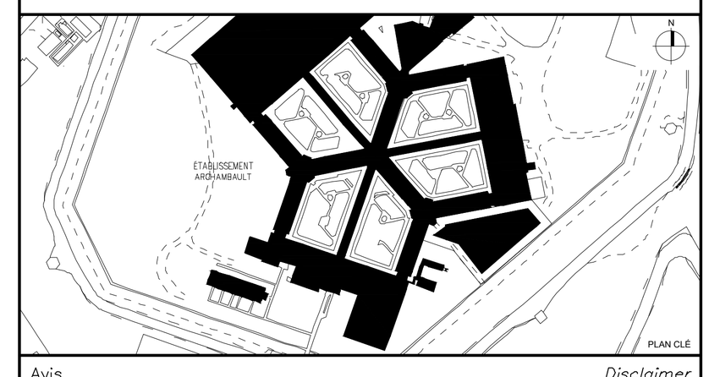
6. CONNECTIONS:
6.1. AXIAL FORCES INDICATED FOR BEAMS ARE INCREASED IN ACCORDANCE WITH IN CLAUSE 11.8.6 OF O86-14 STANDARD.
6.2. FORCES SPECIFIED IN THE DRAWINGS ARE NOT FACTORED FOR CONNECTION CALCULATION.



ROOF UPLIFT DIAGRAM

z = 1.0m
r = 1.0kPa
s = 1.8kPa
c = 1.9kPa

Travaux publics et Services gouvernementaux Canada — Public Works and Government Services Canada
Direction générale des biens immobiliers — Real Property branch
Région du Québec — Quebec region
Canada



Avis — Disclaimer

- Ce document est émis pour consultation seulement, il ne doit pas être utilisé à des fins de construction.
- Ne jamais prendre de mesures à l'échelle sur ce document.
- This document is for reference purposes only and should not be used for construction.
- Never take measurements to scale on this document.

Stantec Experts-conseils
Stantec
375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) H4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060

No. DOSSIER 157102991-200-002

révisions / revisions	description / description	date jj.mm.aaaa / dd.mm.yyyy
02	ADDENDA No.1 / ADDENDUM No. 1	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES / FOR TENDER	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) / FOR TENDER (CANCELLED)	14.01.2022

A no. du détail / detail no.
B no. de la feuille où détail exigé / sheet no. where detail required
C no. de la feuille où détaillé / sheet no. where detailed

Projet / Project
SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

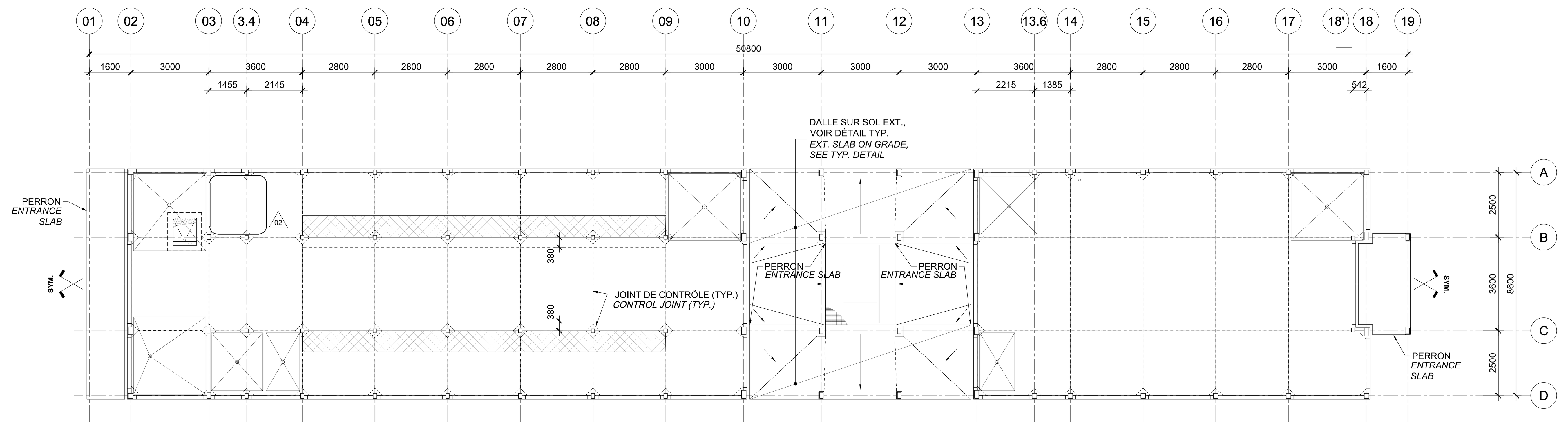
AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES ARCHAMBAULT MEDIUM

INDIGENOUS DEVELOPMENTS ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / Drawing
STRUCTURE
STRUCTURE
NOTES GÉNÉRALES (ANGLAIS)
GENERAL NOTES (ENGLISH)

Conçu par / Designed by: Jeanne Campagna-Wilson, ing, — Date 12.11.2021
Dessiné par / Drawn by: Tenesha Wilson, tech. — Date 12.11.2021
Approuvé par / Approved by: René Péloffy, ing. — Date 12.11.2021
Gestionnaire de projet TPSGC / PWGSC Project Manager: Leonardo Espinosa Dussan
No de projet / Project no (Consultant): 157102991-200-002
No de projet / Project no (Client): 341-3715
No de plan ou de dessin / Plan or drawing no: R_101213_123-S02-GL-AUT
No de projet / Project no (TPSGC / PWGSC): R.101213
No de feuille / Sheet no: S02/015

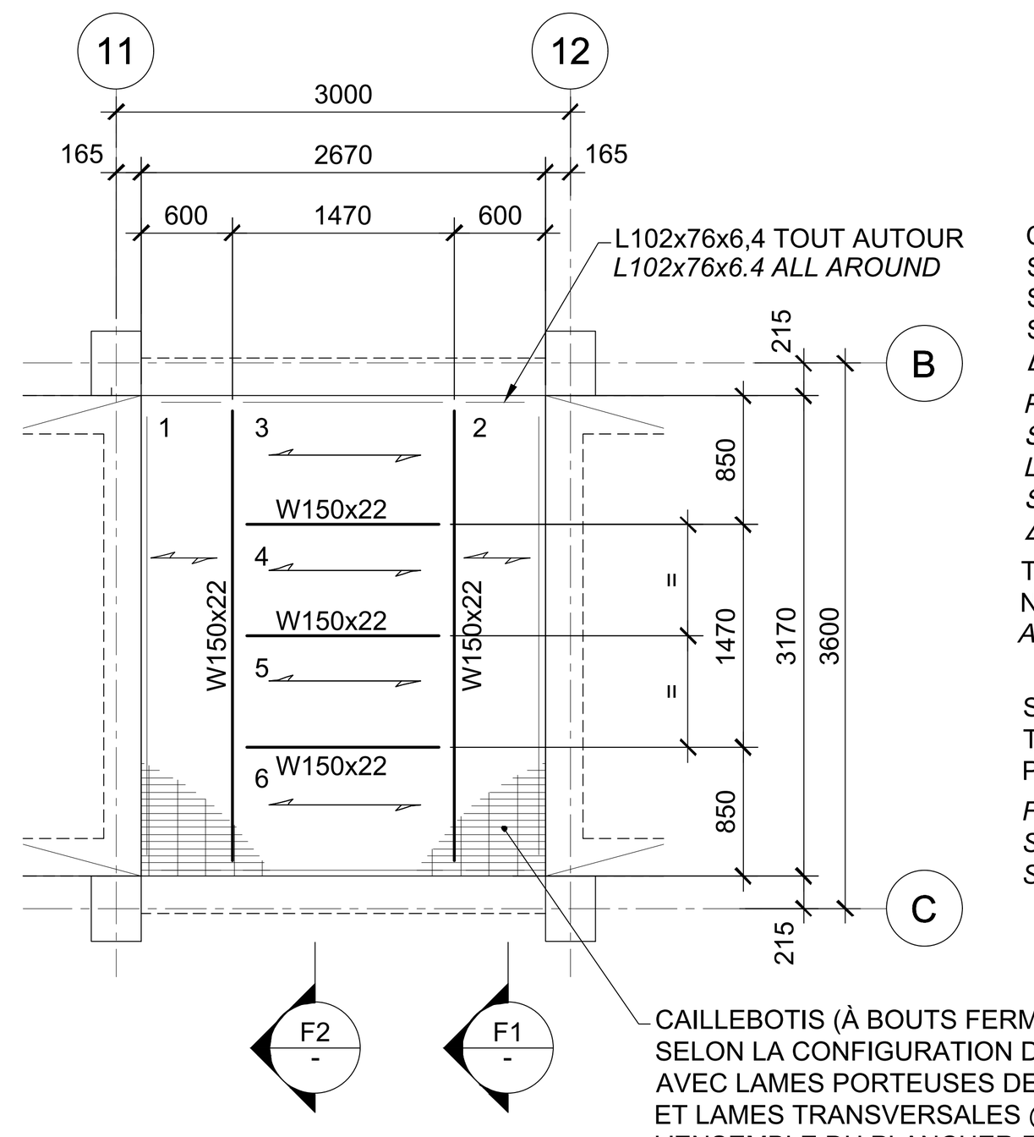
AutoCAD



PLAN DU REZ-DE-CHAUSSÉE - JOINTS DE CONTRÔLE AUX DALLES SUR SOL
GROUND FLOOR PLAN - CONTROL JOINTS FOR SLABS ON GRADE

ÉCHELLE/SCALE: 1:100

DALLE SUR SOL INT. 150 mm (190mm SOUS LES GRADINS) ÉL. 10 000
INT. SLAB ON GRADE 150 mm (190mm UNDER THE STANDS) EL. 10 000



CHARGE PERMANENTE: 1.0kPa + POIDS SUPPORT À FEU (10kN, VOIR ARCH.)
SURCHARGE VIVE: 4.8kPa
SURCHARGE DE NEIGE: 2.56kPa
Δ =L/240 SOUS SURCHARGE

PERMANENT LOAD: 1.0kPa + WEIGHT OF FIRE SAFE (10kN, SEE ARCH.)
LIVE LOAD: 4.8kPa
SNOW LOAD: 2.56kPa
Δ = L/240 LIVE AND SNOW LOADS

TOUTES LES CHARGES INDIQUÉES SONT NON-PONDÉRÉES
ALL SPECIFIED LOADS ARE UNFACTORED

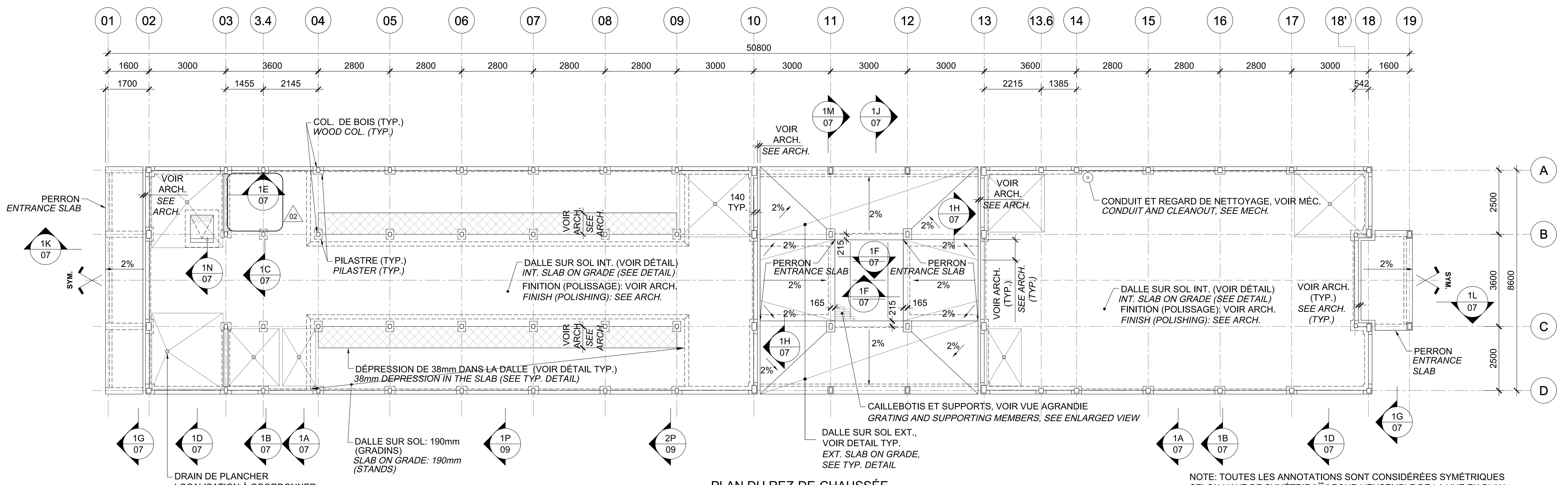
SUPPORT À FEU : POIDS MAXIMAL NON-PONDÉRÉ. SOUMETTRE LA FICHE TECHNIQUE AU REPRÉSENTANT MINISTÉRIEL EN CHARGE DE LA STRUCTURE POUR APPROBATION AVANT L'INSTALLATION.
FIRE SAFE : UNFACTORED MAX. WEIGHT. SUBMIT TECHNICAL DATA SHEET TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE IN CHARGE OF STRUCTURE FOR APPROVAL BEFORE INSTALLATION.

CAILLEBOTIS (À BOUTS FERMÉS) EN 6 SECTIONS SELON LA CONFIGURATION DES POUTRES, AVEC LAMES PORTEUSES DE 45mm x 5mm ÉP. @ 30mm ET LAMES TRANSVERSALES @ 102mm. BOULONNER L'ENSEMBLE DU PLANCHER EN SECTIONS AMOVIBLES. MIN. 4 FIXATION PAR SECTION
CLOSED END GRATING, IN 6 SECTIONS ACCORDING TO THE CONFIGURATION OF THE BEAMS, WITH SUPPORTING BLADES 45mm x 5mm @30mm AND TRANVERSE BLADES @102mm ALL REMOVABLE FLOOR SECTIONS TO BE BOLTED TO SUPPORT WITH MIN. 4 FASTENERS PER SECTION

TOUT L'ACIER EST GALVANISÉ. S.I.C.
ALL STEEL IS GALVANIZED (U.O.N.)

CAILLEBOTIS ET SUPPORTS
GRATING AND SUPPORTING MEMBERS

ÉCHELLE/SCALE: 1:50



PLAN DU REZ-DE-CHAUSSÉE
GROUND FLOOR PLAN

ÉCHELLE/SCALE: 1:100

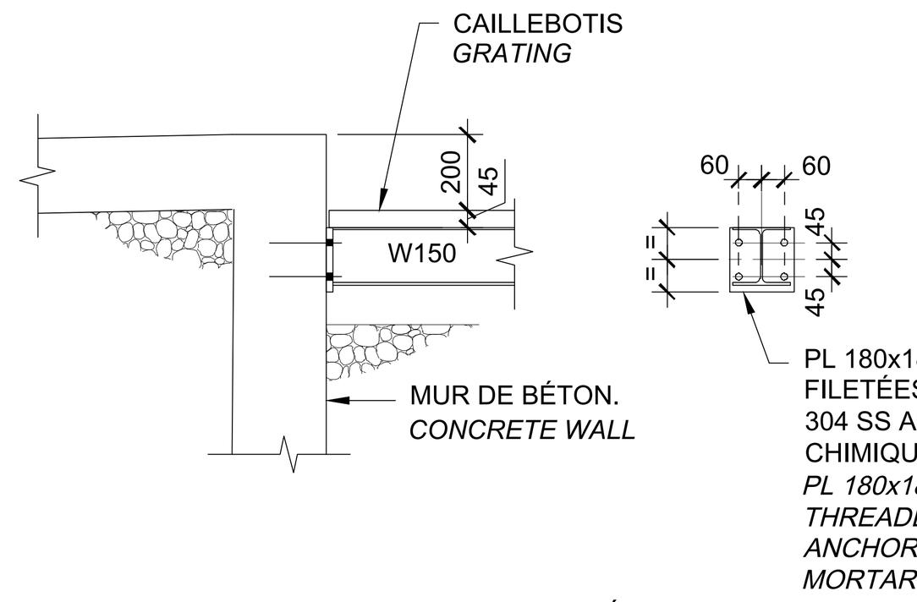
DALLE SUR SOL INT. 150 mm (190mm SOUS LES GRADINS) ÉL. 10 000
INT. SLAB ON GRADE 150 mm (190mm UNDER THE STANDS) EL. 10 000

PERRONS : POINT HAUT EL. 10 000
ENTRANCE SLABS: HIGH POINT EL. 10 000
DALLE EXT. : POINTS HAUTS SELON LES PENTES INDIQUÉES (PENTES À COORD. AVEC ARCH.)
EXT. SLAB: HIGH POINTS AS PER INDICATED SLOPES (SLOPES TO BE COORD. WITH ARCH.)

NOTE: TOUTES LES ANNOTATIONS SONT CONSIDÉRÉES SYMÉTRIQUES SELON L'AXE DE SYMÉTRIE "SYM." POUR L'ENSEMBLE DE LA VUE EN PLAN (TYP. SAUF INDICATION CONTRAIRE).

NOTE: ALL ANNOTATIONS ARE CONSIDERED SYMMETRICAL ALONG THE "SYM." AXIS OF SYMMETRY FOR THE ENTIRE PLAN VIEW (TYP. UNLESS OTHERWISE NOTED).

LE NIVEAU DE RÉFÉRENCE 10000 ÉQUIVAUT AU NIVEAU 62,250m DES DESSINS DE CIVIL.
REFERENCE LEVEL 10000 CORRESPONDS TO LEVEL 62.250m ON CIVIL DRAWINGS.

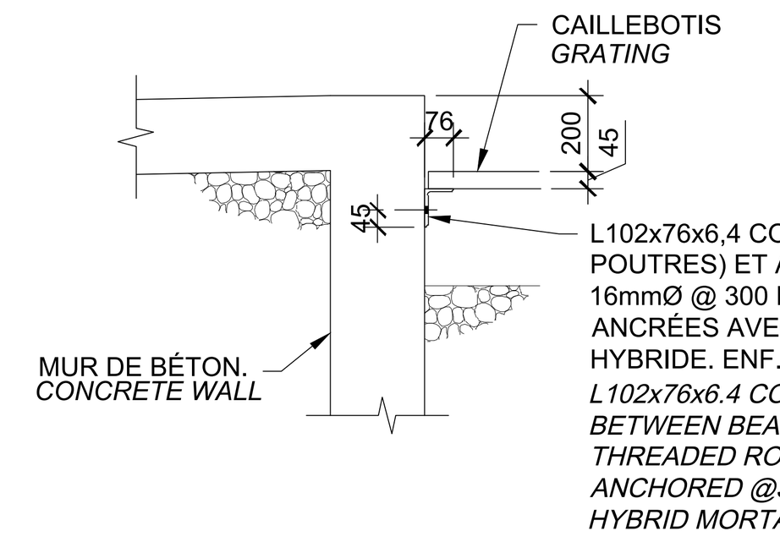


TOUT L'ACIER EST GALVANISÉ. S.I.C.
ALL STEEL IS GALVANIZED, U.O.N.

F1 COUPE
SECTION

ÉCHELLE/SCALE: 1:20

TYP. AUX POUTRES D'ACIER
TYP. AT STEEL BEAMS

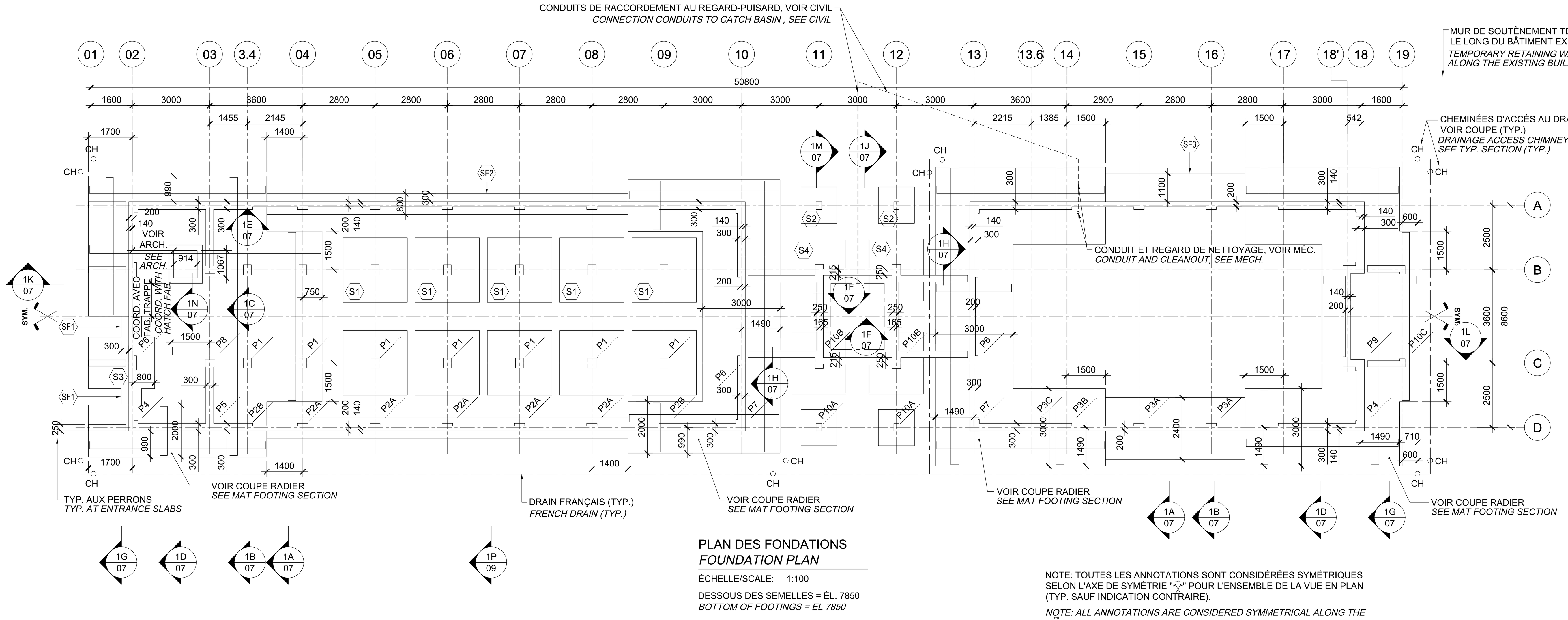


TOUT L'ACIER EST GALVANISÉ. S.I.C.
ALL STEEL IS GALVANIZED, U.O.N.

F2 COUPE
SECTION

ÉCHELLE/SCALE: 1:20

TYP. EN RIVE
TYP. AT EDGES



PLAN DES FONDATIONS
FOUNDATION PLAN

ÉCHELLE/SCALE: 1:100

DESSOUS DES SEMELLES = ÉL. 7850
BOTTOM OF FOOTINGS = EL 7850

NOTE: TOUTES LES ANNOTATIONS SONT CONSIDÉRÉES SYMÉTRIQUES SELON L'AXE DE SYMÉTRIE "SYM." POUR L'ENSEMBLE DE LA VUE EN PLAN (TYP. SAUF INDICATION CONTRAIRE).

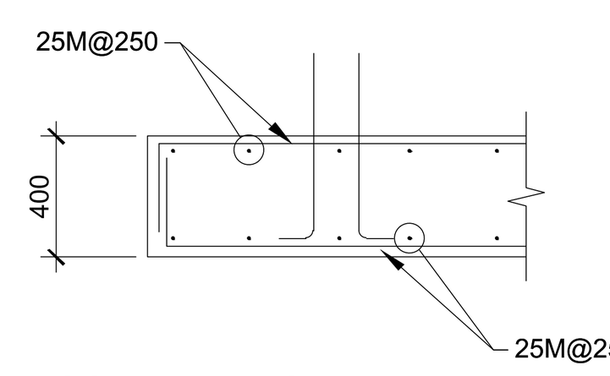
NOTE: ALL ANNOTATIONS ARE CONSIDERED SYMMETRICAL ALONG THE "SYM." AXIS OF SYMMETRY FOR THE ENTIRE PLAN VIEW (TYP. UNLESS OTHERWISE NOTED).

TABLEAU DES SEMELLES ISOLÉES / *ISOLATED FOOTING SCHEDULE*

TYPE	LONGUEUR *LENGTH*	LARGEUR *WIDTH*	ÉP. *THK.*	ARMATURE SENS LONG *REBAR LENGTHWISE*	ARMATURE SENS COURT *REBAR WIDTHWISE*
S1	2500	2500	300	9-20M	9-20M
S2	1400	1400	300	6-20M	6-20M
S3	2560	2000	300	8-20M	10-20M
S4	2400	2100	300	8-20M	9-20M

TABLEAU DES SEMELLES FILANTES / *CONTINUOUS FOOTING SCHEDULE*

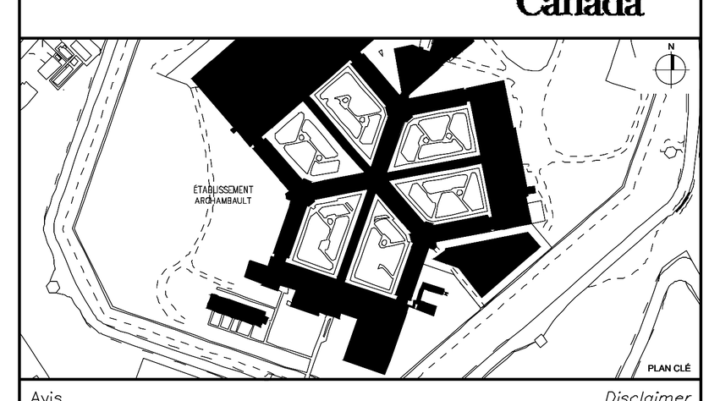
TYPE	LARGEUR *WIDTH*	ÉP. *THK.*	ARMATURE SENS LONG *REBAR LENGTHWISE*	ARMATURE SENS COURT *REBAR WIDTHWISE*
SF1	800	300	4-15M	15M@300
SF2	800	300	4-20M	20M@250
SF3	2400	300	9-20M	20M@250



COUPE TYPIQUE- RADIER
TYPICAL SECTION - MAT FOOTING

ÉCHELLE/SCALE: 1:50

Travaux publics et Services gouvernementaux Canada | Public Works and Government Services Canada
Direction générale des biens immobiliers | Real Property branch
Région du Québec | Quebec region
Canada



Avis / *Disclaimer*

- Ce document est émis pour consultation seulement, il ne doit pas être utilisé à des fins de construction.
- Ne jamais prendre de mesures à l'échelle sur ce document.
- *This document is for reference purposes only and should not be used for construction.*
- *Never take measurements to scale on this document.*

Jeanne Campagna-Wilson 5073637 QUÉBEC
2022-06-07

Stantec Experts-conseils
Stantec
375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) H4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060

No. DOSSIER
157102991-200-002

révisions *revisions*	description *description*	date *jj.mm.aaaa dd.mm.yyyy*
02	ADDENDA No.1 *ADDENDUM No. 1*	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES *FOR TENDER*	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) *FOR TENDER (CANCELLED)*	14.01.2022

A no. du détail *detail no.*
B no. de la feuille où détail exigé *sheet no. where detail required*
C no. de la feuille où détaillé *sheet no. where detailed*

Projet / *Project*
SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

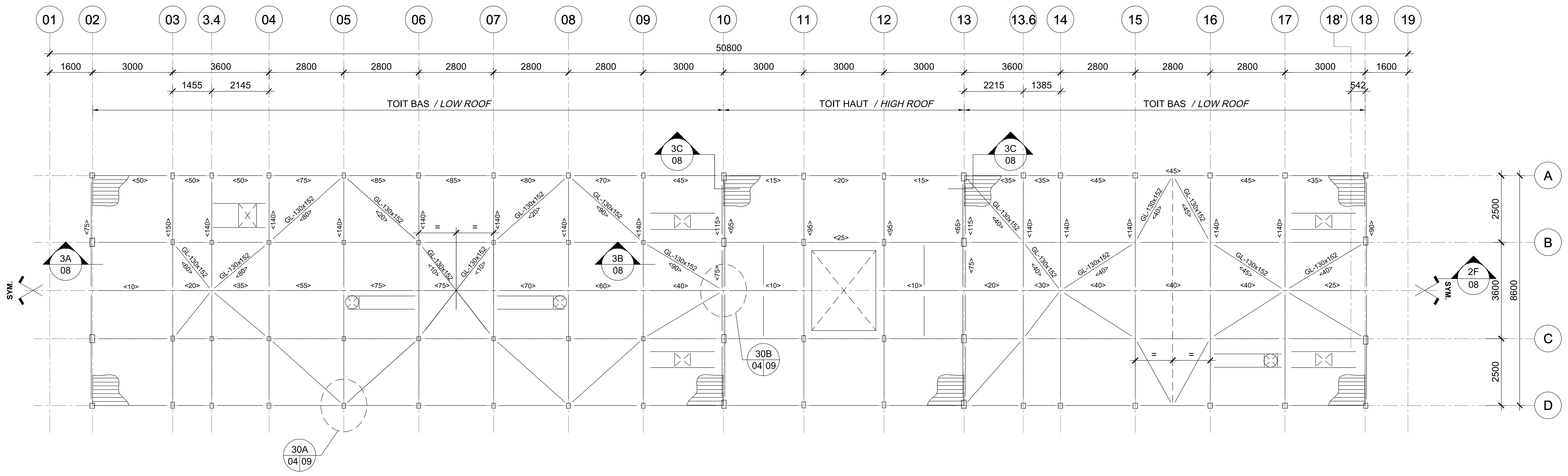
AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES ARCHAMBAULT MEDIUM
INDIGENOUS DEVELOPMENTS ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / *Drawing*
STRUCTURE
STRUCTURE
FONDATIONS ET REZ-DE-CHAUSSÉE
FOUNDATION AND GROUND FLOOR

Conçu par / *Designed by*: Jeanne Campagna-Wilson, ing. — Date 12.11.2021
Dessiné par / *Drawn by*: Tenesha Wilson, tech. — Date 12.11.2021
Approuvé par / *Approved by*: René Péloffy, ing. — Date 12.11.2021
Gestionnaire de projet TPSGC / *PWGSC Project Manager*: Leonardo Espinosa Dussan

No de projet / *Project no* (Consultant): 157102991-200-002
No de projet / *Project no* (Client): 341-3715
No de plan ou de dessin / *Plan or drawing no*: R_101213_123-S03-FD-PLN
No de projet / *Project no* (TPSGC / PWGSC): R.101213
No de feuille / *Sheet no*: S03/015

AutoCAD

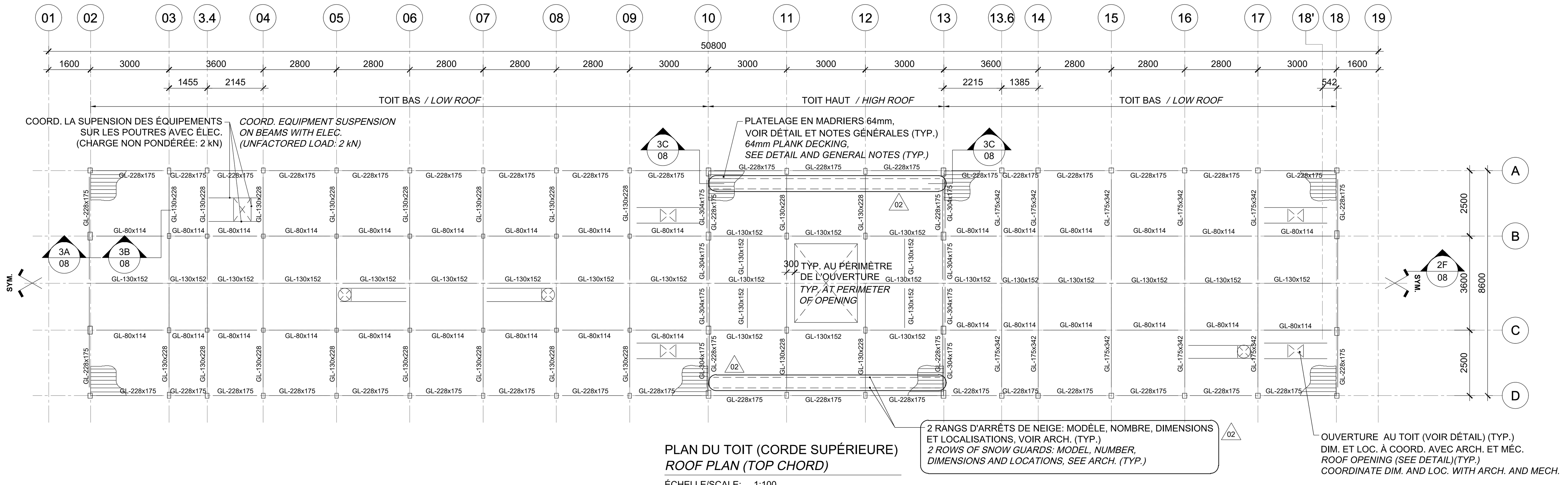


PLAN DU TOIT (CORDE SUPÉRIEURE ET CONTREVENTEMENTS)
ROOF PLAN (TOP CHORD AND BRACING)

ÉCHELLE/SCALE: 1:100

TOUTES LES SECTIONS DE MEMBRURES ET LEURS EFFORTS SONT SYMÉTRIQUES LE LONG DE L'AXE DE SYMÉTRIE.
ALL MEMBER DESIGNATIONS AND INDICATED FORCES ARE SYMMETRICAL ALONG THE AXIS OF SYMMETRY.

LES EFFORTS AXIAUX INDIQUÉS (EN kN) INCLUENT LES MAJORATIONS INDIQUÉES À L'ARTICLE 11.8.6 DE LA NORME O86-14, MAIS N'INCLUENT AUCUNE MAJORATION POUR LE CALCUL DES ASSEMBLAGES.
THE AXIAL FORCES INDICATED (IN kN) ARE INCREASED IN ACCORDANCE WITH CLAUSE 11.8.6 OF O86-14 STANDARD, BUT ARE NOT FACTORED FOR CONNECTION CALCULATION.



TOIT BAS / LOW ROOF
TOIT HAUT / HIGH ROOF
COORD. LA SUPENSION DES ÉQUIPEMENTS SUR LES POUTRES AVEC ÉLEC. (CHARGE NON PONDÉRÉE: 2 kN)
COORD. EQUIPMENT SUSPENSION ON BEAMS WITH ELEC. (UNFACTORED LOAD: 2 kN)
PLATELAGE EN MADRIERS 64mm, VOIR DÉTAIL ET NOTES GÉNÉRALES (TYP.)
64mm PLANK DECKING, SEE DETAIL AND GENERAL NOTES (TYP.)
300 TYP. AU PÉRIMÈTRE DE L'OUVERTURE
TYP. AT PERIMETER OF OPENING
2 RANGS D'ARRÊTS DE NEIGE: MODÈLE, NOMBRE, DIMENSIONS ET LOCALISATIONS, VOIR ARCH. (TYP.)
2 ROWS OF SNOW GUARDS: MODEL, NUMBER, DIMENSIONS AND LOCATIONS, SEE ARCH. (TYP.)
OUVERTURE AU TOIT (VOIR DÉTAIL) (TYP.)
DIM. ET LOC. À COORD. AVEC ARCH. ET MÉC.
ROOF OPENING (SEE DETAIL)(TYP.)
COORDINATE DIM. AND LOC. WITH ARCH. AND MECH.

PLAN DU TOIT (CORDE SUPÉRIEURE)
ROOF PLAN (TOP CHORD)

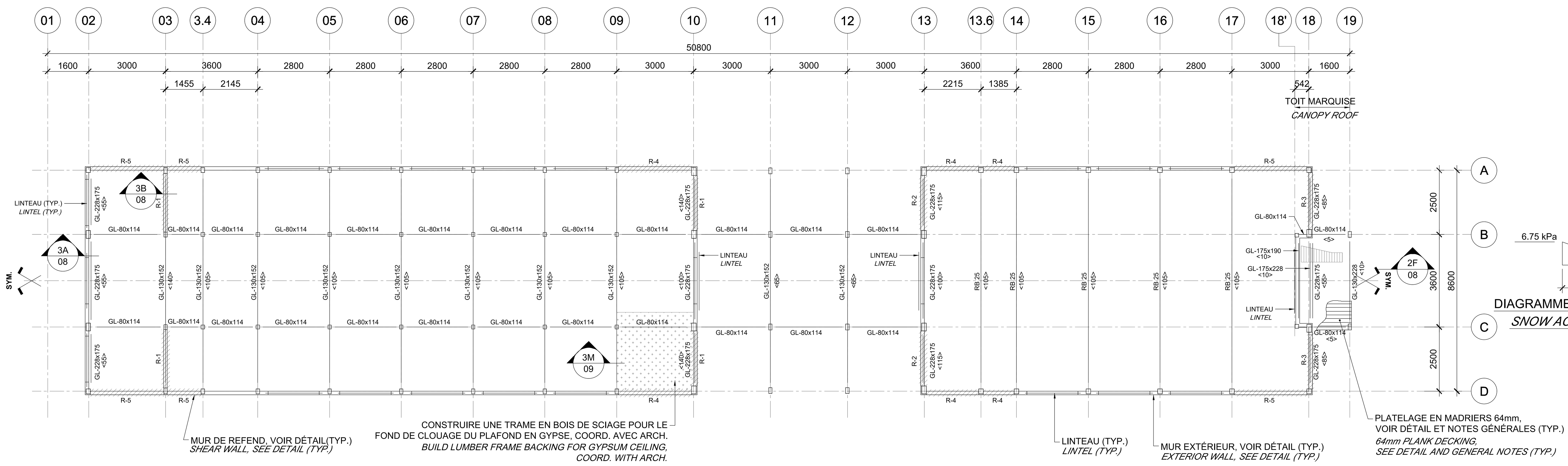
ÉCHELLE/SCALE: 1:100

CHARGES PERMANENTES:
-TOIT HAUT: 1.0 kPa
-TOITS BAS: 1.65 kPa
SURCH. DE NEIGE: 3.10 kPa
Δ =L/240 SOUS SURCHARGE

PERMANENT LOADS:
-HIGH ROOF: 1.0 kPa
-LOW ROOFS: 1.65 kPa
SNOW LOAD: 3.10 kPa
Δ = L/240 UNDER LIVE AND SNOW LOADS

*TOUTES LES CHARGES INDIQUÉES SONT NON-PONDÉRÉES
ALL SPECIFIED LOADS ARE UNFACTORED

TOUTES LES SECTIONS SONT SYMÉTRIQUES LE LONG DE L'AXE DE SYMÉTRIE.
ALL MEMBER DESIGNATIONS ARE SYMMETRICAL ALONG THE AXIS OF SYMMETRY.



TOIT MARQUISE
CANOPY ROOF
LINTEAU (TYP.)
LINTEL (TYP.)
MUR DE REFEND, VOIR DÉTAIL(TYP.)
SHEAR WALL, SEE DETAIL (TYP.)
CONSTRUIRE UNE TRAME EN BOIS DE SCIAGE POUR LE FOND DE CLOUAGE DU PLAFOND EN GYPSE, COORD. AVEC ARCH.
BUILD LUMBER FRAME BACKING FOR GYPSUM CEILING, COORD. WITH ARCH.
MUR EXTÉRIEUR, VOIR DÉTAIL (TYP.)
EXTERIOR WALL, SEE DETAIL (TYP.)
PLATELAGE EN MADRIERS 64mm, VOIR DÉTAIL ET NOTES GÉNÉRALES (TYP.)
64mm PLANK DECKING, SEE DETAIL AND GENERAL NOTES (TYP.)

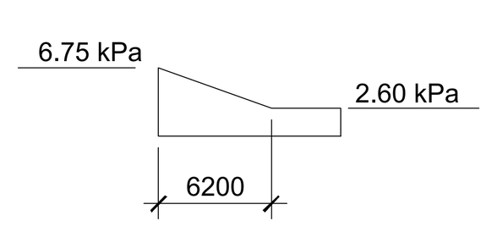


DIAGRAMME D'ACCUMULATION DE NEIGE
SNOW ACCUMULATION DIAGRAM

PLAN DU TOIT (CORDE INFÉRIEURE)
ROOF PLAN (BOTTOM CHORD)

ÉCHELLE/SCALE: 1:100

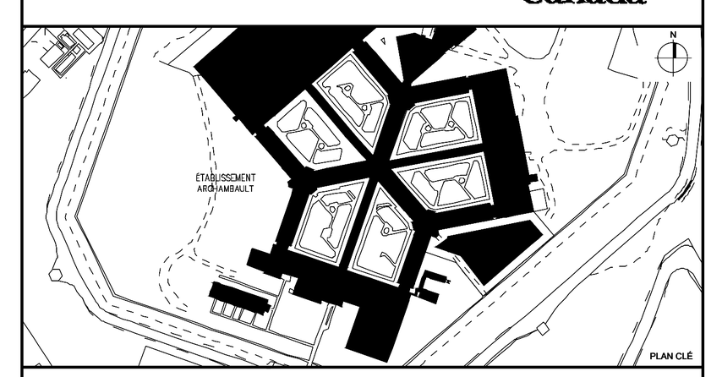
TOIT DE LA MARQUISE:
CH. PERM.: 1.0 kPa
SURCH. DE NEIGE: VOIR DIAGRAMME D'ACCUMULATION
Δ =L/240 SOUS SURCHARGE

CANOPY ROOF:
PERM. LOAD: 1.0 kPa
SNOW LOAD: SEE ACCUMULATION DIAGRAM
Δ = L/240 UNDER SNOW LOADS
*TOUTES LES CHARGES INDIQUÉES SONT NON-PONDÉRÉES
ALL SPECIFIED LOADS ARE UNFACTORED

TOUTES LES SECTIONS SONT SYMÉTRIQUES LE LONG DE L'AXE DE SYMÉTRIE.
ALL MEMBER DESIGNATIONS ARE SYMMETRICAL ALONG THE AXIS OF SYMMETRY.

LES EFFORTS AXIAUX INDIQUÉS (EN kN) INCLUENT LES MAJORATIONS INDIQUÉES À L'ARTICLE 11.8.6 DE LA NORME O86-14, MAIS N'INCLUENT AUCUNE MAJORATION POUR LE CALCUL DES ASSEMBLAGES.
THE AXIAL FORCES INDICATED (IN kN) ARE INCREASED IN ACCORDANCE WITH CLAUSE 11.8.6 OF O86-14 STANDARD, BUT ARE NOT FACTORED FOR CONNECTION CALCULATION.

Travaux publics et Services gouvernementaux Canada — Public Works and Government Services Canada
Direction générale des biens immobiliers — Real Property branch
Région du Québec — Quebec region
Canada



Jeanne Campagna-Wilson 5073637 QUÉBEC
2022-06-07

Stantec Experts-conseils
Stantec
375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) H4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060

No. DOSSIER
157102991-200-002

révisions / *revisions*	description / *description*	date jj.mm.aaaa / *dd.mm.yyyy*
02	ADDENDA No.1 / *ADDENDUM No. 1*	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES / *FOR TENDER*	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) / *FOR TENDER (CANCELLED)*	14.01.2022

A no. du détail / *detail no.*
B no. de la feuille où détail exigé / *sheet no. where detail required*
C no. de la feuille où détaillé / *sheet no. where detailed*

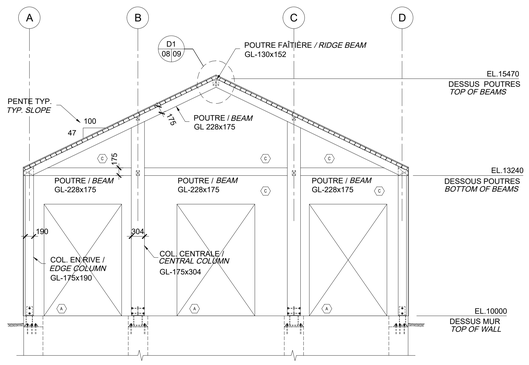
Projet / *Project*
SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES ARCHAMBAULT MEDIUM
INDIGENOUS DEVELOPMENTS ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / *Drawing*
STRUCTURE
STRUCTURE
PLAN DU TOIT
ROOF PLAN

Conçu par / *Designed by*	Jeanne Campagna-Wilson, ing,	12.11.2021
Dessiné par / *Drawn by*	Tenesha Wilson, tech.	12.11.2021
Approuvé par / *Approved by*	René Péloffy, ing.	12.11.2021
Gestionnaire de projet TPSGC / *PWGSC Project Manager*	Leonardo Espinosa Dussan	
No de projet Consultant	157102991-200-002	
No de projet Client	341-3715	
No de plan ou de dessin / *Plan or drawing no*	R_101213_123-S04-TO-PLN	
No de projet TPSGC / *PWGSC Project no*	R.101213	
No de feuille / *Sheet no*	S04/015	

AutoCAD

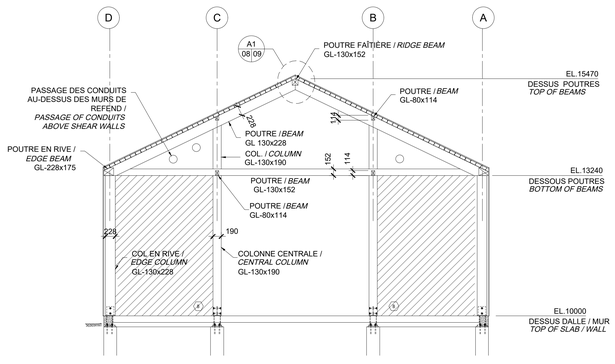


ÉLÉVATION AXE 02
ELEVATION GRIDLINE 02

0 2.5m
1:50

Ⓐ OUVERTURE POUR PORTE , DIM. ET LOC., VOIR ARCH. VOIR DISPOSITION TYPIQUE DES ÉLÉMENTS D'OSSATURE AUX PORTES (TYP.)
DOOR OPENING, DIM AND LOC., SEE ARCH. SEE TYP. DOOR FRAME LAYOUT AT DOORS (TYP.)

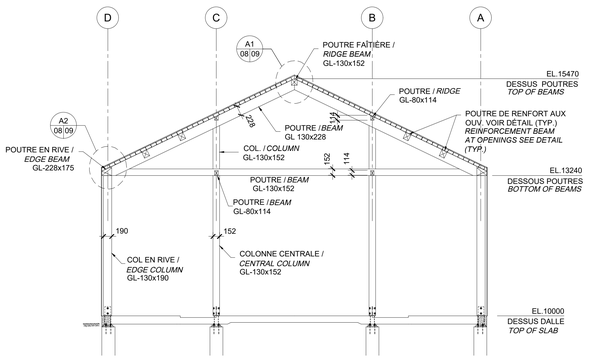
Ⓒ MURS EXT. EN COLOMBAGES VOIR DÉTAIL TYPIQUE DES MURS EXTÉRIEURS (TYP.)
EXTERIOR STUD WALLS SEE TYPICAL DETAIL OF EXTERIOR WALLS (TYP.)



ÉLÉVATION AXE 03
ELEVATION GRIDLINE 03

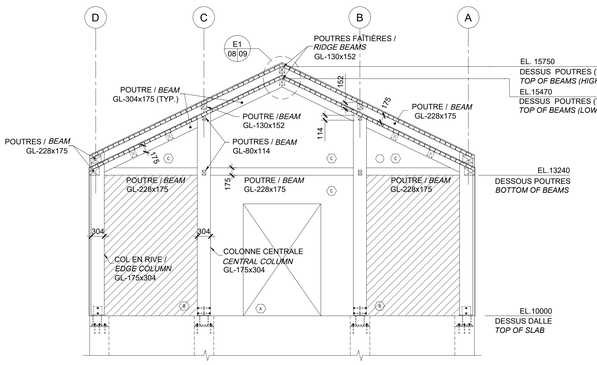
0 2.5m
1:50

Ⓑ MUR DE REFEND EN COLOMBAGE. VOIR DÉTAILS TYP. DES MURS DE REFEND. PERCEMENTS INTERDITS DANS CE TYPE DE MUR
STUD SHEAR WALLS. SEE TYP. DETAIL OF SHEAR WALLS. HOLES FORBIDDEN IN THIS TYPE OF WALL.



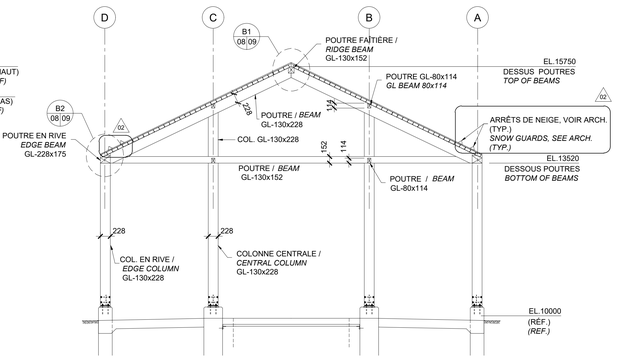
ÉLÉVATION AXE 09 (TYP. AXES 3.4@09)
ELEVATION GRIDLINE 09 (TYP. GRIDLINES 3.4@09)

0 2.5m
1:50



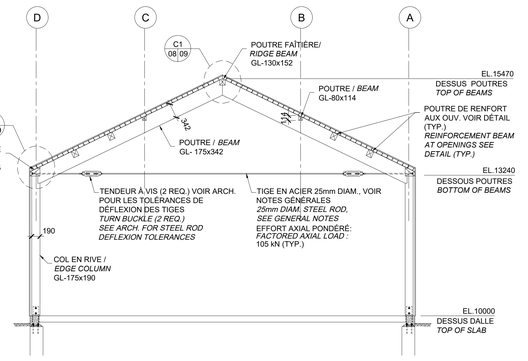
ÉLÉVATION AXE10 (SIM. AXE 13)
ELEVATION GRIDLINE 10 (SIM. GRIDLINE 13)

0 2.5m
1:50



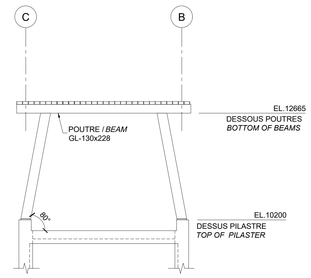
ÉLÉVATION AXE 11 (TYP. AXE 11@12)
ELEVATION GRIDLINE 11 (TYP. GRIDLINE 11@12)

0 2.5m
1:50



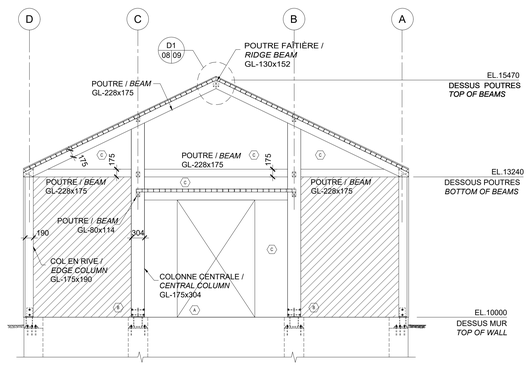
ÉLÉVATION AXE 17 (TYP. SUR AXES 13.6@17)
ELEVATION GRIDLINE 17 (TYP. ON GRIDLINES 13.6@17)

0 2.5m
1:50



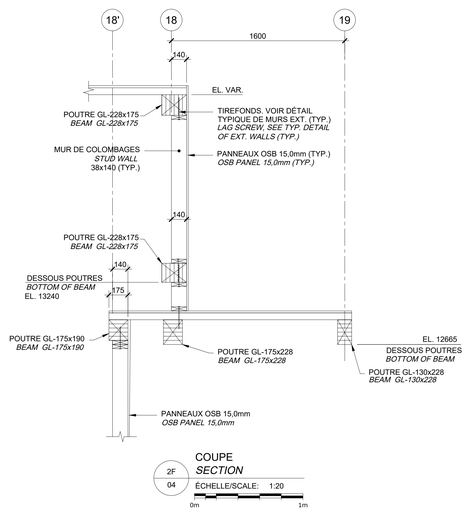
ÉLÉVATION AXE 19
ELEVATION GRIDLINE 19

0 2.5m
1:50



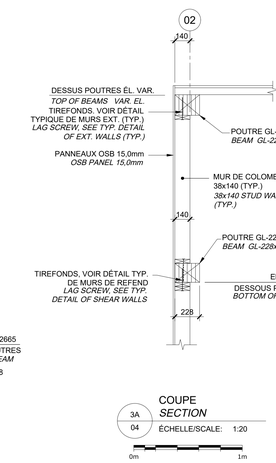
ÉLÉVATION AXE 18
ELEVATION GRIDLINE 18

0 2.5m
1:50



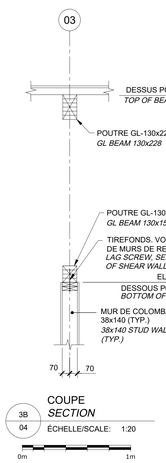
COUPE
SECTION
2F / 04
ÉCHELLE/SCALE: 1:20

0m 1m



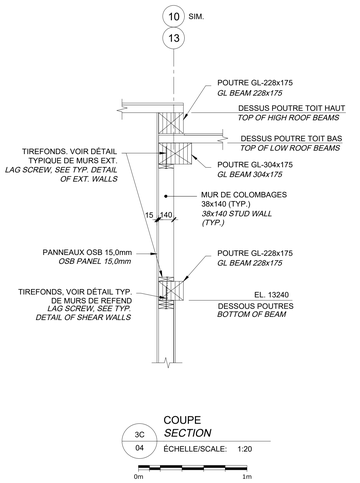
COUPE
SECTION
3A / 04
ÉCHELLE/SCALE: 1:20

0m 1m



COUPE
SECTION
3B / 04
ÉCHELLE/SCALE: 1:20

0m 1m



COUPE
SECTION
3C / 04
ÉCHELLE/SCALE: 1:20

0m 1m

AutoCAD

Travaux publics et services gouvernementaux Canada
Direction générale des biens immobiliers
Région du Québec

Public Works and Government Services Canada
Real Property branch
Quebec region

Canada

- Ce document est émis pour consultation seulement, il ne doit pas être utilisé à des fins de construction.
- Ne jamais prendre de mesures à l'échelle sur ce document.
- *This document is for reference purposes only and should not be used for construction.*
- *Never take measurements to scale on this document.*

2022-06-07

Stantec Experts-conseils

Stantec

375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) J4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060

No. DOSSIER
157102991-200-002

02	ADDENDA No.1 *ADDENDUM No. 1*	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES *FOR TENDER*	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) *FOR TENDER (CANCELLED)*	14.01.2022
révisions *revisions*	description *description*	date *jj.mm.aaaa* *dd.mm.yyyy*

A no. du détail
detail no.
B no. de la feuille où détail exigé
sheet no. where detail required
C no. de la feuille où détaillé
sheet no. where detailed

Projet / *Project*

SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES
ARCHAMBAULT MEDIUM

INDIGENOUS DEVELOPMENTS
ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / *Drawing*

STRUCTURE
STRUCTURE

ÉLÉVATIONS ET COUPES - BOIS

ELEVATIONS AND SECTIONS - WOOD

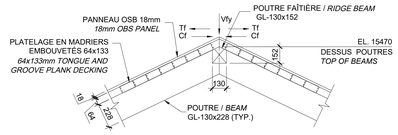
Conçu par *Designed by*	Date *jj.mm.aaaa/dd.mm.yyyy*
Jeanne Campagna-Wilson, ing.	12.11.2021
Dessiné par *Drawn by*	Date *jj.mm.aaaa/dd.mm.yyyy*
Tenesha Wilson, tech.	12.11.2021
Approuvé par *Approved by*	Date *jj.mm.aaaa/dd.mm.yyyy*
René Péloffy, ing.	12.11.2021

Gestionnaire de projet TPSGC
PWGSC Project Manager
Leonardo Espinosa Dussan

No. de projet *Project no*	No. de projet *Project no*
157102991-200-002	341-3715
Consultant / *Consultant*	Client / *Client*

No de plan ou de dessin / *Plan or drawing no*
R_101213_123-S08-DT-ELV

No. de projet *Project no*	No. de feuille *Sheet no*
R.101213	S08/015
TPSGC / *PWGSC*	

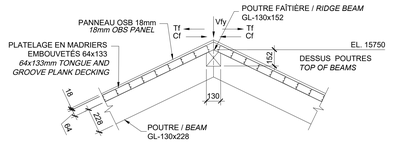


ASSEMBLAGE DES POUTRES AU FAÎTE
BEAM CONNECTION AT RIDGE

A1: EFFORTS PONDÉRÉS / FACTORED FORCES:
Vfy = 95 kN
Cf = 125 kN

D1: EFFORTS PONDÉRÉS / FACTORED FORCES:
Vfy = 50 kN
Cf = 65 kN
Tf = 10 kN

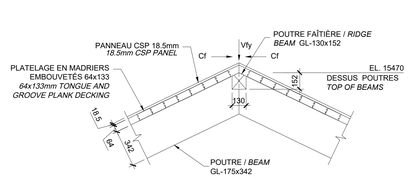
DÉTAILS
DETAILS
A1 08 D1 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



ASSEMBLAGE DES POUTRES AU FAÎTE
BEAM CONNECTION AT RIDGE

EFFORTS PONDÉRÉS / FACTORED FORCES:
Vfy = 55 kN
Cf = 85 kN
Tf = 25 kN

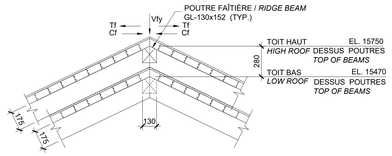
DÉTAIL
DETAIL
B1 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



ASSEMBLAGE DES POUTRES AU FAÎTE
BEAM CONNECTION AT RIDGE

EFFORTS PONDÉRÉS / FACTORED FORCES:
Vfy = 170 kN
Cf = 125 kN

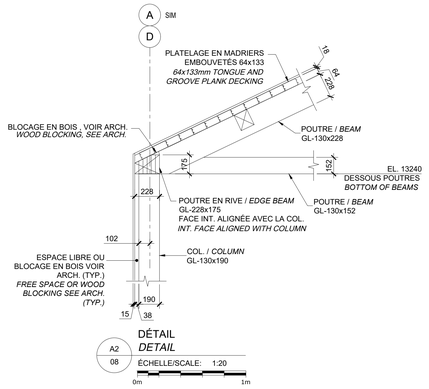
DÉTAIL
DETAIL
C1 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



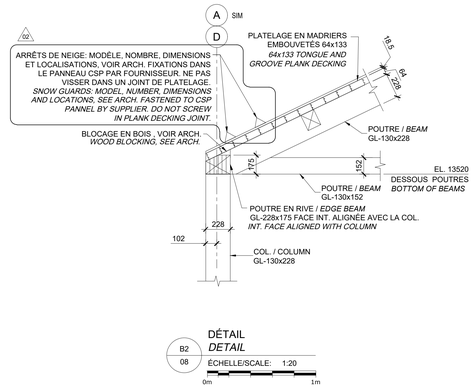
POUTRES HAUTES: EFFORTS PONDÉRÉS
HIGHERS BEAMS: FACTORED FORCES:
Vfy = 45 kN
Cf = 60 kN
Tf = 10 kN

POUTRES BASSES: EFFORTS PONDÉRÉS
LOWERS BEAMS: FACTORED FORCES:
Vfy = 50 kN
Cf = 65 kN

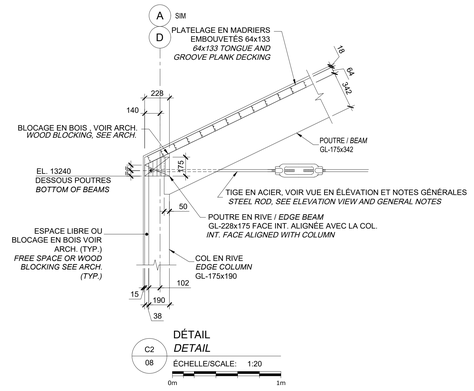
DÉTAIL
DETAIL
E1 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



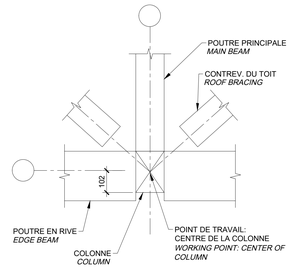
DÉTAIL
DETAIL
A2 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



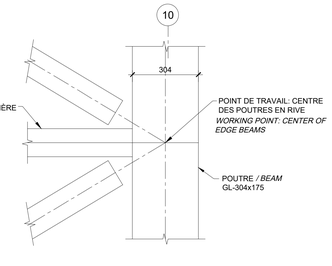
DÉTAIL
DETAIL
B2 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



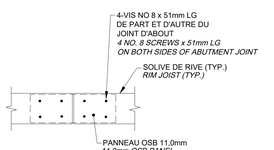
DÉTAIL
DETAIL
C2 08
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m



DÉTAIL
DETAIL
30A 04
ÉCHELLE/SCALE: 1:10
0m 0,5m

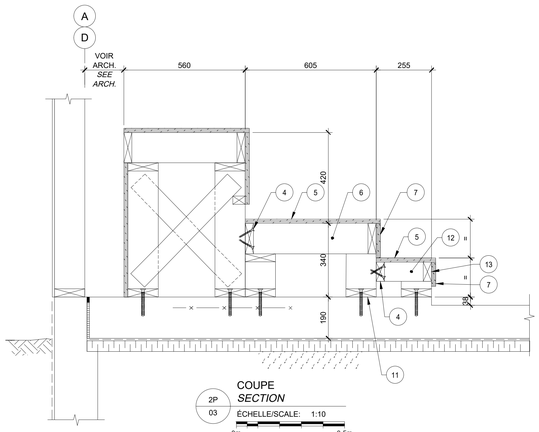


DÉTAIL
DETAIL
30B 04
ÉCHELLE/SCALE: 1:10
0m 0,5m

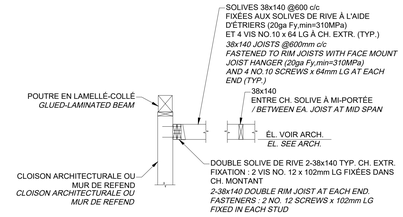


ÉLÉVATION / *ELEVATION*

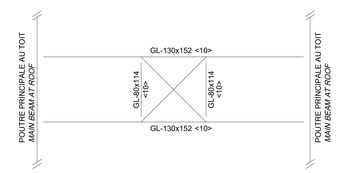
DÉTAIL TYP. - ENTURE DES SOLIVES DE RIVE
TYP. DETAIL - RIM JOIST SPLICE



COUPE
SECTION
2P 03
ÉCHELLE/SCALE: 1:10
0m 0,5m



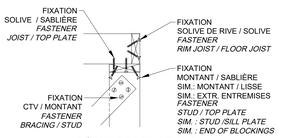
COUPE
SECTION
3M 04
ÉCHELLE/SCALE: 04
0m 1m



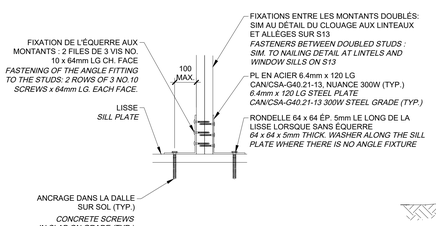
RENFORCEMENT DES OUVERTURES AU TOIT
REINFORCEMENT AROUND ROOF OPENINGS
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m

NOTES :
- LES POUTRES DE RENFORCEMENT SONT INCLINÉES DANS LE PLAN DU TOIT, SAUF INDICATION CONTRAIRE.
- NOMBRE, DIMENSIONS ET LOCALISATIONS À COORDONNER AVEC LES DISCIPLINES CONCERNÉES.
- LES EFFORTS AXIAUX INDIQUÉS (EN kN) INCLUENT LES MAJORATIONS INDIQUÉES À L'ARTICLE 11.8.6 DE LA NORME O86-14, MAIS N'INCLUENT AUCUNE MAJORATION POUR LE CALCUL DES ASSEMBLAGES.

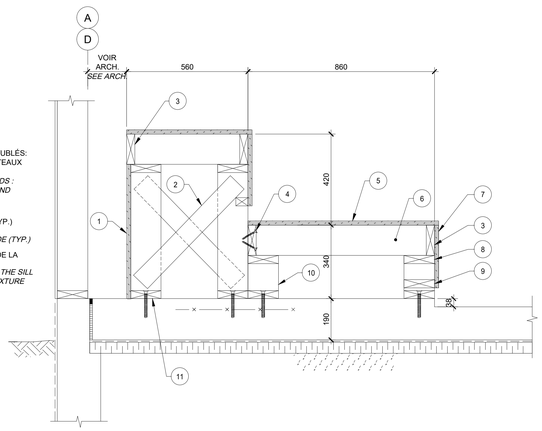
NOTES:
- *THE REINFORCEMENT BEAMS ARE TILTED IN LINE WITH ROOF PLANE, UNLESS OTHERWISE NOTED.*
- *COORDINATE NUMBER, DIMENSIONS AND LOCATIONS WITH RELEVANT DISCIPLINES.*
- *THE AXIAL FORCES INDICATED (IN kN) ARE INCREASED IN ACCORDANCE WITH CLAUSE 11.8.6 OF O86-14 STANDARD, BUT ARE NOT FACTORED FOR CONNECTION CALCULATION.*



DÉTAIL DES FIXATIONS
FASTENERS DETAIL

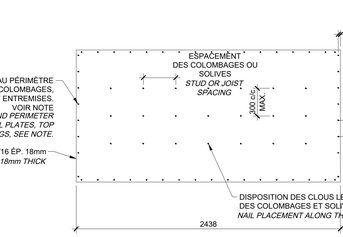


DÉTAIL D'ASSEMBLAGE À LA BASE DES MONTANTS
STUD BASE CONNECTION DETAIL



COUPE
SECTION
1P 03
ÉCHELLE/SCALE: 1:10
0m 0,5m

1	PANNEAU REQUIS SUR 1220mm LG x HT MUR À CH. EXTR. DES GRADINS. DOUBLER LES MONTANTS AUX EXTR. DES PANNEAUX	*1220mm LG PANEL REQUIRED ON FULL HEIGHT OF WALL AT EACH END OF THE STANDS. STUDS MUST BE DOUBLED AT EACH END OF PANELS.*
2	2-38x89 INSTALLÉS SUR LES FACES DES MONTANTS DOUBLÉS @4665 MAX. FIXATIONS AUX EXTR. DES CTV : 4 VIS NO.10 x 64 LG À CH. EXTR. (TYP.)	*2 - 38x89 INSTALLED ON EACH FACE OF THE DOUBLED STUDS @4665mm MAX. FASTENERS AT EACH END OF BRACING : 4 NO.10 SCREWS x 64mm LG (TYP.)*
3	SOLIVES DE RIVE 38x140 CONT. FIXATION AUX SOLIVES : 2 VIS NO.10 x 76 LG À CH. EXTR. FIXÉES À 30° DANS LE BOUT DES SOLIVES. VOIR DÉTAIL DES ENTURES (TYP.)	*38x140 CONT. RIM JOIST. RIM JOIST FASTENERS : 2 NO.10 SCREWS x 76mm LG AT EACH END, FIXED AT A 30° ANGLE IN THE END FACE OF FLOOR JOISTS. SEE SPLICE DETAIL (TYP.)*
4	FIXATION DE LA SOLIVE DE RIVE SUR LES MONTANTS ADJACENTS : 2 VIS NO.10 x 76 LG À CH. SOLIVE, FIXÉES À 30° DANS LES MONTANTS (TYP.)	*FASTENING OF THE RIM JOIST TO THE ADJACENT STUDS : 2 NO.10 SCREWS x 76mm LG AT EACH JOIST, FIXED AT A 30° ANGLE IN THE STUDS (TYP.)*
5	PANNEAU OSB 18,0mm 1F32. VOIR PATRON DE FIXATION. CONSERVER 2mm LIBRE ENTRE LES PANNEAUX (TYP. AUX PLANCHERS)	*1F32 18.0mm OSB PANEL. SEE NAILING PATTERN. MAINTAIN 2mm FREE SPACE BETWEEN PANELS (TYP.) (TYP. AT FLOOR PANELS)*
6	SOLIVES 38x140 @600. FIXATION AUX SABLIÈRES : 2 VIS NO.10 x 64 LG CH. EXTR. (TYP.)	*38x140 JOISTS @600mm c/c. JOIST FASTENERS : 2 NO.10 SCREWS x 64mm LG AT EACH END (TYP. AT FLOOR JOISTS)*
7	PANNEAU OSB 18,0mm W24 VOIR PATRON DE FIXATION. CONSERVER 2mm LIBRE ENTRE LES PANNEAUX (TYP. AUX MURS)	*W24 18.0mm OSB PANEL. SEE NAILING PATTERN. MAINTAIN 2mm FREE SPACE BETWEEN PANELS (TYP.) (TYP. AT WALL PANELS)*
8	SABLIÈRES 38x140 CONT. (TYP.) LES JOINTS D'ABOUT DOIVENT ÊTRE SITUÉS À 225mm MAX. D'UN MONTANT	*38x140 TOP PLATES (TYP.) ABUTMENT JOINTS MUST BE LOCATED AT 225mm MAX. FROM A STUD.*
9	ENTREMISES 38x140 S.I.C. FIXATION AUX MONTANTS : 2 VIS NO. 10 x 64 LG À CH. EXTR. (TYP. À TOUTES LES ENTREMISES)	*38x140 BLOCKINGS U.O.N. BLOCKING FASTENERS : 2 NO.10 SCREWS x 64mm LG AT EACH END (TYP. FOR ALL BLOCKINGS)*
10	MONTANTS 38x140 @610. FIXATION: 2 VIS NO. 10 x 76 LG À CH. EXTR. FIXÉES À 30° DANS LES LISSES ET SABLIÈRE (TYP.) DOUBLER LES MONTANTS À CH. CTV. VOIR LE DÉTAIL D'ANCRAGE DES MONTANTS CONTREVENTÉS	*38x140 STUDS @610mm c/c. FASTENERS : 2 NO.10 SCREWS x 76mm LG AT EACH END, FIXED AT A 30° ANGLE IN THE TOP PLATES AND SILL PLATES (TYP.) DOUBLE THE STUDS AT EACH BRACING. SEE BRACED STUDS ANCHORING DETAIL.*
11	LISSE 38x140 CONT. ANCRÉE DANS LE DALLE SUR SOL AVEC VIS À BÉTON 12,7mm Ø x 127 LG ACIER INOX. 316 @2400mm MAX.+ À 100mm MAX. DES MONTANTS CONTREVENTÉS ET DES EXTR. DE MURS. VOIR DÉTAIL DE L'ASSEMBLAGE À LA BASE DES MONTANTS (TYP.) DÉPOSER LA LISSE SUR UNE BANDE D'ISOLATION CONT., VOIR ARCH. (TYP.)	*38x140 CONT. SILL PLATE ANCHORED TO THE SLAB ON GRADE WITH 12.7 DIAM. x 127mm LG 316 SS CONCRETE SCREWS @2400mm c/c MAX. + 100mm MAX. FROM BRACED STUDS AND WALL ENDS. SEE STUD BASE CONNECTION DETAIL (TYP.) LAY SILL PLATE ON CONT. INSULATION STRIP, SEE ARCH. (TYP.)*
12	SOLIVES 38x89 @600. FIXATION AUX SABLIÈRES : 2 VIS NO.10 x 76 LG CH. EXTR.	*38x89 JOISTS @600mm c/c. JOIST FASTENERS : 2 NO.10 SCREWS x 76mm LG AT EACH END*
13	SOLIVES DE RIVE 38x89 CONT. FIXATION AUX SOLIVES : 2 VIS NO.10 x 76 LG À CH. EXTR. FIXÉES À 30° DANS LE BOUT DES SOLIVES.	*38x89 CONT. RIM JOIST. RIM JOIST FASTENERS : 2 NO.10 SCREWS x 76mm LG AT EACH END, FIXED AT A 30° ANGLE IN THE END FACE OF FLOOR JOISTS.*



PATRON DE CLOUAGE DES PANNEAUX (GRADINS)
NAILING PATTERN FOR PANELS (STANDS)
ÉCHELLE/SCALE: 1:20
0m 1m

NOTES :
- FIXATIONS REQUISES : CLOUS STANDARDS 3,33mm Ø x 64mm LG.
- LES TÊTES DES CLOUS NE DOIVENT PAS PERFORER LE PANNEAU DE PLUS DE L'ÉPAISSEUR DE LA TÊTE DE CLOU.

NOTES :
- *REQUIRED FASTENERS : 3.33 DIAM. x 64mm LG. NAILS.*
- *THE NAIL HEADS MUST NOT PUNCTURE THE PANELS OVER A THICKNESS GREATER THAN THAT OF THE NAIL HEAD.*

AutoCAD

Travaux publics et Services gouvernementaux Canada
Direction générale des biens immobiliers
Région du Québec

Public Works and Government Services Canada
Real Property branch
Quebec region

Canada

- Ce document est émis pour consultation seulement, il ne doit pas être utilisé à des fins de construction.
- Ne jamais prendre de mesures à l'échelle sur ce document.

- *This document is for reference purposes only and should not be used for construction.*
- *Never take measurements to scale on this document.*

Stantec Experts-conseils

Stantec
375, boul. Roland-Therrien, bureau 400
Longueuil (Québec) J4H 4A6
Téléphone : 514.281.1010
Télécopieur : 514.281.1060

No. DOSSIER
157102991-200-002

rév/révisions	description/description	date/mm.dd.yyyy
02	ADDENDA No.1 / *ADDENDUM No. 1*	08.06.2022
01	POUR APPEL D'OFFRES / *FOR TENDER*	27.04.2022
00	POUR APPEL D'OFFRES (ANNULÉ) / *FOR TENDER (CANCELLED)*	14.01.2022

A no. du détail / *detail no.*
B no. de la feuille où détail exigé / *sheet no. where detail required*
C no. de la feuille où détaillé / *sheet no. where detailed*

Projet / *Project*
SERVICE CORRECTIONNEL CANADA (SCC)
CORRECTIONAL SERVICE CANADA (CSC)
242, BOULEVARD GIBSON,
SAINTE-ANNE-DES-PLAINES, QUÉBEC, J0N 1H0

AMÉNAGEMENTS AUTOCHTONES
ARCHAMBAULT MEDIUM

INDIGENOUS DEVELOPMENTS
ARCHAMBAULT MEDIUM

Dessin / *Drawing*
STRUCTURE
STRUCTURE
DÉTAILS - BOIS
DETAILS - WOOD

Conçu par / *Designed by*	Jeanne Campagna-Wilson, ing.	Date: 12.11.2021
Dessiné par / *Drawn by*	Teresha Wilson, tech.	Date: 12.11.2021
Approuvé par / *Approved by*	René Péloffy, ing.	Date: 12.11.2021
Gestionnaire de projet TPSGC / *PWGSC Project Manager*	Leonardo Espinosa Dussan	
No de projet / *Project no* (Consultant)	157102991-200-002	
No de projet / *Project no* (Client)	341-3715	
No de plan ou de dessin / *Plan or drawing no*	R_101213_123-S09-DT-ELV	
No de projet TPSGC / *Project no* PWGSC	R.101213	
No de feuille / *Sheet no*	S09/015	