

Übersicht der verwendeten Baustoffe

eil	Feuchtig- keitsklasse	Expositions- klasse	Festigkeits- klasse	W _k [mm]	C _{nom} [mm]	C _v [mm]
dament F01-F04	WF	XC2, XF1	C35/45	0,30	35	35
enplatte D01-D02	WF	XC2	C35/45	0,30	35	35
nlbetonstütze 1	WF	XD3, XF2	C35/45	-	55	55
erholoribdecke D20, D30 & D40	W0	XC1	C30/37	0,40	20	25
en und Ringbalken 6.01-6.06	W0	XC3	C30/37	0,30	35	35

Größere Betonfestigkeiten als die aufgeführten Festigkeiten werden für die einzelnen Bauteile gesondert Aufgrund von statischen Nachweisen kann es bei einzelnen Bauteilen zu höheren erforderlichen Betondruckfestigkeitsklassen kommen.

Generell gilt die Überwachungsklasse 1 gem. DIN 1045-3 Ausgabe März 2012 (Anwendungsregeln zu DIN EN 13670) für Beton ≤ C25/30 und die Überwachungsklasse 2 bei Beton > C25/30. Zwang aus Hydratation: Die wirksame Betonzugfestigkeit $f_{\text{ct,eff}}$ zum Zeitpunkt der Rissbildung wird mit dem Faktor β_{cc}(t) der mittleren Zugfestigkeit nach 28 Tagen f_{ctm (28d)} angesetzt. Dies ist bei der

Betonrezeptur zu beachten. Der Faktor $\beta_{cc}(t)$ ist den einzelnen Nachweisen zur Hydratationswärme in der statischen Berechnung zu

Bewehrungsanschlüsse

Sauberkeitsschicht / Unterbeton (unbewehrt) Betonstabstahl DIN 488 - B500B Betonmattenstahl DIN 488 - B500A an Stützen, Wandenden u. -Ecken nach statischer Erfordernis nach bauaufsichtlichen Zulassungen

Grundsätzlich sind die Hinweise der Statischen Berechnungen zu beachten.

Sämtliche Maße sind Rohbaumaße und von der ausführenden Firma vor Ausführung zu überprüfen.

Abweichungen von den Ausführungsplänen der Architekten und Fachplaner sind vor der Ausführung mit der Bauleitung abzustimmen.

Die Ausführungsplanung der Architekten und Fachplaner ist zu beachten.

Angaben zur Dämmung und Abdichtung gemäß Objektplanung.

Oberflächenqualitäten und Kantenausbildung der Betonbauteile gem. Angabe der Objektplaner.

Nachträglich herzustellende Kernbohrungen und Schlitze sind vom Tragwerksplaner freizugeben.

Leerrohrplanung und Einbauteile der TGA, sowie für Aufzüge, Gerüste usw. nach Angabe der Fachplaner

Wandartige Träger sind mindestens solange durchzusteifen bis der Stahlbeton der jeweils oberen Geschossdecke die 28-Tage-Druckfestigkeit erreicht hat.

statisch nachzuweisen. Überhöhungen der Stahlbetondecken bis L/250 müssen durch das Schalungssystem ermöglicht werden.

ausreichend vorzunässen. Horizontale Arbeitsfugen (z.B. Überzüge) sind grundsätzlich mindestens mit einer rauen Oberfläche (DAfStb Heft 525) herzustellen, sofern hiervon abweichend keine gesonderten Festlegungen getroffen werden.

>> siehe WU- / Abdichtungskonzept

dem Objektplaner und dem Tragwerksplaner abzustimmen.

Die Werkplanung der Arbeitsfugensicherung, Schalungsanker usw. ist vor Ausführung vorzulegen und mit

Folgende Betone werden aus statisch-konstruktiven Gründen gewählt (einschließlich Angaben zu rechnerischen Rissbreite und Betondeckung)

Betonstahl

>> siehe Arbeitsanweisung Kernbohranfrage / Kernbohrfreigabe.

in Abstimmung mit dem Tragwerksplaner.

Anschlussschienen (z.B. Halfenschienen) für die Befestigung haustechnischer Medienleitungen nach Angabe

Unterstützungen und Abfangekonstruktionen für Bauzustände gem. AN.

Wandartige Träger sind, sofern sie nicht monolithisch mit anschließenden Bauteilen betoniert werden, mit einer

verzahnten Fuge anzuschließen. Schalungen und Traggerüste sind durch den AN zu bestimmen. Traggerüste der Klasse B sind durch den AN

Sauberkeitsschicht aus unbewehrtem Beton unter allen erdberührten Bauteilen: h = 5cm Vor dem Betonieren ist im Bereich von Arbeitsfugen der Zementfilm zu entfernen und die Kontaktfläche

Abdichtung gegen von außen drückendes Wasser erfolgt durch die WU-Konstruktion

Die Sicherung der Arbeitsfugen im Bereich der WU-Konstruktion erfolgt durch geeignete, beschichtete Arbeitsfugenbleche entsprechend der Regeldetails. Die Eignung ist durch den AN mittels eines AbP nachzuweisen und die Hinweise zur Anwendung und Verarbeitung zu beachten. Im Bereich horizontaler Arbeitsfugen ist eine Anschlussmischung gem. WU-RiLi zu verwenden.

Alle Arbeitsfugen, Schalungsanker, Einbauteile usw. im Bereich der WU-Konstruktion sind so auszubilden, dass die Wasserundurchlässigkeit der wasserbeanspruchten Bauteile erreicht wird.



 $BAUNULL \pm 0.00 = \pm 00.00 \text{ m NHN}$

LEGENDE

Magerbeton

Deckendurchbrüche

Wanddurchbrüche

Böschung

Arbeitsfuge

 $\rightarrow \times \times \times$ Abbruch

Abbruch

Neubau

aufgehendes Mauerwerk

Mauerwerk

OKRD = Oberkante Rohdecke

Stb. WU = Stahlbeton wasserundurchlässlig = nichttragend = Mauerwerk OKUEZ = Oberkante Überzug = Unterkante Unterzug

= Höhe Achse von Rohboden = Sohldurchbruch = Deckendurchbruch = Wanddurchbruch

= Wandschlitz = Kernbohrung = Sichtbeton-Klasse

= wandartiger Träger

Klärungswolke

Planfortschreibung gemäß Architektur und TGA

Projekt-Nr. Planer TWP 5 AP Israelitisches Krankenhaus in Hamburg

euroterra GmbH, architekten ingenieure 20457 Hamburg

Tragwerksplanung

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





Leitdetails Anschlüsse an Bestand Wetzel & von Seht Plannummer 21072/ TWP_5 Wie

angezeigt

Tel 040 - 2787 588-0

info@euroterra.de

AP / XX.001_01

B/H = 841 / 1350 (1,14 m²)