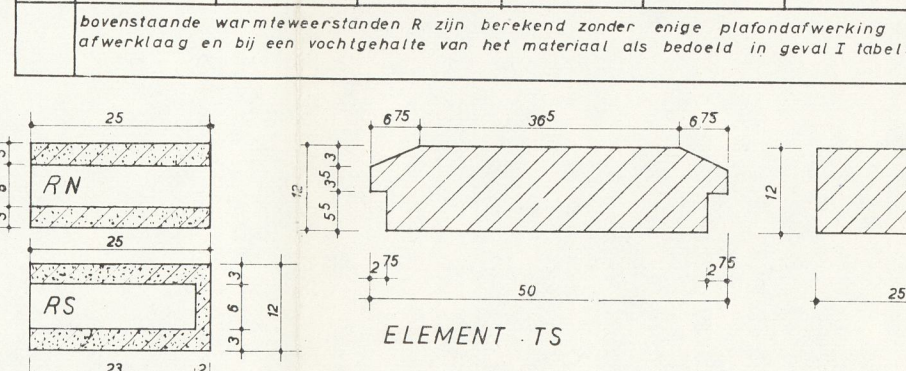
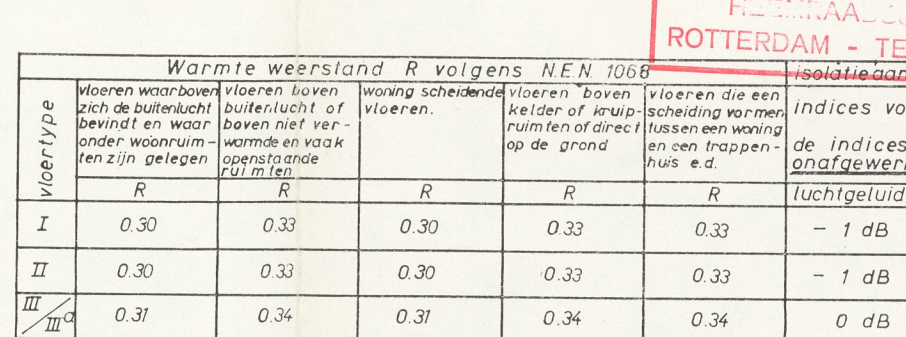
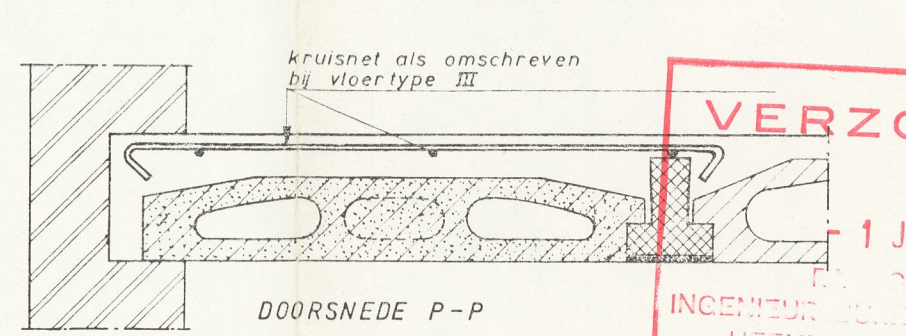
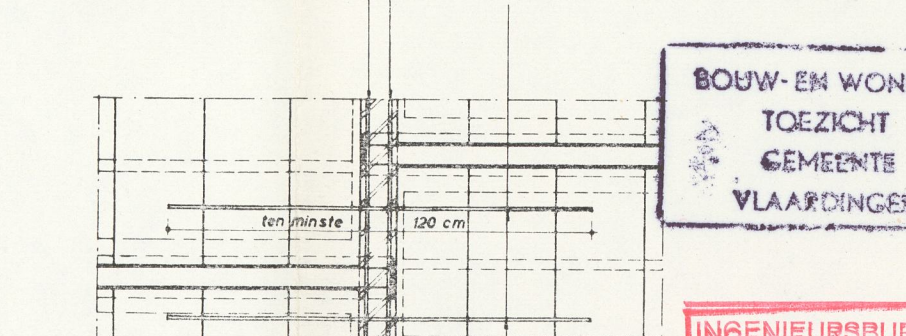
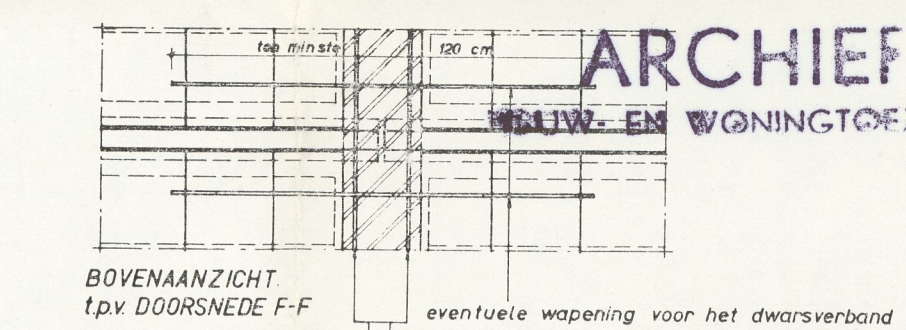
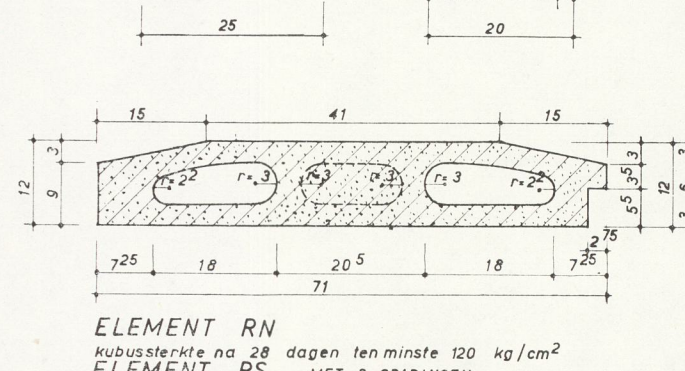
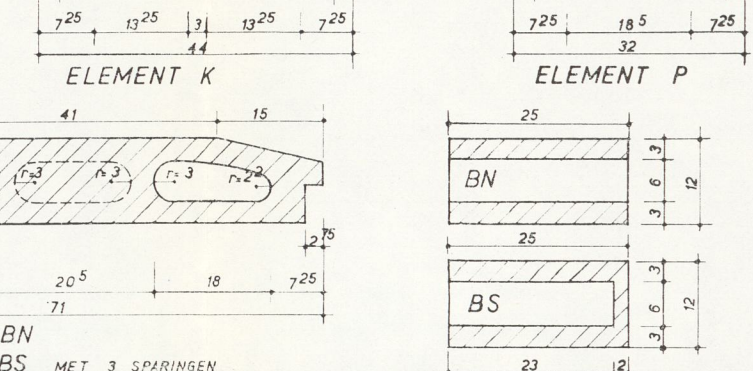
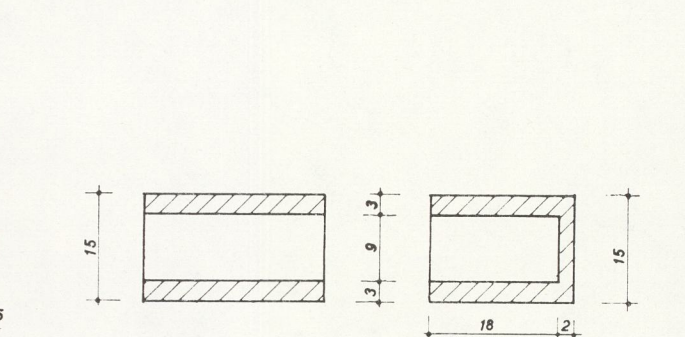
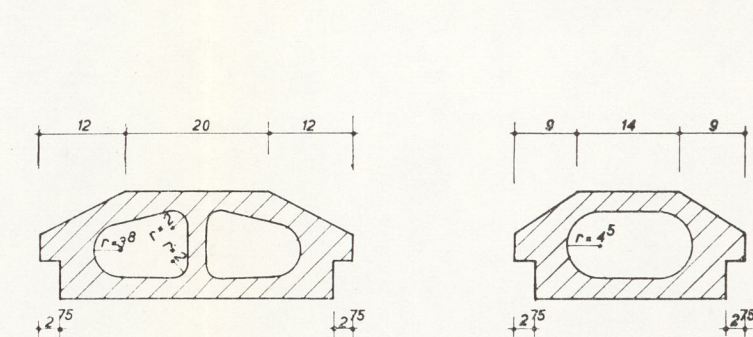
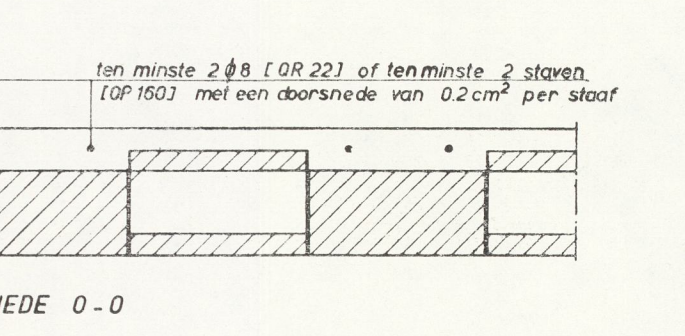
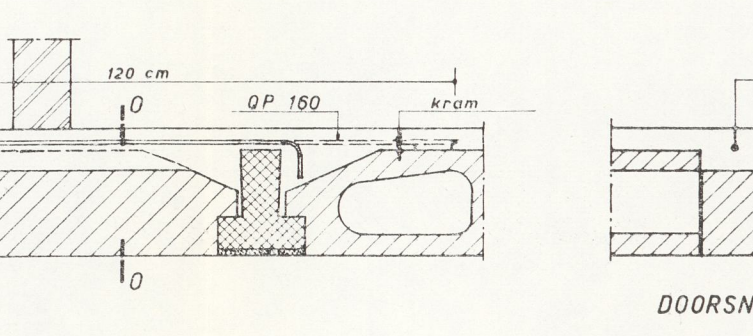
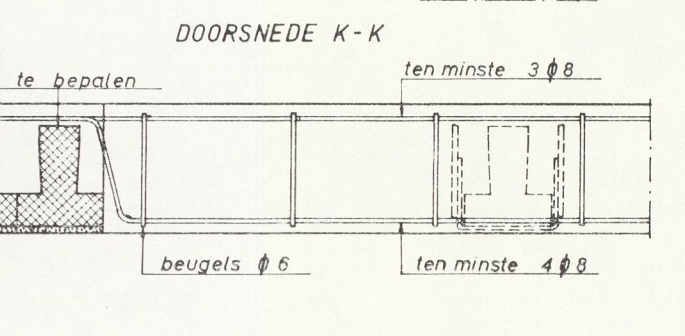
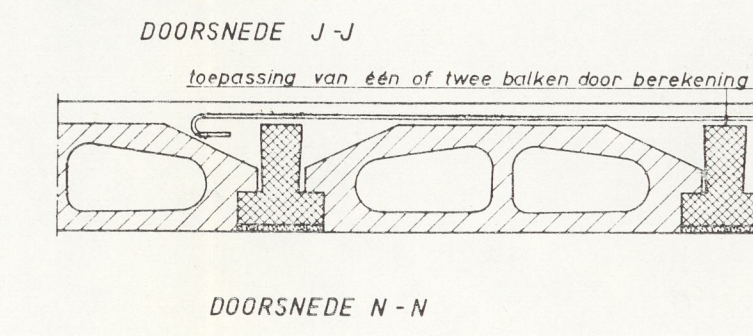
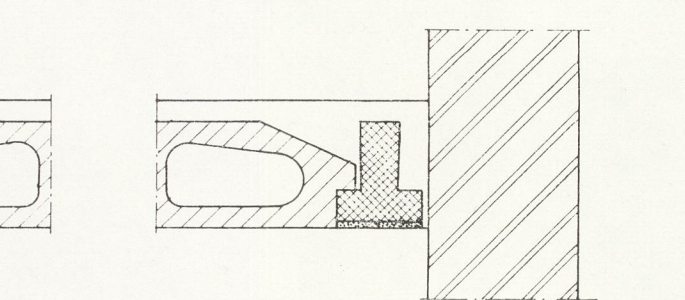
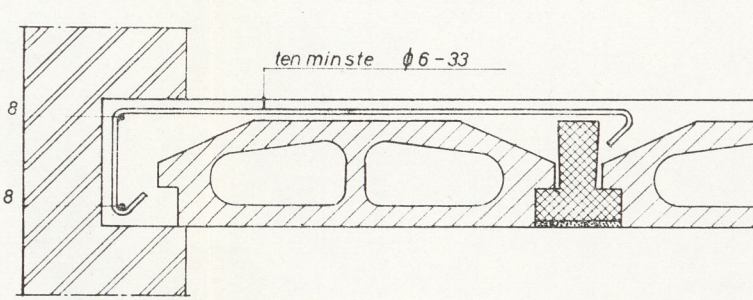
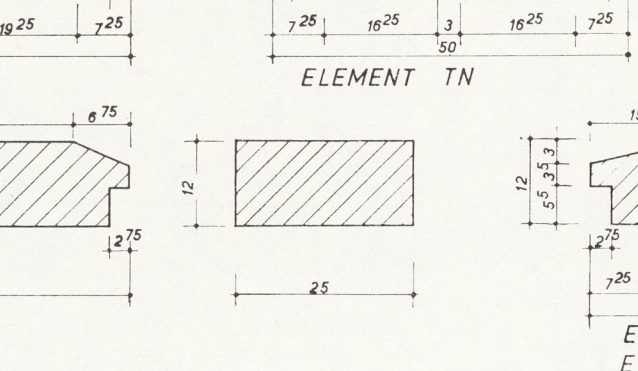
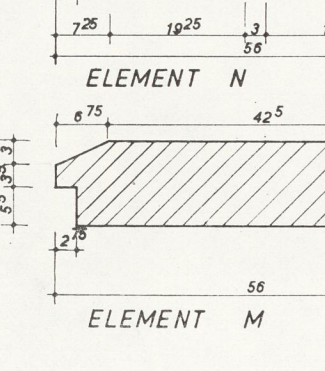
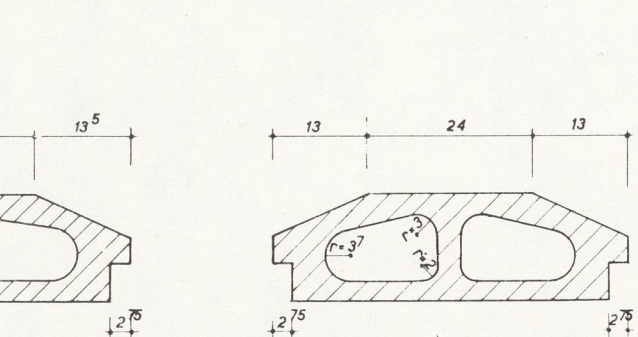
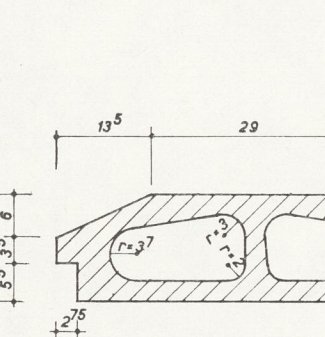
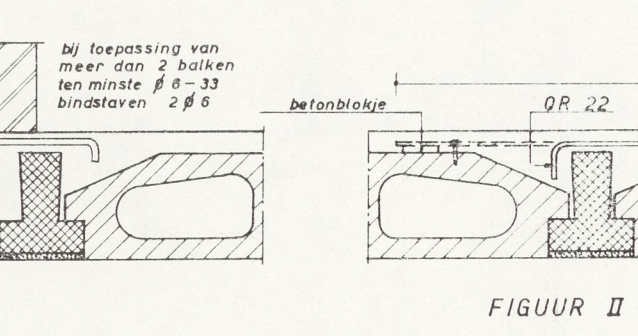
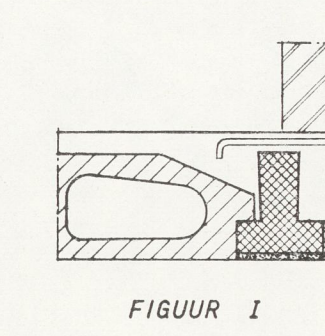
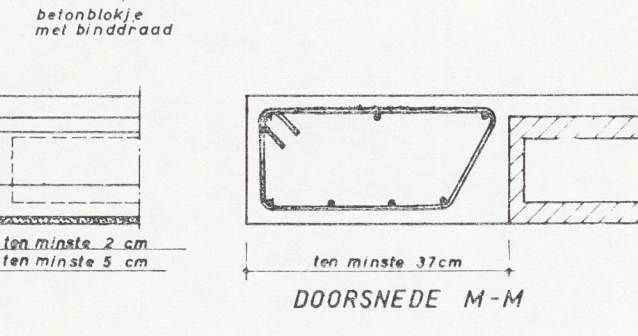
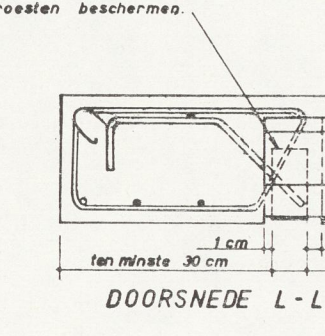
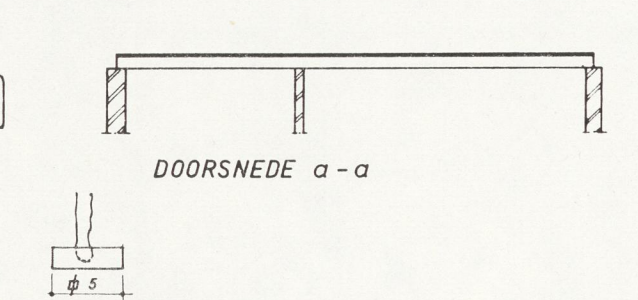
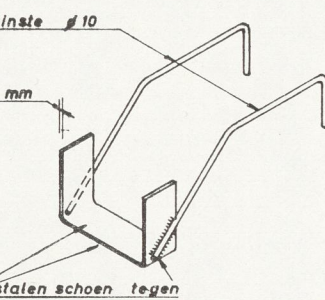
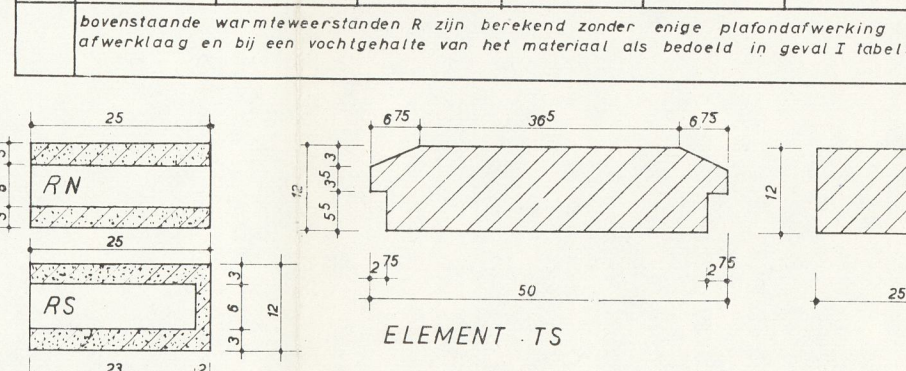
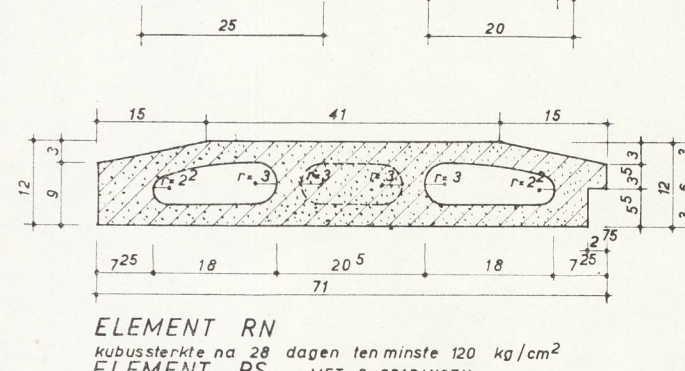
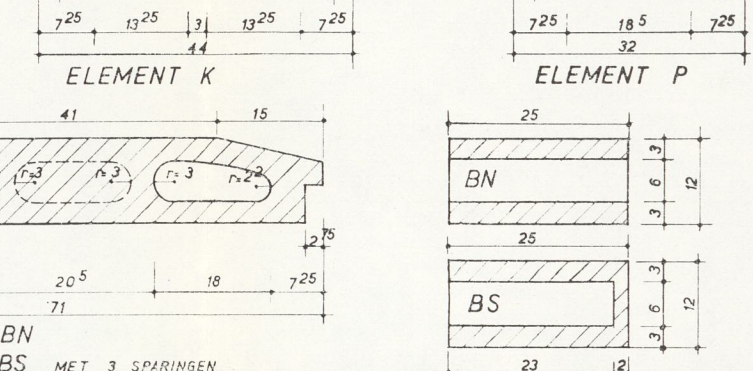
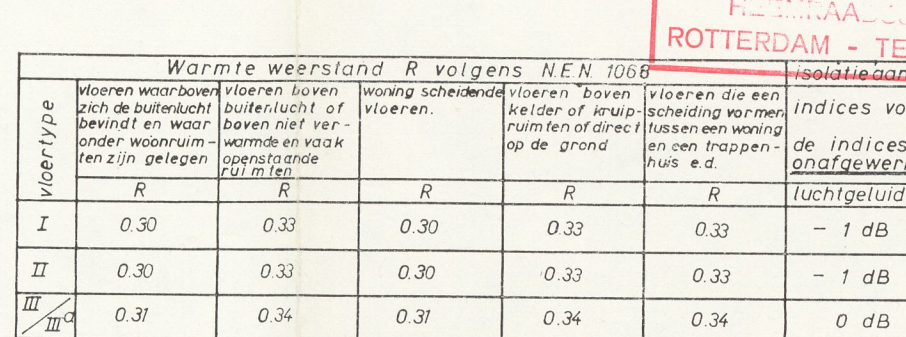
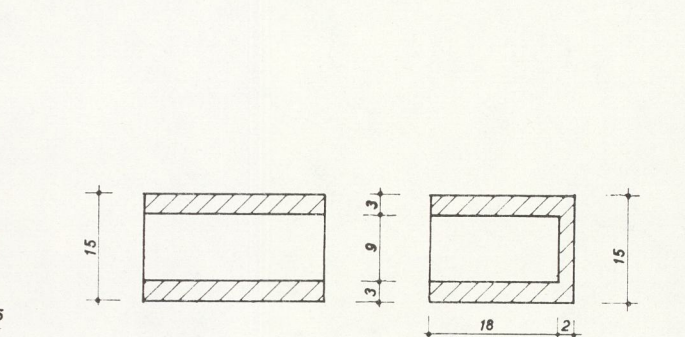
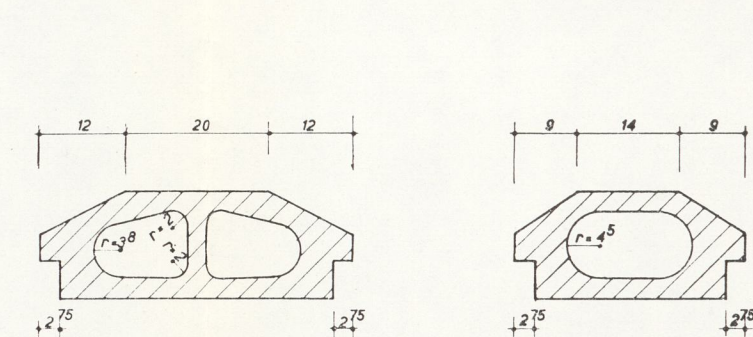
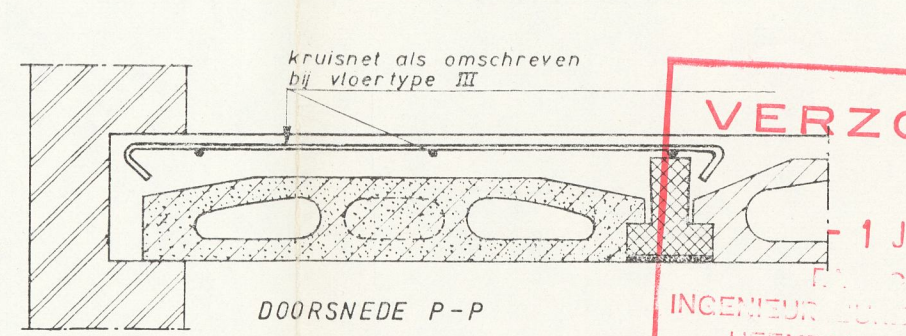
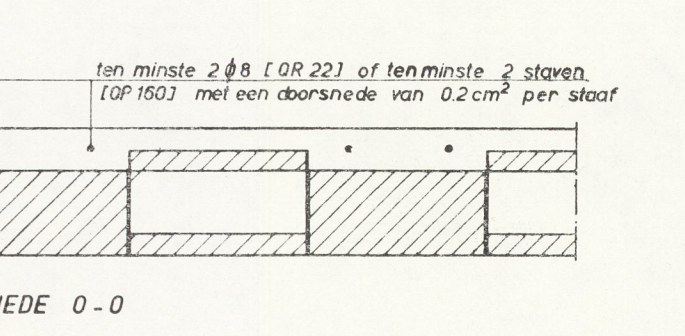
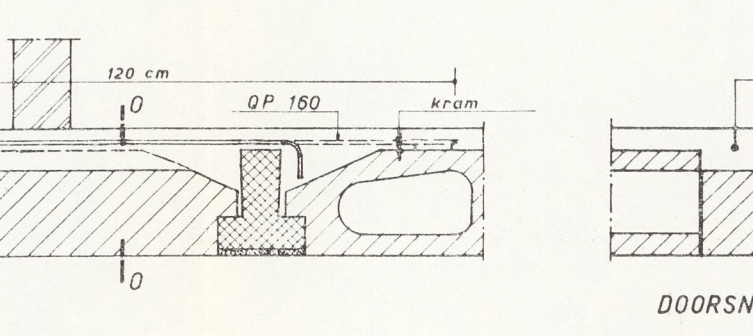
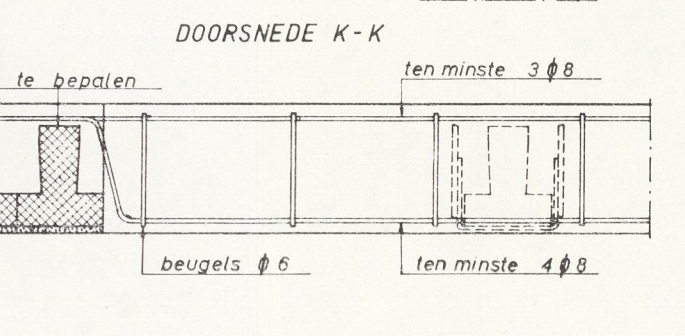
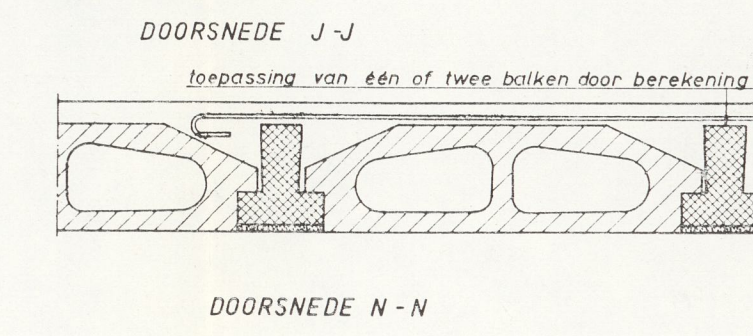
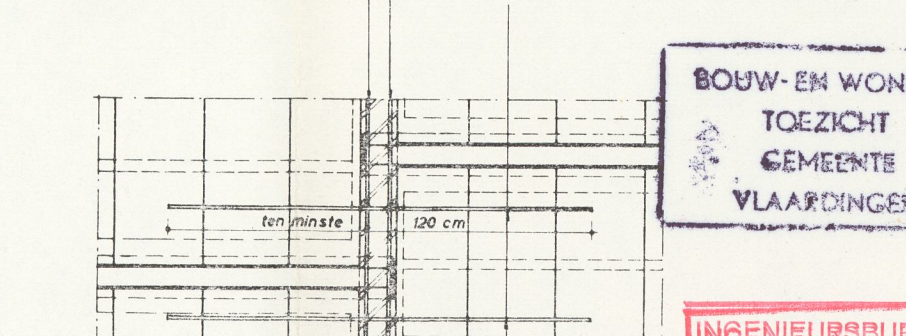
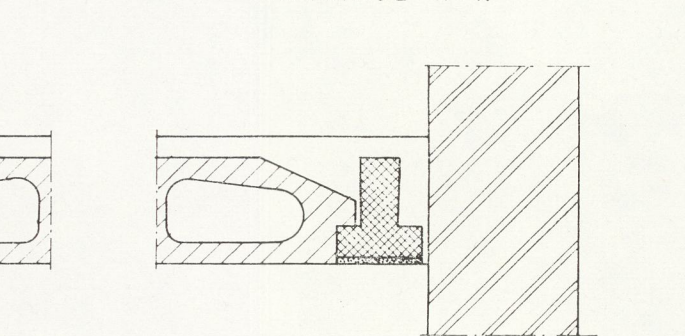
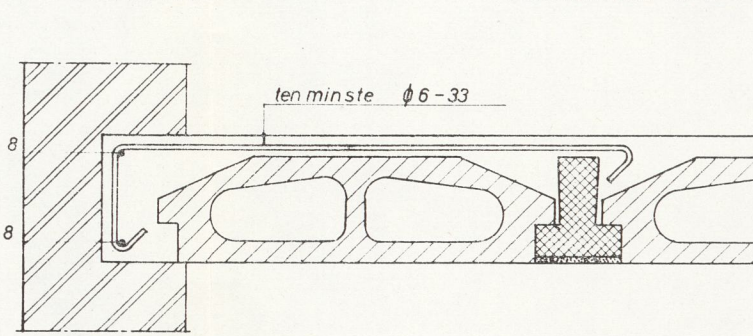
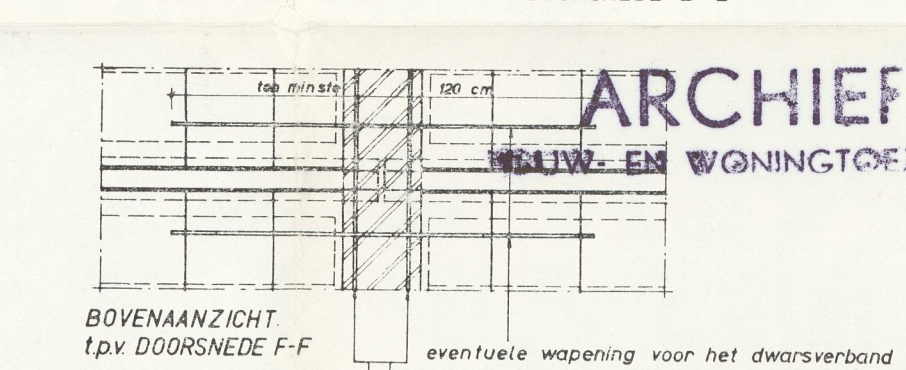
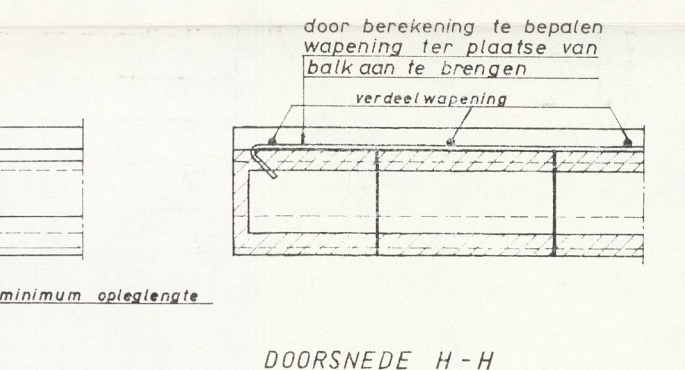
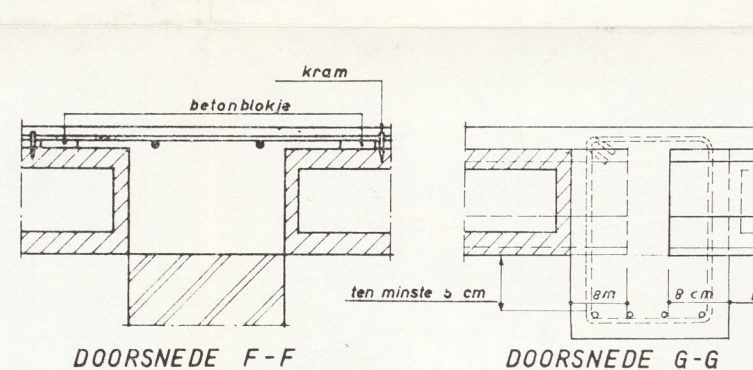
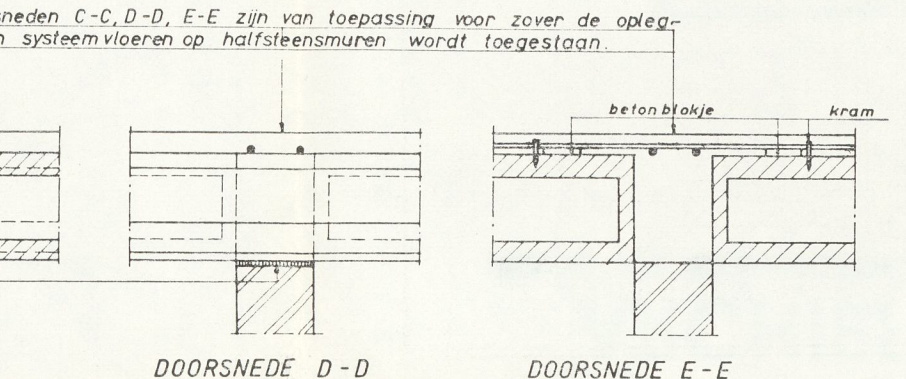
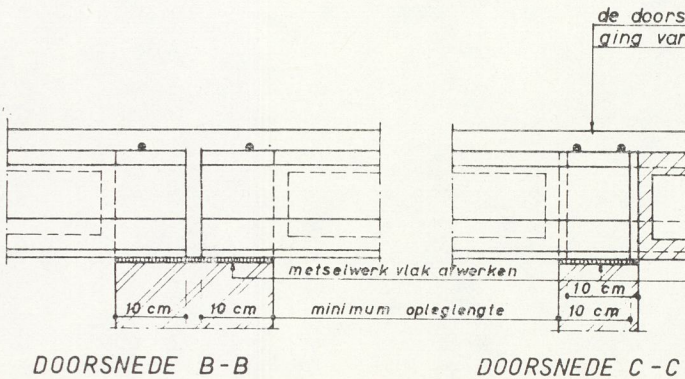
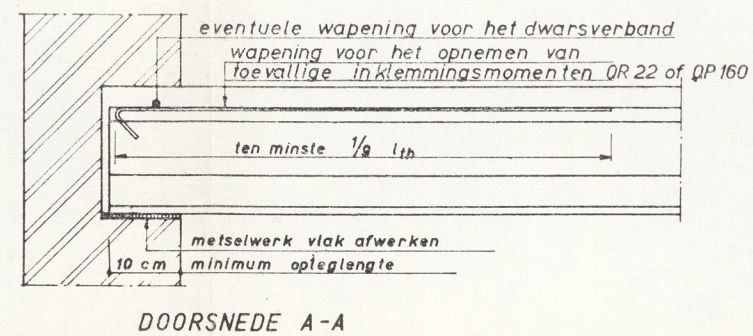
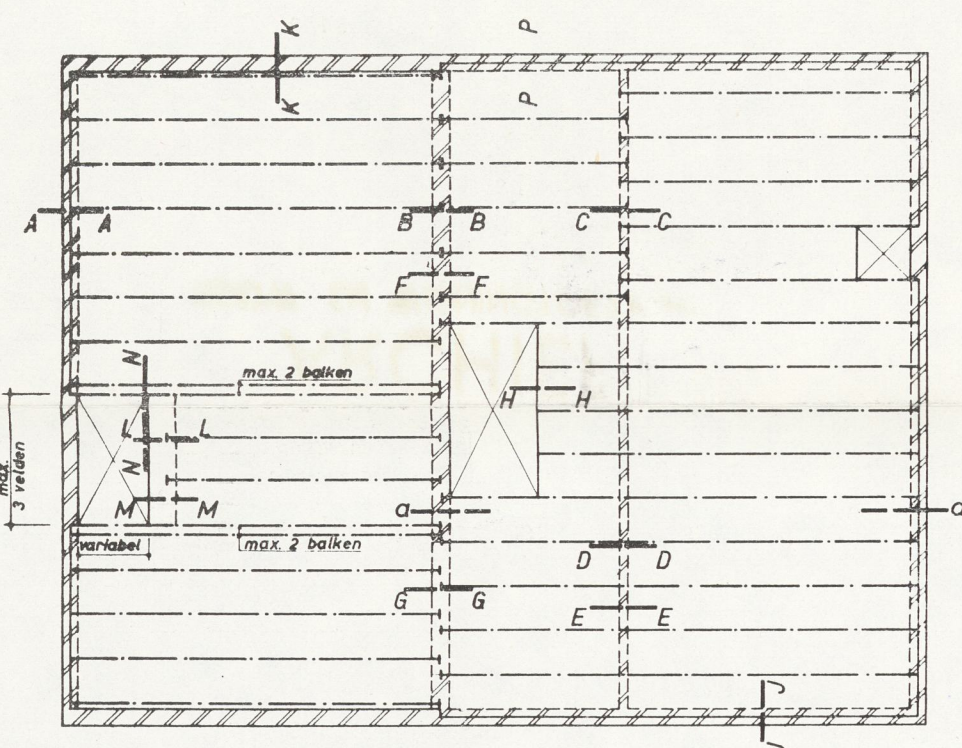
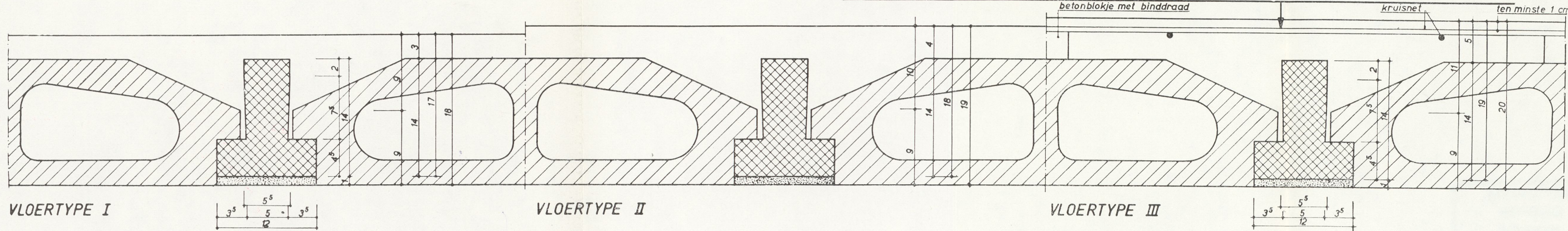


deklaag dikker dan 4 cm moeten worden voorzien van een kruisnet van ten minste $\phi 6-33$ [OR 22] of van een kruisnet van ten minste $\phi 4-25$ [OR 42 of OR 42] dat voldoet aan de richtlijnen voor op de bouwplaats te verwerken gepuntlaste wapeningsnetten, opgesteld door de Diensten van Bouw- en Woningtoezicht der Gemeenten Amsterdam Rotterdam en 's-Gravenhage.



VLOEREN uit te voeren in overeenstemming met nevenstaand prototype voor uitvoering en ontwerp gelden de R.V.B.1962, de G.B.V.1962, en de V.G.B.W.1949 met inachtneming van het volgende:
VOORGESPANNEN BALKEN van mechanisch vericht grindbeton. Kubussterkte na 28 dagen ten minste 900 kg/cm² (kubus met zijden van 20 cm); bij controle met kleinere kubus moeten de gebruikelijke correcties worden aangehouden. In rekening te brengen elasticiteitsmodulus: $E_b = 367000 \text{ kg/cm}^2$. Minimale kubussterkte bij het ontspannen: 300 kg/cm². Maximale toe te passen hoeveelheid cement: 400 kg/m³ beton. Maximale toe te passen watercementfactor: 0,4.

Maximum toelaatbare spanningen:
Werkbuigingsdrukspanning: 140 kg/cm²
Werkbuigingsdrukspanning bij scheurmoment: 466 kg/cm²
Werkbuigingsdrukspanning in toekomstige drukzone voor en tijdens montage: 112 kg/cm²
Schuine trekspanning: 8,4 kg/cm²
De werkbuigingsdrukspanning moet door berekening worden bepaald. Voor de WAPENING VAN DE VOORGESPANNEN BALKEN moet staal worden gebruikt waarvoor een certificaat is verstrekt door de Certificatie Commissie Voorspanstaal van de Stichting Beoordeling Bouwconstructies en Bouwmaterialen. Op dit staal zijn van toepassing de Keuringsvoorschriften Voorspanstaal 1962 (K.V.S. 1962).
Staalqualiteit: ten minste OP 160.
Toelaatbare werkspanning: ten minste 88 kg/mm²
Rekmodulus: E_s volgens keuringscertificaat

Samenstelling van het IN HET WERK TE STORTEN BETON volgens de GBV 1962.
Maximum korrelgrootte van het grind: 16 mm.
Kubussterkte na 28 dagen: ten minste 160 kg/cm²
Kubus volgens art. 14 der G.B.V. 1962.
In rekening te brengen elasticiteitsmodulus: $E = 200000 \text{ kg/cm}^2$
Maximum toelaatbare drukspanning: 55 kg/cm²
Maximum toelaatbare schuine trekspanning: 6 kg/cm²

IN HET WERK AAN TE BRENGEN WAPENING:
Staalqualiteit: ten minste OR 22 volgens V 1035.
Maximum toelaatbare trekspanning: 1200 kg/cm²

ELEMENTEN van sintel, hallith, schuimlava- of bimsbeton met zodanige sterkte dat breuk of beschadiging bij normale werkwijze en transport wordt voorkomen (voor sintels geldende betreffende eisen van NEN 3212-1959).

Bij vrije oplegging, op dezelfde wijze als in het werk geschiedt (fig. A), moeten de elementen een puntlast van ten minste 300 kg kunnen dragen.

De elementen niet eerder verwerken voor zij een zodanige ouderdom hebben dat praktisch geen krimp t.g.v. het verhardingsproces meer is te verwachten.

Alvorens de elementen worden aangebracht moeten de balken indien nodig tussen de opleggingen voldoende ondersteund zijn. Deze ondersteuning mogen niet worden verwijderd, voordat het in het werk gestorte grindbeton voldoende sterkte heeft.

De vloeren toe te passen als LIGGERS OP TWEE OF OP DRIE STEUNPUNTEN, waarbij de berekening moet worden uitgevoerd alsof elk veld afzonderlijk vrij is opgelegd.

Ter plaatse van alle opleggingen der voorgespannen balken moet voor het bepalen van de in de deklaag toe te brengen wapening ten minste een toevallig inklemmingsmoment van $1/20 q l^2$ resp. $1/4 M$ in rekening worden gebracht. Deze bepaling is niet van toepassing op boven kruipruimten gelegen begane grondvloeren met een overspanning kleiner dan 2,60 m.

Lastspreiding mag niet worden gerekend; de figuren 1 en 2 zijn van toepassing voor plaatselijke lasten. Voor het aanbrengen, leidingen enz. mogen de maximum toelaatbare spanningen niet worden overschreden.

Bij het BEREKENEN VAN DE OPTREDENDE SPANNINGEN moet een recht-gehoed, met de verschillende elasticiteitsmoduli.

De spanningen welke optreden t.g.v. de belastingen die vóór het verharven van de constructieve deklaag op de vloer werken moeten worden berekend met het enkele balkprofiel (fig. B).

De door de fig. C mag als medewerkend worden beschouwd voor alle belastingen die na het verharven van de constructieve deklaag op de vloer worden aangebracht.

Het scheurmoment moet op overeenkomstige wijze worden bepaald.

Het buigingsmoment moet worden berekend met inachtneming van de betonbreukspanning, hierbij mag de doorsnede van fig. C als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

De doorsnede van fig. C mag als medewerkend worden aangenomen. In afwijking van het terzake gestelde in de R.V.B. 1962 en de V.G.B.W. 1949 moet bij beproeving het buigingsmoment niet kleiner zijn dan $2,0 M_g + 2,5 M_p$.

ARCHIEF
BOUW- EN WONINGTOEZICHT
GEMEENTE
VLAARDINGEN

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE F-F

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

ARCHIEF
BOUW- EN WONINGTOEZICHT
GEMEENTE
VLAARDINGEN

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE F-F

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

ARCHIEF
BOUW- EN WONINGTOEZICHT
GEMEENTE
VLAARDINGEN

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE F-F

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

ARCHIEF
BOUW- EN WONINGTOEZICHT
GEMEENTE
VLAARDINGEN

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE F-F

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C

BOVENAANZICHT
t.p.v. DOORSNEDE C-C</