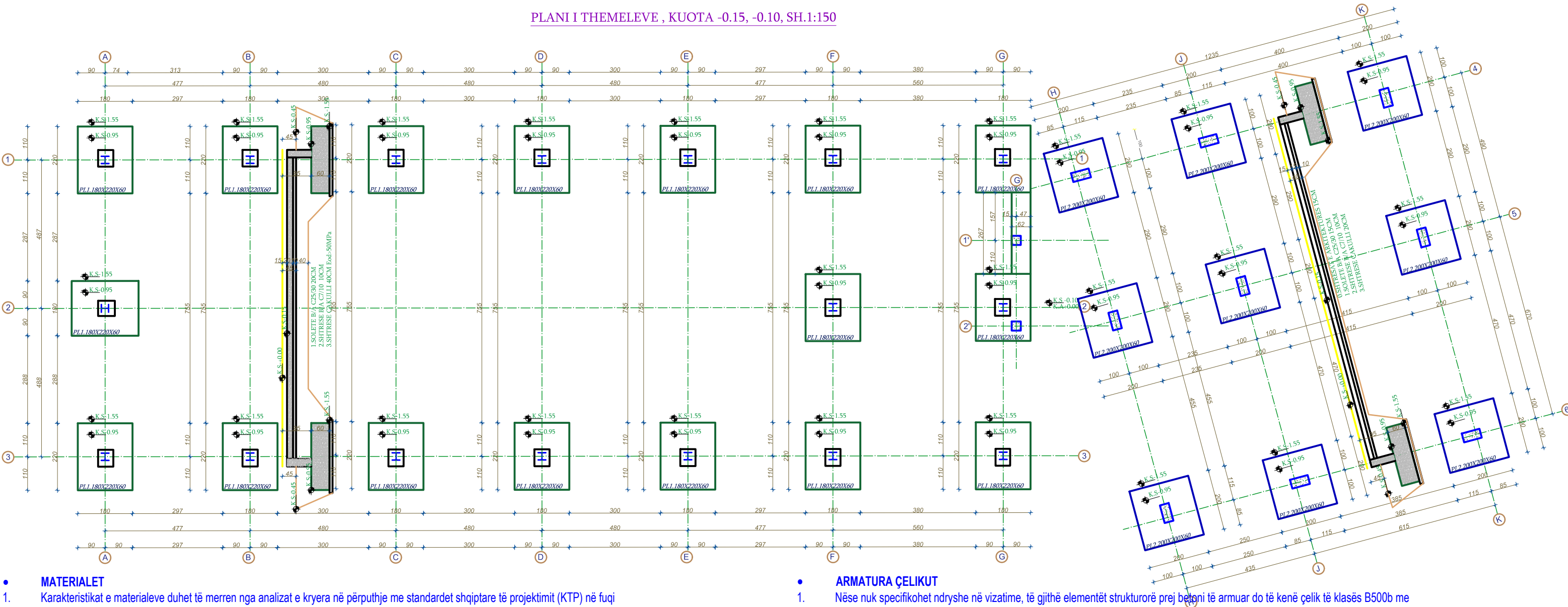


PROJEKTI KONSTRUKTIV

NDËRTIMI I GODINËS SË RE TË ZJARRFIKËSES NË BASHKINË HIMARË

PLANI I THEMELEVE , KUOTA -0.15, -0.10, SH.1:150



- MATERIALET**
 - Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
 - Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
 - Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

- BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:
Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$
Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$
Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$
Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.
Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.
Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.
- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:
Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250\text{-}300 \text{ kg/cm}^2$
Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$
Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.
Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.
Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- ARMATURA ÇELIKUT**
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:
Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$
Rezistenca karakteristike të kështjës - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$
Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cs} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)
E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.
Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.
Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

- SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

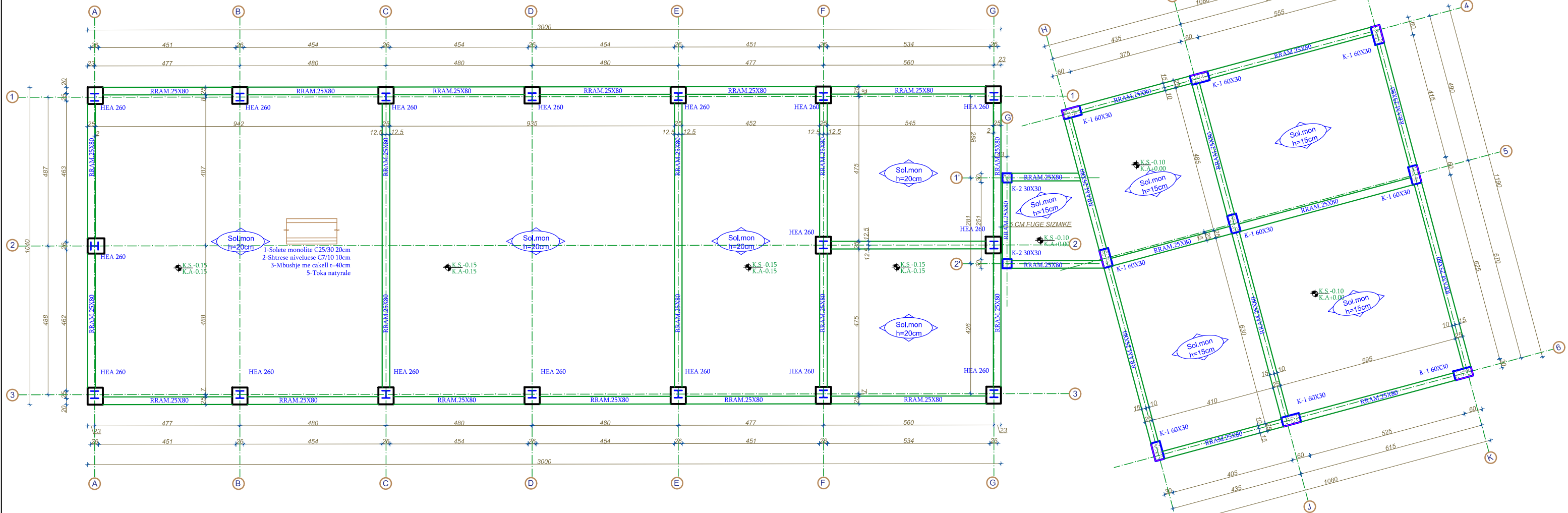
- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

- KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**
 - Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallopëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
 - Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
 - Në brëndësi kallopët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.
- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**
 - Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
 - Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
 - Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
 - Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
 - N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

PLANI I STRUKTURAVE , KUOTA -0.15, -0.10, SH.1:150



• **MATERIALET**

- Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
- Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
- Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

• **BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristikë prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250\text{-}300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristikë prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

• **ARMATURA ÇELIKUT**

- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:

Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$

Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)

E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.

Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.

Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

• **SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

• **KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**

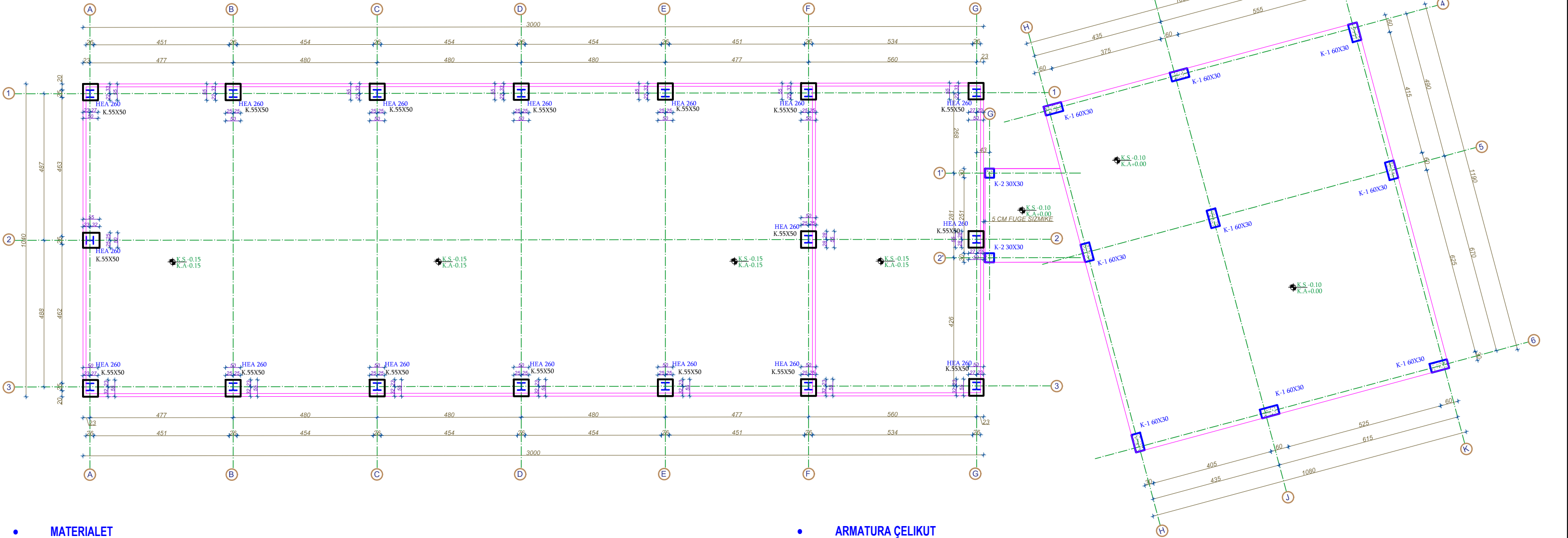
- Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen. Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër. Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.

• **RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**

- Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
- Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
- Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
- Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
- N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

PLANI I PIKETIMIT TE QAFAVE TE KOLONAVE B/A , KUOTA -0.15, -0.10, SH.1:150



- MATERIALET**
 - Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
 - Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
 - Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

- BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristikë prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250-300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristikë prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- ARMATURA ÇELIKUT**
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:

Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$

Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)

E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.

Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.

Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

- SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

- KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**

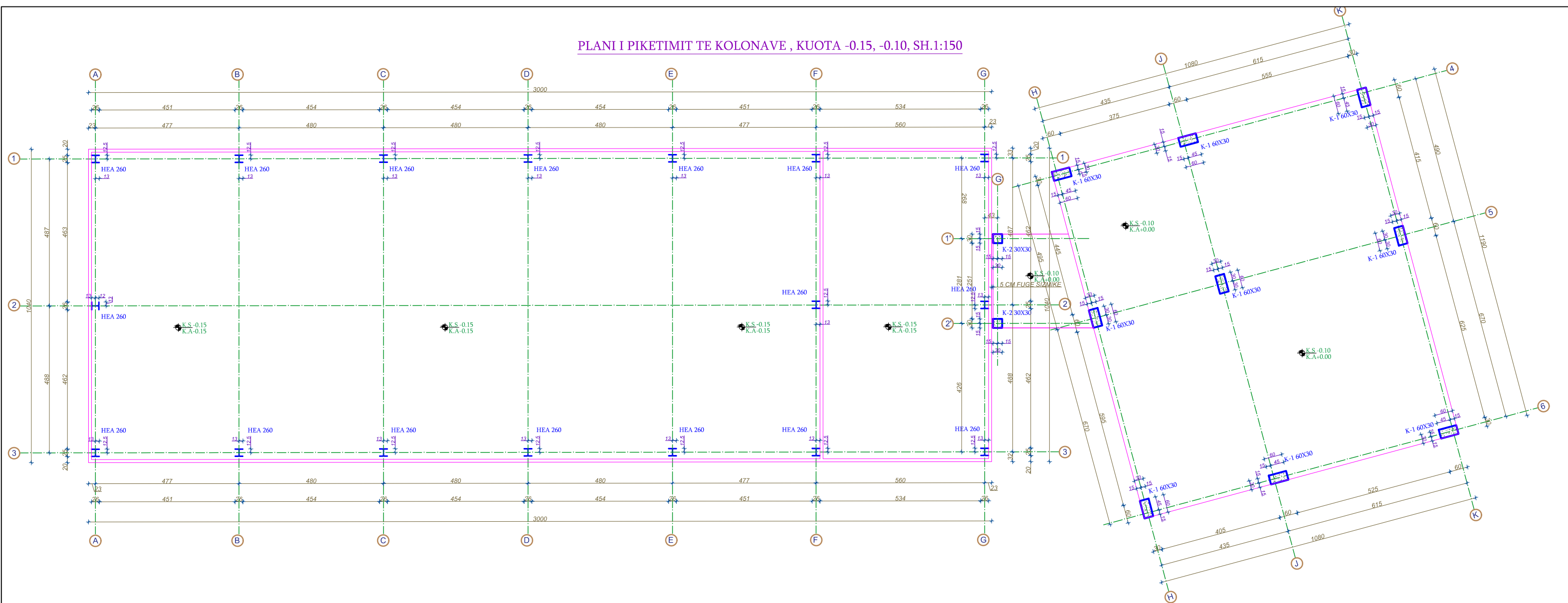
- Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
- Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
- Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.

- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**

- Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
- Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
- Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
- Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
- N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

PLANI I PIKETIMIT TE KOLONAVE , KUOTA -0.15, -0.10, SH.1:150



MATERIALET

- Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
- Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
- Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

BETONET

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta)

do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250\text{-}300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

ARMATURA ÇELIKUT

- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:

Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$

Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)

E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.

Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.

Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE

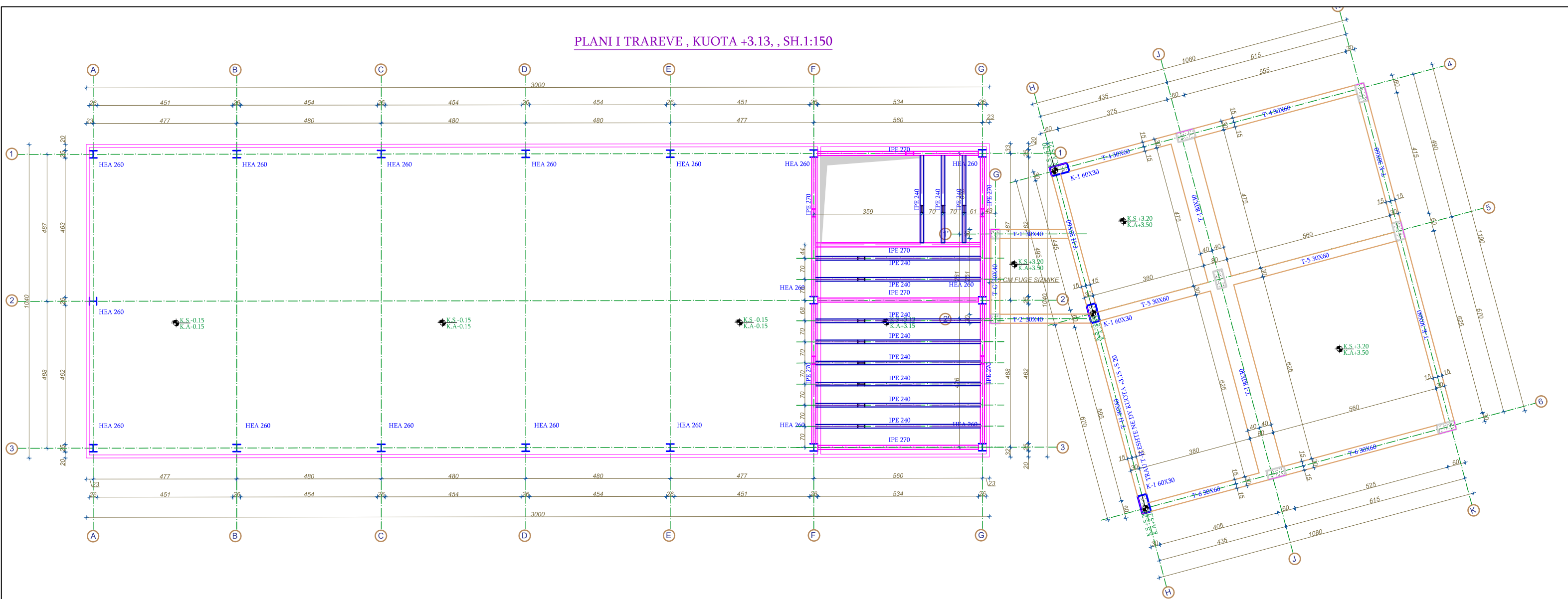
- Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
- Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
- Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.

RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE

- Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
- Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
- Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
- Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
- N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

PLANI I TRAREVE , KUOTA +3.13, , SH.1:150



- MATERIALET**
 - Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
 - Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
 - Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

- BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250\text{-}300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- ARMATURA ÇELIKUT**
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:

Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$

Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)

E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.

Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.

Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

- SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

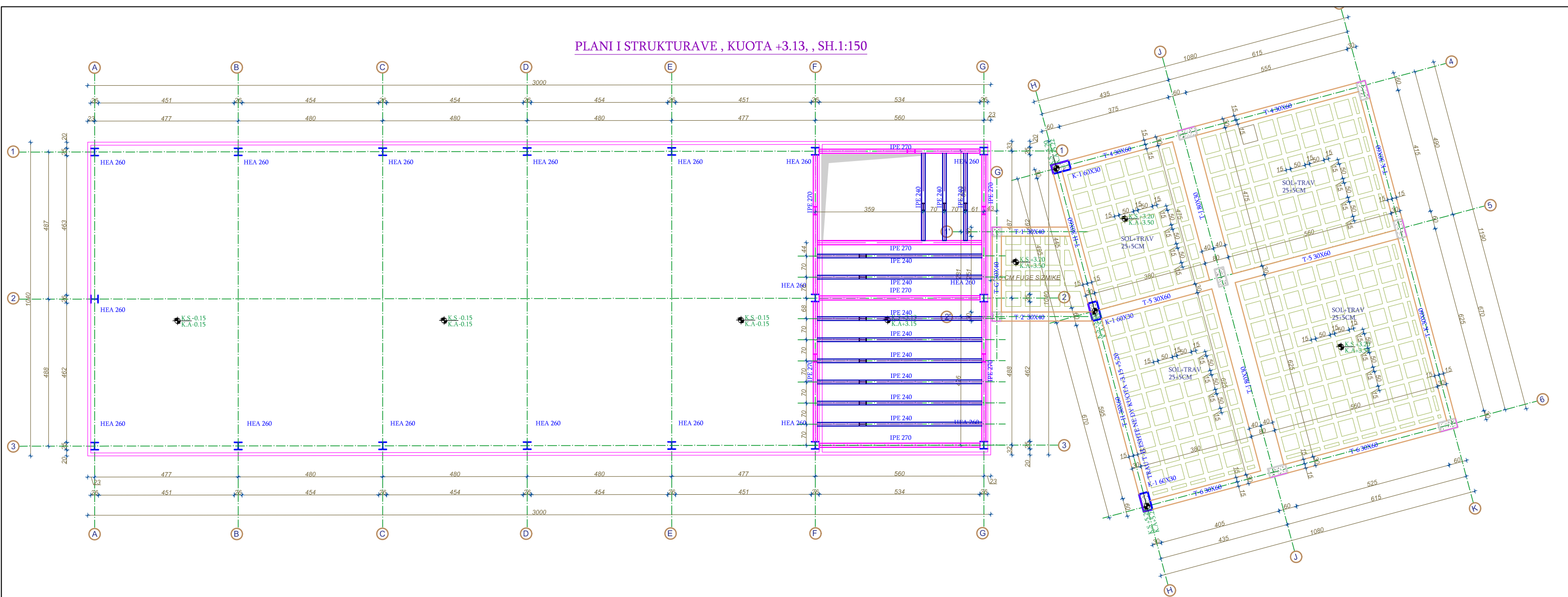
- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

- KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**
 - Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
 - Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
 - Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.
- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**
 - Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
 - Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
 - Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
 - Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
 - N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

PLANI I STRUKTURAVE , KUOTA +3.13, , SH.1:150



- MATERIALET**
 - Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
 - Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
 - Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

- BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristikë prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250\text{-}300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristikë prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- ARMATURA ÇELIKUT**

- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:

Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$

Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)

E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.

Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.

Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

- SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

- KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**

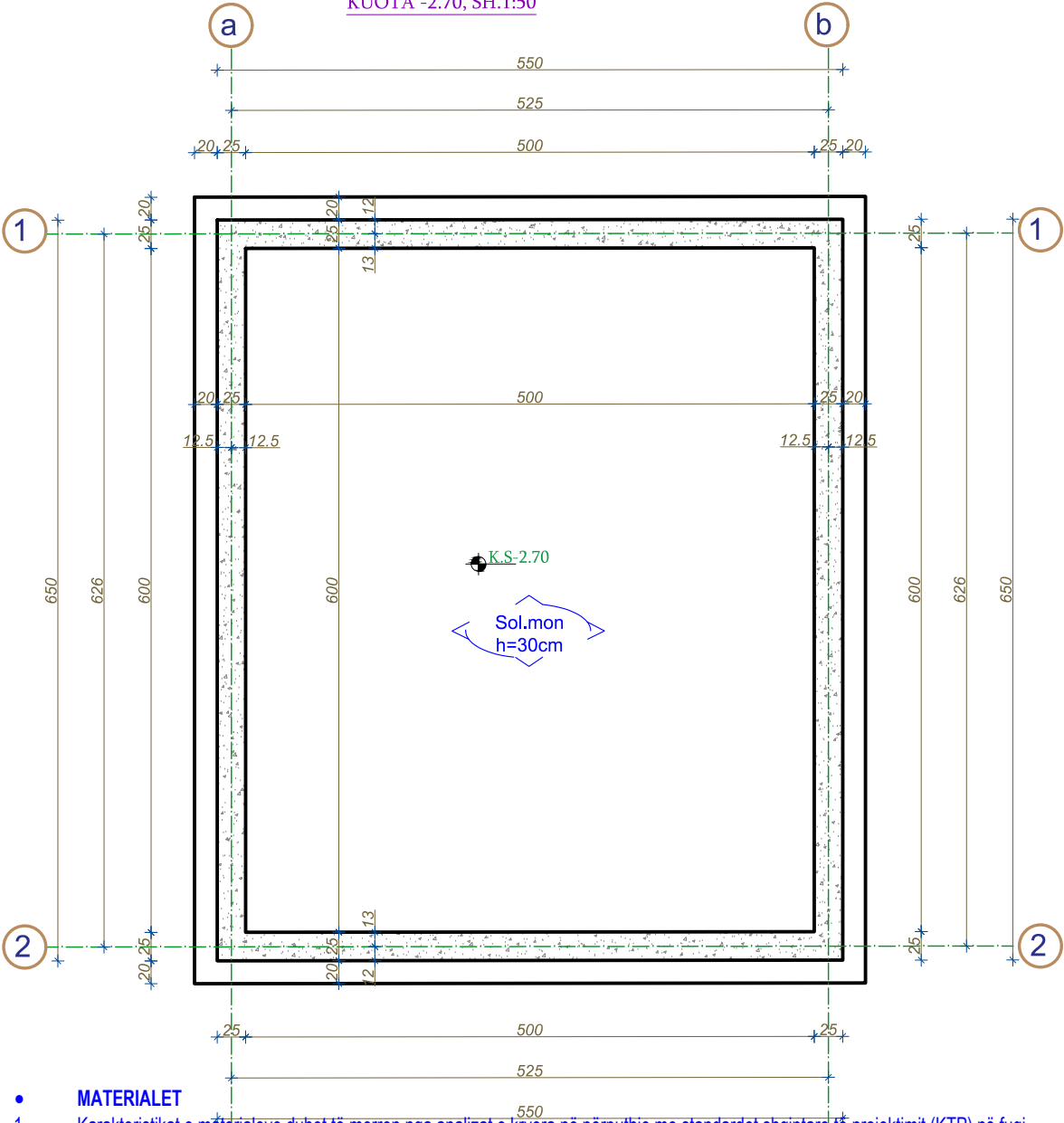
- Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
- Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
- Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.

- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**

- Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
- Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
- Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
- Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
- N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

PLANI I PLLAKES SE THEMELIT TE DEPOS
KUOTA -2.70, SH.1:50



- MATERIALET**
 - Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
 - Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
 - Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjykohet mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.
- BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekundarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250-300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

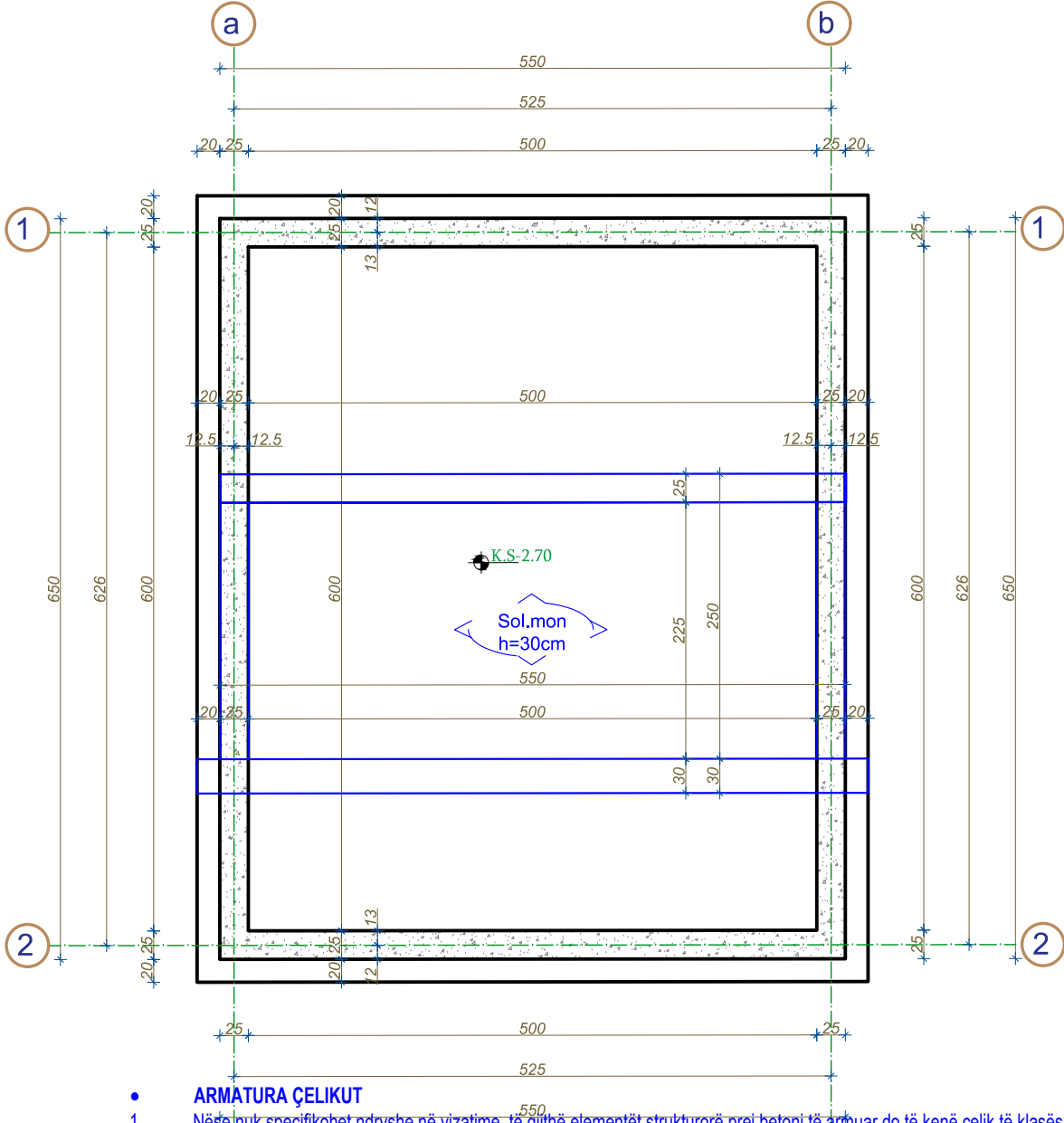
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

PLANI I MUREVE KUOTA -2.70, SH.1:50



- ARMATURA ÇELIKUT**
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:
 - Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$
 - Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$
 - Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$
 - Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)
 - E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.
 - Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.
 - Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.
- SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

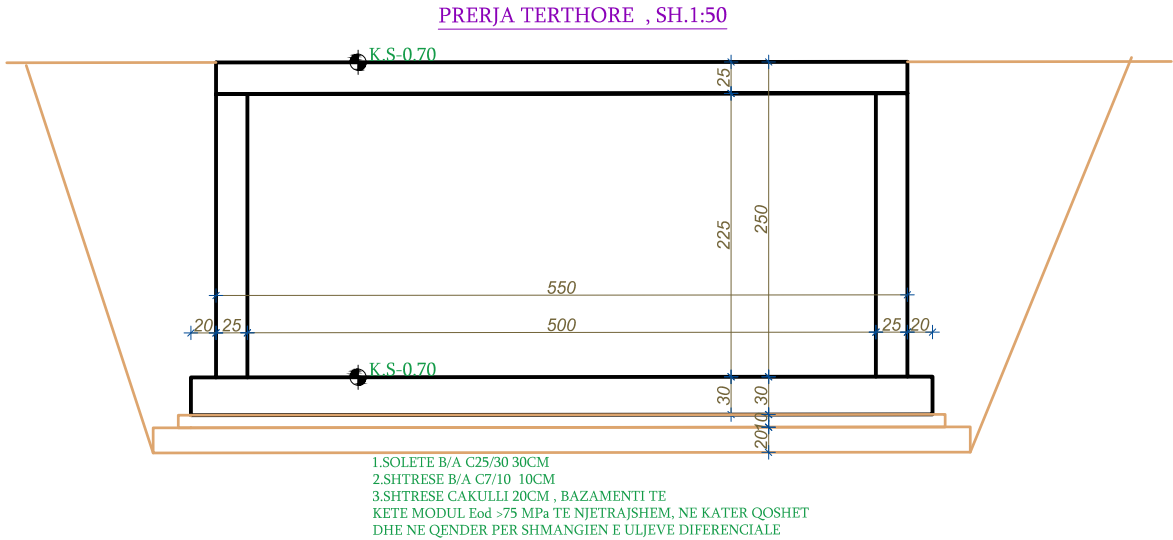
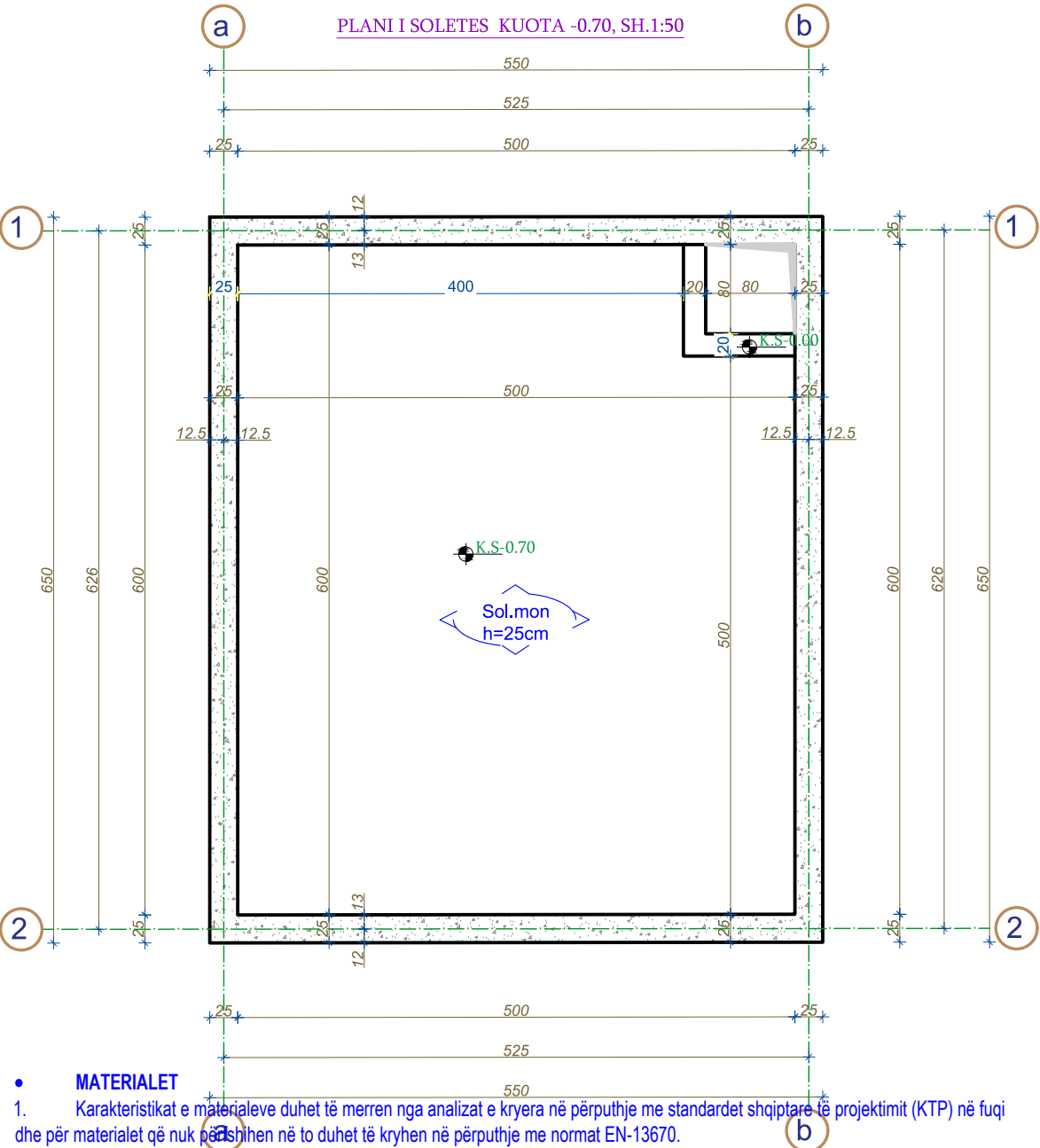
Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

- KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**
 - Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
 - Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
 - Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.
- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**
 - Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
 - Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
 - Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
 - Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
 - N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI



- MATERIALET**
 - Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përdoren në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialeve siç jepen më poshtë.
 - Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
 - Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjyket mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.
- BETONET**

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonet që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode 2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

 - Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:
Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$
Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$
Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$
Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.
Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.
Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.
 - Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekondarë strukturorë (pallatë e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:
Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250-300 \text{ kg/cm}^2$
Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$
Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.
Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.
Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- ARMATURA ÇELIKUT**
 - Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:
Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$
Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$
Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$
Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)
E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.
Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.
Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.
- SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE**

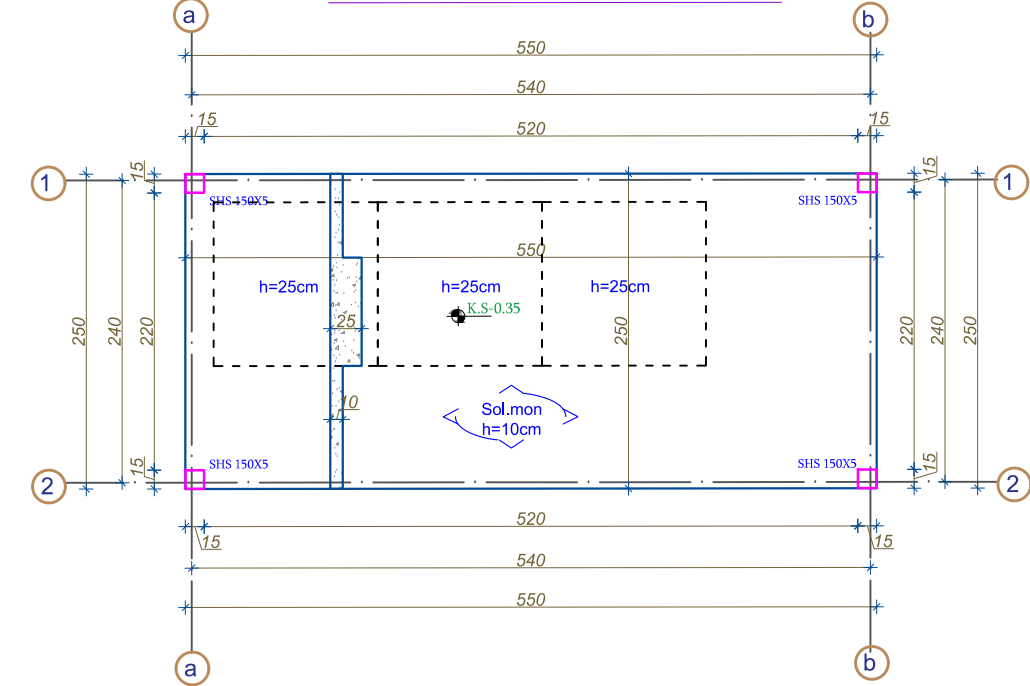
Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

 - Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
 - Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
 - Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$
 - Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

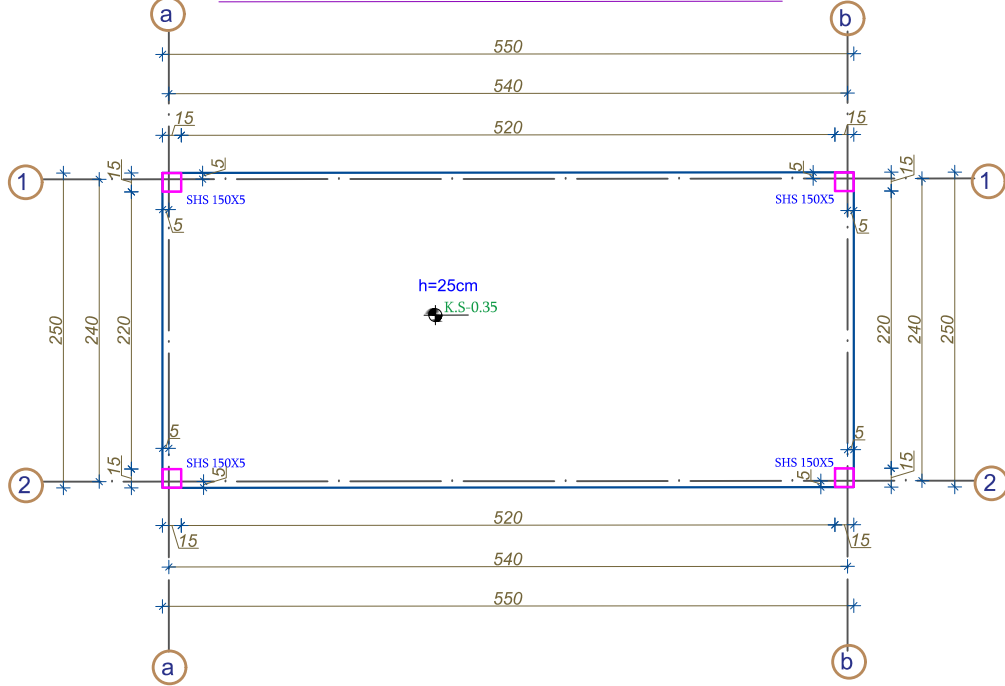
Për respektimin e e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.
- KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE**
 - Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallopëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
 - Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
 - Në brëndësi kallopët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.
- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**
 - Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
 - Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
 - Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
 - Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
 - N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

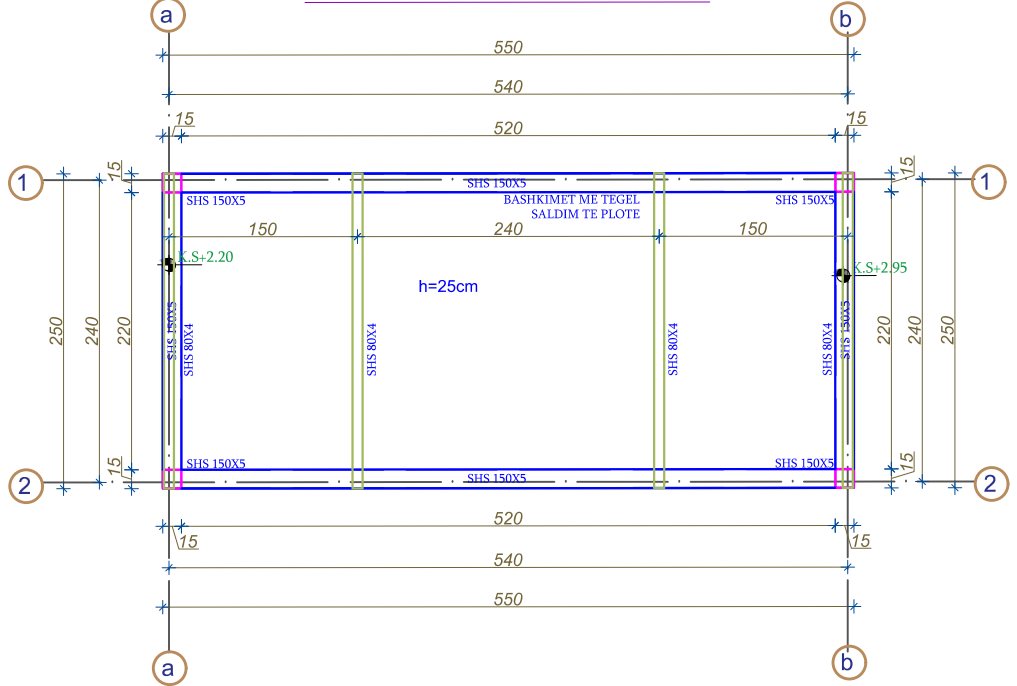
PLANI I STRUKTURAVE KUOTA -0.35, SH.1:50



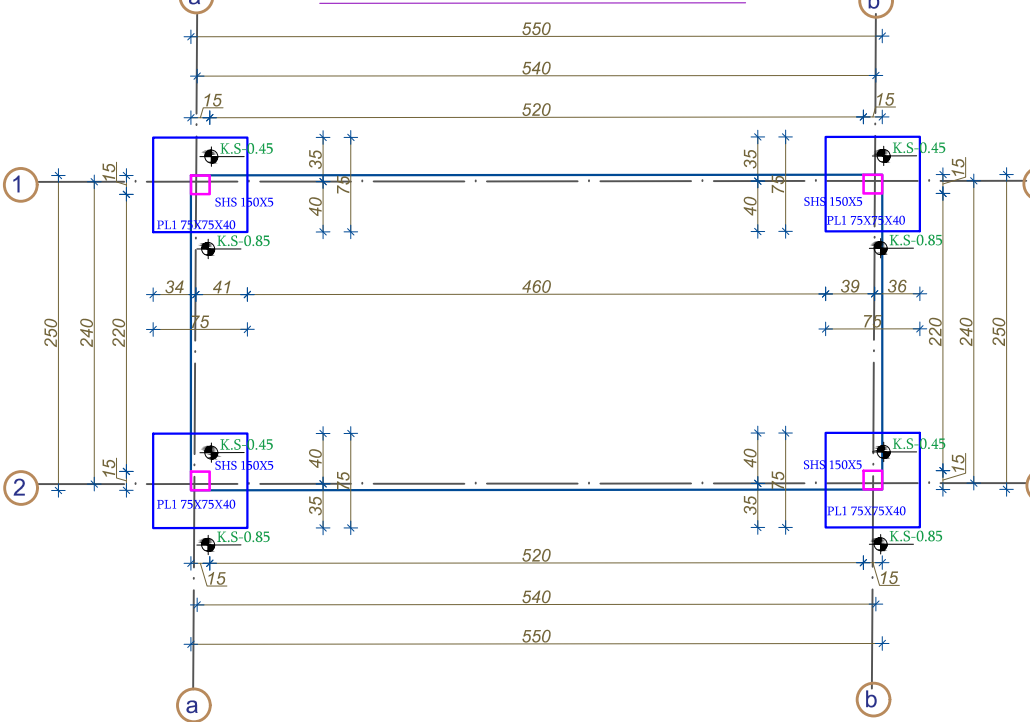
PLANI I PIKETIMIT TE KOLONAVE KUOTA -0.35, SH.1:50



PLANI I MBULESES KUOTA -0.35, SH.1:50



PLANI I THEMELEVE KUOTA -0.85, SH.1:50



MATERIALET

- Karakteristikat e materialeve duhet të merren nga analizat e kryera në përputhje me standardet shqiptare të projektimit (KTP) në fuqi dhe për materialet që nuk përfshihen në to duhet të kryhen në përputhje me normat EN-13670.
- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë këto lloj materialesh siç jepen më poshtë.
- Të gjithë materialet e përdorura në strukturat duhet të pajtohen me specifikimet e përgjithshme dhe të standardeve të referuara në këtë dokument.
- Të bëhet analiza e ujërave nëntoksore dhe e ajrit për të kontrolluar përbërjen kimike të tyre. Mbi bazën e saj të gjyket mbi shkallën e aktivitetit kimik mbi strukturë dhe për çdo rast të shtohen në beton elementët kimik mbrojtës.

BETONET

Nëse nuk shënohet ndryshe në vizatime, betonin që do të përdoren duhet të jenë të klasave si më poshtë, në përputhje me EN-1992 (Eurocode2), EN-206 si edhe produkte të tjera.

- Betoni që përdoret si shtresë niveluese (betoni i pastërtisë), është **C12/15** me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 120 \text{ kg/cm}^2$

Rezistencë Kubike - $R_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

- Betoni që përdoret për elementët primare dhe sekundarë strukturorë (pllaka e themelit, muret e podrumit, kollonat, trarë, dhe soleta) do të jetë i klasës C25/30, me këto karakteristika:

Rezistencë Cilindrike - $f_{ck} = 250\text{-}300 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_c = 1.5$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} = 0.35\%$

Madhësia maksimale e agregatit prej 20 mm.

Betoni përpara që të vendoset në vepër duhet të kontrollohet nëse i plotëson kërkesat e nevojshme.

Vibratori i betonit duhet të ketë një rezistencë karakteristike prej $f_{ck} = 150 \text{ kg/cm}^2$ në 28 ditë.

ARMATURA ÇELIKUT

- Nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime, të gjithë elementët strukturorë prej betoni të armuar do të kenë çelik të klasës B500b me këto karakteristika:

Rezistenca karakteristike të rrjedhshmërisë - $f_{yk} = 5000 \text{ kg/cm}^2$

Rezistenca karakteristike të këputjes - $f_{us} = 6000 \text{ kg/cm}^2$

Koeficient Sigurie - $\gamma_s = 1.15$

Zgjatimi Relativ - $\epsilon_{cu} \geq 10\%$, (me duktilitet të mesëm)

E gjithë armatura e çelikut dhe vendosja e tij në vepër duhet të jetë në konformitet EN10080.

Çeliku përpara që të vendoset në vepër të pastrohet nga papastërtitë dhe nga ndryshku.

Për më shumë referojuni EN1992-1-1, EN10080.

SHTRESA MBROJTËSE MINIMALE

Shtresa mbrojtëse minimale për shufrat e çelikut duhet të jetë siç jepet më poshtë, nëse nuk specifikohet ndryshe në vizatime.

- Trarët e thellë dhe kollonat - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$

- Trarët e sheshtë (petashuq) - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$

- Shkallët dhe soletat betonarme - $a_{con} = 2.0 \text{ cm}$

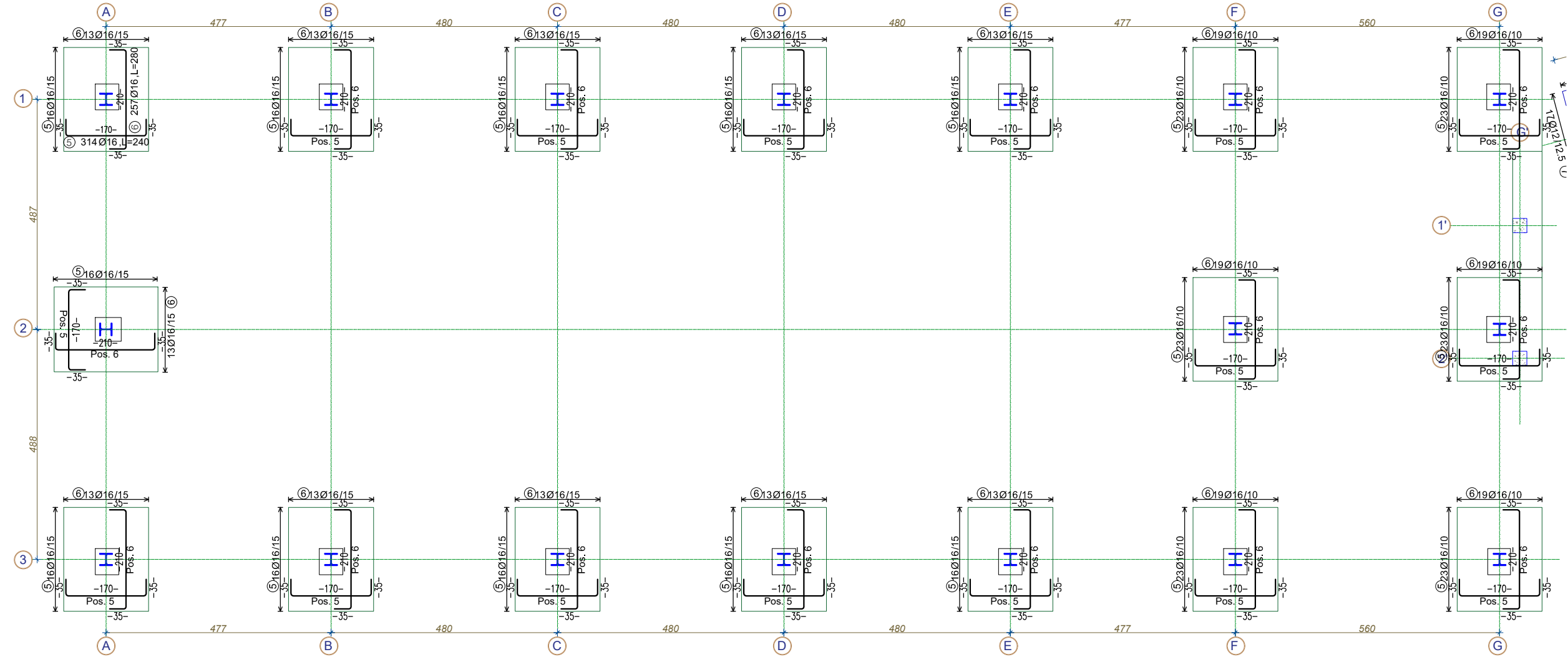
- Themelet (Plintat/Trarët/Pllaka) - $a_{con} = 5.0 \text{ cm}$

Për respektimin e shtresës mbrojtëse është e domosdoshme vendosja e distancatorëve.

KARAKTERISTIKAT E KALLEPËVE

- Kujdes të veçantë duhet patur gjatë vendosjes dhe montimit të kallepëve në vepër. Të vendosen me kujdes hekurat (të listuar siç jepen në vizatime) dhe të gjithë elementët e nevojshëm që përfshihen.
- Këta elementë duhet të sigurohen mirë që mos të kemi shmangie gjatë hedhjes së betonit në vepër.
- Në brëndësi kallepët duhet të jenë të pastër dhe pa grimca të ndryshme të padëshiruara.
- RREGULLA TË TJERA KONSTRUKTIVE**
- Përmasa maksimale e agregatëve $d_g = 2.5 \text{ cm}$;
- Shufrat e soletës duhet të ankorohen në trarë me min.40Ø (diametra).
- Detaji i reduktimit të shufrave nuk vlen për soletat që hidhen në një drejtim dhe për konsolat.
- Detaji i soletave vlen vetëm për soletat e rregullta që mbështeten në kontur.
- N.q.s soleta ka vrima ose çarje të ndryshme atëherë nuk vlen detaji i reduktimit.

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI



B A R S C H E D U L E Steel grade: B500B				Tot.L Weight(kg)	
Pos.	No.	D	Length		
1	750	8	0.99	742.50	293.288
2	555	8	2.05	1137.75	449.411
3	555	8	0.41	227.55	89.882
4	42	10	10.70	449.40	277.280
5	314	16	2.40	753.60	1190.688
6	257	16	2.80	719.60	1136.968
7	306	12	2.60	795.60	706.493
8	298	12	2.40	715.20	635.098
9	257	12	2.80	719.60	639.005
10	306	10	2.60	795.60	490.885
11	198	10	10.55	2088.90	1288.851
12	67	10	12.00	804.00	496.068
13	67	10	12.00	804.00	496.068
14	67	10	7.40	495.80	305.909
15	77	10	10.95	843.15	520.224
16	70	10	6.00	420.00	259.140
17	70	10	6.65	465.50	287.213
18	18	10	4.25	76.50	47.200
19	27	10	4.00	108.00	66.636
20	40	10	1.25	50.00	30.850
21	8	10	7.10	56.80	35.046
22	198	10	10.55	2088.90	1288.851
23	67	10	8.00	536.00	330.712
24	67	10	12.00	804.00	496.068
25	67	10	11.40	763.80	471.265
26	150	10	0.85	127.50	78.667
27	56	12	12.00	672.00	596.736
28	28	12	7.00	196.00	174.048
29	70	12	10.30	721.00	640.248
30	14	12	6.00	84.00	74.592
31	42	10	11.90	499.80	308.377
32	14	10	2.70	37.80	23.323
33	14	10	3.65	51.10	31.529
34	14	10	3.05	42.70	26.346
35	355	8	2.05	727.75	287.461
36	355	8	0.41	145.55	57.492
37	38	14	11.00	418.00	505.780
38	34	14	6.00	204.00	246.840
39	34	14	7.00	238.00	287.980
40	10	10	3.45	34.50	21.286
41	12	10	3.35	40.20	24.803
42	29	10	7.00	203.00	125.251
43	36	10	5.60	201.60	124.387
44	8	10	10.00	80.00	49.360
45	12	10	6.90	82.80	51.088
46	38	14	11.00	418.00	505.780
47	34	14	8.00	272.00	329.120
48	34	14	5.00	170.00	205.700
49	10	10	4.45	44.50	27.456
50	12	10	3.35	40.20	24.803
51	16	16	2.10	33.60	20.731
Total steel (kg)					
D(mm)	Tot.L	kg/m	Weight(kg)		
8	2981.10	0.395	1177.535		
10	13169.65	0.617	8125.674		
12	3903.40	0.888	3466.219		
14	1720.00	1.210	2081.200		
16	1473.20	1.580	2327.656		
Total weight (kg)				17178.284	

Pos. Comment:
44 (KANAL)
45 (KANAL)

PROJEKTIUES

B.O.E "HYDRO-ENG CONSULTING" SH.P.K
"ENGINEERING CONSULTING GROUP" SH.P.K
"SIRE-ALB" SH.P.K

AUTORITETI KONTRAKTOR:
BASHKIA HIMARE

EMERTIMI PLETES SE VIZATIMIT

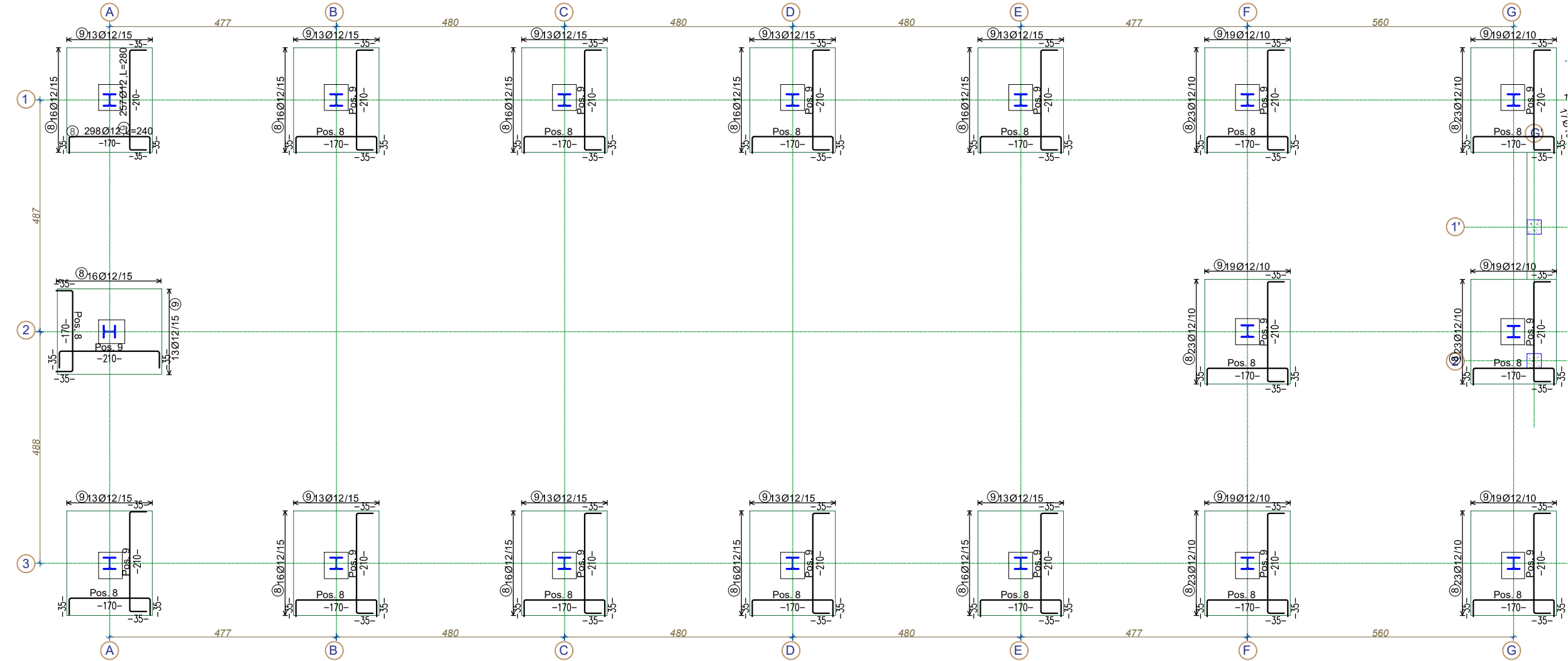
PLAN I ARMIMIT TE PLINTAVE
TE ZJARRFIKSEVE
ZGARA E POSHTME

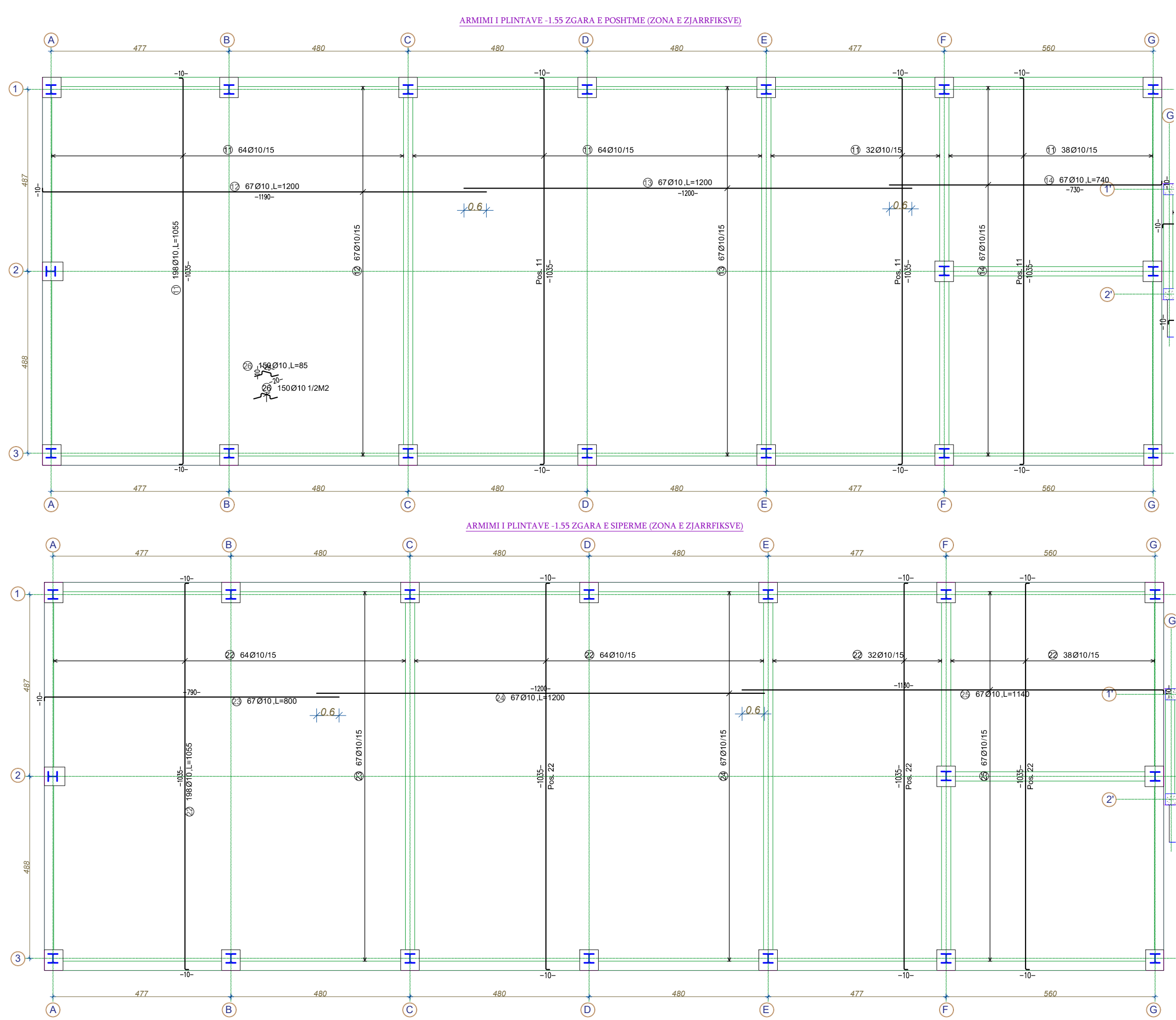
NDERTIMI I GODINES SE RE TE ZJARRFIKSES
NE BASHKINE HIMARE

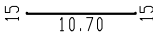
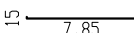
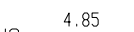
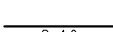
DATA: 2026

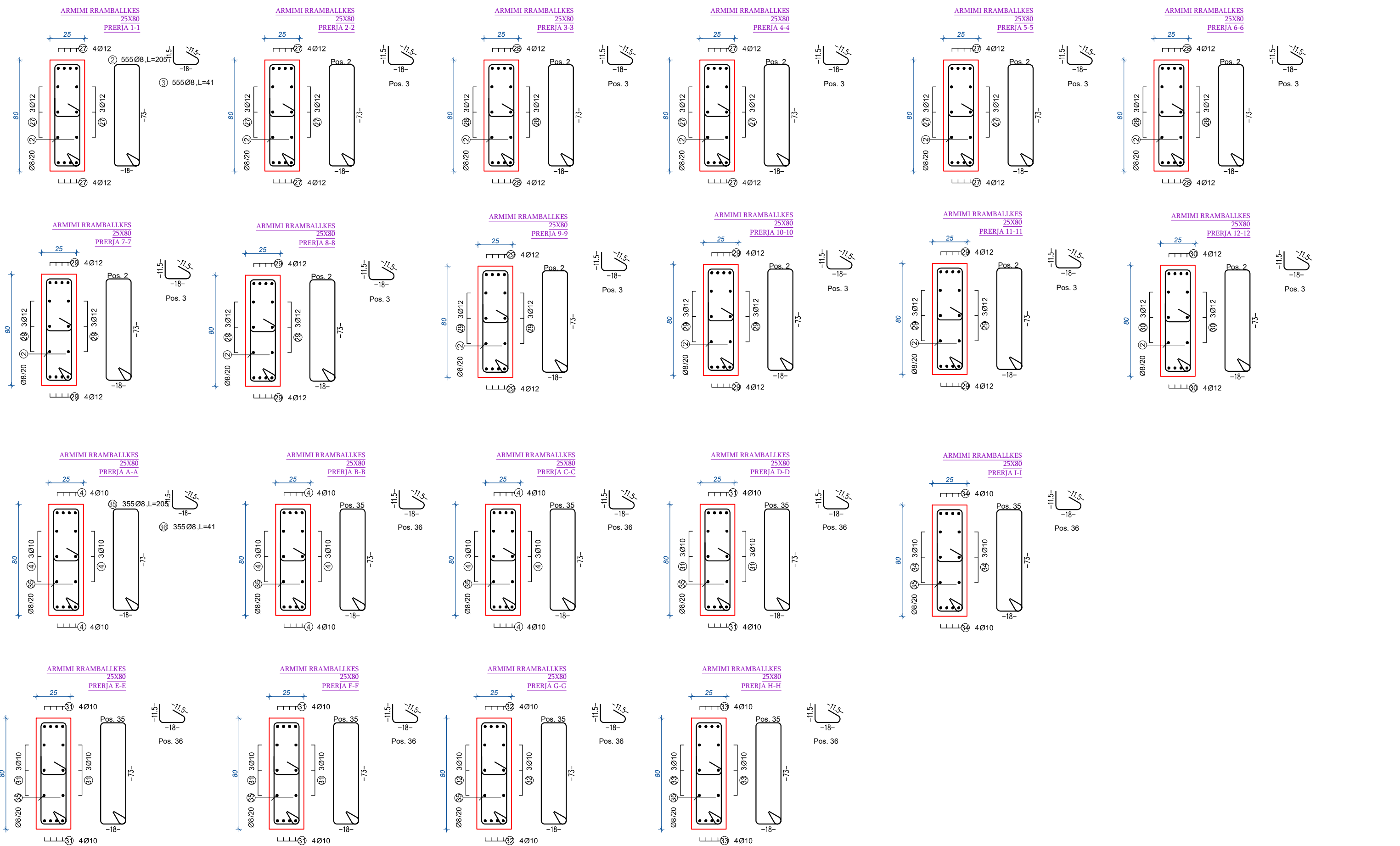
PROJEKT ZBATIMI

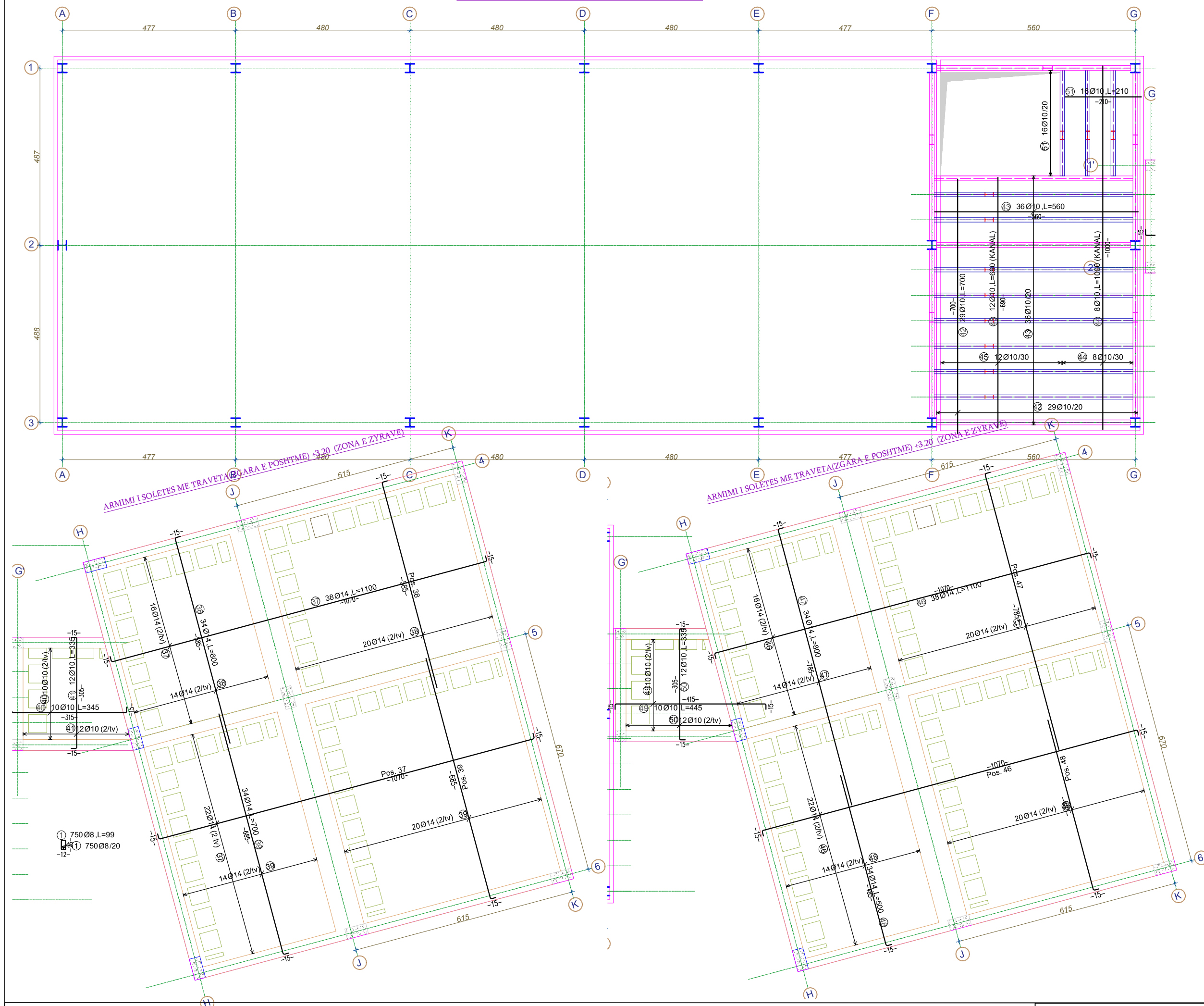
SHKALLA E VIZATIMIT
1:150

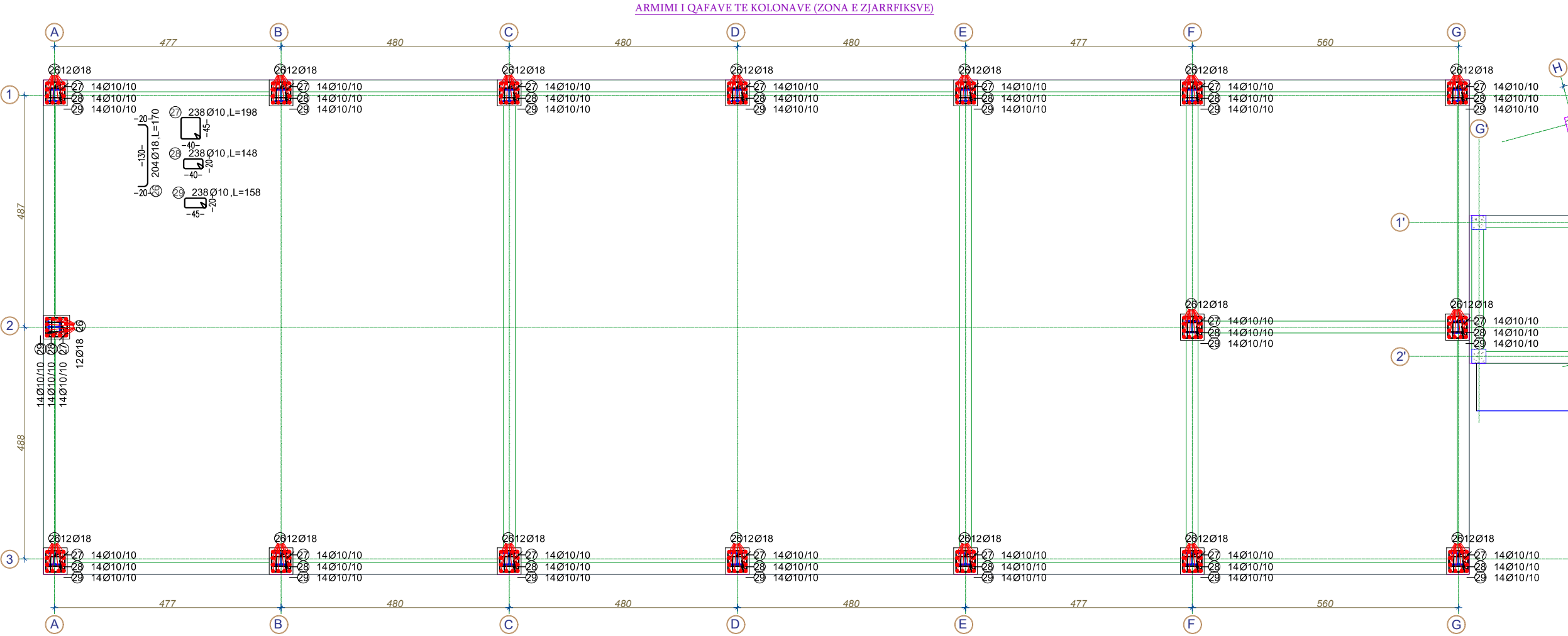




B E N D I N G S C H E D U L E Steelgrade: B500B											
Mark	∅	Length	No.	Total length	Bending dimensions						
					a	b	c	d	e	R	h
46	14	11.00	38	418.00	0.15	10.70	0.15				
											
47	14	8.00	34	272.00	0.15	7.85					
											
48	14	5.00	34	170.00	4.85	0.15					
											
49	10	4.45	10	44.50	0.15	4.15	0.15				
											
50	10	3.35	12	40.20	0.15	3.05	0.15				
											
51	10	2.10	16	33.60	2.10						
											







B A R S C H E D U L E Steelgrade: B500B					
Pos.	No.	D	Length	Tot.L	Weight(kg)
1	47	14	6.30	296.10	358.281
2	41	14	7.30	299.30	362.153
3	47	14	6.30	296.10	358.281
4	41	14	7.30	299.30	362.153
5	41	14	5.95	243.95	295.180
6	35	12	6.95	243.25	216.006
7	19	10	2.50	47.50	29.307
8	41	12	5.95	243.95	216.628
9	35	12	6.95	243.25	216.006
10	6	10	2.50	15.00	9.255
11	4	10	4.50	18.00	11.106
12	20	12	1.15	23.00	20.424
13	20	12	1.05	21.00	18.648
14	64	12	5.85	374.40	332.467
15	64	12	6.80	435.20	386.458
16	316	12	3.20	1011.20	897.946
17	260	8	0.43	111.80	44.161
18	48	10	1.15	55.20	34.058
19	11	8	5.40	59.40	23.463
20	10	10	4.20	42.00	25.914
21	10	8	0.50	5.00	1.975
22	10	8	1.60	16.00	6.320
23	28	10	1.20	33.60	20.731
24	28	10	0.45	12.60	7.774
25	28	10	1.65	46.20	28.505
26	204	18	1.70	346.80	692.906
27	238	10	1.98	471.24	290.755
28	238	10	1.48	352.24	217.332
29	238	10	1.58	376.04	232.017

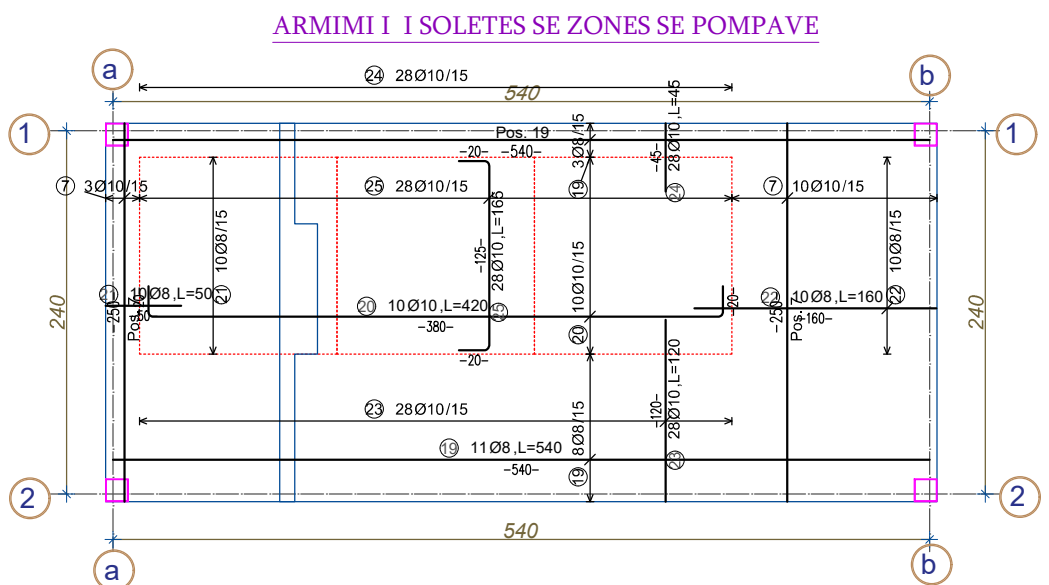
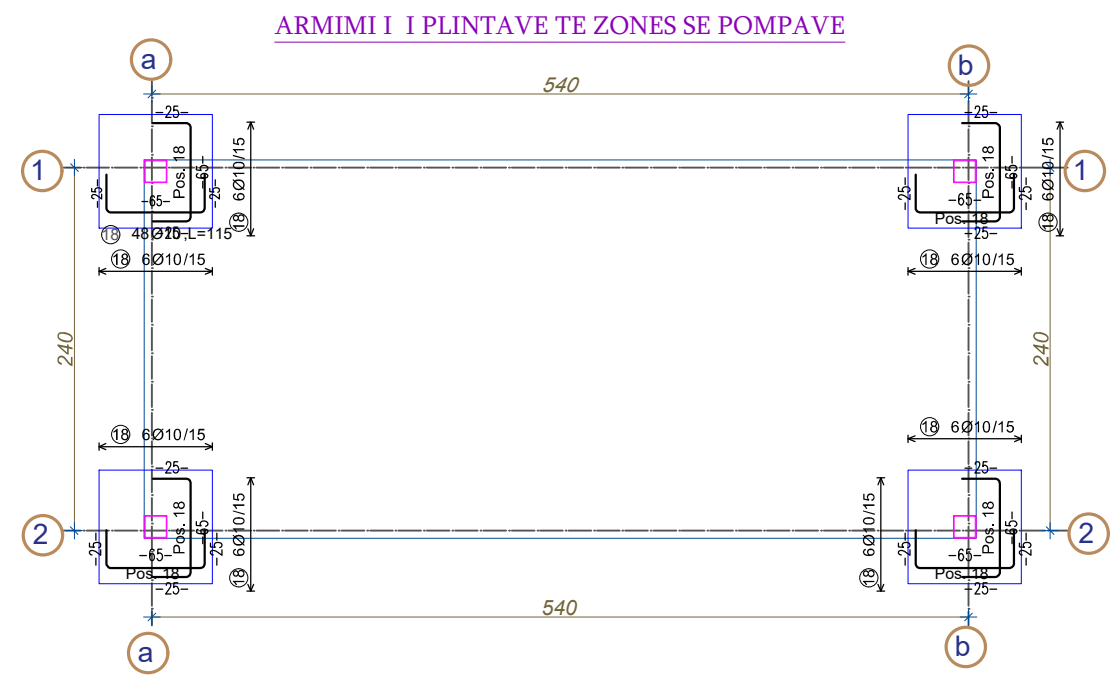
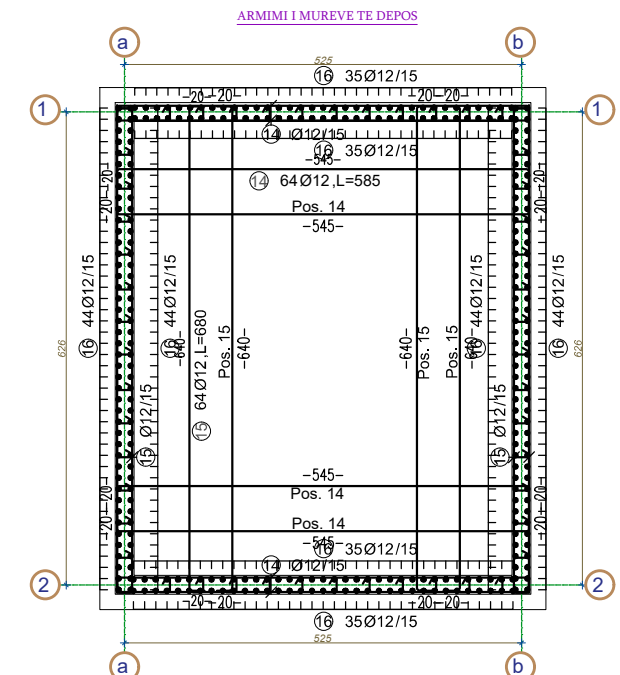
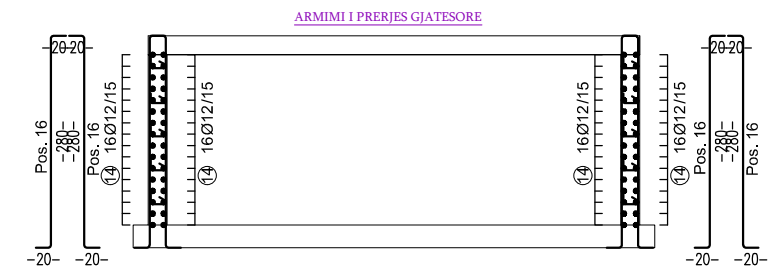
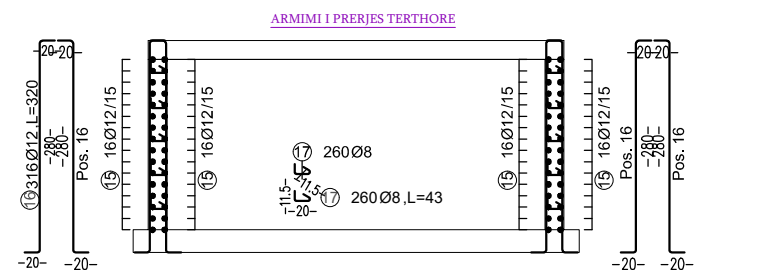
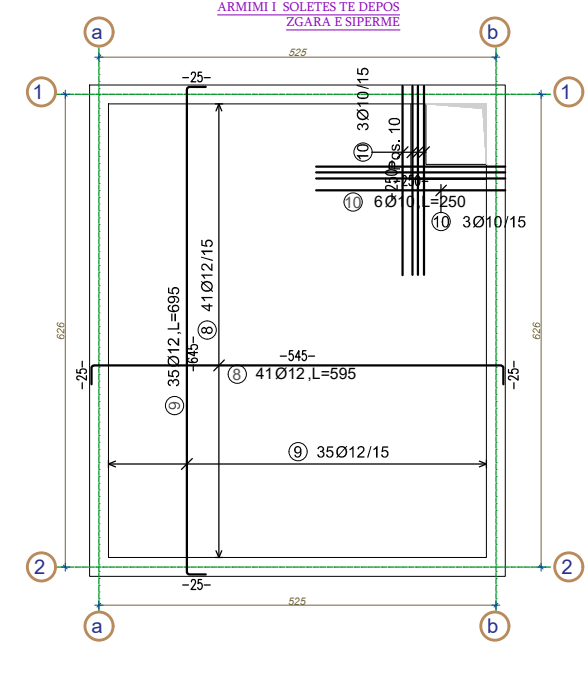
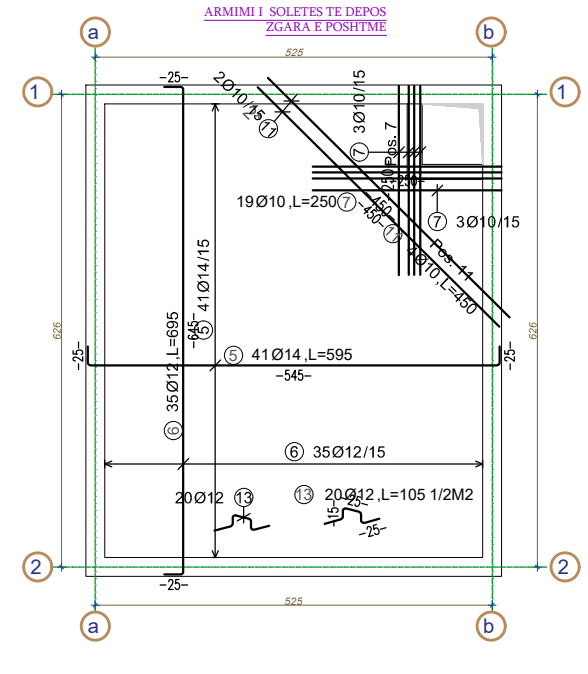
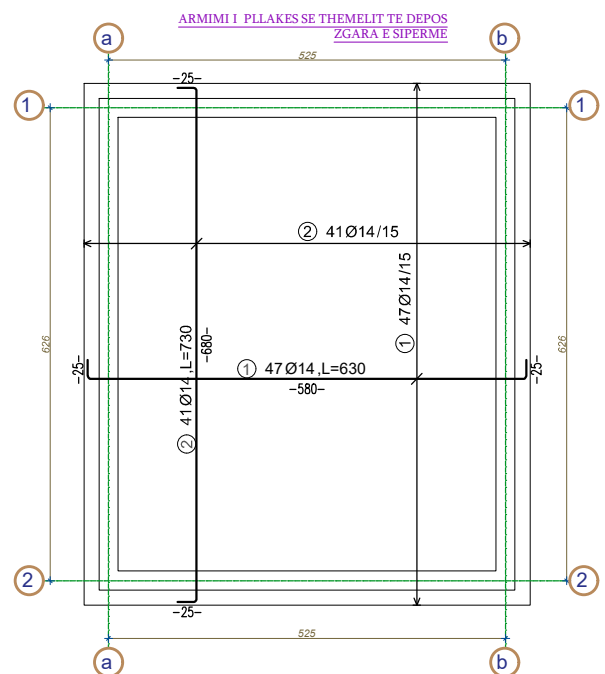
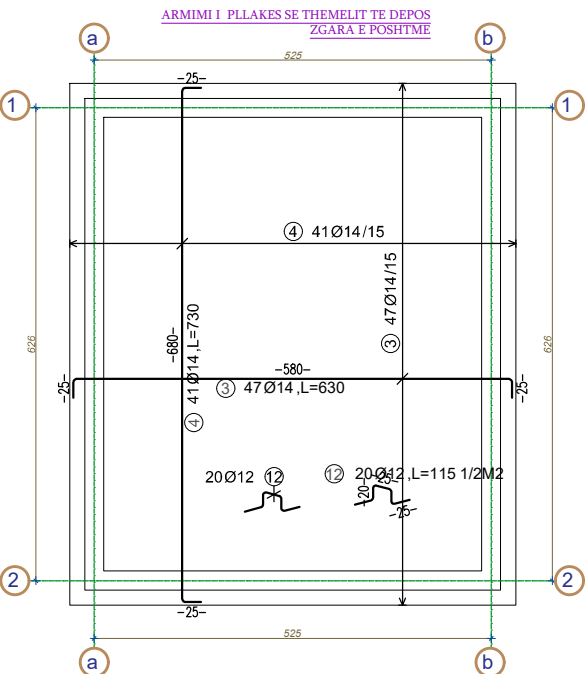
Total steelqu.			
D(mm)	Tot.L	kg/m	Weight(kg)
8	192.20	0.395	75.919
10	1469.62	0.617	906.756
12	2595.25	0.888	2304.582
14	1434.75	1.210	1736.048
18	346.80	1.998	692.906

Total weight (kg) 5716.211

Pos.	Comment:
12	1/2M2
13	1/2M2

B E N D I N G S C H E D U L E Steelgrade: B500B									
Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions				
					a	b	c	d	e
1	14	6.30	47	296.10	0.25	5.80	0.25		
2	14	7.30	41	299.30	0.25	6.80	0.25		
3	14	6.30	47	296.10	0.25	5.80	0.25		
4	14	7.30	41	299.30	0.25	6.80	0.25		
5	14	5.95	41	243.95	0.25	5.45	0.25		
6	12	6.95	35	243.25	0.25	6.45	0.25		
7	10	2.50	19	47.50	2.50				
8	12	5.95	41	243.95	0.25	5.45	0.25		
9	12	6.95	35	243.25	0.25	6.45	0.25		
10	10	2.50	6	15.00	2.50				
11	10	4.50	4	18.00	4.50				

B E N D I N G S C H E D U L E Steelgrade: B500B									
Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions				
					a	b	c	d	e
12	12	1.15	20	23.00					
13	12	1.05	20	21.00					
14	12	5.85	64	374.40	0.20	5.45	0.20		
15	12	6.80	64	435.20	0.20	6.40	0.20		
16	12	3.20	316	1011.20					
17	8	0.43	260	111.80	0.20				

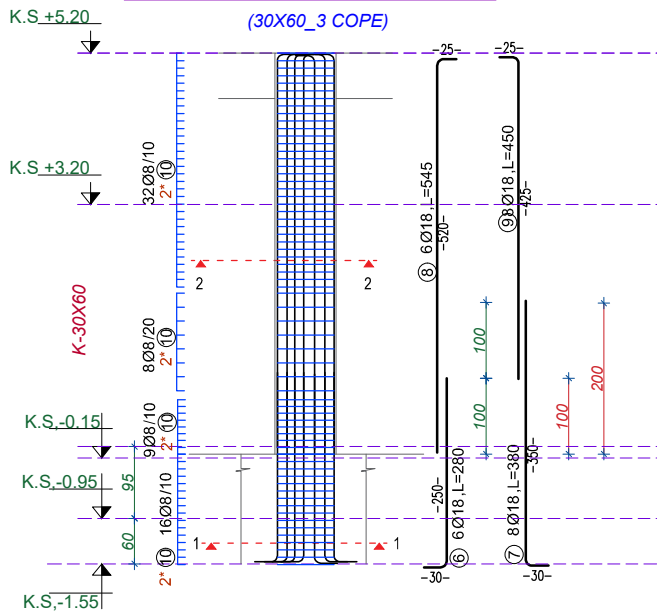


BENDING SCHEDULE Steel grade: B500B											
Bending dimensions											
Mark	Ø	Length	No.	Total length	a	b	c	d	e	R	h
18	10	1.15	48	55.20	0.25	0.65	0.25				
19	8	5.40	11	59.40	5.40						
20	10	4.20	10	42.00	0.20	3.80	0.20				
21	8	0.50	10	5.00	0.50						
22	8	1.60	10	16.00	1.60						
23	10	1.20	28	33.60	1.20						
24	10	0.45	28	12.60	0.45						
25	10	1.65	28	46.20	0.20	1.25	0.20				
26	18	1.70	204	346.80	0.20	1.30	0.20				
27	10	1.98	238	471.24	0.40	0.45	0.40	0.45			0.14 0.14
28	10	1.48	238	352.24	0.40	0.20	0.40	0.20			0.14 0.14

BENDING SCHEDULE Steel grade: B500B											
Bending dimensions											
Mark	Ø	Length	No.	Total length	a	b	c	d	e	R	h
29	10	1.58	238	376.04	0.45	0.20	0.45	0.20			0.14 0.14

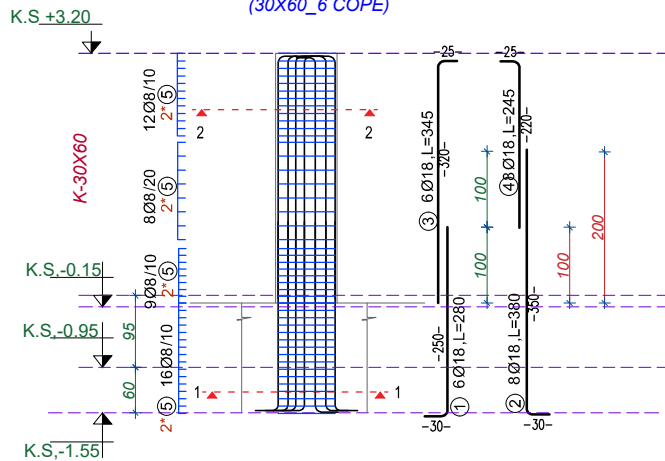
KOLONA K-1 Shk 1:100 -1.55 +5.20

(30X60_3 COPE)



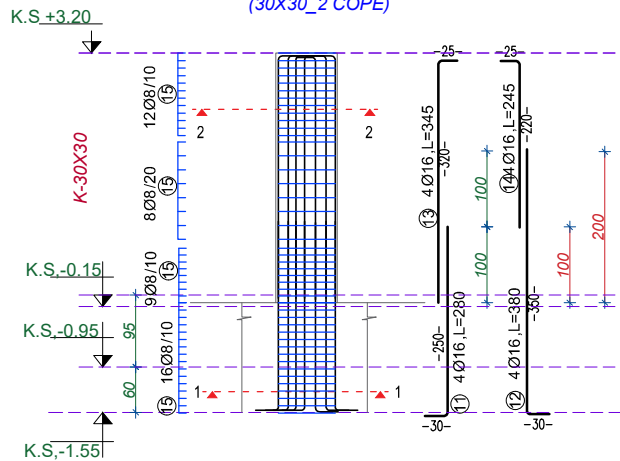
KOLONA K-1 Shk 1:100 -1.55 +3.20

(30X60_6 COPE)



KOLONA K-2 Shk 1:100 -1.55 +3.20

(30X30_2 COPE)



BAR SCHEDULE Steelgrade: B500B
Component: K-2

Pos.	No.	D	Length	Tot.L	Weight(kg)
6	6	18	2.80	16.80	33.566
7	8	18	3.80	30.40	60.739
8	6	18	5.45	32.70	65.335
9	8	18	4.50	36.00	71.928
10	130	8	1.56	202.80	80.106

Total steelqu.

D(mm)	Tot.L	kg/m	Weight(kg)
8	202.80	0.395	80.106
18	115.90	1.998	231.568

Total weight (kg)

311.674*3

BAR SCHEDULE Steelgrade: B500B
Component: K-L

Pos.	No.	D	Length	Tot.L	Weight(kg)
11	4	16	2.80	11.20	17.696
12	4	16	3.80	15.20	24.016
13	4	16	3.45	13.80	21.804
14	4	16	2.45	9.80	15.484
15	45	8	1.24	55.80	22.041

Total steelqu.

D(mm)	Tot.L	kg/m	Weight(kg)
8	55.80	0.395	22.041
16	50.00	1.580	79.000

Total weight (kg)

101.041*6

BAR SCHEDULE Steelgrade: B500B
Component: K-P

Pos.	No.	D	Length	Tot.L	Weight(kg)
1	6	18	2.80	16.80	33.566
2	8	18	3.80	30.40	60.739
3	6	18	3.45	20.70	41.359
4	8	18	2.45	19.60	39.161
5	90	8	1.56	140.40	55.458

Total steelqu.

D(mm)	Tot.L	kg/m	Weight(kg)
8	140.40	0.395	55.458
18	87.50	1.998	174.825

Total weight (kg)

230.283*2

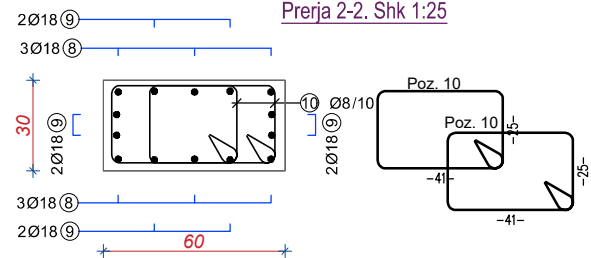
BENDING SCHEDULE Steelgrade: B500B

Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions							
					a	b	c	d	e	R	h	
1	18	2.80	6	16.80	0.30	2.50						
2	18	3.80	8	30.40	0.30	3.50						
3	18	3.45	6	20.70	3.20	0.25						
4	18	2.45	8	19.60	2.20	0.25						
5	8	1.56	90	140.40	0.41	0.25	0.41	0.25			0.12	0.12
6	18	2.80	6	16.80	0.30	2.50						
7	18	3.80	8	30.40	0.30	3.50						
8	18	5.45	6	32.70	5.20	0.25						
9	18	4.50	8	36.00	4.25	0.25						
10	8	1.56	130	202.80	0.41	0.25	0.41	0.25			0.12	0.12

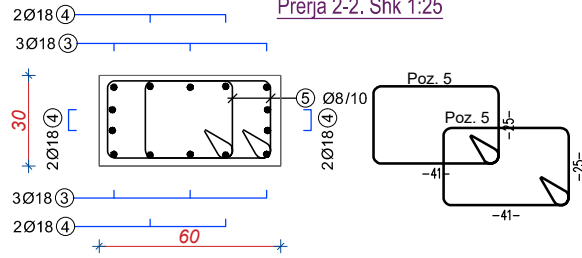
BENDING SCHEDULE Steelgrade: B500B

Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions							
					a	b	c	d	e	R	h	
11	16	2.80	4	11.20	0.30	2.50						
12	16	3.80	4	15.20	0.30	3.50						
13	16	3.45	4	13.80	3.20	0.25						
14	16	2.45	4	9.80	2.20	0.25						
15	8	1.24	45	55.80	0.25	0.25	0.25	0.25			0.12	0.12

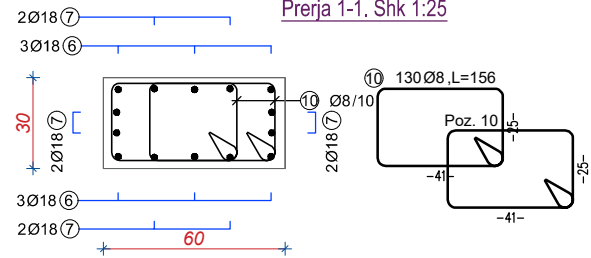
Prerja 2-2. Shk 1:25



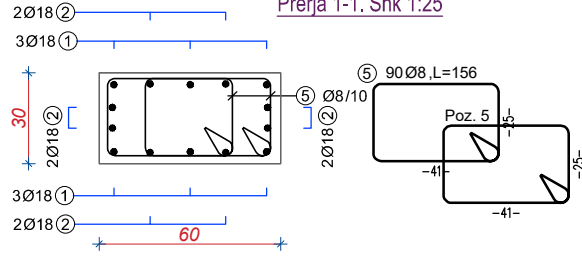
Prerja 2-2. Shk 1:25



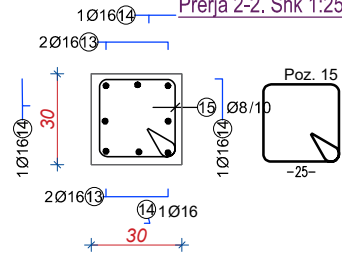
Prerja 1-1. Shk 1:25



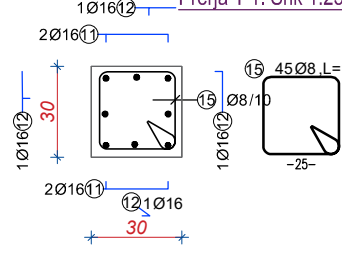
Prerja 1-1. Shk 1:25



Prerja 2-2. Shk 1:25



Prerja 1-1. Shk 1:25



C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI



C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30-STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

1	75	8	1.85	138.75	54.806
2	9	18	11.40	102.60	204.995
3	100	8	1.35	135.00	53.325
4	2	12	10.60	21.20	18.826
5	160	8	1.73	276.80	109.336
6	3	18	2.20	6.60	13.187
7	3	18	2.50	7.50	14.985
8	3	18	3.80	11.40	22.777
9	75	8	1.85	138.75	54.806
10	9	18	11.40	102.60	204.995
11	2	12	10.60	21.20	18.826
12	3	18	2.20	6.60	13.187
13	3	18	2.50	7.50	14.985
14	3	18	3.80	11.40	22.777
15	75	8	1.85	138.75	54.806
16	9	18	11.40	102.60	204.995
17	2	12	10.60	21.20	18.826
18	3	18	2.20	6.60	13.187
19	3	18	2.50	7.50	14.985
20	3	18	3.80	11.40	22.777
21	80	8	1.85	148.00	58.460
22	6	18	6.00	36.00	71.928
23	2	12	11.70	23.40	20.779
24	3	18	2.20	6.60	13.187
25	3	18	2.50	7.50	14.985
26	3	18	3.80	11.40	22.777
27	6	18	7.55	45.30	90.509
28	3	18	8.00	24.00	47.952
29	3	18	5.50	16.50	32.967
30	80	8	1.85	148.00	58.460
31	6	18	6.00	36.00	71.928
32	2	12	11.70	23.40	20.779
33	3	18	2.20	6.60	13.187
34	3	18	2.50	7.50	14.985
35	3	18	3.80	11.40	22.777
36	6	18	7.55	45.30	90.509
37	3	18	8.00	24.00	47.952
38	3	18	5.50	16.50	32.967
39	80	8	1.85	148.00	58.460
40	6	18	6.00	36.00	71.928
41	2	12	11.70	23.40	20.779
42	3	18	2.20	6.60	13.187
43	3	18	2.50	7.50	14.985
44	3	18	3.80	11.40	22.777
45	6	18	7.55	45.30	90.509
46	3	18	8.00	24.00	47.952
47	3	18	5.50	16.50	32.967
48	80	14	1.00	80.00	96.800
49	7	18	6.00	42.00	83.916
50	4	18	2.20	8.80	17.582
51	4	18	2.50	10.00	19.980
52	4	18	3.80	15.20	30.370
53	7	18	7.55	52.85	105.594
54	4	18	8.00	32.00	63.936
55	4	18	5.50	22.00	43.956

Total steelqu.			
D(mm)	Tot.L	kg/m	Weight(kg)
8	1272.05	0.395	502.460
12	133.80	0.888	118.814
14	80.00	1.210	96.800
18	1009.05	1.998	2016.082
Total weight (kg)			2734.156

BENDING SCHEDULE Steelgrade: B500B

Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions							
					a	b	c	d	e	R	h	
46	18	8.00	3	24.00	0.35	7.65						
47	18	5.50	3	16.50	0.35	5.15						
48	14	1.00	80	80.00	1.00							
49	18	6.00	7	42.00	0.35	5.65						
50	18	2.20	4	8.80	0.35	1.85						
51	18	2.50	4	10.00	0.35	2.15						
52	18	3.80	4	15.20	3.80							
53	18	7.55	7	52.85	0.35	7.20						
54	18	8.00	4	32.00	0.35	7.65						
55	18	5.50	4	22.00	0.35	5.15						

Renaldo Karaj
Karaj

Digitally signed by
Renaldo Karaj
Date: 2026.07.09
13:16:23 +02'00'

C25/30-STRUKTURA HORIZONTALE
C25/30 -STRUKTURA VERTIKALE
B500C-HEKUR NDERTIMI

BENDING SCHEDULE Steelgrade: B500B

Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions							
					a	b	c	d	e	R	h	
10	18	11.40	9	102.60	0.35	10.70	0.35					
11	12	10.60	2	21.20	10.60							
12	18	2.20	3	6.60	0.35	1.85						
13	18	2.50	3	7.50	0.35	2.15						
14	18	3.80	3	11.40	3.80							
15	8	1.85	75	138.75	0.25	0.55	0.25	0.55			0.12	0.13
16	18	11.40	9	102.60	0.35	10.70	0.35					
17	12	10.60	2	21.20	10.60							
18	18	2.20	3	6.60	0.35	1.85						
19	18	2.50	3	7.50	0.35	2.15						
20	18	3.80	3	11.40	3.80							
21	8	1.85	80	148.00	0.25	0.55	0.25	0.55			0.12	0.13

BENDING SCHEDULE Steelgrade: B500B

Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions							
					a	b	c	d	e	R	h	
22	18	6.00	6	36.00	0.35	5.65						
23	12	11.70	2	23.40	11.70							
24	18	2.20	3	6.60	0.35	1.85						
25	18	2.50	3	7.50	0.35	2.15						
26	18	3.80	3	11.40	3.80							
27	18	7.55	6	45.30	0.35	7.20						
28	18	8.00	3	24.00	0.35	7.65						
29	18	5.50	3	16.50	0.35	5.15						
30	8	1.85	80	148.00	0.25	0.55	0.25	0.55			0.12	0.13
31	18	6.00	6	36.00	0.35	5.65						
32	12	11.70	2	23.40	11.70							
33	18	2.20	3	6.60	0.35	1.85						

BENDING SCHEDULE Steelgrade: B500B

Mark	Ø	Length	No.	Total length	Bending dimensions							
					a	b	c	d	e	R	h	
34	18	2.50	3	7.50	0.35	2.15						
35	18	3.80	3	11.40	3.80							
36	18	7.55	6	45.30	0.35	7.20						
37	18	8.00	3	24.00	0.35	7.65						
38	18	5.50	3	16.50	0.35	5.15						
39	8	1.85	80	148.00	0.25	0.55	0.25	0.55			0.12	0.13
40	18	6.00	6	36.00	0.35	5.65						
41	12	11.70	2	23.40	11.70							
42	18	2.20	3	6.60	0.35	1.85						
43	18	2.50	3	7.50	0.35	2.15						
44	18	3.80	3	11.40	3.80							
45	18	7.55	6	45.30	0.35	7.20						