

NOTE :

LE MANDAT NE COMPREND PAS LA VALIDATION STRUCTURALE COMPLETE DU BÂTIMENT NI DE LA REMISE AUX NORMES DE CE DERNIER. VALIDATION PONCTUELLE DE LA STRUCTURE SEULEMENT MONTRÉE SUR L'ÉLEVATION DE LA FAÇADE AVANT.

NOTE :

THIS MANDATE DOESN'T INCLUDE ENTIRE BUILDING STRUCTURAL ANALYSIS AND ISN'T A BUILDING REABILITATION TO ACTUAL STANDARD. STRUCTURAL ENGINEERING PERFORM IS LIMITED TO FRONT ELEVATION STRUCTURE.

| | | |
|-----------------------|---------------------------|----------|
| 02 | POUR SOUMISSION / FOR BID | 15/04/20 |
| 01 | PLANS PRÉLIMINAIRES 90% | 15/03/27 |
| révisions / revisions | | date |

| | |
|---|---|
| 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

PARCS CANADA

PARKS CANADA

 702, 5ème Rue Shawinigan, Québec G9N 1E9

 Rénov. et réam. du c-c au pique-nique

 Shewenegan, Parc National de la Mauricie

 Picnic Shewenegan Snack - Renov.

 and rehab. - La Mauricie National Park

Dessin / Drawing

STRUCTURE

STRUCTURE

 PLAN DE DÉMOLITION

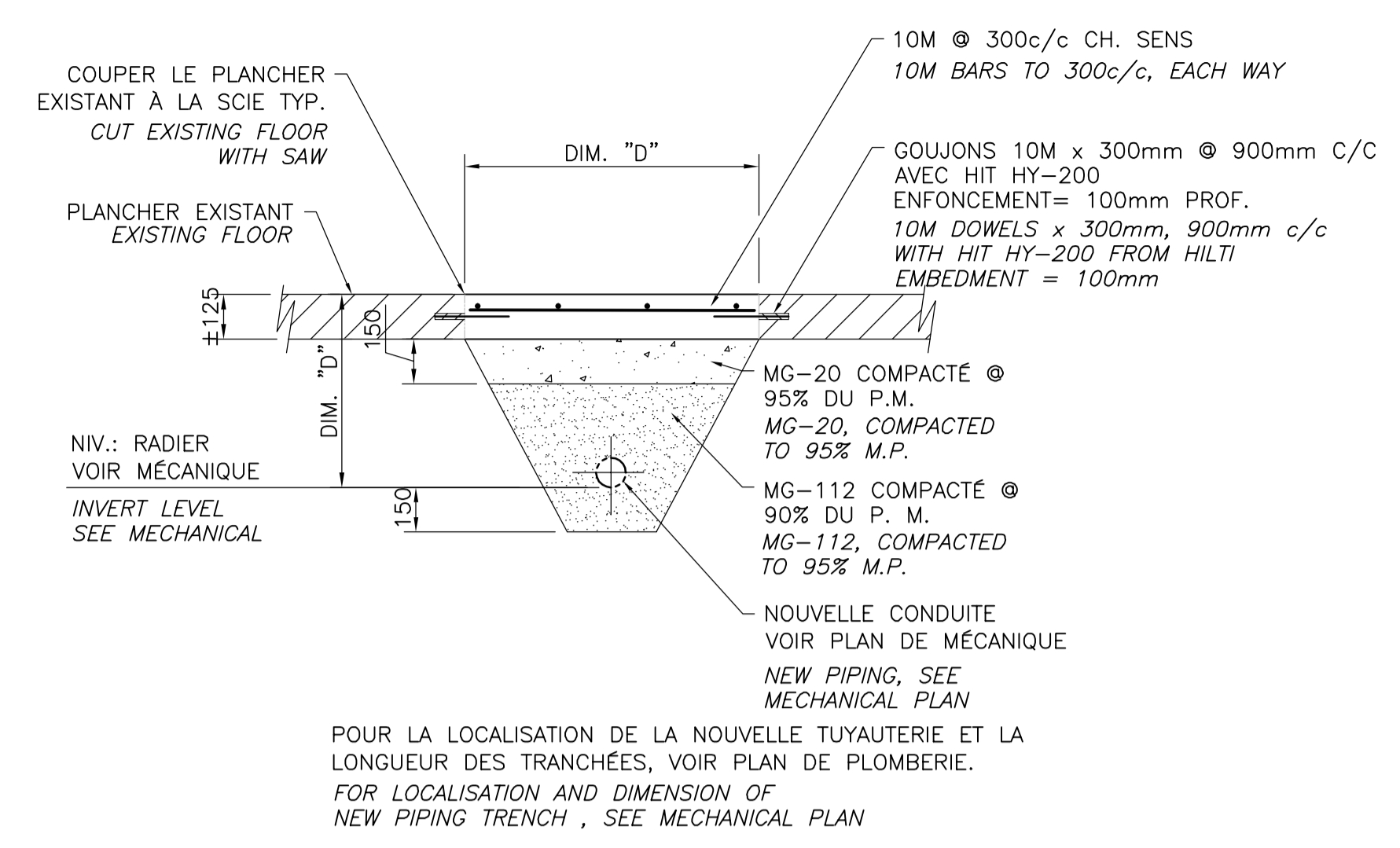
 VUE EN PLAN, COUPE ET DÉTAILS

DEMOLITION PLAN

PLAN VIEW, SECTION AND DETAILS

| | | | |
|----------------------------|------------------------------|------------|------|
| Conçu par / Designed by | FÉLIX-ANTOINE GRENIER, ing. | 2015-03-27 | Date |
| Dessiné par / Drawn by | PATRICE LAMPRON, tech. | 2015-03-27 | Date |
| Approuvé par / Approved by | FÉLIX-ANTOINE GRENIER, ing. | 2015-03-27 | Date |
| Soumission | Gestionnaire de projet TPSGC | | |

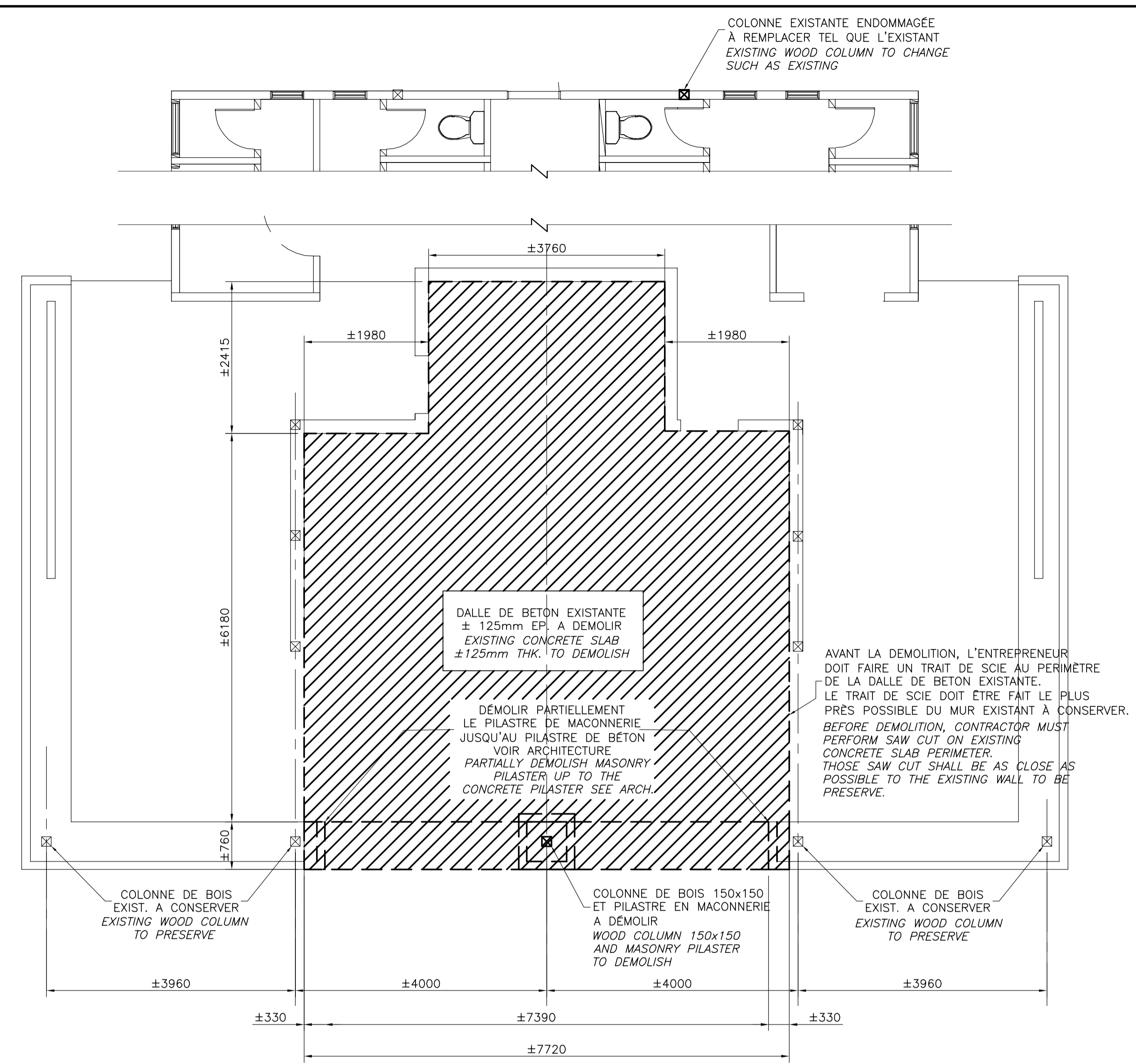
| | | |
|----------------------------------|-------------------------------|-------------------------------|
| Tender | PWGSC Project Manager | |
| No de projet / Project number | No de projet / Project number | No de projet / Project number |
| 45352762 | 1936-15 | |
| TPSGC | PWGSC Client | Client |
| Nom du fichier / File name | No de classement | |
| S01-PL-DEM_1936_15 | | |
| No de plan ou dessin / File name | No feuille / Sheet no | |
| S01-PL-DEM_1936_15 | S01/03 | |



COUPE TYPE DE TRANCHÉE NOUVELLES CONDUITES

TYPICAL SECTION OF TRENCH FOR NEW PIPING

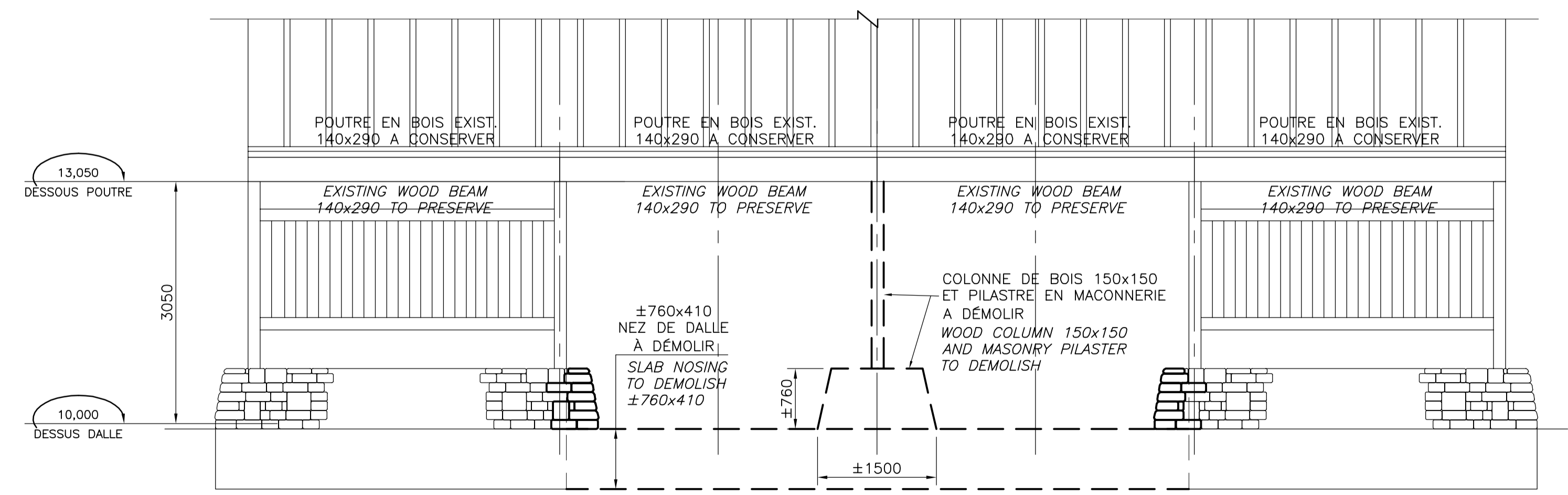
 ECH.: 1:20



VUE EN PLAN - DÉMOLITION

DEMOLITION PLAN VIEW

 ECH.: 1=50



L'ENTREPRENEUR DEVRA FAIRE LES RENFORCEMENTS REQUIS AVANT LA DÉMOLITION DE LA COLONNE EXISTANTE. VOIR PLAN 2 de 3.

 CONTRACTOR MUST PERFORM REINFORCEMENT BEFORE DEMOLITION OF EXISTING COLUMN, SEE PLAN 2 TO 3.

ÉLEVATION FAÇADE - DÉMOLITION

FRONT ELEVATION - DEMOLITION

 ECH.: 1=50

AutoCAD 2015/04/16 \\PLUTR001\SECRETA\PROJETS\2015\2015537 - PIQUE-NIQUE SHAWINIGAN\2080 PLANS DEVIS ET ADDENDA\2081 PLANS\DESSINS\STRUCTURE\S01-PL-DEM_1936_15.DWG

NOTE:
 LE MANDAT NE COMPREND PAS LA VALIDATION STRUCTURALE COMPLETE DU BÂTIMENT NI DE LA REMISE AUX NORMES DE CE DERNIER. VALIDATION PONCTUELLE DE LA STRUCTURE SEULEMENT MONTRÉE SUR L'ÉLEVATION DE LA FAÇADE AVANT.

NOTE:
 THIS MANDATE DOESN'T INCLUDE ENTIRE BUILDING STRUCTURAL ANALYSIS AND ISN'T A BUILDING REHABILITATION TO ACTUAL STANDARD. STRUCTURAL ENGINEERING PERFORM IS LIMITED TO FRONT ELEVATION STRUCTURE.

| | |
|-----------------------|--|
| CHARGES DE CONCEPTION | |
| CM = 0,85 kPa | |
| CS = 1,90 kPa | |
| DESIGN LOADS: | |
| DEAD LOAD = 0,85 kPa | |
| SNOW LOAD = 1,90 kPa | |

| | | |
|-----------------------|---------------------------|----------|
| 02 | POUR SOUMISSION / FOR BID | 15/04/20 |
| 01 | PLANS PRÉLIMINAIRES 90% | 15/03/27 |
| révisions / revisions | | date |

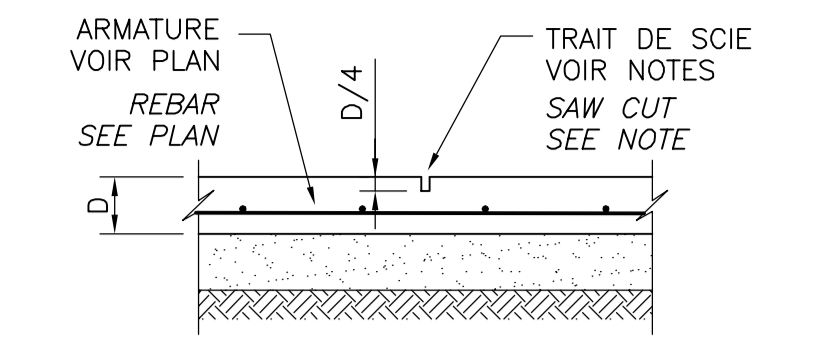
| | | |
|---|-------------------------------------|--|
| A | A no. du détail | |
| | B no. de la feuille-où détail exigé | |
| | C no. de la feuille-où détaillé | |

Projet **PARCS CANADA CANADA PARKS**
 702, 5ème Rue Shawinigan, Québec G9N 1E9
 Rénov. et réam. du c-c au pique-nique
 Shewenegan, Parc National de la Mauricie
 Picnic Shewenegan Snack - Renov.
 and rehab. - La Mauricie National Park

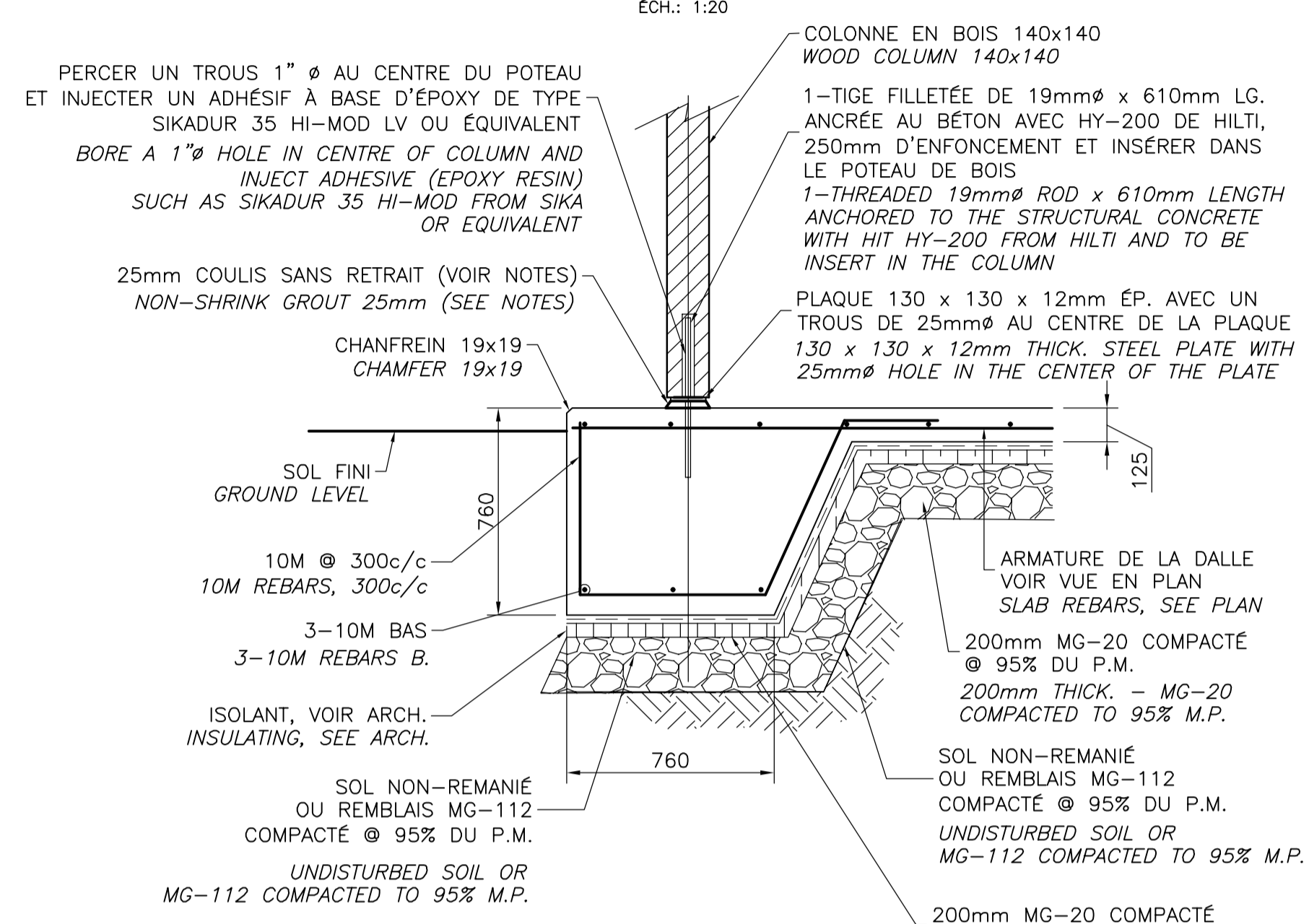
Dessin **STRUCTURE**
 PLAN DE RÉAMÉNAGEMENT
 VUE EN PLAN, COUPE ET DÉTAILS
 REDEVELOPMENT PLAN
 PLAN VIEW, SECTIONS AND
 DETAILS

| | |
|-----------------------------|------------------------------|
| Conçu par | Designed by |
| FÉLIX-ANTOINE GRENIER, ing. | 2015-03-27 |
| Dessiné par | Drawn by |
| PATRICE LAMPRON, tech. | 2015-03-27 |
| Approuvé par | Approved by |
| FÉLIX-ANTOINE GRENIER, ing. | 2015-03-27 |
| Soumission | Gestionnaire de projet TPSGC |

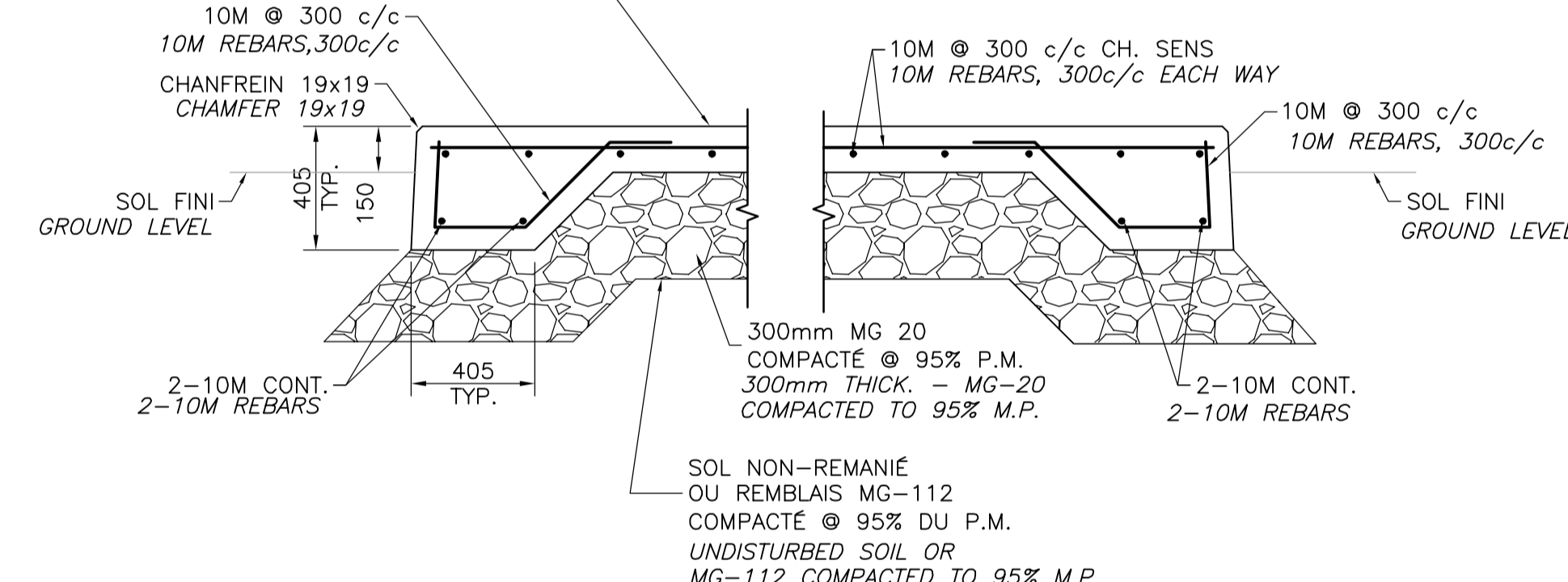
| | | |
|----------------------|--------------|------------------|
| Tender | PWGCSC | Project Manager |
| No de projet | No de projet | No de projet |
| 45352762 | 1936-15 | |
| TPSCC | PWGCSC | Client |
| Nom du fichier | File name | No de classement |
| S02-PL-AME_1936_15 | | |
| No de plan ou dessin | File name | No feuille |
| S02-PL-AME_1936_15 | | S02/03 |



DÉTAIL TYPE - TRAIT DE SCIE
 TYPICAL SAW CUT DETAIL
 ÉCH.: 1:20

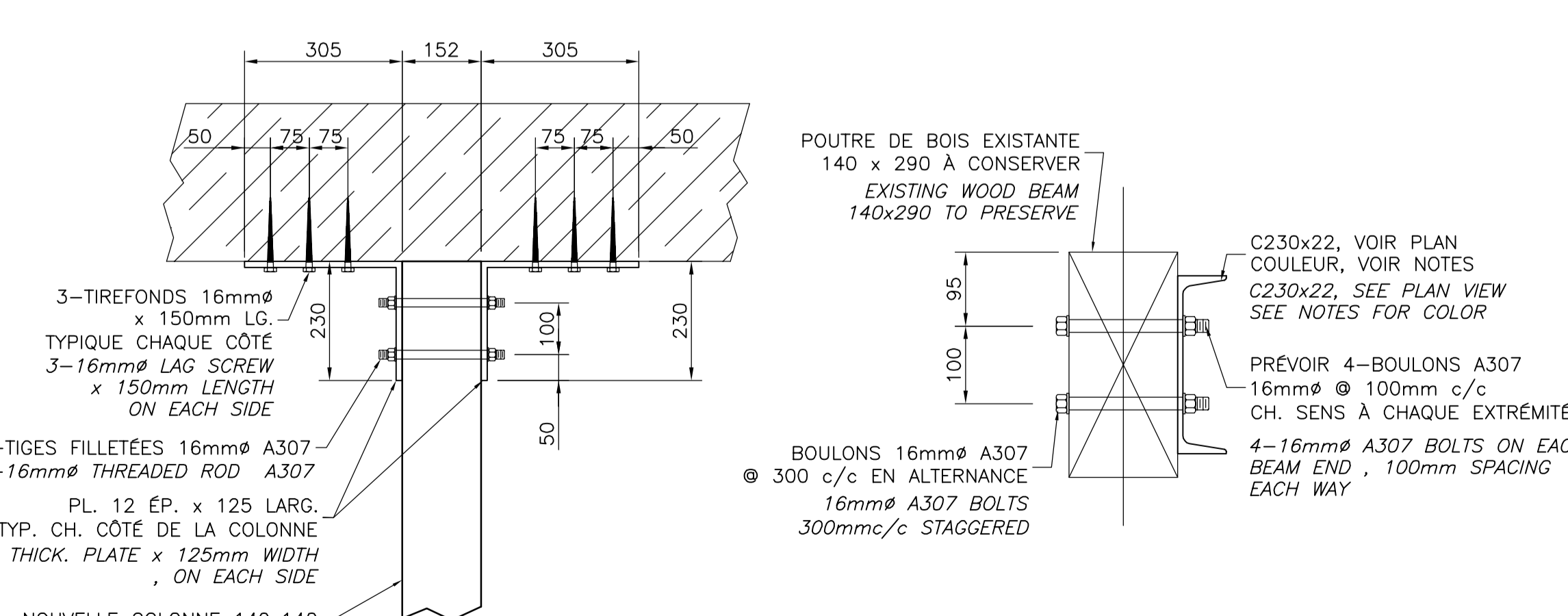


COUPE/SECTION 1
 ÉCH.: 1=20

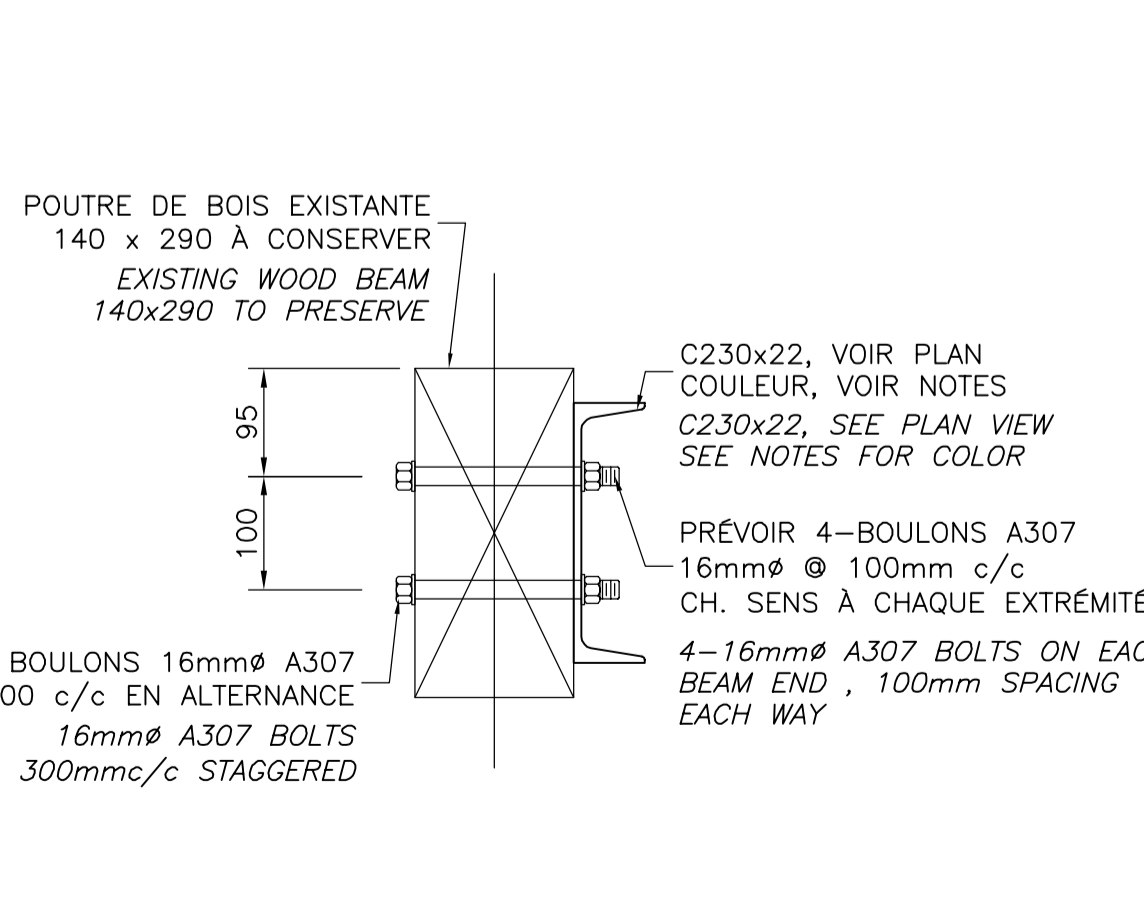


POSITION ET DIMENSIONS @ COORDONNER AVEC PROPRIÉTAIRE ET FOURNISSEUR DES COMPRESSEURS.
 LOCALIZATION AND SIZE AS TO BE COORDINATE WITH OWNER AND COMPRESSOR SUPPLIER.

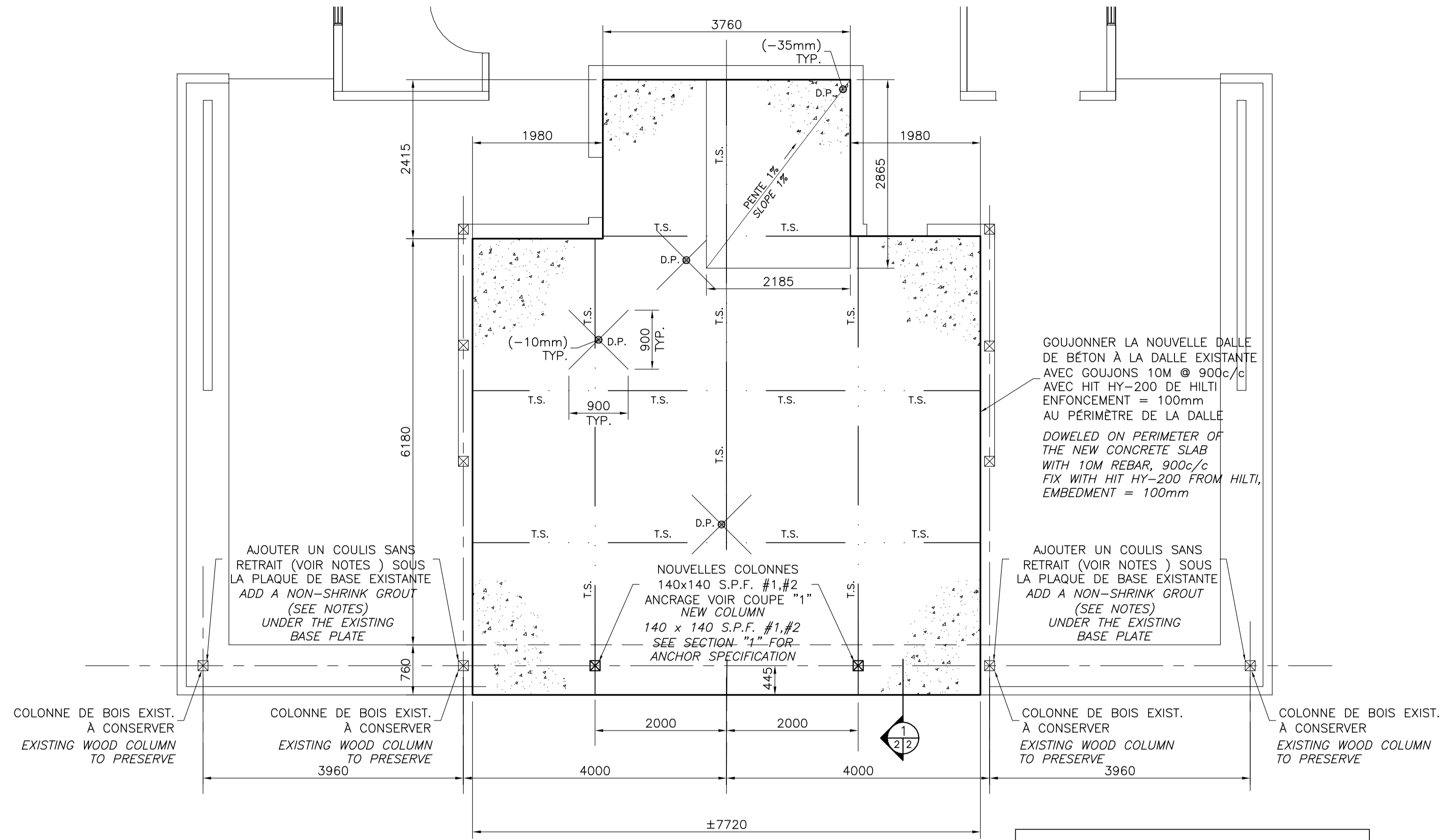
COUPE TYPE DALLE DE BÉTON COMPRESSEUR
 TYPICAL SECTION OF COMPRESSOR CONCRETE SLAB
 ÉCH.: 1:20



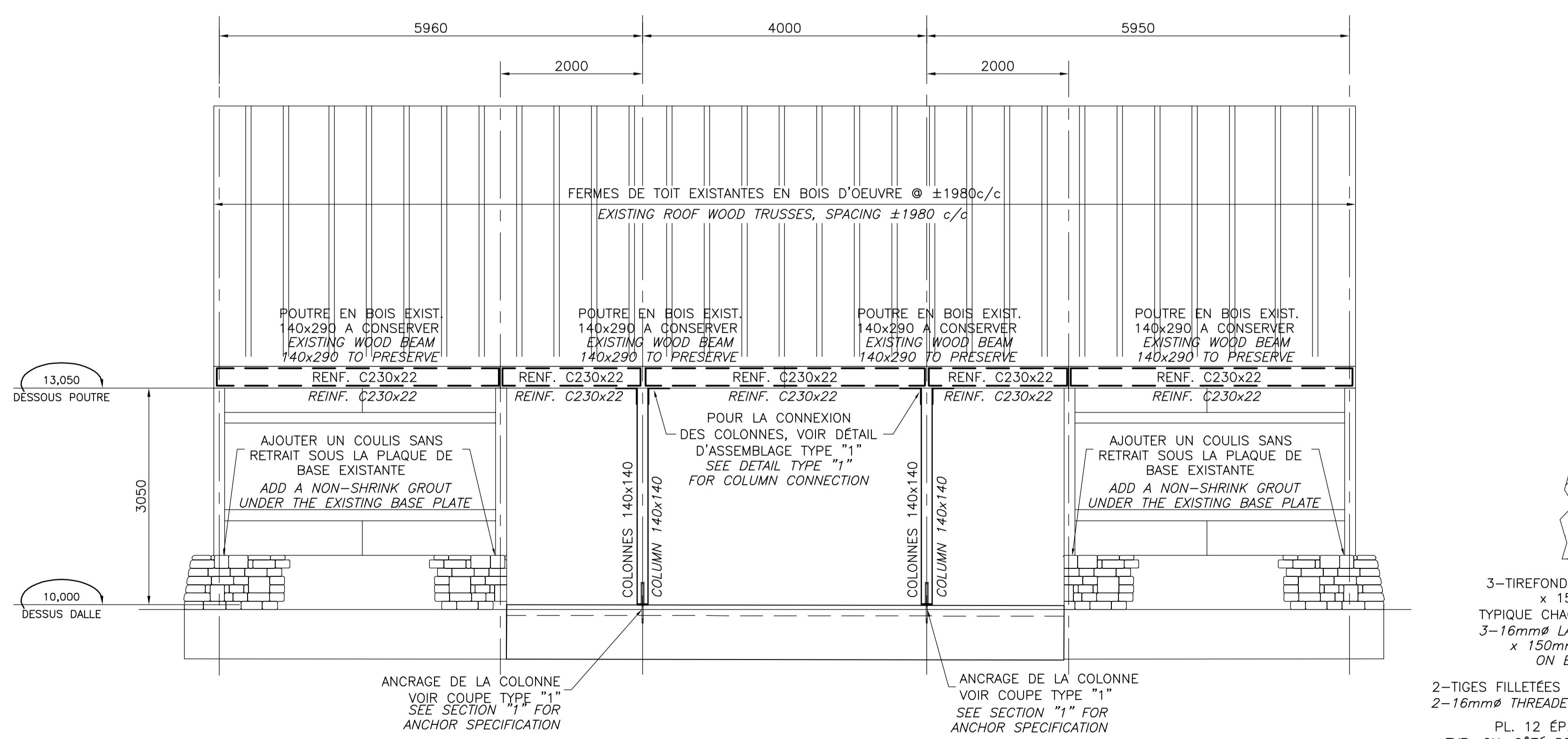
DÉTAIL ASSEMBLAGE TYPE "1"
 DETAIL CONNECTION TYPE "1"
 ÉCH.: 1=10



COUPE TYPE DES RENFORCEMENTS DES POUTRES EXISTANTES
 TYPICAL SECTION REINFORCEMENT OF EXISTING BEAM
 ÉCH.: 1=10



VUE EN PLAN - RÉAMÉNAGEMENT
 PLAN VIEW - REDEVELOPEMENT
 ÉCH.: 1=50



ÉLEVATION FAÇADE - RÉAMÉNAGEMENT
 FRONT ELEVATION - REDEVELOPEMENT
 ÉCH.: 1=50

AutoCAD 2015/04/16 \\PLUTR001\SECRETAS\PROJETS\2015\2015537 - PIQUE-NIQUE SHAWINIGAN\2080 PLANS DEVIS ET ADDENDA\2081 PLANS\DESSINS\STRUCTURE\S02-PL-AME_1936_15.DWG

\\PLUTR001\SECRETS\PROJETS\2015\2015537 - PIQUE-NIQUE SHAWINIGAN\2080 PLANS DEVIS ET ADDENDA\2081 PLANS DEVIS\DESINS\STRUCTURE\S03-PL-NOT_1936_15.DWG

1. GÉNÉRALITÉS

1.1. L'ENTREPRENEUR GÉNÉRAL ET SES SOUS-TRAITANTS DEVRONT CONSULTER LES CONDITIONS GÉNÉRALES D'ARCHITECTURE ET LES CONDITIONS GÉNÉRALES DE STRUCTURE, CELLES-CI FONT PARTIE INTÉGRANTE DU PRÉSENT DEVIS AINSI QUE LES CLAUSES GÉNÉRALES DU MARCHÉ À FORFAIT TELLES QUE DÉCRITES DANS LE DOCUMENT NORMALISÉ CCG2 DERNIÈRE ÉDITION.

1.2. L'ENTREPRENEUR GÉNÉRAL ET SES SOUS-TRAITANTS DEVRONT SUIVRE LES RÈGLEMENTS PROVINCIAUX ET MUNICIPAUX EN CE QUI CONCERNE LA SÉCURITÉ DU PUBLIC ET DES TIERS. CEUX-CI DEVRONT ÊTRE COUVERTS EN TOUT TEMPS PAR UNE ASSURANCE RESPONSABILITÉ CIVILE ET AUTRES ASSURANCES PERTINENTES AUX TRAVAUX, À LA SATISFACTION DU PROPRIÉTAIRE.

1.3. AVANT DE SOUMISSIIONNER ET D'ENTREPRENDRE LES TRAVAUX, L'ENTREPRENEUR DOIT VÉRIFIER TOUTES LES CÔTES ET DIMENSIONS AU CHANTIER. CE DERNIER DOIT AVISER L'INGÉNIEUR DE TOUTES ERREURS ET/OU OMISSIONS. AUCUNE RÉCLAMATION NE SERA ACCEPTÉE RELATIVE AU DÉFAUT D'AVOIR EFFECTUÉ CES VÉRIFICATIONS.

1.4. L'ENTREPRENEUR ET SES SOUS-TRAITANTS DOIVENT CONSIDÉRER QUE LES TRAVAUX DÉPENDENT DES CONDITIONS DE CHANTIER. ILS SONT TENUS D'EXÉCUTER ET DE COMPLÉTER LES OUVRAGES SELON LES RÈGLES DE L'ART DE LEUR MÉTIER, À LA SATISFACTION DE L'INGÉNIEUR OU DU PROPRIÉTAIRE.

1.5. POUR L'EXÉCUTION COMPLÈTE DES TRAVAUX, SAUF INDIQUÉ AUTREMENT, L'ENTREPRENEUR DOIT FOURNIR TOUS LES MATÉRIAUX, ÉQUIPEMENTS, MAIN D'ŒUVRE, ETC. REQUIS ET NÉCESSAIRES.

1.6. L'ENTREPRENEUR DOIT AVISER L'INGÉNIEUR 24 HEURES AVANT CHAQUE COULÉE DE BÉTON AFIN DE PERMETTRE LA VÉRIFICATION DES ACIERS D'ARMATURE ET DES FOND D'EXCAVATION.

1.7. NE PRENDRE AUCUNE MESURE À L'ÉCHELLE SUR LE PLAN.

1.8. LORSQUE LE MOT INGÉNIEUR EST UTILISÉ DANS LE PRÉSENT DEVIS, NOUS PARLONS D'UN INGÉNIEUR MEMBRE EN RÉGLE DE L'ORDRE DES INGÉNIEURS DU QUÉBEC.

2. NORMES ET CODES

2.1. LES SPÉCIFICATIONS DU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT DU CANADA, SES RÉVISIONS ET SES DOCUMENTS CONNEXES S'APPLIQUENT À CE PROJET.

2.2. LES RÉFÉRENCES AUX NORMES SONT CELLES DE LEUR DERNIÈRE ÉDITION.

3. PARAMÈTRES DE CALCULS

3.1. GÉNÉRAL

TOUS LES ÉLÉMENTS DE CHARPENTE, INCLUANT LES ÉLÉMENTS DU SYSTÈME DE RÉSISTANCE AUX FORCES SISMIQUES (SRFS), ONT ÉTÉ CALCULÉES SELON LES EXIGENCES DU CODE DE CONSTRUCTION DU QUÉBEC, CHAPITRE 1 (BÂTIMENT) ET LE CODE NATIONAL DU CANADA 2005 ET DES NORMES A23.3 CALCULS DES OUVRAGES EN BÉTON, S16-01 "RÈGLES DE CALCUL AUX ÉTATS LIMITES DES CHARPENTES D'ACIER" ET 086-01 "RÈGLES DE CALCUL DES CHARPENTES DE BOIS".

3.2. CARACTÉRISTIQUES DU SITE

-LOCALITÉ: SHAWINIGAN, QUÉBEC
-CATÉGORIE DE RISQUE : NORMAL = 1,0

3.3. CHARGES MORTES ET SURCHARGES D'UTILISATION

-VOIR LES VUES EN PLAN

3.4. CHARGES DUES À LA NEIGE ET À LA PLUIE

-NEIGE :S_s= 3,1 kPa
-PLUIE :S_r= 0,4 kPa
VOIR VUES EN PLAN POUR ACCUMULATION DE NEIGE

4. EXCAVATION – REMBLAYAGE

4.1. EXCAVATION

4.1.1. L'ENTREPRENEUR A L'ENTRIÈRE RESPONSABILITÉ DE L'EXÉCUTION COMPLÈTE DE TOUTS LES TRAVAUX EN SOUS-ŒUVRE ET DOIT FOURNIR LES PLANS, TOUS LES MATÉRIAUX, LES OUTILS, LES ÉQUIPEMENTS ET LA MAIN-D'ŒUVRE. L'INGÉNIEUR DE CONCEPTION ET LES TRAVAUX DOIVENT ÊTRE EXÉCUTÉS EN CONFORMITÉ AVEC LES CODES EN VIGUEUR ET SELON LES RÈGLES DE L'ART.

4.1.2. PENDANT TOUTE LA DURÉE DES TRAVAUX, L'ENTREPRENEUR DOIT PROTÉGER LES BÂTIMENTS ET LES OUVRAGES EXISTANTS SUSCEPTIBLES D'ÊTRE ENDOMMAGÉS. L'ENTREPRENEUR DEMEURE RESPONSABLE DE TOUT DOMMAGE CAUSÉ PAR LUI-MÊME ET DOIT, LE CAS ÉCHÉANT, EFFECTUER À SES FRAIS, LES RÉPARATIONS QUI S'IMPOSENT.

4.1.3. SAUF INDIQUÉ AUTREMENT, TOUTS LES EMPATTEMENTS DOIVENT REPOSER SUR LE SOL NATUREL NON-ORGANIQUE ET NON-REMANIÉ. SI L'ENTREPRENEUR DEVAIT SUREXCAVER LE FOND DU TERRAIN AFIN D'ATTEINDRE LE SOL NON-REMANIÉ REÇEVANT LES FONDATIONS ET LA DALLE SUR LE SOL, IL DEVRAIT REMBLAYER À L'AIDE D'UN SABLE DE CLASSE "A" (MG112) COMPACTÉ @ 95% DE L'OPTIMUM PROCTOR MODIFIÉ PAR COUCHES DE 300MM ÉP. MAX. LA DERNIÈRE COUCHE DOIT ÊTRE UN GRAVIER 20-0, AVOIR 150MM D'ÉPAISSEUR ET ÊTRE COMPACTÉ À 98% DU PROCTOR MODIFIÉ.

4.1.4. L'ENTREPRENEUR EST RESPONSABLE DE L'ENTRIÈRE DES PENTES ET DU FOND DES EXCAVATIONS. LE FOND DES EXCAVATIONS DOIT RESTER SEC.

4.1.5. LES ÉQUIPEMENTS DE COMPACTION NE DOIVENT PAS S'APPROCHER À MOINS DE 300MM DE LA FACE DES MURS LORSQU'ILS SONT REMBLAYÉS SUR UN CÔTÉ SEULEMENT.

4.1.6. LES AIRES À REMBLAYER DOIVENT ÊTRE ASSÉCHÉES ET EXEMPTES DE DÉBRIS, DE NEIGE, DE GLACE, DE TERRE GELÉE ET DE MATÉRIAUX ORGANIQUES.

4.1.7. LES SURPLUS D'EXCAVATION APPARTIENNENT À L'ENTREPRENEUR ET IL DOIT LES TRANSPORTER HORS DU SITE DES TRAVAUX À SES FRAIS.

4.2. MATÉRIAUX

4.2.1. TOUTS LES MATÉRIAUX DE REMBLAI DOIVENT ÊTRE EXEMPTS DE MATÉRIAUX ORGANIQUES OU GÉLÉS, DE DÉCHETS, DE DÉBRIS DE CONSTRUCTION, MOTTES D'ARGILE OU TOUT AUTRE SUBSTANCE DÉLÉTÈRE.

4.2.2. L'ENTREPRENEUR DOIT S'ASSURER QUE LE POTENTIEL GONFLANT DES REMBLAIS DO À LA PYRITE, SOIT EN DEÇA DES LIMITES PERMISES, OBTENIR AUPRÈS DES SOURCES D'APPROVISIONNEMENT, LE CERTIFICAT DE L'ANALYSE PETROGRAPHIQUE ET LE SOUMETTRE AU LABORATOIRE POUR APPROBATION. LES GRANULATS DOIVENT ÊTRE CERTIFIÉS DB.

4.2.3. PIERRE M0-20 OU SABLE M0-112 SELON LA CLASSIFICATION DU CCG2 DERNIÈRE ÉDITION.

4.3. EXÉCUTION

4.3.1. LA CLASSIFICATION DES MATÉRIAUX SPÉCIFIÉS AINSI QUE LA COMPACTION DEVRONT ÊTRE EFFECTUÉES PAR UN LABORATOIRE ET UNE COPIE DES RÉSULTATS DEVA ÊTRE TRANSMISE À L'INGÉNIEUR. LES MATÉRIAUX FOURNIS DEVRONT ÊTRE CONFORMES AU CCG2 DERNIÈRE ÉDITION.

4.3.2. NE PAS DÉBUTER LE REMBLAYAGE AVANT L'INSPECTION ET L'AUTORISATION DE L'INGÉNIEUR.

5. BÉTON

5.1. NORMES DE CALCULS

5.1.1. LES OUVRAGES DE BÉTON, COFFRAGE ET ARMATURE DOIVENT ÊTRE CONFORMES À LA NORME CAN/CSA-A23.1, A23.2, ET A23.3 DERNIÈRES ÉDITIONS.

5.2. NORMES DE FABRICATION ET D'INSTALLATION

5.2.1. TOUTS LES TRAVAUX DE FABRICATION, MONTAGE, ASSEMBLAGE DOIVENT ÊTRE EXÉCUTÉS EN CONFORMITÉ AVEC LA NORME CAN/CSA A23.1, CAN/CSA A23.2 AINSI QUE DU MANUEL DE NORMES RECOMMANDÉES PUBLIÉ PAR L'INSTITUT D'ACIER D'ARMATURE DU CANADA.

5.3. MATÉRIAUX

5.3.1. LE BÉTON DOIT RÉPONDRE AUX EXIGENCES SUIVANTES À 28 JOURS:

| ÉLÉMENT | CLASSE EXPO. | RÉSISTANCE F _c (MPa) | APFAISSÉMENT (mm) | AIR ENCLAUSSÉ (%) | AGÉGAT MAX. (mm) | TYPE CIMENT | RAPPORT ENJ/CEMENT | CURE (JOURS/JOUR) |
|---------------|--------------|---------------------------------|-------------------|-------------------|------------------|-------------|--------------------|-------------------|
| DALLE SUR SOL | F-1 | 25 | 80 ±30 | 4Ø7 | 20 | GU | 0,55 | 7 |

5.4. COFFRAGES

5.4.1. LA CONCEPTION DES OUVRAGES PROVISOIRES, LES MATÉRIAUX, LA FABRICATION, LE MONTAGE ET LA CONSTRUCTION DES COFFRAGES À BÉTON DOIVENT ÊTRE CONFORMES AUX NORMES CSA S269.1-1975 (R2003), CAN/CSA-S269.2-M87 (R2003) ET CAN/CSA-S269.3-M92 (R2008).

5.4.2. IL EST PERMIS DE DÉCOFFRER LES MURS, LES COLONNES, LES SEMELLES ET RADIERIS 24 HEURES APRÈS LE BÉTONNAGE. LE DELAI DE DÉCOFFRAGE DES ÉLÉMENTS VERTICAUX CONTENANT DU BÉTON AVEC FUMÉE DE SILICE OU CENDRE VOLANTE PEUT ÊTRE PLUS LONG QUE SPÉCIFIÉ, PARTICULIÈREMENT PAR TEMPS FROID, CAR LA CHALEUR D'HYDRATATION EST BEAUCOUP MOINS ÉLEVÉE. SUIVRE LES RECOMMANDATIONS DU FOURNISSEUR DE BÉTON ET DU LABORATOIRE.

5.4.3. LES AGENTS DE DÉCOFFRAGE DOIVENT ÊTRE COMPATIBLES AVEC LES FINIS ARCHITECTURAUX ET L'ENVIRONNEMENT.

5.5. MISE EN PLACE DU BÉTON

5.5.1. LE TEMPS MAXIMUM ENTRE LES MALAXAGES ET LA COULÉE DU BÉTON EST DE 1H30 ET LA CHUTE MAXIMALE DU BÉTON DANS LES COFFRAGES EST DE 1220MM.

5.5.2. LES DALLES DOIVENT ÊTRE POUJES À LA MACHINE À L'AIDE DE TRUELLES D'ACIER, SAUF INDICATION CONTRAIRE AU DEVIS D'ARCHITECTURE, LA TOLÉRANCE DE PLANÉITÉ DES DALLES EST DE CLASSE B; SOIT PLUS OU MOINS 5MM MESURÉ AU CENTRE D'UNE RÈGLE DROITE DE 3050MM. LES TOLÉRANCES DE PLANÉITÉ DOIVENT ÊTRE MESURÉES AVANT LE DÉCOFFRAGE ET TRANSMISSES À L'INGÉNIEUR. TOUTES LES SURFACES DE DALLES JUGÉES HORS TOLÉRANCE DEVRONT ÊTRE RÉPARÉES À LA SATISFACTION DE L'INGÉNIEUR ET DE L'ARCHITECTE.

5.5.3. AUCUN AJOUT D'EAU N'EST PERMIS LORS DE LA COULÉE ET L'UTILISATION DE CHLORURE DE CALCIUM EST INTERDITE.

5.5.4. RAGREER LES FINIS À L'AIDE D'UN MORTIER SANS RETRAIT APPROUVÉ PAR L'INGÉNIEUR.

5.6. COULIS

5.6.1. LE COULIS DE CIMENT DOIT ÊTRE SANS RETRAIT, COMPOSÉ D'AGRÉGATS NON-MÉTALLIQUES, DE RÉDUCTEUR D'EAU ET PLASTIFIANT. LA RÉSISTANCE EN COMPRESSION DU COULIS DOIT ATTEINDRE 50 MPa À 7 JOURS. LE COULIS SERA FOURNI ET MIS EN PLACE PAR L'ENTREPRENEUR GÉNÉRAL. AUCUNE CHARGE AUTRE QUE LE POIDS MORT DE LA CHARPENTE D'ACIER NE SERA APPLIQUÉE AVANT L'INSTALLATION DU COULIS SOUS LES PLAQUES DE BASE.

5.6.2. COULIS SANS RETRAIT DE TYPE SIKAGROUT 212

5.7. TRAITÉS DE SOIE

5.7.1. FAIRE LES TRAITÉS DE SOIE SUR LA DALLE ENTRE 4 ET 12 HEURES MAXIMUM APRÈS LA FINITION DE LA DALLE. SE RÉFÉRER AUX PLANS POUR LA LOCALISATION. LES TRAITÉS DE SOIES AURONT UNE PROFONDEUR DE D/4 ET DEVRONT ÊTRE SCÉLLÉS PAR LA SUITE AVEC LE PRODUIT SUIVANT: COULEUR AU CHOIX DE L'ARCHITECTE (SUIVRE LES RECOMMANDATIONS DU MANUFACTURIER)

5.8. CURE DU BÉTON

5.8.1. LES DALLES DEVRONT RECEVOIR UNE CURE À L'EAU DURANT 7 JOURS CONSÉCUTIFS. UNE CURE CHIMIQUE PEUT ÊTRE UTILISÉE. CÉPENDANT, L'ENTREPRENEUR DOIT SOUMETTRE LA MÉTHODE UTILISÉE ET IDENTIFIER LE PRODUIT DE CURE UTILISÉ. LE PRODUIT DE CURE DOIT ÊTRE CONFORME À LA NORME ASTM C-309. L'ENTREPRENEUR DEMEURE RESPONSABLE DU CONTRÔLE DE LA MÉTHODE PROPOSÉE ET DES RÉSULTATS SUR LA FISSURATION, APPARENCE DES SURFACES ET ADHÉRENCE DES REVÊTEMENTS FUTURS.

5.9. ACIER D'ARMATURE

5.9.1. LA QUALITÉ DE L'ACIER D'ARMATURE DOIT ÊTRE CONFORME À LA NORME ACNOR G30.18, DERNIÈRE ÉDITION, DE NUANCE 400W. LE TREILLIS MÉTALLIQUE CONFORME À LA NORME ACNOR G30.5-M83.

5.9.2. L'ENTREPRENEUR DOIT SOUMETTRE À L'INGÉNIEUR, POUR APPROBATION, DES DESSINS DE POSE D'ARMATURE EN INCLUANT LES BORDEREAUX COMPLETS.

5.9.3. FAIRE APPROUVER PAR ÉCRIT L'ARMATURE PAR UN INGÉNIEUR AU MOINS 48 HEURES AVANT LA COULÉE DU BÉTON.

5.9.4. L'ENTREPRENEUR DOIT AVISER L'INGÉNIEUR EN STRUCTURE 24 HEURES AVANT CHAQUE DES COULÉES DE BÉTON. TOUTE L'ARMATURE DOIT ÊTRE PLACÉE À LA SATISFACTION DE L'INGÉNIEUR EN STRUCTURE 00 DE SON REPRÉSENTANT AVANT LE DÉBUT DES TRAVAUX DE BÉTONNAGE.

5.9.5. TOUTE L'ARMATURE DEVA ÊTRE INSTALLÉE ET SOLIDEMENT ATTACHÉE AVANT LE DÉBUT DE LA COULÉE DU BÉTON ET LES JOINTS EN CHEVAUCHEMENT DES BARRES DEVRONT TOUJOURS ÊTRE ALTERNÉS LORS DE LA POSE.

5.9.6. SAUF OU INDIQUÉ AUTREMENT SUR LES PLANS, LES LONGUEURS DE CHEVAUCHEMENT DOIVENT ÊTRE CONFORMES AUX EXIGENCES CONTENUES DANS LE "MANUEL DES NORMES RECOMMANDÉES" PUBLIÉ PAR L'INSTITUT D'ACIER D'ARMATURE DU CANADA, DERNIÈRE ÉDITION.

5.9.7. RECOUVREMENT DE L'ARMATURE:
-BÉTON COULÉ CONTRE LE SOL:75MM
-MUR DE FONDATION (BARRE 10M/15M)35MM
-MUR DE FONDATION (BARRE 20M ET +)50MM
-DALLE SUR SOL50MM DU HAUT

5.9.8. L'ARMATURE DES DALLES SUR SOL ET DES EMPATTEMENTS DOIT ÊTRE SUPPORTÉE PAR DES BLOCS DE BÉTON CONÇUS

À CET EFFET ET ESPACES À 900MM/c, CHAQUE SENS.

6. ACIER DE CHARPENTE

6.1. NORMES DE CALCULS

6.1.1. LA CHARPENTE MÉTALLIQUE A ÉTÉ CONÇUE SELON LA NORME CAN/CSA-S16 ET CAN/CSA-S136

6.2. NORMES DE FABRICATION ET D'INSTALLATION

6.2.1. SAUF INDICATIONS CONTRAIRES AU DEVIS ET SUR LES PLANS, EXÉCUTER LES OUVRAGES EN ACIER DE CHARPENTE CONFORMÉMENT AUX NORMES CAN/CSA-S16, W59 CAN/CSA-S136, SÉRIE W48 ET W47.1 DE L'ACNOR DERNIÈRES ÉDITIONS.

6.3. MATÉRIAUX

6.3.1. LES PROFILÉS D'ACIER DEVRONT ÊTRE NEUFS ET EXEMPTS DE JONCTION PAR SOUDURE ET DE CATÉGORIE SUIVANTE:
-PROFILÉ LAMINÉ À CHAUD (C.L.) : CSA G40.21-300W.

6.4. PEINTURE

6.4.1. 1^{ère} COUCHE = INTERCURE 200 HS, 5 @ 6 mils
2^{ème} COUCHE = INTERTHANE 990, 3 mils
COULEUR = NOIR

6.5. MESURES PRISES EN CHANTIER

6.5.1. RESPONSABLE DE LA PARFAITE CORRESPONDANCE ENTRE LA CHARPENTE D'ACIER À ÉRIGER ET SES ASSÈS SUR LA CHARPENTE DE BÉTON, L'ENTREPRENEUR, AVANT DE COMMENCER LA FABRICATION, DOIT VÉRIFIER SUR LE CHANTIER LES DIMENSIONS ET ÉLEVATIONS ET AVERTIR L'INGÉNIEUR DE TOUTE DIVERGENCE OU ERREUR CONSTATÉE ET S'EN TENIR PAR LA SUITE AUX DIRECTIVES DE CE DERNIER.

7. CHARPENTE DE BOIS

7.1. NORMES DE CALCULS

7.1.1. LA CHARPENTE DE BOIS A ÉTÉ CONÇUE SELON LA NORME CAN/CSA-086.

7.2. NORME DE FABRICATION ET D'INSTALLATION

7.2.1. TOUTS LES TRAVAUX DE FABRICATION, DE MONTAGE ET D'ASSEMBLAGE DOIVENT ÊTRE EXÉCUTÉS EN CONFORMITÉ AVEC LA NORME CAN/CSA-086 AINSI QU'AVEC LES EXIGENCES DU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT 2005 PARTIE 4 ET 9.

7.3. BOIS DE CHARPENTE

7.3.1. LE BOIS DE CHARPENTE SERA CONFORME À LA NORME CAN/CSA-0141-91.

7.4. ESSENCE DU BOIS

7.4.1. LES ESSENCES COMMERCIALES UTILISÉES SERONT CELLES REGROUPEES SOUS LA DÉSIGNATION S.P.F. (ÉPINETTE/ PIN/ SAPIN).

7.4.2. LA QUALITÉ MINIMUM UTILISÉE POUR TOUTS LES ÉLÉMENTS STRUCTURAUX SERA DE CATÉGORIE NO. 1 & 2 CLASSÉ SELON LE NLGA. LE BOIS DOIT AVOIR UN TAUX D'HUMIDITÉ INFÉRIEUR À 19% LORS DE LA CONSTRUCTION ET LES ÉLÉMENTS DE BOIS DEVRONT TOUS PORTER LA MENTION (S-DRY) SANS EXCEPTION.

7.5. GÉNÉRALITÉS

7.5.1. AVANT DE COMMENCER LES TRAVAUX, L'ENTREPRENEUR GÉNÉRAL DEVA VÉRIFIER TOUTES LES MESURES, DIMENSIONS, NIVEAUX, POSITIONS DES PORTES ET DES FENÊTRES SUR LES PLANS DE STRUCTURE ET LES COORDONNER AVEC LES PLANS D'ARCHITECTURE ET DEVA AVERTIR L'INGÉNIEUR DE TOUTE ERREUR OU OMISSION.

7.5.2. LE MONTAGE DE LA CHARPENTE DE BOIS ET L'EXÉCUTION DES CONNEXIONS, ANCRAGES ET DÉTAILS SONT SOUS LA RESPONSABILITÉ DE L'ENTREPRENEUR ET DOIVENT ÊTRE EFFECTUÉS SUIVANT LES RÈGLES DE L'ART.

7.5.3. TOUTES LES CHARPENTES DE BOIS DOIVENT ÊTRE CONTREVENTÉES TEMPORAIREMENT TANT ET AUSSI LONGTEMPS QUE LE REVÊTEMENT EXTERIEUR (ASPENITE) ET CONTREVENTEMENTS DES CLOISONS INTÉRIEURES NE SONT PAS INSTALLÉS. LA SOLIDITÉ DES OUVRAGES TEMPORAIRES ET LEUR CÔÛTS SONT LA RESPONSABILITÉ DE L'ENTREPRENEUR GÉNÉRAL.

7.5.4. NE JAMAIS ENROBER DES ÉLÉMENTS DE BOIS DANS DU BÉTON. LES MURS PORTEURS INTÉRIEURS DOIVENT ÊTRE CONSTRUITS SUR UN MURET DE BÉTON DE MANIÈRE À CE QUE LA LISSE SOIT SITUÉE AU-DESSUS DE LA DALLE SUR SOL. PRÉVOIR UN DÉGAGEMENT DE 1/2" DE CHAQUE CÔTÉ ET À L'EXTRÉMITÉ DES POUTRES ENCASTRÉES DANS UN MUR DE BÉTON OU DE MAÇONNERIE.

1. GENERALS CONDITIONS

1.1. THE GENERAL CONTRACTOR AND THE SUBCONTRACTORS SHALL CONSULT THE GENERAL ARCHITECTURE CONDITIONS AND THE GENERAL STRUCTURE CONDITIONS. THEY ARE AN INTEGRAL PART OF THESE SPECIFICATIONS AS WELL AS THE GENERAL PROVISIONS FOR THE FIXED-PRICE CONTRACT AS DESCRIBED IN THE STANDARDIZED DOCUMENT CCG2, LAST EDITION.

1.2. THE GENERAL CONTRACTOR AND THE SUBCONTRACTORS SHALL FOLLOW THE PROVINCIAL AND MUNICIPAL REGULATIONS REGARDING PUBLIC AND THIRD PARTY SAFETY. THEY SHOULD BE COVERED AT ALL TIMES BY LIABILITY INSURANCE AND OTHER FORMS OF INSURANCE RELEVANT TO WORK, TO THE OWNER'S SATISFACTION.

1.3. PRIOR TO BIDDING AND COMMENCING THE WORK, THE CONTRACTOR SHALL VERIFY ALL MEASUREMENTS AND DIMENSIONS ON SITE. THE CONTRACTOR SHALL NOTIFY THE ENGINEER OF ANY ERRORS AND/OR OMISSIONS. NO CLAIM WILL BE ACCEPTED RELATING TO THE FAILURE OF HAVING CONDUCTED THESE VERIFICATIONS.

1.4. MEASUREMENTS AND THE VERIFICATION OF FIELD DIMENSIONS ARE NOT PART OF THE STRUCTURAL ENGINEER'S RESPONSIBILITY. THE CONTRACTOR MUST CHECK ALL (ASSUMED) EXISTING CONDITIONS SHOWN ON THE DRAWINGS FOR ACCURACY AND NOTIFY THE STRUCTURAL ENGINEER OF ANY DISCREPANCIES.

1.5. CONTRACTOR MUST PROVIDE ANY REQUIRED MATERIAL, LABOR, EQUIPMENT, ETC. FOR THE WORK PROGRESS.

1.6. GENERAL CONTRACTOR MUST NOTIFY STRUCTURAL ENGINEER 24 HOURS BEFORE ANY POURING OF CONCRETE TO ALLOW SOIL AND REBAR INSPECTION.

1.7. NO DIMENSION SHALL BE TAKEN BY SCALE ON THE DRAWING.

1.8. TERM "ENGINEER" MEAN ENGINEER MEMBER OF "ORDRE DES INGÉNIEURS DU QUÉBEC".

2. STANDARDS AND CODES

2.1. SPECIFICATIONS AND REQUIREMENT OF THE NATIONAL BUILDING CODE OF CANADA, AND IT'S REVISION APPLY TO THIS PROJECT.

2.2. WHEN REFERENCE TO STANDARD IS MADE, IT'S LAST EDITION.

3. CALCULATIONS PARAMETERS

3.1. GENERAL

EVERY STRUCTURALS ELEMENTS (INCLUDING BUILDING SEISMIC LATERAL LOAD RESISTING SYSTEM) HAVE BEEN CALCULATED IN AGREEMENT WITH THE CODE OF CONSTRUCTION DU QUÉBEC, CHAPITRE 1 (BÂTIMENT) AND THE NATIONAL BUILDING CODE OF CANADA 2005 AND A23.3 STANDARD FOR CONCRETE, S16 FOR STRUCTURAL STEEL AND 086 FOR STRUCTURAL WOOD ELEMENTS.

3.2. LOCATION CHARACTERISTICS

-LOCATION: SHAWINIGAN, QUÉBEC
-RISK CATEGORIES : STANDARD = 1,0

3.3. DEAD AND LIVE LOADS

-SEE PLAN VIEW ON DRAWING

3.4. SNOW AND RAIN LOADS

-SNOW :S_s= 3,1 kPa
-RAIN :S_r= 0,4 kPa
SEE PLAN VIEW ON DRAWING FOR SNOW ACUMULATION

4. EXCAVATION – BACKFILL

4.1. EXCAVATION

4.1.1. CONTRACTOR HAVE FULL RESPONSABILITY OF UNDERPINNING AND MUST PROVIDE ANY REQUIRED DRAWINGS, LABORS, EQUIPMENTS OR MATERIALS.

4.1.2. FOR ALL DURATION OF WORK, THE CONTRACTOR MUST PROTECT ANY BUILDING OR ELEMENT THAT MIGHT BE DAMAGE DURING WORK PROGRESS.

4.1.3. EXCEPT AS NOTED ON DRAWING, ALL FOOTING MUST BEAR ON NON-ORGANIC AND UNDISTURBED SOIL. IF CONTRACTOR HAVE TO EXCAVATE DEEPER THAN FOOTING BEARING LEVEL, HE MUST BACKFILL WITH 300 MM LAYER OF CLASS "A" SAND COMPACTED TO 95 PERCENT M.P. FINISH BACKFILL TO FOOTING BEARING LEVEL WITH 150 MM LAYER OF MG-20 MATERIAL COMPACTED TO 98 PERCENT M.P.

4.1.4. CONTRACTOR IS RESPONSIBLE OF SLOPE STABILITY AND BOTTOM PART OF EXCAVATION. BOTTOM PART OF EXCAVATION MUST STAY DRY.

4.1.5. COMPACTION EQUIPEMENT MUST NOT BE CLOSER THAN 300 MM OF WALLS WHEN THOSE ARE BACKFILLED ON ONE SIDE ONLY.

4.1.6. BACKFILL AREA MUST BE DRY AND EXEMPT OF ANY WASTE, SNOW, ICE, FROZEN EARTH OR ORGANIC MATERIAL.

4.2. MATERIALS

4.2.1. ALL BACKFILLING MATERIALS MUST BE EXEMPT OF ANY WASTE, SNOW, ICE, FROZEN EARTH OR ORGANIC MATERIAL.

4.2.2. CONTRACTOR HAVE TO MAKE SURE THAT BACKFILLING MATERIAL IS INFLETED POTENTIAL CAUSE BY PYRITE IS UNDER ACCEPTABLE LIMITS. CONTRACTOR MUST SUBMIT TO THE LABORATORY (FOR APPROVAL), SUPPLIER PETROGRAPHIC ANALYSIS CERTIFICATE. AGGREGATE MUST HAVE "DB" CERTIFICATION.

4.2.3. MG-20 CRUSHED STONE OR MG-112 SAND AS CCG2 LAST EDITION CLASSIFICATION.

4.3. EXECUTION

4.3.1. CLASSIFICATION OF SPECIFIED MATERIAL AND COMPACTION MUST BE EXECUTED BY SOIL LABORATORY AND A COPIE OF RESULTS WILL GIVEN TO THE ENGINEER. ALL MATERIAL MUST BE CONFORM TO CCG2 LAST EDITION.

4.3.2. DO NOT BACKFILL WITHOUT INSPECTION AND AUTORISATION OF THE ENGINEER.

5. CONCRETE

5.1. DESIGN STANDARD

5.1.1. ALL CONCRETE CONSTRUCTION, FORMWORK AND REINFORCING STEEL MUST CONFORM TO CAN/CSA-A23.1, A23.2 AND A23.3 STANDARD LAST EDITIONS.

5.2. FABRICATION AND INSTALLATION STANDARDS

5.2.1. ALL FABRICATION AND INSTALLATION MUST BE EXECUTED AS SPECIFIED IN CAN/CSA A23.1, A23.2 STANDARD AND AS THE "MANUEL DE NORMES RECOMMANDÉES" PUBLISH BY THE "INSTITUT D'ACIER D'ARMATURE DU CANADA".

5.3. MATERIAL

5.3.1. CONCRETE MUST SATISFY THOSE SPECIFICATIONS AT 28 DAYS :

| ELEMENT | CLASS EXPO. | RÉSISTANCE F _c (MPa) | BREAKDOWN (mm) | AIR ENTRAINED (%) | AGGREGATE MAX. (mm) | CEMENT TYPE | RATIO WATER/BINDING | MOIST CURING/DAY |
|---------------|-------------|---------------------------------|----------------|-------------------|---------------------|-------------|---------------------|------------------|
| CONCRETE SLAB | F-1 | 25 | 80 ±30 | 4Ø7 | 20 | GU | 0,55 | 7 |

5.4. FORMWORKS

5.4.1. CONCEPTION OF TEMPORARY SETTLEMENTS, MATERIAL, FABRICATION, INSTALLATION AND CONSTRUCTION OF CONCRETE FORMWORKS MUST SATISFY SPECIFICATIONS OF CAN/CSA S269.1-1975 (R2003), CAN/CSA-S269.2-M87 (R2003) AND CAN/CSA-S263.3-M92 (R2008) STANDARDS.

5.4.2. IT IS ACCEPTABLE TO REMOVE FORMWORK OF WALLS, COLUMNS, FOOTING AND MATS 24 HRS AFTER CONCRETE INSTALLATION. CURING ELEMENT THAT IS MADE WITH CONCRETE THAT CONTAIN SILICA FUMES FLY ASH MIGHT REQUEST MORE VERTICAL TIME BEFORE FORMWORK CAN BE REMOVED. CONCRETE SUPPLIER AND LABORATORY MUST BE CONSULT.

5.4.3. CONCRETE FORM RELEASE AGENT MUST MATCH WITH ARCHITECTURAL FINISH AND ENVIRONNEMENT.

5.5. CONCRETE PLACING

5.5.1. TIME DELAY BETWEEN CONCRETE MIXING AND CONCRETE PLACING MUST BE LESS THAN 1HR 30 MIN, HEIGHT OF DROP IN FORMWORKS MUST BE LESS THAN 1220 MM.

5.5.2. CONCRETE SLAB MUST BE FINISH WITH LIGHT STEEL TROWEL. EXCEPT AS NOTED IN ARCHITECTURAL DRAWING, SLAB FLATNESS CLASS B +1/- 5 MM TOLERANCE MEASURE ON CENTER OF A 3 METER RULER. ANY OFF LIMIT SLAB WILL BE REPAIR ON SATISFACTION OF THE ENGINEER AND THE ARCHITECT.

5.5.3. ADDING WATER ON SITEWORK OR CALCIUM CHLORIDE TO CONCRETE MIX IS PROHIBITED.

5.5.4. REPAIR ANY DEFAULT WITH NON-SHRINKING MORTAR APPROVED BY THE ENGINEER.

5.6. GROUT

5.6.1. CONTRACTOR MUST USE ONLY NON-SHRINKING CEMENT GROUT, COMPOSED OF NON-METALIC AGGREGATES, WATER-REDUCING AND SUPERPLASTICER. COMPRESSION RESISTANCE AFTER 7 DAYS MUST BE AT LEASTS 50 MPa. GROUT WILL BE FURNISHED AND INSTALLED BY THE GENERAL CONTRACTOR. NO LOAD, EXCEPT STEEL STRUCTURE SELF WEIGHT, WILL BE APPLIED BEFORE GROUT PLACING UNDER BASE PLATES.

5.6.2. NON-SHRINKING CEMENT GROUT TYPE SIKAGROUT 212

5.7. SAW CUT

5.7.1. PROCEED TO SLAB SAW CUT BETWEEN 4 AND 12 HOURS MAX AFTER SLAB FINISH IS DONE. REFER TO DRAWING FOR POSITION. SAW CUT MUST HAVE A DEEP EQUAL TO SLAB THICKNESS / 4. CURING WILL BE DONE USING : SIKAFLEX 2C NS COLORS CHOICE OF ARCHITECT. (FOLLOW MANUFACTURER SPECIFICATIONS)

5.8. SLAB CURING

5.8.1. 7 DAYS WATER CURING IS REQUIRED FOR SLAB. CHEMICAL CURING MIGHT BE USED, BUT, CONTRACTOR MUST SUBMIT METHOD TO BE USED AND PRODUCT SPECIFICATIONS FOR ENGINEER APPROBATION. THIS PRODUCT HAVE TO CONFORM TO ASTM C-309 STANDARD. CONTRACTOR REMAIN RESPONSIBLE OF RESULT ON SLAB ASPECT, CRACK AND FUTUR ARCHITECTURALS FINISHS COMPATIBILITY.

5.9. REINFORCING STEEL

5.9.1. REINFORCING STEEL MUST CONFORM TO ACNOR G30.18 STANDARD, LAST EDITION, 400W GRADE. WIRE MESH MUST CONFORM TO ACNOR G30.5-M83 STANDARD.

5.9.2. CONTRACTOR MUST SUBMIT REINFORCING STEEL INSTALLATION DRAWING AND QUANTITIES FOR ENGINEER APPROBATION.

5.9.3. CONTRACTOR MUST OBTAIN FROM THE ENGINEER A WRITTEN APPROBATION OF REINFORCING STEEL CONFORMITY 48 HOURS BEFORE CONCRETE PLACING..

5.9.4. CONTRACTOR MUST NOTIFY THE STRUCTURAL ENGINEER 24 HOURS BEFORE CONCRETE PLACING. ALL THE REINFORCING STEEL MUST BE PLACED AT THE ENGINEER SATISFACTION.

5.9.5. REINFORCING STEEL MUST BE INSTALLED, SOLIDLY ATTACHED AND STAGGERED SPLICE IN REBAR BEFORE BEGINNING OF CONCRETE PLACEMENT.

5.9.6. EXEPT AS NOTED IN DRAWING, SPLICE LENGHT HAVE TO CONFORM TO "MANUEL DES NORMES RECOMMANDÉES" PUBLISH BY "L'INSTITUT D'ACIER D'ARMATURE DU CANADA" LAST EDITION.

5.9.7. REBAR COVER:
-CONCRETE ON GRADE:75MM
-FOUNDATION WALL (0M,15M)38MM
-FOUNDATION WALL (20M AND GREATER)50MM
-SLAB ON GRADE50MM DU HAUT

5.9.8. REINFORCEMENT IN SLAB ON GRADE AND FOOTING MUST BE SUPPORT BY CONCRETE BLOC SPACED 900 MM C/C, EACH WAY.

6. STRUCTURAL STEEL

6.1. DESIGN STANDARD

6.1.1. STRUCTURAL STEEL HAVE BEEN DESIGN AS REQUIRED BY CAN/CSA-S16 AND CAN/CSA-S136 STANDARDS.

6.2. FABRICATION AND INSTALLATION SPECIFICATIONS

6.2.1. EXCEPT AS NOTED IN SPECIFICATION OR DRAWING, ALL STEEL WORK MUST RESPECT CAN/CSA-S16, W59 CAN/CSA-S136, W48 AND W47.1 STANDARD.

6.3. MATERIAL

6.3.1. STEEL MEMBER (C, L) MUST BE NEW, MUST NOT BE SPLICED AND OF G40.21-300W GRADE.

6.4. PAINT

6.4.1. 1st LAYER = INTERCURE 200 HS, 5 @ 6 mils
2nd LAYER = INTERTHANE 990, 3 mils
COLOR = BLACK

6.5. ON FIELD DIMENSION

6.5.1. CONTRACTOR HAVE FULL RESPONSABILITY OF STRUCTURAL STEEL MATCHING CONCRETE ANCHOR. CONTRACTOR MUR VERIFY, BEFORE STARTING STEEL FABRICATION, FIELD DIMENSION AND ELEVATION. ANY DIFFERENCE OR ERROR MUST BE NOTIFY TO THE ENGINEER AND CONTRACTOR MUST FOLLOW UPCOMING INSTRUCTION.

7. STRUCTURAL WOOD

7.1. DESIGN STANDARD

7.1.1. STRUCTURAL WOOD DESIGN IS CONFORM TO CAN/CSA-086 STANDARD.

7.2. FABRICATION AND INSTALLATION STANDARDS

7.2.1. EXCEPT AS NOTED IN SPECIFICATIONS OR DRAWING, ALL WOOD WORK MUST CONFORM TO CAN/CSA-086 STANDARD AND 2005 NATIONAL BUILDING CODE SECTION 4 AND 9.

7.3. STRUCTURAL LUMBER

7.3.1. STRUCTURAL LUMBER MUST CONFORM TO CAN/CSA-0141-91 STANDARD.

7.4. LUMBER SPECIES

7.4.1. ALLOWED LUMBER SPECIES IS S.P.F.

7.4.2. MINIMUM WOOD QUALITY FOR STRUCTURAL LUMBER ARE NO. 1 & 2, CLASSIFIED AS REQUIRED BY "NLGA". WOOD MUST HAVE A HUMIDITY LEVEL LOWER THAN 19 PERCENT ON WORKSITE. ALL LUMBER MUST HAVE "S-DRY" DESIGNATION.


7.5. GENERALS INSTRUCTIONS

7.5.1. BEFORE BEGINNING WORK, GENERAL CONTRACTOR MUST COORDINATE ALL DIMENSIONS, LEVELS, DOORS AND WINDOWS POSITIONS BETWEEN STRUCTURAL AND ARCHITECTURAL DRAWINGS. STRUCTURAL ENGINEER MUST BE NOTIFY OF ANY MISMATCH.


7.5.2. STRUCTURAL WOOD ERECTION, CONNECTION, ANCHORAGE AND DETAIL IS CONTRACTOR RESPONSIBILITY AND MUST BE PERFORM IN RESPECT RULE OF THE ART.

7.5.3. ALL WOOD STRUCTURES MUST BE TEMPORARLY BRACED AS LONG AS EXTERIOR CLADDING (ASPENITE) AND BRACING INNER DIVISIONS ARE INSTALLED. COST AND STABILITY OF TEMPORARY BRACING ARE THE GENERAL CONTRACTOR RESPONSABILITY.

7.5.4. LUMBER MUST NEVER BE COATED OF CONCRETE. INTERIOR BEARING WALLS MUST BEAR ON A LOW CONCRETE WALL SO WOOD WILL NEVER BE IN CONTACT WITH SLAB ON GRADE.




AGENCE PARCS CANADA
UNITE DE GESTION DE LA MAURICIE
ET DE L'OUEST DU QUÉBEC
702, 5ÈME RUE
SHAWINIGAN (QUÉBEC)
G9N 1E9



BUREAU PRINCIPAL:
3650, RUE L.P.-NORMAND
SUITE 100
TROIS-RIVIÈRES, QC
G9B 0G2
TÉL. : 819.731.0500

BUREAU DE CONSULTATION:
569 5ÈME RUE
SHAWINIGAN, QC
G9N 1E7
FAX : 819.731.1610



BUREAU PRINCIPAL:
1100, PLACE DU TECHNOPARC,
BUREAU 200,
TROIS-RIVIÈRES, QC
G9A 0A9
TÉL. : 819.739.8010
FAX : 819.739.8092

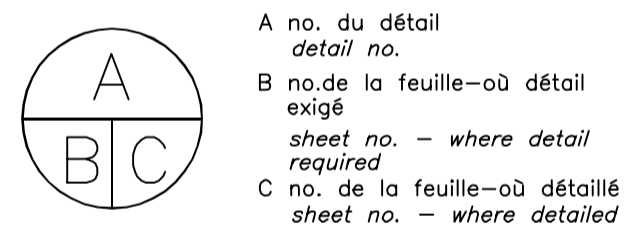
NOTE :

LE MANDAT NE COMPREND PAS LA VALIDATION STRUCTURALE COMPLÈTE DU BÂTIMENT NI DE LA REMISE AUX NORMES DE CE DERNIER. VALIDATION PONCTUELLE DE LA STRUCTURE SEULEMENT MONTRÉE SUR L'ÉLEVATION DE LA FAÇADE AVANT.

NOTE :

THIS MANDATE DOESN'T INCLUDE ENTIRE BUILDING STRUCTURAL ANALYSIS AND ISN'T A BUILDING REABILITATION TO ACTUAL STANDARD. STRUCTURAL ENGINEERING PERFORM IS LIMITED TO FRONT ELEVATION STRUCTURE.

| | | |
|-----------|---------------------------|----------|
| | | |
| 02 | POUR SOUMISSION / FOR BID | 15/04/20 |
| 01 | PLANS PRÉLIMINAIRES 90% | 15/03/27 |
| révisions | | date |



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 **PARCS CANADA PARKS CANADA** Project

702, 5ème Rue, Shawinigan, Québec G9N 1E9

Rénov. et réam. du c-c au pique-nique Shewenegan, Parc National de la Mauricie

Picnic Shewenegan Snack - Renov. and rehab. - La Mauricie National Park

Dessin Drawing

STRUCTURE

DEVIS TECHNIQUE AUX PLANS

TECHNICAL SPECIFICATIONS PLANS

| | | | | | | | | | | | | | | | | |
|---|------------------------------|--|-----------------------|--------------|----------------|----------------|-----------|--|--|--|--------------|--|--------|----------------|-----------|--------|
| Conçu par | Designed by | | | | | | | | | | | | | | | |
| FÉLIX-ANTOINE GRENIER, ing. | 2015-03-27 | | | | | | | | | | | | | | | |
| Dessiné par | Drawn by | | | | | | | | | | | | | | | |
| PATRICE LAMPRON, tech. | 2015-03-27 | | | | | | | | | | | | | | | |
| Approuvé par | Approved by | | | | | | | | | | | | | | | |
| FÉLIX-ANTOINE GRENIER, ing. | 2015-03-27 | | | | | | | | | | | | | | | |
| Soumission | Gestionnaire de projet IPSOC | | | | | | | | | | | | | | | |
| <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; margin-top: 10px;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">PWGSC Project Manager</td> </tr> <tr> <td>No de projet</td> <td style="text-align: right;">Project number</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">45352762</td> <td style="text-align: right;">1936-15</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;"> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; margin-top: 5px;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">PWGSC Client</td> </tr> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">Client</td> </tr> <tr> <td>Nom du fichier</td> <td style="text-align: right;">File name</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">S03-PL</td></tr></table></td></tr></table> | | | PWGSC Project Manager | No de projet | Project number | 45352762 | 1936-15 | <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; margin-top: 5px;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">PWGSC Client</td> </tr> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">Client</td> </tr> <tr> <td>Nom du fichier</td> <td style="text-align: right;">File name</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">S03-PL</td></tr></table> | | | PWGSC Client | | Client | Nom du fichier | File name | S03-PL |
| | PWGSC Project Manager | | | | | | | | | | | | | | | |
| No de projet | Project number | | | | | | | | | | | | | | | |
| 45352762 | 1936-15 | | | | | | | | | | | | | | | |
| <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; margin-top: 5px;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">PWGSC Client</td> </tr> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 50%; text-align: right;">Client</td> </tr> <tr> <td>Nom du fichier</td> <td style="text-align: right;">File name</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">S03-PL</td></tr></table> | | | PWGSC Client | | Client | Nom du fichier | File name | S03-PL | | | | | | | | |
| | PWGSC Client | | | | | | | | | | | | | | | |
| | Client | | | | | | | | | | | | | | | |
| Nom du fichier | File name | | | | | | | | | | | | | | | |
| S03-PL | | | | | | | | | | | | | | | | |