

Dipl.-Ing. Petra Licht

Stahl-Rahmensystem

Leistungsbeschreibung des BauStatik-Moduls S630.de Stahl-Rahmensystem - EC 3, DIN EN 1993-1-1

Stahlrahmensysteme bilden das wesentliche Aussteifungselement in Stahlhallen. Dabei sind unterschiedliche Ausführungsvarianten für die Stützen-Riegel-Konstruktionen möglich. In Querrichtung dient das Rahmensystem zur Stabilisierung gegen die horizontal wirkenden Kräfte aufgrund äußerer (Wind, Massenkkräfte aus Kranbetrieb,...) und innerer Horizontalkräfte (Lotabweichungen und Vorkrümmungen). Infolge der Rahmenwirkung sind große Spannweiten und damit große stützenfreie Nutzflächen realisierbar.

The screenshot shows the BauStatik software interface for designing a steel frame system. The main window displays a 3D model of the frame and a detailed technical drawing of the frame structure. The drawing includes a cross-section of the frame, a table of material properties, and a table of load values. The software interface includes a menu bar, a toolbar, and a sidebar with a tree view of the project structure.

Stabnummer	Stab	l	h	h ₀	h ₁	h ₂	h ₃	h ₄	h ₅	h ₆	h ₇	h ₈	h ₉	h ₁₀	h ₁₁	h ₁₂	h ₁₃	h ₁₄	h ₁₅	h ₁₆	h ₁₇	h ₁₈	h ₁₉	h ₂₀
1	HEB 240	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
2	HEB 240	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
3	HEB 240	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
4	HEB 240	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
5	HEB 240	2,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00

Allgemeines

In Querrichtung einer Halle werden häufig Rahmensysteme in den unterschiedlichsten Ausführungen als Tragsystem eingesetzt. Rahmen mit Fußgelenken werden oft bevorzugt ausgeführt, weil dadurch die Fundamentabmessungen geringer ausfallen als bei eingespannten Stützen. Andererseits ergibt sich bei Rahmen mit gelenkigen Fußpunkten ein höherer Stahlverbrauch. Zur Abtragung der Horizontalkräfte am gelenkigen Stützenfuß wird insbesondere bei großen Spannweiten oder schlechten Baugrundverhältnissen ein Zugband in Höhe der Fußgelenke eingelegt.

Zur Ausführung von Rahmenecken haben sich bei Verwendung von vollwandigen Stahlprofilen verschiedene Grundformen etabliert. Vollwandige Walz- oder Schweißprofile kommen bei Stützweiten zwischen 12 m bis 30 m mit biegesteifen Rahmenecken häufig zum Einsatz. Die Bauhöhe der Stützen und Riegel wird zur Vereinfachung bei der Herstellung oft konstant über die Stützhöhe und Riege llänge gewählt. Eine wirtschaftlichere aber ausführungstechnisch aufwändigere Konstruktion orientiert sich an dem Biegemomentenverlauf, so dass im Bereich der Rahmenecken häufig Vouten zur Ausführung kommen. Dabei bleibt der erhöhte Materialeinsatz auf die hochbeanspruchten Bereiche in der Rahmenecke beschränkt.

Sind Kranbahnen im Hallensystem vorhanden, sind deren Kräfte (Vertikalkräfte und Horizontalkräfte aus Kranbetrieb) oft für die Dimensionierung des Rahmensystems maßgebend.

An einem ausreichend steifen Rahmen können einhüftige Rahmen bestehend aus einem Stiel und einem Riegel angeschlossen werden. Diese Variante wird häufig bei Erweiterungen gewählt.

System

Das Modul S630.de ermöglicht die Berechnung unterschiedlichster Rahmensysteme. Es kann zwischen Zweigelenrahmen und allgemeinem Rahmen mit Pult- und Satteldach unterschieden werden. Wählt man Zweigelenrahmen, ist das statische System festgelegt und als Eingabewerte sind nur noch die Gesamtbreite, die Rahmenhöhe und die Dachneigung erforderlich (Bild 1).

Beim allgemeinen Rahmen sind die Auflagerbedingungen und die Stabendelenke frei wählbar (Bild 2). Dadurch sind auch Dreigelenrahmen und eingespannte Rahmen sowie eingespannte Rahmen mit Pendelstützen möglich.

The screenshot shows the 'System' tab of the software interface. The 'Positionstyp' is set to 'Zweigelenrahmen mit Satteldach'. The span width 'B' is 8.000 m. The roof slope is 5.0 degrees. The eave height is 5.00 m. The side gables are defined with a width of 3.00 m and a height of 3.00 m. The support conditions are set to 'fest' (fixed) for both sides.

Bild 1. Systemeingabe „Zweigelenrahmen“

Zusätzlich zum Hallenhauptschiff können Seitenschiffe durch die Angabe von Breite, Höhe und Dachneigung definiert werden. Im Haupt- und in den Seitenschiffen können Konsolen zur Auflagerung von Kranbahnträgern berücksichtigt werden.

Aus den Eingabedaten wird das statische System für die Berechnung, einschließlich aller Knoten- und Stabdefinitionen, automatisch vom Programm generiert. Dadurch ist die Eingabe auch von beliebigen Rahmensystemen einfach und sehr schnell ausführbar. Bild 3 zeigt exemplarisch das automatisch generierte statische System eines zweischiffigen Hallenrahmens mit Satteldach.

The screenshot shows the 'System' tab for a general frame. The span width 'B' is 8.000 m. The roof slope is 5.0 degrees. The eave height is 5.00 m. The side gables are defined with a width of 3.00 m and a height of 3.00 m. The support conditions are set to 'fest' (fixed) for both sides. The interface also shows options for crane consoles and additional supports.

Bild 2. Systemeingabe „Allgemeiner Rahmen“

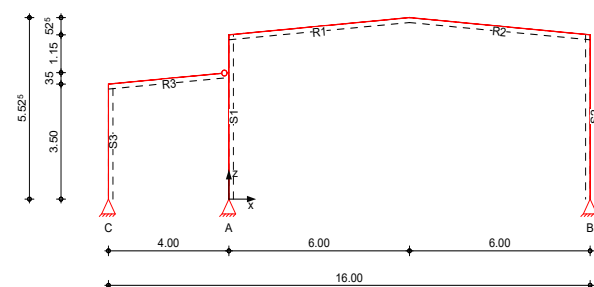


Bild 3. Graf. Ausgabe „statisches System“

Belastungen

Die Lasten aus Eigengewicht der Konstruktion und Dach-eindeckung werden automatisch ermittelt. Weitere Lasten, wie Punkt-, Linien- und Trapezlasten, können über einen Lastabtrag aus vorhandenen lastbringenden Positionen eingelesen oder manuell vorgegeben werden. Die Belastungseingabe erfolgt für Stützen und Riegel getrennt. Zusätzlich sind Auflagerverschiebungen und Temperaturlasten möglich.

Wind/Schnee

Die Wind- und Schneelasten werden in Abhängigkeit der Gebäudeabmessungen und der geografischen Lage programmseitig ermittelt. Es besteht auch die Möglichkeit, den Geschwindigkeitsdruck q_p und die charakteristische Schneelast s_k manuell vorzugeben (Bild 4).

Vorbemerkung	System	Wind/Schnee	Belastungen
Material/Querschnitt	Nachweise	Ausgabe	Erläuterung
Windlastermittlung			
Art	<input type="radio"/> keine <input checked="" type="radio"/> automatisch <input type="radio"/> Vorgabe Geschwindigkeitsdruck <input type="radio"/> Übernahme aus S031.de		
Schneelastermittlung			
Art	<input type="radio"/> keine <input checked="" type="radio"/> automatisch <input type="radio"/> Vorgabe Schneelast <input type="radio"/> Übernahme aus S031.de		
Geographische Daten			
Art	<input checked="" type="radio"/> Eingabe <input type="radio"/> Übernahme aus S037.de		
Gebäudeabmessungen			
L	35.000 m	Länge (Traufseite)	
A	200.000 m	Geländehöhe üb. Meeresniveau	
Bauteillage in Dachfläche			
Art	<input checked="" type="radio"/> am Ortgang <input type="radio"/> Abstand manuell vorgeben		
Öffnungen in Außenwandflächen			
J/N	<input type="checkbox"/> vorgeben		
automatische Windlastermittlung			
EW	Qk.W - Win	zugehörige Einwirkung	
Art	Regelfall	Art der Ermittlung	
WZ	WZ 1	Windzone	
Ort	Binnen	Standort	
Erhöhung der Windlasten			
J/N	<input type="checkbox"/> ansetzen		
Windlastfälle			
Art	Alle		
automatische Schneelastermittlung			
EW	Qk.S - Schn	zugehörige Einwirkung	
SZ	Zone 1	Schneelastzone	
Sonderfälle Schneelast			
J/N	<input type="checkbox"/> Schneeüberhang an Traufe		
J/N	<input type="checkbox"/> Schneefanggitter vorhanden		

Bild 4. Systemeingabe „Wind/Schnee“

Die automatische Windlastermittlung erfolgt auf der Grundlage von DIN EN 1991-1-4 [3]. Mit den Informationen zum Gebäudestandort und den Gebäudeabmessungen werden die Windkräfte, die auf das Rahmensystem wirken, ermittelt. Durch die Definition der Rahmenlage innerhalb der Gebäudehülle, d.h. Abstand vom Ortgang, erfolgt die Windlastermittlung für die gewünschten Windbereiche. Die Schneelasten werden nach DIN EN 1991-1-3 [2] berechnet und in ungünstigster Anordnung in der Nachweisführung berücksichtigt. Optional kann eine Schneeanhäufung zwischen Haupt- und Seitenschiff berücksichtigt werden.

Material/Querschnitt

Für Riegel und Stützen sind unterschiedliche Stahlsorten wählbar. Es stehen alle üblichen Stahlsorten zur Auswahl. Um die Querschnitts- und Materialverteilung optimal an die Beanspruchung und damit an die Ausnutzung des Querschnitts anzupassen, können für jeden Riegel und jede Stütze unterschiedliche Querschnitte gewählt werden. Es stehen dabei alle in den Stammdaten hinterlegten I-Profile und Hohlprofile zur Verfügung. Neben der Normallage dieser Querschnitte ist auch eine um 90° gedrehte Profillage möglich. Zusätzlich können symmetrische Schweißprofile (I-Profile) definiert werden.

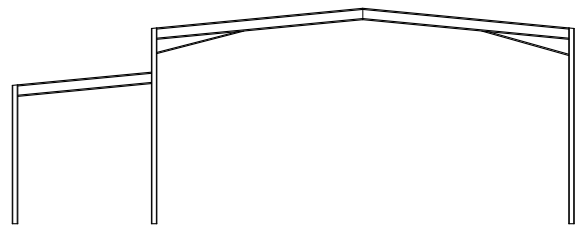


Bild 5. Graf. Ausgabe „Ansicht“

Als Verstärkung der biegesteifen Rahmenecke und des Stützenfußes lassen sich Vouten berücksichtigen. Die Vouten werden über die Angabe der Voutenlänge und der Voutenhöhe definiert. Bild 5 zeigt exemplarisch die grafische Ausgabe der Ansicht eines zweischiffigen Hallenrahmens als Satteldach mit gevouteter Riegelanschlusführung.

Nachweise

Im Allgemeinen ist der Rahmen in der Rahmenebene nach Theorie II. Ordnung nachzuweisen. Damit ist eine Gleichgewichtsbetrachtung am verformten System erforderlich. Bei Rahmen können in der Regel die Einflüsse der Imperfektionen bei der Berechnung durch eine äquivalente Ersatzvorverformung in Form einer Anfangsschiefstellung des Rahmens und der Vorkrümmung der einzelnen Bauteile berücksichtigt werden. Sowohl die Schiefstellung als auch die Vorkrümmungen können manuell vorgegeben oder vom Programm automatisch nach DIN EN 1993-1-1 [1] ermittelt werden.

Automatische Ermittlung der Imperfektionen**Globale Anfangsschiefstellung:**

$$\varnothing = \varnothing_0 \cdot \alpha_h \cdot \alpha_m \quad (1)$$

mit

$$\varnothing_0 = 1/200$$

$$2/3 \leq \alpha_h = 2/\sqrt{h} \leq 1,0$$

 h Höhe der Stütze

$$\alpha_m = \sqrt{0,5 \cdot (1 + 1/m)}$$

m Anzahl der Stiele in einer Reihe, unter ausschließlicher Betrachtung der Stützen, die eine Vertikalbelastung größer 50% der durchschnittlichen Stützenlast in der betrachteten vertikalen Richtung übernehmen. In der Regel ist bei Rahmen $m = \text{Anzahl der Rahmenstiele}$.

Vorkrümmung:

$$e_{0,d}/L \quad (1)$$

mit

 L Bauteillänge

Die Werte für $e_{0,d}/L$ werden der DIN EN 1993-1-1 [1], Tabelle 5.1 entnommen.

Die Querschnittsnachweise der Rahmenstiele und -riegel in der Tragwerksebene können wahlweise mit einer elastischen (Nachweis E-E) oder mit einer plastischen Querschnittsinteraktion (Nachweis E-P) erfolgen, sofern die Querschnittsklasse es zulässt. Die Querschnittsklassifizierung, die vom c/t -Verhältnis der druckbeanspruchten Querschnittsteile abhängt, erfolgt im Programm automatisch.

Senkrecht zur Tragwerksebene werden der Ersatzstab- und der Biegeknick- bzw. der Biegedrillknicknachweis mit den Beanspruchungen in der Tragwerksebene geführt.

Seitliche Halterungen oder Trapezbleche als stützende Bauteile beim Biegedrillknicknachweis können im Programm berücksichtigt werden.

Wahlweise kann der Rahmen auch in beiden Tragwerkebenen mithilfe des Ersatzstabsnachweises nachgewiesen werden. In diesem Fall erfolgt die Schnittgrößenermittlung nach Theorie I. Ordnung ohne Ansatz von Imperfektionen. Die Knicklängen in Tragwerksebene werden automatisch aus der Knickfigur des Rahmensystems ermittelt. Die Knicklängen senkrecht zur Tragwerksebene entsprechen den Systemlängen.

Ausgabe

Es wird eine vollständige, übersichtliche und prüffähige Ausgabe der Nachweise zur Verfügung gestellt. Der Anwender kann den Ausgabeumfang in der gewohnten Weise steuern. Neben maßstabsgetreuen Skizzen werden die Schnittkräfte, Spannungen und Nachweise unter Angabe der Berechnungsgrundlage und Einstellungen des Anwenders tabellarisch und grafisch ausgegeben.

Dipl.-Ing. Petra Licht
mb AEC Software GmbH
mb-news@mbaec.de

Literatur

- [1] DIN EN 1993-1-1:2010-12: Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten – Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau. Deutsche Fassung EN 1993-1-1: 2005 + AC:2009.
- [2] DIN EN 1991-1-3:2010-12: Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke – Teil 1-3: Allgemeine Einwirkungen, Schneelasten. Deutsche Fassung EN 1991-1-3:2003 + AC:2009
- [3] DIN EN 1991-1-4:2010-12: Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke – Teil 1-4: Allgemeine Einwirkungen, Windlasten. Deutsche Fassung EN 1991-1-4:2005 + A1:2010 + AC:2010
- [4] Wagenknecht, G.: Stahlbau-Praxis nach Eurocode 3, Band 1: Tragwerksplanung, Grundlagen, 4. Auflage, Beuth Verlag, 2011
- [5] Christian Petersen: Stahlbau. Grundlagen der Berechnung und baulichen Ausbildung von Stahlbauten, 4. Auflage, Springer Vieweg Verlag, 2013

**Aktuelle Angebote**

S630.de Stahl-Rahmensystem – EC 3, DIN EN 1993-1-1

599,- EUR

Leistungsbeschreibung siehe nebenstehenden Fachartikel

S232.de Stahlbeton-Treppenlauf mit Podest – EC 2, DIN EN 1992-1-1:2011-01

399,- EUR

Leistungsbeschreibung siehe mb-news 04-2016

Es gelten unsere Allgemeinen Geschäftsbedingungen. Änderungen und Irrtümer vorbehalten. Alle Preise zzgl. Versandkosten und MwSt. – Hardlock für Einzelplatzlizenzen je Arbeitsplatz erforderlich (95,- EUR). Folgelizenz-/Netzwerkbedingungen auf Anfrage. – Stand: Juli 2016

Unterstütztes Betriebssystem: Windows 10 (64)