



**HINWEISE**

- Grundsätzlich sind die Hinweise der statischen Berechnungen zu beachten.
- Nicht dargestellte Wände sind Leichwände einschl. Putz mit  $g = 3,0 \text{ kN/m}$  und Schubweiche Deckenanschluss, z.B. beplankte Metalländerwerkände
- Anschluss Stahlbeton / Mauerwerk z.B. mit Ankerschienen und Maueranschlussanker  $\approx XXX \text{ cm}$ , Feuer- verzinkt (z.B. Halten HTA 28/15 mit M.180/3)
- Schälungen und Traggerüste sind durch die ausführende Firma zu bestimmen. Traggerüste der Klasse B sind durch den AN statisch nachzuweisen. Überhöhungen der Decken bis 1/250 müssen durch das Schalungssystem ermöglicht werden.

**GRÜNDUNG**

- Fundamentversprünge gegenüber der Horizontalen abtropfen oder mit Magerbeton auffüllen.
- Alle außenliegenden Bauteile sind unter OK-Gelände frostsicher zu gründen.
- Sauberkeitsschicht aus unbewehrtem Beton unter allen erdberührenden Bauteilen:  $h = 10 \text{ cm}$
- Grundriss nach Angabe der TGA-Planung

**BAUGRUNDGUTACHTEN**

- Die Baugrundverhältnisse und Gründungsempfehlungen sind in dem Baugrundgutachten des geotechnischen Sachverständigen Büro Steinfeld + Partner von 28.07.1983 beschrieben.

**STAHLKONSTRUKTIONEN**

- Korrosionsschutz nach DIN EN ISO 12944-1 mit Schutzdauer: VH
- Atmosphärische Korrosivität: C1 - C2
- Ausführungskategorie EXC 2) nach DIN EN 1993-1-1/A1.1.

**PLANUNGSGRUNDLAGE**

- Objektplanung euroterra GmbH aus Hamburg mit dem Bauantragsskizzen vom 16.08.2022

**LASTANNAHMEN Bestand**

Bauteil	Position in Stat. Berechnung	ständige Lasten $g$ [kN/m <sup>2</sup> ]	Nutzlast $q$ [kN/m <sup>2</sup> ]
Treppenauf (2.0G-UG)	Pos. 101N2 (Linienlast)	8,20 <sup>1)</sup> (11,50 kN/m)	5,00 (7,00 kN/m)
Podestplatte (2.0G-UG)	Pos. 102N2 & 103N2	1,50 <sup>2)</sup>	5,00
MW auf Stb. Balken Schacht	Pos. 104N2	14,70 kN/m <sup>2)</sup>	---
Dachdecke Treppenhause	Pos. 105N2	8,70 <sup>2)</sup>	---
Decke über KG	Pos. 106N2	6,20 <sup>2)</sup>	5,00
Verblende/Konsole KG	Pos. W09N2 s.S. 27N2	12,80 kN/m	---
Verblende/Konsole EG	Pos. W09N2 s.S. 39N2	18,80 kN/m	---

<sup>1)</sup> inkl. Eigengewicht  
**Sonstige Lastannahmen**  
 Horizontale Windlast auf Längsseite (s.S. 3N1):  $q_{w1} = 0,65 \text{ kN/m}^2$   
 $q_{w2} = 1,04 \text{ kN/m}^2$   
 $H_{w1} = 53,2 \text{ kN}$  (bei  $h = 9,90 \text{ m}$ )  
 Horizontallast infolge Lotabweichung (s.S. 5N1):  $H_{w1} = 53,2 \text{ kN}$  (bei  $h = 9,90 \text{ m}$ )

**BAUSTOFFE Bestand**

Beton	B35
Betonstahl	BSt 500-M, (R)K
	-S
Baustahl	S1-37-2
Mauerwerk	-außen 24cm KSL 14/12/8 (UG+EG) 11,5cm VMz 18/20/8 (UG+EG) -innen 24cm KSL 14/12/8 (KG) -außen GSB 4/Planblock (3.0G)

**KEIN AUSFÜHRUNGSPLAN**

Gilt nur im Zusammenhang mit der statischen Berechnung

**BAUNULL ±0,00 = +XX,XX m NHN**

**LEGENDE**

- Stahlbeton Ort beton
- Stahlbeton Fertigteil
- aufgehende Stahlbetonbauteile
- Magerbeton
- Mauerwerk
- aufgehendes Mauerwerk
- Deckendurchbrüche
- Wanddurchbrüche
- Böschung
- Arbeitsfuge
- Abbruch
- Neubau
- OKRD = Oberkante Rohdecke
- UKRD = Unterkante Rohdecke
- OKRS = Oberkante Rohsohle
- UKRS = Unterkante Rohsohle
- OKFU = Oberkante Fundament
- UKFU = Unterkante Fundament
- Stb = Stahlbeton
- n.f. = nicht fragend
- MW = Mauerwerk
- OKUEZ = Oberkante Überzug
- UKUEZ = Unterkante Unterzug
- RA = Höhe Achse von Rohboden
- DD = Deckendurchbruch
- WD = Wanddurchbruch
- KS = Kernschlitz
- w.T. = wandartiger Träger
- Klärungswölke
- Indexwolke

**LASTANNAHMEN Erweiterung**

Bauteil	Ausbaulast $q_g$ [kN/m <sup>2</sup> ]	Nutzlast $q$ [kN/m <sup>2</sup> ]
Dachdecke	3,50	2,00 <sup>1)</sup>
Decke u. 3.0G innen / außen	9,00 / 5,50	5,00 / 2,00
Geschossdecke u. 2.0G	6,50	5,00
Geschossdecke u. 1.0G	5,00 <sup>2)</sup>	5,00
Geschossdecke u. EG	2,00	5,00
Fassade	5,00 kN/m	---
Anpralllast	---	---

<sup>1)</sup> Mit der angesetzten Nutzlasterlast ist eine Anstauhöhe von 20 cm berücksichtigt. Durch Notüberlaufsysteme ist sicherzustellen, dass sich Wasser darüber hinausgehend auf den Dachflächen nicht aufstauen kann.  
<sup>2)</sup> Die Lastannahme gilt für die Variante 2. Bei der Variante 1 sind die Ausbaulasten  $q_g = 6,50 \text{ kN/m}^2$ .

**Sonstige Lastannahmen**  
 Windlastzone: 2 Basisgeschwindigkeitsdruck  $q_{b1} = 0,39 \text{ kN/m}^2$   
 $q_{b2} = 0,82 \text{ kN/m}^2$   
 Schneelastzone: 2  $s_s = 0,85 \text{ kN/m}^2$

**STAHLBETONBAUTEILE (DIN EC2-1-1 u. DIN 1045-2)**

Bauteil	Feuchtheitsklasse	Expositions-kategorie	Festigkeits-kategorie	$w_{ct}$ [mm]	$c_{min}$ [mm]	$c_{max}$ [mm]
Dachdecke	WF	XC 3	C 30/37	0,3	35	35
Geschossdecken	WD	XC 1	C 30/37	0,4	30	30
Stützen	WF	XC 4, XF 1	C 30/37	0,3	40	40
Gründungsbauteile	WF	XC 2	C 30/37	0,3	35	35

Größere Betonfestigkeiten als die aufgeführten Festigkeiten werden für die einzelnen Bauteile gesondert angegeben.  
 Aufgrund von statischen Nachweisen kann es bei einzelnen Bauteilen zu höheren erforderlichen Betondeckertiefenklassen kommen.  
 Generell gilt die Überwachungskategorie 1 gem. DIN 1045-3 Ausgabe März 2012 (Anwendungsregeln zu DIN EN 13670) für Beton = C25/30, die Überwachungskategorie 2 bei Beton = C25/30 und die Überwachungskategorie 3 ab  $\approx C55/67$ .  
 Bei der rechnerischen Begrenzung der Rissbreite für das Bauteil, z.B. Bodenplatte, Wand, Pos. XYZ, wurde früher/späterer Zwang vorausgesetzt.  
 Zur Begrenzung der frühen Betonzugfestigkeit wurde ein Beton mit langsamer ( $r < 0,3$ )/mittlerer ( $r < 0,5$ )/schneller ( $r > 0,5$ ) Festigkeitsentwicklung angenommen.

**Sauberkeitsschicht / Unterbeton (unbewehrt)** C 12/15  
**Betonstahl** Betonstahlstahl DIN 488 - B500A/B  
 Betonmattenstahl DIN 488 - B500A  
 S355JR (RSt-37-2)  
**Profilstahl** S355JR (RSt-37-2)  
**Dübelstelen** an Stützen, Wänden und -Ecken nach statischer Erfordernis und bauaufsichtlichen Zulassungen  
**Bewehrungsanschlüsse** nach bauaufsichtlichen Zulassungen

01	21.06.2023	Planfortschreibung gemäß Statik
Index	Datum	gez. Änderungsanlass

Projekt-Nr.	Planer	Phase	Art	Ebene	Plan-Nr.	Index
21072	TWP	4	PP	04	001	01

**Bauherr** Israelitisches Krankenhaus in Hamburg  
 Orchidenstraße 14  
 22297 Hamburg

**Architekt** euroterra GmbH, architekten ingenieure  
 Ness 1  
 20457 Hamburg  
 Tel 040 - 2787 588-0  
 info@euroterra.de

**Tragwerksplanung**  
**WETZEL & VON SEHT**  
 Ingenieurbüro für Bauwesen Friesenweg 5E 22763 Hamburg  
 Beratende Ingenieure Guttenbergstraße 4 10587 Berlin  
 Prüfingenieure für Bautechnik VPI info@wvs.eu www.wvs.eu



Darstellung Hamburg, den 12.09.2022

Decke über 4. Obergeschoss

Maßstab	Gezeichnet	Geprüft	Plannummer
1 : 50	Verfasser BFV/SKI	Prüfer HSe	21072/ TWP_4 PP / 04.001_01