

BAUNULL ±0,00 = +XX,XX m NHN

**LEGENDE**

	Stahlbeton Ort beton	OKRD = Oberkante Rohdecke
	Stahlbeton Fertigteil	UKRD = Unterkante Rohdecke
	aufgehende Stahlbetonbauteile	OKRS = Oberkante Rohsohle
	Magerbeton	UKRS = Unterkante Rohsohle
	Mauerwerk	OKFU = Oberkante Fundament
	aufgehendes Mauerwerk	UKFU = Unterkante Fundament
	Deckendurchbrüche	S1b = Stahlbeton
	Wanddurchbrüche	n.f. = nicht fragend
	Böschung	MW = Mauerwerk
	Arbeitsfuge	OKUEZ = Oberkante Überzug
	Abbruch	UKUZ = Unterkante Unterzug
	Abbruch	RA = Höhe Achse von Rohboden
	Abbruch	DD = Deckendurchbruch
	Abbruch	WD = Wanddurchbruch
	Abbruch	WS = Wandschlitz
	Abbruch	KB = Kernbohrung
	Abbruch	w.T. = wandartiger Träger
	Abbruch	Klärungswolke
	Abbruch	Indexwolke

**HINWEISE**

- Grundsätzlich sind die Hinweise der Statischen Berechnungen zu beachten.
- Nicht dargestellte Wände sind Leichtwände einschl. Putz mit  $g = 3,0 \text{ kN/m}$  und schubweiches Deckenschluss, z.B. beplankte Metallständerwerkswände
- Anschluss Stahlbeton / Mauerwerk z.B. mit Ankerschienen und Maueranschlussanker  $\approx XXX \text{ cm}$ , feuerverankert (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 frosticher zu gründen.
- Sauberkeitsschicht aus unbewehrtem Beton unter allen erdberührenden Bauteilen:  $h = 10 \text{ cm}$
- Grundteilungen nach Angabe der TGA-Planung

**BAUGRUNDGUTACHTEN**

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

**STAHLKONSTRUKTIONEN**

- Korrosionsschutz nach DIN EN ISO 12944-1 mit Schutzdauer: VH
- Atmosphärische Korrosivität: C1 - C2
- Ausfallungsart: EXC 21 nach DIN EN 1993-1-1/NA.1.

**PLANUNGSGRUNDLAGE**

- Objektplanung euroterra GmbH aus Hamburg mit dem Bauantragsplanung 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> ]
Treppenaufzug (ZUG-UG)	Pos. 101N2 (Linienlast)	8,20 <sup>1)</sup> (11,50 kN/m)	5,00 (7,00 kN/m)
Podestplatte (ZUG-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 fassade Konsole KG	Pos. W09N2 s.S. 27N2	12,80 kN/m	---
Verblende fassade in Decke 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  $h = 9,90 \text{ m}$ )

**BAUSTOFFE Bestand**

Beton	B35
Betonstahl	BSt 500-M, (R6)
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

**LASTANNAHMEN Erweiterung**

Bauteil	Ausbaulast $\Delta g$ [kN/m <sup>2</sup> ]	Nutzlast $\Delta q$ [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. ZUG	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	---	$F_{ak} = 100 \text{ kN} / F_{d0} = 100 \text{ kN}$

<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  $\Delta g = 6,50 \text{ kN/m}^2$ .

Sonstige Lastannahmen  
 Windlastzone: 2 Basisgeschwindigkeitsdruck  $q_{01} = 0,39 \text{ kN/m}^2$   
 Belastungsgeschwindigkeit  $v_{ref} = 10,82 \text{ km/h}$   
 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	$\rho_{s,req}$ [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 Betonfestigkeitsklassen 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  $\geq C55/67$ .  
 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 ( $\tau < 0,3$ )/mittlerer ( $\tau < 0,5$ )/schneller ( $\tau > 0,5$ ) Festigkeitsentwicklung angenommen.

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

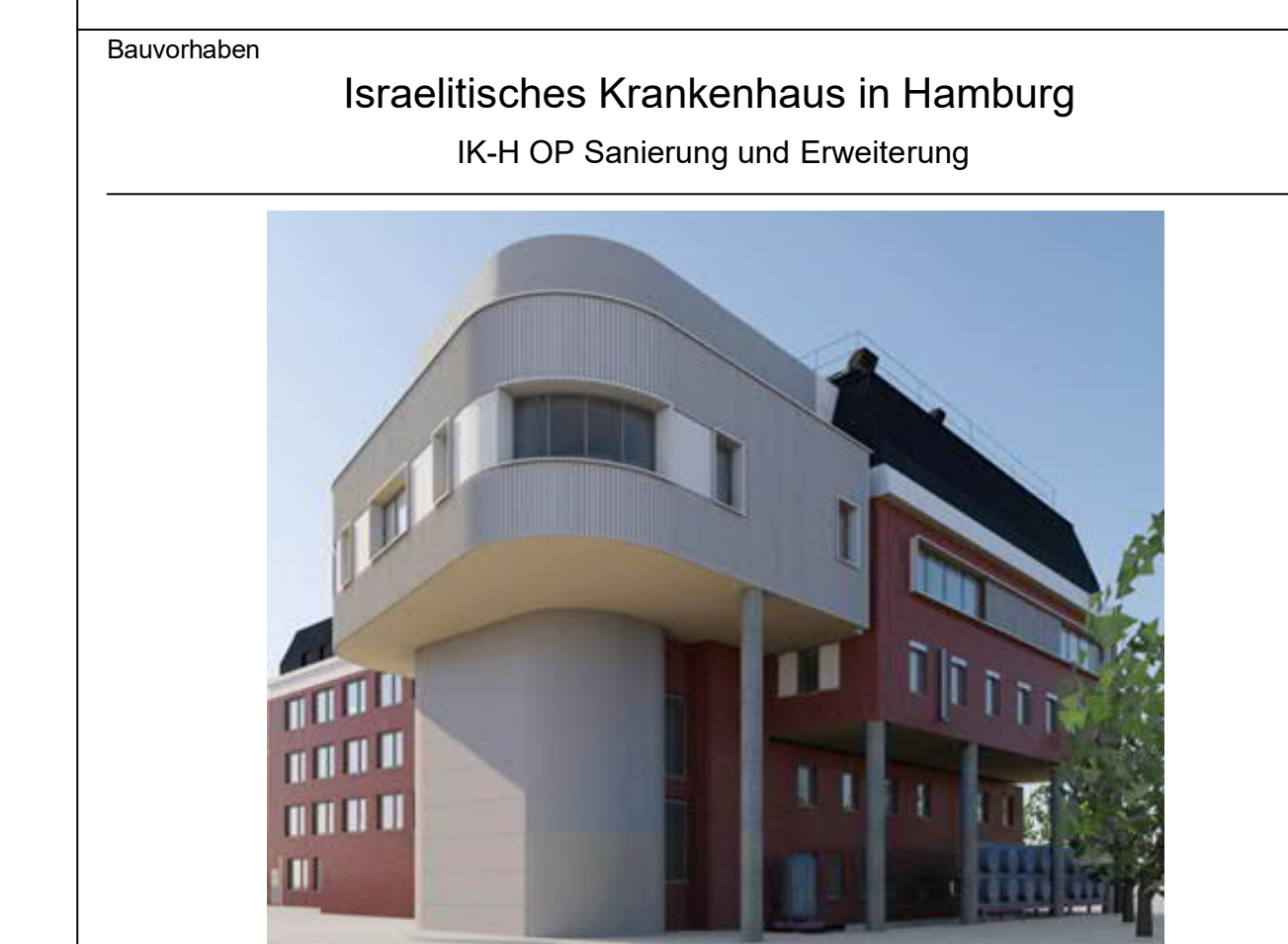
Index	Datum	gez.	Planfortschreibung gemäß Statik	Änderungsanlass
01	21.06.2023		Planfortschreibung gemäß Statik	

Projekt-Nr.	Planer	Phase	Art	Ebene	Plan-Nr.	Index
21072	TWP	4	PP	02	001	01

Bauherr  
 Israelitisches Krankenhaus in Hamburg  
 Orchidenstraße 14  
 22929 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 09.09.2022

Decke über 2. Obergeschoss  
 Wetzels & von Seht

Maßstab	Gezeichnet	Geprüft	Plannummer
1 : 50	Verfasser BFV/SKI	Prüfer HSe	21072/ TWP_4 PP / 02.001_01

