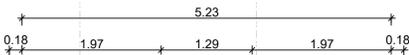
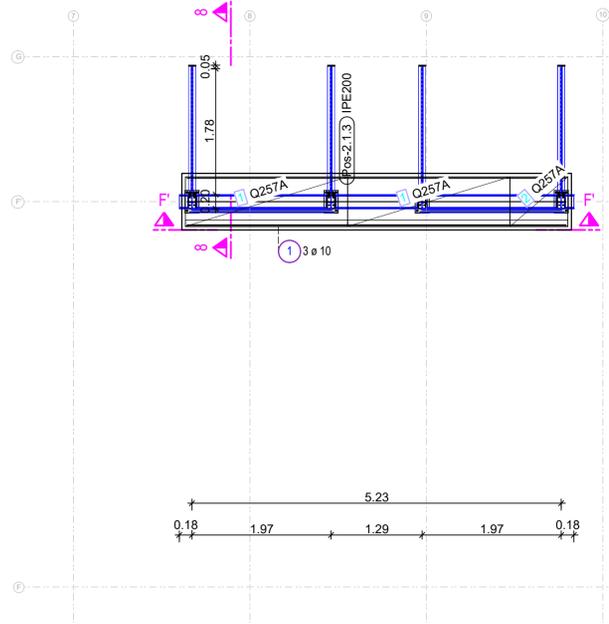


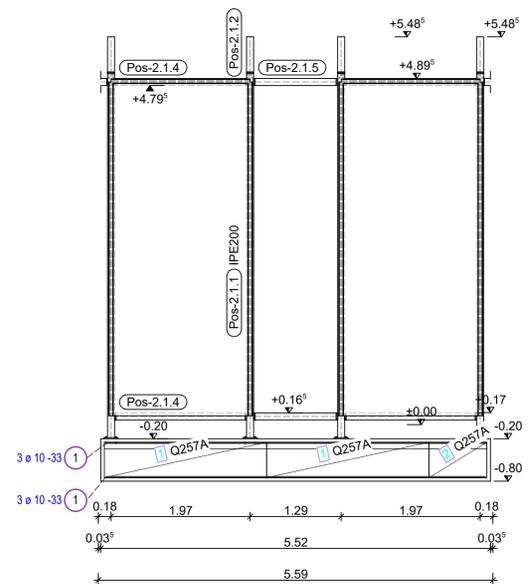
POSITIONSPLAN ACHSE F-F'

Übersicht
M 1:50



Schnitt F'-F'

M 1:50



Mattenstahl-Liste - Biegeformen

Pos.	Stück	Mattenbez.	Bemaßte Biegeform (unmaßstäblich)	Länge [m]	Breite [m]	Gewicht [kg]
1	2	Q257A		2.580	2.300	48.85
2	1	Q257A		2.580	0.820	8.71

Gesamtgewicht: 57.56

MATTEN - MATTENSTÜCKE SIND ENTSPRECHEND DEN SCHNEIDESKIZZEN ZU SCHNEIDEN. WANDSCHLITZUNGEN ENTSPRECHEND DIN 1053. DACHDURCHBRÜCHE ENTSPRECHEND ANGABEN FACHPLANER.

AUSFÜHRUNG VON BEWEHRTEM MAUERWERK INNERHALB ÖFFNUNGEN SOWIE HOHENVERSPRÜNGEN WENN SICH DIESE INNERHALB VON TRAGendem MAUERWERK BEFINDEN ÜBERGEBUNGSLÄNGEN - JEWEILS SEITLICH + 50 cm (ZUR VERMEIDUNG VON MAUERWERKRISSEN)

FALLS NICHT GESONDERT ANEGEBEN SIND DIE STABSTÄHLE MITTIG DER ÖFFNUNGEN ODER DER STÜTZUNGEN ZU VERLEGEN

BETONVOLUMEN:

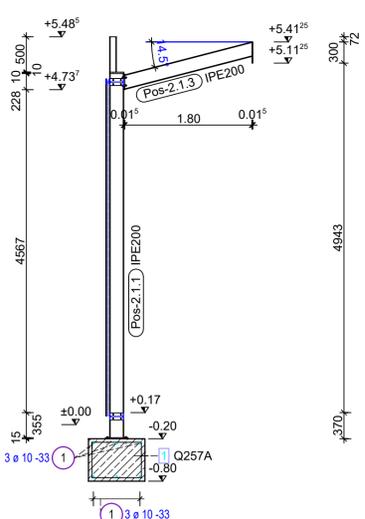
(S-3.2) STB.-STREIFENFUNDAMENT Achse 8-10 = 80/60 cm, C25/30
STB.-STFU B = 2,650 m³

BETONVOLUMEN:

(S-3.2) 1xSTB.-STREIFENFUNDAMENT Achse F' = 80/60 cm, C25/30
1xSIB.-STFU = 2,65 m³
Summe = 2,65 m³

Schnitt 8-8

M 1:50



Stablste - Biegeformen

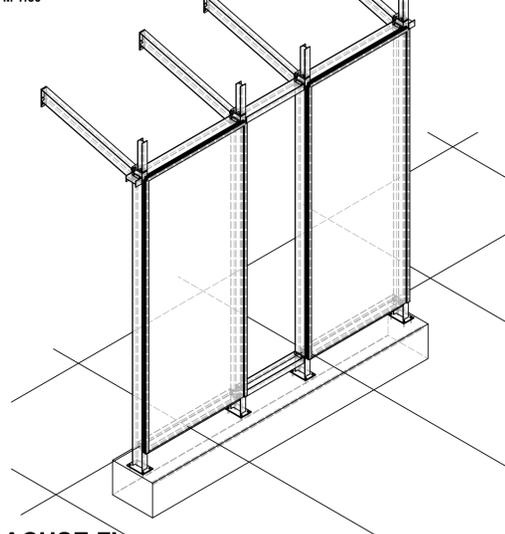
Pos.	Stk	Ø [mm]	Einzel Länge [m]	Bemaßte Biegeform (unmaßstäblich)	Gesamt Länge [m]	Masse [kg]
1	6	10	5.38		32.28	19.92

Gesamtmasse : 19.92

ACHSE F'

Isometrie

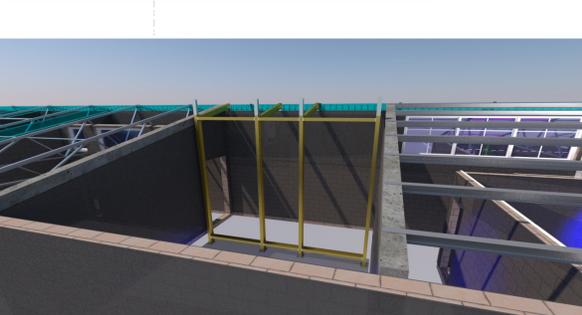
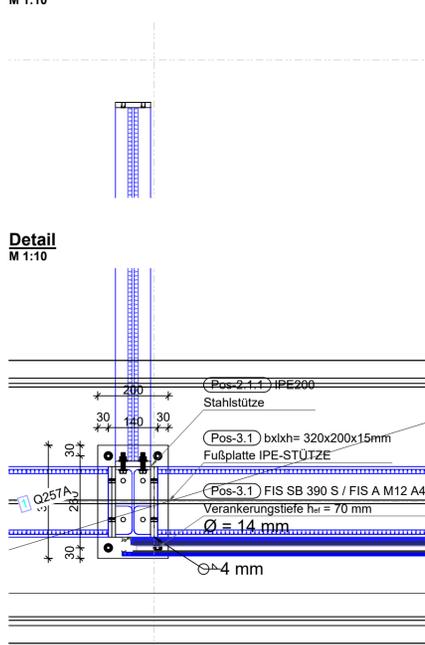
M 1:50



ACHSE F'

Detail

M 1:10



Mauerwerksangaben

STEINFESTIGKEITSKLASSE 6 Hbl-6-0.8-LM36	NICHTTRAGEND - MASSIV Rohdichte ≤ 0.80	STEINFESTIGKEITSKLASSE 8 V-8-0.8-MG IIa
STEINFESTIGKEITSKLASSE 4 PB-4-0.8-MG DM	STAHLBETON C 25/30 XC2	

Biegen von Betonstählen nach DBV-Merkblatt "Betondeckung und Bewehrung 2008"

Bei der Bestimmung des Biegerollendurchmessers d_{BR} ist DIN 1045-12, 12.3, Tabelle 23 zu beachten und nach der bautechnischen Funktion der Biegung zu unterscheiden

A) Biegung zur Kraftumleitung

Mindestwert der Betondeckung relativ zur Krümmungsebene	Biegerollendurchmesser d _{BR} [mm]
< 20mm und > 15mm	min über 15d _s
> 20mm und > 30mm	min über 15d _s
< 20mm und < 15mm	min über 15d _s

B) konstruktive Biegung

Stabdurchmesser d _s [mm]	Biegerollendurchmesser d _{BR} [mm]
8, 8, 10, 12	min über 10d _s
14, 16	min über 10d _s
18, 20, 22	min über 15d _s

Biegung nach A)

Zur Herstellung und Überprüfung ist der erf. Biegerollendurchmesser immer anzugeben und zwar an der Biegeform im Bewehrungsplan und auf der Stahlste.

Bei Betonstählen und geschweißter Bewehrung, die nach dem Schweißen gebogen werden, ist zusätzlich DIN 1045-1, 12.3, Tab. 24 zu beachten. Die unter A) und B) aufgeführten Mindestwerte der Biegerollendurchmesser gelten nur, wenn a = 4d_s (a = Abstand der Schweißung vom Krümmungsbeginn).

Biegung nach B)

Wird an der Biegeform weder im Bewehrungsplan noch auf der Stahlste ein Biegerollendurchmesser angegeben, so ist erf. d_{BR} in Abhängigkeit von der obigen Tab. zu entnehmen.



Fundamente

- Die angenommene Bodenpressungen von (σ_s) 280kN/m², sowie der Reibbeiwert des Bodens von 30,0% sind nach dem Ausschachten zu prüfen
- Ebenso ist nach dem Ausschachten zu prüfen, dass das Bauwerk nicht im Grundwasser steht.
- Alle Fundamente frostfrei und auf tragfähigem Boden gründen. Höhenunterschiede der Fundamente sind durch Abtreppungen < 30° mittels Betonauffüllungen auszugleichen.
- Die genaue Höhe der Fundamente ist nach Absprache mit der Bauleitung herzustellen.

Stahlkonstruktion

- Ausführen von Stahlkonstruktionen nach DIN EN 1993-1-1.
- Baustahl S235 JR nach DIN EN 10027-1.
- Korrosionsschutz nach EN ISO 12944 Teil 1-8.
- Schweißnähte nach DAST-RI 014.
- Schrauben nach DIN EN 14359, DIN EN 15048.
- Baustahl S235 JR, Beschichtung nach DIN EN ISO 12944.
- Korrosionskategorie nach DIN ISO 12944-1 und 12944-2.

Hinweise

- Dieser Plan gilt nur in Verbindung mit den genehmigten Bauantragsunterlagen bzw. der geprüften Statik
- Alle Maße sind in Verbindung mit den gültigen Ausführungsplänen des Architekten eigenverantwortlich und örtlich zu prüfen
- Unstimmigkeiten oder Änderungen sind meinem Büro sofort mitzuteilen
- Schlitze und Aussparungen nur nach Angaben der Bauleitung
- STAB- + MATTENSTAHLMENGEN sind vor der Bestellung eigenverantwortlich zu prüfen
- Die in der Statik angenommenen Bodenwerte sind durch bauseitige Bodenuntersuchungen zu bestätigen, einzuhalten.

Baustoffangaben

Betonstahl: S 235 JR	Fundamentbeton: C 25/30 XC2 / XF1	Mauerwerk: KS6-IIa-1.0
Baustahl: S 235 JR	Bodenplattenbeton: C 20/25 XC2 / XF1	Holz:
Decken innen: 2.0 cm	Stützen: 2.5 cm	Fundamente: 5.0 cm
Decken außen: 3.5 cm	Balken: 3.5 cm	

ÄNDERUNGEN

INDEX	DATUM	ÄNDERUNGSBESCHREIBUNG
0		

PROJEKT - NR

20031.1

PROJEKT

Posten-Riegel-Konstruktion Atrium Glas-Fassade im Innenhof + Änderungen der Achsaufteilung

PLAN - NR

P-05_Rev00

ZEICHNUNG

POSITIONSPLAN ACHSE F-F' Grundriss / Querschnitt / Details

BAUHERR

Grundstücksgemeinschaft Geyer GmbH & Co. KG Scheidtweilerstraße 15A D - 50933 Köln

MASSTAB

1/50 ; 1/10

STAHLBAUER

Metalbau Gerhartz An Seilert 6 D - 56766 Auderath

GEZEICHNET

JW

ARCHITEKTIN

UTE PIROETH ARCHI U. Piroeth Agrippinawerft 6 D - 50678 Köln

GEPRÜFT

Dipl.-Ing. J. Wisniewski

PRÜFER

Dipl.-Ing. M. Schlich

ZDU-N° : BE.0750.572.736

GF.: Jan Wisniewski



AIXINEERING

KÖNIGIN ASTRID STR. 18 B - 4710 HERBESTHAL FON: +49 173 640 4273 EMAIL: info@aixineering.de

GmbH

PLANUNG - STATIK - KONSTRUKTION

LEGENDE S235:

(Pos-2.1.1)	Stütze IPE200
(Pos-2.1.2)	Stütze HEA100
(Pos-2.1.3)	Riegel IPE200
(Pos-2.1.4)	H-Träger IPE200
(Pos-2.1.5)	H-Träger IPE200
(Pos-2.2.0)	VSG aus ESG Glasplatten 2xh= 2x12mm
(Pos-2.3.1)	Kopfplatte Stütze btxh= 220x100x10mm
(Pos-2.3.2)	Kopfplatte Riegel btxh= 220x100x15mm
(Pos-3.1)	Fußplatte Stütze btxh= 320x200x15mm

STAHLVOLUMEN:

2.1.1:	0,01466 m³
2.1.2:	0,00106 m³
2.1.3:	0,00530 m³
2.1.4:	0,00521 m³
2.1.5:	0,00328 m³
2.2.0:	0,11045 m³
2.3.1:	0,00019 m³
2.3.2:	0,00032 m³
3.1:	0,00095 m³

STAHLTONNAGE:

2.1.1:	78.5 x (0,01466 m³ x 4) = 4,60 kN (ca. 460 kg)
2.1.2:	78.5 x (0,00106 m³ x 4) = 0,33 kN (ca. 33 kg)
2.1.3:	78.5 x (0,00530 m³ x 4) = 1,58 kN (ca. 158 kg)
2.1.4:	78.5 x (0,00521 m³ x 4) = 1,64 kN (ca. 164 kg)
2.1.5:	78.5 x (0,00328 m³ x 2) = 0,51 kN (ca. 51 kg)
2.2.0:	25.0 x (0,11045 m³ x 4) = 11,05 kN (ca. 1105 kg)
2.3.1:	78.5 x (0,00019 m³ x 4) = 0,06 kN (ca. 6 kg)
2.3.2:	78.5 x (0,00032 m³ x 8) = 0,20 kN (ca. 20 kg)
3.1:	78.5 x (0,00095 m³ x 4) = 0,30 kN (ca. 30 kg)

SUMME TONNAGE:

= 9,22 kN (ca. 0,95 to = 950 kg)

