

Position	Beschreibung	Material	Geometrie
E00	Stb.- Geschossdecke	C25/30	d=28,0cm
E00-1	DSN Innensäule	C25/30	d=25,0cm
E01	Stb.- Geschossdecke	C25/30	d=25,0cm
E02.1	DSN Wandinnenecke	C25/30	d=24,0cm
E02.2	DSN Wandende	C25/30	d=24,0cm
E03	Stb.- Wand	C25/30	d=24,0cm
E03-1	Stb.- Wand hochbelastet	C25/30	d=24,0cm
E04	Stb.- Stütze	C25/30	d=24,0cm
E05	Stahlstütze	S355	2x HEM 100
E06	Eingangsvordach	S355	HEA 100
E07	Stahlstütze	S355	Rot114x20mm warm
E07.1	Stahlstütze	S355	Rot114x20mm warm
E08	Stb.- Stütze	C25/30	b/h=20,0/24,0cm
E09	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
E10	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
E11	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
E11-1	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
E12	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=20,0/50,0cm
E13	Stb.- Wand	C25/30	d=20,0cm
E14	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E15	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E16	Stahl-Abfangträger	S355	2x HEB120
E17	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E18	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E19	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E20	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E21	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E22	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E23	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E24	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E25	Stahlstütze	S355	HEB100
E26	Stahl-Abfangträger	S355	HEB240
E27	Stahl-Abfangträger	S355	HEB180
E28	Stahlstütze	S355	HEM120
E29	Stahlstütze	S355	HEB120
E30	Stahlstütze	S355	HEB120
E31	Stahl-Abfangträger	S355	2x HEB180
E32	Stb.- Stütze	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
E33	Stb.- Auflagerpolster	C25/30	b/h=80,0cm/24,0/20,0cm
E34	Kopfplatte an Stb.- Stütze	S355	S355
E35	Stb.- Stütze	C25/30	b/h=20,0/20,0cm
T02	Stb.- Treppenauf	C25/30	d=20,0cm
T03	Stb.- Treppenauf	C25/30	d=20,0cm

Referenzdaten:
abrd architekten dezinger und partner mbH
Plan: Baueingangsplanung
Stand: 02.07.2025, ergänzt 15.09.2025

Bodenverhältnisse:

Zum Zeitpunkt der Berechnung liegt uns des Bodengutachten des Grundbesizers München K. Bick, E. Seydel - Bodengutachten im Verzeichnis der Institute für Erd- & Grundbau, St.-Martin-Str. 26, 8 München 90 mit der Nummer 8589 vom 11.06.1985 vor.

Überprüfung der Fundamenten nach Baubeginn:
Dabei Annahmen des Baugrundes sind nach Ausbau der Fundamente mit der Abnahme der Fundamenten durch den Bodengutachter, sowie durch den verantwortlichen Bauleiter zu bestätigen bzw. zu überprüfen.

Die Baugrubensohle ist von einem verantwortlichen Geologen schriftlich abzunehmen.

Lastannahmen

EIGENLASTEN:

Bodenbauwerk Geschossdecken Allg.: $g = 2,0 \text{ kN/m}^2$

VERKEHRSLASTEN:

Verkehrslast Versammlungsräume (Katl. C5): $q = 5,0 \text{ kN/m}^2$

Zusätzlich für leichte Treppendecken: $q = 5,0 \text{ kN/m}^2$

Verkehrslast Treppen und Podeste (Katl. T2): $q = 5,0 \text{ kN/m}^2$

Lasten auf Dachkonstruktion:

Bestand:

Dach: Eigengewicht = $0,16 \text{ kN/m}^2$

Schneelast = $0,75 \text{ kN/m}^2$

Zwischendecke - Bestand: Eigengewicht $0,53 \text{ kN/m}^2$

Neu:

Lasten aus Wind und Schnee
Schnee-Norm DIN EN 1991-1-3/A1:2019-04
Wind-Norm DIN EN 1991-1-4/A1:2019-12
Gemeinde 86668 Karlsruhe
Geländehöhe MNN = $376,00 \text{ m}$
Klimaregion Zentral Ost
Schneezone 1a
Windzone 1
Bodenschneelast $s_k = 0,81 \text{ kN/m}^2$
Dachschneelast $s_k = 0,8 \times 0,81 = 0,65 \text{ kN/m}^2$

Eigengewicht: Dachstuhl = $0,37 \text{ kN/m}^2$

Eigengewicht: PV-Anlage = $0,20 \text{ kN/m}^2$

Feuerwiderstandsdauer der Bauteile

Kellergeschoss, - feuerbeständig

Erdbgeschoss, Obergeschoss, - feuerhemmend

Dach, - Haupttragkonstruktion feuerhemmend

SCHRAFFURIERUNG

- Stahlbeton
- Ziegelmauerwerk FM 12, MClite
- Stahlbeton-Wandscheiben (tragend)
- Stahlbeton-Wandscheibe aus dem benachbarten Geschoss
- Holzrahmenbauweise
- Stahlbauteile mit Korrosionsschutz
- Überzüge
- Fundamente
- Beton unbewehrt

Beibehaltung technischer Maßnahmen

Hinsichtlich der gewählten Bewehrung sind zu Verringerung der Zwangsspannungen (abnehmende Hydratationswärme, Witterungsanpassung etc.) entsprechende besondere Maßnahmen bei der Ausführung (Betonbewehrung) zu ergreifen.

Bei der Betonherstellung (Eigenschaften u. Zusammensetzung) gemäß DIN 1045-2 ist ein HW-Zement einzusetzen.

Der Einbau des Frischbetons sollte mit niedriger Temperatur erfolgen ($10 - 15^\circ\text{C}$).
Auf eine sorgfältige und lang anhaltende Nachbehandlung (Schutz gegen zu schnelles Abkühlen u. Austrocknen) ist besonders zu achten.

Allgemein sind beim Einbringen, Verdichten und Nachbehandeln die Angaben der DIN 1045-3 genau zu beachten.

PLANINHALT

POSITIONIERUNG ERDGESCHOSS, OBERGESCHOSS

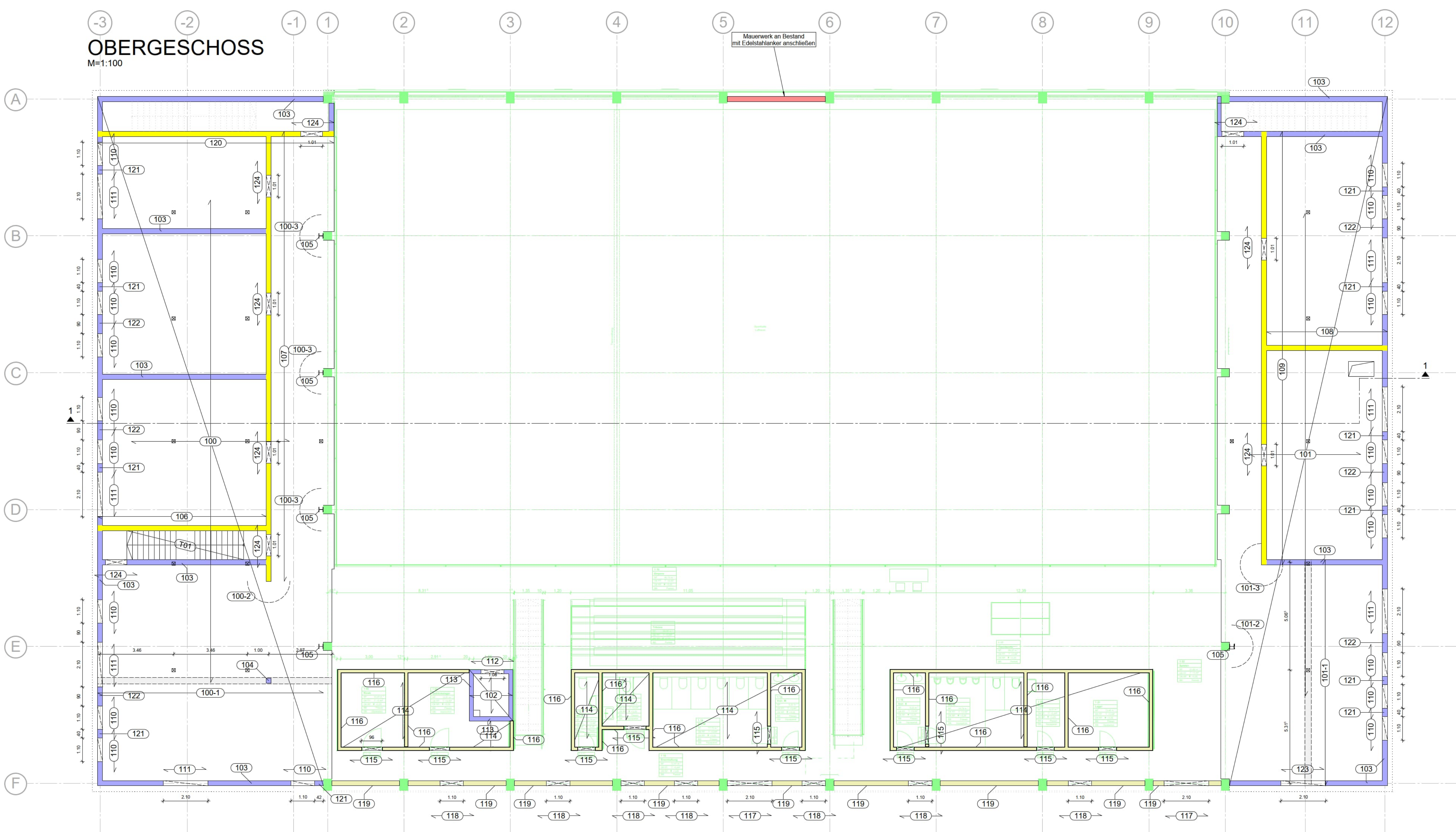
PLANNUMMER	P02	DATUM	28.01.2026	GEZEICHNET	SW
MASSTAB	1 : 100	GEPRÜFT		ÄNDERUNG	

PROJEKT

SANIERUNG MEHRZWECKHALLE KARLSHULD
Kindergartenstraße 2a, 86668 Karlsruhe, Fl.Nr. 56/1, Gemarkung Karlsruhe

BAUHERR

Gemeinde Karlsruhe
Hauptstraße 68
86668 Karlsruhe



Position	Beschreibung	Material	Geometrie
100	Stb.- Geschossdecke	C25/30	d=25,0cm
100-1	Stb.- Überzug	C25/30	b/h=30,0/50,0/25,0cm
100-2	DSN Wandende	C25/30	d=25,0cm
100-3	DSN Wandinnenecke	C25/30	b/h=30,0/75,0/25,0cm
101	Stb.- Geschossdecke	C25/30	d=25,0cm
101-1	Stb.- Überzug	C25/30	d=25,0cm
101-2	DSN Wandinnenecke	C25/30	d=25,0cm
101-3	DSN Wandende	C25/30	d=25,0cm
102	Stb.- Decke Aufzug	C25/30	d=18,0cm
103	Stb.- Wand	C25/30	d=24,0cm
104	Stb.- Stütze	C25/30	b/h=24,0/24,0cm
105	Stahlstütze	S355	HEB 220
106	Stb.- Wandscheibe	C25/30	d=24,0cm
107	Stb.- Wandscheibe	C25/30	d=24,0cm
108	Stb.- Wandscheibe	C25/30	d=24,0cm
109	Stb.- Wandscheibe	C25/30	d=24,0cm
110	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/5,0/25,0cm
111	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/5,0/25,0cm
112	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=20,0/20,0/16,0cm
113	Stb.- Wand	C25/30	d=20,0cm
114	Holzbohlendecke	C24/OSB/GK	b/h=10,0/24,0cm, e=62,5cm
115	Holzbohlendecke	C24	b/h=12,0/12,0cm
116	Holzbohlendecke	C24/OSB/GK	d=14,0cm
117	Holzbohlendecke	C24	b/h=24,0/12,0cm
118	Holzbohlendecke	C24	b/h=24,0/12,0cm
119	Holzbohlendecke	C24/OSB/GK	d=24,0cm
120	Stb.- Wandscheibe	C25/30	d=24,0cm
121	Stb.- Stütze	C25/30	b/h=40,0/24,0cm
122	Stb.- Stütze	C25/30	b/h=40,0/24,0cm
123	Stb.- Überzug/Sturz	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
124	Stb.- Sturz	C25/30	b/h=24,0/50,0cm
T01	Stb.- Treppenauf	C25/30	d=20,0cm