



DE PROUW

CONSTRUCTIEVE ADVISEURS

Zinzendorflaan 1 (slot Zeist) | 3703 CE Zeist | buro@de-prouw.nl | (030) 25 40 888

P9131

Verbouwing Stadhuis Gouda

NOTITIE CONSTRUCTIEVE UITGANGSPUNTEN CONFORM MOR

ARCHITECT

Van Hoogevest Architecten
Westsingel 9
3811 BA AMERSFOORT

OPDRACHTGEVER

Gemeente Gouda
Postbus 1086
2800 BB GOUDA

Zeist, 24 september 2024



INHOUDSOPGAVE

1.	INLEIDING	3
2.	BESTAANDE HOOFDDRAAGCONSTRUCTIE.....	3
3.	BEOOGDE VERBOUWPLANNEN.....	4
	3.1 Realisatie van een nieuwe lift.....	4
	3.2 Wand- en vloersparingen ten behoeve van installaties.....	5
	3.3 Leidingschacht in de souterrainvloer.....	5
	3.4 Wanddoorbraken kelder.....	6
	VOORSCHRIFTEN.....	7
	MATERIALEN.....	7
	BELASTINGAANNAMES.....	8
	BELASTINGCOMBINATIES.....	12
	GEVOLGKLASSE CC2 - NIVEAU NIEUWBOUW (NEN-EN 1990).....	12
	GEVOLGKLASSE CC2 - NIVEAU VERBOUW (NEN 8700).....	12

BIJLAGE A - Constructief schetsontwerp d.d. 24-11-2024

BIJLAGE B - Archieftekeningen restauratie 1947-1952



1. INLEIDING

Door Van Hoogevest Architecten is een ontwerp opgesteld voor de verbouwing van het voormalige stadhuis van de gemeente Gouda. Aan ons is gevraagd om advies te geven aangaande de constructieve ingrepen van dit plan. In deze notitie worden de beoogde constructieve ingrepen beschreven en presenteren wij onze visie hierop. In het bijgevoegde constructieve schetsontwerp (bijlage A) hebben wij het één en ander ook grafisch weergegeven.

2. BESTAANDE HOOFDDRAAGCONSTRUCTIE

Om de impact van de beoogde verbouwplannen goed af te wegen, en waar nodig bij te sturen, is het essentieel dat inzicht wordt verkregen in de bestaande hoofddraagconstructie. Daarom zijn wij begonnen met een werkbezoek op locatie en uitgebreid archiefonderzoek. Dit onderzoek heeft ons geleerd dat de hoofddraagconstructie van het pand al een roerige geschiedenis achter de rug heeft. Met name bij de grootschalige restauratie van 1947-1952 zijn er grote aanpassingen doorgevoerd aan de bestaande hoofddraagconstructie, waaronder:

- Een volledig funderingsherstel, waarbij het pand op 114 nieuwe palen is gezet door middel van nieuwe betonbalken en een betonvloer in het souterrain (zie bijlage B)
- De gedeeltelijke vervanging van de 2^e verdiepingvloer door een nieuwe betonvloer met betonbalken
- De vervanging van de 1^e verdiepingvloer door een nieuwe betonvloer op stalen liggers

De hoofddraagconstructie van het pand is daarmee als volgt uitgevoerd:

- Kapconstructie door middel van houten spanten, gordingen en een sporenkap
- Zoldervloer voor- en achterzijde door middel van een houten balklaag in de houten spanten
- 2^e verdieping voorzijde door middel van houten moerbalken met korbelen en kinderbinten
- 2^e verdieping achterzijde door middel van betonbalken met een bimsbeton kanaalplaatvloer
- 1^e verdiepingvloer door middel van stalen liggers en een bimsbeton kanaalplaatvloer
- Beletagevloer - betonvloer in het zand boven metselwerk gewelven.
- Beletagevloer middenbeuk door middel van i.h.w. gestorte betonvloer d=100mm
- Keldervloer door middel van een betonvloer op betonbalken van het funderingsherstel op palen



Afb. 1 - aanzicht van het stadhuis



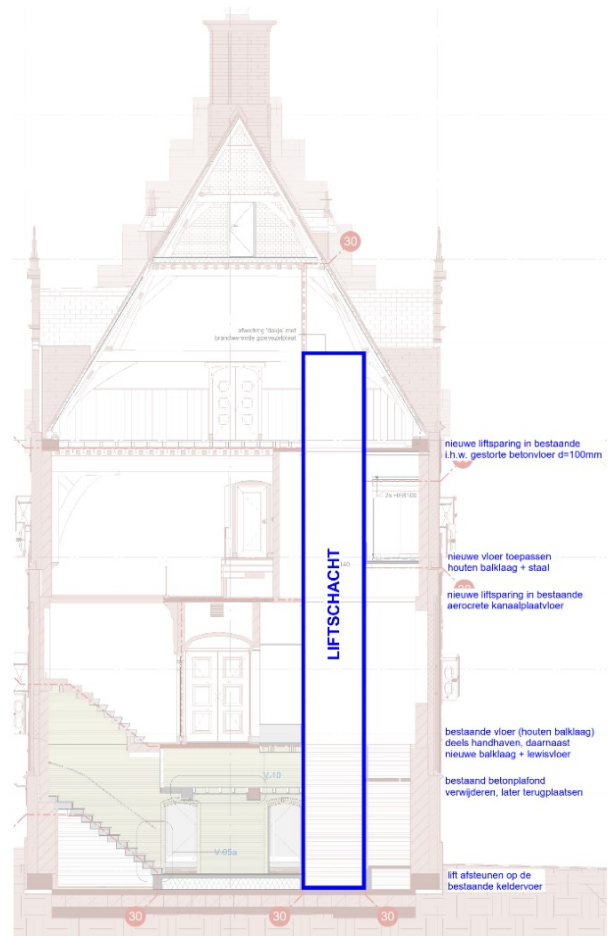
3. BEOOGDE VERBOUWPLANNEN

De beoogde verbouwplannen vereisen aanpassingen aan de bestaande hoofdconstructie, de volgende onderdelen hiervan worden door ons beschouwd in dit document:

- De realisatie van een nieuwe lift vanuit de kelder naar de 2^e verdiepingvloer. Hierdoor zal de beganegrond, de 1^e verdiepingvloer en de 2^e verdiepingvloer moeten worden aangepast.
- Toevoeging van nieuwe installaties en de benodigde wand- en vloersparingen
- Nieuwe wanddoorbraken kelder en aanpassing trap- en vloerconstructie in het middendeel.

3.1 REALISATIE VAN EEN NIEUWE LIFT

Ter plaatse van de bestaande lift zal een nieuwe en grotere lift worden gerealiseerd om de bouwlagen onderling beter te verbinden met elkaar. Als gevolg hiervan zullen de bestaande liftsparingen (gerealiseerd in 2002) moeten worden vergroot en wordt een nieuwe sparing in de 1^e en 2^e verdiepingvloer gerealiseerd. De belasting vanuit de lift zal daarbij worden afgesteund op de bestaande keldervloer, deze is voldoende robuust uitgevoerd voor de optredende belastingen op de putbodern. Er wordt gewerkt met een lift zonder liftput, zodat de bestaande betonconstructie van de keldervloer (en dus ook het funderingsherstel) volledig in tact blijft.



Afb. 3 - liftschacht met de diverse vloerniveaus

De beganegrondvloer is in deze zone dubbel uitgevoerd (met een installatieruimte hiertussen). Het plafond is uitgevoerd door middel van een 10cm dikke betonvloer en deze wordt voor het aanpassen van de installaties grotendeels verwijderd. Hierboven is een houten balklaag aanwezig, voor de realisatie van de liftsparring zal hier een praktische balkraveling moeten worden toegepast.

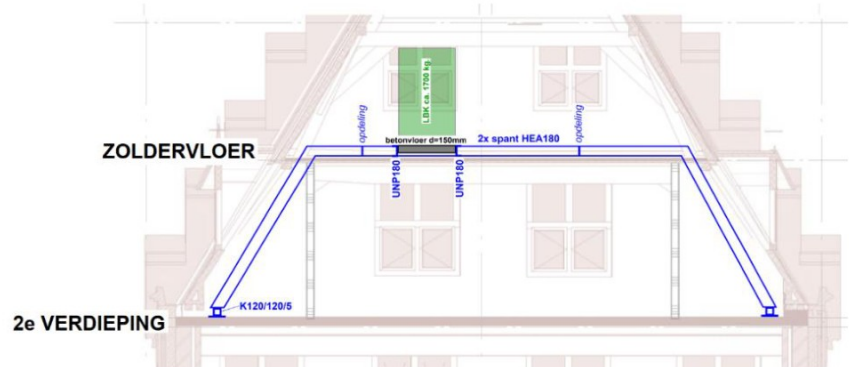
Ter hoogte van de 1^e verdiepingvloer moet er een sparring worden gerealiseerd in de 120mm dikke bimsbetonnen kanaalplaatvloer (Aerocrete). Hiervoor zal er een ravelende staalconstructie moeten worden aangebracht, net zoals bij de 2^e verdiepingvloer. Op het niveau 6750+P zal een klein stuk van de vloer moeten worden uitgebreid om dit vloerdeel ook toegankelijk te maken met de nieuwe lift. Wij stellen hierbij voor om een houten balklaag met zwaluwstaartbetonvloer aan te brengen, welke wordt ondersteund middels stalen liggers.

Ter hoogte van de 2^e verdiepingvloer wordt er een nieuwe sparring gerealiseerd in de bestaande 10cm dikke massieve betonvloer. Als gevolg van deze sparring moeten er onder deze vloer stalen liggers worden toegevoegd. Tussen de nieuwe liftsparring en de rechter zijgevel (oostgevel) worden installaties versleept vanuit de zolder naar de kelder. Ook hiervoor zal een ravelconstructie noodzakelijk zijn. Op het bijgevoegde constructieve schetsontwerp is het één en ander grafisch weergegeven.



3.2 WAND- EN VLOERSPARINGEN TEN BEHOEVE VAN INSTALLATIES

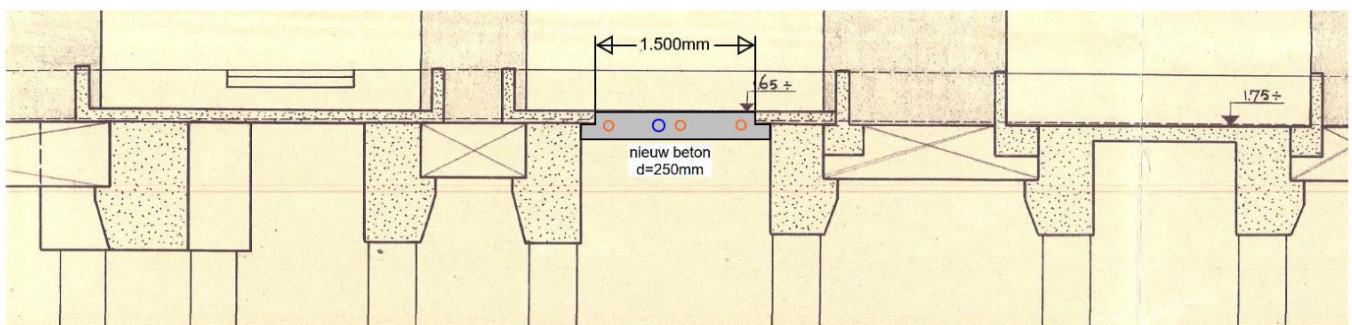
Als gevolg van het aanbrengen van nieuwe installatiekanalen worden er achter de nieuwe lift kanalen door de beganegrond-, 1^e verdieping- en 2^e verdiepingvloer versleekt. Zoals aangegeven onder 3.1 is er hiervoor een (aangepaste) stalen raveelconstructie noodzakelijk. Op deze manier worden de beoogde sparingen mogelijk geacht. Op de zoldervloer worden twee nieuwe luchtbehandelingskasten geplaatst. De grote kast wordt geplaatst boven de gangzone en toiletten. De houten spanten zijn hier ondersteund door de onderliggende metselwerk wanden en bezitten zodoende voldoende sterke en stijfheid. Gezien het gebruik van de onderliggende ruimtes en deze stijfheid wordt het aanbrengen van een betonplaat tegen trillingen hier niet noodzakelijk geacht. Onder de kleine kast wordt wel een nieuwe betonplaat aangebracht, ondersteund door stalen spanten. Deze is zodanig ontworpen dat de massa van het beton hoger is dan de massa van de LBK.



Afb. 4 - principe van de stalen spanten ter ondersteuning van de kleine LBK en de betonplaat

3.3 LEIDINGSCHACHT IN DE SOUTERRAINVLOER

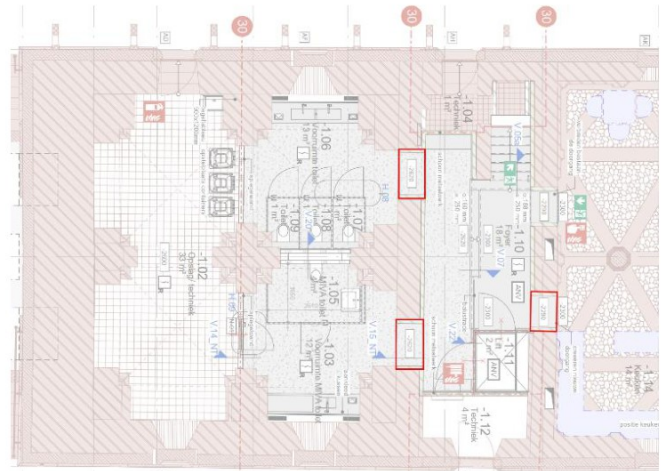
In de kelder worden in het ontwerp nieuwe toiletten aangebracht en ten behoeve van de riolering en ventilatie zullen er dus nieuwe kanalen naar deze toiletten versleekt moeten worden. Er is daarom geadviseerd om een deel van de bestaande souterrainvloer te verwijderen (1,50m breed). In deze zone kunnen de nieuwe installaties (en een eventuele pompput) worden aangebracht om deze vervolgens in te storten in een nieuwe betonstrook. Deze nieuwe betonstrook dient waterdicht op het bestaande beton te worden aangesloten omdat de souterrainvloer lager ligt dan de hoogste grondwaterstand.



Afb. 5 - verwijderen van de sleuf t.b.v. installaties en herstel dmv een nieuwe betonvloer

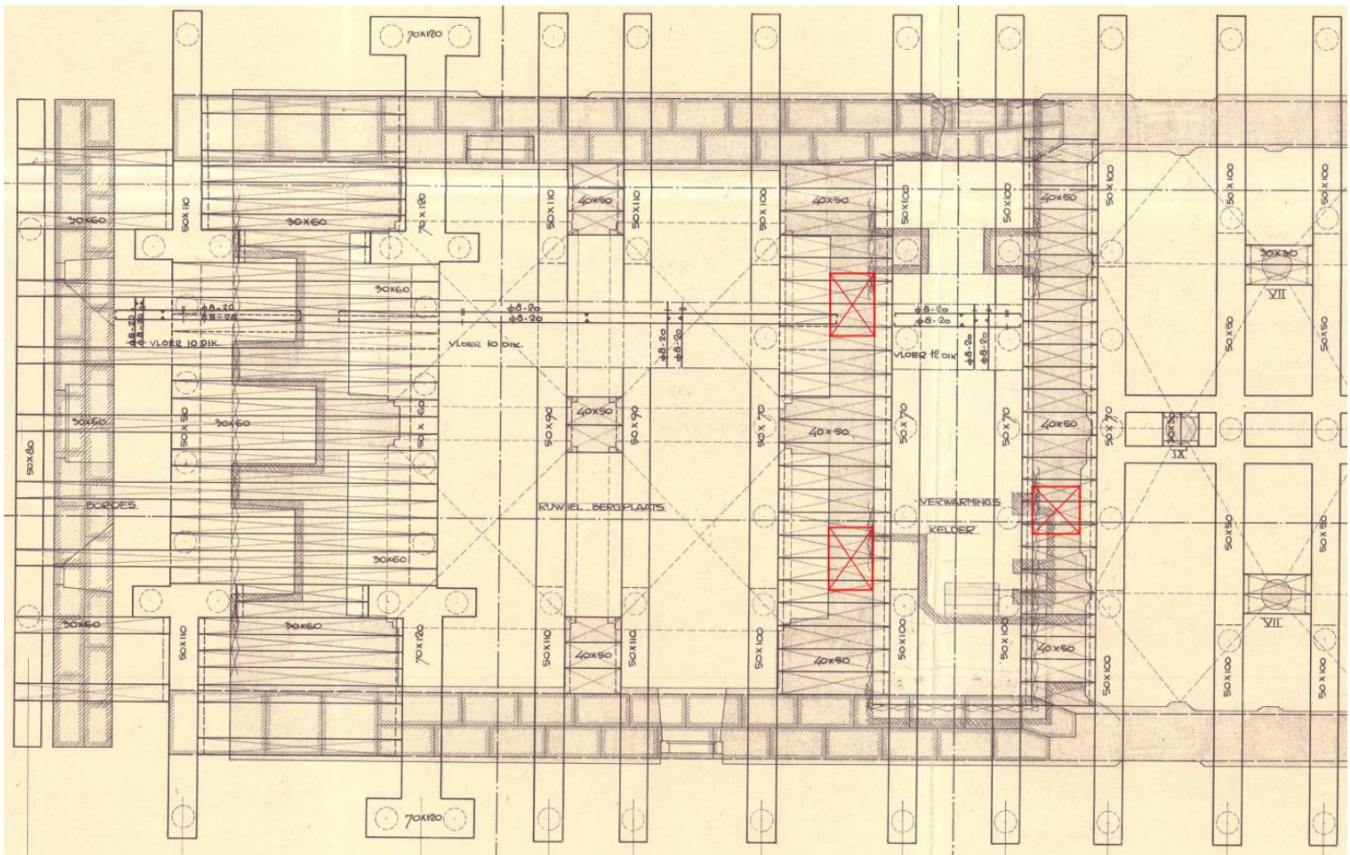
3.4 WANDDOORBRAKEN KELDER

Ten behoeve van de onderlinge verbinding van de kelderruimtes worden er een drietal nieuwe wanddoorbraken gerealiseerd. In bijgevoegde deekopie (afbeelding 6) zijn deze in rood aangegeven. Deze sparingen worden aan de bovenzijde voorzien van een metselwerk boogconstructie, ter raveling van de bovenbelastingen. Deze methode wordt door ons haalbaar geacht, er is voldoende massa aanwezig in het naastliggende metselwerk. Als gevolg van de realisatie van deze wanddoorbraken zal er een belastingconcentratie op de bestaande fundering ontstaan. Een toetsing van de bestaande betonconstructie van het funderingsherstel laat ons zien dat deze belastingconcentratie geen probleem is. De secundaire betonbalken (haaks op de wand) bezitten voldoende capaciteit om de belastingconcentratie af te dragen richting de primaire betonbalken.



Afb. 6 – 3 nieuwe wanddoorbraken in het souterrain (in rood)

Omdat er met deze doorbraken ook een perforatie door de waterdichte kelderbak wordt aangebracht zal de betonvloer ter plaatse van de 3 nieuwe doorbraken ook waterdicht moeten worden aangestort. Dit geldt ook voor de opstaande wanden van de betonvloer (zie afbeelding 5).



Afb. 7 - deekopie van de archieftekening van het funderingsherstel, met in rood de nieuwe doorbraken



VOORSCHRIFTEN

Eurocode 0

NEN-EN 1990

Eurocode 1

NEN-EN 1991-1-1

NEN-EN 1991-1-3

NEN-EN 1991-1-4

NEN-EN 1991-1-7

Eurocode 2

NEN-EN 1992-1-1

Eurocode 3

NEN-EN 1993-1-1

Eurocode 5

NEN-EN 1995-1-1

Eurocode 6

NEN-EN 1996-1-1

Eurocode 7

NEN-EN 1997-1-1

NEN 8700-8707

Grondslagen

Grondslagen van het constructief ontwerp

Belastingen op constructies

Dichtheden, eigen gewicht, opgelegde belastingen

Sneeuwbelastingen

Windbelasting

Stootbelastingen en ontploffingen

Betonconstructies

Algemene regels en regels voor gebouwen

Staalconstructies

Algemene regels en regels voor gebouwen

Houtconstructies

Algemene regels en regels voor gebouwen

Metselwerkconstructies

Algemene regels en regels voor gebouwen

Geotechnisch ontwerp

Algemene regels

Beoordeling constructieve veiligheid bestaande bouw

Gevolgklasse

CC2 (nieuwbouw voor nieuwe onderdelen, verbouw voor bestaande onderdelen)

Referentieperiode

50 jaar

MATERIALEN

grindbeton bestaand	aanname: sterkteklasse C20/25	
grindbeton nieuw	sterkteklasse C30/37	
wapeningsstaal bestaand	aanname: Qr24	
wapeningsstaal nieuw	B500A	
constructiestaal	S235 (tenzij anders aangegeven)	
boutklasse	8.8	
houtsterkteklasse	C24 (bestaand en nieuw)	
nieuw metselwerk	$f'_k = 5,80 \text{ N/mm}^2$	$f'_d = 3,40 \text{ N/mm}^2$
bestaand metselwerk	$f'_k = 4,50 \text{ N/mm}^2$	$f'_d = 2,65 \text{ N/mm}^2$



BELASTINGAANNAMES

Zadeldak

		<i>houtconstructie</i>	<i>dakhelling: 60°</i>		
permanent:	$P_{p,rep}$ uit 3-laags leien	0,50 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit dakbeschot	0,10 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit houtconstructie	0,10 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit plafond + isolatie	<u>0,10 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	0,80 kN/m ² → 1,60 kN/m ² (gelijk aan het grondvlak)			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit windbelasting <i>(h=20,00m, bebouwd, gebied II)</i>	0,70 x 1,00 x 0,90 = 0,63 kN/m ² (<i>winddruk G/H dak loefzijde</i>)			
		0,30 x 1,00 x 0,90 = 0,27 kN/m ² (<i>windzuiging I/J dak lijzijde</i>)			
		0,80 x 1,00 x 0,90 = 0,72 kN/m ² (<i>winddruk D gevel loefzijde</i>)			
		0,50 x 1,00 x 0,90 = 0,45 kN/m ² (<i>windzuiging E gevel lijzijde</i>)			
		0,20 x 1,00 x 0,90 = 0,18 kN/m ² (<i>overdruk</i>)			
		0,30 x 1,00 x 0,90 = 0,27 kN/m ² (<i>onderdruk</i>)			

Zoldervloer - installaties

		<i>houten balklaag</i>			
permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	0,10 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit beschot	0,10 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,15 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,15 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	0,50 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit LBK A	3,00 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit LBK B	2,00 kN/m ²			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit incidenteel belopen	1,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,00$	$\Psi_1=0,20$	$\Psi_2=0,00$

2^e verdieping bestaand - beton

		<i>Aerocrete kanaalplaten</i>			
permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	2,00 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,15 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,85 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	3,00 kN/m ²			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit NEN-EN 1991-1-1	2,50 kN/m ² (kantoor)			
	$P_{v,rep}$ uit scheidende wanden	<u>0,50 kN/m² +</u>			
		3,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,50$	$\Psi_1=0,50$	$\Psi_2=0,30$

2^e verdieping bestaand - beton

		<i>betonvloer d=100mm</i>			
permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	2,50 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,15 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,85 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	3,50 kN/m ²			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit NEN-EN 1991-1-1	2,00 kN/m ² (techniek)	$\Psi_0=0,50$	$\Psi_1=0,50$	$\Psi_2=0,30$



2^e verdieping bestaand - hout

moerbalken en kinderbinten

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	0,15 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit beschot	0,10 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,75 kN/m² +</u>
	$P_{p,rep}$ totaal	1,00 kN/m ²

veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$
	Gezien het ongewijzigde gebruik van deze vloer wordt een herberekening van de bestaande houtconstructie niet noodzakelijk geacht. Eventuele nieuwe constructies worden wel op deze gebruiksbelasting ontworpen.				

1^e verdieping bestaand - beton

Aerocrete kanaalplaten

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	2,00 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,15 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,85 kN/m² +</u>
	$P_{p,rep}$ totaal	3,00 kN/m ²

veranderlijk:	as B-H				
	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$
	Gezien het ongewijzigde gebruik van deze vloer wordt een herberekening van de bestaande constructie niet noodzakelijk geacht. Eventuele nieuwe constructies worden wel op deze gebruiksbelasting ontworpen.				

as H-P

	$P_{v,rep}$ uit NEN-EN 1991-1-1	2,50 kN/m ² (kantoor)			
	$P_{v,rep}$ uit scheidende wanden	<u>0,50 kN/m² +</u>			
		3,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,50$	$\Psi_1=0,50$	$\Psi_2=0,30$

1^e verdieping bestaand - beton

betonvloer d=120mm

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	3,00 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,15 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,85 kN/m² +</u>
	$P_{p,rep}$ totaal	4,00 kN/m ²

veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$
---------------	------------------------------------	------------------------	---------------	---------------	---------------

Trapbordes nieuw (G-H)

betonvloer d=120mm

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	3,00 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,15 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,85 kN/m² +</u>
	$P_{p,rep}$ totaal	4,00 kN/m ²

veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$
---------------	------------------------------------	------------------------	---------------	---------------	---------------

Beletage bestaand - hout

enkeelvoudige balklaag + lewisvloer

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	0,15 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit beschot	0,10 kN/m ²
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>1,05 kN/m² +</u>
	$P_{p,rep}$ totaal	1,30 kN/m ²

veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$
---------------	------------------------------------	------------------------	---------------	---------------	---------------



Betonvloer kelder - nieuw

betonvloer d=250mm

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	6,25 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,25 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	6,50 kN/m ²			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$

Nieuw plafond (G-H) 180+P

enkelvoudige balklaag

permanent:	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,35 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	0,15 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit beschot	0,10 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,30 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	0,80 kN/m ²			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit onderhoud	1,00 kN/m ²			
	$F_{v,rep}$ uit onderhoud	2,00 kN.	$\Psi_0=0,00$	$\Psi_1=0,20$	$\Psi_2=0,00$

Betonvloer kelder - bestaand

betonvloer d=100mm

betonvloer d=120mm

permanent:	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	2,50 kN/m ²		3,00 kN/m ²	
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,50 kN/m² +</u>		<u>0,50 kN/m² +</u>	
	$P_{p,rep}$ totaal	3,00 kN/m ²		3,50 kN/m ²	
	$P_{p,rep}$ uit 100mm nw. beton	<u>2,50 kN/m² +</u>		<u>2,50 kN/m² +</u>	
	$P_{p,rep}$ totaal	5,50 kN/m ²		6,00 kN/m ²	
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit bijeenkomstfunctie	5,00 kN/m ²	$\Psi_0=0,60$	$\Psi_1=0,70$	$\Psi_2=0,60$

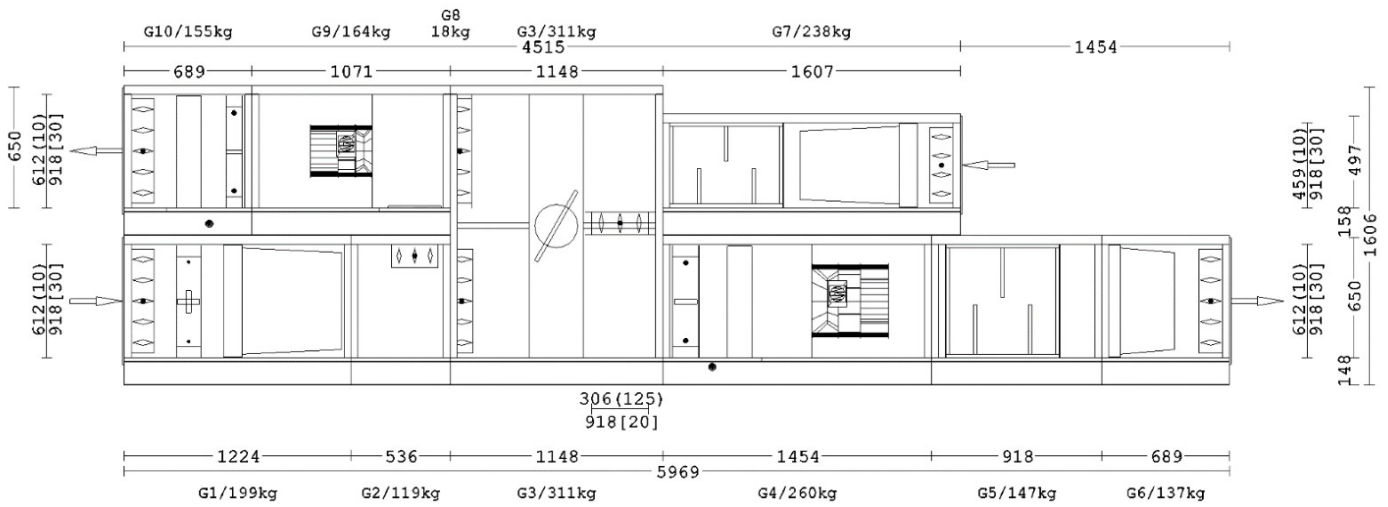
Nieuw plafond (G-H) 180+P

enkelvoudige balklaag

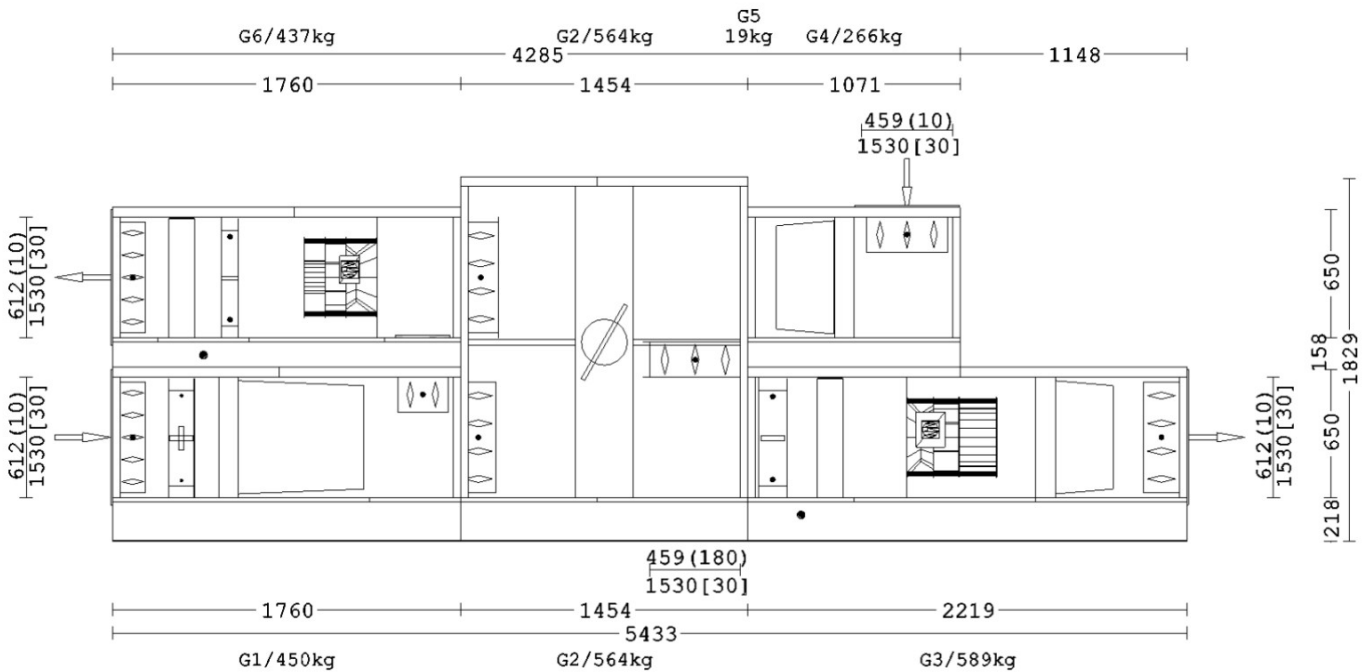
permanent:	$P_{p,rep}$ uit plafond	0,35 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit eigen gewicht	0,15 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit beschot	0,10 kN/m ²			
	$P_{p,rep}$ uit afwerking	<u>0,30 kN/m² +</u>			
	$P_{p,rep}$ totaal	0,80 kN/m ²			
veranderlijk:	$P_{v,rep}$ uit onderhoud	1,00 kN/m ²			
	$F_{v,rep}$ uit onderhoud	2,00 kN.	$\Psi_0=0,00$	$\Psi_1=0,20$	$\Psi_2=0,00$



ZIJAANZICHT EN GEWICHTEN LBK A (4.000 m³ - 1749 kg)



ZIJAANZICHT EN GEWICHTEN LBK B (8.000 m³ - 2326 kg)





BELASTINGCOMBINATIES

GEVOLGKLASSE CC2 - NIVEAU NIEUWBOUW (NEN-EN 1990)

Blijvende en tijdelijke ontwerp situaties	Blijvende belastingen		Overheersende veranderlijke belasting	Veranderlijke belastingen gelijktijdig met de overheersende	
	Ongunstig	Gunstig		Belangrijkste	Andere
Verg. 6.10a	1,35 $G_{kj,sup}$	0,90 $G_{kj,inf}$		1,50 $\Psi_{0,1} Q_{k,1}$	1,50 $\Psi_{0,1} Q_{k,i} (i>1)$
Verg. 6.10b	1,20 $G_{kj,sup}$	0,90 $G_{kj,inf}$	1,50 $Q_{k,1}$		1,50 $\Psi_{0,1} Q_{k,i} (i>1)$

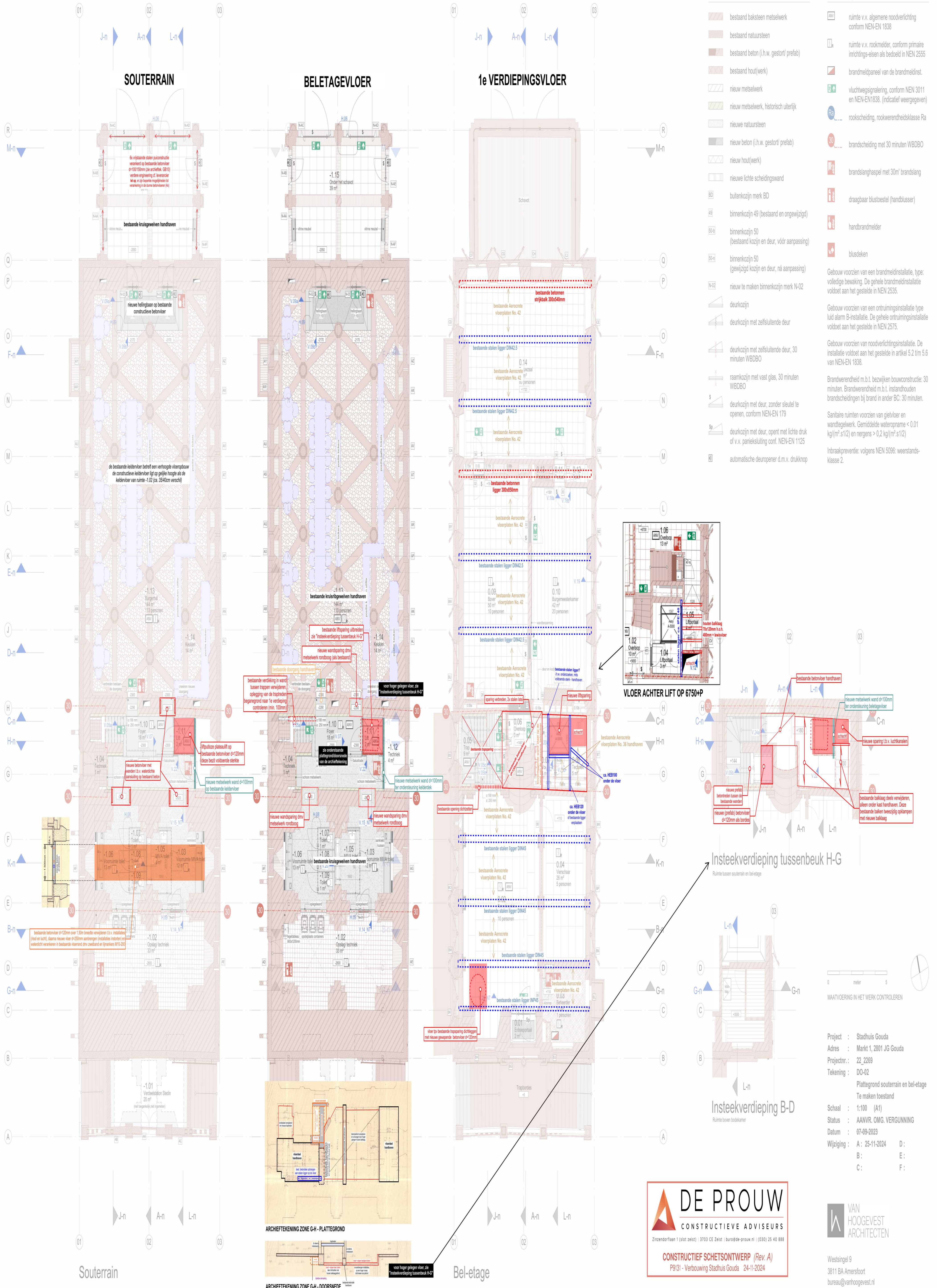
GEVOLGKLASSE CC2 - NIVEAU VERBOUW (NEN 8700)

Blijvende en tijdelijke ontwerp situaties	Blijvende belastingen		Overheersende veranderlijke belasting	Veranderlijke belastingen gelijktijdig met de overheersende	
	Ongunstig	Gunstig		Belangrijkste	Andere
Verg. 6.10a	1,30 $G_{kj,sup}$	0,90 $G_{kj,inf}$		1,30 $\Psi_{0,1} Q_{k,1}$	1,30 $\Psi_{0,1} Q_{k,i} (i>1)$
Verg. 6.10b	1,15 $G_{kj,sup}$	0,90 $G_{kj,inf}$	1,30 $Q_{k,1}$		1,30 $\Psi_{0,1} Q_{k,i} (i>1)$

Voor windbelastingen op de bestaande constructieonderdelen een factor 1,40 aanhouden.

Op grond van NEN-8700 is het toegestaan om voor de controle van bestaande onderdelen een gereduceerd veiligheidsniveau te gebruiken als alleen de belasting aangepast wordt. Het onderdeel moet dan wel minimaal 15 jaar oud zijn.





Verklaring van toegepaste symbolen

LEGENDA

- bestaand baksteen metselwerk
- bestaand natuursteen
- bestaand beton (i.h.w. gestort/ prefab)
- bestaand hout(werk)
- nieuw metselwerk
- nieuw metselwerk, historisch uiterlijk
- nieuwe natuursteen
- nieuw beton (i.h.w. gestort/ prefab)
- nieuw hout(werk)
- nieuwe lichte scheidingswand
- buitenkozijn merk BD
- binnenkozijn 49 (bestaand en ongewijzigd)
- binnenkozijn 50 (bestaand kozijn en deur, vóór aanpassing)
- binnenkozijn 50 (gewijzigd kozijn en deur, ná aanpassing)
- nieuw te maken binnenkozijn merk N-02
- deurkozijn
- deurkozijn met zelfsluitende deur
- deurkozijn met zelfsluitende deur, 30 minuten WBDBO
- raamkozijn met vast glas, 30 minuten WBDBO
- deurkozijn met deur, zonder sleutel te openen, conform NEN-EN 179
- deurkozijn met deur, opent met lichte druk of v.v. panieksluiting conf. NEN-EN 1125
- automatische deur opener d.m.v. drukknop

LEGENDA (vervolg)

- ruimte v.v. algemene noodverlichting conform NEN-EN 1838
- ruimte v.v. rookmelder, conform primaire inrichtings-eisen als bedoeld in NEN 2555
- brandmeldpaneel van de brandmeldinst.
- vluichtwegsignalering, conform NEN 3011 en NEN-EN1838. (indicatief weergegeven)
- rookseparatie, rookwerendheidsklasse Ra
- brandschilding met 30 minuten WBDBO
- brandslanghaspel met 30m' brandslang
- draagbaar blus toestel (handblusser)
- handbrandmelder
- blusdekken

Gebouw voorzien van een brandmeldinstallatie, type volledige bewaking. De gehele brandmeldinstallatie voldoet aan het gestelde in NEN 2535.

Gebouw voorzien van een ontruimingsinstallatie type luid alarm B-installatie. De gehele ontruimingsinstallatie voldoet aan het gestelde in NEN 2575.

Gebouw voorzien van noodverlichtingsinstallatie. De installatie voldoet aan het gestelde in artikel 5.2 (m 5.6 van NEN-EN 1838.

Brandwerendheid m.b.t. bezwijken bouwconstructie: 30 minuten. Brandwerendheid m.b.l. Instandhouden brandscheidingen bij brand in ander BC: 30 minuten.

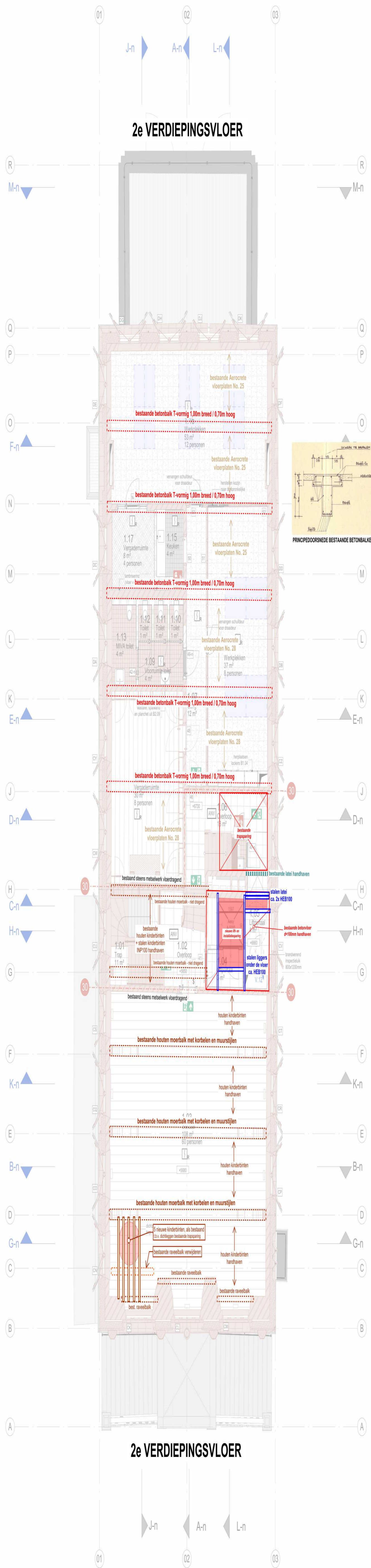
Sanitaire ruimten voorzien van vloeiwater en wandtegels. Gemiddelde wateropname < 0,01 kg/(m².s)12 en nergens > 0,2 kg/(m².s)12)

Inbraakpreventie: volgens NEN 5096: weerstandsklasse 2.

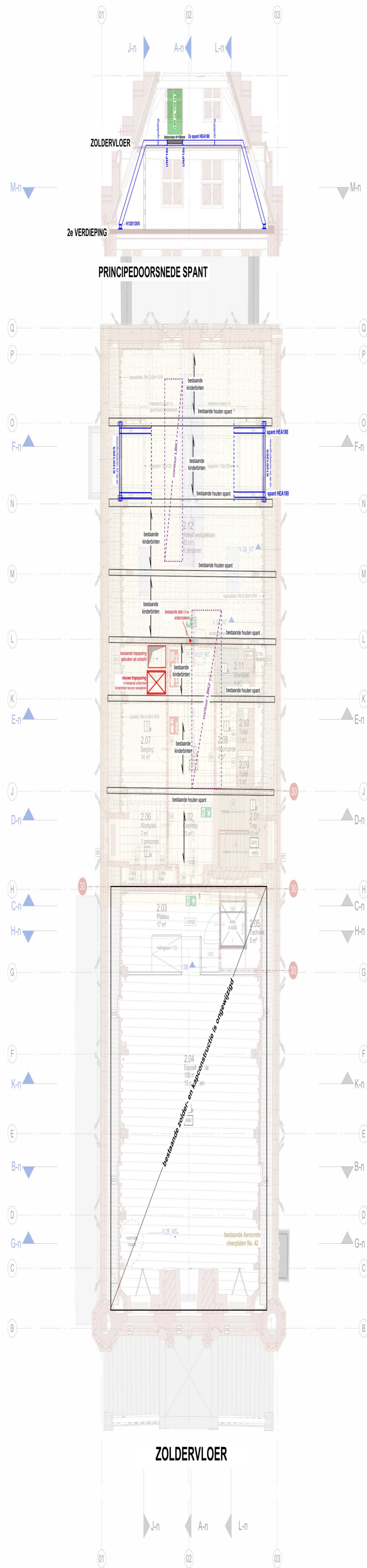
Project : Stadhuis Gouda
 Adres : Markt 1, 2801 JG Gouda
 Projectnr. : 22_2269
 Tekening : DO-02
 Plattegrond souterrain en bel-etage
 Te maken toestand
 Schaal : 1:100 (A1)
 Status : AANVR. OMG. VERGUNNING
 Datum : 07-09-2023
 Wijziging : A : 25-11-2024 D :
 B : E :
 C : F :

DE PROUW
 CONSTRUCTIEVE ADVISEURS
 Zincoordaan 1 (slot zeist) | 3703 CE Zeist | bureau@de-prouw.nl | (030) 25 40 888
CONSTRUCTIEF SCHETSONTWERP (Rev. A)
 P9/31 - Verbouwing Stadhuis Gouda 24-11-2024

VAN HOOGVEST ARCHITECTEN
 Westsingel 9
 3811 BA Amersfoort
 bureau@vanhoogvest.nl
 T 0031 33 4631705



Eerste verdieping



Tweede verdieping

Verklaring van toegepaste symbolen

LEGENDA

- bestaand baksteen metselwerk
- bestaand natuursteen
- bestaand beton (i.h.w. gestort/ prefab)
- bestaand hout(werk)
- nieuw metselwerk
- nieuw metselwerk, historisch uiterlijk
- nieuwe natuursteen
- nieuw beton (i.h.w. gestort/ prefab)
- nieuw hout(werk)
- nieuwe lichte scheidingswand
- buitenkozijn merk BD
- binnenkozijn 49 (bestaand en ongewijzigd)
- binnenkozijn 50 (bestaand kozijn en deur, vóór aanpassing)
- binnenkozijn 50 (gewijzigd kozijn en deur, ná aanpassing)
- nieuw te maken binnenkozijn merk N-02
- deurkozijn
- deurkozijn met zelfsluitende deur
- deurkozijn met zelfsluitende deur, 30 minuten WBDBO
- raamkozijn met vast glas, 30 minuten WBDBO
- deurkozijn met deur, zonder sleutel te openen, conform NEN-EN 179
- deurkozijn met deur, opent met lichte druk of v.v. panieksluiting conf. NEN-EN 1125
- automatische deuropener d.m.v. drukknop

LEGENDA (vervolg)

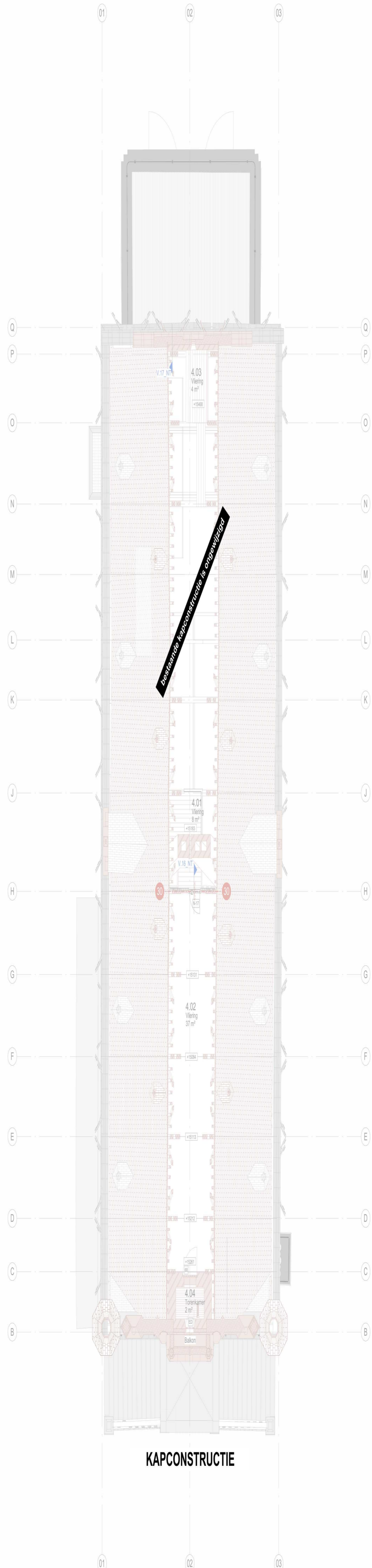
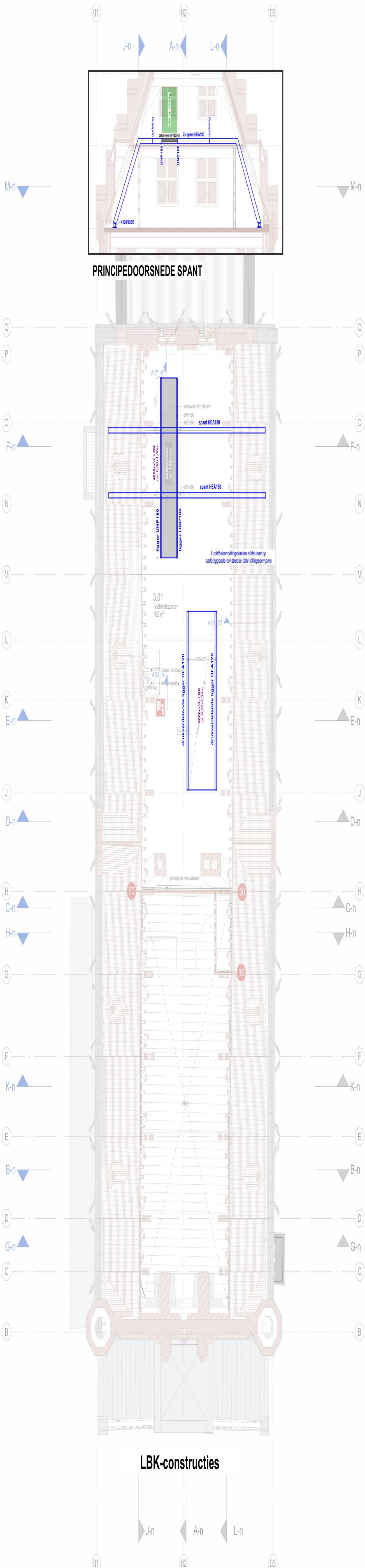
- ruimte v.v. algemene noodverlichting conform NEN-EN 1838
 - ruimte v.v. rookmelder, conform primaire inrichtings-eisen als bedoeld in NEN 2555
 - brandmeldpaneel van de brandmeldinst.
 - vluchtwegsignalering, conform NEN 3011 en NEN-EN1838. (indicatief weergegeven)
 - rookseparatie, rookwerendheidsklasse Ra
 - brandscheiding met 30 minuten WBDBO
 - brandslanghaspel met 30m1 brandslang
 - draagbaar blus toestel (handblusser)
 - handbrandmelder
 - blusdekken
- Gebouw voorzien van een brandmeldinstallatie, type: volledige bewaking. De gehele brandmeldinstallatie voldoet aan het gestelde in NEN 2535.
- Gebouw voorzien van een ontruimingsinstallatie type luid alarm B-installatie. De gehele ontruimingsinstallatie voldoet aan het gestelde in NEN 2575.
- Gebouw voorzien van noodverlichtingsinstallatie. De installatie voldoet aan het gestelde in artikel 5.2 t/m 5.6 van NEN-EN 1838.
- Brandwerendheid m.b.t. bezwijken bouwconstructie: 30 minuten. Brandwerendheid m.b.t. instandhouden brandscheidingen bij brand in ander BC: 30 minuten.
- Sanitaire ruimten voorzien van gielvloer en wandtegels. Gemiddelde wateropname < 0,01 kg/(m².s12) en nergens > 0,2 kg/(m².s12)
- Inbraakpreventie: volgens NEN 5086: weerstandsklasse 2.



Project : Stadhuis Gouda
 Adres : Markt 1, 2801 JG Gouda
 Projectnr.: 22_2269
 Tekening : DO-03
 Plattegrond eerste en tweede verdieping
 Te maken toestand
 Schaal : 1:100 (A1)
 Status : AANVR. OMG. VERGUNNING
 Datum : 07-09-2024
 Wijziging : A : 25-11-2024 D :
 B : E :
 C : F :



Westingel 9
 3811 BA Amersfoort
 bureau@vanhoogest.nl
 T 0031 33 4631705



Verklaring van toegepaste symbolen

- LEGENDA
- bestaand baksteen metselwerk
 - bestaand natuursteen
 - bestaand beton (i.h.w. gestort/ prefab)
 - bestaand hout(werk)
 - nieuw metselwerk
 - nieuw metselwerk, historisch uitendijk
 - nieuwe natuursteen
 - nieuw beton (i.h.w. gestort/ prefab)
 - nieuw hout(werk)
 - nieuwe lichte scheidingwand
 - buitenkozijn merk BD
 - binnenkozijn 49 (bestaand en ongewijzigd)
 - binnenkozijn 50 (bestaand kozijn en deur, vóór aanpassing)
 - binnenkozijn 50 (gewijzigd kozijn en deur, ná aanpassing)
 - nieuw te maken binnenkozijn merk N-02
 - deurkozijn
 - deurkozijn met zelfsluitende deur
 - deurkozijn met zelfsluitende deur, 30 minuten WBDBO
 - raamkozijn met vast glas, 30 minuten WBDBO
 - deurkozijn met deur, zonder sleutel te openen, conform NEN-EN 179
 - deurkozijn met deur, opent met lichte druk of v.v. panieksluiting conf. NEN-EN 1125
 - automatische deur opener d.m.v. drukknop

- LEGENDA (vervolgd)
- ruimte v.v. algemene noodverlichting conform NEN-EN 1838
 - ruimte v.v. rookmelder, conform primaire inrichtings-eisen als bedoeld in NEN 2555
 - brandmeldpaneel van de brandmeldinst.
 - vluchtwegsignalering, conform NEN 3011 en NEN-EN1838. (indicatief weergegeven)
 - rookscheiding, rookwerendheidsklasse Ra
 - brandscheiding met 30 minuten WBDBO
 - brandslanghaspel met 30m brandslang
 - draagbaar blusbestel (handblusser)
 - handbrandmelder
 - blusdekens
- Gebouw voorzien van een brandmeldinstallatie, type volledige bewaking. De gehele brandmeldinstallatie voldoet aan het gestelde in NEN 2535.
- Gebouw voorzien van een ontluimingsinstallatie type luid alarm B-installatie. De gehele ontluimingsinstallatie voldoet aan het gestelde in NEN 2575.
- Gebouw voorzien van noodverlichtingsinstallatie. De installatie voldoet aan het gestelde in artikel 5.2 (m 5.6 van NEN-EN 1838.
- Brandwerendheid m.b.t. bezwijken bouwconstructie: 30 minuten. Brandwerendheid m.b.t. instandhouden brandscheidingen bij brand in ander BC: 30 minuten.
- Sanitaire ruimten voorzien van gielvoer en wandgelwerk. Gemiddelde wateropname < 0,01 kg/(m².s12) en nergens > 0,2 kg/(m².s12)
- Inbraakpreventie: volgens NEN 5096: weerstandsklasse 2.



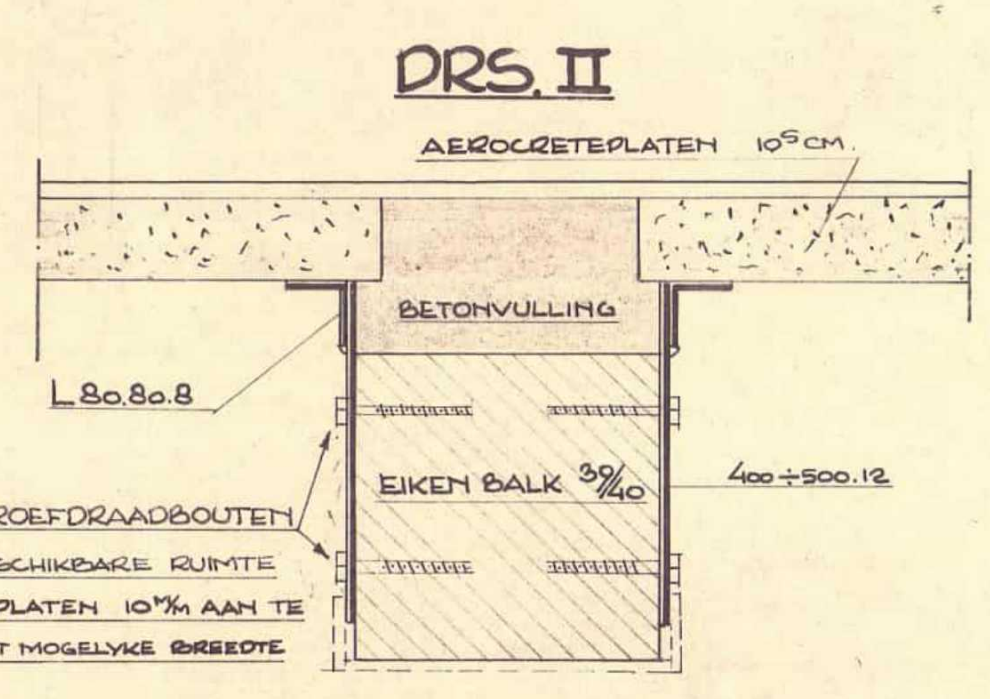
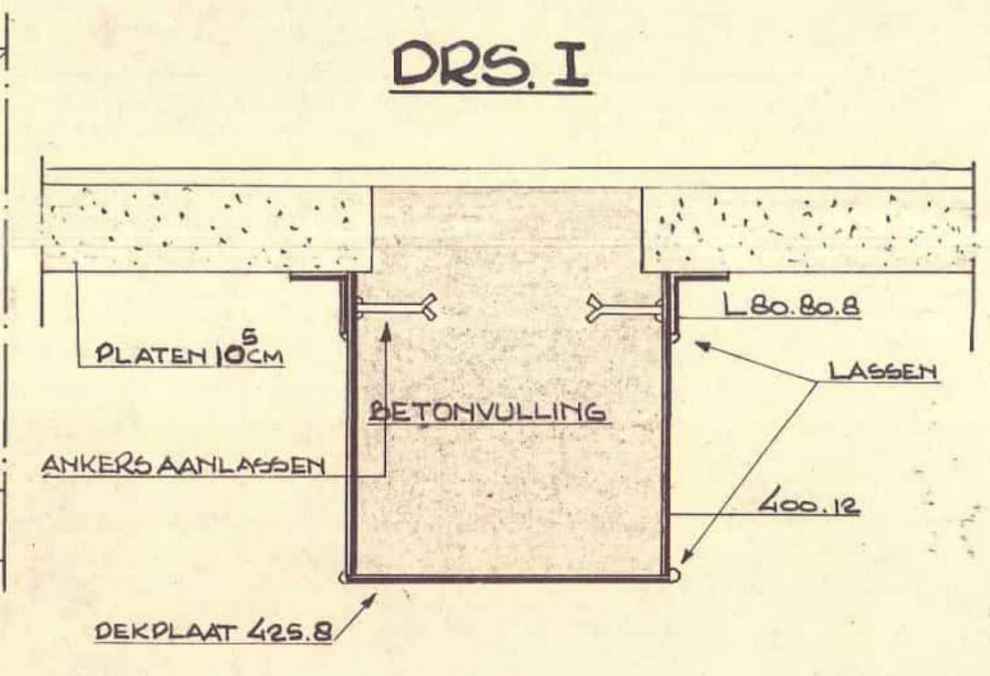
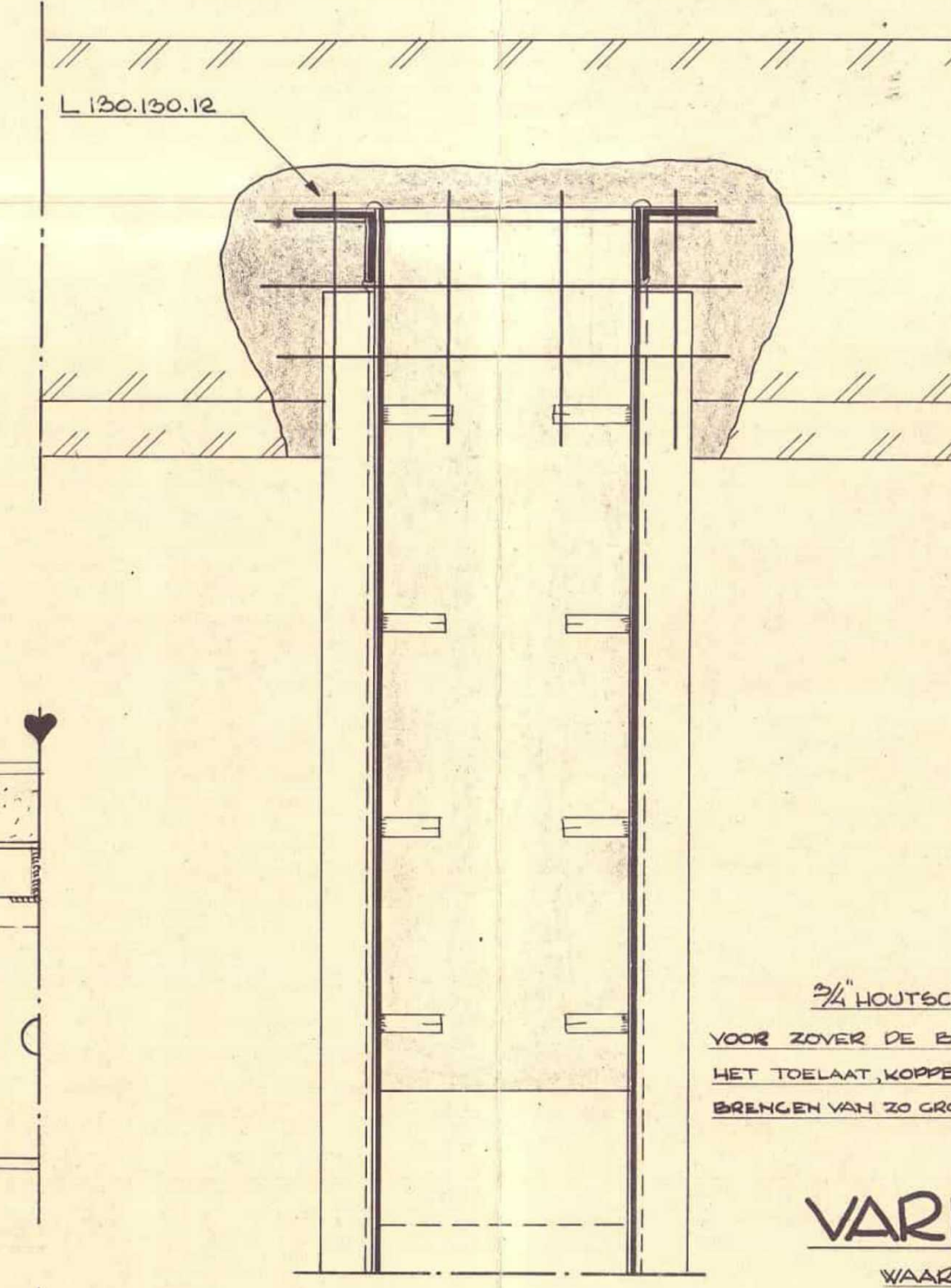
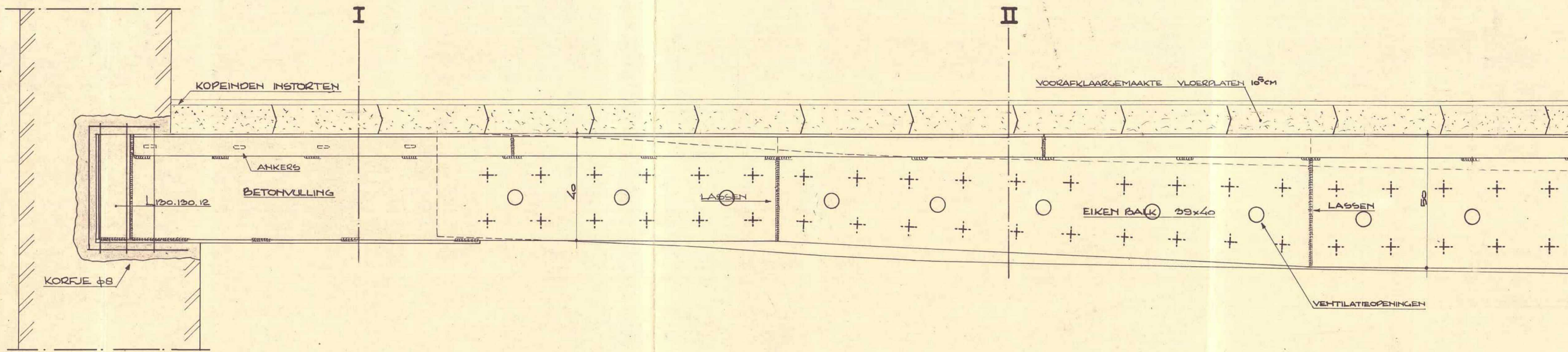
Project : Stadhuis Gouda
 Adres : Markt 1, 2801 JG Gouda
 Projectnr.: 22_2269
 Tekening : DO-04
 Plattegrond derde en vierde verdieping
 Te maken toestand
 Schaal : 1:100 (A1)
 Status : AANVR. OMG. VERGUNNING
 Datum : 07-09-2023
 Wijziging : A : 25-11-2024 D :
 B : E :
 C : F :



Westsingel 9
 3811 BA Amersfoort
 bureau@vanhoogvest.nl
 T 0031 33 463705

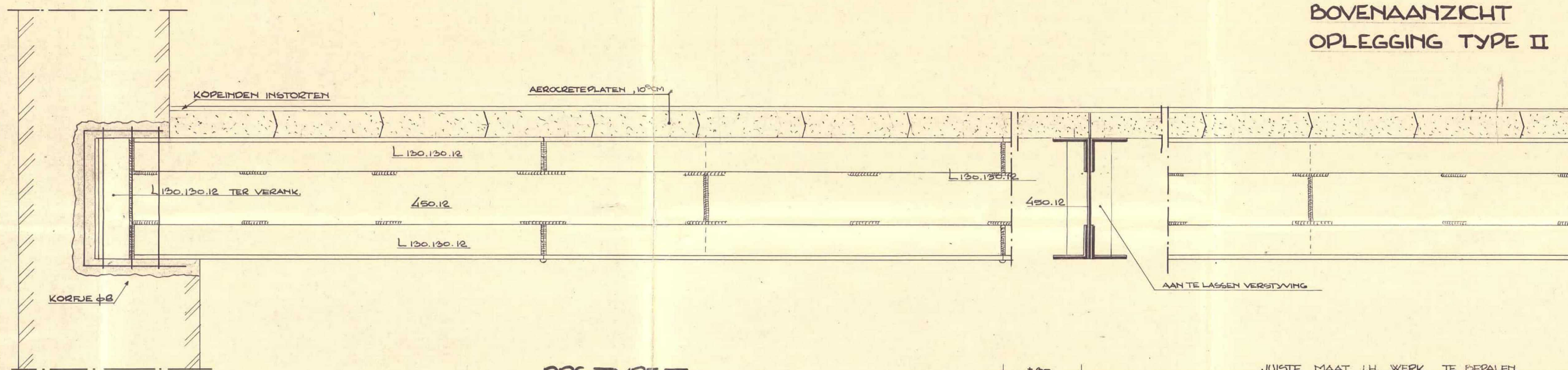
BOVENAANZICHT
OPLEGGING

VLOERBALK 2° VERD. TYPE I 4 ST.

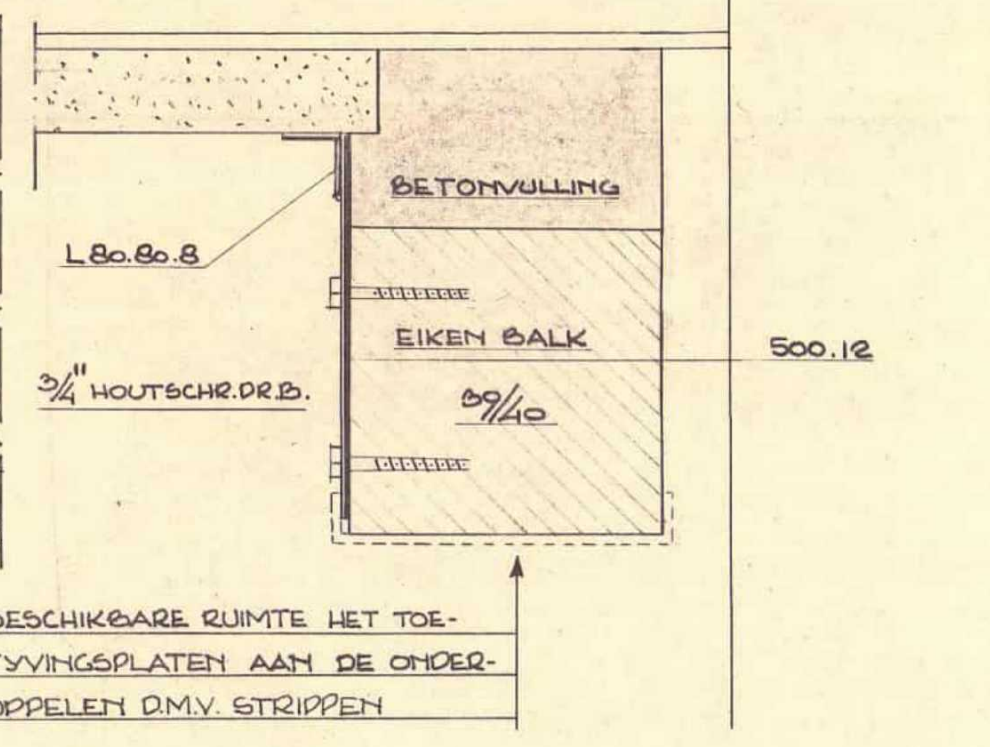
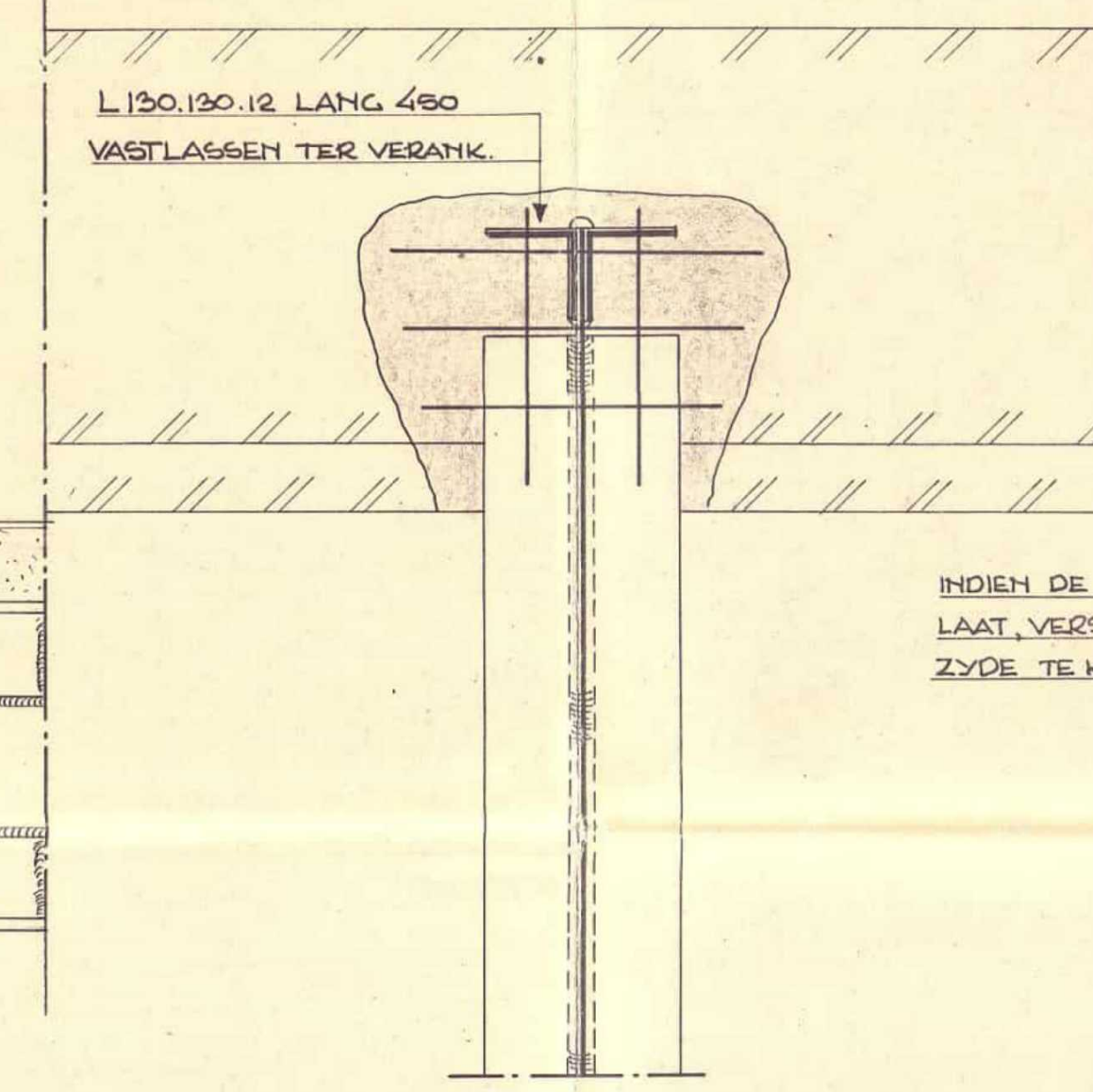


VARIANT STRYKBALK
WAARSCHYNLJK 2 STUKS

VLOERBALK 2° VERD. TYPE II 1 ST.

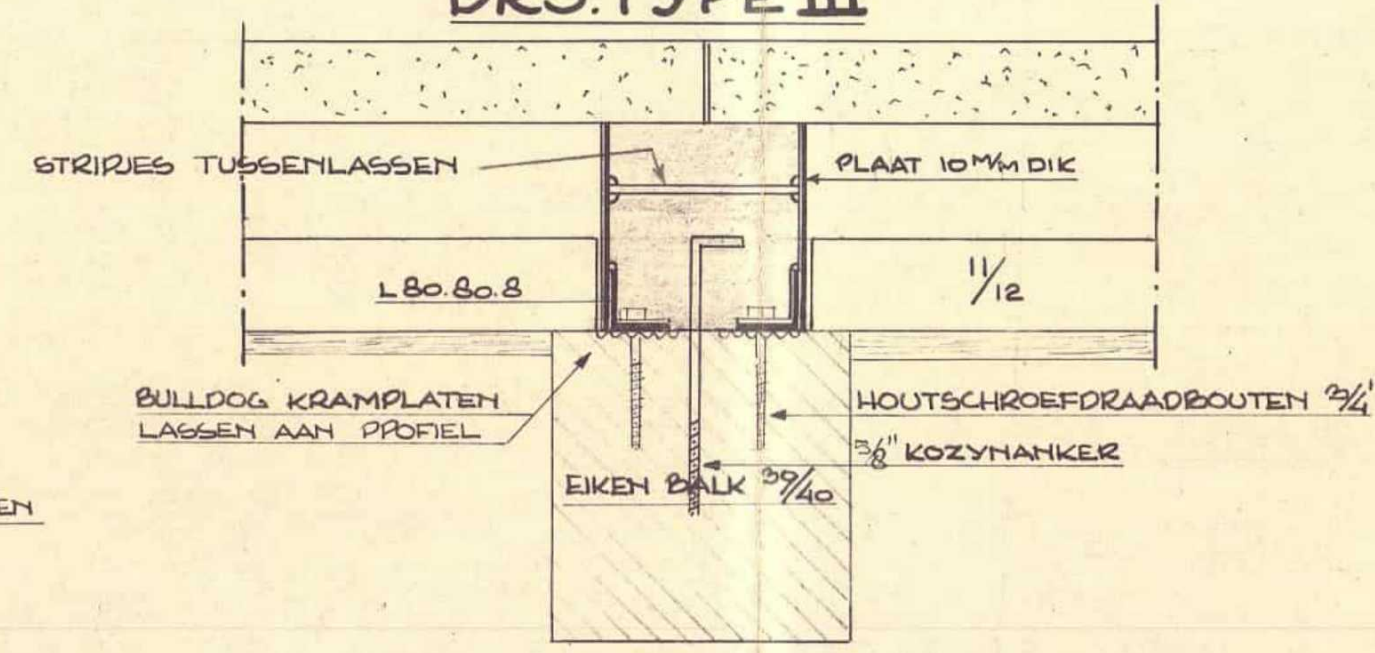


BOVENAANZICHT
OPLEGGING TYPE II

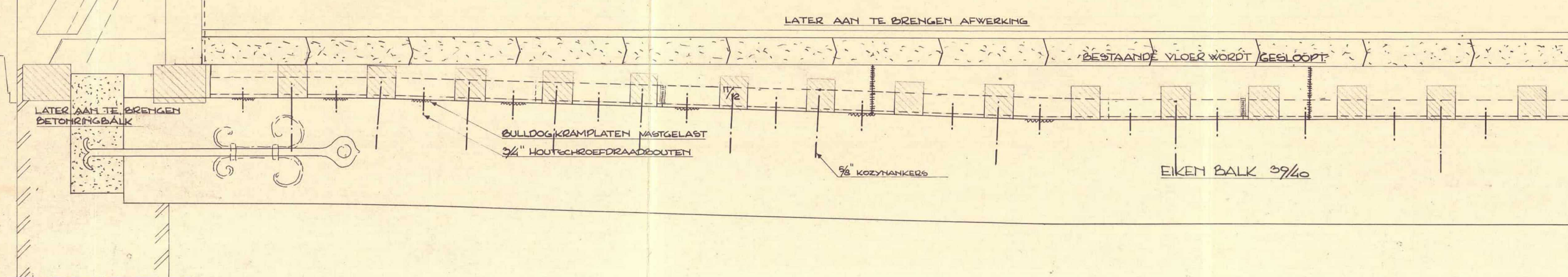


INDIEN DE BESCHIKBARE RUIMTE HET TOELAAT, VERSTEVINGSPLATEN AAN DE ONDERZIJDE TE KOPPELEN D.M.V. STRIPPEN

DRS. TYPE III



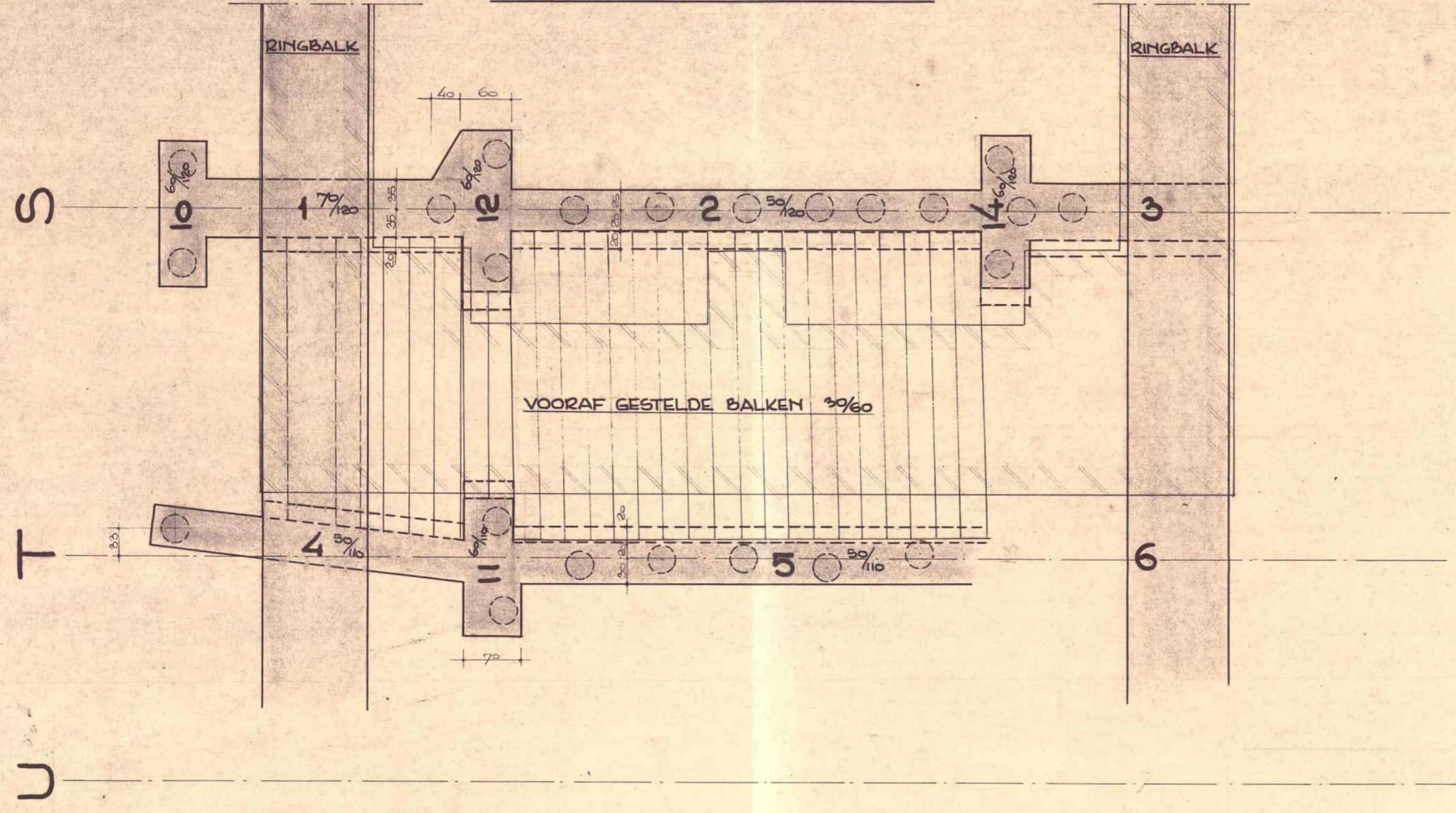
VLOERBALK ZOLDER TYPE III 9 ST.



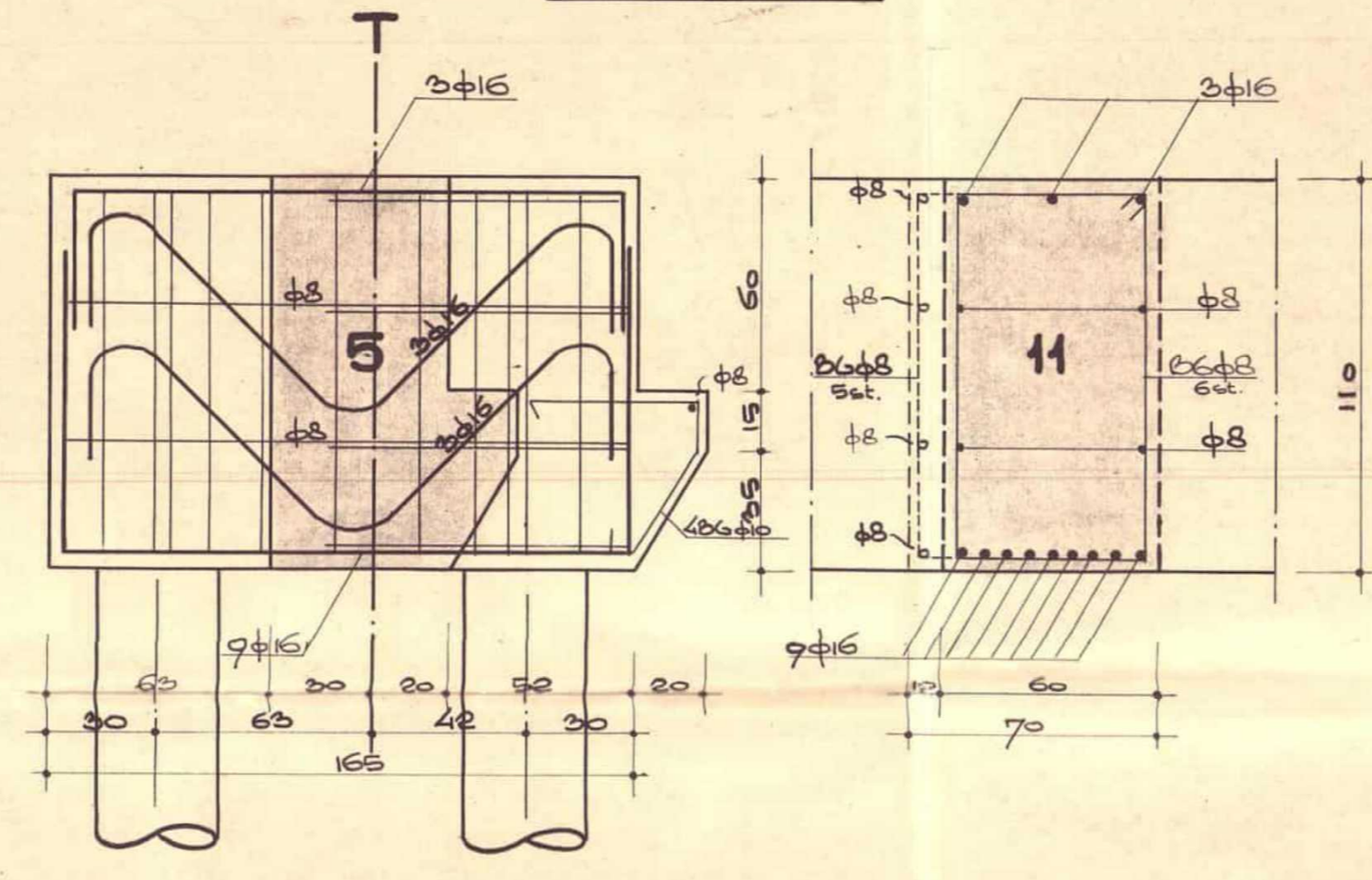
VLOERPLATEN 2° VERD.

RESTAURATIE STADHUIS TE GOUDA	
WERK N ^o 30	ONDERWERP: VERSTEVING VLOERBALKEN
GET: [REDACTED]	ARCHITECTEN EN INGENIEURS [REDACTED]
DATUM: DEC 27	15.147
GEW: 15-1-48	GB 2
GEZ: [REDACTED]	GRAAFFLORISSTRAAT 40 ~ ROTTERDAM

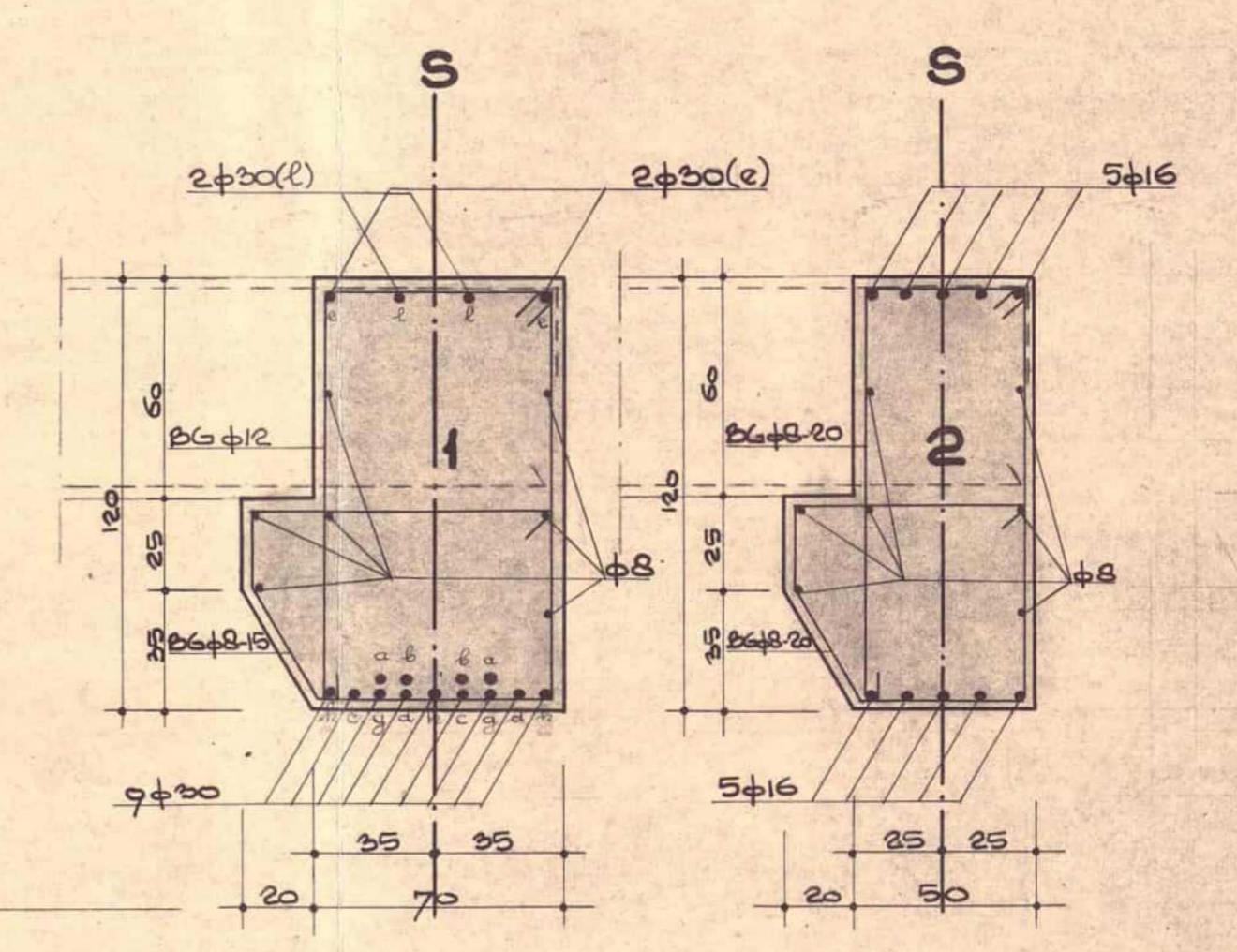
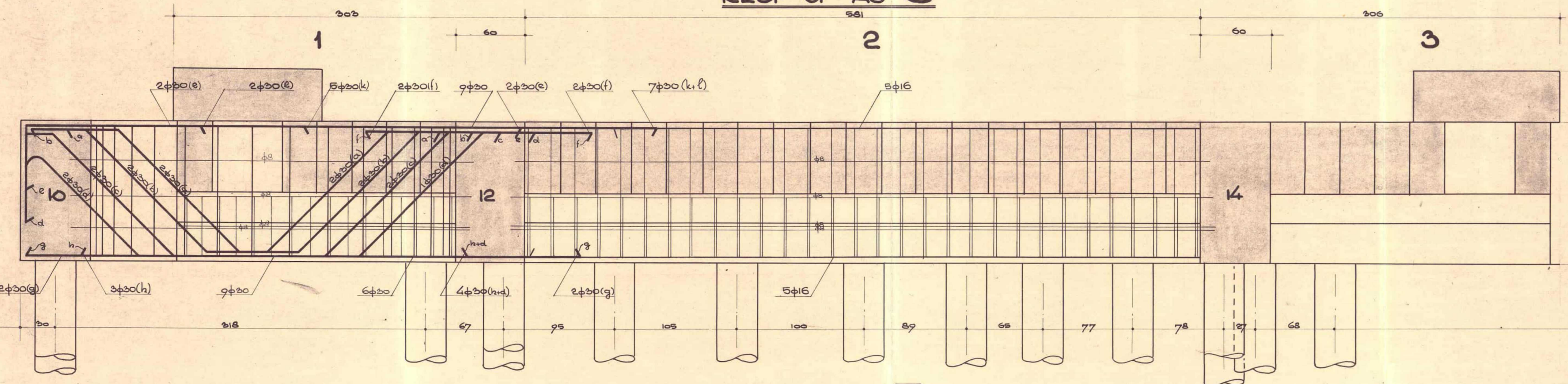
PLATTEGROND 1:50



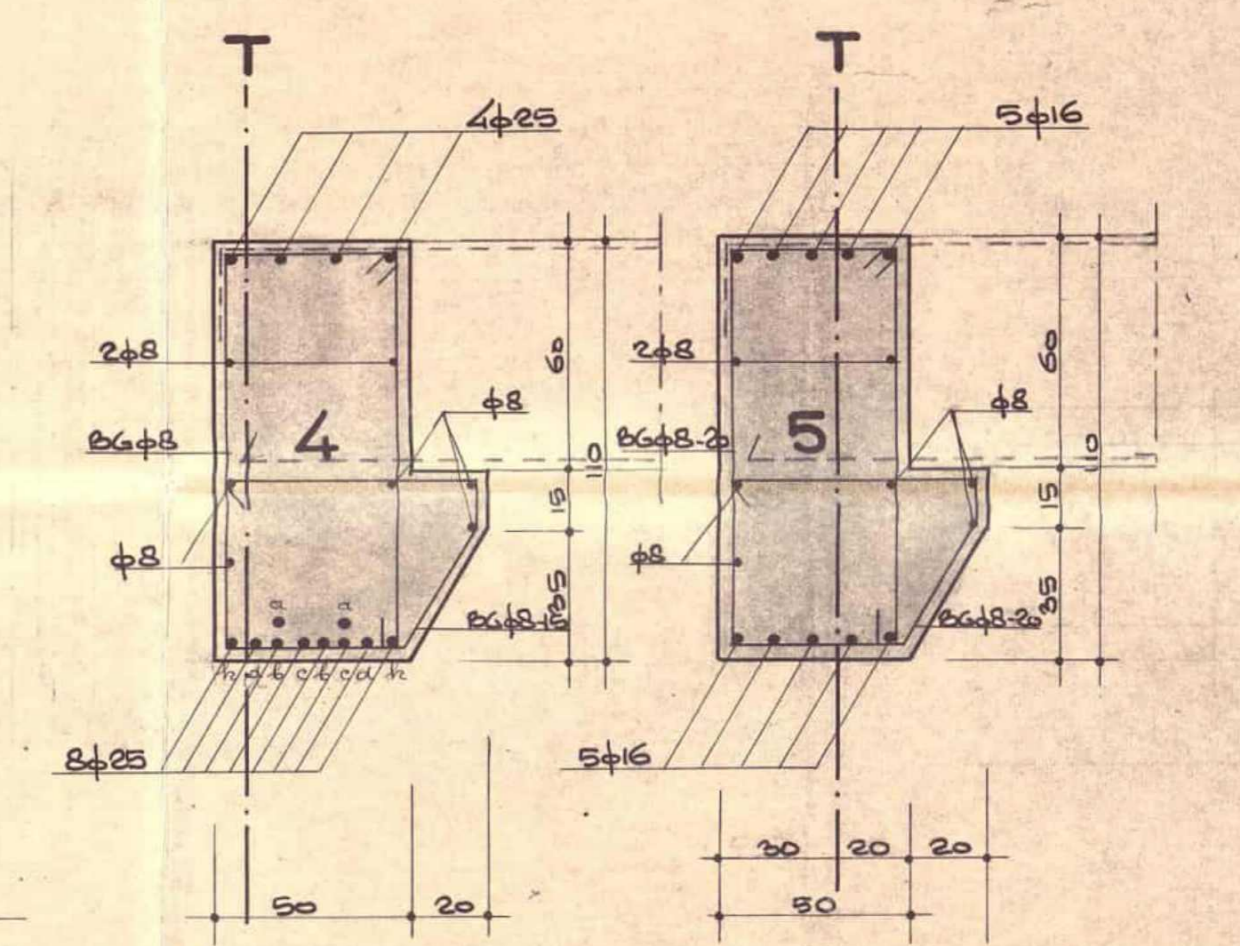
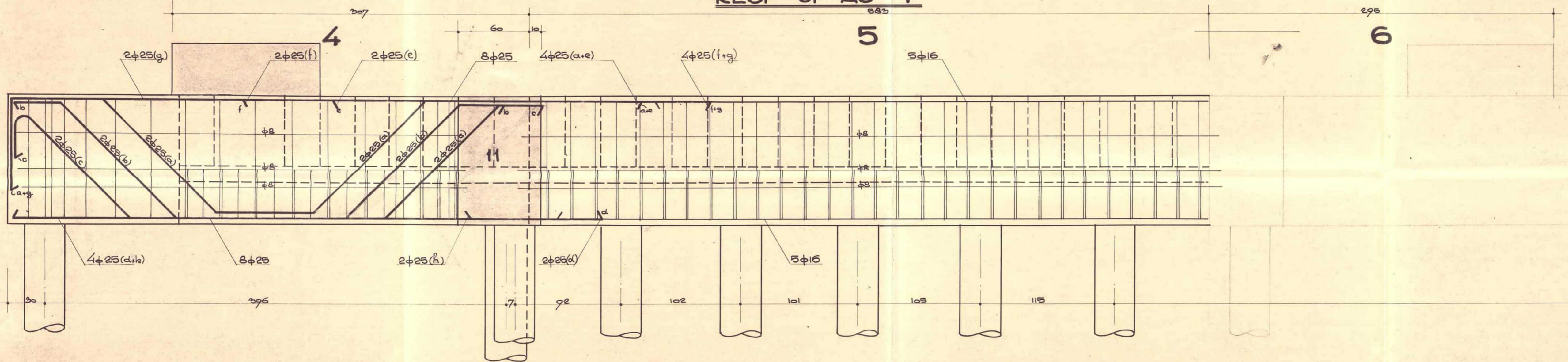
KESP 11



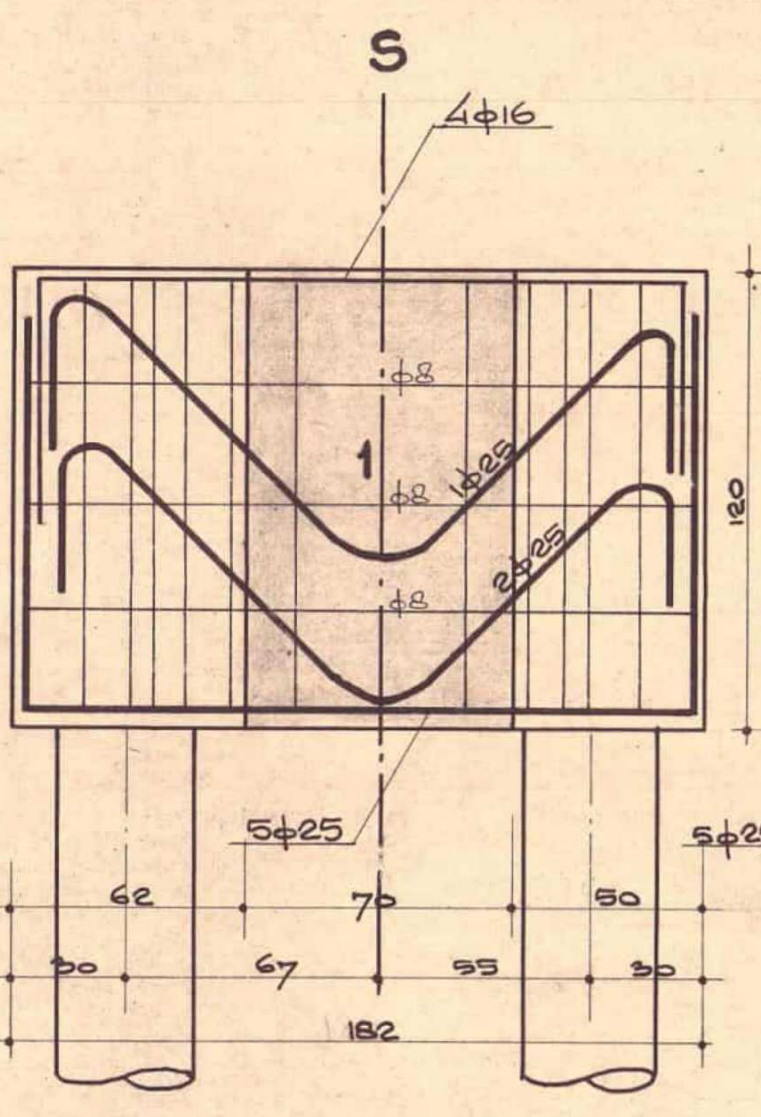
KESP OP AS S



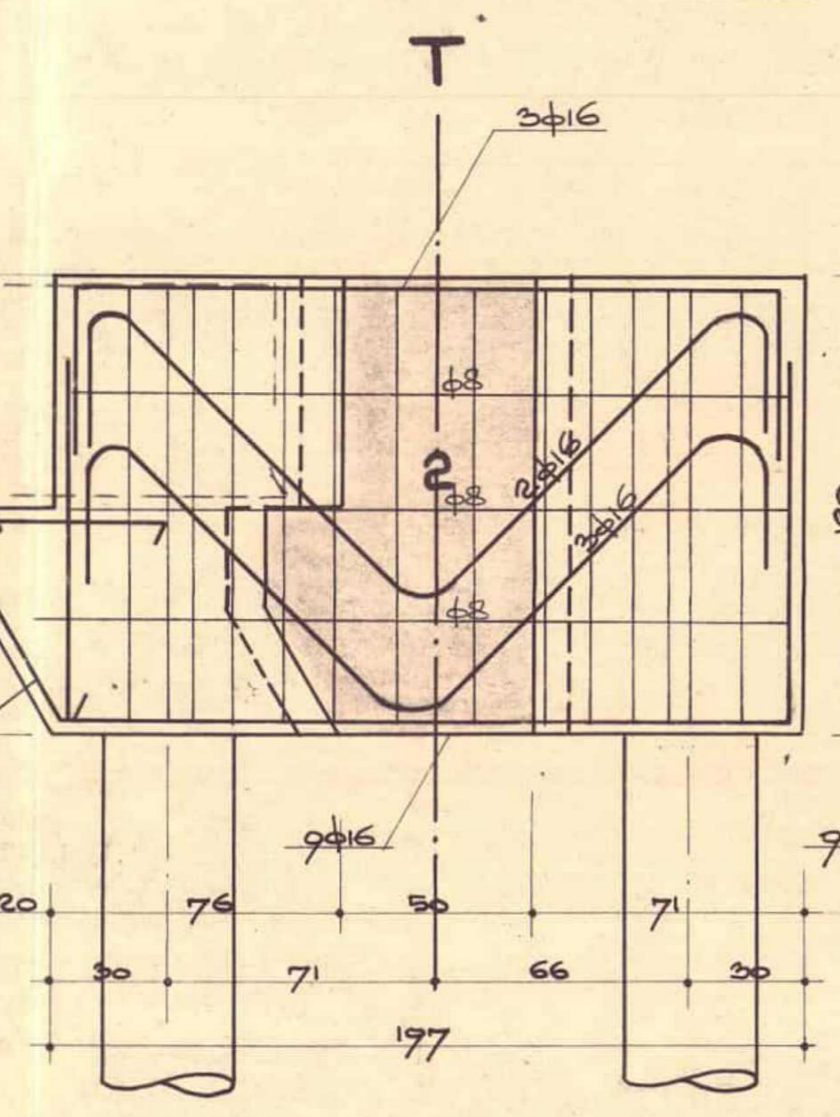
KESP OP AS T



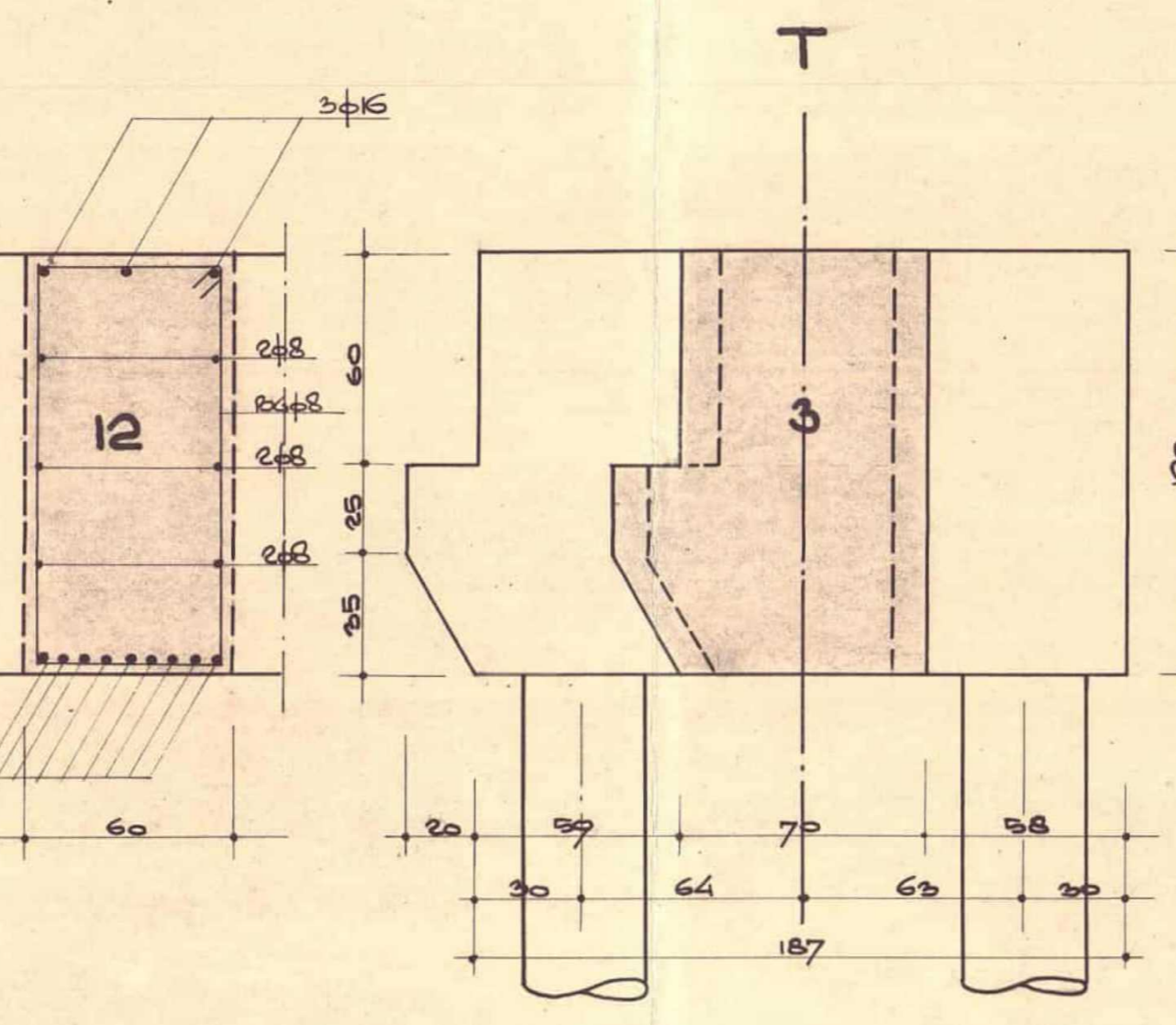
KESP 10



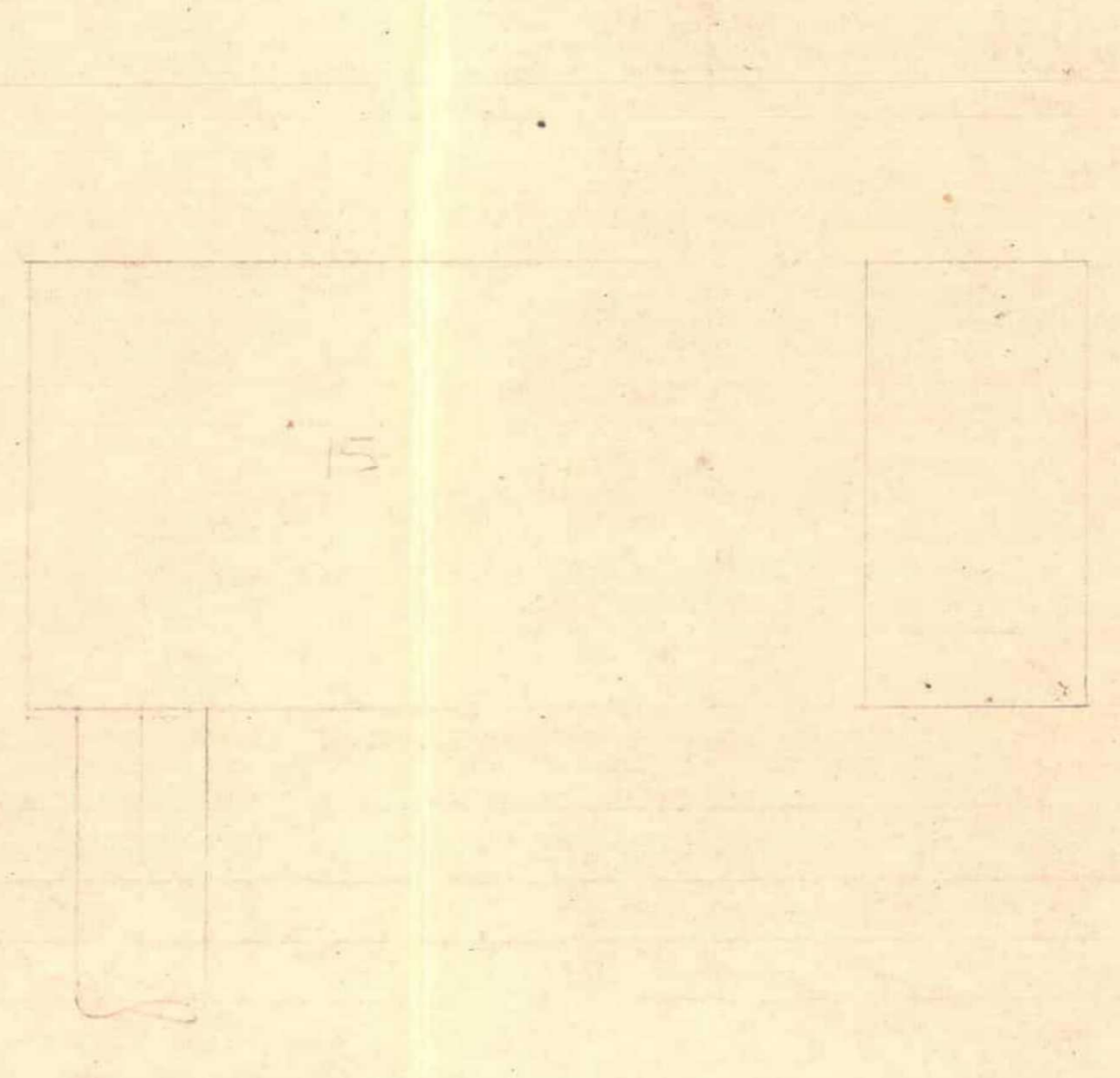
KESP 12



KESP 14

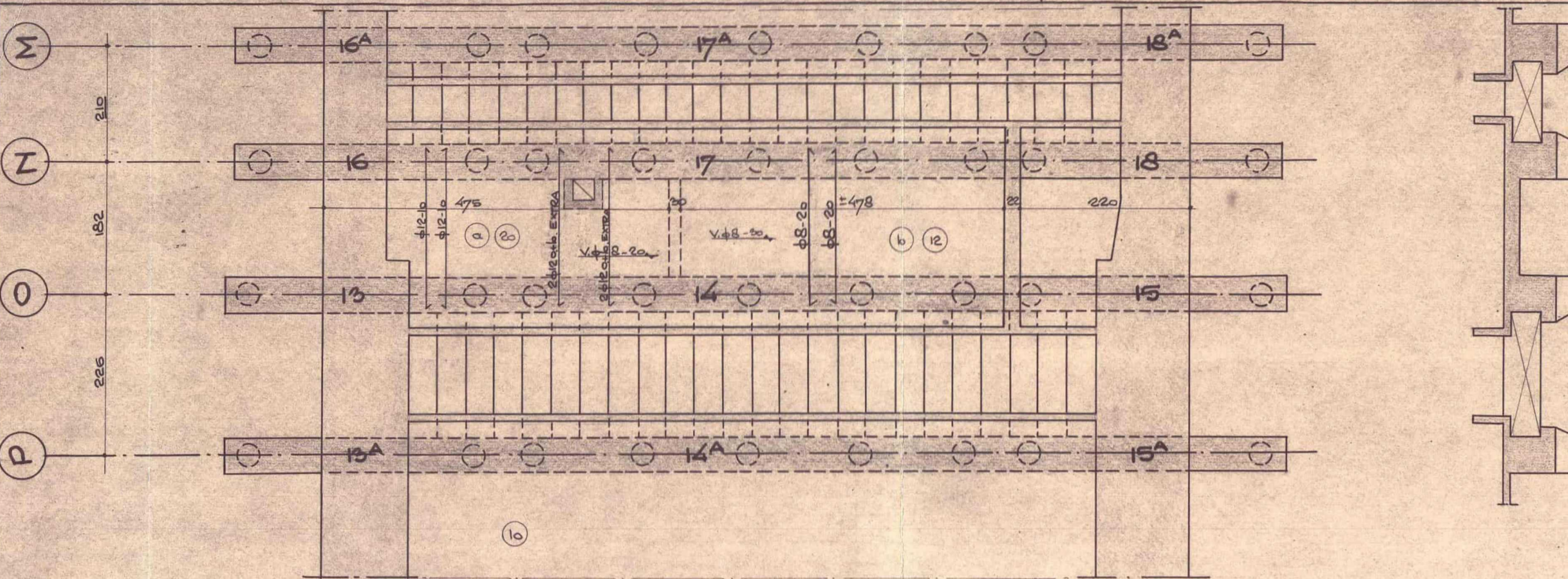


KESP 15

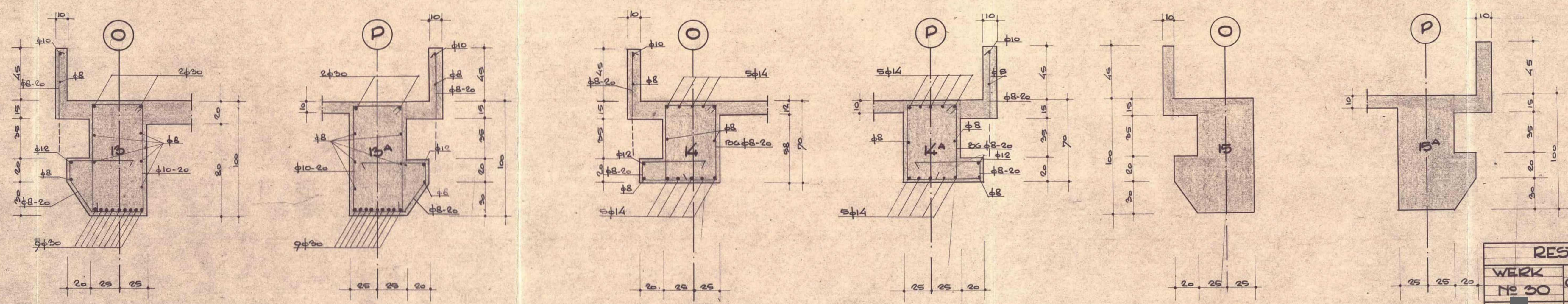
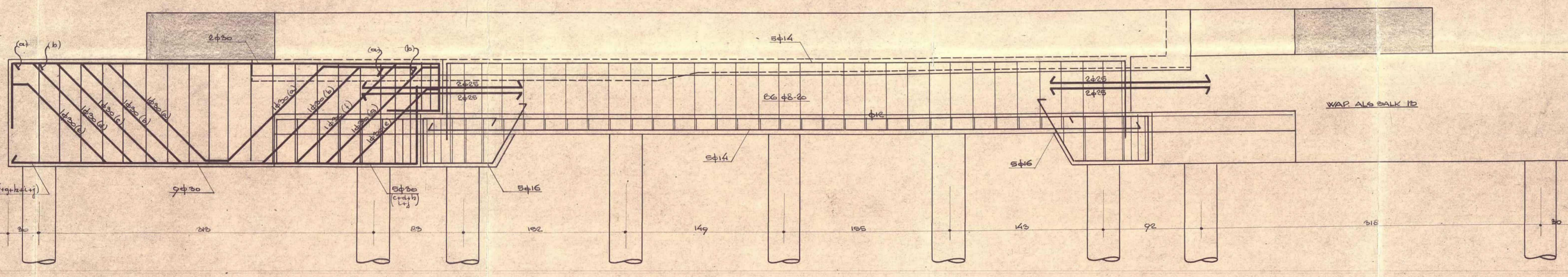
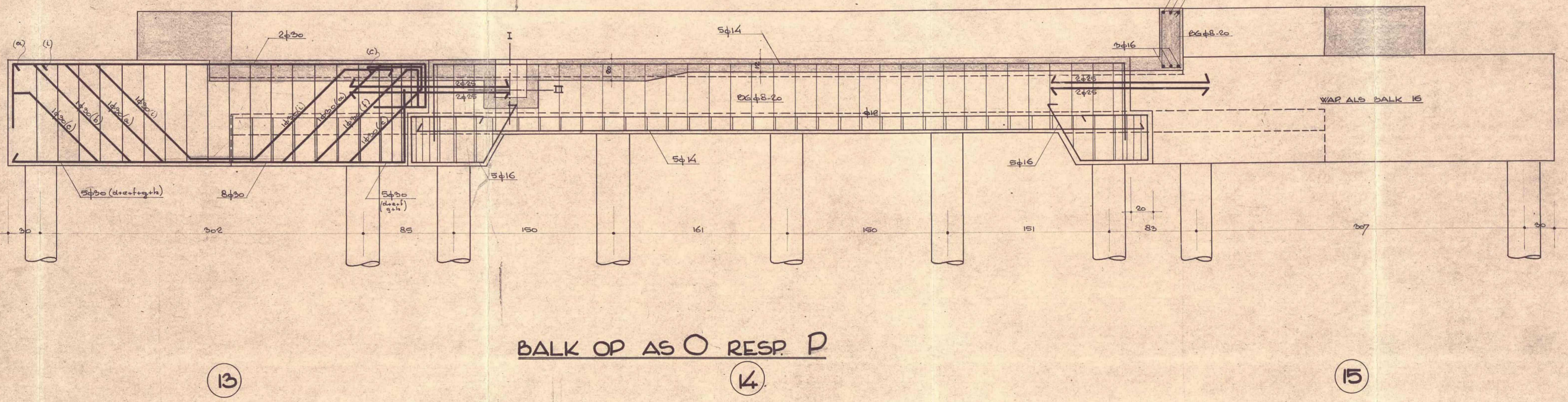
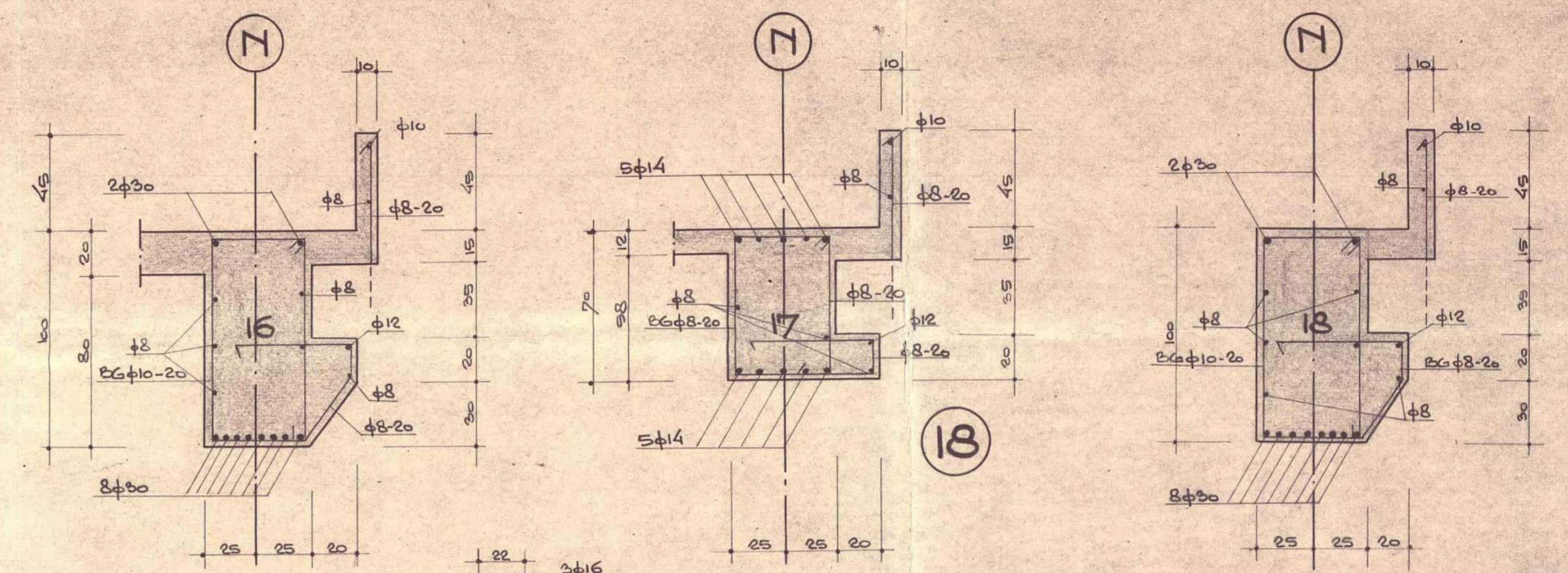
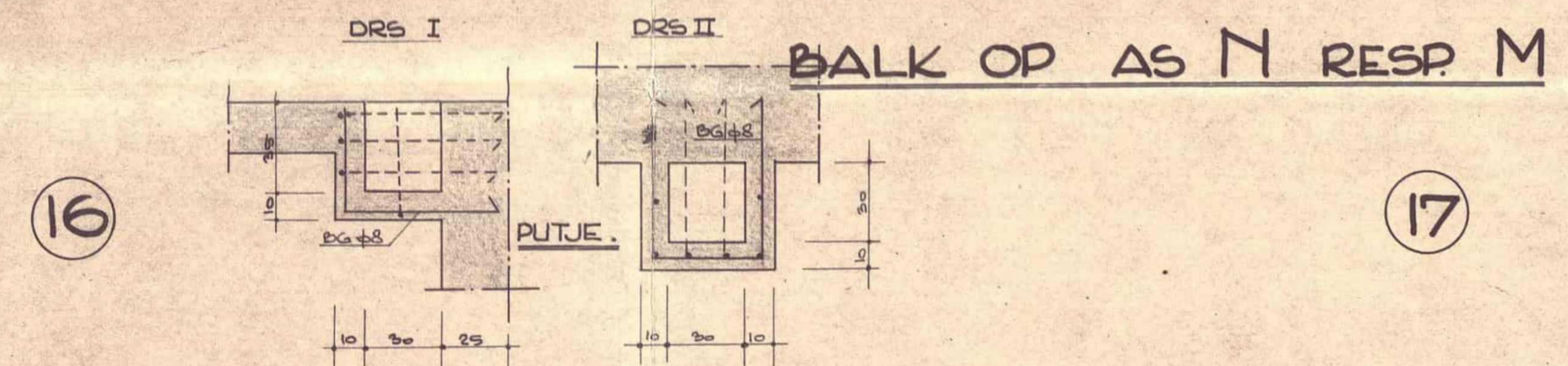


HIERMEDE VERVALT GB 1
VOORLOPIGE AFDRUK

RESTAURATIE v.h. STADHUIS TE GOUDA		
WERK NR 30	ONDERWERP: KESPEN op ASSEN S-T-U	
GET.:	INGENIEURS EN ARCHITECTEN	JAN '28
GEZ.:		SCH. 150-1-30
		1315-41 GB 4
GRAAF FLORISSTRAAT 40 ROTTERDAM		



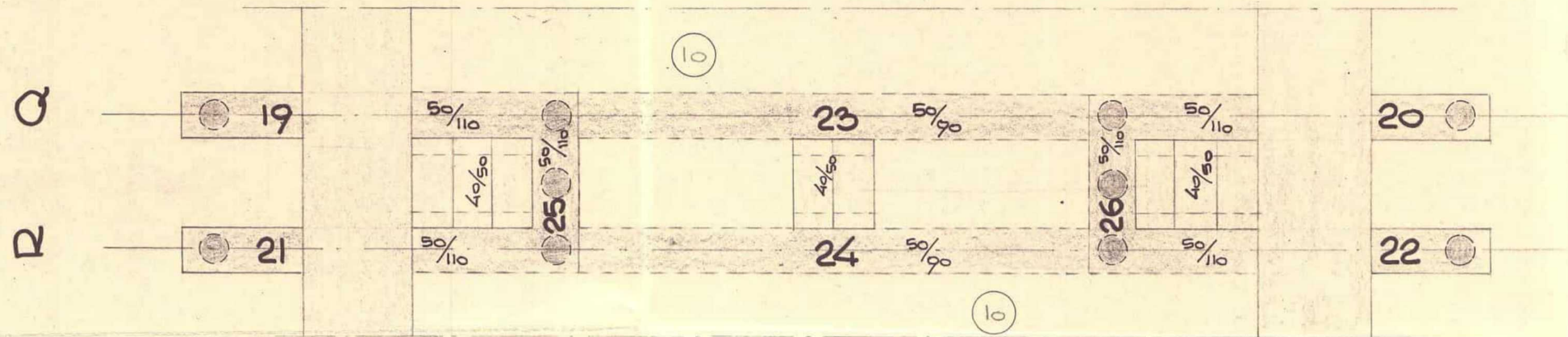
DE DOORSNEDEN VAN DE BALKEN 16^A, 17^A EN 18^A ZIJN SYMMETRISCH MET DIE VAN 16, 17 EN 18 EN HEBBEN OVEREENKOMSTIGE WAPENING.



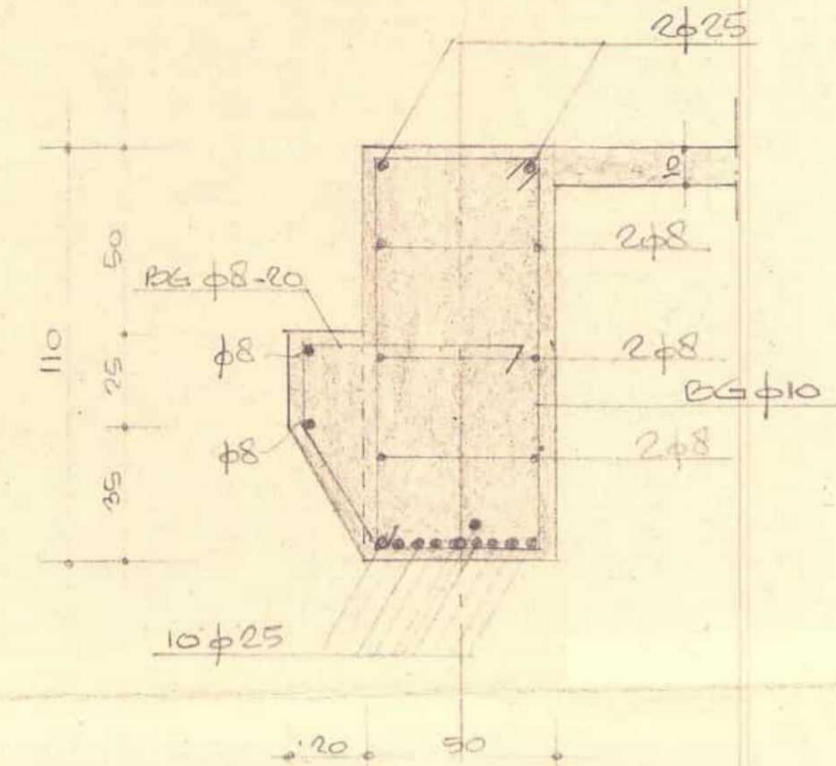
ALLE MATEN IN WERK TE BEPALEN EN/TE CONTROLEREN.

RESTAURATIE v.h. STADHUIS TE GOUDA			
WERK N ^o 30	ONDERW:	BALKEN % ASSEN M-N-O-P	BCHAAL: 1:50 1:20
GEV:	ARCHITECTEN EN INGENIEURS		XIII
GEW:	[REDACTED]		215 '49
DAT: 19 MEI '46	[REDACTED]		GB 5
GEZ:	GRAAF FLORESTR. 40 ROTTERDAM		

PLATTEGROND 1:50

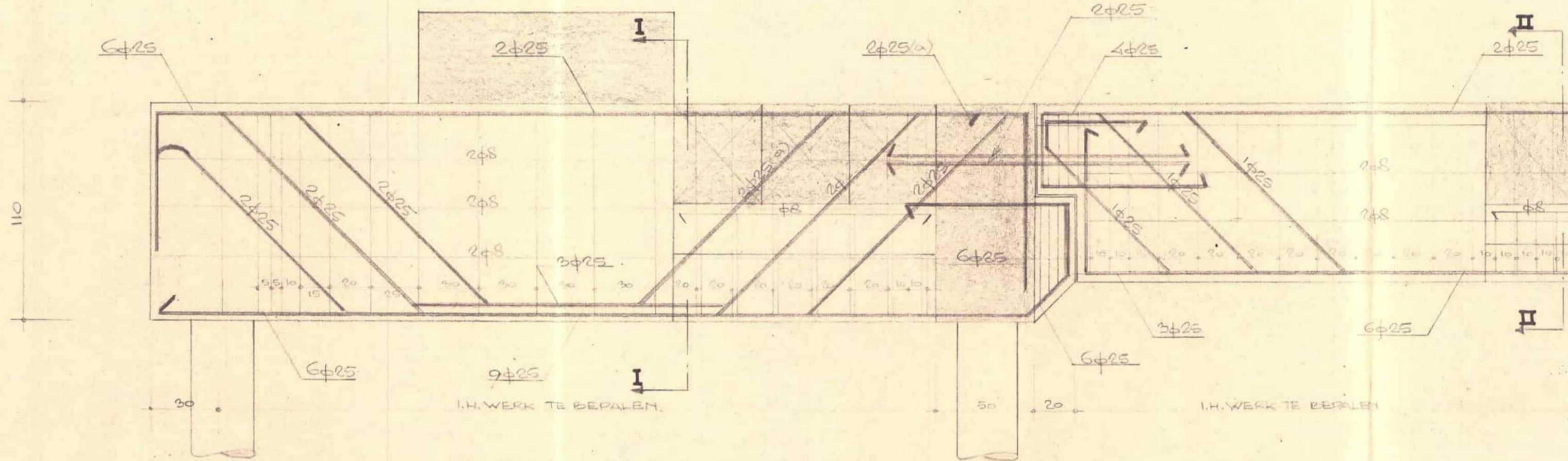


DOORSNEDE I

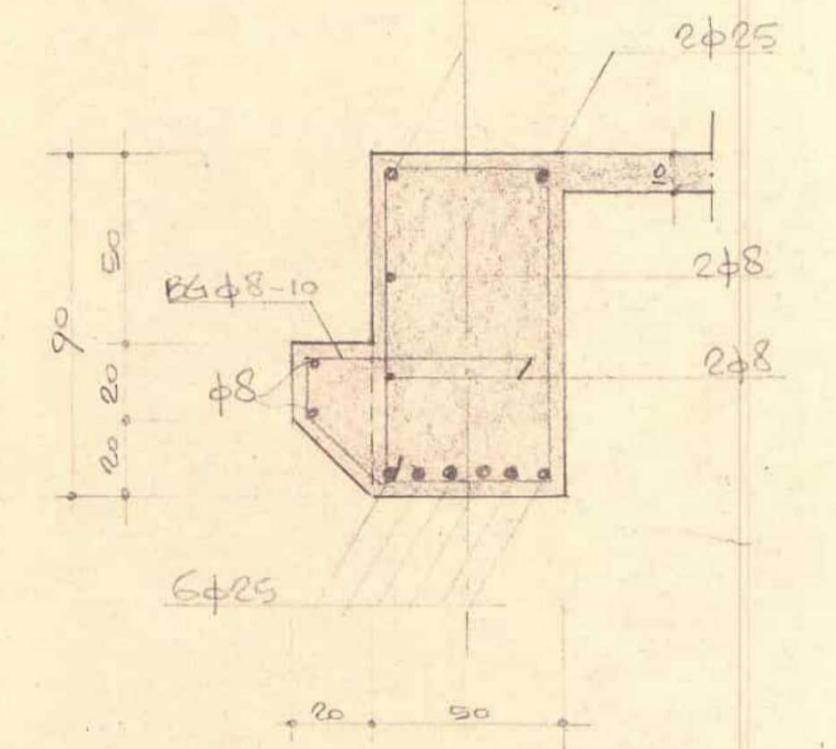


BALKEN 19 t/m 22

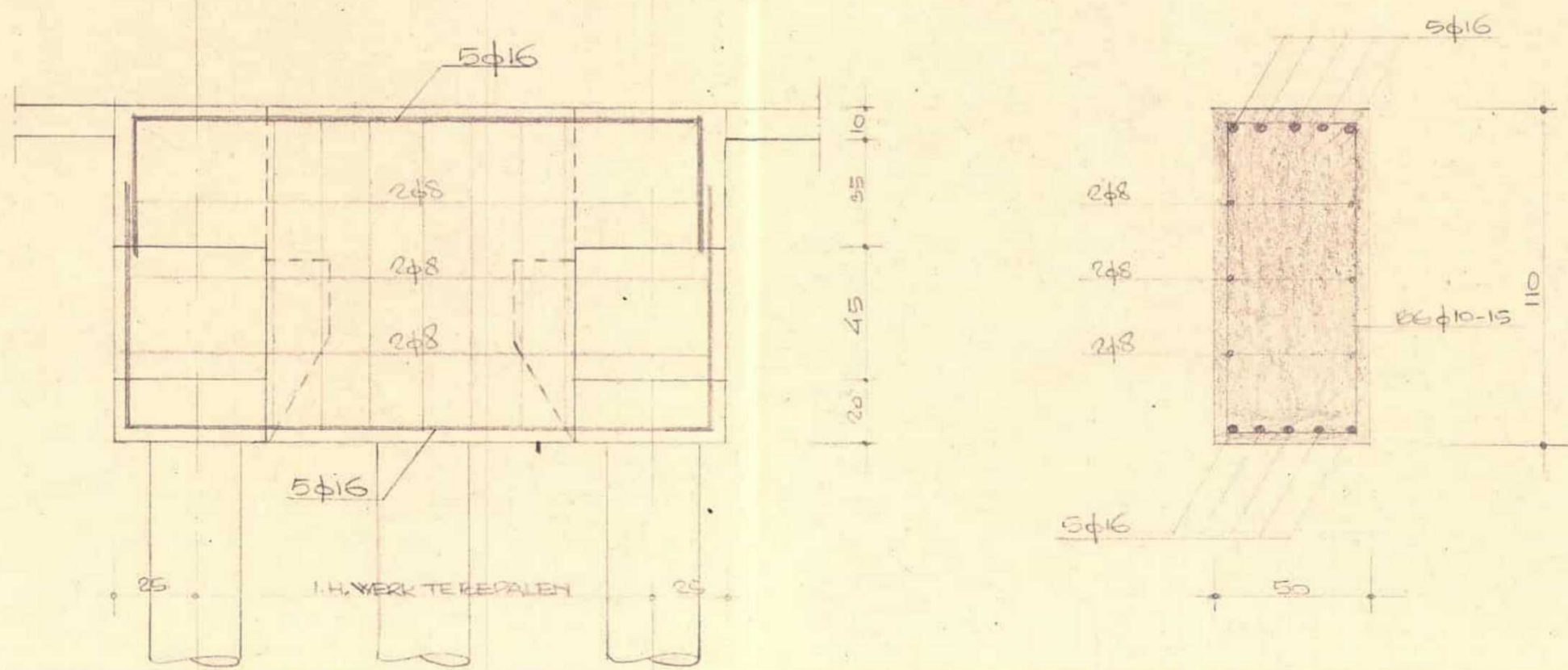
BALKEN 23 EN 24



DOORSNEDE II

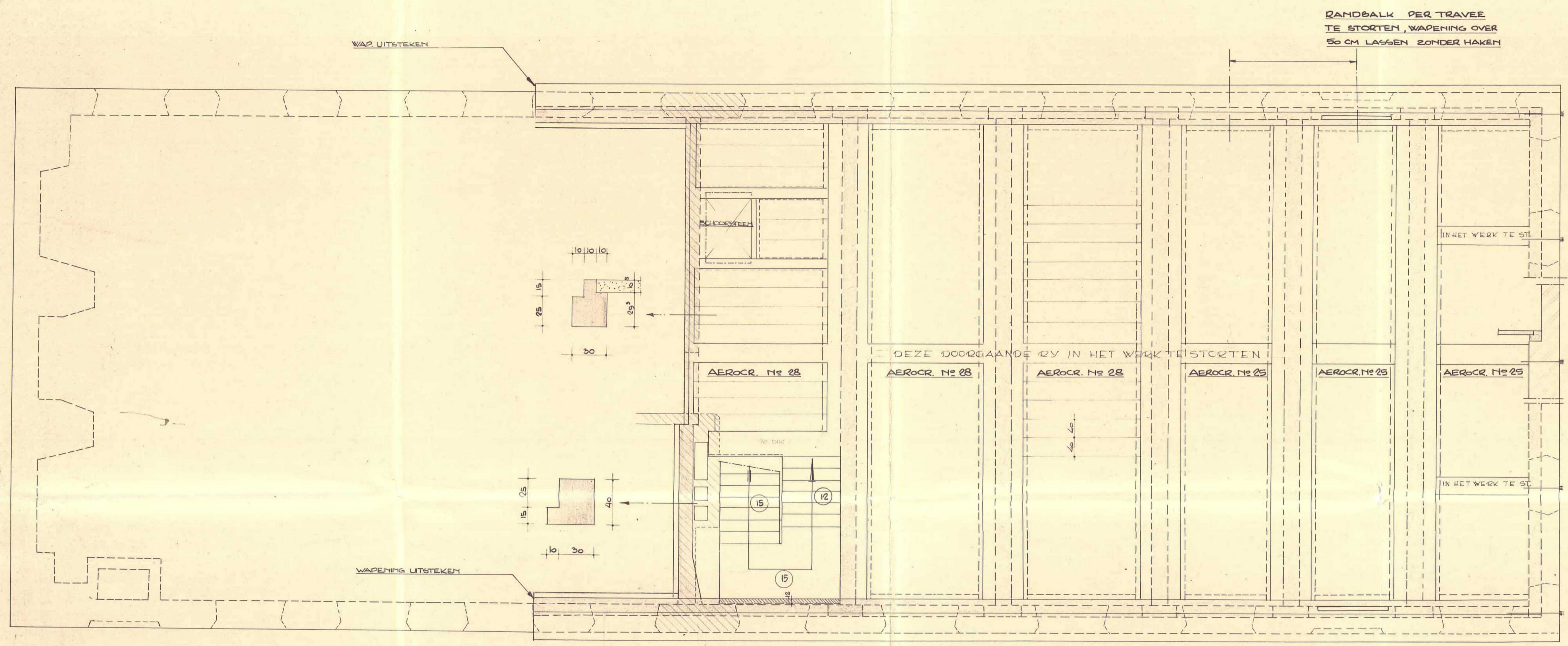


KESPEN 25 EN 26

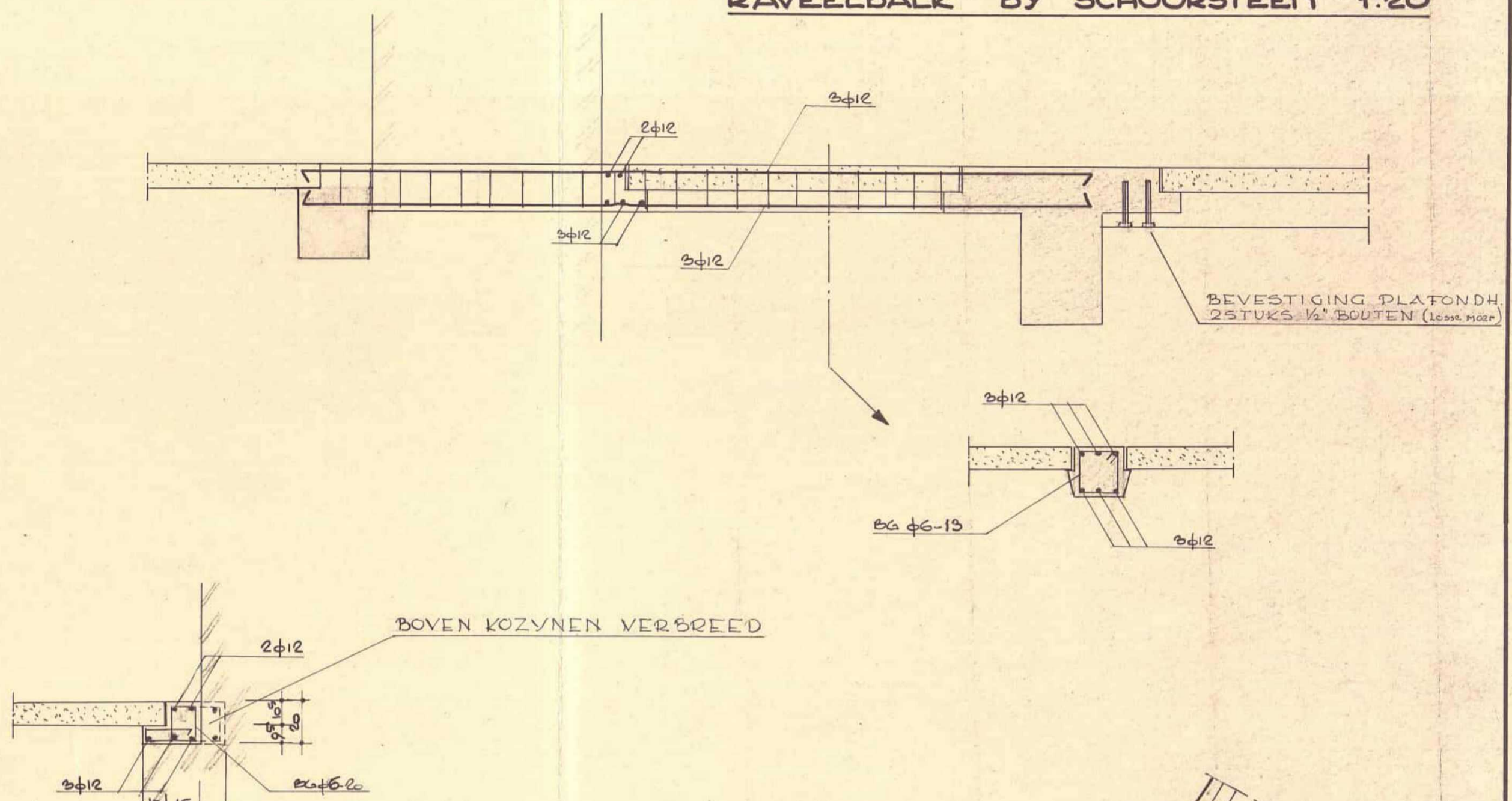


RESTAURATIE VAN HET STADHUIS TE GOUDA		
WERK № 30	ONDERW: BALKEN % ASSEN Q EN R	
GET: [redacted]	ARCHITECTEN EN INGENIEURS-ROTTERDAM	SCH. 1:50~1:20
DAT: 27-4-48	[redacted]	GB 6
GEW:	[redacted]	
GEZ: [redacted]	GRAAF FLORISSTRAAT 40 TEL. 34474	42x60

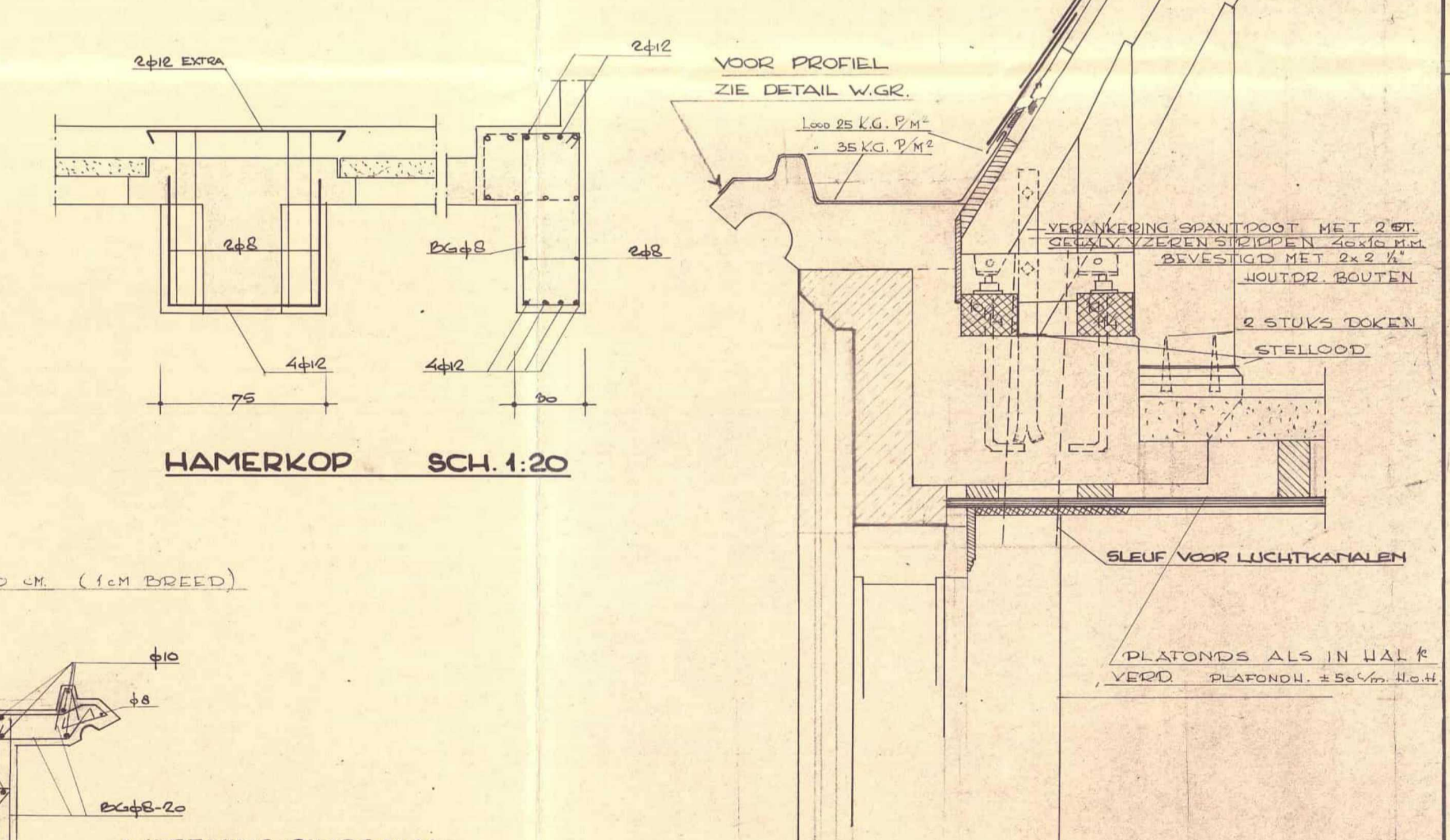
PLATTEGROND SCHAAL 1:50



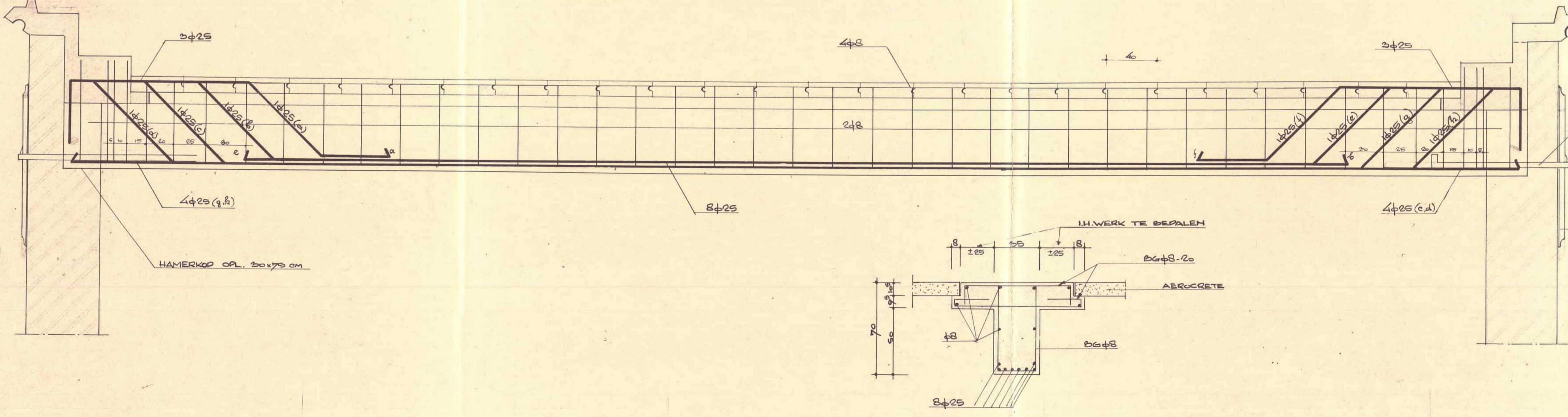
RAVEELBALK BY SCHOORSTEEN 1:20



BEVESTIGING SPANTPOOT SCHAAL 1:10

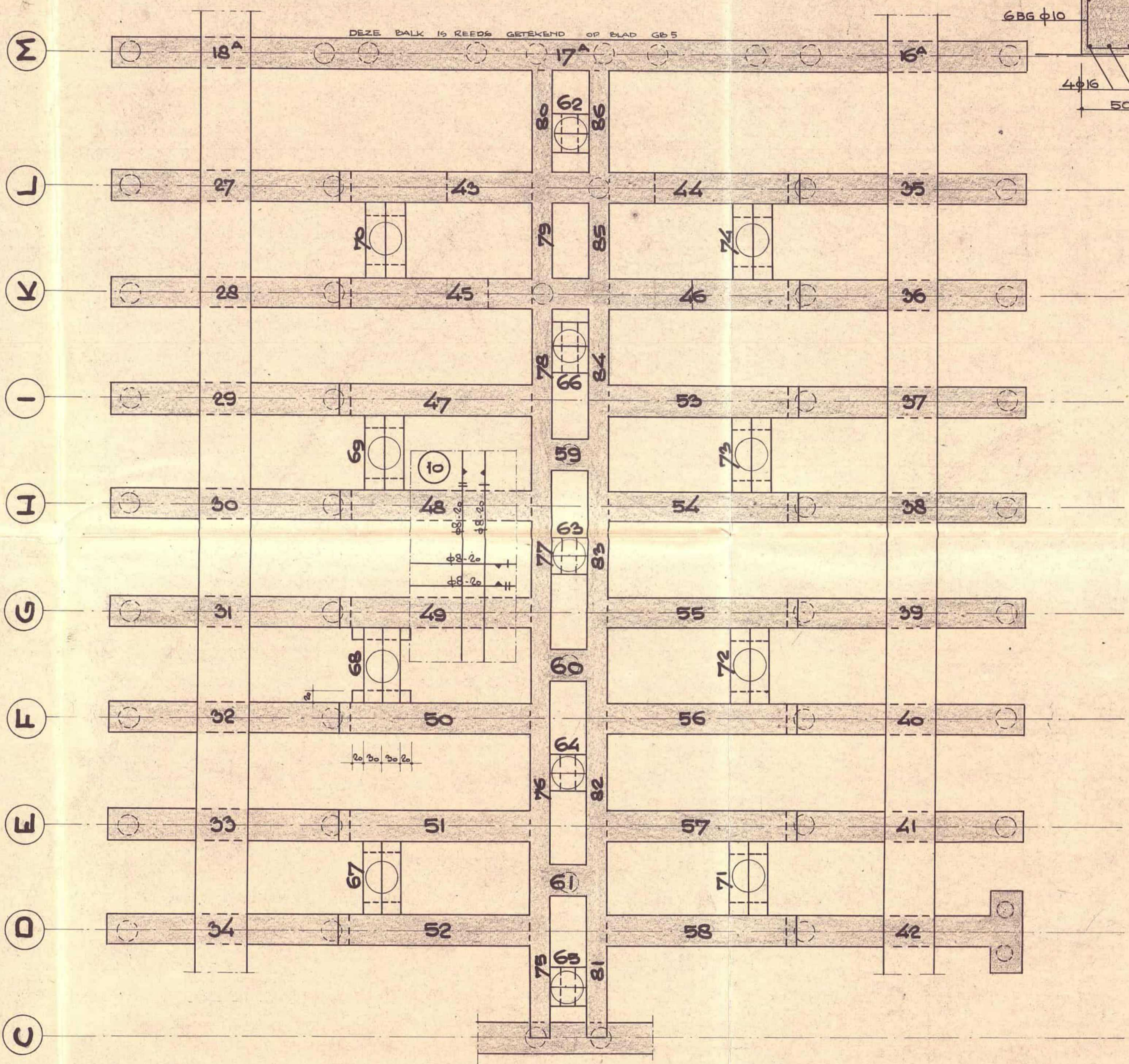


VLOERBALK SCHAAL 1:20



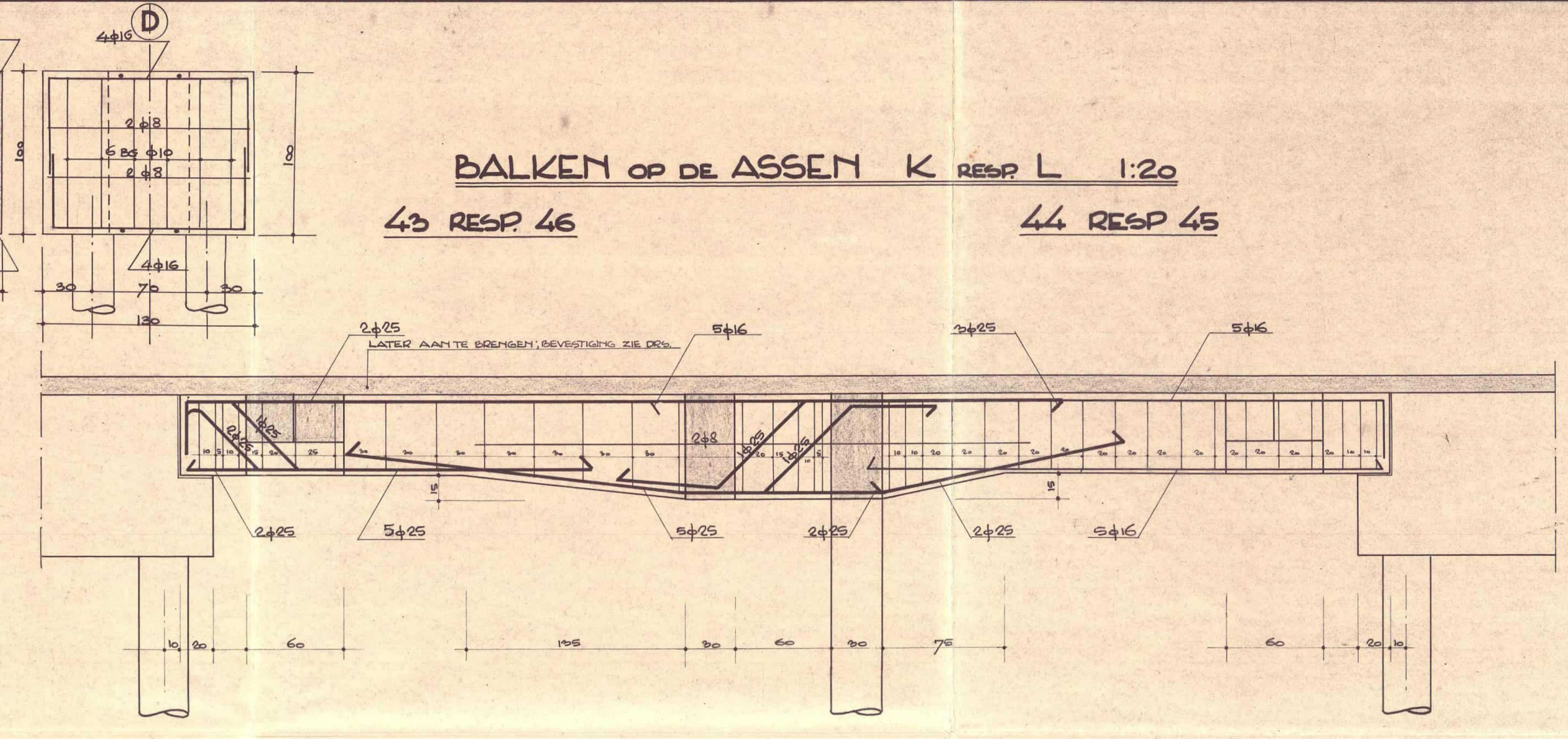
RESTAURATIE V.H. STADHUIS TE GOUDA		
WERK No 30	ONDERWERP: ZOLDERVLOER MET RINGBALK	
GET. 12-5-48	ARCHITECTEN EN INGENIEURS	SCH. I: 5/20/48
GEC.		
GEW. 20-8-48		15-197
GEZ. 28-9-49	GRAAF FLORISSTRAAT 40 RAM	GB 6

PLATTEGROND 1:50



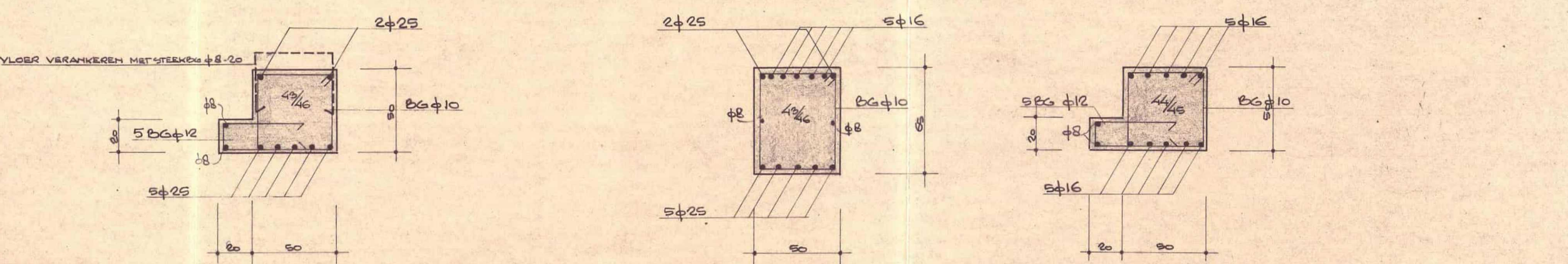
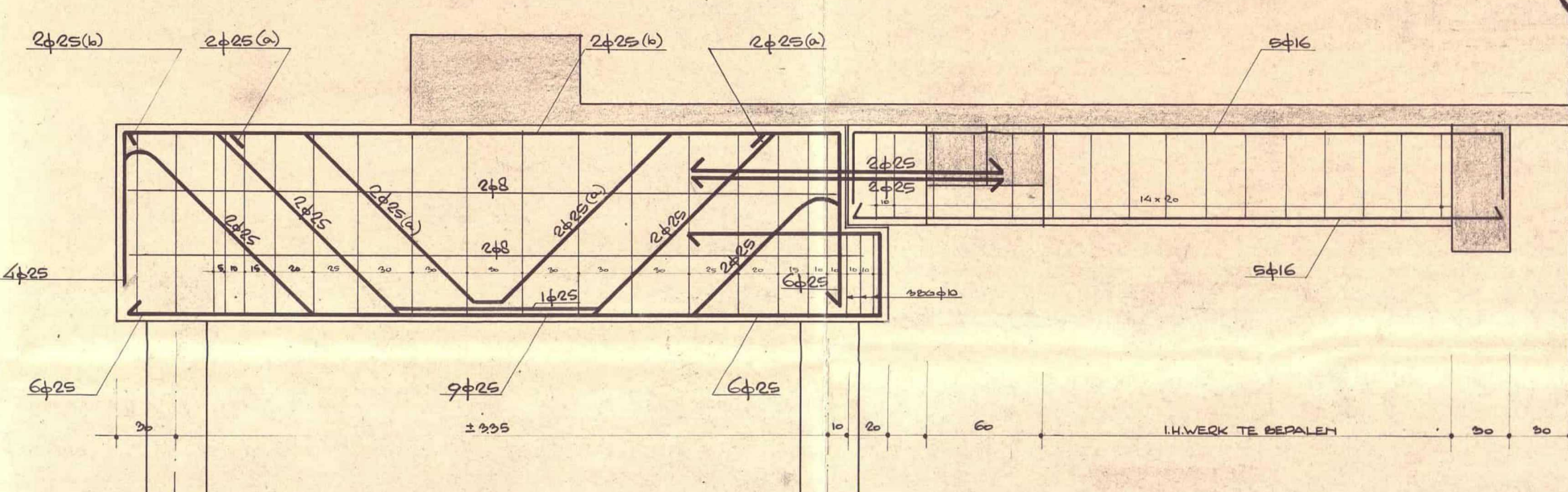
BALKEN OP DE ASSEN K RESP L 1:20

43 RESP 46 44 RESP 45

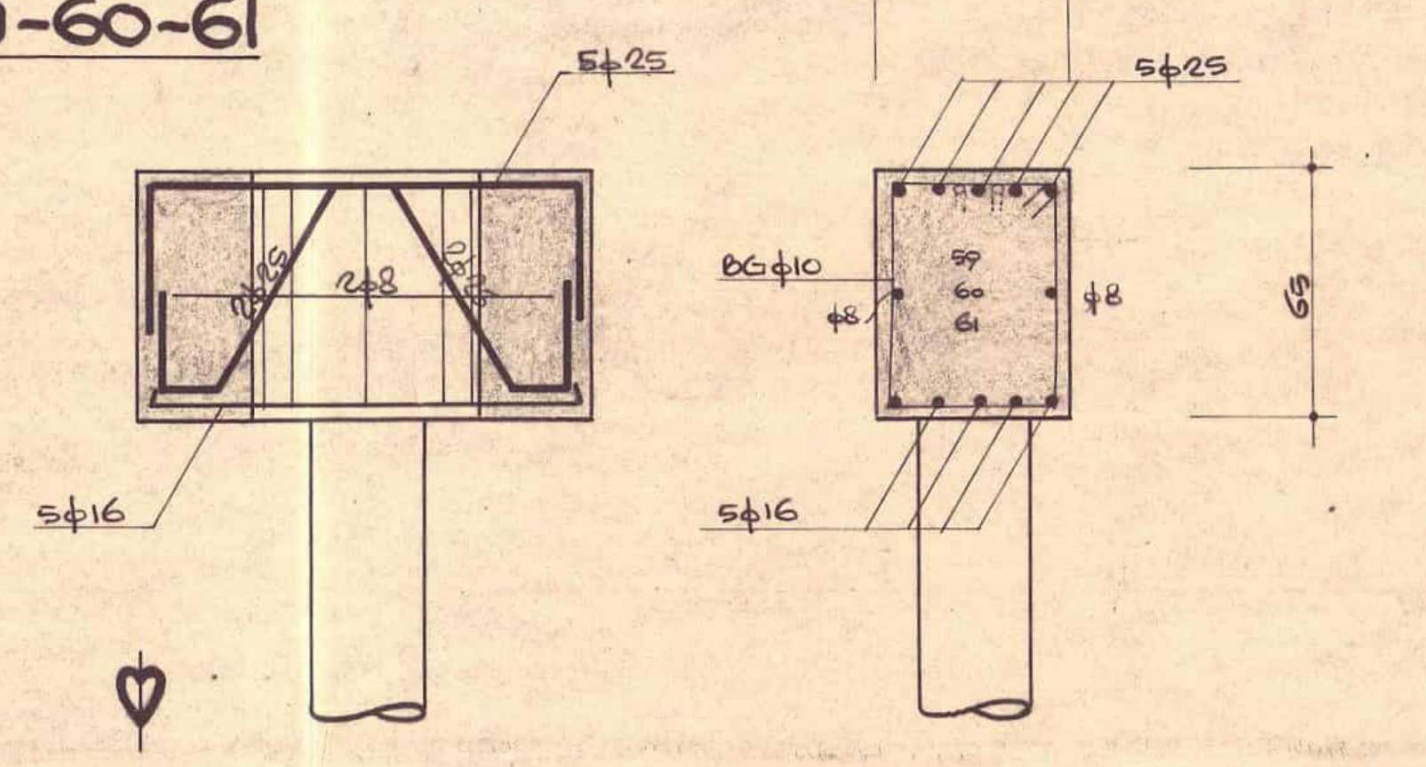


BALKEN OP DE ASSEN D % I 1:20

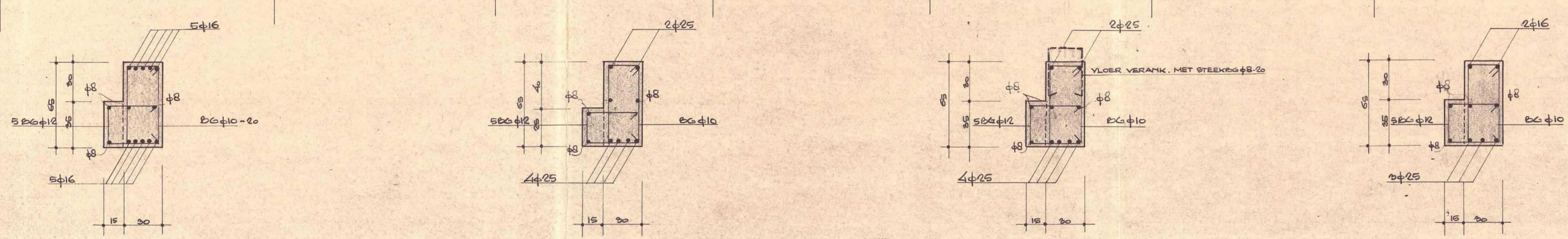
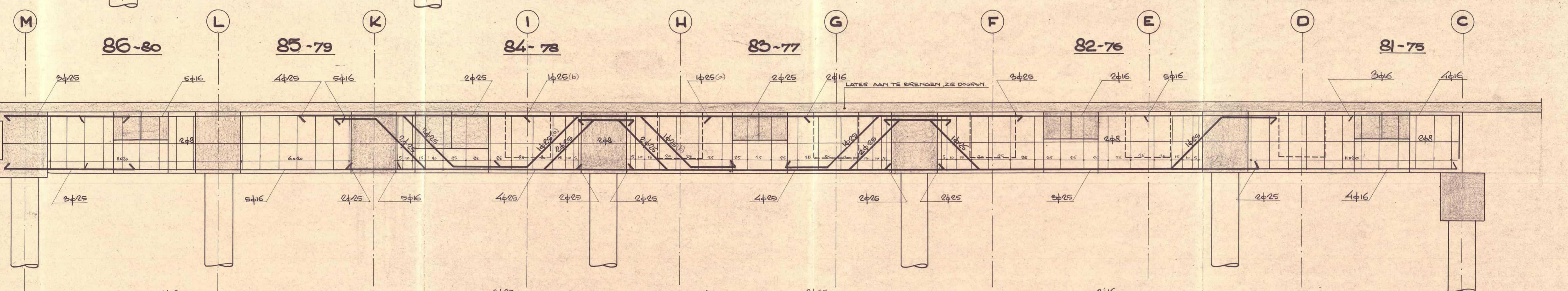
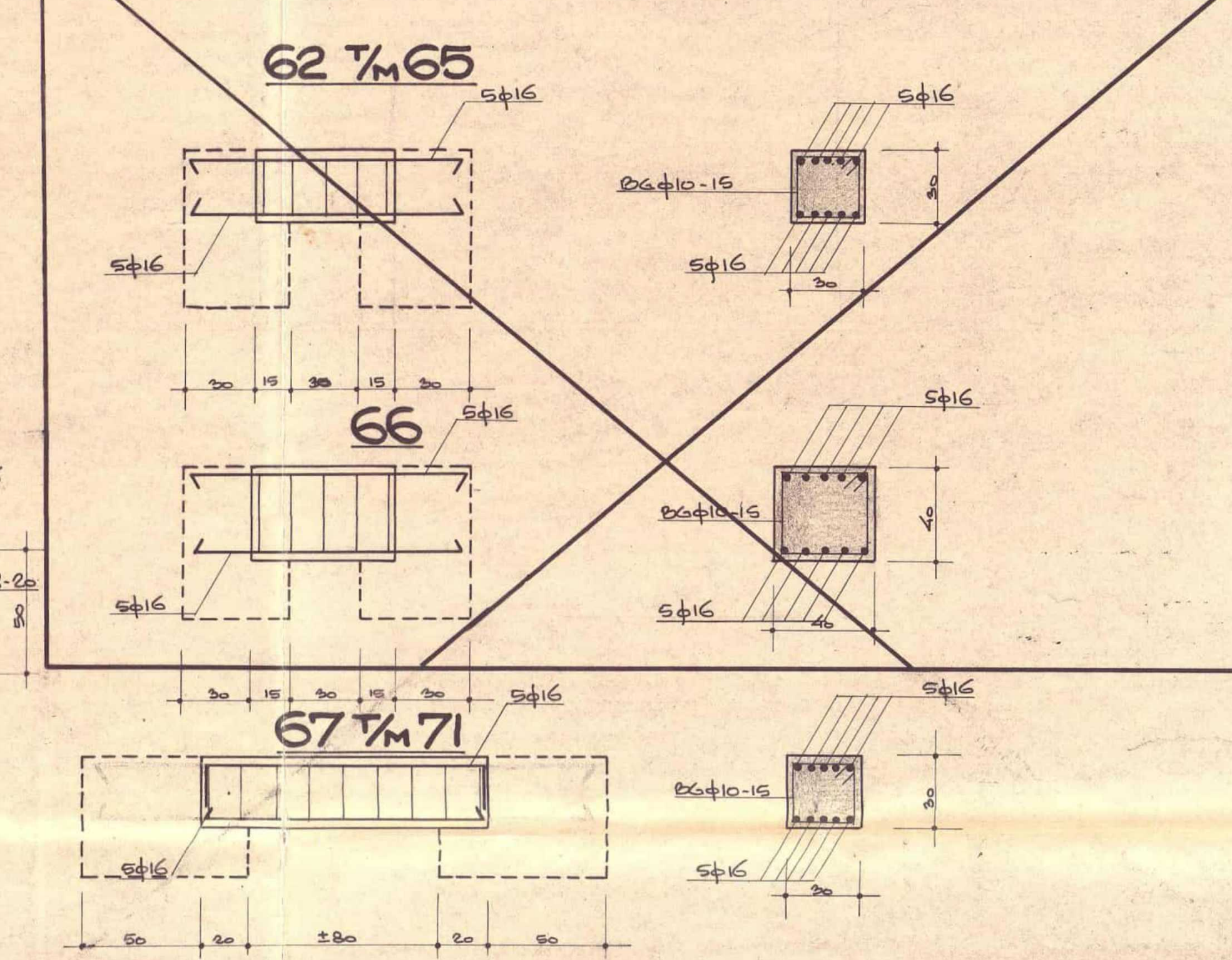
27 % 42 47 % 58



59-60-61



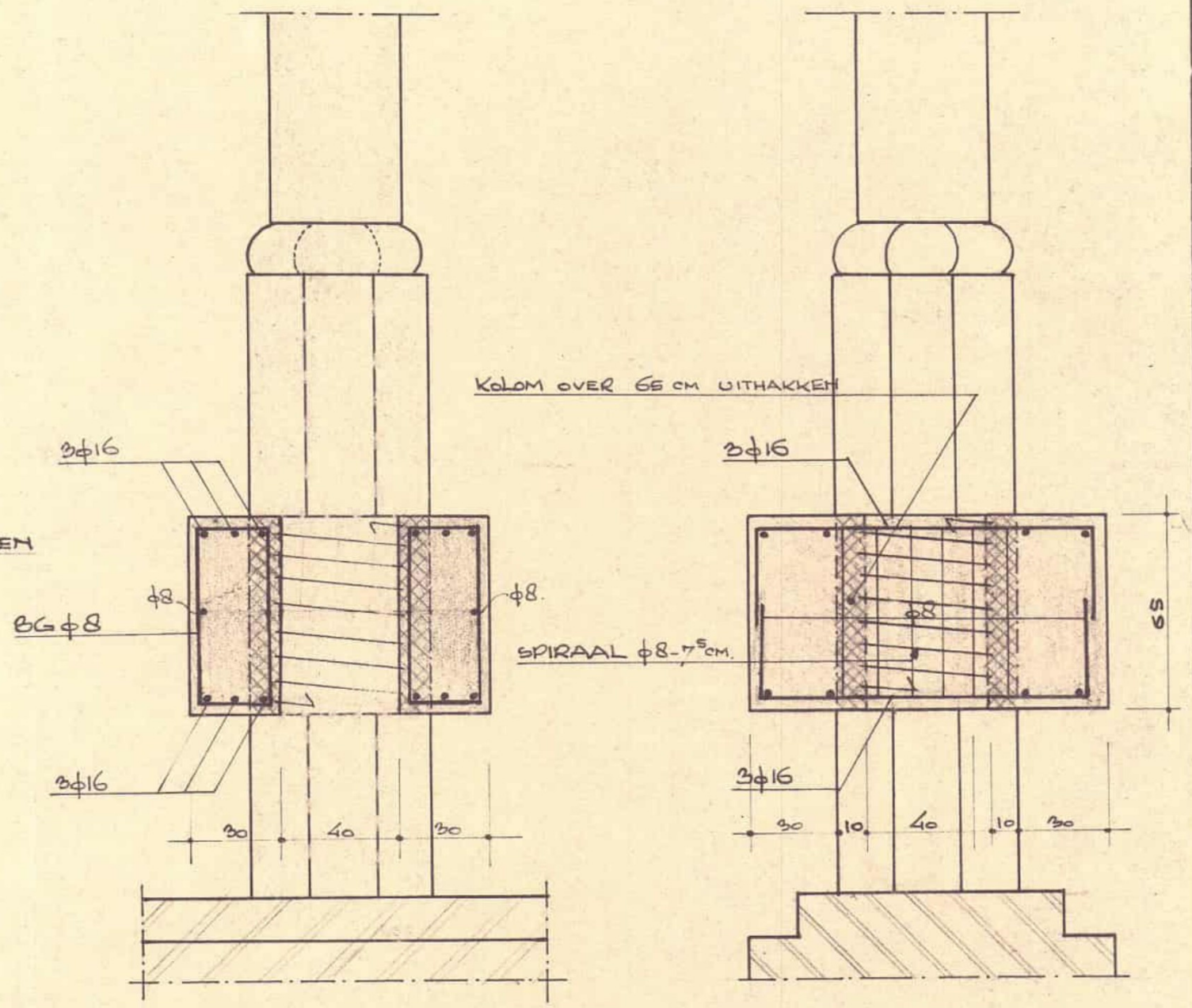
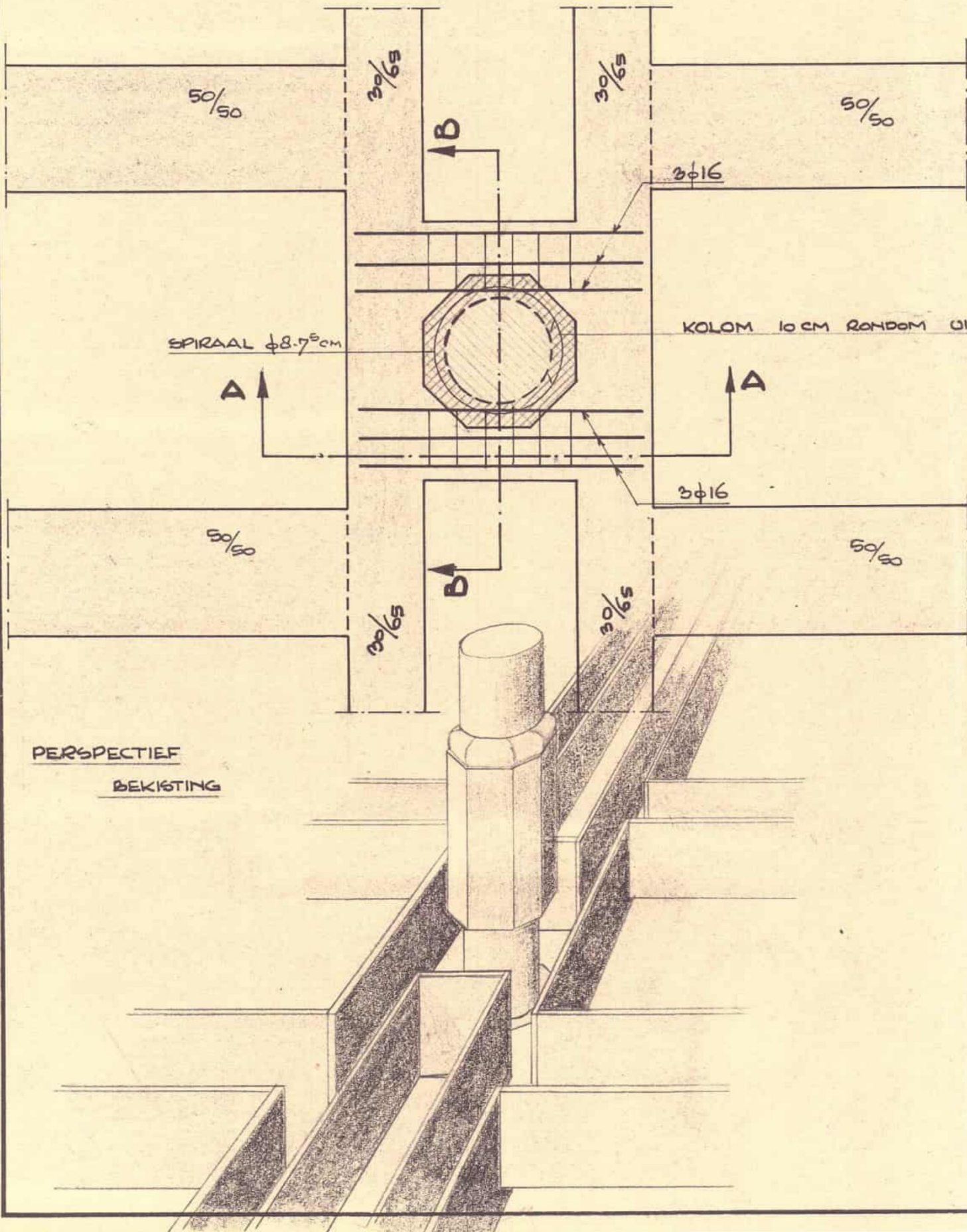
VOOR FUNDERING KOLOMVOETEN ZIE BLAD GB 8



ALLE MATEN IN HET WERK TE CONTROLEREN EN TE BEPALEN

RESTAURATIE 1/4 STADHUIS TE GOUDA		
WERK N ^o 30	ONDERW:	BALKEN OP DE ASSEN C % L
GET. DATUM: JUNI '48	ARCHITECTEN EN INGENIEURS - R'DAM	ECHAAL 1:20 1:50
GEW. 8 JUNI '48 19 JULI '48		GB 7.
GEC.		

PLATTEGROND SCHAAAL 1:20

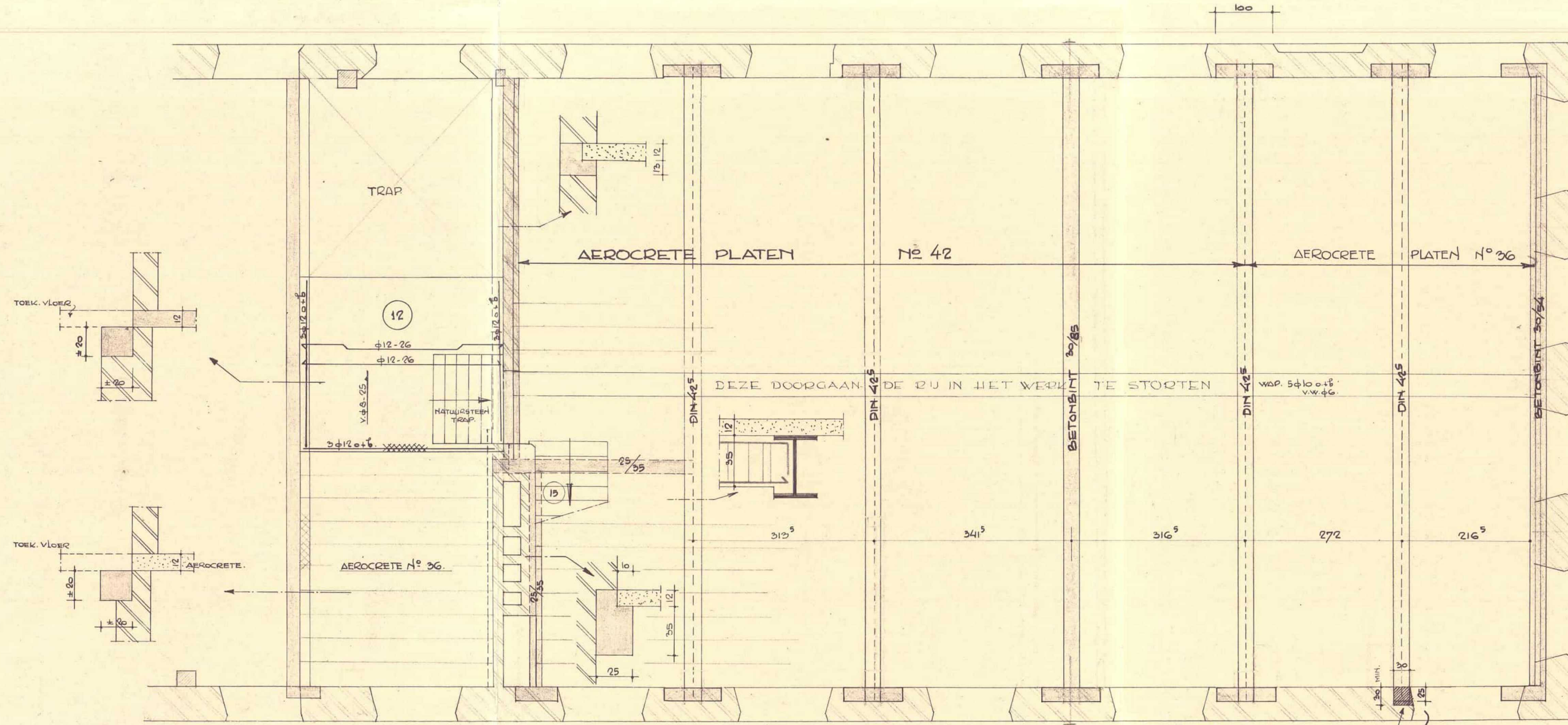


DOORSNED E B-B

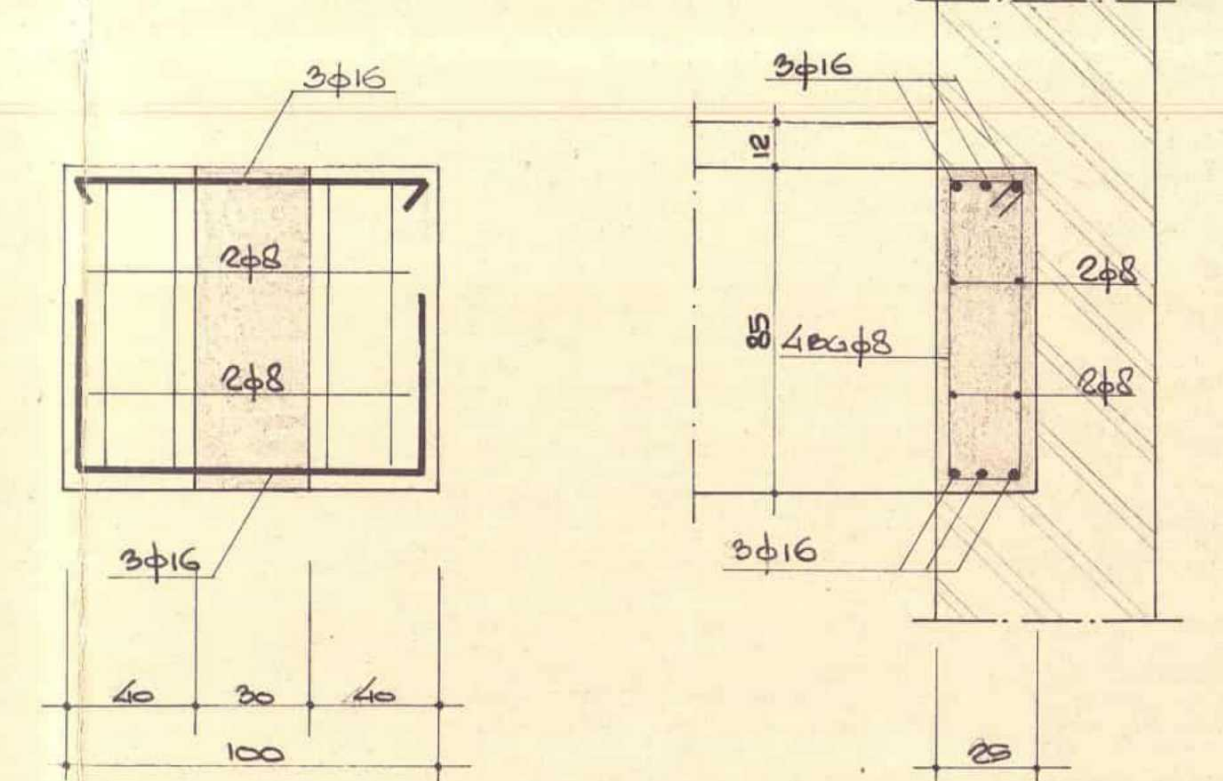
DOORSNED E A-A

RESTAURATIE v.h. STADHUIS TE GOUDA			
WERK No 30	ONDERW:	FUNDERING KOLOMVOETEN BEHOORT BY BLAD GB 7	
GET: [REDACTED]	INGENIEURS EN ARCHITECTEN-ROTTERDAM		SCHAAL 1:20
DAT: 7 JUNI '48	[REDACTED]		XVII
GEW:	[REDACTED]		[REDACTED]
GEZ:	[REDACTED]		GB 8

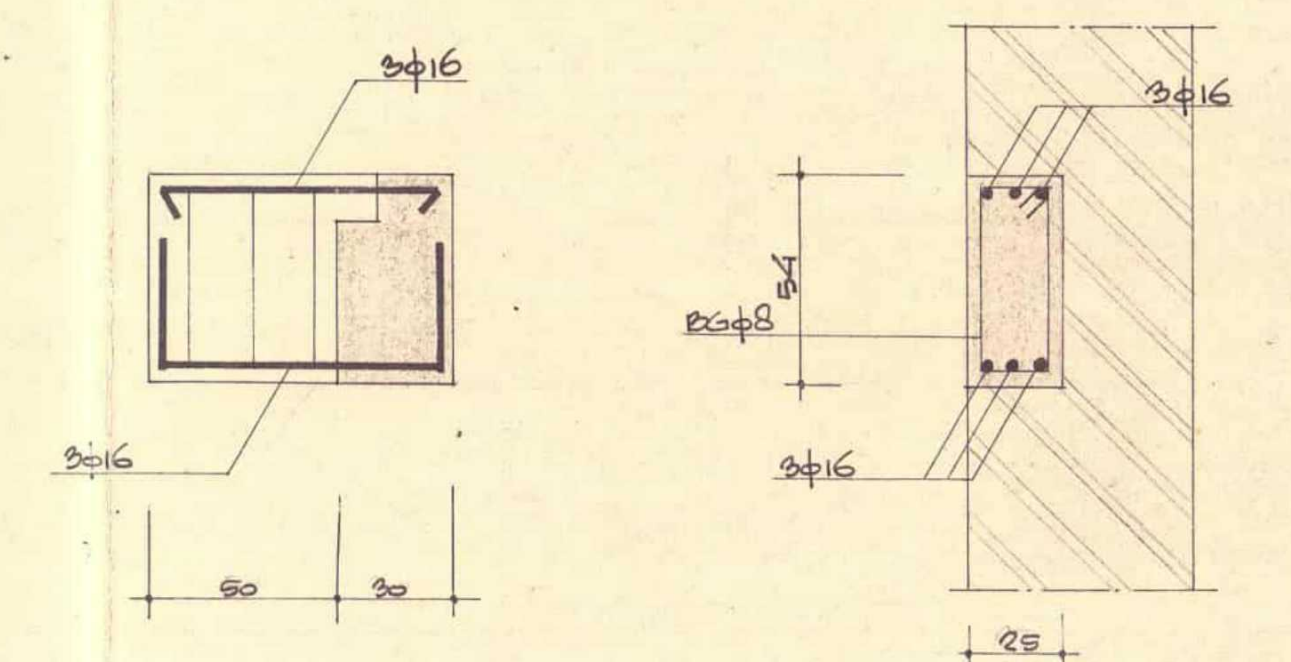
PLATTEGROND 1:50



HAMERKOP BETONBALK

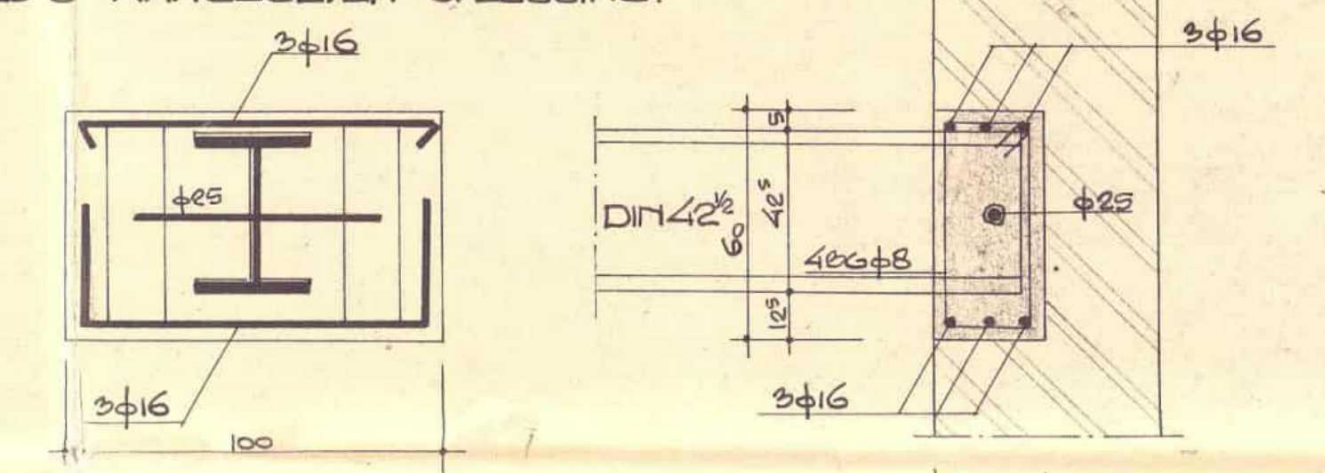


HAMERKOP STRYKBALK

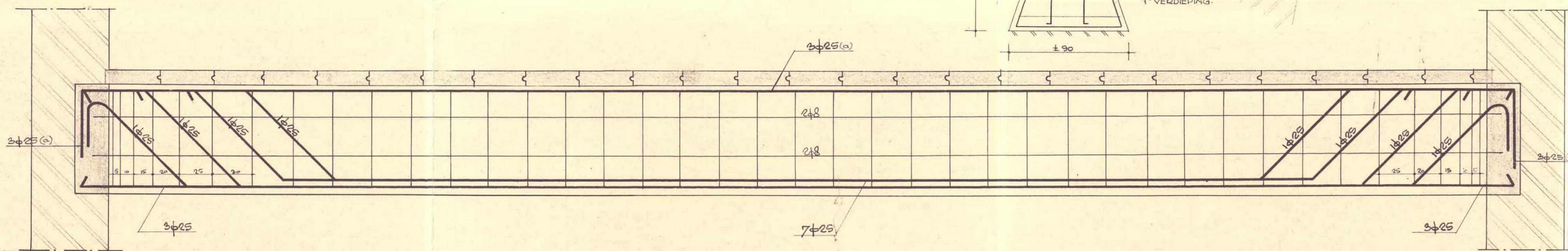


HAMERKOP DIN 42 1/2

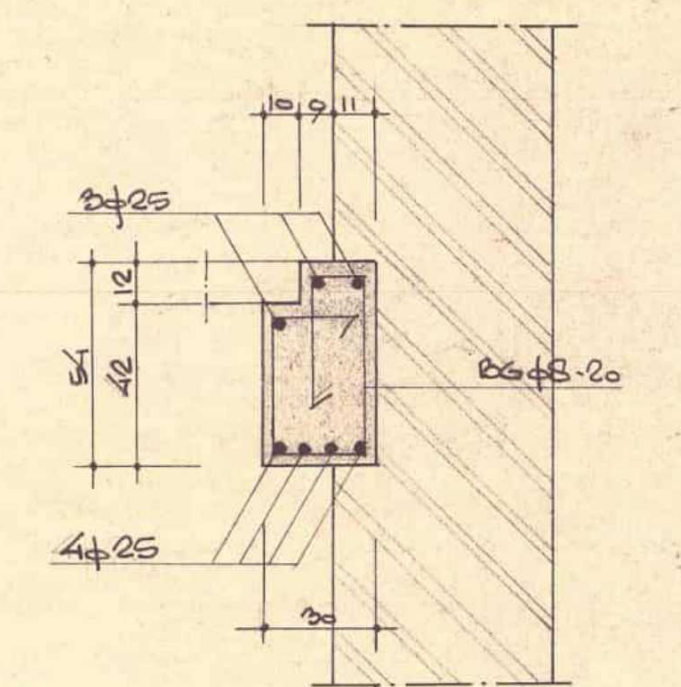
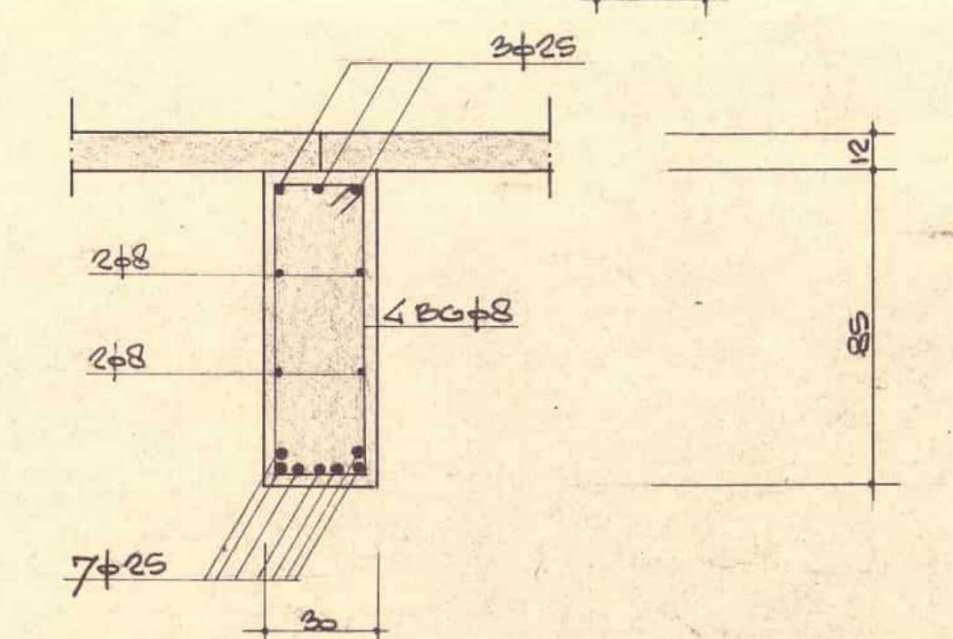
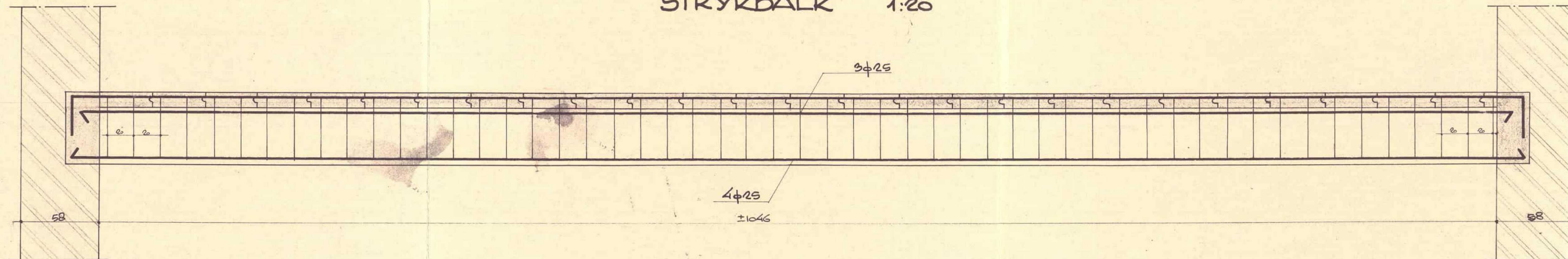
EVENTUEEL TE VERVANGEN DOOR DE OP BLAD GB 3 AANGEGEVEN OPLEGGING.



BETONBALK 1:20

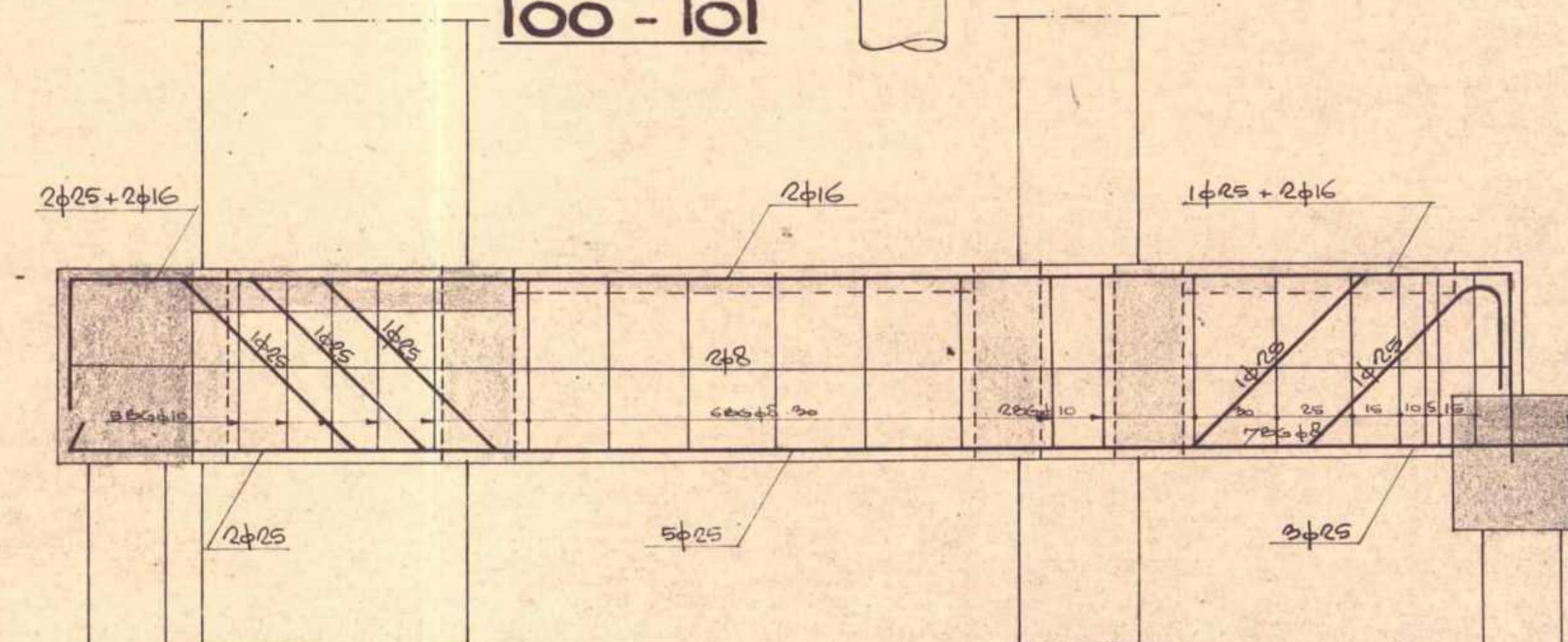
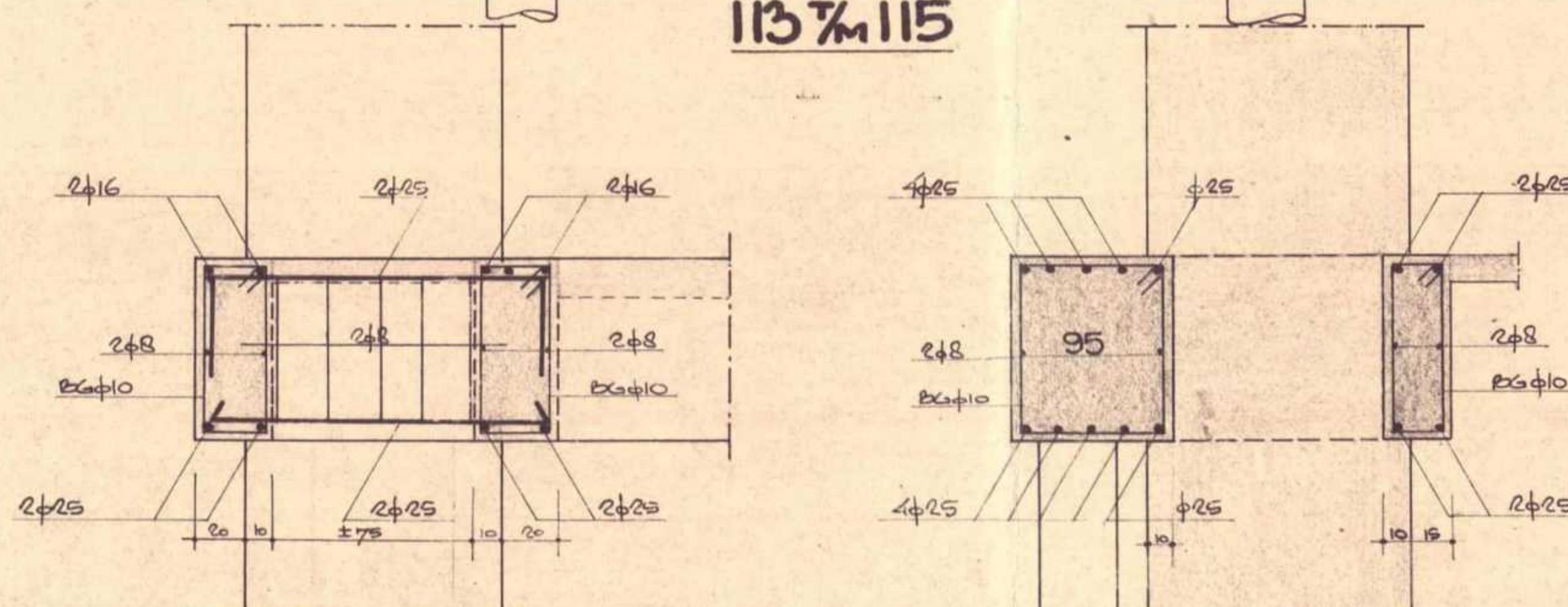
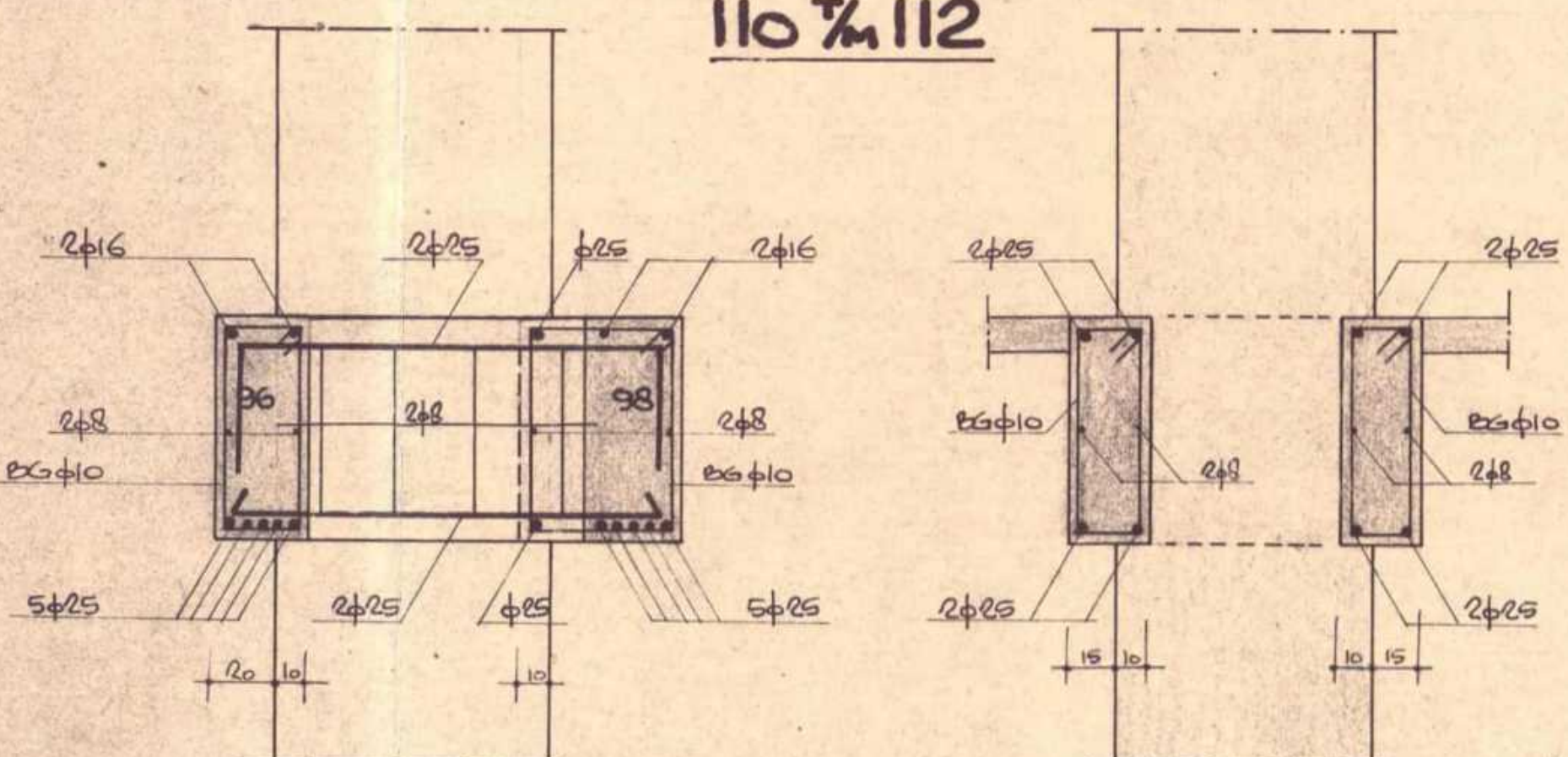
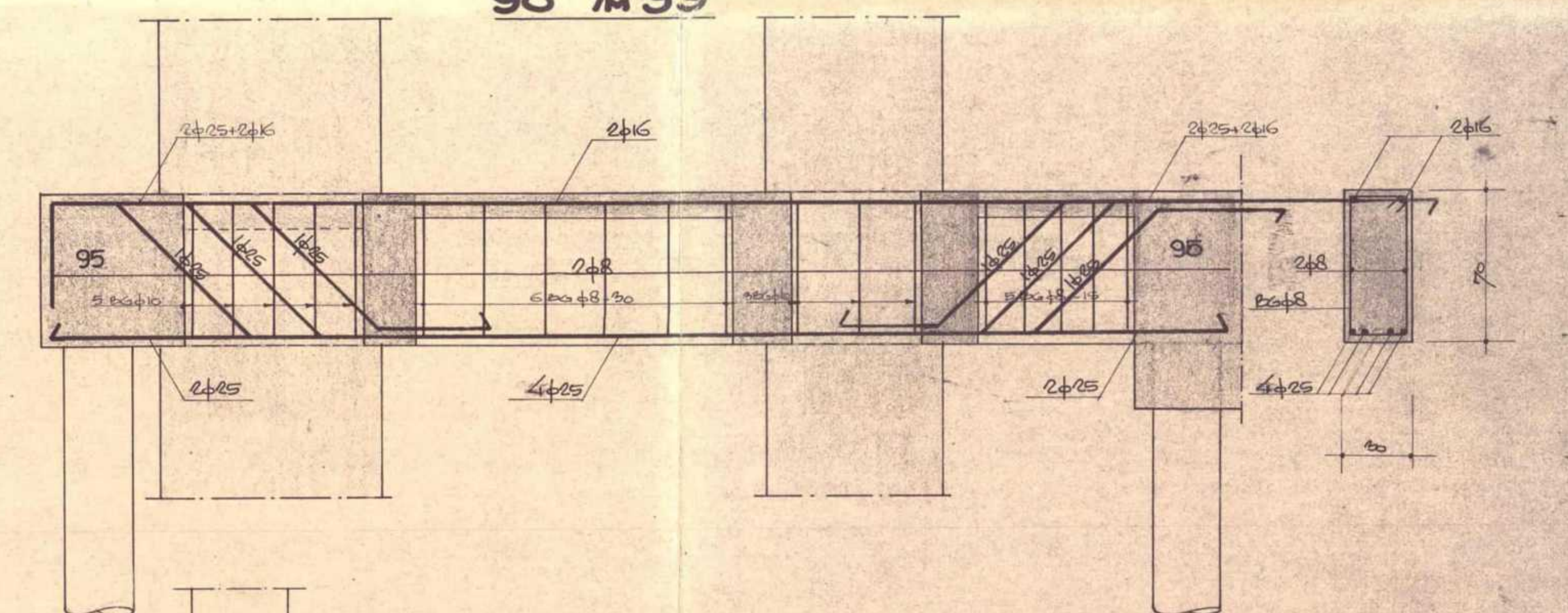
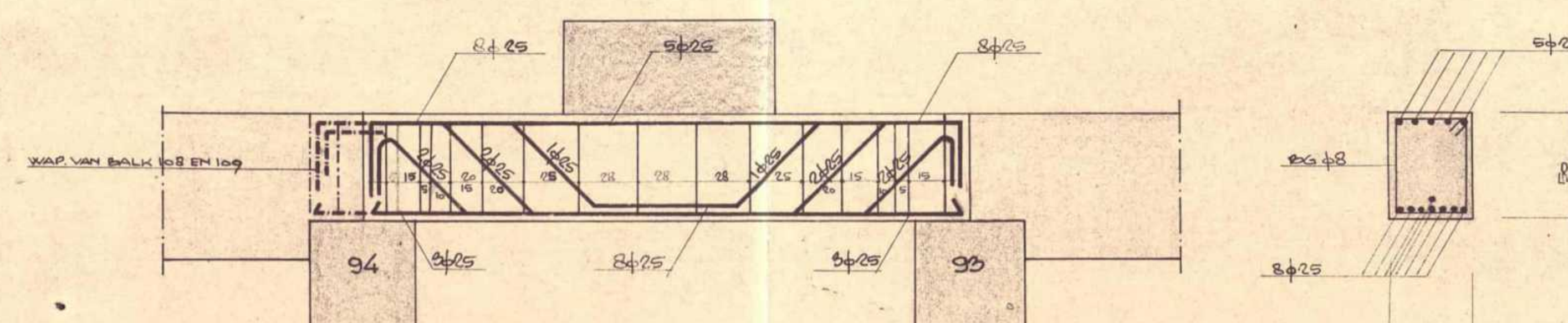
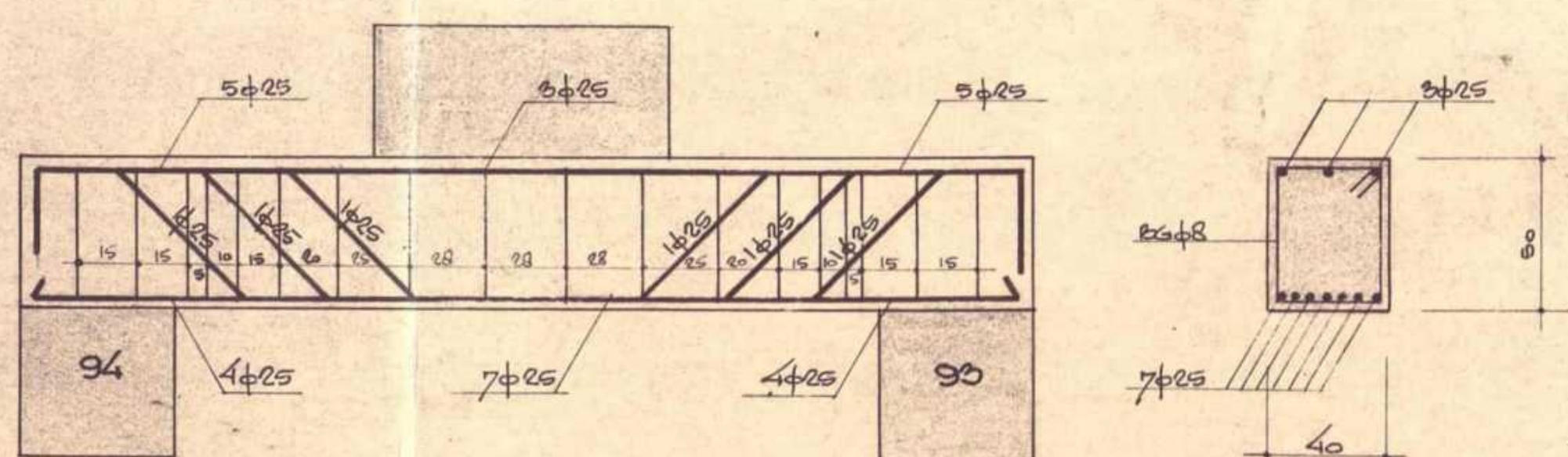
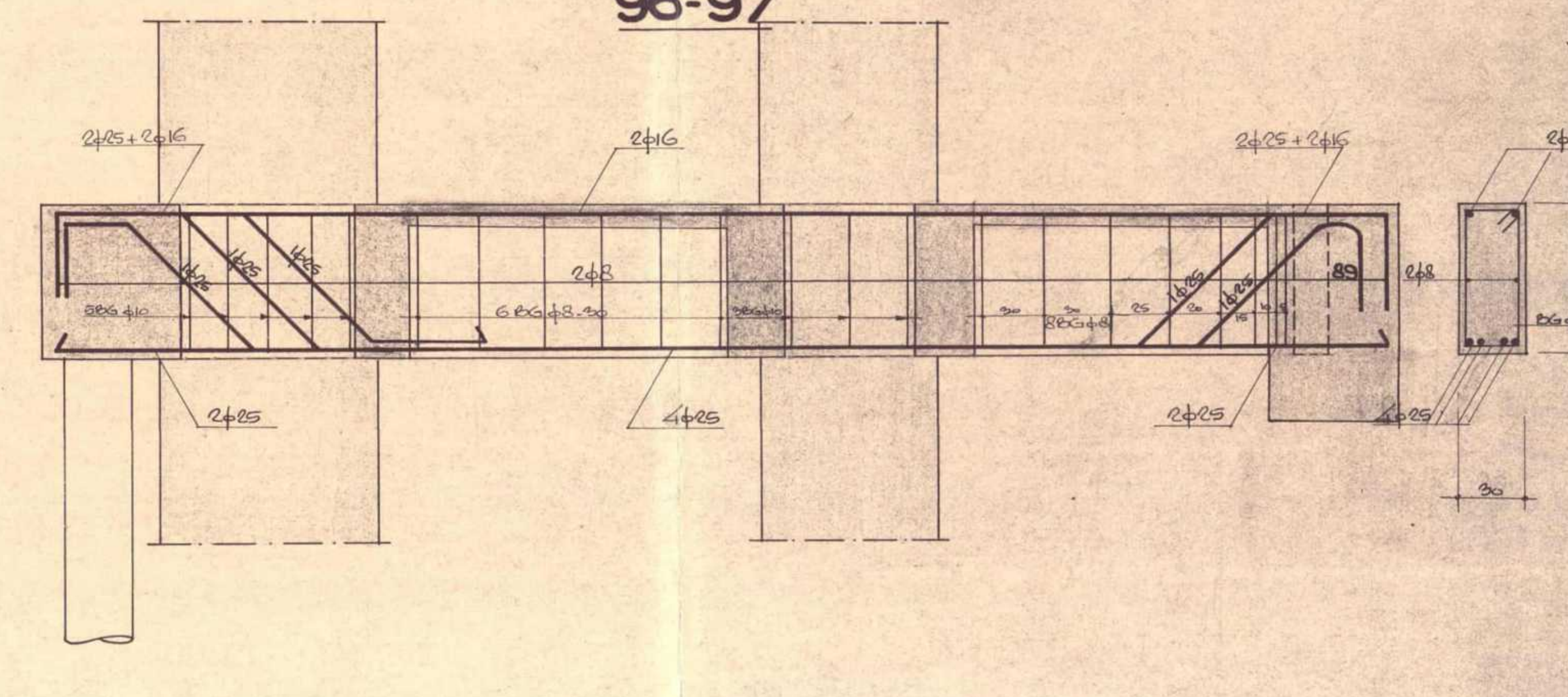
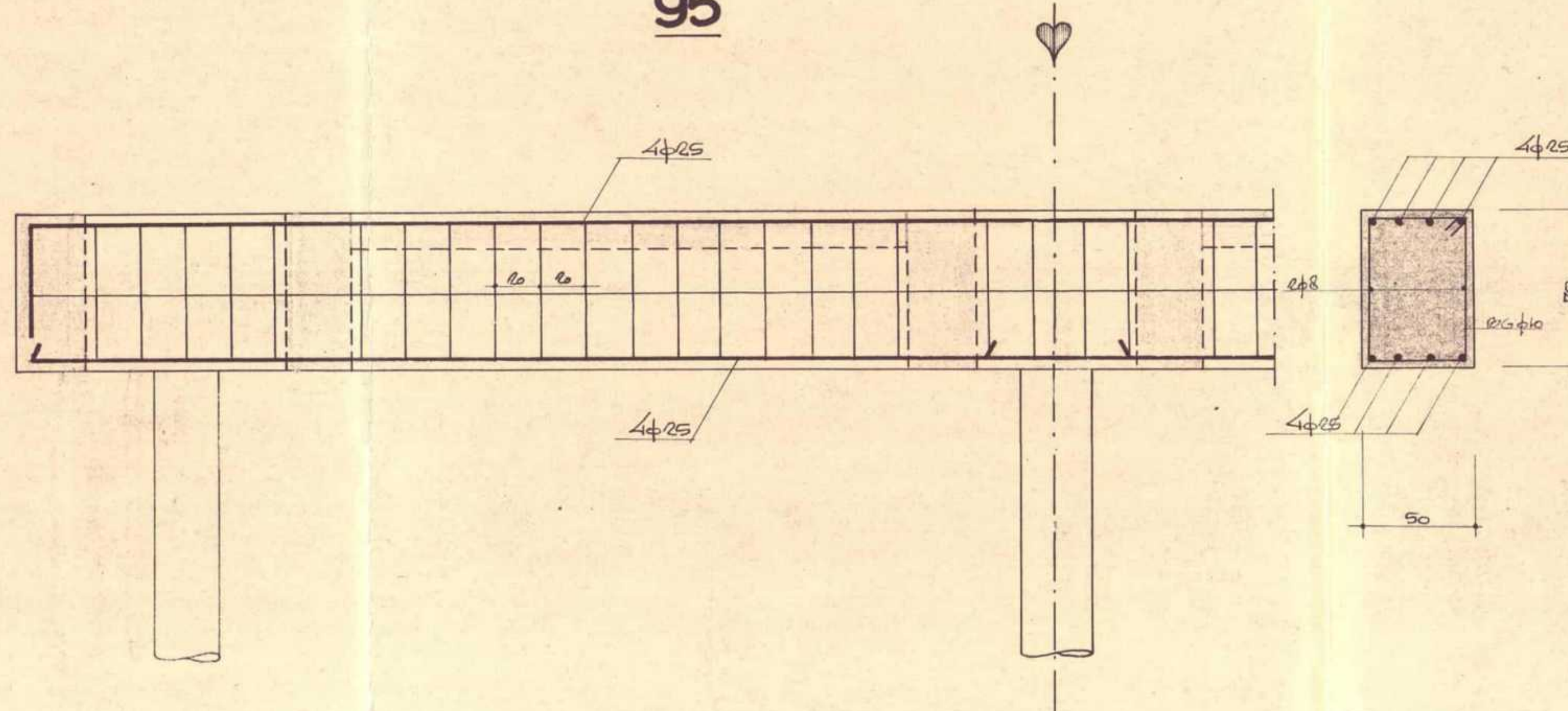
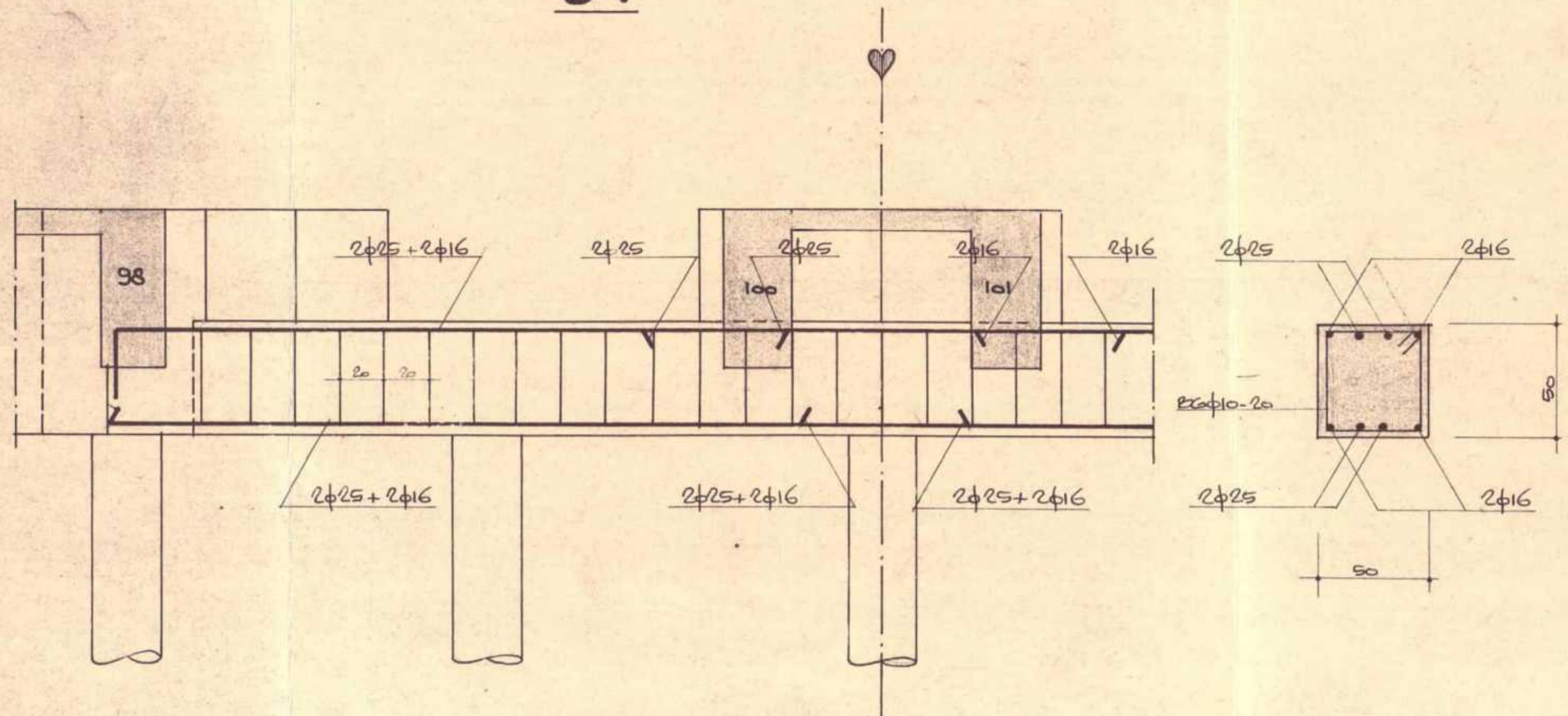
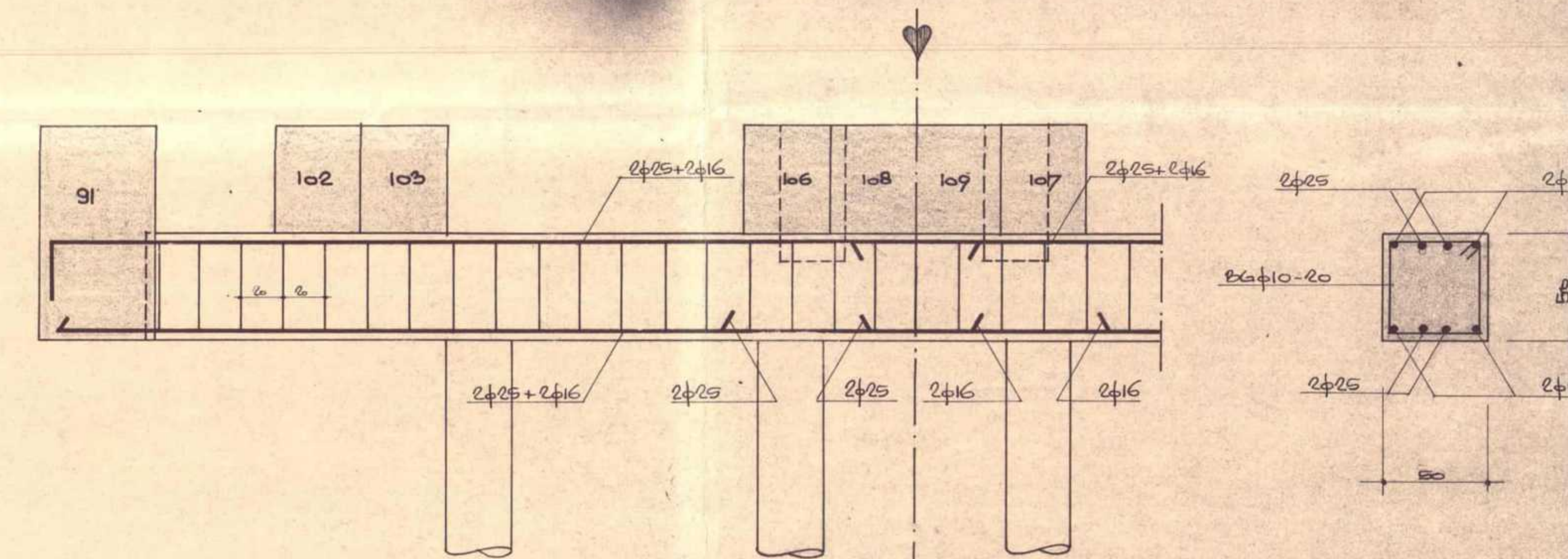
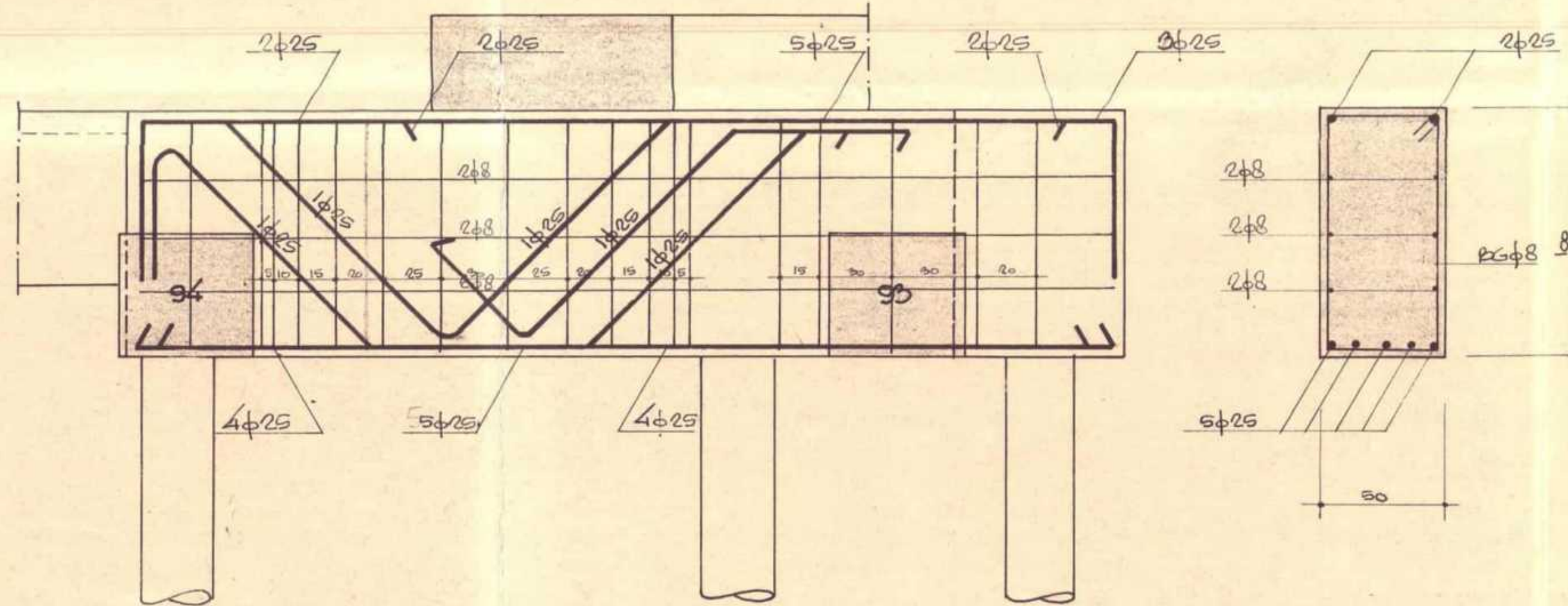
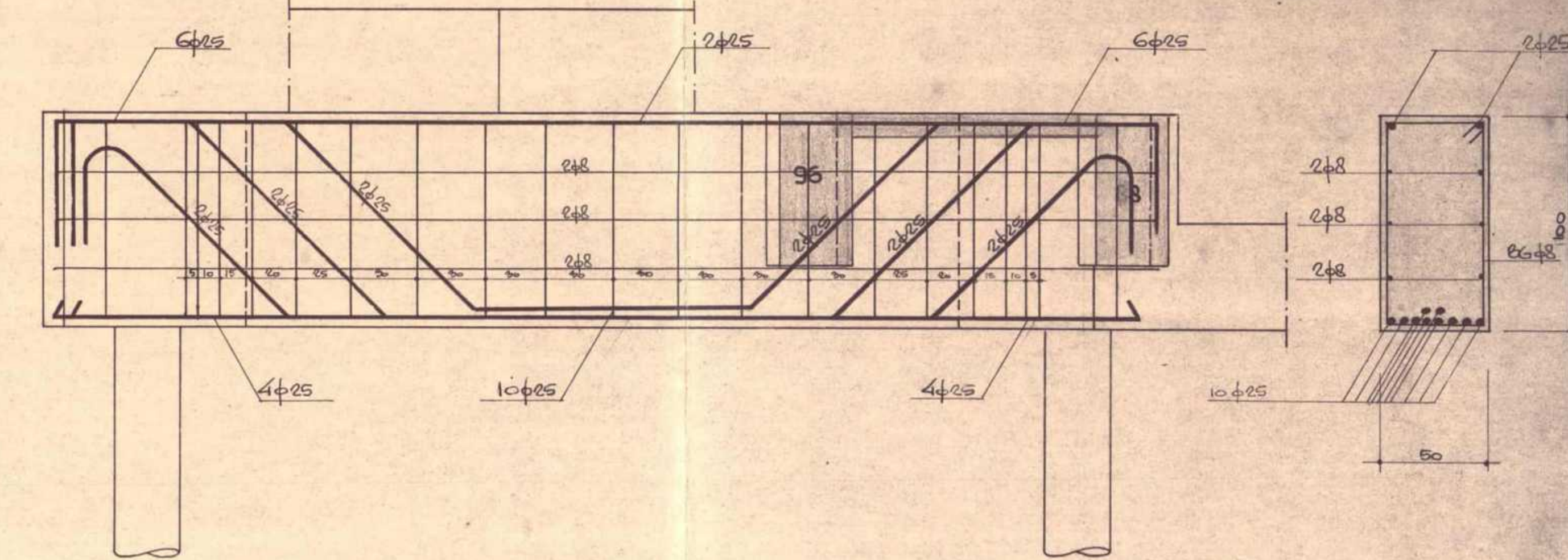
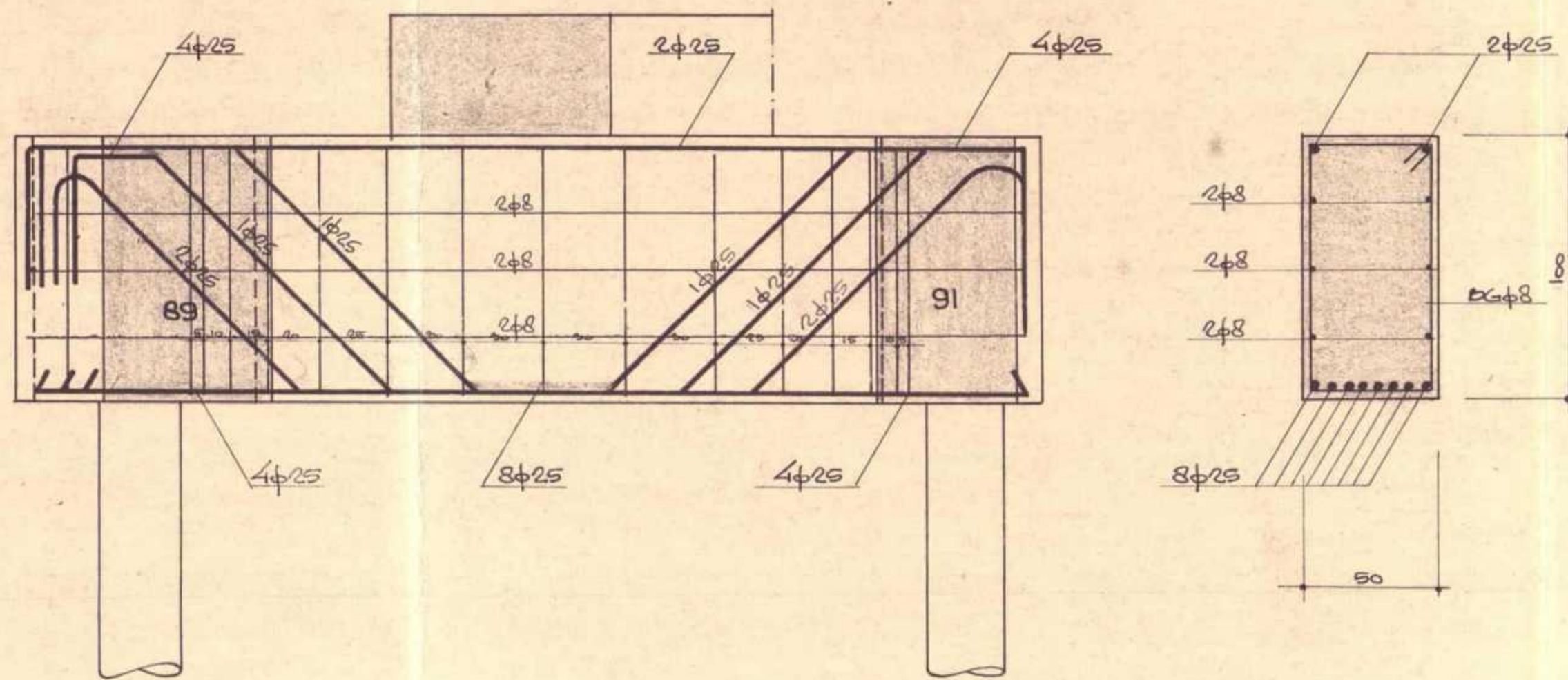
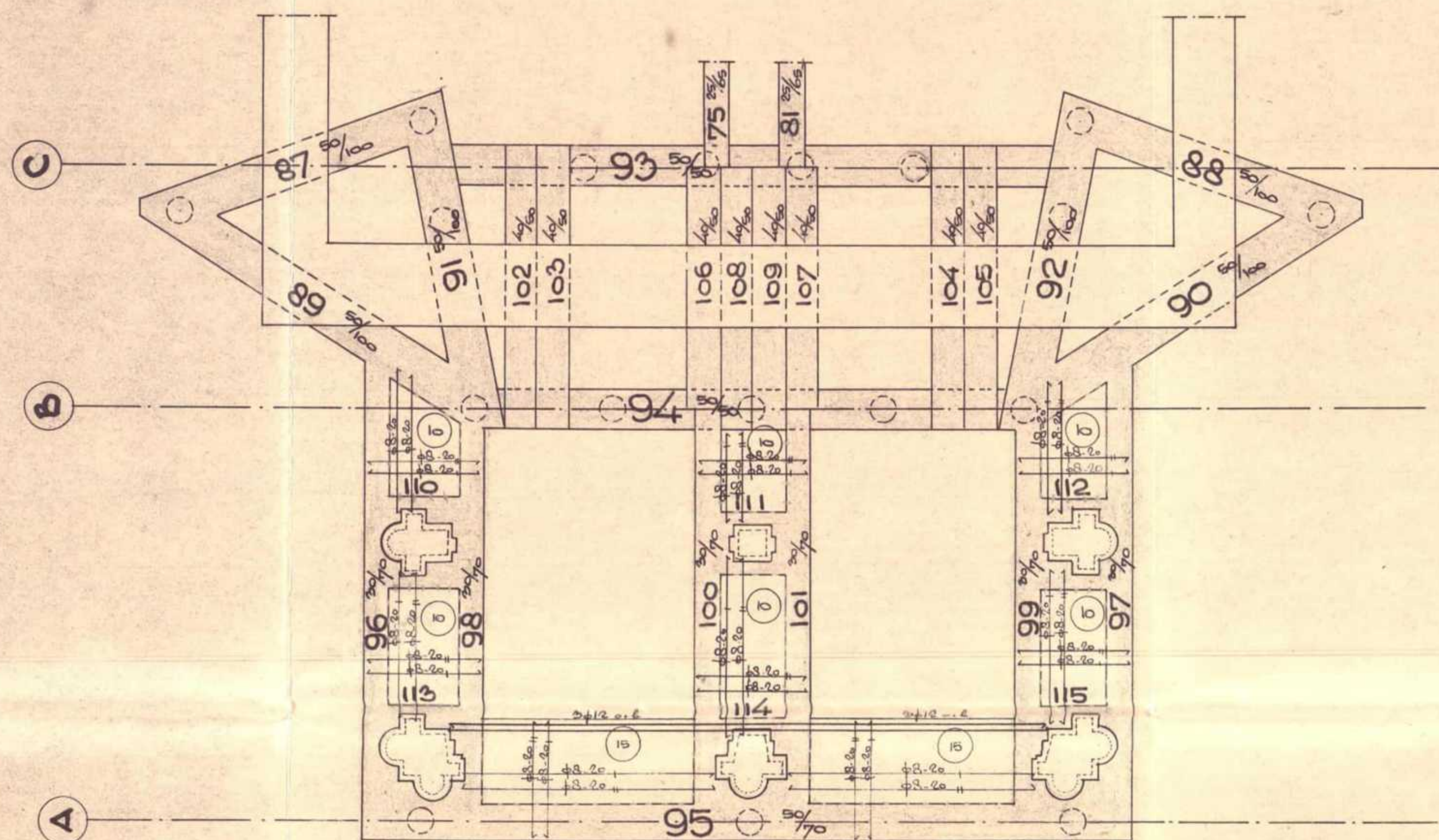


STRYKBALK 1:20

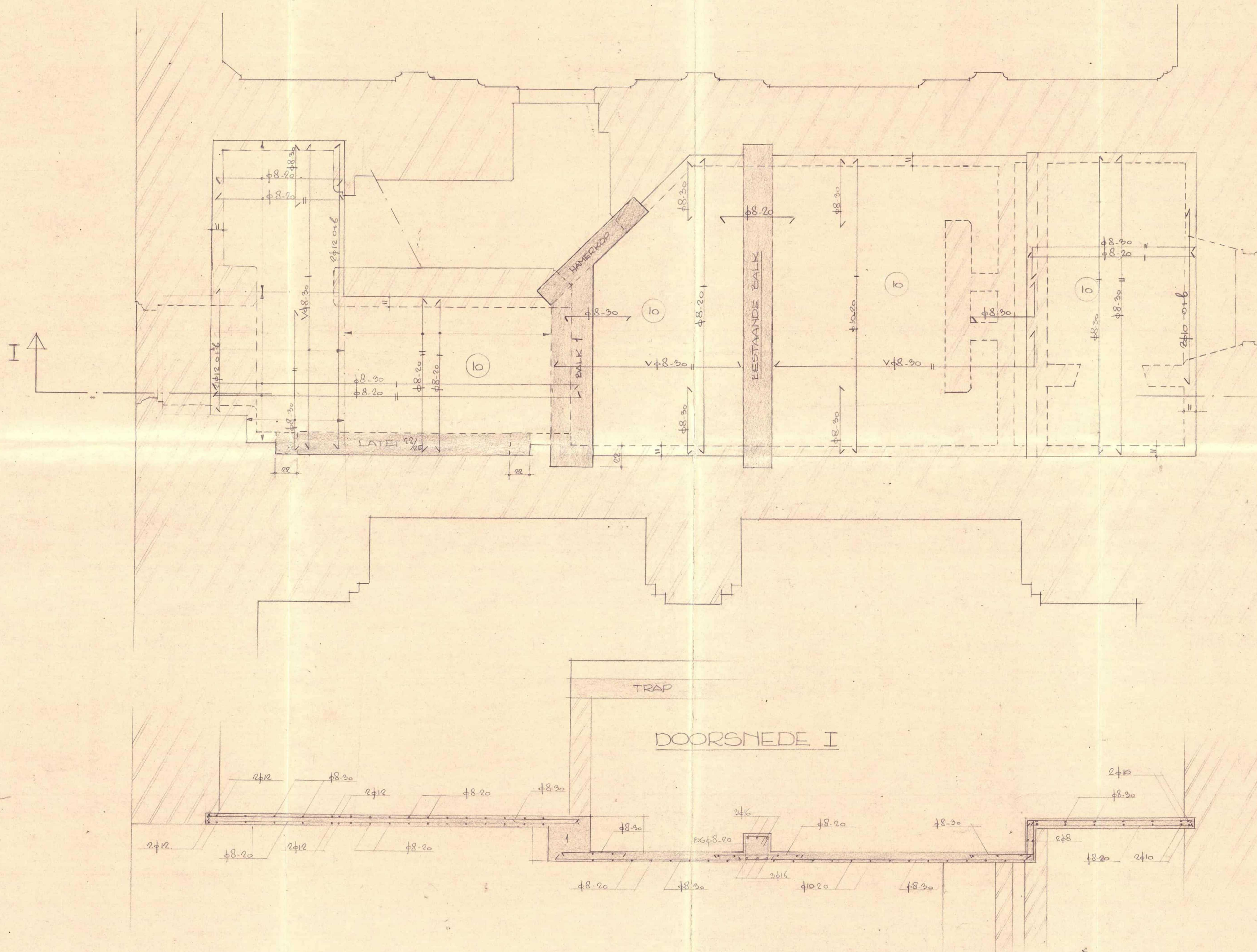


RESTAURATIE V.H. STADHUIS TE GOUDA		
WERK 30	ONDERW: BALKEN 2° VERDIEPING	
GET: [redacted]	INGENIEURS EN ARCHITECTEN ~ R'DAM	SCH. 1:50=1:20
DATUM: 3-6-48	[redacted]	
GEW: 20-8-48		
GEC: 26-9-49		
GEZ:		

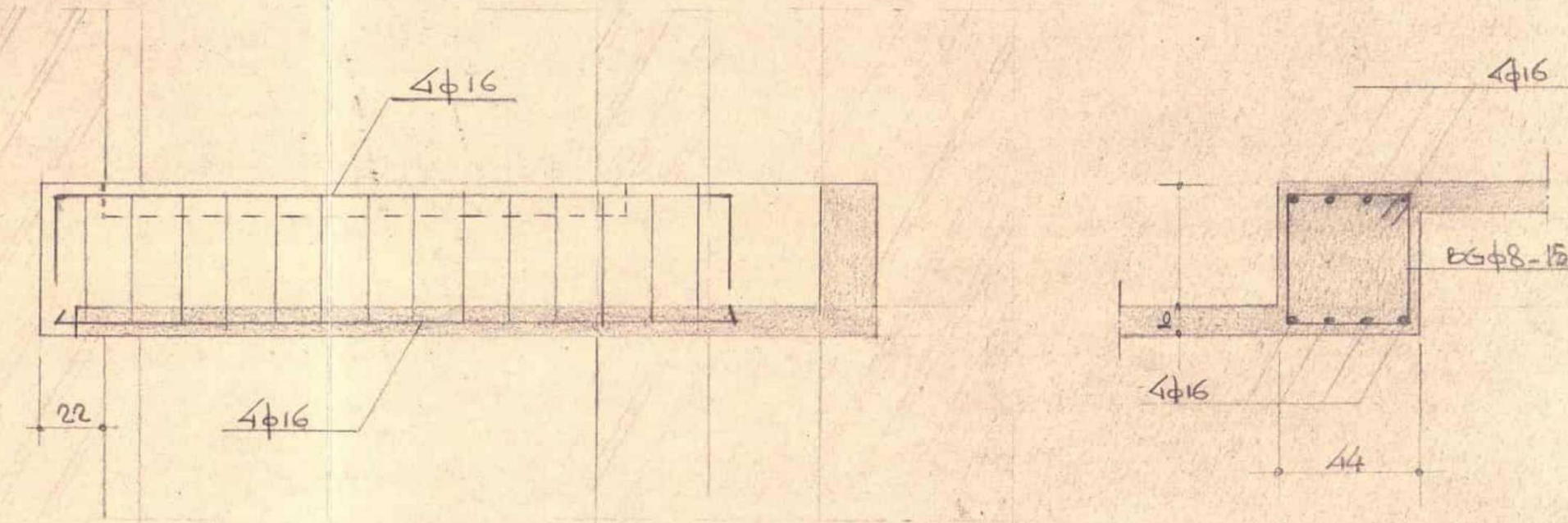
1315-1411 GB 9



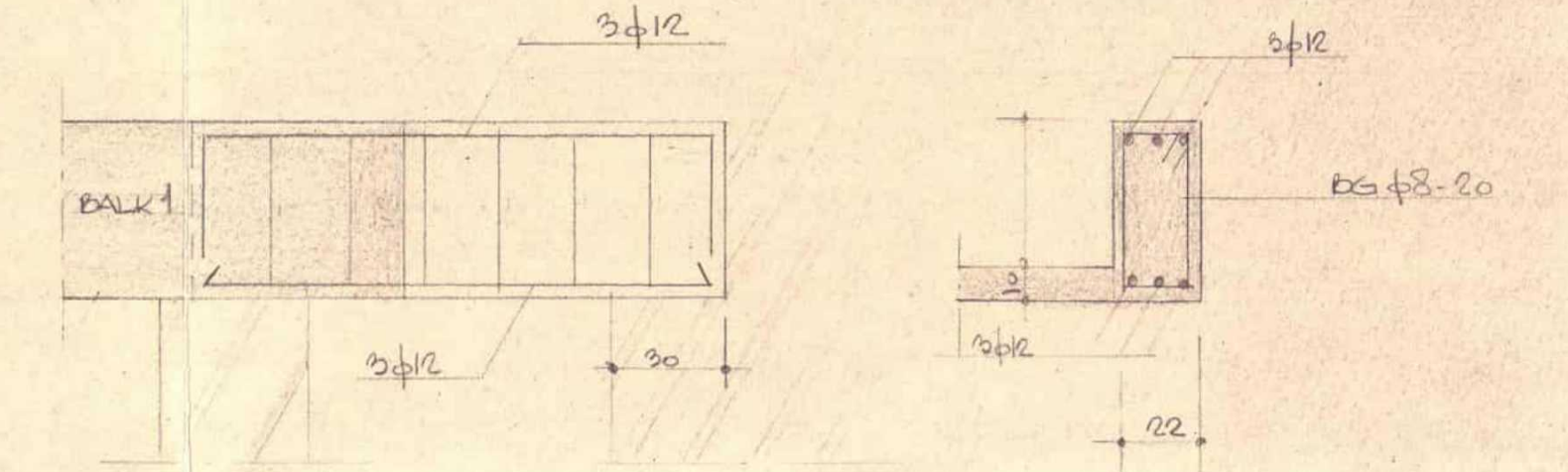
PLATTEGROND 1:20



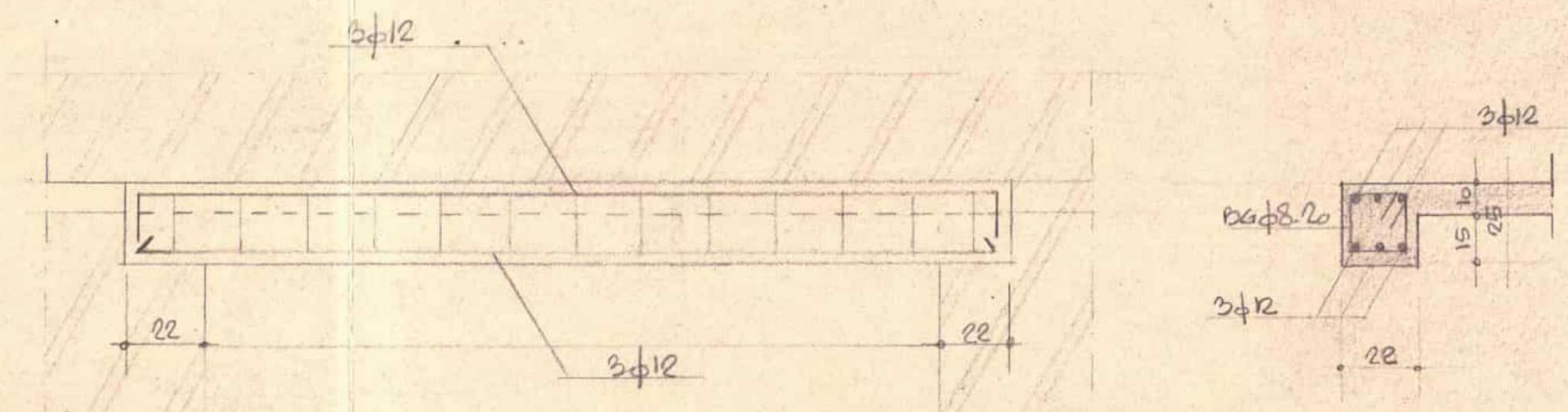
BALK 1



HAMERKOP



LATEI



NIET AANGEGEVEN MATEN IN HET WERK TE BEPALEN SP 77/100 V&G

RESTAURATIE VAN HET STADHUIS TE GOUDA

WERK N° 30 ONDERWERP VLOER BOVEN VERWARMINGSKELDER

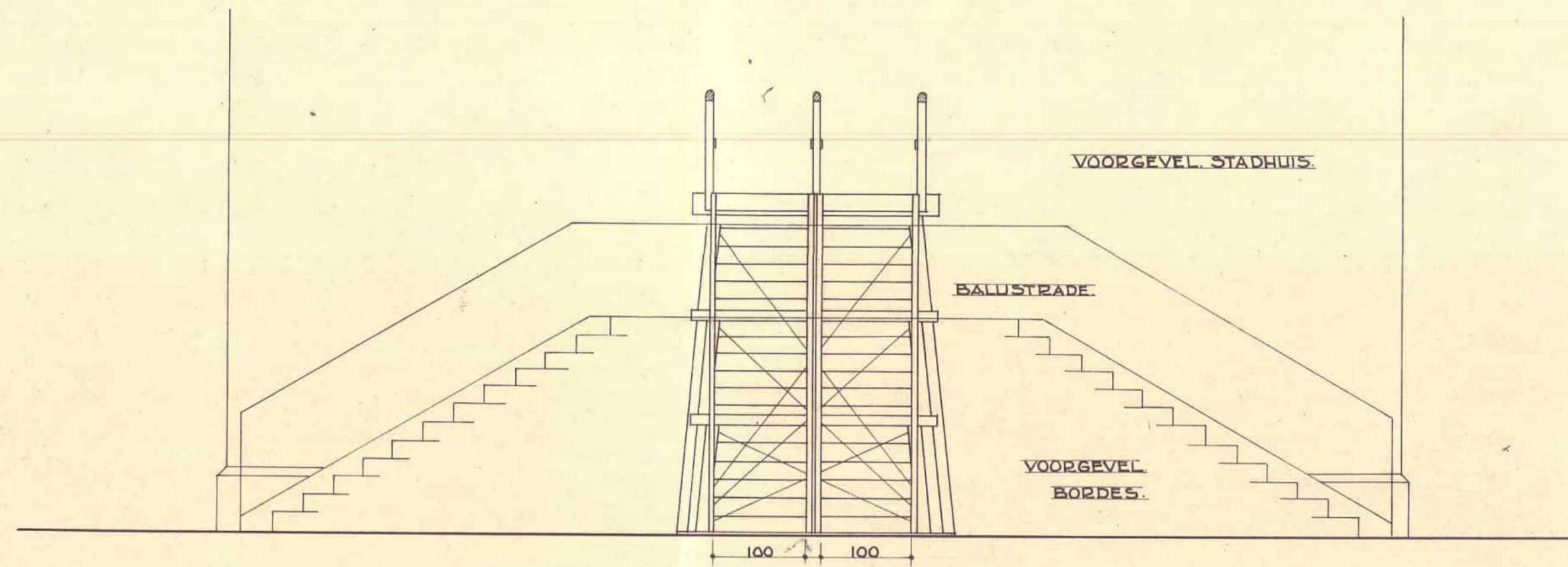
GET: [Redacted] ARCHITECTEN & INGENIEURS

DAT 1 FEB 49

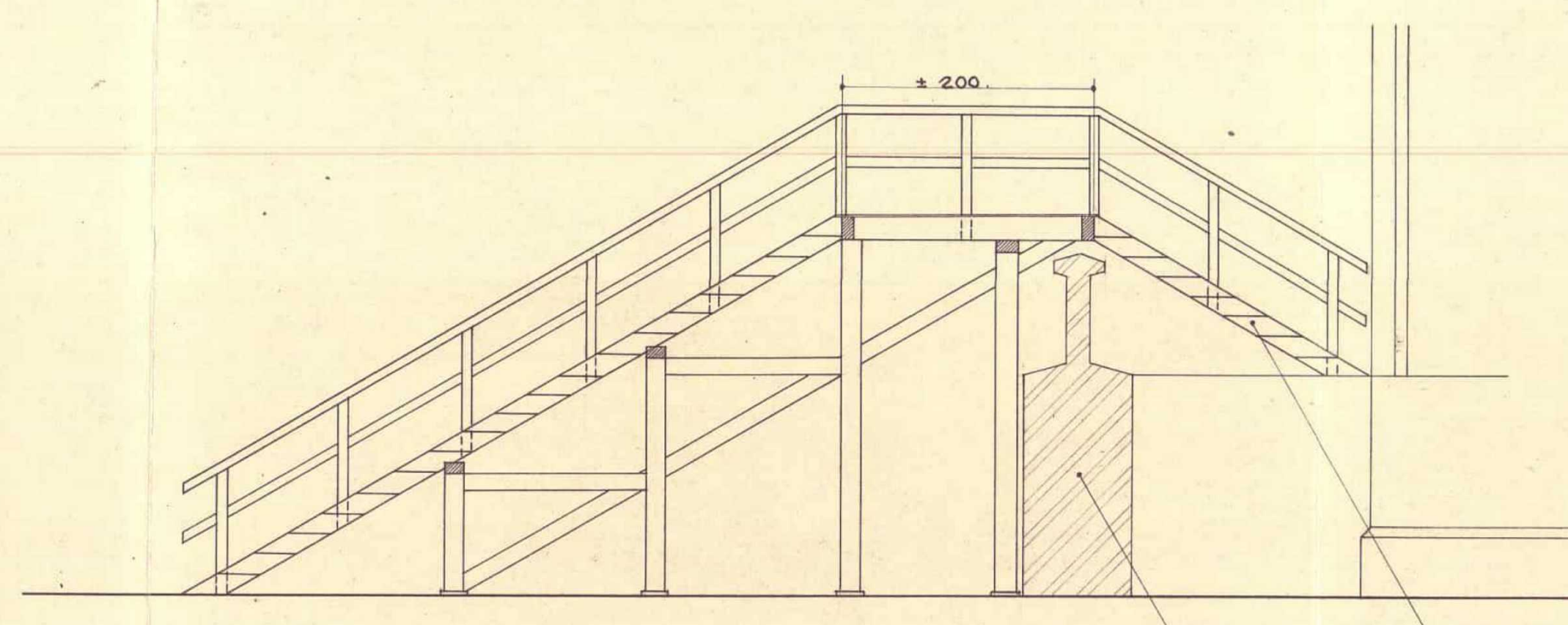
GEZ: [Redacted]

SCHAAL 1:20

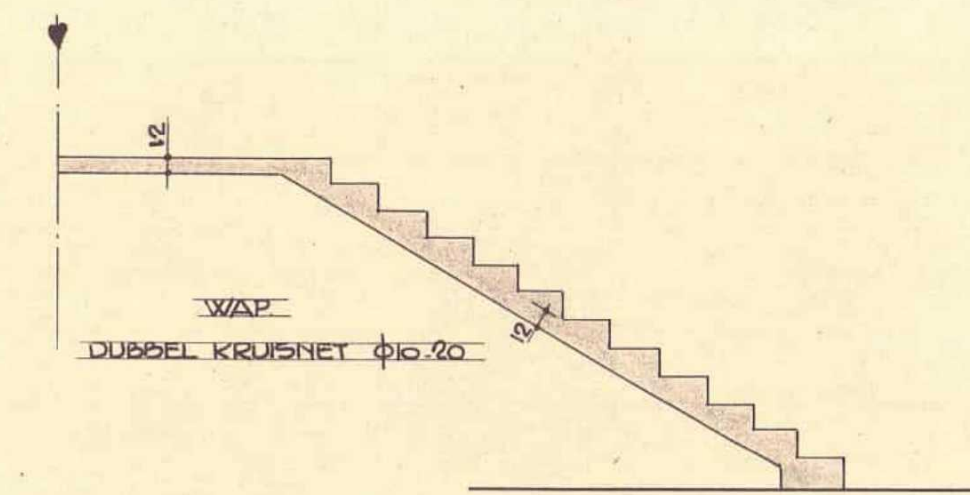
GBII



VOORAANZICHT

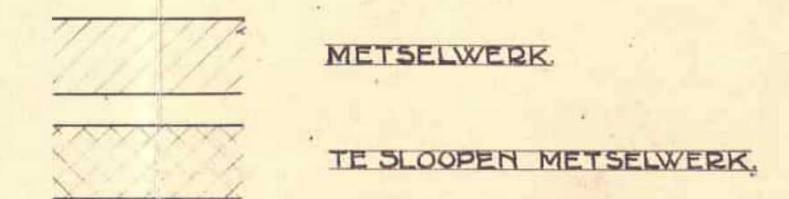


ZUAANZICHT

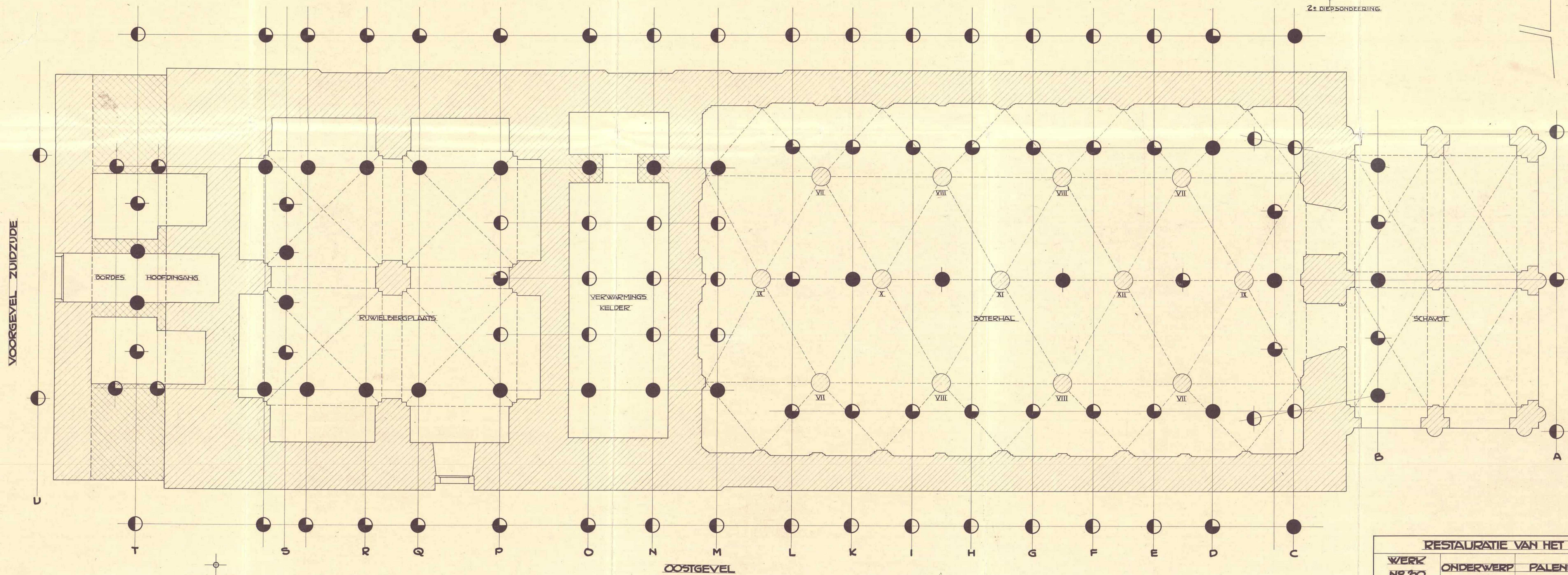


DIT GEDeelTE TRAP WEGNEEMBAAR TE MAKEN. OOK DE TRAP EN BORDES VOOR HOOFDINGANG.

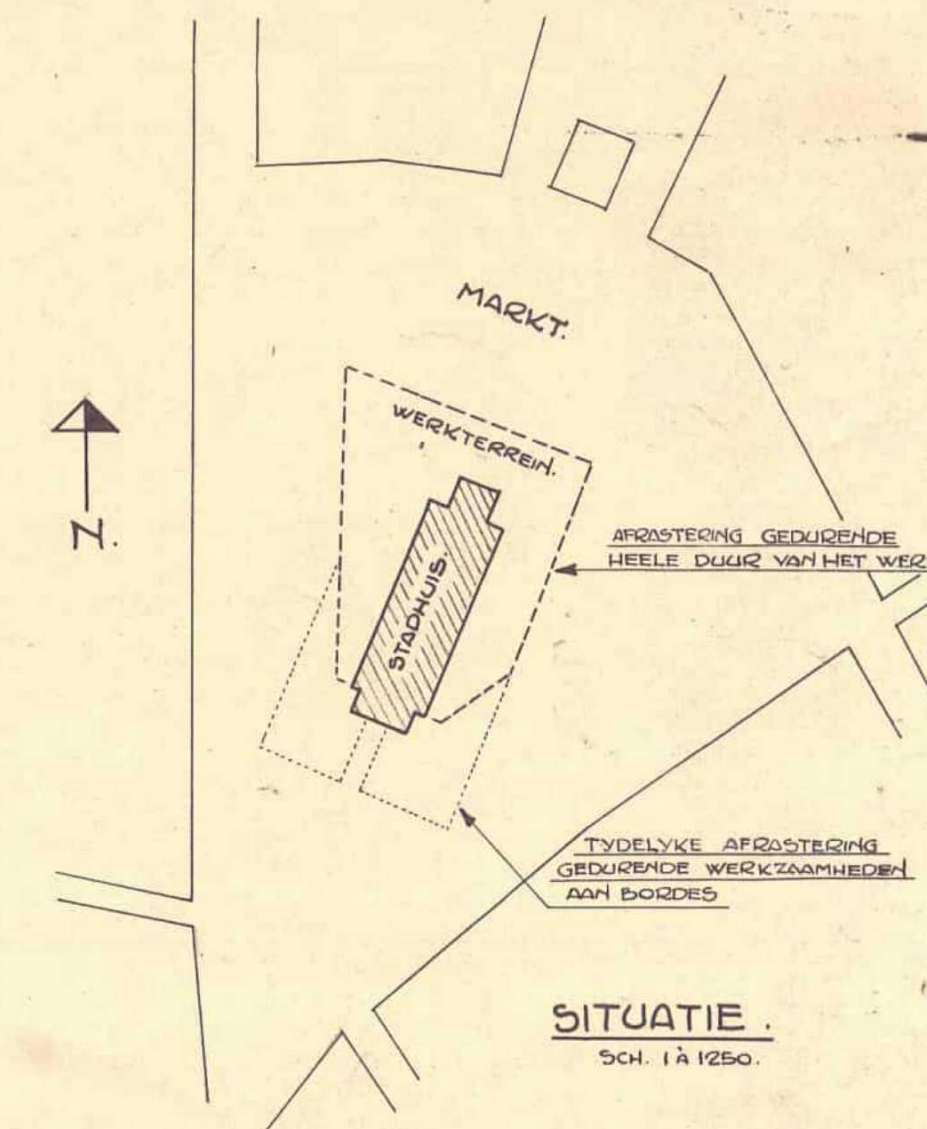
PAALINDEX.				
MERK	DRAAGVERMOGEN	AANTAL	DRAAGVLAK IN C/M	LENGTE GEMIDDELD
●	25 TON	39	750	11.M.
●	45 TON	44	1000	11.M.
●	60 TON	31	1200	11.M.



HULPTRAP VOOR DE HOOFDINGANG



PLATTEGROND EN PAALPLAN



SITUATIE

RESTAURATIE VAN HET STADHUIS TE GOUDA

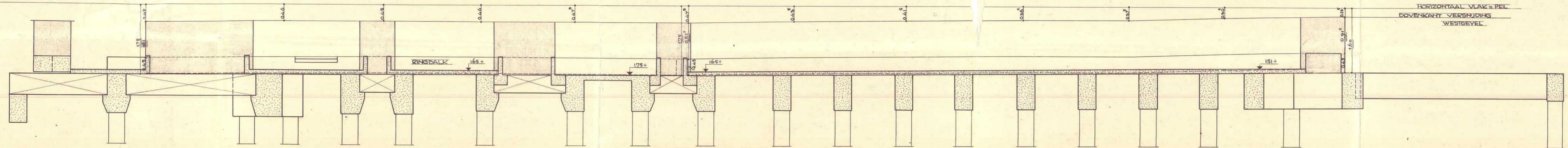
WERK N^o 30 ONDERWERP PAALPLAN EN HULPTRAP

GET. ARCHITECTEN EN INGENIEURS. APRIL 1947

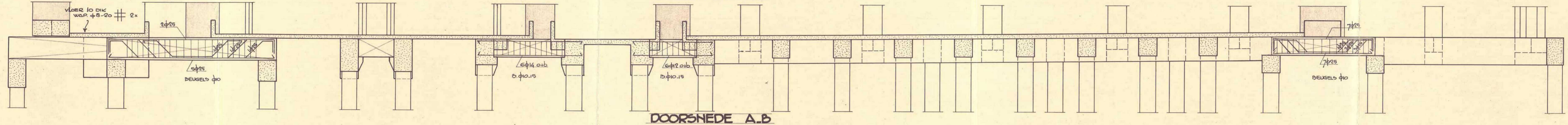
SCHAAL 1:50 AFM. 103 X 68. GEW. MEI 47

BLAD 16

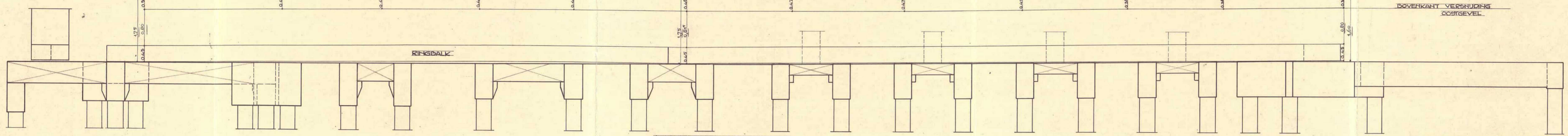
GRAF. FLORISSTRAAT 40 ROTTERDAM.



HORIZONTAAL VLAKEPEL
DOVERKANT VERSCHIJNING
WESTGEVEL

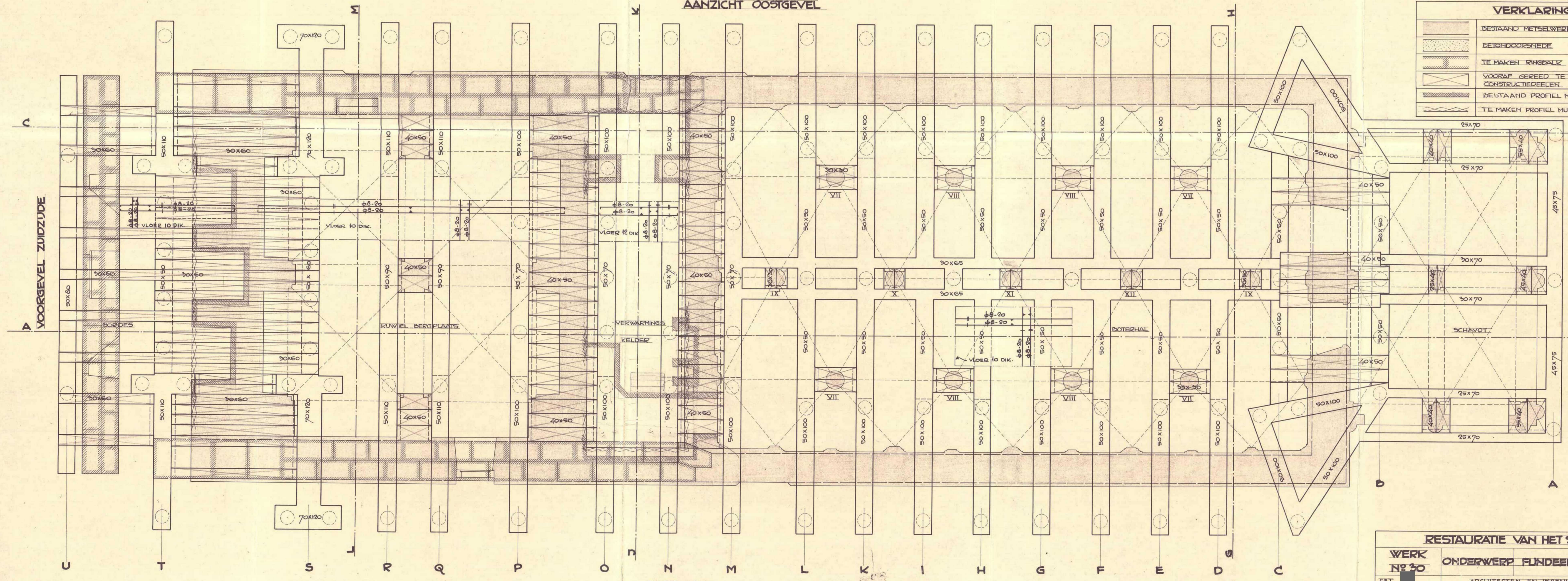


DOORSNEDE A.B.



AANZICHT OOSTGEVEL

HORIZONTAAL VLAKEPEL
DOVERKANT VERSCHIJNING
OOSTGEVEL



VERKLARING	
	BESTAAND METSELWERK
	BETONDOORSNEDE
	TE MAKEN RINGSBALK
	VOORAF GEREED TE MAKEN CONSTRUCTIEDEELEN
	BESTAAND PROFIEL MUREN
	TE MAKEN PROFIEL MUREN

VOORGEVEL ZUIDZIJDE

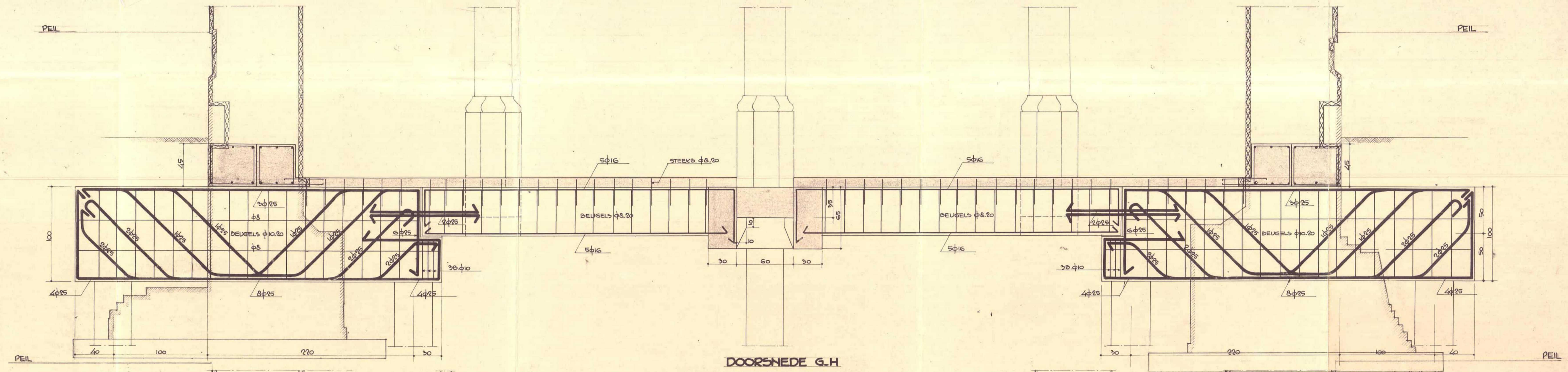
OOSTGEVEL

PLATTEGROND MET RINGSBALK KESPEN BALKEN EN VLOEREN.

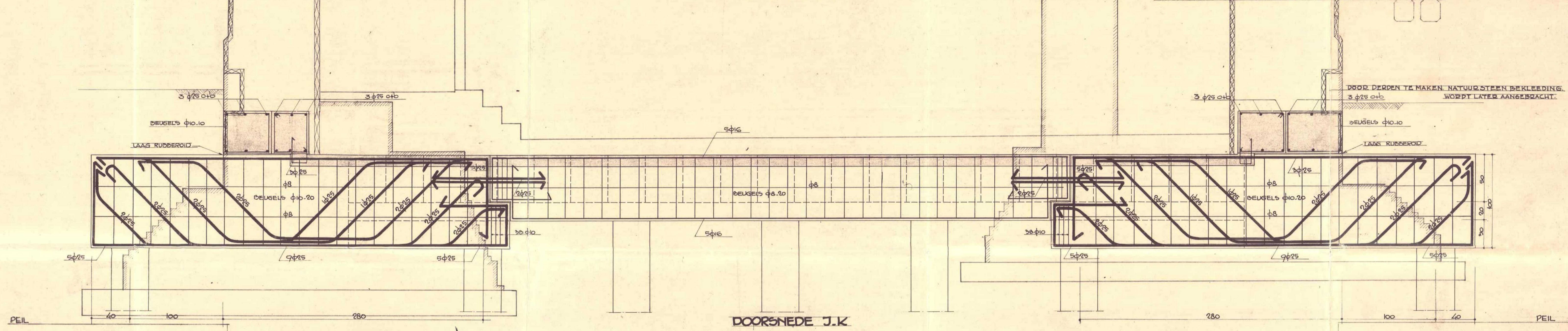
RESTAURATIE VAN HET STADHUIS TE GOUDA

WERK № 30	ONDERWERP FUNDEERING, BALKEN EN VLOEREN
GET.	ARCHITECTEN EN INGENIEURS.
SCHAAL 1:50	APRIL 1947 AFM. 105 X 65 GEW. MEI '47 BLAD. 17

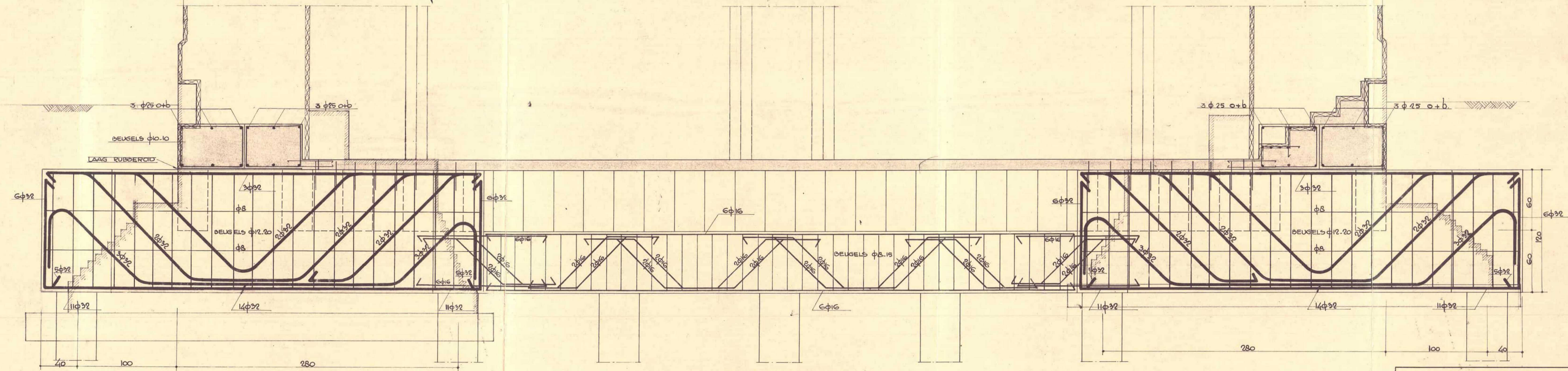
GRAF. FLORISSSTRAAT 40 ROTTERDAM.



DOORSNEDE G.H



DOORSNEDE J.K



DOORSNEDE L.M

	BESTAAND PROFIEL MUREN.
	NIEUW PROFIEL MUREN.

RESTAURATIE VAN HET STADHUIS TE GOUDA

WERK N° 30	ONDERWERP DOORSN. VAN PLATTEGR. BLAD 17
GET.	ARCHITECTEN EN INGENIEURS.
SCHAAL 1:20	APRIL 1947 AFM. 105 X 65 GEW. MEI 47
	BLAD 18

315-47

SRAAF FLORISSTRAAT 40 ROTTERDAM.