

Masterarbeit

Thema

Entwicklung eines Bemessungstools für Radialschütze

verfasst von

Johannes MAYR

eingereicht am Institut für Stahlbau und Flächentragwerke Technische Universität Graz

Betreuer:

o.Univ.-Prof. Dipl.-Ing. Dr.techn. Richard GREINER

mitbetreuender Assistent: Dipl.-Ing. Dr.techn. Andreas LECHNER

Graz, Juli 2010

Erklärung

Ich erkläre an Eides Statt, dass ich die vorliegende Arbeit selbstständig und ohne fremde Hilfe verfasst, andere als angegebene Quellen nicht benutzt und die den benutzten Quellen wörtlich und inhaltlich entnommenen Stellen als solche kenntlich gemacht habe.

Ich versichere, dass ich diese Arbeit bisher weder im In- noch im Ausland einem Beurteiler oder einer Beurteilerin in irgendeiner Form als Prüfungsarbeit vorgelegt habe.

Graz, Juli 2010

Unterschrift

Ich danke allen, die mir dieses Studium ermöglicht und mich dabei unterstützt haben.

Kurzfassung

Die vorliegende Masterarbeit befasst sich mit der Erstellung eines elektronischen Bemessungstools für Radialschütze auf der Basis von Microsoft Excel und wurde gemeinsam mit dem Unternehmen ANDRITZ HYDRO GmbH erarbeitet.

Das Ziel war es ein einfach anzuwendendes Programm zu erstellen, das eine schnelle Variation der Belastungen und Bauteilabmessungen zulässt. Anwendung soll es im Zuge der Angebotsphase finden, wo eine Vordimensionierung der Radialschütze erforderlich ist.

Die tragenden Hauptkomponenten des Schützkörpers werden jeweils aus dem Gesamtsystem herausgelöst und Spannungs- und Stabilitätsnachweisen unterzogen. An maßgebenden Stellen werden zusätzlich die Spannungen der Einzelteile überlagert. Die Berechnungsergebnisse wurden anhand von realen Berechnungsstatiken kontrolliert.

Für die Hubkinematik der Radialschütze wurde das System mit hydraulischen Hubzylindern untersucht. Auf das Hubsystem wurde ein besonderes Augenmerk gelegt, da dies einen erheblichen Einfluss auf die Gesamtkosten des Schützes hat. Durch eine effiziente Wahl der Anhängepunkte der Zylinder kann sowohl die maximale Hubkraft als auch die Zylinderlänge optimiert werden.

Abstract

This master thesis deals with the development of an electronic design tool for radial gates based on Microsoft Excel. It was developed in cooperation with ANDRITZ HYDRO GmbH.

The ambition was to build a software program which allows a quick variation of geometry and loads. In practice it should be used to do the preliminary design during the tender stage.

The supporting parts of the gate were investigated separately with respect to stress and stability analysis. In addition, at decisive points the superpositions of stresses from single members and the plate elements were made. The results were checked with structural analysis from real projects.

For the movement of radial gates hydraulic cylinder are used. The lifting system is particularly important, because it has major effects on the overall costs of radial gates. With an effective selection of the cylinder connecting points the maximum lifting force as well as the cylinder length can be optimized.

Inhaltsverzeichnis

1. Ei	nleitung	1
1.1.	Allgemeines	1
1.2.	Anforderungen und Ziele	1
1.3.	Lösungsweg	1
1.4.	Ergebnis	2
2. Be	eschreibung Radialschütz	3
2.1.	Allgemeines	3
2.2.	Funktion	3
2.3.	Bauteile	4
3. La	isten	6
3.1.	Allgemeines	6
3.2.	Hydrostatischer Druck	6
3.3.	Erdbeben	6
3.4.	Lastkombinationen und Sicherheitskonzepte	7
4. Be	erechnung des Schützkörpers1	0
4.1.	Allgemeines1	0
4.2.	Steifen1	1
4.3.	Vertikale Träger1	8
4.4.	Horizontale Träger2	6
4.5.	Stauwand2	9
4.6.	Stemmarme3	6
4.7.	Spannungsnachweise4	2
4.8.	Verformungen4	3

5.	Hub	kinematik46
5	.1.	Allgemeines
5	.2.	Hubgeometrie
5	.3.	Berechnungsgrundlagen47
6.	Pro	grammstruktur
6	.1.	Allgemeines
6	.2.	Hauptblätter
6	.3.	Hilfsblätter
6	.4.	Anwendungsablauf62
7.	Ver	gleich anhand realer Projekte63
7	.1.	Allgemeines
7	.2.	Projekt Middle Marsyangdi63
7	.3.	Projekt Tsankov Kamak65
7	.4.	Projekt Ermenek
7	.5.	Bemerkungen
8.	Zus	ammenfassung und Schlussfolgerung68
9.	Abb	ildungsverzeichnis
10.	Tab	ellenverzeichnis
11.	Lite	raturverzeichnis
12.	Anh	iang12-1
1	2.1.	Abgrenzungskriterium vertikaler Träger12-1
1	2.2.	Vergleich Middle Marsyangdi12-3
1	2.3.	Vergleich Tsankov Kamak12-31
1	2.4.	Vergleich Ermenek

1. Einleitung

1.1. Allgemeines

Das Unternehmen ANDRITZ HYDRO GmbH (Standort Linz) ist an der Entwicklung eines elektronischen Berechnungsprogramms für die Vorbemessung von Radialschütze interessiert und hat sich entschieden, dies in Form einer Masterarbeit abzuwickeln. Die Vordimensionierung ist in der Angebotsphase erforderlich und wurde bis jetzt mittels Handrechnungen und Erfahrungswerten durchgeführt. Diese Masterarbeit dient dazu, ein Hilfsmittel zu erstellen, um die Vorauslegung in Zukunft schneller und exakter gestalten zu können.

1.2. Anforderungen und Ziele

Die Anforderungen an dieses Berechnungsprogramm wurden wie folgt definiert:

- Kombination von verschiedenen Lasteinwirkungen, wie Erdbeben und Wasserdruck
- Verwendung unterschiedlicher Sicherheitskonzepte ("NEU" DIN 19704 (1998), "ALT" DIN 19704 (1976))
- Variationsmöglichkeit der Hauptabmessungen und der Bauteildimensionen
- Ermittlung einer effizienten Kinematik für die wirtschaftliche Auslegung der Hubzylinder
- Berechnung der auftretenden Lagerkräfte für die Drehlagerbemessung
- Ausgabe eines Materialauszuges
- Programmerstellung basierend auf Microsoft Excel [1]

Zusammengefasst soll ein ingenieurmäßig, übersichtlich anzuwendendes Werkzeug für die Festlegung der Dimensionen der tragenden Hauptkomponenten von Radialschütze, nach den Regeln der Platten- und Stabstatik, entstehen. Weiters ist ein entsprechendes Benutzerhandbuch samt theoretischen Grundlagen gefordert. Eine möglichst kurze Rechenzeit ist anzustreben.

1.3. Lösungsweg

Im ersten Schritt wurde das Radialschütz in einfache statische Teilsysteme zerlegt. Die Nachweise für die einzelnen Bauteile wurden zuerst unabhängig von einander geführt und später an relevanten Stellen überlagert.

Für die Hubkinematik wurden Annahmen erarbeitet, um eine optimierte Zylinderauslegung zu ermöglichen.

Zuletzt wurden Verformungen an maßgebenden Stellen ermittelt.

1.4. Ergebnis

Das Berechnungsprogramm, im Folgenden "Excel-Tool" genannt, bietet die Auswahlmöglichkeit zwischen zwei Sicherheitskonzepten: einerseits das deterministische Konzept mit Verwendung der zulässigen Spannungen, andererseits das neue Nachweiskonzept mit gesplitteten Teilsicherheitsbeiwerten gegen Grenzzustände.

Das Excel-Tool gliedert sich in einen "Eingabe Bereich" und einen "Ergebnis Bereich", der den Ausnutzungsgrad angibt. Durch hin und her schalten zwischen diesen beiden Bereichen und etwaiges Verändern der Eingabewerte kann das Radialschütz optimiert werden.

Zum Schutz des Excel-Tools werden alle Zellen, die nicht für Eingaben benötigt werden, gesperrt. Jedoch erfolgt dieser Schutz ohne Passwort.

Als Endergebnis können die errechneten Spannungen und Ausnutzungsgrade für die einzelnen Bauteile und deren Überlagerungen ausgedruckt werden. Weiters gibt es eine Zusammenstellung der Eingabewerte als Druckversion und einen Materialauszug.

Zur Kontrolle wurden drei reale Projekte herangezogen und deren Berechnungsergebnisse mit den Werten des Excel-Tools verglichen.

2. Beschreibung Radialschütz

2.1. Allgemeines

Radialschütze gehören zu der Gruppe der beweglichen Wehre. Diese sind Stauvorrichtungen, bei denen der Aufstau nicht durch einen festen Baukörper (wie bei den festen Wehren), sondern durch bewegliche Verschlüsse bewirkt wird. Die Bewegung der Verschlüsse kann mechanisch, hydraulisch, elektrisch oder selbsttätig durch das Wasser erfolgen [2]. In dieser Diplomarbeit wird nur die hydraulische Antriebsart behandelt.



Abb. 1: Prinzipskizze Radialschütz [3]

2.2. Funktion

Bei einem Radialschütz besteht der Staukörper aus einer geraden oder kreiszylindrischen Blechhaut mit entsprechenden Aussteifungen. Durch Drehen um eine feste horizontale Achse wird er aus dem Wasser gehoben. Der Staukörper wird meist so gestaltet, dass die resultierende Wasserdruckkraft durch das Gelenk geht. Radialschütze sind gute Verschlusskörper für Wehranlagen mit hohem Wasserdruck bzw. großer Stauhöhe [2].

Bei der Verwendung von Hydraulikzylindern (Abb. 2) werden die Schütze meist so dimensioniert, dass das Schließen aufgrund des Eigengewichtes erfolgt und der Hubzylinder nur zur Steuerung der Schließgeschwindigkeit benötigt wird. Im Grunde wird der Hydraulikzylinder sowohl beim Öffnen als auch beim Schließen nur auf Zug beansprucht.



Abb. 2: Anordnung Hubzylinder

2.3. Bauteile

In Abb. 3 sind die Hauptkomponenten eines Radialschützes dargestellt.



Abb. 3: Hauptkomponenten eines Radialschützes

2.3.1. Stauwand

Die Stauwand hat sowohl eine raumabschließende als auch eine tragende Funktion. An ihrer Oberfläche wirkt direkt der Druck des aufgestauten Wassers. Die Stauwand bildet rechteckförmige, durch die vertikalen Träger und die Steifen begrenzte Felder. Ein derartiges Feld wird im Folgenden als "Stauwandfeld" bezeichnet [4].

2.3.2. Steifen

Die Steifen sind parallele, horizontal angeordnete Elemente. Ihre Aufgabe ist es, die Lagerkräfte der einzelnen Stauwandfelder längs zu den vertikalen Trägern weiter zu leiten.

2.3.3. Vertikale Träger

Die vertikalen Träger (auch Spante genannt) sind senkrecht angeordnete Kreisbogenträger. Sie werden einerseits durch die seitliche Auflagerung der Stauwandfelder, anderseits durch die durchlaufenden Steifen beansprucht. Die vertikalen Träger sind auf den horizontalen Trägern gelagert, im geschlossenen Zustand werden die vertikalen Kräfte direkt in den darunterliegenden Bereich des Wehrrückens eingeleitet.

2.3.4. Horizontale Träger

Die beiden horizontalen Träger leiten die Auflagerkräfte der vertikalen Träger zu den Stemmarmen weiter.

2.3.5. Stemmarme

Mittels der Stemmarme sind die horizontalen Träger gelagert und sie bilden das letzte Element in der Kraftübertragung zu den Drehlagern, die die Belastung in die Wehrpfeiler einleiten.



Abb. 4: eingebaute Radialschütze im geöffneten Zustand [22]

3. Lasten

3.1. Allgemeines

Die vorherrschenden Lasten auf ein Radialschütz sind der hydrostatische Druck, resultierend aus dem Aufstau und die Einwirkung von Erdbeben. Andere Belastungen wie Eisdruck, Temperatureinflüsse, etc. werden hier nicht berücksichtigt.

Abhängig vom verwendeten Sicherheitskonzept werden unterschiedliche Lastkombinationen mit den vorhandenen Lasten gebildet und diese entsprechenden Beanspruchbarkeiten gegenüber gestellt.

3.2. Hydrostatischer Druck

Für die Berechnung wird zwischen einem "normalen Wasserstand" und einem "erhöhten Wasserstand" unterschieden. Die Ermittlung des hydrostatischen Drucks erfolgt nach dem Pascalschen Gesetz,

$$p_{\text{stat}}(\mathbf{h}) = \rho \cdot \mathbf{g} \cdot \mathbf{h}$$
 (3.1)

wobei die Erdbeschleunigung mit g=9,81 m/s² und die Dichte mit ρ =1000 kg/m³ angenommen wurden.

3.3. Erdbeben

Bei Erdbeben können sowohl Beschleunigungen in horizontaler (α_{hor}) als auch in vertikaler (α_{ver}) Richtung auftreten. Beide führen zu einer Erhöhung des Wasserdruckes. Für die Berechnung werden die Ansätze nach Westergaard [5] oder Zangar [6] verwendet.

3.3.1. Model nach "Westergaard"

Nach Westergaard ergibt sich der horizontale dynamische Wasserdruck aus:



Abb. 5: dynamischer Wasserdruck [5]

Der resultierende Wasserdruck aufgrund des Erdbebens setzt sich aus dem horizontalen dynamischen Wasserdruck und dem statischen Wasserdruck, multipliziert mit der vertikalen Beschleunigung, zusammen.

$$\mathbf{p}_{\text{erdbeben}} = \mathbf{p}_{\text{stat}} \cdot \boldsymbol{\alpha}_{\text{ver}} + \mathbf{p}_{\text{dyn}}$$
(3.3)

Realistische Größen für die horizontale Beschleunigung sind beispielsweise 0,2 und für die vertikale Beschleunigung 0,1. Diese Werte sind meist vom Auftraggeber vorgegeben, oder können aus regionalen Erdbebenkarten entnommen werden.

3.3.2. Model nach "Zangar"

Der dynamische Wasserdruck nach Zangar berechnet sich wie folgt:

$$C_{w} = \frac{1}{2} \cdot C_{m} \cdot \left[\frac{y}{h} \cdot \left(2 - \frac{y}{h} \right) + \sqrt{\frac{y}{h} \cdot \left(2 - \frac{y}{h} \right)} \right]$$
(3.4)

$$p_{dyn} = C_{w} \cdot \alpha_{hor} \cdot \rho \cdot g \cdot h$$
(3.5)

Die Variablen y und h sind gleich wie bei Westergaard und in Abb. 5 ersichtlich. Für annähernd vertikale Bauteile wird C_m =0,73 verwendet.

Der resultierende Wasserdruck aufgrund des Erdbebens ergibt sich wieder aus:

$$p_{\text{erdbeben}} = p_{\text{stat}} \cdot \alpha_{\text{ver}} + p_{\text{dyn}}$$
(3.6)

3.4. Lastkombinationen und Sicherheitskonzepte

Hier wird nun, wie vom Auftraggeber gewünscht, zwischen zwei Sicherheitskonzepten unterschieden. Einerseits dem Nachweiskonzept mit gesplitteten Teilsicherheitsbeiwerten gegen Grenzzustände, andererseits dem deterministischen Konzept mit Verwendung der zulässigen Spannungen. Im Weiteren wird das erstgenannte Konzept "Sicherheitskonzept NEU" und das Zweite "Sicherheitskonzept ALT" genannt.

3.4.1. Sicherheitskonzept NEU

Die Grundlagen für dieses Konzept finden sich in der DIN 18800-1 [7] und der DIN 19704-1 [10]. Die Beanspruchungskombinationen werden mit Teilsicherheitsbeiwerten γ_f und Kombinationswerten ψ (siehe Tabelle 3.1) gebildet. Es wird zwischen drei Kombinationen unterschieden:

• NOC (Normal Operation Case) oder Grundkombination - Fall 1

Hierbei handelt es sich ausschließlich um den hydrostatischen Wasserdruck p_{stat,normal} zufolge des "normalen Wasserstandes".

γ_f=1,35 ψ=1,0

$$p_{\text{NOC,d}} = \gamma_f \cdot \psi \cdot p = 1,35 \cdot 1,0 \cdot p_{\text{stat,normal}}$$
(3.7)

• SOC (Special Operation Case) oder Grundkombination - Fall 2

Hierbei handelt es sich um den hydrostatischen Wasserdruck $p_{\text{stat,erhöht}}$ zufolge des "erhöhten Wasserstandes".

 γ_f =1,35 ψ =0,9

$$\mathbf{p}_{\text{SOC,d}} = 1,35 \cdot 0,9 \cdot \mathbf{p}_{\text{stat,erhöht}} \tag{3.8}$$

• ULC (Ultimate Load Case) oder Außergewöhnliche Kombination - Fall 3

Hier werden der hydrostatische Wasserdruck p_{stat,normal} zufolge des "normalen Wasserstandes" mit dem resultierenden Wasserdruck aufgrund des Erdbebens überlagert.

γ_f=1,35 ψ=0,8

Nr	Einwirkungs-	Einwirkungen	Nach	Grundkom	binationen	Außergewöhn-				
	an			Fall 1 ^{1) 3)}	Fall 2 ^{1) 3)}	tionen Fall 3 ^{1) 2) 3)}				
1	ständig	Ständige Einwirkungen	5.1		$\gamma_{\rm F} = 1,35, \ \psi =$	1,0				
2		Hydrostatische Einwirkungen	5.2.1							
3		Hydrodynamische Einwirkungen	5.2.2							
4		Wasserlast	5.2.3		$\begin{array}{l} \gamma_{\rm F}=1,35\\ \psi=0,9 \end{array}$					
5		Eisauflast	5.2.4	$\gamma_{\rm F} = 1,35$						
6	veränderlich	Verkehrslast	5.2.6	$\varphi = 1,0$						
7		Massenkräfte	5.2.7							
8		Änderungen der Stützbedingungen	5.2.8			$\gamma_{\rm F} = 1,35$				
9		Eisdruck, Eisstoß	5.2.5			$\psi = 0, 8$				
10		Temperatureinflüsse	5.2.9							
11		Schiffsreibung	5.2.10							
12		Leckwerden von Luftkammern	5.3.1							
13	außer- gewöhnlich	außer- Montage- und Reparaturzuständen								
14	5	Einwirkungen des Antriebs im Störfall	5.5			$\gamma_{\rm F}$ siehe Tabelle 6, $\psi=1,0$				
 Ve we 2) Vo 3) Ge 	 Veränderliche Einwirkungen sind als gleichzeitig auftretend nach Vorgabe des Auftraggebers nur zu berücksichtigen, wenn ihr Zusammentreffen möglich ist. Von den außergewöhnlichen Einwirkungen Nr 12 bis 14 braucht immer nur eine berücksichtigt zu werden. 									

$$p_{\text{ULC,d}} = 1,35 \cdot 0,8 \cdot \left(p_{\text{stat,normal}} + p_{\text{erdbeben}} \right)$$
(3.9)

Tabelle 3.1 Teilsicherheitsbeiwerte und Kombinationsbeiwerte [10]

Allgemein gilt für die Nachweisführung des Sicherheitskonzepts "NEU", dass die gebildeten Beanspruchungskombinationen (S_d) einer Beanspruchbarkeit (R_d) gegenüber gestellt werden.

$$\frac{S_d}{R_d} \le 1$$
(3.10)

Die Beanspruchbarkeit errechnet sich aus den charakteristischen Widerstandsgrößen dividiert durch den Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{m.}$ Für Stahl wird allgemein γ_{m} =1,1 verwendet.

3.4.2. Sicherheitskonzept ALT

Bei diesem Konzept werden die Lasten ohne jegliche Kombinationswerte überlagert und zulässigen Spannungen (Tabelle 3.2) gegenüber gestellt. Diese Vorgehensweise findet in der DIN 19704 (alte Ausgabe) [11] seine Anwendung. Es wird zwischen drei unterschiedlichen Lastfällen unterschieden.

• NB – Normaler Betriebsfall

Hierbei handelt es sich um den hydrostatischen Wasserdruck $p_{\text{stat,normal}}$ zufolge des "normalen Wasserstandes".

$$p_{\rm NB} = p_{\rm stat, normal} \tag{3.11}$$

• BB – Besonderer Betriebsfall

Hierbei handelt es sich um den hydrostatischen Wasserdruck $p_{\text{stat,erhöht}}$ zufolge des "erhöhten Wasserstandes".

$$p_{BB} = p_{stat, erh\ddot{o}ht}$$
(3.12)

• AL – Außergewöhnlicher Lastfall

Hier werden der hydrostatische Wasserdruck p_{stat,normal} zufolge des "normalen Wasserstandes" mit dem resultierenden Wasserdruck aufgrund des Erdbebens überlagert.

$p_{AL} = p_{stat,normal} + p_{erdbeben} $ (3.13)	3)
---	----

	Bauteile aus7)										
Spannungsart		St 37 N/mm ²		St 42 N/mm ²			. St 52 N/mm ²				
opannengourt	im Lastfall										
	NB	BB	AL	NB	BB	AL	NB	BB	AL		
Druck und Biegedruck, wenn ein Stabili- tätsnachweis nach Abschnitt 6.4.2 erforderlich ist.	140	160	185	151	173	200	210	240	280		
Zug und Biegezug; Biegedruck, wenn kein Stabilitätsnachweis nach Abschnitt 6.4.2 erforderlich ist.	160	180	210	173	195	228	240	270	315		
Schub	92	104	121	100	113	131	139	156	182		
Vergleichsspannung	180	192	216	195	209	235	270	288	324		
Vergleichsspannung in der Stauwand	204	204	216	222	222	235	306	306	324		

Tabelle 3.2 Zulässige Spannungen [11]

4. Berechnung des Schützkörpers

4.1. Allgemeines

Für alle tragenden Bauteile (siehe Abschnitt 2.3) werden die jeweils geführten Einzelnachweise aufgelistet und formelmäßig dokumentiert.

Die Aufteilung wird, wie beim Sicherheitskonzept in "NEU" und "ALT", auch bei der statischen Berechnung fortgesetzt. Zum Teil ist kaum ein Unterschied zwischen Berechnungen nach "ALT" und "NEU" und die Nachweise sind, bis auf die Sicherheitsbeiwerte identisch.

4.1.1. Berechnungsgrundlagen "NEU"

Die Berechnung erfolgt auf Grundlage folgender Normen:

- DIN 18800-1 [7]
- DIN 18800-2 [8]
- DIN 18800-3 [9]
- DIN 19704-1 [10]
- ÖNORM EN 1993-1-5 [13] (nur für Spannungsverteilung aufgrund von Schubverzerrung)

4.1.2. Berechnungsgrundlage "ALT"

Die Berechnung erfolgt auf Grundlage folgender Normen:

- DIN 18800-1 [7]
- DIN 19704 [11]
- DIN 4114 [12]
- ÖNORM EN 1993-1-5 [13] (nur für Spannungsverteilung aufgrund von Schubverzerrung)

4.1.3. Bemessungsverfahren

Laut DIN 19704-1 ist das Nachweisverfahren Elastisch-Elastisch anzuwenden.

4.1.4. Globale Sicherheit

Aufgrund dessen, dass die Berechnung und Bemessung mit dem Verfahren E-E durchgeführt wird, lassen sich sowohl für das Sicherheitskonzept "NEU" als auch das Sicherheitskonzept "ALT" globale Sicherheitsbeiwerte angeben. Wobei für Sicherheitskonzept "NEU" eine Fließgrenze von 240 N/mm² für die Stahlsorte S235 vorgegeben ist und für Sicherheitskonzept "ALT" 235 N/mm² angenommen wird.

Material		S235		S235				
Sicherheitskonzept		NEU		ALT				
Lastkombination	NOC	SOC	ULC	NB	BB	AL		
Druck und Biegedruck, wenn								
ein Stabilitätsnachweis	1.49	1.34	1.19	1.68	1.47	1.27		
erforderlich ist								
Zug und Biegezug;								
Biegedruck, wenn kein	1.49	1.34	1.19	1.47	1.31	1.12		
Stabilitätsnachweis erforderlich								
Schub	1.49	1.34	1.19	1.47	1.30	1.12		
Vergleichsspannung	1.49	1.34	1.19	1.31	1.22	1.09		
Vergleichsspannung in der	1.24	1 1 1	0.00	1 15	1 15	1 00		
Stauwand	1.24	1.11	0.99	1.15	1.15	1.09		

Tabelle 4.1 Vergleich globale Sicherheit anhand der Stahlgüte S235

Der Vergleich der Werte zeigt, dass nicht eindeutig ausgesagt werden kann welches der beiden Sicherheitskonzepte konservativer ist.

4.2. Steifen

4.2.1. Übersicht

In Abb. 6 sind die Steifen in rot dargestellt.



Abb. 6: Position Steifen

4.2.2. Statisches System und Schnittkräfte

Das statische System der horizontal angeordneten Steifen ist abhängig von der Anzahl der vertikalen Träger. Für die untersuchten Fälle reicht das Spektrum von einem Einfeldträger bis hin zu einem mehrfeldrigen Durchlaufträger. Grundsätzlich sind die Steifen symmetrisch zur Schützmittelebene angeordnet. In den Endfeldern können die Steifen lediglich als Kragträger ausgebildet sein, da dies aus konstruktiven Gründen zur Befestigung von Schleifdichtungen notwendig ist. Generell erlaubt das Excel-Tool eine unabhängige Eingabe der Feldlängen von Rand- (I₁) und Mittelfeldern (I₂). Siehe Abb. 7.



Abb. 7: Eingabemöglichkeiten, Steifensystem

Der flächig wirkende Wasserdruck wird mit der Einflussbreite je Steife multipliziert und es resultiert daraus eine konstante Streckenlast, die als Belastung aufgebracht wird.

Für die Ermittlung der Schnittkräfte unterscheidet das Excel-Tool zwischen ein- bis fünf-feldrigen Systemen. Wenn mehr als fünf Felder vorhanden sind, dann werden die Werte des fünf-feldrigen Durchlaufträgers übernommen. In Abb. 8 bis Abb. 12 sind die verwendeten statischen Systeme aufgelistet. Neben Biegemomenten und Querkräften werden auch die Positionen der Momentennulldurchgänge berechnet, da diese in weiterer Folge für die Ermittlung der mitwirkenden Breite notwendig sind.



Abb. 8: Einfeldträger mit Kragarmen



Abb. 9: Zweifeldträger mit Kragarmen



Abb. 10: Dreifeldträger mit Kragarmen



Abb. 11: Vierfeldträger mit Kragarmen



Ab dem Zweifeldträger handelt es sich um statisch unbestimmte Systeme. Die Auflagerkräfte (A1, A2,...) werden mit Hilfe von Auszügen aus Tabellenbüchern ([14] und [15]) analytisch ermittelt. Die Schnittkräfte können dann aus den Auflagerkräften und der Streckenlast durch Lösen der Gleichgewichtsbedingungen direkt ermittelt werden.

In Abb. 13 sind jene Punkte (1 bis 7) des Radialschützes ersichtlicht, an denen das Excel-Tool für jede Steife die Schnittkräfte berechnet. Abhängig vom statischen System können sich Punkte überlagern oder fallweise wegfallen. Die an den ausgewiesenen Stellen ermittelten Schnittkräfte werden für die Einzelnachweise der Steifen und für spätere Überlagerungen benötigt.



Abb. 13: Nachweispunkte für Steifen

4.2.3. Querschnitt

Der Querschnitt der Steifen besteht aus einem Steg und einem gekrümmten Gurt (Abb. 14), der Teil des Stauwandbleches ist. Die Breite des Gurtes b_m entspricht der mitwirkenden Breite gemäß [16] und wird mit Hilfe von Abb. 15 wie folgt ermittelt:



Abb. 14: Querschnitt Steife



Abb. 15: Gurtwirkungsgrad und Höhenkorrekturfaktor [16]

Im beschriebenen Fall handelt es sich lediglich um Flachsteifen, auf die Verwendung von Steifen aus Winkel- oder T-Profilen bzw. trapezförmige Profile wird hier nicht näher eingegangen.

4.2.4. Spannungsermittlung

Im Excel-Tool werden folgende Spannungsermittlungen aus der Steifenbeanspruchung durchgeführt (Formeln identisch für "ALT" und "NEU):

• Biegespannungen an der Plattenoberseite (St,pl,o), der Plattenunterseite (St,pl,u) und an der Stegunterkante (St,g,o) (siehe Abb. 14)

$$\sigma_{\rm St,pl,o} = \frac{M}{W_{\rm St,pl,o}}$$
(4.2)

$$\sigma_{\rm St,pl,u} = \frac{M}{W_{\rm St,pl,u}} \tag{4.3}$$

$$\sigma_{\rm St,g,o} = \frac{M}{W_{\rm St,g,o}} \tag{4.4}$$

• Schubspannungen im Querschnittsschwerpunkt und an der Plattenunterseite (St,pl,u)

$$\tau_{\rm St,max} = \frac{\mathbf{Q} \cdot \mathbf{S}_{\rm S}}{\mathbf{I} \cdot \mathbf{t}_{\rm St}} \tag{4.5}$$

$$\tau_{\text{St,pl,u}} = \frac{Q \cdot S_{\text{pl}}}{I \cdot t_{\text{St}}}$$
(4.6)

• Vergleichsspannung an der Plattenunterseite (St,pl,u)

$$\sigma_{\mathrm{V,St}} = \sqrt{\sigma_{\mathrm{St,pl,u}}^2 + 3 \cdot \tau_{\mathrm{St,pl,u}}^2}$$
(4.7)

Der Vergleichsspannungswert gilt nur als Ausnutzungsgrad für reine Steifentragwirkung. Die Gesamtvergleichsspannung in der Stauwand wird am Ende des Kapitels angegeben.

4.2.5. Stabilitätsnachweis

Das Excel-Tool überprüft die Beulgefährdung des Steifenstegs im Bereich der Stützstellen der Vertikalträger (entspricht negativen Momentenbereich) mittels der Nachweise in der DIN 18800-3. Bei den Steifen handelt es sich um eine 3-seitig gelagerte Platte. Die Schubnachweise werden jedoch mit der gleichen Formel wie für die 4-seitig gelagerte Platte durchgeführt. Für die Normalspannung werden die Beulabminderungsfaktoren wie für die 3-seitige Platte herangezogen. Mit diesen Einzelwerten wird dann der Kombinationsnachweis für Biegung und Schubbeulen, wie für die 4-seitige Platte durchgeführt. Dies deshalb, da in Ermangelung genauerer Nachweisverfahren, keine bessere Interaktionsfunktion in den vorliegenden Normen zu finden ist.

Es können anstelle der maximalen Werte am Querrand, die Spannungen im Abstand $h_{st}/2$ vom Querrand herangezogen werden (siehe Abb. 16). Die Vorgehensweise ist gleich für Konzepte "ALT" und "NEU".



Abb. 16: Maßgebende Spannungen für Beulen

Die für den Nachweis erforderlichen Beulwerte (k_{σ} und k_{τ}) für die 3-seitig bzw. 4-seitig gelagerten Platten wurden aus [21] entnommen.

Im Folgenden wird der Berechnungsweg formelmäßig dargestellt.

$$\sigma_{e} = \frac{\pi^{2} \cdot E}{12 \cdot (1 - \mu^{2})} \cdot \left(\frac{t}{b}\right)^{2}$$
(4.8)

$$\sigma_{ki} = k_{\sigma} \cdot \sigma_{e} \tag{4.9}$$

$$\tau_{ki} = k_{\tau} \cdot \sigma_{e} \tag{4.10}$$

$$\overline{\lambda} = \sqrt{\frac{f_{yk}}{\sigma_{ki}}}$$
(4.11)

$$\overline{\lambda_{\tau}} = \sqrt{\frac{f_{yk}}{\tau_{ki} \cdot \sqrt{3}}}$$
(4.12)

$$\psi = \frac{\sigma_2}{\sigma_1} \tag{4.13}$$

$$c = 1,25 - 0,12 \cdot \psi \le 1,25 \tag{4.14}$$

$$\kappa = c \cdot \frac{1}{\overline{\lambda}} \cdot \left(1 - \frac{0.22}{\overline{\lambda}} \right) \le 1$$
(4.15)

$$\kappa_{\tau} = \frac{0.84}{\overline{\lambda_{\tau}}} \le 1 \tag{4.16}$$

Nachweis bei alleiniger Wirkung von σ :

$$\frac{\sigma}{\kappa \cdot f_{yd}} \le 1 \tag{4.17}$$

Nachweis bei alleiniger Wirkung von τ (es wird die mittlere Schubspannung entlang des Stegs herangezogen):

$$\frac{\tau_{\text{mittel}} \cdot \sqrt{3}}{\kappa_{\tau} \cdot f_{\text{yd}}} \leq 1$$
(4.18)

Nachweis bei gleichzeitiger Wirkung von σ und τ :

$$\left(\frac{\sigma}{\kappa \cdot f_{yd}}\right)^{e_1} + \left(\frac{\tau \cdot \sqrt{3}}{\kappa_{\tau} \cdot f_{yd}}\right)^{e_3} \le 1$$
(4.19)

 e_1 und e_3 entsprechen:

$$e_1 = 1 + \kappa^4$$
 (4.20)

$$\mathbf{e}_3 = \mathbf{1} + \mathbf{\kappa} \cdot \mathbf{\kappa}_{\tau}^2 \tag{4.21}$$

4.2.6. Bemerkungen

Da es sich bei dem Excel-Tool um ein Vorbemessungsprogramm handelt, wird auf die Berechnung der Kehlnähte und auf Verformungsnachweise verzichtet.

4.3. Vertikale Träger

4.3.1. Übersicht

In Abb. 17 sind die vertikalen Träger (Spante) in rot dargestellt.



Abb. 17: Position vertikaler Träger

4.3.2. Statisches System und Schnittkräfte

Grundsätzlich sind die vertikalen Träger von ihrer Geometrie her gekrümmt. Für die Berechnung der Schnittkräfte wird ein vereinfachtes ebenes System herangezogen (Abb. 18).



Abb. 18: Systeme vertikale Träger

Diese Vereinfachung führt zu einer Abweichung der tatsächlichen Schnittkräfte. Um ein gefordertes Maß an Genauigkeit einzuhalten, beschränkt das Excel-Tool die Geometrie des vertikalen Trägers, sodass keine zu großen Krümmungen, mit der Theorie des ebenen Systems berechnet werden. Als Kriterium wird das Verhältnis zwischen Radius und Sehnenlänge gebildet (siehe Abb. 19 und Anhang 12.1).

Dies führt zu folgendem Abgrenzungskriterium:

$$\frac{R}{S} \ge 0.85 \tag{4.22}$$

Abb. 19: Geometriekriterium vertikaler Träger

Daraus ergibt sich bei einem Träger mit L=25 eine Abweichung der Schnittkräfte in der Größenordnung von 6%.

Wird Gleichung 4.10 nicht eingehalten, dann erscheint in der Eingabemaske eine Warnung, die auf die Unschärfe der Berechnung hinweist.

Die einwirkende Last ergibt sich aus dem Wasserdruck multipliziert mit der Einflussbreite (Trägerabstand) des jeweiligen vertikalen Trägers. Daraus resultiert entweder eine dreieckförmige Streckenlast oder, wenn das Schütz überströmt wird, eine trapezförmige Streckenlast. Da es sich um ein statisch bestimmtes System handelt, können die Schnittkräfte mit Hilfe der Gleichgewichtsbedingungen einfach ermittelt werden. Die Einspannwirkung des Vertikalträgers in die Stemmarme wird näherungsweise vernachlässigt.

Das Excel-Tool berechnet einerseits einen vertikalen Träger, der direkt über den Stemmarmen liegt (siehe Abb. 20 Schnitt 3) und andererseits einen, der zwischen den Stemmarmen (Schnitt 6) liegt.



Abb. 20: Nachweispunkte für vertikaler Träger

4.3.3. Querschnitt

Der Querschnitt der vertikalen Träger besteht aus einem Steg, einem Obergurt, der Teil des Stauwandbleches ist, sowie einem aufgeschweißten Untergurt. Die Breite des Obergurtes b_m entspricht der mitwirkenden Breite gemäß [11] und wird mit Hilfe von Abb. 22 wie folgt ermittelt:

$$\mathbf{b}_{\mathrm{m}} = 2 \cdot \mathbf{v} \cdot \mathbf{B} \tag{4.23}$$

Laut DIN 19704-1 ist für die Ermittlung der mitwirkenden Plattenbreite immer der Abstand zwischen benachbarten Momentennullpunkten heranzuziehen (in EN 1993 stehen hierfür andere Bezugswerte zur Verfügung).



Abb. 21: Querschnitt vertikaler Träger



Abb. 22: Abminderungsbeiwert [11]

Das Excel-Tool lässt unterschiedliche Steghöhen zu. Dabei wird der vertikale Träger in einen oberen, mittleren und unteren Bereich unterteilt (Abb. 23). Im mittleren Bereich herrscht über die gesamte Länge eine konstante Steghöhe (h_{ST,mitte}). Im oberen und unteren Bereich ist es möglich, die Steghöhe ausgehend von der Höhe im mittleren Bereich, linear zu den Rändern abfallen zu lassen (gevouteter Träger). Die Nachweisführung für den gesamten vertikalen Träger erfolgt durchgehend für alle Punkte an denen Steifen anschließen. Somit ist davon auszugehen, dass auch der gevoutete Trägerbereich ausreichend genau untersucht ist.

Um das in [11] vorgefundene Diagramm optimal implementieren zu können, wurden die beiden Kurven tabellarisch übernommen.



Abb. 23: Steghöhe vertikaler Träger

4.3.4. Spannungsermittlung

Im Excel-Tool werden folgende Spannungsermittlungen aus der vert. Trägerbeanspruchung durchgeführt (Formeln identisch für "ALT" und "NEU):

• Biegespannungen an der Plattenoberseite (vT,pl,o), der Plattenunterseite (vT,pl,u) sowie an der Untergurtoberseite (vT,g,o) und der Untergurtunterseite (vT,g,u) (siehe Abb. 21)

$$\sigma_{\rm vT,pl,o} = \frac{M}{W_{\rm vT,pl,o}}$$
(4.24)

$$\sigma_{\rm vT,pl,u} = \frac{M}{W_{\rm vT,pl,u}}$$
(4.25)

$$\sigma_{\rm vT,g,o} = \frac{M}{W_{\rm vT,g,o}}$$
(4.26)

$$\sigma_{vT,g,u} = \frac{M}{W_{vT,g,u}}$$
(4.27)

• Schubspannungen im Querschnittsschwerpunkt, an der Plattenunterseite (vT,pl,u) und an der Untergurtoberseite (vT,g,o)

$$\tau_{vT,max} = \frac{Q \cdot S_s}{I \cdot t_{vT}}$$
(4.28)

$$\tau_{vT,pl,u} = \frac{Q \cdot S_{pl}}{I \cdot t_{vT}}$$
(4.29)

$$\tau_{\rm vT,g,o} = \frac{Q \cdot S_g}{I \cdot t_{\rm vT}}$$
(4.30)

 Vergleichsspannung an der Plattenunterseite (vT,pl,u) und an der Untergurtoberseite (vT,g,o)

$$\sigma_{v,vT,pl} = \sqrt{\sigma_{vT,pl,u}^2 + 3 \cdot \tau_{vT,pl,u}^2}$$
(4.31)

$$\sigma_{V,VT,g} = \sqrt{\sigma_{VT,g,o}^2 + 3 \cdot \tau_{VT,g,o}^2}$$
(4.32)

Der Vergleichsspannungswert an der Plattenunterseite gilt nur als Ausnutzungsgrad für reine Trägerwirkung. Die Gesamtvergleichsspannung in der Stauwand wird am Ende des Kapitels angegeben.

Zusätzlich werden in den Schnitten 2, 4 und 7 (Abb. 20) die vorhandenen Spannungen in der Stauwand ermittelt, da diese für spätere Überlagerungen notwendig sind. Ausgehend von den Spannungen in den Schnitten 3 und 6 werden die restlichen Werte mit Hilfe von Abb. 24, entsprechend der Spannungsverteilung in Querrichtung ermittelt. Hierbei ist β mit v aus Abb. 22 gleichzusetzen und b_{eff} entspricht b_m.



Abb. 24: Spannungsverteilung unter Berücksichtung der Schubverzerrung [13]

Abhängig von der Anzahl der vertikalen Träger können sich die Schnitte 2 bis 7 überlagern oder fallweise wegfallen.

4.3.5. Stabilitätsnachweis

Der Beulnachweis für die Stege der vertikalen Träger erfolgt wie bei den Steifen (siehe 4.2.5) mit zwei Änderungen. Erstens werden aus einer konservativen Annahme die maximalen Spannungen an den Querrändern verwendet und nicht jene Werte im Abstand $h_{st}/2$, zweitens werden die Beulwerte für die 4-seitig gelagerte Platte aus [21] entnommen.

Weiters wird ein Beulnachweis für die Gurte durchgeführt. Hierbei werden die Gurtabmessungen einem Grenzverhältnis gegenüber gestellt:

$$\frac{\mathbf{h}_{G}}{\mathbf{t}_{G}} \leq \operatorname{grenz}\left(\frac{\mathbf{h}}{\mathbf{t}}\right) \tag{4.33}$$

 $\operatorname{grenz}\left(\frac{h}{t}\right)$ errechnet sich nach Tabelle 4.2.

	1	2	3
1	Lagerung:		grenz (<i>b/t</i>) allgemein: 305 $\cdot \sqrt{\frac{k_{\sigma}}{\sigma_1 \cdot \gamma_{\rm M}}}$
2	Rand₋ spannungs verhältnis <i>ψ</i>	Beulwert k _σ in Abhängigkeit vom Randspannungs- verhältnis ψ	grenz (b/t) für Sonderfälle des Randspannungsverhältnisses ψ
3	Größte Druck	spannung am gelagerten Rand	
4	1	0,43	$12,9 \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
5	$1 > \psi > 0$	$\frac{0,578}{\psi + 0,34}$	19,7 $\cdot \sqrt{\frac{0,578}{\psi + 0,34}} \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
6	0	1,70	$25.7 \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
7	0 > _V > –1	$1,70 - 5 \cdot \psi + 17,1 \cdot \psi^2$	$19,7 \cdot \sqrt{1,70 - 5 \cdot \psi + 17,1 \cdot \psi^2} \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
8	-1	23,8	$96,1\cdot\sqrt{\frac{240}{\sigma_1\cdot\gamma_{\rm M}}}$
9	Größte Druck	spannung am freien Rand	
10	1	0,43	$12,9 \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
11	$1 > \psi > 0$	$0,57 - 0,21 \cdot \psi + 0,07 \cdot \psi^2$	$19.7 \cdot \sqrt{0.57 - 0.21 \cdot \psi + 0.07 \cdot \psi^2} \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
12	0	0,57	$14,9 \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
13	$0 > \psi > -1$	$0,57 - 0,21 \cdot \psi + 0,07 \cdot \psi^2$	$19,7 \cdot \sqrt{0,57 - 0,21 \cdot \psi + 0,07 \cdot \psi^2} \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
14	-1	0,85	$18,2 \cdot \sqrt{\frac{240}{\sigma_1 \cdot \gamma_M}}$
Für Erze	$\sigma_{1} \gamma_{M} = f_{y,k} \text{ darf } \phi_{y,k}$	der Maximalwert _{fyk} nach Tabelle Ien Wurzelausdruck eingesetzt w	e 1 für die jeweilige Stahlsorte unabhängig von der verden.



Neben der Beuluntersuchung der Stege und Gurte führt das Excel-Tool auch einen Biegdrillknicknachweis mit Hilfe eines Abgrenzungskriteriums laut DIN 18800-1 durch:

$$c \le 0, 5 \cdot \lambda_{a} \cdot i_{z,g} \cdot \frac{M_{y,d}}{k_{c} \cdot M_{y}}$$
(4.34)

Variablenerklärung:

- c: Abstand in dem der Druckgurt seitlich unverschieblich gehalten ist
- λ_a : Bezugsschlankheitsgrad
- i_{z,g}: Trägheitsradius des Druckgurtes und 1/5 des Steges (normal zur Belastungsebene)
- My: Größter Wert des maßgebenden Biegemomentes
- k_c Beiwert für den Verlauf der Druckkraft

Im Feldbereich wird ein k_c-Wert von 0,6 verwendet. Grundlage dafür bildet die konservative Annahme (für den ungünstigsten Schnittkraftverlauf), dass das Feldmoment maximal zu Null wird in Feldmitte und nicht ins Positive wechselt (siehe Abb. 25). Andere Fälle werden mit einer Warnmeldung im Berechnungsablauf gekennzeichnet. Für die Einwirkung einer Einzellast würde sich für das System "Obergut gehalten" ein kc-Wert von 0,63 ergeben und für eine konstante Streckenlast 0,5. Die tatsächlich wirkende Belastung liegt dazwischen (Steifen leiten Kräfte mehrmals punktförmig ein) und daher wurde letztendlich der Wert 0,6 als ungünstigster k_c-Wert gewählt. Alle weiteren Fälle (für Steifenund Trägerquerschnitte) sind dadurch abgedeckt.



4.3.6. Bemerkungen

Da es sich bei dem Excel-Tool um ein Vorbemessungsprogramm handelt, wird auf die Berechnung der Kehlnähte verzichtet. Verformungen an ausgesuchten Stellen sind in Abschnitt 4.8 zu finden.

4.4. Horizontale Träger

4.4.1. Übersicht

In Abb. 26 sind die horizontalen Träger in rot dargestellt.



Abb. 26: Position horizontale Träger

4.4.2. Statisches System und Schnittkräfte

Das statische System der horizontalen Träger ist im Regenfall ein Einfeldträger mit beidseitigen Kragarmen und einer Symmetrie zur Schützmittelebene. Die Lagerung erfolgt auf den Stemmarmen.

Das Excel-Tool würde es auch theoretisch zulassen, dass die Stemmarme des Radialschützes am äußersten Rand angreifen und somit die Kragarme wegfallen (siehe Abb. 7).

Die Last auf die horizontalen Träger ergibt sich aus den Auflagerkräften der vertikalen Träger. Diese werden gleichmäßig verteilt als konstante Streckenlast aufgebracht.

Da es sich um ein statisch bestimmtes System handelt, können die Schnittkräfte mit Hilfe der Gleichgewichtsbedingungen einfach ermittelt werden.

Das Excel-Tool berechnet einerseits die maximalen Schnittkräfte im Feld- und Stützbereich (Punkte 3 und 6), sowie zusätzliche Stellen (Punkte 2, 4, 7 in Abb. 27), die für spätere Spannungsüberlagerungen notwendig sind.



Abb. 27: Nachweispunkte für horizontale Träger

4.4.3. Querschnitt

Der Querschnitt der horizontalen Träger besteht aus einem Steg, einem gekrümmten Gurt, der Teil des Stauwandbleches ist und einem ebenen Untergurt (Abb. 28). Die Breite des Gurtes b_m wird wie bei den Steifen (siehe 4.2.3) ermittelt.



Abb. 28: Querschnitt horizontaler Träger

4.4.4. Spannungsermittlung

Im Excel-Tool werden folgende Spannungsermittlungen aus der hor. Trägerbeanspruchung durchgeführt (Formeln identisch für "ALT" und "NEU):

• Biegespannungen an der Plattenoberseite (hT,pl,o), der Plattenunterseite (hT,pl,u) sowie an der Untergurtoberseite (hT,g,o) und der Untergurtunterseite (hT,g,u) (siehe Abb. 28)

$$\sigma_{\rm hT,pl,o} = \frac{M}{W_{\rm hT,pl,o}}$$
(4.35)

$$\sigma_{\rm hT,pl,u} = \frac{M}{W_{\rm hT,pl,u}}$$
(4.36)

$$\sigma_{\rm hT,g,o} = \frac{M}{W_{\rm hT,g,o}}$$
(4.37)

$$\sigma_{hT,g,u} = \frac{M}{W_{hT,g,u}}$$
(4.38)

• Schubspannungen im Querschnittsschwerpunkt, an der Plattenunterseite (hT,pl,u) und an der Untergurtoberseite (hT,g,o)

$$\tau_{hT,max} = \frac{Q \cdot S_s}{I \cdot t_{hT}}$$
(4.39)

$$\tau_{hT,pl,u} = \frac{Q \cdot S_{pl}}{I \cdot t_{hT}}$$
(4.40)

$$\tau_{hT,g,o} = \frac{Q \cdot S_g}{I \cdot t_{hT}}$$
(4.41)

• Vergleichsspannung an der Plattenunterseite (hT,pl,u) und an der Untergurtoberseite (hT,g,o)

$$\sigma_{v,hT,pl} = \sqrt{\sigma_{hT,pl,u}^2 + 3 \cdot \tau_{hT,pl,u}^2}$$
(4.42)

$$\sigma_{V,hT,g} = \sqrt{\sigma_{hT,g,o}^2 + 3 \cdot \tau_{hT,g,o}^2}$$
(4.43)

Der Vergleichsspannungswert an der Plattenunterseite gilt nur als Ausnutzungsgrad für reine Trägerwirkung. Die Gesamtvergleichsspannung in der Stauwand wird am Ende des Kapitels angegeben.

Die ermittelten Spannungen in der Stauwand entsprechen den Werten direkt über dem Steg. Wegen der Schubverzerrung nehmen die Spannungen, ausgehend vom Steg seitlich kontinuierlich ab. Für Spannungsüberlagerungen in der Stauwand werden diese reduzierten Werte benötigt und mittels Abb. 24 (wie in 4.3.4 erklärt) ermittelt.

4.4.5. Stabilitätsnachweis

Der Beulnachweis des Stegs und des Gurts, sowie das Biegedrillknicken des Querschnitts werden nach derselben Vorgehensweise, wie bei den vertikalen Trägern (siehe 4.3.5) durchgeführt.

4.4.6. Bemerkungen

Eine Berechnung der Kehlnähte wird nicht durchgeführt. Verformungen an ausgesuchten Stellen werden in 4.8 behandelt.

4.5. Stauwand

4.5.1. Übersicht

In Abb. 29 ist die Stauwand in rot angedeutet.



Abb. 29: Position Stauwand

4.5.2. Statisches System und Spannungen

Das großflächige Stauwandblech kann, begrenzt durch die vertikalen Träger und die Steifen, in kleinere Stauwandfelder unterteilt werden. Die einzelnen Stauwandfelder werden wie eine 4-seitig eingespannte Platte behandelt. Dabei ist zu erwähnen, dass die so ermittelten Plattenspannungen an zwei benachbarten Feldern im Üblichen unterschiedliche Werte annehmen. Dies wurde durch Mittelwertbildung für die Stützstellen ausgeglichen. Platten-Feldmomente wurden dabei unverändet belassen. Weiters ist anzumerken, dass an den oberen und unteren Rändern die Annahmen nur dann zutreffend sind, wenn entsprechende Querriegel in Form von Winkel- oder U-Profilen angeordnet werden. Andernfalls sollten die Plattenspannungen in diesen Randfeldern mit einer oben bzw. unten gelenkigen Randbedingung für die vorhandenen Abmessungen ermittelt werden.

Der Wasserdruck wirkt als trapezförmige Streckenlast auf die Felder. Zur Berechnung wird die Trapezfläche in eine Rechteck- und eine Dreieckfläche zerlegt (siehe Abb. 30)



Abb. 30: Zerlegung Wasserdruck

In Abb. 31 sind jene Punkte ersichtlich, in denen das Excel-Tool Spannungen berechnet.



Abb. 31: Berechnungspunkte Stauwandfeld

Die Spannungen werden mit Hilfe der Biegemomentenbeiwerte (k-Werte) aus Tabelle 4.3, Tabelle 4.4 und folgender Formel (gemäß [4]) ermittelt:

 $\sigma_{\rm pl} = \frac{k}{100} \cdot \frac{p \cdot a^2}{t^2}$

				} <i>₽</i>			29 2.85 15		۵ (11111) م	5 2				
1		x	Punkt $x = 0; y =$	$\frac{b}{2}$			x	Punkt $= 0, y =$	$\frac{b}{2}$		Punkt $x = 0, y$	2 = 4 = 0, b	Punkt 3 $x = \pm \frac{a}{2}$;	y = 5 $y = \frac{b}{2}$
$\frac{b}{a}$	$\frac{m_x}{p a^2}$	k	$\frac{m_y}{p a^2}$	k	$\frac{w}{p a^4/K}$	$\frac{m_x}{p a^2}$	k	$\frac{m_y}{p a^2}$	k	$\frac{w}{p a^4/K}$	$\frac{m_y}{p a^2}$	k	$\frac{m_x}{p a^2}$	k
∞ 3 2,5 2 1,75 1,5 1,25 1	0,1250 0,1189 0,1129 0,1017 0,0930 0,0812 0,0660 0,0479	75 71,3 67,7 61,0 55,8 48,7 39,6 28,7	0,0375 0,0406 0,0430 0,0464 0,0481 0,0498 0,0502 0,0479	22,5 24,4 25,8 27,8 28,9 29,9 30,1 28,7	0,01302 0,01223 0,01138 0,01013 0,00911 0,00772 0,00607 0,00406	0,0417 0,0417 0,0416 0,0411 0,0399 0,0368 0,0313 0,0229	25 25 25 24,7 23,9 22,1 18,8 13,7	0,0125 0,0125 0,0134 0,0158 0,0180 0,0203 0,0225 0,0229	7,50 7,50 8,04 9,48 10,8 12,2 13,5 13,7	0,00261 0,00260 0,00259 0,00253 0,00242 0,00220 0,00182 0,00127	$\begin{array}{c} -0,0570\\ -0,0571\\ -0,0572\\ -0,0572\\ -0,0572\\ -0,0572\\ -0,0565\\ -0,0515\\ \hline m_{-}=0.3 \end{array}$	34,2 34,3 34,3 34,3 34,3 34,3 34,3 33,9 30,9	$\begin{array}{c} -0,0833\\ -0,0833\\ -0,0833\\ -0,0832\\ -0,0832\\ -0,0806\\ -0,0759\\ -0,0671\\ -0,0515\\ \hline m_{-}=0.3 \end{array}$	50 50 50 49,9 48,4 45,5 40,3 30,9
Linie in Abb. 2.19	Alz		Aly			Blx		Bly			$\frac{m_x = 0,3}{B2y}$	<i>"</i> y	$m_y = 0.3$	

Tabelle 4.3 Biegemomentenbeiwerte für Rechtecklasten [4]

(4.44)
						n T	
	Punkt $5 = -3$ $x = \pm \frac{a}{2}; y = \frac{b}{2}$	Punkt $2 = -4$ x = 0; y = 0, b	x	Punkt 1 = 0; $y = b/2$		Punkt $2 = 4$ x = 0; y = 0, b	Punkt 3 $x = \frac{a}{2}; y = \frac{b}{2}$
$\frac{b}{a}$	$\frac{m_x}{p a^2}$ k	$\frac{m_y}{p a^2}$ k	$\frac{m_x}{p a^2}$ k	$\frac{m_y}{p a^2}$ k	$\frac{w}{p a^4/K}$	$\frac{m_y}{p a^2}$ k	$\frac{m_x}{p a^2}$ k
∞ 3 2,5 2 1,75 1,5 1,25 1	$\begin{array}{ccccccc} -0,0167 & 10.0 \\ -0,0167 & 10.0 \\ -0,0166 & 9.96 \\ -0,0165 & 9.90 \\ -0,0165 & 9.90 \\ -0,0165 & 9.90 \\ -0,0165 & 9.90 \\ -0,0154 & 9.24 \end{array}$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{c cccccc} 0,0041 & 2,6 \\ 0,0039 & 2,3 \\ 0,0037 & 2,2 \\ 0,0034 & 2,0 \\ 0,0028 & 1,7 \\ 0,0019 & 1,1 \\ 0,0012 & 0,72 \\ 0,0002 & 0,12 \end{array}$		$\begin{array}{r} -0,00053\\ -0,00050\\ -0,00047\\ -0,00045\\ -0,00028\\ -0,00029\\ -0,00020\\ -0,00011\end{array}$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{c cccc} 0,0083 & 5,\theta \\ 0,0085 & 5,I \\ 0,0087 & 5,2 \\ 0,0097 & 5,3 \\ 0,0105 & 6,3 \\ 0,0120 & 7,2 \\ 0,0134 & 8,\theta \\ 0,0143 & 8,6 \end{array}$
Linie in Abb. 2.19	Punkt 1, 2, 4: $m_x = m_y = w = 0$ C 5x	Punkt 1, 3, 5: $m_x = m_y = w = 0$ C 2y	-				Punkt 5: $m_x = m_y = 0$

Tabelle 4.4 Biegemomentenbeiwerte für Dreiecklasten [4]

Das Stauwandblech wirkt für die Steifen, die horizontalen sowie die vertikalen Träger als Obergurt. Aus dieser Tragwirkung resultieren zusätzliche Spannungen, die gemeinsam mit den Plattenbiegespannungen aus dem direkt wirkenden Wasserdruck überlagert werden müssen. Da es sich um senkrecht zueinander stehende Spannungen handelt, entsteht ein räumlicher Spannungszustand für den die Vergleichsspannung zu ermittelt ist.



Abb. 32: Spannungsüberlagerung in der Stauwand

Punkten (pl,vert.; pl,eck.; pl,hor.), die Verlgeichsspannung gebildet. Diese setzt sich aus folgenden Komponenten zusammen:

- Plattenbiegespannungen aus dem direkt wirkenden Wasserdruck in x- und y-Richtung (σ_{,pl,x}, σ_{,pl,y})
- Spannungen aus der Mitwirkung der Steifen in x-Richtung (σ,st,pl)
- Spannungen aus der Mitwirkung der vertikalen Träger in y-Richtung (σ,vT,pl)
- Spannungen aus der Mitwirkung der horizontalen Träger in x-Richtung (σ,hT,pl)

Die Überlagerung der Spannungen erfolgt jeweils an der oberwasserseitigen Randfaser ($pl_{,o}$) und an der unterwasserseitigen Randfaser ($pl_{,u}$) der Platte. Die vorhandenen Spannungen aus dem Einfluss der Steifen, der vertikalen Träger und der horizontalen Träger wurden in 4.2 bis 4.4 ermittelt. In Abb. 33 und Abb. 34 sind die Spannungsverteilungen der einzelnen Komponenten schematisch dargestellt.



Abb. 33: Spannungen in x-Richtung aus hor. Träger, Steife und Stauwand



Abb. 34: Spannungen in y-Richtung aus vert. Träger und Stauwand

Die Vergleichsspannung wird wie folgt berechnet (Vorgehensweise identisch für "ALT" und "NEU") und ergibt nun die Gesamtvergleichsspannung für die Stauwand

$$\sigma_{\rm v} = \sqrt{\sigma_{\rm x}^2 + \sigma_{\rm y}^2 - \sigma_{\rm x} \cdot \sigma_{\rm y} + 3 \cdot \tau^2}$$
(4.45)

Die Schubspannung darf vernachlässigt werden, wenn die Ausnutzung kleiner als 50% ist.

4.5.3. Stabilitätsnachweis

Da die Stauwand, durch ihre Wirkung als Gurt, auch auf Druck in der Ebene belastet wird, besteht die Gefahr des Beulens. Das Excel-Tool führt die Stabilitätsnachweise nur im Bereich 3 (Abb. 32) durch, da dort die Stauwand infolge des horizontalen Trägers die größte Druckbelastung erfährt.

4.5.3.1. Beulen nach "NEU"

Der Beulnachweis erfolgt nach DIN 18800-3 [9]. Das Excel-Tool verwendet dafür folgende Formeln:

$$\sigma_{e} = \frac{\pi^{2} \cdot E}{12 \cdot (1 - \mu^{2})} \cdot \left(\frac{t}{b}\right)^{2}$$
(4.46)

Aus der Bezugsspannung (σ_e) und den Beulwerten ($k_{\sigma x}$, $k_{\sigma y}$) werden die idealen Beulspannungen, jeweils für alleinige Randspannung σ_x und σ_y gebildet.

$$\sigma_{\rm Pi} = k_{\sigma} \cdot \sigma_{\rm e} \tag{4.47}$$

Mittels dem Randspannungsverhälnis (ψ_T) und Tabelle 4.5 werden die Abminderungsfaktoren (κ) in x- und y-Richtung bestimmt.

	1	2 3		4	5	
	Beulfeld	Lagerung	Beanspruchung	Bezogener Schlankheitsgrad	Abminderungsfaktor	
1	Einzel- feld	allseitig gelagert	Normalspannungen σ mit dem Randspannungs- verhältnis $\psi_{\rm T} \leq$ 1 ^a	$\overline{\lambda}_{\rm P} = \sqrt{\frac{f_{\rm y,k}}{\sigma_{\rm Pi}}}$	$\kappa = c \left(\frac{1}{\overline{\lambda_{P}}} - \frac{0.22}{\overline{\lambda_{P}^{2}}} \right) \le 1$ mit $c = 1,25 - 0,12 \ \psi_{T} \le 1,25$	
2		allseitig gelagert	Schubspannungen $ au$	$\overline{\lambda}_{P} = \sqrt{\frac{f_{y,k}}{\tau_{Pi} \cdot \sqrt{3}}}$	$\kappa_{\tau} = \frac{0.84}{\overline{\lambda_{P}}} \le 1$	

Tabelle 4.5 Abminderungsfaktoren [9]

Mit dem Abminderungsfaktor wird die Grenzbeulspannung für x- und y-Richtung ermittelt:

$$\sigma_{P,R,d} = \frac{\kappa \cdot f_{y,k}}{\gamma_m}$$
(4.48)

Der endgültige Nachweis erfolgt mit folgender Interaktionsbedingung:

$$\left(\frac{\left|\sigma_{x}\right|}{\sigma_{xP,R,d}}\right)^{e_{1}} + \left(\frac{\left|\sigma_{y}\right|}{\sigma_{yP,R,d}}\right)^{e_{2}} - V \cdot \left(\frac{\left|\sigma_{x} \cdot \sigma_{y}\right|}{\sigma_{xP,R,d} \cdot \sigma_{yP,R,d}}\right) + \left(\frac{\tau}{\tau_{P,R,d}}\right)^{e_{3}} \le 1$$
(4.49)

Hierbei beideutet:

$$e_1 = 1 + \kappa_x^4$$
 (4.50)

$$e_2 = 1 + \kappa_y^4$$
 (4.51)

$$\mathbf{e}_{3} = 1 + \mathbf{\kappa}_{x} \cdot \mathbf{\kappa}_{y} \cdot \mathbf{\kappa}_{\tau}^{2} \tag{4.52}$$

V berechnet sich, wenn beide Normalspannungen σ_x und σ_y Druckspannungen sind aus:

$$V = \left(\kappa_{x} \cdot \kappa_{y}\right)^{6}$$
(4.53)

Andernfalls gilt für V folgende Gleichung:

$$V = \frac{\sigma_x \cdot \sigma_y}{\left|\sigma_x \cdot \sigma_y\right|}$$
(4.54)

4.5.3.2. Beulen nach "ALT"

Dieser Nachweis liegt der DIN 4114 [12] zugrunde. Bei dieser Vorgehensweise wird ein vorhandener Beulsicherheitswert ermittelt und einer zulässigen Beulsicherheit gegenüber gestellt.

Im ersten Schritt wird der Beulwert (k_x) mittels Abb. 35 ermittelt.



Abb. 35: Ermittlung der Beulwerte [12]

Weiters ergibt sich die ideale Beulspannung aus:

$$\sigma_{xKi} = k_x \cdot \sigma_e \tag{4.55}$$

Im nächsten Schritt wird die ideale Vergleichsspannung berechnet.

$$\sigma_{\rm vKi} = \sigma_{\rm xKi} \cdot \sqrt{1 + \Omega^2 - \Omega} \tag{4.56}$$

Aus Tabelle 4.6 wird eine abgeminderte Vergleichsspannung (σ_{VK}) mit Hilfe der idealen Vergleichsspannung (σ_{VKi}) entnommen und damit die vorhandene Beulsicherheitszahl ermittelt.

$$v_{\rm K} = \frac{\sigma_{\rm VK}}{\sigma_{\rm x} \cdot \sqrt{1 + \Omega^2 - \Omega}}$$
(4.57)

Für die Lastfälle NB und BB darf v_K nicht kleiner als 1,35 und für Lastfall ULC nicht kleiner als 1,25 sein.

		St 37		St 52			
Ø <i>VKi</i> kg/cm*	σνκ kg/cm*	Bela- stungs- fall 1 PK,	Bela- stungs- fall 2 JK2	σ <i>VK</i> kg/cm ^t	Bela- stungs- fall 1 VK1	Bela- sfungs fall 2 PK,	
< 1 570	OVKI	2,50	2,19	OVKI	2,50	2,19	
1 920	σP ≥ 1 920	2.72	2.38		2.50	2.19	
2 000	1 983	2.75	2.41	and a second	2.50	2.19	
2100	2 0 3 6	2.73	2,39	e a melterendet internetienen en erschaut	2.50	2,19	
2 200	2 077	2.73	2.39	alemandantas estas a manaferintentententen estas e	2,50	2,19	
2 300	2109	2,71	2.37	and and a second se	2,50	2,19	
2 400	2136	2,69	2,35		2,50	2.19	
2 500	2 158	2.67	2,33	a jalantinininininininini konsus atim,	2,50	2.19	
2 600	2178	2,63	2,30	n diriya da kara da ka	2.50	2,19	
2 700	2194	2,63	2.30	and in contraction of iteratulation and an and	2,50	2,19	
2 800	2 209	2,59	2.26	OFKI	2,50	2.19	
2 880	2	i sinder i		0P 2880	2.62	2.28	
2 900	2 221	2,57	2.25	2 899	2,64	2,31	
3 000	2 2 3 3	2,54	2.22	2974	2,63	2.31	
3 200	2 252	2,49	2.18	3077	2,62	2,30	
3 400	2 267	2,46	2.15	3149	2,61	2.28	
3 600	2 280	2,43	2,12	3 203	2,59	2,27	
3 800	2 291	2,39	2,09	3 248	2,57	2,25	
4 000	2 300	2,37	2,07	3 284	2.53	2,22	
4 200	2 308	2,33	2.04	3 3 1 3	2.49	2.18	
4 400	2 315	2,32	2,03	3 3 3 8	2,48	2.17	
4 600	2 321	2.27	1,99	3 3 5 9	2.45	2.14	
4 800	2 326	2.26	1,98	3 378	2,43	2,13	
5 000	2 331	2,23	1,95	3 394	2,39	2,09	
5 500	2 340	2,19	1,92	3 4 2 6	2.33	2,04	
6 000	2 347	2,16	1,89	3 450	2,30	2.01	
6 500	2 353	2,12	1,85	3 4 6 9	2.25	1,97	
7 000	2 358	2,09	1,83	3 4 8 4	2,21	1.93	
8 000	2 366	2,06	1.80	3 506	2,17	1.90	
10 000	2 374	2.00	1.75	3 5 3 2	2,09	1.83	
20 000	2 389	1.86	1.63	3 574	1,91	1,67	
0	2 400	1,71	1,50	3 600	1,71	1,50	

Tabelle 4.6 Beulsicherheitszahlen [12]

4.5.4. Bemerkungen

Die Stauwand besteht häufig aus mehreren Einzelblechen und diese werden durch Schweißen verbunden. Für vorhandene Stumpfnähte sind laut DIN keine Spannungsnachweise erforderlich, sofern die Nahtgüte nachgewiesen wird. Verformungen des Stauwandbleches werden vom Excel-Tool nicht errechnet.

4.6. Stemmarme

4.6.1. Übersicht

In Abb. 36 sind die Arme in rot dargestellt.



Abb. 36: Position Stemmarme

4.6.2. Statisches System und Schnittkräfte

Die Arme bilden, durch den biegesteifen Anschluss am Schützkörper, Rahmensysteme in zwei Ebenen aus. Die erste Rahmenwirkung ergibt sich jeweils aus dem oberen und unteren Stemmarm einer Schützseite gemeinsam mit einem vertikalen Träger. Dieses System wirkt in der vertikalen Ebene und ist einerseits durch ein Drehlager und anderseits durch einen Hubzylinder gelagert. Für die Stabilitätsberechnung wurde das bestehende Rahmensystem, wie in Abb. 37 dargestellt, in einen äguivalenten Rahmen mit bekannten Knicklasten übergeführt.



Abb. 37: Vertikales System der Stemmarme

Die zweite Rahmenwirkung entsteht durch die Verbindung der beiden oberen Stemmarme mit dem oberen horizontalen Hauptträger. Das Selbe gilt für die unteren Arme und den unteren Hauptträger. Die Lagerung erfolgt durch die beiden Drehlager und durch die seitliche Führung des gesamten Schützkörpers. Dieses System wird als horizontales System bezeichnet.

Für die Stabilitätsberechnung (Ermittlung der Knickabminderungsbeiwerte) wurde wieder eine Systemvereinfachung vorgenommen, d.h. Umwandlung in ein äquivalentes Ersatzsystem welches annähernd zur selben Systemknicklast führt (siehe Abb. 38).

Wesentlich ist, dass diese Rahmensysteme als seitlich abgestützte 2-Gelenk-Rahmensysteme wirksam sind. Dadurch ergeben sich Systemknicklängenbeiwerte von 0.7 bis 1.0, sofern gleiche Einzelkräfte links und rechts einwirkend sind.



Abb. 38: Horizontales System der Arme

Auf die Arme wirken Normalkräfte, sowie Momente in der vertikalen als auch in der horizontalen Ebene.

Die Normalkräfte variieren je nachdem ob das Radialschütz geschlossen ist und rein durch den statisch wirkenden Wasserdruck belastet ist, oder ob das Schütz durch den Öffnungs- bzw. Schließvorgang andere Belastungen erfährt. Im geschlossenen Zustand ergeben sich die Normalkräfte aus den Auflagerkräften der horizontalen Träger. Die Kräfte beim Bewegungsvorgang werden im folgenden Kapitel 5 ermittelt. Das Excel-Tool zieht zur Berechnung den Größtwert der Normalkräfte heran.

Momente in der vertikalen Ebene ergeben sich durch das Eigengewicht der Stemmarme und durch die Reibung im Drehlager (Kapitel 5.3.2.1) während das Schütz geöffnet oder geschlossen wird. Für die Eigengewichtsmomente wird vereinfachend jeder Arm immer in horizontaler Stellung angenommen.

4.6.3. Querschnitt

Für den Querschnitt lässt das Excel-Tool ausschließlich geschweißte Kastenprofile zu. Wobei unterschiedliche Dimensionen für die oberen und unteren Arme verwendet werden können.



Abb. 39: Querschnitt Stemmarme

4.6.4. Spannungsermittlung

Die Spannungen werden gleich für "NEU" und "ALT" ermittelt.

$$\sigma_{\rm Arm} = \frac{N_{\rm Arm}}{A_{\rm Arm}} + \frac{M_{\rm vert.}}{W_{\rm Arm, vert.}} + \frac{M_{\rm hor.}}{W_{\rm Arm, hor.}}$$
(4.58)

4.6.5. Stabilitätsnachweis

Die Arme sind durch ihre schlanke Form knickgefährdet. Die Knicklängen in der vertikalen Ebene werden nach Abb. 40 ermittelt.



Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen)

Die Knicklängen in der horizontalen Ebene werden nach Abb. 41 bestimmt.



Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen)

4.6.5.1. Knickbemessung nach "NEU"

Der Stabilitätsnachweis wird nach DIN18800-2 [8] geführt.

$$\frac{\mathbf{N}}{\mathbf{\kappa} \cdot \mathbf{N}_{el,d}} + \mathbf{k}_{y} \cdot \frac{\mathbf{M}_{y}}{\mathbf{M}_{el,y,d}} + \mathbf{k}_{z} \cdot \frac{\mathbf{M}_{z}}{\mathbf{M}_{el,z,d}} \le 1$$
(4.59)

Hierbei ist N die maximale Druckkraft und My, Mz sind die größten Absolutwerte der Biegemomente. N_{el,d}, M_{el,y,d}, M_{el,z,d} beziehen sich jeweils auf die Fließgrenze des gewählten Materials. Hier ist aufgrund des gewählten Bemessungskonzeptes nach DIN 19704 stets die elastische Momententragfähigkeit einzusetzen.

Der Abminderungsfaktor κ errechnet sich nach folgenden Formeln:

$$s_k = \beta \cdot l \tag{4.60}$$

$$i = \sqrt{\frac{I}{A}}$$
(4.61)

$$\lambda_k = \frac{s_k}{i} \tag{4.62}$$

$$\lambda_{a} = \pi \cdot \sqrt{\frac{E}{f_{y,k}}}$$
(4.63)

$$\overline{\lambda_{k}} = \frac{\lambda_{k}}{\lambda_{a}}$$
(4.64)

$$k = 0, 5 \cdot \left[1 + \alpha \cdot \left(\overline{\lambda_{k}} - 0, 2 \right) + \overline{\lambda_{k}}^{2} \right]$$
(4.65)

mit $\alpha = 0,34$ für geschweißte Kastenprofile

$$\overline{\lambda_{k}} \le 0, 2 \to \kappa = 1 \tag{4.66}$$

$$\overline{\lambda_{k}} > 0, 2 \rightarrow \kappa = \frac{1}{k + \sqrt{k^{2} - \overline{\lambda_{k}}^{2}}}$$
(4.67)

Die Werte k_y bzw, k_z werden nach folgender Formel berechnet:

$$k_{y} = 1 - \frac{N}{\kappa_{y} \cdot N_{pl,d}} \cdot a_{y}$$
(4.68)

$$a_{y} = \overline{\lambda_{k,y}} \cdot \left(2 \cdot \beta_{M,y} - 4\right) + \left(\alpha_{pl,y} - 1\right) \le 0,8$$

$$(4.69)$$

wobei $\,\alpha_{_{pl,y}}\!=\!\!1\,$ ist und $\,\beta_{_{M,y}}\,$ sich aus Tabelle 4.7 Spalte 3 ergibt.

	1	2	3			
	Momentenverlauf	Momentenbeiwerte ^β m für Biegeknicken	Momentenbeiwerte β _M für Biegedrillknicken und Biegeknicken			
1	Stabendmomente $M_1 = \psi \cdot M_1$ $-1 \le \psi \le 1$	$\begin{split} \beta_{\mathrm{m},\psi} &= 0,66 + 0,44 \ \psi \\ \mathrm{jedoch} \ \beta_{\mathrm{m},\psi} &\geq 1 - \frac{1}{\eta_{\mathrm{Ki}}} \\ \mathrm{und} \ \beta_{\mathrm{m},\psi} &\geq 0,44 \end{split}$	$\beta_{\mathrm{M},\psi}$ = 1,8 – 0,7 ψ			
2	Momente aus Querlast	β _{m,Q} = 1,0	β _{M,Q} = 1,3 β _{M,Q} = 1,4			
3	Momente aus Querlasten mit Stabendmomenten M_1 M_1 M_1 M_1 M_2 M_1 M_2 M_1 M_2 M_1 M_2 M_1 M_2 M_2 M_1 M_2	$\psi \le 0,77:$ $\beta_{m} = 1,0$ $\psi > 0,77:$ $\beta_{m} = \frac{M_{Q} + M_{1} \cdot \beta_{m,\psi}}{M_{Q} + M_{1}}$	$\begin{split} \beta_{\rm M} &= \beta_{{\rm M}, \varphi} + \frac{M_{\rm Q}}{\Delta M} \big(\beta_{{\rm M}, {\rm Q}} - \beta_{{\rm M}, \varphi} \big) \\ M_{\rm Q} &= \left \max M \right \text{nur aus Querlast} \\ \\ \Delta M &= \begin{cases} \left \max M \right & \text{bei nicht} \\ & \text{durchschla-} \\ & \text{gendem} \\ & \text{Momenten-} \\ & \text{verlauf} \end{cases} \\ \\ \left \max M \right + \left \min M \right & \begin{array}{c} \text{bei durch-} \\ & \text{schlagendem} \\ & \text{Momenten-} \\ & \text{verlauf} \end{cases} \end{split}$			

Tabelle 4.7 Momentenbeiwerte [8]

4.6.5.2. Knickbemessung nach "ALT"

Der Nachweis erfolgt nach DIN4114 [12] mit folgender Formel:

$$\omega \cdot \frac{N}{A} + 0.9 \cdot \left(\frac{M_z}{W_z} + \frac{M_y}{W_y} \right) \le \sigma_{zul}$$
(4.70)

wobei ω aus Tabelle 4.8 und Tabelle 4.9 entnommen werden können.

2	0	17-3	2	3	4	5	6	7	8	9	λ	No. No.
20	1,04	1,04	1,04	1,05	1,05	1,06	1.06	1,07	1,07	1,08	20	
30	1,08	1,09	1,09	1,10	1,10	1.11	1,11	1,12	1,13	1,13	30	ŝ
40	1,14	1,14	1,15	1,16	1.16	1,17	1,18	1,19	1,19	1,20	40	
50	1,21	1,22	1,23	1,23	1,24	1,25	1,26	1,27	1,28	1,29	50	1
60	1,30	1,31	1,32	1,33	1.34	1,35	1,36	1,37	1,39	1,40	60	8
70	1,41	1,42	1,44	1,45	1,46	1,48	1,49	1,50	1,52	1,53	70	
80	1,55	1,56	1,58	1,59	1,61	1,62	1,64	1,66	1,68	1,69	80	5
90	1,71	1,73	1,74	1,76	1,78	1,80	1,82	1,84	1,86	1,88	90	
100	1,90	1,92	1,94	1,96	1,98	2,00	2,02	2,05	2,07	2,09	100	13
110	2,11	2,14	2,16	2,18	2,21	2,23	2,27	2,31	2,35	2,39	110	
120	2,43	2,47	2,51	2,55	2,60	2,64	2,68	2,72	2,77	2,81	120	
130	2,85	2,90	2,94	2,99	3,03	3,08	3,12	3,17	3,22	3,26	130	
140	3,31	3,36	3,41	3,45	3,50	3,55	3,60	3,65	3,70	3,75	140	10
150	3,80	3,85	3,90	3,95	4,00	4,06	4,11	4,16	4,22	4,27	150	2
160	4,32	4,38	4,43	4,49	4,54	4,60	4,65	4,71	4,77	4,82	160	2
170	4,88	4,94	5,00	5,05	5,11	5,17	5,23	5,29	5,35	5,41	170	
180	5,47	5,53	5,59	5,66	5,72	5,78	5,84	5,91	5,97	6,03	180	
190	6,10	6,16	6,23	6,29	6,36	6,42	6,49	6,55	6,62	6,69	190	1
200	6,75	6,82	6,89	6,96	7,03	7,10	7,17	7,24	7,31	7,38	200	ġ.
210	7,45	7,52	7,59	7,66	7,73	7,81	7,88	7,95	8,03	8,10	210	
220	8,17	8,25	8,32	8,40	8,47	8,55	8,63	8,70	8,78	8,86	220	
230	8,93	9,01	9,09	9,17	9,25	9,33	9,41	9,49	9,57	9,65	230	
240	9,73	9,81	9,89	9,97	10,05	10,14	10,22	10,30	10,39	10,47	240	
250	10.55			6 6 1 1	1	1.1.31.6	19-10 1 1	1.58	5 316.2	C. A. K.	2.36.95	15

Tabelle 4.8 Knickzahlen für S235 [12]

2	0	1	2	3	4	5	6	7	8	9	à	1.00
20	1,06	1,06	1,07	1,07	1.08	1,08	1,09	1,09	1,10	1,11	20	1
30	1,11	1,12	1,12	1,13	1,14	1,15	1,15	1,16	1,17	1,18	30	ļ
40	1,19	1,19	1,20	1,21	1.22	1,23	1,24	1,25	1.26	1,27	40	Ì
50	1,28	1,30	1,31	1,32	1,33	1,35	1,36	1,37	1,39	1,40	50	1
-60	1,41	1,43	1,44	1,46	1,48	1,49	1,51	1,53	1,54	1,56	60	
70	1,58	1,60	1,62	1,64	1,66	1,68	1,70	1,72	1,74	1,77	70	
80	1,79	1,81	1,83	1,86	1,88	1,91	1,93	1,95	1,98	2,01	80	
90	2,05	2,10	2,14	2,19	2,24	2,29	2,33	2,38	2,43	2,48	90	
100	2,53	2,58	2.64	2,69	2,74	2,79	2.85	2,90	2.95	3.01	100	1
110	3,06	3,12	3,18	3,23	3,29	3,35	3.41	3,47	3,53	3,59	110	
120	3,65	3,71	3,77	3,83	3,89	3,96	4,02	4,09	4.15	4.22	120	1
130	4,28	4,35	4,41	4,48	4,55	4,62	4,69	4,75	4.82	4.89	130	
140	4,96	5,04	5,11	5,18	5,25	5,33	5,40	5,47	5,55	5,62	140	
150	5,70	5,78	5,85	5,93	6,01	6,09	6,16	6,24	6,32	6,40	150	1
160	6,48	6,57	6,65	6,73	6,81	6,90	6,98	7,06	7,15	7,23	160	
170	7,32	7,41	7,49	7,58	7,67	7,76	7,85	7,94	8,03	8,12	170	1
180	8,21	8,30	8,39	8,48	8,58	8,67	8,76	8,86	8,95	9,05	180	J
190	9,14	9,24	9,34	9,44	9,53	9,63	9,73	9,83	9,93	10,03	190	
200	10,13	10,23	10,34	10,44	10,54	10,65	10,75	10,85	10,96	11,06	200	1
210	11,17	11,28	11,38	11,49	11,60	11,71	11.82	11,93	12.04	12.15	210	
220	12,26	12,37	12,48	12,60	12,71	12,82	12,94	13,05	13,17	13,28	220	l
230	13,40	13,52	13,63	13,75	13,87	13,99	14,11	14,23	14,35	14.47	230	
240	14,59	14,71	14,83	14,96	15,08	15,20	15,33	15,45	15,58	15,71	240	
250	15,83	Star 1	210 110	1.1.1	1. 1. 1.	Las 13	1 1 2 3	1.1.1.	1.1.1.5	1. 1. 1. 1.	18. 1.201	1

Tabelle 4.9 Knickzahlen für S355 [12]

4.6.6. Bemerkungen

Die Schweißnähte des Kastenquerschnittes sowie die Anschlussschweißnähte am Schützkörper und am Drehlager werden im Zuge der Vorbemessung nicht überprüft.

4.7. Spannungsnachweise

Die in Abschnitt 4.2 bis 4.6 ermittelten Gesamtspannungen, resultierend aus den in 3.4 gebildeten Lastkombinationen, werden vom Excel-Tool auf ihre Zulässigkeit geprüft. Dabei wird zwischen "NEU" und "ALT" unterschieden.

Stabilitätsnachweise sind aufgrund ihrer Vielseitigkeit bereits in den vorangegangenen Abschnitten, wo erforderlich, erklärt.

4.7.1. Spannungsnachweis nach "NEU"

Die vorhandenen Spannungen (Beanspruchung), die auch mit der Lastkombination "NEU" ermittelt wurden, werden einer Beanspruchbarkeit (Bemessungswert) gegenüber gestellt.

Die Beanspruchbarkeit ergibt sich aus der Fließgrenze (f_y) des Materials dividiert durch den Teilsicherheitsbeiwert (γ_m).

$$\sigma_{\rm Rd} = \frac{f_{\rm y}}{\gamma_{\rm m}} \tag{4.71}$$

$$\tau_{\rm Rd} = \frac{f_{\rm y}}{\sqrt{3} \cdot \gamma_{\rm m}} \tag{4.72}$$

$$\sigma_{v,Rd} = \frac{f_{y}}{\gamma_{m}}$$
(4.73)

$$\sigma_{V,Rd,Stauwand} = 1, 2 \cdot \sigma_{V,Rd}$$
(4.74)

Für den Vergleichsspannungsnachweis der Stauwand wird laut DIN 19704-1 [10] eine Erhöhnung der Spannung um 20% zugelassen und somit teilplastische Reserven genützt.

4.7.2. Spannungsnachweis nach "ALT"

Die Spannungen resultierend aus der Lastkombination "ALT" werden mit zulässigen Spannungen verglichen. Diese sind in der DIN19704 (alte Ausgabe) definiert und in Tabelle 3.2 ersichtlich.

Auch bei dieser Vorgehensweise werden erhöhte Spannungen für die Stauwand zugelassen und somit ebenfalls teilplastische Reserven genützt.

4.8. Verformungen

An ausgewählten Stellen werden die Verformungen sowohl von Einzelkomponenten als auch deren Überlagerung berechnet. Die Berechnung erfolgt identisch für "NEU" und "ALT". Die Lasten werden mit den charakteristischen Werten ohne Teilsicherheitsfaktoren überlagert.

4.8.1. Verformung am unteren Ende der vertikalen Träger

In Abb. 42 ist die maßgebende Stelle der Verformungsberechnung (Fußpunkt) des vertikalen Trägers dargestellt. Zur Berechung wurde das vereinfachte System des vertikalen Trägers laut Abb. 18 herangezogen und die Verschiebung mit Hilfe des Arbeitssatzes hergeleitet.



Abb. 42: Verformung vertikaler Träger

4.8.2. Verformungen an den horizontalen Hauptträgern

Für beide Hauptträger werden die Berechnungen in Trägermitte und am Rand ermittelt (siehe Abb. 43). Dabei werden die in Abb. 44 ersichtlichen Formeln verwendet. Es wird von gelenkigen Lagerbedingungen ausgegangen. Der günstige Einfluss der Einspannwirkung in den beiden Stemmarmen wird Konservativerweise vernachlässigt.



Abb. 43: Verformungen horizontale Träger

$$M(x) = A \cdot x \left(1 - \frac{c}{x} - \frac{x}{l+2c}\right)$$
für $x \le c$ wird $M_{(x)} = -\frac{qx^2}{2}$

$$M_A = M_B = -\frac{qc^2}{2}$$

$$M_A = M_B = -\frac{qc^2}{2}$$

$$M_C = \frac{ql^2}{2} \left(\frac{1}{4} - \frac{c^2}{l^2}\right)$$
für $c = 0.3535 l$ wird
$$M_A = M_C = \pm \frac{ql^2}{16}$$

Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20]

4.8.3. Stauchung der Stemmarme

Die Verformungen der Arme sind in Abb. 45 dargestellt und ergeben sich aus:

$$f_a = L \cdot \frac{N}{E \cdot A}$$
(4.75)

wobei L der Armlänge und N der maximalen Normalkraft entspricht.



Abb. 45: Stauchung der Arme

4.8.4. Superposition von Verschiebungen

4.8.4.1. Maximale Verformung an der Schützschneide

Aus den Verschiebungen von vertikalen, horizontalen Trägern und Stemmarmen berechnet das Excel-Tool eine maximale horizontale Verschiebung an der Schützschneide (siehe Abb. 46). Von besonderer Bedeutung ist hier die Differenz zwischen der Verformung in Schützmitte und Schützrand, da dies bei einem in der Regel gekrümmten Wehrrücken zum Öffnen der Sohldichtung führen kann.



Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide

4.8.4.2. Horizontale Trägerverformung (inklusive Armstauchung)

Diese Kombination ist relevant, weil das Radialschütz seitliche Schleifdichtungen besitzt, die gegen einen eingelassenen Blechstreifen abdichten. Ist die Verformung zu groß (15mm können durchaus vorkommen), dann könnte es passieren, dass die Seitendichtungen nicht mehr auf dem Blechstreifen anliegen, was wiederum zu Wasseraustritten bzw. zu vorzeitigen Verschleiß der beweglichen Teile führen kann.



Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide

5. Hubkinematik

5.1. Allgemeines

Ein entscheidender Kostenfaktor eines Radialschützes sind die hydraulischen Hubzylinder (im Regelfall kommen zwei Zylinder zum Einsatz). Der Preis des Zylinders ist abhängig von der benötigten Zugkraft und der Hublänge. Durch die Auswahl einer effizienten Hubgeometrie können sowohl die Zugkraft als auch die Hublänge optimiert werden.

Während der Hubbewegung des Schützes wirken neben dem Eigengewicht, dem Wasserdruck und der Hubkraft auch noch Reibungskräfte auf den Schützkörper, die Auswirkungen auf die Dimension des Hubzylinders haben.

5.2. Hubgeometrie

Die Lage des Hubzylinders ist durch zwei Punkte festgelegt (siehe Abb. 48). Einerseits der Befestigungspunkt am Schütz selbst (definiert durch δ und R_z), andererseits der obere Anhängepunkt (definiert durch x_z und y_z), der die Zylinderkraft ins anstehende Bauwerk einleitet.



Abb. 48: Hubgeometrie

Die Befestigung am Schütz muss vom Programmbenützer definiert werden, der obere Anhängepunkt kann entweder durch das Excel-Tool vorgeschlagen, oder vom Benützer ausgewählt werden. Der vorgeschlagene Punkt des Excel-Tools wird durch zwei Bedingungen ermittelt. Erstens soll die Zylinderkraft bei Beginn des Hubvorgangs gleich der Kraft in der vollständig geöffneten Stellung sein. Zweitens soll die Zylinderlänge im geschlossenen Zustand $2 \cdot L + L_{\hat{u}}$ und im geöffneten Zustand $L + L_{\hat{u}}$ sein. Wobei L der maximale Hubweg des Zylinders und $L_{\hat{u}}$ eine erforderliche Überlänge (beinhaltet Anhängevorrichtung oben und unten, etc.) des Zylinders sind.

5.3. Berechnungsgrundlagen

In Abb. 48 ist der maximale Hubwinkel ε ersichtlich. Bei der Berechnung der gesuchten Werte unterteilt das Excel-Tool den Hubvorgang in 20 Einzelpositionen zwischen 0 und ε und ermittelt für jede Position die gewünschten Größen. Die maximalen Werte werden letztendlich ausgewiesen.

5.3.1. Bewegungsvorgang

Im geschlossenen Zustand und während des Hubvorganges wirken unterschiedliche Kräfte auf das Radialschütz. In Abb. 49 sind die Einwirkungen im geschlossenen Zustand dargestellt. Auf die Kraftkomponente, resultierend aus dem Ballast, wird später noch eingegangen.



Av, AH... Auflagerkräfte des Drehlagers Wv, WH...einwirkender Wasserdruck G...Eigengwicht B...Zusatzkraft durch Ballast As...Auflagerung am Wehrrücken

Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position

Beim Öffnen des Radialschützes entstehen zusätzliche Reibungskräfte (siehe Abb. 50). Wobei die Reibungen aufgrund des Drehlagers und der Seitendichtung immer vorhanden sind und der Reibungsanteil durch die Kopfdichtung nur bei Tiefsegmentschützen auftritt.



Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen

Beim Schließvorgang wirken die Reibungen in die entgegengesetzte Richtung, anders als beim Öffnen (siehe Abb. 51). Der Hubzylinder ist auch beim Schließen auf Zug beansprucht, da das Radialschütz so dimensioniert wird, dass es aufgrund des Eigengewichtes selbst schließt und der Zylinder nur die Schließgeschwindigkeit reguliert.



Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen

Die in Abb. 51 in blau dargestellten Anpresskräfte der Kopf- und Sohldichtung wirken nur beim endgültigen Schließen des Radialschützes. Sie sollen gewährleisten, dass die Dichtungen eine ausreichende Vorspannung haben um den herrschenden Wasserdruck stand zu halten.

Ist das Radialschütz durch sein Eigengewicht nicht in der Lage von alleine zu schließen und die gewünschte Dichtungspressung aufzubringen, dann ist es notwendig einen zusätzlichen Ballast aufzubringen. Das Excel-Tool erlaubt es ein gewünschtes Zusatzgewicht aufzubringen und definiert die Position durch den Radius R_b und den Winkel γ (siehe Abb. 48).

5.3.2. Reibungen

5.3.2.1. Drehlager

Grundsätzlich können sowohl Gleit- als auch Rollenlager zum Einsatz kommen. Das entstehende Reibmoment errechnet sich aus (siehe Abb. 52):



Abb. 52: Drehlager [18]

5.3.2.2. Seitliche Gleitdichtung

In Abb. 53 ist die Seitendichtung in rot dargestellt. Sie wird mit Hilfe einer Führungsrolle in Position gehalten. Zwei Komponenten sorgen für die Anpresskraft der Dichtung. Einerseits wird sie bereits mit einer gewissen Vorspannung eingebaut, andererseits wird die Dichtung aufgrund ihrer Form zusätzlich durch den Wasserdruck angedrückt. Das entstehende Reibmoment ist abhängig vom Reibungskoeffizient, der Anpresskraft und der Distanz vom Drehlager.



Abb. 53: Seitendichtung

5.3.2.3. Kopfdichtung

Lediglich Tiefsegmentschütze besitzen eine Kopfdichtung. In Abb. 54 ist eine Variante mit doppelter Dichtung dargestellt. Die in rot dargestellt Komponente ist verantwortlich für ein entstehendes Reibmoment während einer Bewegung des Schützes. Diese Dichtung wird ebenfalls mit Vorspannung eingebaut und durch den anliegenden Wasserdruck zusätzlich angepresst. Die Komponente in blau wird erst beim endgültigen Schließen des Radialschützes aktiviert und benötigt eine ausreichende Anpresskraft um zu dichten (siehe blaue Pfeile in Abb. 51).



Abb. 54: Kopfdichtung

5.3.2.4. Sohldichtung

Die Sohldichtung verursacht kein Reibmoment, aber benötigt eine ausreichende Anpresskraft (10-15 N/mm) um die Dichtwirkung herzustellen (siehe blaue Pfeile in Abb. 51).



Abb. 55: Sohldichtung

5.3.3. Berechnungsergebnisse

Das Excel-Tool führt die Berechnungen entweder für den Lastfall NOC, NB oder SOC, BB durch (kann in der Eingabe vom Benutzer ausgewählt werden).

Der Lastfall der Erdbeben berücksichtig wird hier nicht behandelt, da angenommen wird, dass während eines Erdbebens keine Hubbewegung des Radialschützes durchgeführt wird. Aus den in Abb. 50 und Abb. 51 dargestellten Belastungen werden über Gleichgewichtsbedingungen folgende Ergebnisse berechnet:

- maximale Zylinderhubkraft
- Zylinderlänge in geöffneter und geschlossener Schützposition
- maximale Armkräfte, jeweils während des Hebens und Senkens
- maximale Drehlagerkräfte, jeweils während des Hebens und Senkens
- minimale Schließsicherheit

Die Schließsicherheit ergibt sich aus dem Eigengewichtsmoment (eventuell mit dem zusätzlichen Ballast) dividiert durch alle vorhandenen Reibungsmomente (beim letztendlichen Schließen noch inklusive der Anpresskraft von Kopf- und Sohldichtung). Laut DIN 19704-1 werden die Reibmomente bei der Berechnung der Schließsicherheit um 25% erhöht. In der Norm ist keine Schießsicherheit explizit vorgeben, jedoch wird oftmals vom Kunden ein Wert in der Größenordnung von 1,5 gefordert.

6. Programmstruktur

6.1. Allgemeines

Das Excel-Tool besteht aus einer Vielzahl von Tabellenblättern. Für den Benützer sind jedoch nur wenige Hauptblätter zur Anwendung gedacht. Die nicht relevanten Tabellenblätter werden durch Aktivierung des Zellenschutzes vor unbeabsichtigten Änderungen geschützt, oder komplett ausgeblendet.

6.2. Hauptblätter

Für den Anwender sind 5 Tabellenblätter von Bedeutung:

- Eingabe
- Eingabe (Druckversion)
- Ergebnisse Zusammenfassung
- Ergebnisse Details
- Materialauszug (Druckversion)

6.2.1. Eingabe

Die Eingabe kann in drei Blöcke unterteilt werden. Im ersten Teil (siehe Abb. 56) werden die geometrischen Grundabmessungen, die Belastungen, sowie das Sicherheitskonzept und das zu verwendete Material ausgewählt.



Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1

Im zweiten Block (siehe Abb. 57) werden einerseits die Anzahl der Steifen und vertikalen Träger, andererseits sämtliche Dimensionen der am Schützkörper verwendeten Bleche festgelegt. Zusätzlich wird das Radialschütz graphisch, basierend auf den Eingabewerten, dargestellt. Dies soll dem erfahrenen Benutzer helfen, möglichst schnell realistische Abmessungen zu wählen.

Oberer S	teifenbereich
Steifenanzahl 14	Steg h,st 200 mm
Steifenabstand 511 mm	t,st 12 mm
Mittlerer S	teifenbereich
Steifenanzahl 21	Sten h st 250 mm
Steifenahetand 496 mm	t ct 15 mm
Stellenabstand 400 min	t,st 13 mm
Interer S	toifonhoroich
Officiel 3	
Steifenanzahl 4	Steg h,st 360 mm
Steitenabstand 513 mm	t,st 15 mm
Oberer Haupträger	Unterer Haupträger
Steg h,st 1600 mm	Steg h,st 1600 mm
t.st 25 mm	t.st 30 mm
Gut ha 800 mm	Gurt hig 800 mm
ta 35 mm	ta 35 mm
1,9 00 1111	1,9 00 1111
Vertikale Träger	Stouwonddicko t nl
Vertikale Hager	Otauwanuucke tipi
Steg n,st,oberkante 300 mm	Oberer Stelfenbereich 16 mm
h,st,mitte 1600 mm	Mittlerer Steifenbereich 18 mm
h,st,unterkante 300 mm	Unterer Steifenbereich 20 mm
t,st 15 mm	
Gurt b,g 200 mm	
t.g 25 mm	
110	
Vertik	ale Träner
Paraiah mujaahan dan Arman	Reseich außerhalb der Amer
Dereich zwischen den Armen	Dereich ausemab der Arme
Trageranzani 2	Trageranzani 1 od. "U" 1
Tragerabstand innen 2400 mm	Tragerabstand außen 1650 mm

Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 2

Im dritten Eingabebereich werden die Abmessungen der oberen und unteren Stemmarme bestimmt. Weiters werden die für die Berechnung der Hubkraft relevanten Eingabewerte verlangt.



Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3

Bei jeder Änderung der Eingabe werden automatisch die Ergebnisse im Hintergrund neu berechnet.

6.2.2. Eingabe (Druckversion)

Die im Tabellenblatt "Eingabe" ausgefüllten Werte, sind hier nochmals in einer druckfähigen Form dargestellt. Durch das Betätigen eines Buttons wird ein Makro aktiviert und das Excel-Tool springt automatisch von der tatsächlichen Eingabe zur Druckversion der Eingabe bzw. auch wieder zurück.

6.2.3. Ergebnisse - Zusammenfassung

In diesem Blatt sind für jedes untersuchte Bauteil die maximalen Ausnutzungsgrade für die drei möglichen Lastfälle dargestellt. In Abb. 59 sind die Ergebnisse für die Steifen, die vertikalen und horizontalen Träger aufgelistet. Bei den Steifen und nachfolgend auch bei der Stauwand wird zwischen drei Bereichen unterschieden (oberer, mittlerer, unterer Bereich; siehe Abb. 60). Mit den seitlichen Buttons ist es möglich, zu den detaillierteren Ergebnissen oder zurück zur Eingabe zu gelangen.



Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 1





Ein besonderer Schwerpunkt der Berechnung liegt im Nachweis des Stauwandbleches. In Abb. 61 sind die Vergleichsspannungen in der Stauwand sowohl an der oberwasserseitigen als auch an der unterwasserseitigen Plattenseite zusammengefasst.



Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 2



Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand

Zusätzlich wird die Lage der maximalen Werte der Vergleichsspannung noch graphisch ausgewiesen (siehe Abb. 62).

Abschließend sind in Abb. 63 noch Berechnungsergebnisse der Stemmarme, der Auflagerkräfte, der Hubkräfte und maßgebender Verformungen aufgelistet.



Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3

6.2.4. Ergebnisse – Details

Für sämtliche tragende Bauteile werden in diesem Tabellenblatt die im Excel-Tool geführten Nachweise, sowie die Dimensionierung des Hubzylinders aufgelistet. In Abb. 64 sind die detaillierten Ergebnisse am Beispiel des oberen horizontalen Hauptträgers dargestellt. Für die Gesamtauflistung aller Ergebnisse siehe Anhang 12.2.

Das Tabellenblatt ist so gestaltet, dass es auf A4 gut leserlich ausgedruckt werden kann.

Oberer horizontaler Hauptträger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

max. Sp	annu	ng Stauv	vand					
	Γ	N	oc	S	oc	ULC		
$\sigma_{\rm ,ht,pl,o}$	=[-82.2	[N/mm ²]	-103.9	[N/mm ²]	-102.8	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	34.3%	\checkmark	38.5%	\checkmark	32.6%	\checkmark	

max. Spannung Gurt

[NOC		S	OC	ULC		
$\sigma,$ ht,g,u	=	91.6	[N/mm ²]	115.7	[N/mm ²]	114.5	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	38.1%	\checkmark	42.8%	\checkmark	36.4%	\checkmark	

Stauwand Oht,g,u

C

 $\sigma_{\rm ht,pl,o}$

Stützbereich

max. Spannung Stauwand

		N	0C	S	OC	ULC		
$\sigma,$ ht,pl,o	=[83.9	[N/mm ²]	106.0	[N/mm ²]	105.0	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	35.0%	\checkmark	39.3%	\checkmark	33.3%	\checkmark	

max. Spannung Gurt

		N	DC	S	oc	ULC		
$\sigma, \mathrm{ht,g,u}$	=[-75.4	[N/mm ²]	-95.2	[N/mm ²]	-94.3	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	31.4%	\checkmark	35.3%	\checkmark	29.9%	\checkmark	

max. Schubspannung

	Γ	NOC		S	OC	ULC	
au,ht,max	=[124.3	[N/mm ²]	157.0	[N/mm ²]	155.5	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	=	89.4%	\checkmark	100.7%	×	85.4%	\checkmark

max. Vergleichsspannung

		N	oc l	S	oc	ULC	
$\sigma_{\rm ,ht,v}$	=[190.3	[N/mm ²]	240.4	[N/mm ²]	238.1	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	70.5%	\checkmark	83.5%	\checkmark	73.5%	\checkmark

Beulen - Steg

		NOC		SOC	ULC
AN	=[69.6%	1	79.1% 🗸	69.6% 🗸

Beulen - Gurt

Beulen - G	urt					
	NO	SO	С	ULC		
AN	= 59.5%	\checkmark	63.5%	\checkmark	59.5%	V

Biegedrillknicken

		NOC		SOC		ULC	
Le (vorh.)	=	2400.0		2400.0		2400.0	
Le (zul.)	=	45561.3		40075.4		45529.3	
AN	=	5.3%	1	6.0%	\checkmark	5.3%	\checkmark

Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger

Steg

6.2.5. Materialauszug

Um letztendlich einen Preis für ein Radialschütz kalkulieren zu können, ist es notwendig die unterschiedlichen Blechdimensionen bzw. das Gewicht zu kennen. Das Excel-Tool liefert dafür eine druckfähige Auflistung (siehe Abb. 65). Weiters ist die Oberfläche der einzelnen Teile, die zur Berechnung der Kosten für den Korrosionsschutz dienen, angegeben.

Materialauszug							
-							
Elemente	Anzahl	Material	l [mm]	b [mm]	t [mm]	Gewicht [kg]	Oberfläche [m^2]

Stauwand							
Oben	1	S235	12000	7148	16	10774	172
Mitte	1	S235	12000	10908	18	18496	262
Unten	1	S235	12000	2051	20	3864	49
						33134 kg	483 m²
Staifen							
Obon	14	\$235	12000	200	12	3165	67
Mitto	21	6200	12000	200	12	7418	126
Unten	21	8235	12000	250	15	1079	34
Unlen	4	5250	12000	300	10	12562 //a	04
						12562 Kg	227 111-
Oberer Hauptträger							
Steg	1	S235	12000	1090	25	2567	26
Gurt	1	S235	12000	800	35	2638	19
				·		5205 kg	45 m²
Unterer Haupttrager	1	6035	40000	4600	30	4500	20
Steg	4	5235	12000	800	30	4022	30
Guit		3235	12000	600	- 55	7150 kg	59 m²
					,	7109 kg	50 m
Vertikaler Träger	1						
Steg - Oben	6	S235	7148	~ 950	15	4798	81
Steg - Mitte	6	S235	10908	1600	15	12331	209
Steg - Unten	6	S235	2051	~ 950	15	1376	23
Gurt	6	S235	20107	200	25	4735	48
				·		23240 kg	363 m²
Ohere Arme	1						
Oberer Gurt	2	S235	25000	700	30	8243	70
Unterer Gurt	2	S235	25000	700	30	8243	70
Stea	4	S235	25000	900	20	14130	180
0.09						30615 kg	320 m²
	_				•		
Untere Arme							
Oberer Gurt	2	S235	25000	700	35	9616	70
Unterer Gurt	2	S235	25000	700	35	9616	70

Arme sind mit vollem Querschnitt bis zum Drehpunkt in Rechnung gestellt.

S235

4

	Gewicht [kg]	Oberfläche [m^2]
GESAMT	145277 kg	1815 m²

25000

900

20

14130

33363 kg

180

320 m²

Abb. 65: Materialauszug

6.3. Hilfsblätter

Die Hilfsblätter dienen für die Berechnungen, die im Hintergrund ablaufen. Auf eine ausführliche Beschreibung jedes einzelnen Tabellenblattes wird hier verzichtet. Es wird lediglich ein kurzer Überblick gegeben, wofür die Blätter benötigt werden.

Stauwandstruktur	 vert. Träger (Beulen)
Hilfsblatt (Stauwandstruktur)	• vert. Träger (Biegedrillknicken)
Einwirkungen	hor. Träger (Schnittkräfte)
Lastkombinationen	 hor. Träger (Spannungen) – 1
Beanspruchbarkeit	 hor. Träger (Spannungen) – 2
Hilfsblatt (Lastkombinationen)	 hor. Träger (Beulen)
Stauwandplatte (zwischen)	hor. Träger (Biegedrillknicken)
Stauwandplatte (außerhalb)	Spannungen Stauwand (NOC)
Steifen (Schnittkräfte)	Spannungen Stauwand (SOC)
 Steifen (Spannungen) – 1 	Spannungen Stauwand (ULC)
 Steifen (Spannungen) – 2 	 Stauwand (Beulen) – NEU
Steifen (Hilfsblatt)	 Stauwand (Beulen) – ALT
Steifen (Auswertung)	Zylinderanhängung
 Steifen (Beulen) – NEU 	Eigengewichtsmoment
 Steifen (Beulen) – ALT 	Hubkraftberechnung
 vert. Träger (Schnittkräfte) – 1 	• Arme
 vert. Träger (Schnittkräfte) – 2 	Verformungen
• vert. Träger (Spannungen)	Eingabebedingungen

Tabelle 6.1 Übersicht Hilfsblätter

6.3.1. Stauwandstruktur

Die Position der einzelnen Bauteile und die Geometrie werden hier berechnet. Zusätzlich wird die graphische Darstellung der Radialschützgeometrie (siehe Abb. 57) erzeugt.

6.3.2. Hilfsblatt (Stauwandstruktur)

Hier werden einige geometrische Basisberechnungen durchgeführt.

6.3.3. Einwirkungen

Die Belastungen aus Wasserdruck und Erdbeben werden für die einzelnen Bauteile (abhängig von ihrer Höhenlage) ermittelt.

6.3.4. Lastkombinationen

Die in Kapitel 3.4 erläuterten Überlagerungen der Einwirkungen werden in diesem Tabellenblatt jeweils für Sicherheitskonzept "NEU" und "ALT" durchgeführt.

6.3.5. Beanspruchbarkeit

Das Excel-Tool stellt die Stahlsorten S235 und S355 zur Auswahl zur Verfügung. Für die Berechnung nach "NEU" wird die Fließgrenze angegeben und für Berechnungen nach "ALT" die zulässigen Spannungen der jeweiligen Stahlsorte.

6.3.6. Hilfsblatt (Lastkombinationen)

Abhängig vom gewählten Sicherheitskonzept werden hier die gebildeten Lastkombinationen für die drei möglichen Lastfälle aufgelistet.

6.3.7. Stauwandplatte (zwischen bzw. außerhalb)

Die Plattenbiegespannungen nach Kapitel 4.5.2 werden jeweils für einen kompletten Plattenstreifen innerhalb und außerhalb der Stemmarme ermittelt.

6.3.8. Steifen (Schnittkräfte)

Für die in Kapitel 4.2.2 aufgelisteten möglichen statischen Systeme ermittelt das Excel-Tool die Biegemomente, Querkräfte und Positionen der Momentennulldurchgänge.

6.3.9. Steifen (Spannungen, Teil 1 und 2)

Es wird die mitwirkende Breite und im Weiteren die notwendigen Querschnittswerte der Steifen ermittelt. An ausgewählten Punkten (siehe Abb. 13) erfolgt die Spannungsberechnung für jede einzelne Steife.

6.3.10. Steifen (Auswertung und Hilfsblatt)

Hier werden die Ergebnisse aus dem Tabellenblatt "Steifen (Spannungen)" zusammengefasst und die maßgebenden Punkte ausgegeben.

6.3.11. Steifen (Beulen) NEU bzw. ALT

Der Beulnachweis für den Steifensteg (siehe Kapitel 4.2.5) wird sowohl für Sicherheitskonzept "NEU" als auch "ALT" durchgeführt. Die Nachweise erfolgen für drei Plattenstreifen (siehe Steifenbereich 1 bis 3 in Abb. 13).

6.3.12. Vert. Träger (Schnittkräfte, Teil 1 und 2)

Am vereinfachten ebenen System (siehe Abb. 18) werden die Schnittkräfte, Auflagerkräfte und die Bereiche mit gleichen Momentenvorzeichen der vertikalen Träger ermittelt.

6.3.13. Vert. Träger (Spannungen)

Ähnlich wie im Tabellenblatt "Steifen (Spannungen)": Ermittlung der mitwirkenden Breite, Querschnittswerte und Spannungen entlang des Trägers.

6.3.14. Vert. Träger (Beulen)

Für "NEU" und "ALT" werden die Beulnachweise gemäß Kapitel 4.3.5 geführt. Es gibt jeweils eine Nachweisführung für den Steg als auch für den Gurt des Querschnittes.

6.3.15. Vert. Träger (Biegedrillknicken)

Wie der Name sagt, wird das Biegedrillknicken mit Hilfe eines Abgrenzungskriteriums (siehe 4.3.5) für den vertikalen Träger in diesem Tabellenblatt überprüft.

6.3.16. Hor. Träger (Schnittkräfte)

Berechnung der Schnittkräfte und Auflagerkräfte des oberen und unteren horizontalen Trägers.

6.3.17. Hor. Träger (Spannungen, Teil 1 und 2)

Es werden die mitwirkenden Breiten, Querschnittswerte und Spannungen entlang des Trägers ermittelt.

6.3.18. Hor. Träger (Beulen)

Identischer Ablauf wie im Tabellenblatt "Vert. Träger (Beulen)".

6.3.19. Hor. Träger (Biegedrillknicken)

Identischer Ablauf wie im Tabellenblatt "Vert. Träger (Biegedrillknicken)"

6.3.20. Spannungen Stauwand (NOC, SOC, ULC)

Für den jeweiligen Lastfall werden die Spannungen in der Stauwand durch die Berechnung der Vergleichsspannung überlagert. Überlagerungspunkte sind in Abb. 32 ersichtlich.

6.3.21. Stauwand (Beulen) - NEU

Der Beulnachweis erfolgt laut dem Formelapparat in Kapitel 4.5.3.1. In den Bereichen 1 bis 3 (siehe Abb. 32) wird für jede Stauwandplatte der Nachweis geführt.

6.3.22. Stauwand (Beulen) - ALT

In diesem Fall erfolgt der Nachweis nach der alten Norm (DIN 4114). Die dazugehörigen Formeln sind in Kapitel 4.5.3.2 ersichtlich. Es werden wiederum die gleichen Bereiche wie im Tabellenblatt "Stauwand (Beulen) – NEU" untersucht.

6.3.23. Zylinderanhängung

Im Kapitel 5.2 wurde darauf hingewiesen, dass der obere Anhängungspunkt des Hubzylinders vom Excel-Tool vorgeschlagen werden kann. Im Tabellenblatt "Zylinderanhängung" wird genau dieser Anhängepunkt ermittelt.

6.3.24. Eigengewichtsmoment

Zur Berechnung der Hubkraft ist es notwendig, das sich ändernde Eigengewichtsmoment während der Öffnung oder Schließung des Radialschützes zu kennen. In diesem Tabellenblatt wird das Eigengewichtsmoment in 20 Positionen (zwischen geöffneter und geschlossener Stellung) ermittelt.

6.3.25. Hubkraftberechung

Die Berechnung der maximalen Hubkraft, der Auflagerkräfte (während der Hubbewegung) und der Armkräfte wird hier durchgeführt.

6.3.26. Arme

In diesem Tabellenblatt werden sowohl die Spannungs- als auch die Stabilitätsnachweise jeweils auf unterschiedliche Arten für Sicherheitskonzept "NEU" und "ALT" durchgeführt (siehe Kapitell 4.6.4 und 4.6.5).

6.3.27. Verformungen

Bei dem in Kapitel 4.8 aufgelisteten maßgebenden Stellen werden hier die Verformungen berechnet bzw. überlagert.

6.3.28. Eingabebedingungen

Werden im Hauptblatt "Eingabe" nicht korrekte Werte eingetragen, macht das Excel-Tool den Benutzer darauf aufmerksam. Dies geschieht durch Aufscheinen einer Warnmeldung. Die unterschiedlichen Meldungen sind im Tabellenblatt "Eingabebedingungen" aufgelistet und werden bei Bedarf in der Eingabe abgerufen.

6.4. Anwendungsablauf

Grundsätzlich ist das erstellte Excel-Tool für die Angebotserstellung gedacht. Der Projektant hat Grundvorgaben vom Auftraggeber um das Radialschütz zu dimensionieren, jedoch bleibt ein gewisser Spielraum um eine technische und wirtschaftliche gute Lösung zu finden.

Zuerst werden vom Benutzer die vorgegebenen Daten und erste Annahmen in der Eingabemaske (siehe Abb. 56, Abb. 57 und Abb. 58) eingetragen. Das Excel-Tool führt die in Kapitel 4 aufgelisteten Nachweise im Hintergrund automatisch durch.

Über einen Button kann der Anwender von der Eingabe zu den zusammengefassten Ergebnissen springen (siehe Abb. 59, Abb. 61 und Abb. 63). Hier kann er anhand der Ausnutzungsgrade feststellen welcher Bauteil über- bzw. unterdimensioniert ist. Um die genaueren Ergebnisse der einzelnen Bauteile einsehen zu können, ist es möglich über einen weiteren Button auf die Detailergebnisse zu springen.

Die Optimierungsstrategie beruht darauf, dass der Benutzer durch ändern der Eingebedaten eine manuelle Iteration durchführt.

Der Anwender wird so lange zwischen der Eingabe und den Ergebnissen hin und her wechseln, bis einigermaßen gleiche Ausnutzungsgrade in den einzelnen Teilen des Radialschützes vorliegen.

Zur Erleichterung der Angebotskalkulation kann nun der Materialauszug (mit den Abmessungen und Gewichten der einzelnen Bauteile) ausgedruckt werden.

Im letzten Schritt können zur Dokumentation die Eingabedaten und die Detailergebnisse ausgedruckt und archiviert werden.

7. Vergleich anhand realer Projekte

7.1. Allgemeines

Um das Excel-Tool einer Kontrolle zu unterziehen, wurden 3 Statiken von ausgeführten Projekten der ANDRITZ HYDRO GmbH herangezogen und mit den Detailergebnissen des Programms verglichen.

Die Vergleiche werden im Anhang dokumentiert. Hierbei sind die hellblau hinterlegten Werte die Berechnungsergebnisse des Programms und die dunkelblau hinterlegten Werte die zugehörigen Ergebnisse der Originalstatik. Ebenfalls in dunkelblau ist die prozentuelle Abweichung der beiden Werte dargestellt.

Das Excel-Tool liefert teilweise mehr Berechnungsergebnisse als in den tatsächlichen Berechnungsstatiken vorhanden sind. Aus diesem Grund wird nur beim ersten Beispiel die Gesamtheit der Detailergebnisse und bei den übrigen jeweils nur die relevanten Seiten aufgelistet.

Alle drei Projekte wurde nach dem Sicherheitskonzept "ALT", mittels der Normen DIN19704-1976 und DIN18800 (siehe Kapitel 3.4) berechnet.

7.2. Projekt Middle Marsyangdi

7.2.1. Hauptabmessungen

- Radialschützbreite: 12,0m
- Radialschützhöhe: 19,5m
- Radius: 25,0m



Abb. 66: Isometrie Middle Marsyangdi

7.2.2. Auswertung der Vergleichswerte

Beim Vergleich der Ergebnisse des Excel-Tools und der Originalstatik gibt es im Allgemeinen Abweichungen in der Größenordnung von 10-15%.

Es sind auch größere Abweichungen aufgetreten, diese werden im Folgenden erklärt.

- Steifenberechnung (Abweichung 19,4%, siehe Seiten 12-6 bis 12-8)
 Das statische System der Steifen (abhängig von Anzahl und Abstand der vertikalen Träger) ist variabel. In der Originalstatik wurde eine standardisierte Berechnungsmethode verwendet, die die Schnittkraftberechnung vereinfacht und dadurch zu Abweichungen beiträgt.
- vertikaler Träger, Stützbereich (Abweichung 61,7% siehe Seiten 12-9) Die Spannung in der Stauwand wurde in der Originalstatik mit dem größeren Moment des oberen Auflagers und der kleineren mitwirkenden Breite des unteren Auflagers ermittelt. Dieser konservative Ansatz führt zu wesentlich höheren Spannungen in der Originalstatik gegenüber dem Excel-Tool. Das Excel-Tool zeigt an, dass beim vertikalen Träger der Nachweis für Biegedrillknicken nicht erfüllt ist. Der Nachweis fordert einen maximalen Abstand von 6420 mm innerhalb dessen der Druckgurt unverschieblich gelagert sein muss. In der ausgeführten Konstruktion wurden im Abstand von 3000 mm Schottbleche zur Stabilisierung des Querschnittes angeordnet und so das Versagen verhindert. Da das Excel-Tool nicht für die Verwendung derartige Schottbleche konzipiert wurde, zeigt es die Gefahr des Biegedrillknickens trotzdem an.
- Unterer hor. Träger, Stützbereich (Abweichung 18,8% siehe Seite 12-13)
 Die Ermittlung der mitwirkenden Breite stimmt nicht mit der Vorgehensweise des Excel-Tools überein. Daraus resultiert die größere Abweichung. Dies betrifft ausschließlich die Spannungswerte an der Stauwand, am Untergurt stimmen die Werte, welche auch maßgebend sind, sehr gut überein.
- Stauwand, Unterer Bereich (Abweichung 12,2% siehe Seite 12-17)
 In der Originalstatik wurde die tatsächliche Plattenhöhe von 511mm auf 540mm aufgerundet. Dies führt zu einer Erhöhung der Plattenbiegespannungen in der Originalstatik gegenüber dem Excel-Tool.

7.3. Projekt Tsankov Kamak

7.3.1. Hauptabmessungen

- Radialschützbreite: 8,0m
- Radialschützhöhe: 6,2m
- Radius: 8,0m



Abb. 67: Isometrie Tsankov Kamak

7.3.2. Auswertung der Vergleichswerte

Die durchschnittlichen Differenzen zwischen dem Excel-Tool und der Originalstatik ist wieder im Bereich von 10-15%.

Es sind auch größere Abweichungen aufgetreten, diese werden im Folgenden erklärt.

- Oberer und unterer Hauptträger (Abweichung 28,3%, Seiten 12-39 bis 12-41) Die Spannungen im gekrümmten Gurt (Anteil aus Stauwand) weisen im Excel Tool wesentlich höhere Werte auf. Dies ist auf die unterschiedliche Berechnung der mitwirkenden Breite zurückzuführen. In der Originalstatik wird die Krümmung des Gurtes vernachlässigt und die mitwirkende Breite nach Abb. 22 ermittelt. Das Excel-Tool berücksichtigt den gekrümmten Zustand und berechnet die mitwirkende Breite nach Abb. 15, was hier als zutreffend anzusehen ist.
- Stauwand, Mittlerer Bereich (Abweichung 28,3%, Seite 12-44)
 In der Originalstatik wurde die tatsächliche Plattenhöhe von 454mm auf 500mm aufgerundet. Dies führt zu einer Erhöhung der Plattenbiegespannungen in der Originalstatik gegenüber dem Excel-Tool.
- Verformungen oberer u. unterer Hauptträger (Abweichung 25,6%; Seite 12-50) Aufgrund der unterschiedlichen Berechungsarten für die mitwirkende Breite (Flächenträgheitsmoment im Excel-Tool dadurch kleiner), ergeben sich in der Handstatik geringere Durchbiegungen.

7.4. Projekt Ermenek

7.4.1. Hauptabmessungen

- Radialschützbreite: 3,0m
- Radialschützhöhe: 3,5m
- Radius: 5,5m



Abb. 68: Tiefsegementschütz Ermenek, Schnitt (links) u. Einbau (rechts) [22]

7.4.2. Auswertung der Vergleichswerte

Die durchschnittlichen Differenzen zwischen dem Excel-Tool und der Originalstatik liegen im Bereich von 10-15%.

Es sind auch größere Abweichungen aufgetreten, diese werden im Folgenden erklärt.

 Oberer Hauptträger (Abweichung 17,3%, siehe Seiten 12-57)
 Die Spannungen im gekrümmten Gurt (Anteil aus Stauwand) weisen im Excel Tool wesentlich höhere Werte auf. Dies ist auf die unterschiedliche Berechnung der mitwirkenden Breite zurückzuführen. In der Handstatik wird die Krümmung des Gurtes vernachlässigt und die mitwirkende Breite nach Abb. 22 ermittelt. Das Excel-Tool berücksichtigt den gekrümmten Zustand und berechnet die mitwirkende Breite nach Abb. 15, was hier sicherlich als zutreffend einzustufen ist.
7.5. Bemerkungen

Da es sich bei den ausgeführten Projekten um nicht stabilitätsgefährdete Konstruktionen handelt, wurde auf die Stabilitätsnachweise in den originalen Berechnungsstatiken verzichtet. Das Excel-Tool lässt jedoch auch Eingaben zu, bei denen ein Versagen aufgrund von Stabilitätsproblemen auftreten kann, daher wurde die Berechnung um diese Nachweise erweitert.

Die Gesamtheit der Ergebnisse des Excel-Tools kommt den Inhalten einer prüffähigen Statik sehr nahe. Einzig die Nachweise von Schweißnähten und diversen Konstruktionsdetails sind nicht enthalten.

8. Zusammenfassung und Schlussfolgerung

In dieser Masterarbeit wurde ein Excel-Tool zur Vordimensionierung von Radialschützen erstellt. Das Programm erlaubt es, die Berechnung entweder nach dem alten Sicherheitskonzept (entspricht DIN 19704:1976) oder dem neuen Sicherheitskonzept (DIN 19704-1) durchzuführen. Weiters bildet die DIN 18800 die Grundlage für beide Konzepte.

Das Excel-Tool führt für alle tragenden Bauteile sowohl Spannungs- als auch Stabilitätsnachweise durch. Die resultierenden Ergebnisse werden zusammengefasst und über den Ausnutzungsgrad dargestellt. Zusätzlich werden an maßgebenden Stellen die Verformungen von Einzelkomponenten des Radialschützes und globale Verformungen des gesamten Schützkörpers ermittelt.

Für die hydraulischen Hubzylinder sind die Anhängepunkte und die damit entstehende Hubkinematik von Bedeutung. Das Programm bietet die Möglichkeit, die Befestigungspunkte so vorzugeben, dass eine Optimierung des Zylinders in Bezug auf maximale Hubkraft und minimale Zylinderlänge erreicht wird. Weiters ist es jedoch auch dem Benutzer erlaubt die Punkte bei bedarf selbst zu wählen, um so auf äußere Rahmenbedingungen zu reagieren.

Das Excel-Tool wurde mehreren wiederholten Prüfungen und Kontrollen hinsichtlich der Berechnungsansätze, des Umfangs der erforderlichen Nachweise sowie der rechnerischen Richtigkeit der Berechnungsalgorithmen unterzogen. Die letzte Prüfung war der Vergleich mit ausgeführten Projekten, wo fertige Berechnungsstatiken vorlagen.

Hierbei wurden drei sehr unterschiedliche tatsächlich realisierte Projekte herangezogen, deren Eingabewerte die Bandbreite üblicher Ausführungen von Radialschützen gut abdecken. Dabei zeigte sich, dass die Berechnungsunterschiede meist nur in einem schmalen Bereich schwanken. Teilweise sind größere Abweichungen aufgetreten, diese können allerdings durch unterschiedliche Rechenansätze bzw. durch eine konservativere Nachweisführung in der bisher erstellten Handstatik erklärt werden.

Somit wurde ein einfach zu bedienendes Werkzeug geschaffen, das dem Benutzer erlaubt, in kurzer Zeit eine Vielzahl von Radialschützvarianten zu vergleichen. Dies soll dazu beitragen, auf eine effizienten Art und Weise die technisch und wirtschaftlich beste Lösung zu finden.

9. Abbildungsverzeichnis

Abb. 1: Prinzipskizze Radialschütz [3]	3
Abb. 2: Anordnung Hubzylinder	4
Abb. 3: Hauptkomponenten eines Radialschützes	4
Abb. 4: eingebaute Radialschütze im geöffneten Zustand [22]	5
Abb. 5: dynamischer Wasserdruck [5]	6
Abb. 6: Position Steifen	11
Abb. 7: Eingabemöglichkeiten, Steifensystem	12
Abb. 8: Einfeldträger mit Kragarmen	13
Abb. 9: Zweifeldträger mit Kragarmen	13
Abb. 10: Dreifeldträger mit Kragarmen	13
Abb. 11: Vierfeldträger mit Kragarmen	13
Abb. 12: Fünffeldträger mit Kragarmen	13
Abb. 13: Nachweispunkte für Steifen	14
Abb. 14: Querschnitt Steife	14
Abb. 15: Gurtwirkungsgrad und Höhenkorrekturfaktor [16]	15
Abb. 16: Maßgebende Spannungen für Beulen	16
Abb. 17: Position vertikaler Träger	18
Abb. 18: Systeme vertikale Träger	18
Abb. 19: Geometriekriterium vertikaler Träger	19
Abb. 20: Nachweispunkte für vertikaler Träger	20
Abb. 21: Querschnitt vertikaler Träger	20
Abb. 22: Abminderungsbeiwert [11]	21
Abb. 23: Steghöhe vertikaler Träger	21
Abb. 24: Spannungsverteilung unter Berücksichtung der Schubverzerrung [13]	23
Abb. 25: kc-Werte für I-Profile [23]	25
Abb. 26: Position horizontale Träger	26
Abb. 27: Nachweispunkte für horizontale Träger	27
Abb. 28: Querschnitt horizontaler Träger	27
Abb. 29: Position Stauwand	29
Abb. 30: Zerlegung Wasserdruck	30
Abb. 31: Berechnungspunkte Stauwandfeld	30

Abb. 33: Spannungen in x-Richtung aus hor. Träger, Steife und Stauwand 32 Abb. 34: Spannungen in y-Richtung aus vert. Träger und Stauwand 32 Abb. 35: Ermittlung der Beulwerte [12] 34 Abb. 36: Position Stemmarme. 36 Abb. 37: Vertikales System der Stemmarme 36 Abb. 38: Horizontales System der Arme 37 Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 44: Verformung der Schützschneide 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie. 46 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 50 Abb. 55: Sohldichtung	Abb.	32: Spannungsüberlagerung in der Stauwand	31
Abb. 34: Spannungen in y-Richtung aus vert. Träger und Stauwand 32 Abb. 35: Ermittlung der Beulwerte [12] 34 Abb. 36: Position Stemmarme. 36 Abb. 37: Vertikales System der Stemmarme 36 Abb. 38: Horizontales System der Arme 37 Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformung horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformung der Schützschneide 45 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 2 52 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 3 <td< td=""><td>Abb.</td><td>33: Spannungen in x-Richtung aus hor. Träger, Steife und Stauwand</td><td>32</td></td<>	Abb.	33: Spannungen in x-Richtung aus hor. Träger, Steife und Stauwand	32
Abb. 35: Ermittlung der Beulwerte [12] 34 Abb. 36: Position Stemmarme 36 Abb. 37: Vertikales System der Stemmarme 36 Abb. 38: Horizontales System der Arme 37 Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 55: Sohldichtung 49 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 2 52 Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3 52	Abb.	34: Spannungen in y-Richtung aus vert. Träger und Stauwand	32
Abb. 36: Position Stemmarme 36 Abb. 37: Vertikales System der Stemmarme 36 Abb. 38: Horizontales System der Arme 37 Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformung no horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformung berechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 55: Sohldichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 2 52	Abb.	35: Ermittlung der Beulwerte [12]	34
Abb. 37: Vertikales System der Stemmarme 36 Abb. 38: Horizontales System der Arme 37 Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformung norizontale Träger 43 Abb. 44: Verformung berechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 </td <td>Abb.</td> <td>36: Position Stemmarme</td> <td>36</td>	Abb.	36: Position Stemmarme	36
Abb. 38: Horizontales System der Arme 37 Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformungen horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie. 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 53 Abb. 60: Breichsaufteilung Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 Abb. 61: Tabellenblatt Eingabe - 3 53 <td>Abb.</td> <td>37: Vertikales System der Stemmarme</td> <td>36</td>	Abb.	37: Vertikales System der Stemmarme	36
Abb. 39: Querschnitt Stemmarme 38 Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformungen horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 4 53 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59:	Abb.	38: Horizontales System der Arme	37
Abb. 40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 38 Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformungen horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 49 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 4 53 Abb. 50: Bereichsaufteilung Ergebnisse 53 Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3 55 Abb. 62: Ergebnisdiagramm V	Abb.	39: Querschnitt Stemmarme	38
Abb. 41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen) 39 Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformungen horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3 53 Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse 53 Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand 54 Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3 55 </td <td>Abb.</td> <td>40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen)</td> <td>38</td>	Abb.	40: Knickbeiwert für vert. Ebene [19] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen)	38
Abb. 42: Verformung vertikaler Träger 43 Abb. 43: Verformungen horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 4 53 Abb. 50: Bereichsaufteilung Ergebnisse 53 Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand 54 Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3 55 Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger <t< td=""><td>Abb.</td><td>41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen)</td><td>39</td></t<>	Abb.	41: Knickbeiwerte für hor. Ebene [17] (seit. gestützter 2-Gelenk-Rahmen)	39
Abb. 43: Verformungen horizontale Träger 43 Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 49 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 53 Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse 53 Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand 54 Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3 55 Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger 56	Abb.	42: Verformung vertikaler Träger	43
Abb. 44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20] 44 Abb. 45: Stauchung der Arme 44 Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide 45 Abb. 48: Hubgeometrie 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 2 52 Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 4 53 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 5 53 Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse 53 Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 2 54 Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand 54 Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3 55 Abb. 64: Detailerge	Abb.	43: Verformungen horizontale Träger	43
Abb. 45: Stauchung der Arme44Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide45Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide45Abb. 48: Hubgeometrie46Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position47Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen47Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen48Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 453Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	44: Verformungsberechnung hor. Hauptträger [20]	44
Abb. 46: max. Verformung der Schützschneide. 45 Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide. 45 Abb. 48: Hubgeometrie. 46 Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position 47 Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen 47 Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen 48 Abb. 52: Drehlager [18] 48 Abb. 53: Seitendichtung 49 Abb. 54: Kopfdichtung 49 Abb. 55: Sohldichtung 50 Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 1 51 Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 2 52 Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 3 52 Abb. 50: Bereichsaufteilung Ergebnisse 53 Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse - Zusammenfassung - 1 53 Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 2 54 Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand 54 Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3 55 Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger 56	Abb.	45: Stauchung der Arme	44
Abb. 47: max. Verformung der Schützschneide45Abb. 48: Hubgeometrie46Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position47Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen47Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen48Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 353Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	46: max. Verformung der Schützschneide	45
Abb. 48: Hubgeometrie.46Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position47Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen47Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen48Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 353Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 154Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	47: max. Verformung der Schützschneide	45
Abb. 49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position47Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen47Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen48Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 453Abb. 50: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 154Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	48: Hubgeometrie	46
Abb. 50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen47Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen48Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	49: Kräfte auf Radialschütz in geschlossener Position	47
Abb. 51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen48Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 154Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	50: Kräfte auf Radialschütz beim Öffnen	47
Abb. 52: Drehlager [18]48Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	51: Kräfte auf Radialschütz beim Schließen	48
Abb. 53: Seitendichtung49Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	52: Drehlager [18]	48
Abb. 54: Kopfdichtung49Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse .53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	53: Seitendichtung	49
Abb. 55: Sohldichtung50Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	54: Kopfdichtung	49
Abb. 56: Tabellenblatt Eingabe - 151Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	55: Sohldichtung	50
Abb. 57: Tabellenblatt Eingabe - 252Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	56: Tabellenblatt Eingabe - 1	51
Abb. 58: Tabellenblatt Eingabe - 352Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	57: Tabellenblatt Eingabe - 2	52
Abb. 59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 153Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	58: Tabellenblatt Eingabe - 3	52
Abb. 60: Bereichsaufteilung Ergebnisse53Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 254Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand54Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 355Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger56	Abb.	59: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 1	53
Abb. 61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 2	Abb.	60: Bereichsaufteilung Ergebnisse	53
Abb. 62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand	Abb.	61: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 2	54
Abb. 63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3	Abb.	62: Ergebnisdiagramm Vergleichsspannungen Stauwand	54
Abb. 64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger	Abb.	63: Tabellenblatt Ergebnisse - Zusammenfassung - 3	55
	Abb.	64: Detailergebnisse oberer horizontaler Hauptträger	56

Abb. 65: Materialauszug	. 57
Abb. 66: Isometrie Middle Marsyangdi	. 63
Abb. 67: Isometrie Tsankov Kamak	. 65
Abb. 68: Tiefsegementschütz Ermenek, Schnitt (links) u. Einbau (rechts) [22]	. 66

10. Tabellenverzeichnis

Tabelle 3.1 Teilsicherheitsbeiwerte und Kombinationsbeiwerte [10]	8
Tabelle 3.2 Zulässige Spannungen [11]	9
Tabelle 4.1 Vergleich globale Sicherheit anhand der Stahlgüte S235	11
Tabelle 4.2 Grenzwerte für einseitig gelagerte Plattenstreifen [7]	24
Tabelle 4.3 Biegemomentenbeiwerte für Rechtecklasten [4]	30
Tabelle 4.4 Biegemomentenbeiwerte für Dreiecklasten [4]	31
Tabelle 4.5 Abminderungsfaktoren [9]	33
Tabelle 4.6 Beulsicherheitszahlen [12]	35
Tabelle 4.7 Momentenbeiwerte [8]	40
Tabelle 4.8 Knickzahlen für S235 [12]	41
Tabelle 4.9 Knickzahlen für S355 [12]	41
Tabelle 6.1 Übersicht Hilfsblätter	58

11. Literaturverzeichnis

- [1] Microsoft® Office Excel 2003 SP2
- [2] Strobel T., Wasserbau Aktuelle Grundlagen, Springer, 2006
- [3] US Army Corbs of Engineers: Lower Snake River Feasibility Report http://www.nww.usace.army.mil/lsr/final_fseis/study_kit/appendix_e/annex_c.htm Datum des Zugriffs: 11.05.2010 14:01
- [4] Wickert G., Schmaußer G.:Stahlwasserbau, Springer, 1971
- [5] Westergaard, H. M. Water Pressures on Dams during Earthquakes.U.S. Department of the Interior, Bureau of Reclamation, 1930.
- [6] Zangar N.: Hydrodynamic pressures on dams due to hor. earthquake effects U.S. Department of the Interior, Bureau of Reclamation, 1952.
- [7] DIN 18800-1: Stahlbauten Teil 1: Bemessung und Konstrukion, 2008
- [8] DIN 18800-2: Stahlbauten Teil 2: Stabilitätsfälle Knicken von Stäben und Stabwerken, 2008
- [9] DIN 18800-3:Stahlbauten Teil 3: Stabilitätsfälle Plattenbeulen, 2008
- [10] DIN 19704-1: Stahlwasserbauten Teil 1:Berechnungsgrundlagen, 1998
- [11] DIN 19704: Stahlwasserbauten: Berechnungsgrundlagen, 1976
- [12] DIN 4114: Stahlbau: Stabilitätsfälle (Knickung, Kippung, Beulung), 1953
- [13] ÖNORM EN1993: Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten, Teil 1-5: Plattenförmige Bauteile, 2007
- [14] Zellerer E.: Durchlaufträger Schnittgrößen für Gleichlasten, Ernst&Sohn, 1978
- [15] Zellerer E.: Durchlaufträger Schnittgrößen für Kragarmbelastung, Ernst&Sohn, 1975
- [16] Peil U.: Mitwirkende Gurtflächen von Biegeträgern mit gekrümmten Gurten, Bauingenieur 63, 1988
- [17] Petersen C.: Statik und Stabilität der Baukonstruktionen, Vieweg, 1982
- [18] Erbisti P.: Design of hydraulic gates, Swets&Zeitling, 2004
- [19] Vorlesungsbehelf: Stahlbau 1, Prof Resinger F., TU Graz, 1981
- [20] Wendehorst: Bautechnische Zahlentafeln, Beuth, 1998

- [21] Kollbrunner C., Meister M.: Ausbeulen Theorie und Berechnung von Blechen, Springer, 1958
- [22] Fotoarchiv ANDRITZ HYDRO GmbH
- [23] Skriptum: Stahlbau, Prof. Greiner R., TU Graz

12. Anhang



12.1. Abgrenzungskriterium vertikaler Träger

R/S = 1	gekrümmtes System	gerades System	Abweichung [%]
Stützmoment - oben	65.07	65.37	0.46
Feldmoment	287.62	277.7	-3.45
Stützmoment - unten	163.26	163.38	0.07

R/S = 0,85	gekrümmtes System	gerades System	Abweichung [%]
Stützmoment - oben	62.06	65.28	5.19
Feldmoment	310.79	290.13	-6.65
Stützmoment - unten	170.6	171.14	0.32

12.1 Abgrenzungskriterium vertikaler Träger



R/S = 0,8	gekrümmtes System	gerades System	Abweichung [%]
Stützmoment - oben	62.38	66.15	6.04
Feldmoment	321.17	296.43	-7.70
Stützmoment - unten	174.1	174.87	0.44

R/S = 0,5	gekrümmtes System	gerades System	Abweichung [%]
Stützmoment - oben	51.77	96.93	87.23
Feldmoment	1057.64	640.75	-39.42
Stützmoment - unten	375.17	379.61	1.18

Aufgrund der obigen Untersuchungen wurde als Grenzkriterium $\frac{R}{S} \le 0.85$ gewählt.

12.2. Vergleich Middle Marsyangdi



	Unterer Ste	eifenbereich		
Steifenanzahl	4	Steg	h,st	350 mm
Steifenabstand	513 mm		t,st	15 mm

Oberer Ha	upträger	
Steg	h,st	1600 mm
1001	t,st	25 mm
Gurt	b,g	800 mm
	t,g	35 mm

Vertikale T	räger	
Steg	h,st,oberkante	300 mm
	h,st,mitte	1600 mm
	h,st,unterkante	300 mm
	t,st	15 mm
Gurt	b,g	200 mm
	t,g	25 mm

Unterer Ha	aupträger	
Steg	h,st	1600 mm
1.00	t,st	30 mm
Gurt	b,g	800 mm
1	t,g	35 mm

Stauwanddicke t,pl	1
Oberer Steifenbereich	16 mm
Mittlerer Steifenbereich	18 mm
Unterer Steifenbereich	20 mm

Vertikale Träger			
Bereich zwischen den Armen Bereich außerhalb der Arme			
Trägeranzahl	2	Trägeranzahl "1" od. "0"	1
Trägerabstand innen	2400 mm	Trägerabstand außen	1650 mm

Oberer Arm (Kastenquerschnitt)		
Kastenhöhe	900 mm	
Kastebbreite	700 mm	
Blechstärke oberer Gurt	30 mm	
Blechstärke unterer Gurt	30 mm	
Blechstärke Stege	20 mm	

Unterer Arm (Kastenquerschnitt)		
Kastenhöhe	900 mm	
Kastenbreite	700 mm	
Blechstärke oberer Gurt	35 mm	
Blechstärke unterer Gurt	35 mm	
Blechstärke Stege	20 mm	

Korrosionszuschlag	
Stauwand	2 mm
Arme	2 mm
restlicher Schützkörper	0 mm

Angegebene Blechstärken inkludieren den Korrosionszuschlag!

Winkelstellung Arme



4 °

Hubzylinder	
Anhängeradius Rz	23.394 m
Anhängewinkel δ	23.5 °
max. Hubwinkel ε	40.1 °
Zylinderüberlänge	0.1 m

Oberer Anhängepunkt	
Xz	11.65 m
Уz	7.41 m

Balast	
Gewicht	0.0 kN
Radius Rb	5.30 m
Positionierungswinkel γ	63.6 °
Dichte	2400 kg/m^3
Volumen	0.00 m^3

Seitendichtung	
Reibbeiwert µ	0.8
Breite	50 mm
Vorspannung	2 N/mm

Angriffsbreite Wasserdruck (Dichtung)	
Kopfdichtungsbreite	0 mm
Fußdichtungsbreite	15 mm

Xa
yz Yz
Ballast

Kopfdichtung (falls vorhanden)	
Reibbeiwert µ	0
Höhe	105 mm
Vorspannung	1 N/mm

Anpresskraft (Dichtung)	
Fußdichtung	15 N/mm
Kopfdichtung	0 N/mm

Drehlager Arme						
Lagerreibungsbeiwert µ	0.2					
Lagerdurchmesser	460 mm					

Erhöhungsfaktor Gewicht	10 %
Lastfall für Hubkraftberechnung	SOC, BB

Steifen

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Bereich

max. Spa	annu	ng Stauw	and						
		N	C	S	OC		UL	_C	
σ ,st,pl,o	=	43.0	[N/mm ²]	53.0	[N/mm ²]		57.3	[N/mm ²]	T
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]	Stauwar
AN	=	17.9%	\checkmark	19.6%	\checkmark		18.2%	\checkmark	
	5	Steifennr.14	1	47.9	-9.7 %	-			I
max. Spa	annu	ng Steife							
1999 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 - 1997 -		N	ЭC	S	OC		UL	_C	
σ ,st,g,o	=	122.3	[N/mm ²]	150.8	[N/mm ²]		163.0	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]	
AN	=	50.9%	\checkmark	55.8%	\checkmark		51.8%	\checkmark	
		Steifennr.14	1	167.4	11.0 %			28	
max. Scl	hubs	pannung							
		N	0C	S	SOC			-C	
au ,st,max	=	24.0	[N/mm ²]	29.6	[N/mm ²]		32.0	[N/mm ²]	
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]		182.0	[N/mm ²]	
AN	=	17.3%	\checkmark	19.0%	\checkmark		17.6%	\checkmark	
	ŝ	Steifennr.14	4	34.8	17.6 %				
max. Vei	rgleid	chsspann	ung		n				
		N	ЭС	S	oc		UL	C	
σ ,st,v	=	51.9	[N/mm ²]	64.0	[N/mm ²]		69.2	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]		324.0	[N/mm ²]	
AN	=	19.2%	\checkmark	22.2%	\checkmark		21.4%	\checkmark	
	1	Steifennr.14	1	k.A.					
Beulen				17. 17. 19					
		N	3 C	S	OC		UL	_C	
AN	=	39.1%	\checkmark	43.3%	~		41.7%	~	
		Steifennr.14	4	k.A.					·

 $\sigma_{\rm st,pl,o}$

 $U_{\sigma_{st,g,o}}$

Steifen

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Mittlerer Bereich

max. Spannung Stauwand												
		N	C	S	oc	UI	_C		σst,pl,o			
σ ,st,pl,o	=	43.6	[N/mm ²]	47.6	[N/mm ²]	52.7	[N/mm ²]	4	TI T			
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	Stauwand				
AN	=	18.2%	\checkmark	17.6%	\checkmark	16.7%	\checkmark					
		43.6	-0.1 %					1				
max. Spa	nnu	ng Steife		13								
1999, 2009, 2007, 2008, 9 , 2007		N	C	S	SOC		LC		σstan			
σ ,st,g,o	=	89.2	[N/mm ²]	97.4	[N/mm ²]	107.8	[N/mm ²]		e stigio			
$\sigma_{,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]					
AN	=	37.2%	\checkmark	36.1%	1	34.2%	1					
		97.5	9.3 %									
max. Schubspannung												
	0400260	NOC		S	OC	U	C					
au,st,max	=	27.2	[N/mm ²]	29.7	[N/mm ²]	32.9	[N/mm ²]					
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]					
AN	=	19.6%	\checkmark	19.0%	\checkmark	18.1%	\checkmark					
		31.6	16.2 %									
max. Ver	aleid	chsspann	ung									
		N	C	S	SOC		C					
σ ,st,v	=	55.2	[N/mm ²]	60.2	[N/mm ²]	66.7	[N/mm ²]					
σ ,zul	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]					
AN	=	20.4%	1	20.9%	1	20.6%	1					
		k.A.										
Beulen												
	1	N	C	S	OC	U	C	1				
AN	=	27.2%	\checkmark	26.7%	\checkmark	26.3%	\checkmark					
		k.A.						I				
	1											

Steifen

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Unterer Bereich

max. Spannung Stauwand												
		N	C	S	oc	UI	_C		σst,pl,o			
σ ,st,pl,o	=	47.3	[N/mm ²]	51.1	[N/mm ²]	56.5	[N/mm ²]	4	TI			
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	Stauwand				
AN	=	19.7%	\checkmark	18.9%	\checkmark	17.9%	\checkmark					
		43.5	-7.9 %					1				
max. Spa	nnu	ing Steife		10								
-1020245010650 - 840		N	C	S	SOC		LC		σstan			
σ ,st,g,o	=	102.0	[N/mm ²]	110.2	[N/mm ²]	122.0	[N/mm ²]		e stigio			
$\sigma_{,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]					
AN	=	42.5%	\checkmark	40.8%	1	38.7%	1					
		114.1	11.8 %	-								
max. Schubspannung												
	0400000	NOC		S	OC	UI	_C					
au,st,max	=	31.8	[N/mm ²]	34.4	[N/mm ²]	38.0	[N/mm ²]					
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]					
AN	=	22.9%	\checkmark	22.0%	\checkmark	20.9%	\checkmark					
		38.0	19.4 %									
max. Ver	aleid	chsspann	ung									
		N	C	S	SOC		LC					
σ ,st,v	=	62.9	[N/mm ²]	67.9	[N/mm ²]	75.2	[N/mm ²]					
σ ,zul	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]					
AN	=	23.3%	\checkmark	23.6%	1	23.2%	1					
		k.A.				L						
Beulen												
	1	N	C	S	OC	UI	C					
AN	=	31.3%	\checkmark	30.4%	\checkmark	29.9%	\checkmark					
		k.A.										
	1											

Vertikaler Träger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

max. Sp	annu	ing Stauw	vand					
		N	oc	S	00	ULC		
$\sigma,$ vt,pl,o	=	-61.7	[N/mm ²]	-63.3	[N/mm ²]	-67.0	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	25.7%	\checkmark	23.4%	\checkmark	21.3%	\checkmark	
		-64.3	4.2 %	-66.1	4.4 %			
max. Sp	annu	ing Gurt						
		N	oc	S	00	ULC		
σ ,vt,g,u	=	167.3	[N/mm ²]	171.7	[N/mm ²]	181.7	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	69.7%	\checkmark	63.6%	\checkmark	57.7%	\checkmark	
		176.3	5.4 %	181.0	5.4 %			
				-				



Stützbereich

max. Spa	nnu	ng Stauw	and									
		N	C	S	00	UL	C					
σ ,vt,pl,o	=	46.5	[N/mm ²]	72.5	[N/mm ²]	65.1	[N/mm ²]					
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]					
AN	=	19.4%	\checkmark	26.9%	\checkmark	20.7%	\checkmark					
		73.4	57.9 %	117.3	61.7 %							
max. Spannung Gurt												
		N	DC	S	00	ULC						
σ ,vt,g,u	=	-93.6	[N/mm ²]	-148.6	[N/mm ²]	-133.4	[N/mm ²]					
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]					
AN	=	39.0%	\checkmark	55.0%	\checkmark	42.4%	\checkmark					
		-99.3	6.1 %	-158.5	6.7 %							
max. Sch	ubs	pannung										
		N	C	S	00	UL	-C					
au,vt,max	=	88.5	[N/mm ²]	94.5	[N/mm ²]	106.8	[N/mm ²]					
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]					
AN	=	63.6%	\checkmark	60.6%	\checkmark	58.7%	\checkmark					
		85.6	-3.2 %	91.2	-3.6 %							

max. Vergleichsspannung

		NOC		SOC		ULC	
σ,vt,v	=	163.8	[N/mm ²]	167.8	[N/mm ²]	177.9	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	60.7%	\checkmark	58.3%	\checkmark	54.9%	\checkmark
		k.A.		k.A.			

Beulen - St	eç	1									
		NOC		SO	c	U	_C				k.A.
AN	=	87.1%	\checkmark	93.7%	\checkmark	78.6%	\checkmark				
Beulen - Gu	ur	t						_			
		NOC		SO	с	U	_C				
AN	=	23.3%	\checkmark	27.9%	\checkmark	24.9%	\checkmark				
Biegedrillk	ni	cken									
		NOC		SOC		ULC		1			
Le (vorh.)	=	10908.3		10908.3		10908.3		1			
Le (zul.)	=	9170.5		6420.3		8043.4					
AN	=	119.0%	ĸ	169.9%	X	135.6%	X				
		Stabilisierung	des Gu	irtes mittels	Schottble	chen ist er	forderlich	!			
Maßgebend	de	r Träger									
		Vertikaler Träg	ger (Mit	te)							
						ver	tikaler T	räge	r (Arı	me)	
						ГГ	-(-)				
									•••••		
							···				
							Ψ.				

vertikaler Träger (Mitte)

Oberer horizontaler Hauptträger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

max. Sp	annu	ng Stauw	/and						
	Γ	N	DC	S	oc	ULC			
σ ,ht,pl,o	=	-53.1	[N/mm ²]	-67.1	[N/mm ²]	-66.5	[N/mm ²]		
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]		
AN	=	22.1%	\checkmark	24.9%	\checkmark	21.1%	\checkmark		
	-		1.1	-68.8	2.5 %				
max. Sp	annu	ng Gurt							
		N	DC	S	oc	ULC			
σ ,ht,g,u	=	58.2	[N/mm ²]	73.5	[N/mm ²]	72.8	[N/mm ²]		
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]		
AN	=	24.3%	\checkmark	27.2%	\checkmark	23.1%	\checkmark		
	1			72.6	-1.2 %				



Stützbereich

max. Sp	annui	ng Stauw	/and					
	Γ	N	ЭC	S	00	ULC		
σ ,ht,pl,o	=[53.0	[N/mm ²]	66.9	[N/mm ²]	66.3	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	22.1%	\checkmark	24.8%	\checkmark	21.0%	\checkmark	
				67.4	0.7 %			

max. Spannung Gurt

[N	oc	S	OC	ULC		
σ ,ht,g,u	=	-48.1	[N/mm ²]	-60.8	[N/mm ²]	-60.2	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	20.1%	\checkmark	22.5%	\checkmark	19.1%	\checkmark	
				-60.3	-0.8 %			

max. Schubspannung

	Γ	NOC		S	ЭС	ULC		
au ,ht,max	=	87.4	[N/mm ²]	110.5	[N/mm ²]	109.4	[N/mm ²]	
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]	
AN	=	62.9%	\checkmark	70.8%	\checkmark	60.1%	\checkmark	
	-			109.3	-1.1 %			

max. Vergleichsspannung

		NOC		S	oc	ULC		
$\sigma_{\rm ,ht,v}$	=	123.0	[N/mm ²]	155.4	[N/mm ²]	153.9	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]	
AN	=	45.6%	\checkmark	54.0%	\checkmark	47.5%	\checkmark	
				k.A.				

Beulen	- Steg							
	Γ	NO	С	SO	С	ULC	2	ł
AN	=[48.1%	\checkmark	54.7%	\checkmark	48.2%	\checkmark	

Beulen - Gurt

	NOC	SOC	ULC		
AN =	47.8% 🗸	51.0% 🗸	47.8% 🗸		

Biegedrillknicken

		NOC		SOC		ULC	
Le (vorh.)	=	2400.0		2400.0		2400.0	
Le (zul.)	=	71337.5		62748.0		71287.3	
AN	=	3.4%	\checkmark	3.8%	\checkmark	3.4%	\checkmark

A

Unterer horizontaler Hauptträger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

max. Spannung Stauwand												
		N	C	S	00	UL	C					
σ ,ht,pl,o	=	-66.8	[N/mm ²]	-71.8	[N/mm ²]	-79.8	[N/mm ²]	1				
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm²]					
AN	=	27.8%	\checkmark	26.6%	\checkmark	25.3%	\checkmark					
-62.4 -6.6 %												
max. Spa	annu	ng Gurt										
max. Spa	annu	ng Gurt N	C	S	oc	UL	.C					
max. Spa σ ,ht,g,u	annu =	ng Gurt No 71.8	DC [N/mm²]	S 77.1	OC [N/mm²]	UL 85.7	.C [N/mm²]					
max. Spa σ,ht,g,u σ,zul	annu = =	ng Gurt No 71.8 240.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	77.1 270.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	UL 85.7 315.0	.C [N/mm²] [N/mm²]					
max. Spa σ,ht,g,u σ,zul AN	annu = = =	ng Gurt No 71.8 240.0 29.9%	DC [N/mm²] [N/mm²] √	50 77.1 270.0 28.6%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	UL 85.7 315.0 27.2%	_C [N/mm²] [N/mm²] √					



Stützbereich

max. Spa	innu	ing Stauw	/and				
		N	00	S	00	UL	_C
σ ,ht,pl,o	=	73.5	[N/mm ²]	79.0	[N/mm ²]	87.7	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	30.6%	\checkmark	29.3%	\checkmark	27.9%	\checkmark
		59.7	-18.8 %				1
max. Spa	Innu	ing Gurt					
		N	C	S	00	UI	_C
σ ,ht,g,u	=	-61.0	[N/mm ²]	-65.6	[N/mm ²]	-72.8	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	25.4%	\checkmark	24.3%	\checkmark	23.1%	\checkmark
		-57.9	-5.2 %				
max. Sch	ubs	pannung					
		N	C	S	00	UL	_C
au ,ht,max	=	95.5	[N/mm ²]	102.6	[N/mm ²]	114.0	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	=	68.7%	\checkmark	65.8%	\checkmark	62.6%	\checkmark
		92.9	-2.7 %				
max. Ver	glei	chsspann	ung				
		N	C	S	00	UI	C
σ ,ht,v	=	133.7	[N/mm ²]	143.7	[N/mm ²]	159.7	[N/mm ²]
σ ,zul	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	49.5%	\checkmark	49.9%	\checkmark	49.3%	\checkmark
		kA					

Beulen - S	steg	3						
		NO	C	SO	С	ULC)	
AN	=	40.8%	\checkmark	39.5%	~	39.0%	\checkmark	
Beulen - G	Sur	t						
		NO	C	SO	С	ULC	2	
AN	=	53.8%	\checkmark	52.9%	\checkmark	52.6%	\checkmark	
Biegedrill	kni	cken						
		NOC		SOC		ULC		
Le (vorh.)	=	2400.0		2400.0		2400.0		
Le (zul.)	=	56274.6		58185.0		58920.8		
AN	=	4.3%	1	4.1%	\checkmark	4.1%	\checkmark	

k.A.

AN

Stauwand

ch DIN 197	04_19	976 und D	IN 18800							
berer Berei	<u>ch</u>									
Randsp	annu	ng 1x								
- 1999-9494 (999-940) - 19		N	DC OC		S	C		UL	_C	
σ ,1x	=	31.9	[N/mm ²]	39	0	[N/mm ²]	1	42.3	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270	0.	[N/mm²]	11	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	13.3%	\checkmark	14.5	%	\checkmark		13.4%	\checkmark	č.
		PI.Nr.14								
Randsp	annu	ng 1y			0				C	ř.
(7.1)	_	0.6	[NI/mm2]	11	7	[N/mm2]	╢─	12.7	[NI/mm2]	
(T, Ty		240.0		270	0	[N/mm2]	11	215.0	[N/mm2]	
A NI		240.0	[[\\/!]]	210	.0	[[]///////-]	11	4 0%	[[]]	
AN	-1	4.0% PI.Nr.14	V	4.3	70	V		4.0%	٧	61
Randsp	annu	ng 4x								
		N	C		S	C		UL	_C	e.
σ ,4x	=	14.0	[N/mm ²]	17	2	[N/mm²]	11	18.6	[N/mm ²]	
$\sigma_{,{\sf zul}}$	i = i	240.0	[N/mm ²]	270	.0	[N/mm ²]	11	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	5.8%	\checkmark	6.4	%	\checkmark	IL	5.9%	\checkmark	50
Denden		PI.Nr.14								
Randsp	annu	NC	20		S	20	1	UI	С	6
σ. 4 v	=	46.8	[N/mm²]	57	2	[N/mm²]	╢╴	62.1	[N/mm²]	
σ.zul	=	240.0	[N/mm ²]	270	.0	[N/mm ²]	11	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	19.5%	1	21.2	%	1	11	19.7%	1	
		PI.Nr.14								8
maßgeb	ende	Platte					1			
			innerhalb	der Arn	ne					
								auß	erhalb der A	rme
	17.864			ה						
σ _{1y=0}	0,3 *σ 1	1x								<u> </u>
	J 1x									
		0 4y								
		σ	4x=0,3 *Ơ 4y							
				<u> </u>					<u>.₽ </u>	<u> </u>
								<u>[1</u>	1	
17 - 18 (19) - 18 (19) - 18 (19) - 19									innerhalb	der Arme
Beulen	T	NOC	1	600	8		1			2
vorh. Sicherhe	eit =	6.47	[N/mm²]	500	2	[N/mm ²]	╢╴	5 17	[N/mm ²]	
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1	4	[N/mm ²]		1.3	[N/mm ²]	
AN	=	20.9%	\checkmark	26.4	%	\checkmark		24.2%	\checkmark	

24.2%

k.A.

Stauwand

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 Mittlerer Bereich

Randsp	bannu	ng 1x		TSA-	41	63.0 ⁻	
		N	C	S	OC	UL	_C
σ ,1x	=	57.6	[N/mm ²]	62.8	[N/mm²]	69.5	[N/mm²]
$\sigma,{\sf zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	24.0%	\checkmark	23.3%	\checkmark	22.1%	\checkmark
		58.9	2.2 %				
Randsp	bannu	ng 1y					
	[N	C	S	00	UL	_C
σ ,1y	=	17.3	[N/mm ²]	18.8	[N/mm²]	20.9	[N/mm ²]
$\sigma,{\rm zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]
AN	=	7.2%	\checkmark	7.0%	\checkmark	6.6%	\checkmark
		17.7	2.2 %				
Randsp	annu	ng 4x					
		N	C	S	00	UL	_C
σ ,4x	=	25.3	[N/mm ²]	27.5	[N/mm ²]	30.5	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	10.5%	\checkmark	10.2%	\checkmark	9.7%	\checkmark
		25.8	2.0 %				
Randsp	annu	ng 4y					
	[N	C	S	00	UL	C
(T AV	=	84.2	[N/mm ²]	91.8	[NI/mm ²]	101.6	[NI/mm ²]

Ranusp	Jannu	ng 4y								
	[N	C	S	SOC			ULC		
σ ,4 y	=	84.2	[N/mm ²]	91.8	[N/mm²]		101.6	[N/mm ²]		
$\sigma,{\sf zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]		
AN	=	35.1%	\checkmark	34.0%	\checkmark		32.3%	\checkmark		
		85.9	2.0 %							

σ_{1y=0,3*}σ_{1x} σıx **O**4y σ4x=0,3*σ4

k.A

Beulen

		N	C	S	C	0	ULC
vorh. Sicherheit	=	5.24	[N/mm ²]	4.88	[N/mm ²]	4.3	39 [N/mm²]
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1.4	[N/mm ²]	1	.3 [N/mm ²]
AN	=	25.7%	\checkmark	27.7%	\checkmark	28.5	% √
		k.A.		aliste -			12
Biegespa	nnu	ing Kraga	rm	29.0			
		N	C	S	C		ULC
σ ,4 y	=	144.2	[N/mm ²]	157.1	[N/mm ²]	174	.0 [N/mm²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315	.0 [N/mm²]
AN	=	60.1%	\checkmark	58.2%	\checkmark	55.2	% √

Stauwand

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 Unterer Bereich

Randspa	nnu	ng 1x					in the second
		N	C	S	00		ULC
<i>σ</i> ,1x	=	53.8	[N/mm ²]	58.2	[N/mm²]	64	.4 [N/mm²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315	.0 [N/mm²]
AN	=	22.4%	\checkmark	21.5%	\checkmark	20.4	% √
		60.4	12.2 %	-			
Randspa	nnu	ng 1y					
		N	0C	S	00		ULC
σ,1γ	=	16.1	[N/mm ²]	17.4	[N/mm²]	19	.3 [N/mm²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315	.0 [N/mm²]
AN	=	6.7%	\checkmark	6.5%	\checkmark	6.1	% √
		18.1	12.2 %				
Randspa	nnu	ng 4x					
		N	DC	S	00		ULC
<i>σ</i> ,4x	=	23.6	[N/mm ²]	25.5	[N/mm ²]	28	.2 [N/mm²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315	.0 [N/mm²]
AN	=	9.8%	\checkmark	9.4%	\checkmark	9.0	% √
		26.4	11.9 %				
Randspa	nnu	ng 4y				. ——	
		N	DC	S	00		ULC
<i>σ</i> ,4y	=	78.6	[N/mm ²]	85.0	[N/mm²]	94	.1 [N/mm²]
$\sigma,{\sf zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315	.0 [N/mm²]
AN	=	32.8%	\checkmark	31.5%	\checkmark	29.9	% √
		88.0	11.9 %				

σ_{1y=0,3}*σ_{1x} σ_{1x} σ_{4y} σ_{4y} σ_{4x=0,3}*σ_{4y}

Beulen

	[N	C	S	00		UL	_C
vorh. Sicherheit	=	7.74	[N/mm ²]	6.36	[N/mm ²]		6.25	[N/mm ²]
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1.4	[N/mm ²]		1.3	[N/mm ²]
AN	=	17.4%	\checkmark	21.2%	\checkmark	20	0.0%	\checkmark
	[k.A.			1			
Biegespar	nnu	ng Kraga	rm					
	[N	C	S	00		UL	_C
<i>σ</i> ,4y	=	111.9	[N/mm ²]	121.0	[N/mm²]	1	33.9	[N/mm²]
$\sigma,{\sf zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	3	15.0	[N/mm ²]
AN	=	46.6%	\checkmark	44.8%	\checkmark	42	2.5%	\checkmark
	- 1	k.A.		2.14	8			

Vergleichsspannung Stauwand (Oberwasserseite)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Bereich

k.A.

Vergleichsspannung

		NOC		S	OC	ULC		
σ,ν,ο	=	100.6	[N/mm²]	134.5	[N/mm ²]	133.1	[N/mm ²]	
$\sigma,{\sf zul}$	=	306.0	[N/mm²]	306.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]	
AN	=	32.9%	\checkmark	43.9%	\checkmark	41.1%	\checkmark	
		Pl. Nr.14	B3 hor.					

zugehörige Plattenspannung (x-Richtung)

		NOC		S	SOC		ULC		
σ, \mathbf{x}	=	14.0	[N/mm²]	17.2	[N/mm²]	18.6	[N/mm²]		
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]		
AN	=	5.8%	\checkmark	6.4%	\checkmark	5.9%	\checkmark		

zugehörige Plattenspannung (y-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ, \mathbf{y}	=	46.8	[N/mm ²]	57.2	[N/mm ²]	62.1	[N/mm ²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	19.5%	\checkmark	21.2%	\checkmark	19.7%	\checkmark	

zugehörige Steifenspannung

-	[NOC		S	OC	ULC		
σ ,st,x	=	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm ²]	
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark	

zugehörige vert. Trägerspannungen

		NOC		S	SOC		ULC		
σ, vt, y	=	28.4	[N/mm²]	45.1	[N/mm²]	40.5	[N/mm ²]		
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm ²]		
AN	=	11.8%	\checkmark	16.7%	\checkmark	12.9%	\checkmark		

		NOC		S	OC	ULC		
σ , ht, x	=	-53.1	[N/mm²]	-67.1	[N/mm²]	-66.5	[N/mm²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]	
AN	=	22.1%	\checkmark	24.9%	\checkmark	21.1%	\checkmark	

Vergleichsspannung Stauwand (Oberwasserseite)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 Mittlerer Bereich

Verglei	Vergleichsspannung													
	NOC		S	ULC										
σ,ν,ο	=	120.6	[N/mm ²]	130.5	[N/mm ²]		146.3	[N/mm ²]						
σ, \mathbf{zul}	=	306.0	[N/mm ²]	306.0	[N/mm ²]		324.0	[N/mm ²]						
AN	=	39.4%	\checkmark	42.7%	\checkmark		45.2%	\checkmark						
		Pl. Nr.36	B3 hor.	100 M	1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 -									

zugehörige Plattenspannung (x-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ, \mathbf{x}	=	25.3	[N/mm²]	27.5	[N/mm²]	30.5	[N/mm²]	
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	10.5%	\checkmark	10.2%	\checkmark	9.7%	\checkmark	

zugehörige Plattenspannung (y-Richtung)

	[NOC		S	SOC		ULC		
σ, \mathbf{y}	=	84.2	[N/mm²]	91.8	[N/mm ²]		101.6	[N/mm ²]	
$\sigma,{\it zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]	
AN	=	35.1%	\checkmark	34.0%	\checkmark		32.3%	\checkmark	

zugehörige Steifenspannung

-	NOC		C	C SOC			ULC		
σ ,st,x	=	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm ²]		
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]		
AN	=	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark		

zugehörige vert. Trägerspannungen

		NOC		S	SOC			ULC		
σ, vt, y	=	10.1	[N/mm²]	10.9	[N/mm²]		13.7	[N/mm ²]		
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]		
AN	=	4.2%	\checkmark	4.0%	\checkmark		4.3%	\checkmark		

zugehörige hor. Trägerspannungen

		NOC		S	00	ULC		
σ, ht, x	=	-66.8	[N/mm²]	-71.8	[N/mm²]	-79.8	[N/mm²]	
σ,\mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]	
AN	=	27.8%	\checkmark	26.6%	\checkmark	25.3%	\checkmark	

k.A.

Vergleichsspannung Stauwand (Oberwasserseite)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Unterer Bereich

k.A.

Verglei	chssp	annung					
		N	C	S	OC	U	LC
σ,ν,ο	=	94.5	[N/mm ²]	106.7	[N/mm ²]	116.3	[N/mm ²]
$\sigma,$ zul	=	306.0	[N/mm ²]	306.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	30.9%	\checkmark	34.9%	\checkmark	35.9%	\checkmark
		Pl. Nr.37	B3 hor.				

zugehörige Plattenspannung (x-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ, \mathbf{x}	=	21.9	[N/mm²]	23.8	[N/mm²]	26.4	[N/mm²]	
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	9.1%	\checkmark	8.8%	\checkmark	8.4%	\checkmark	

zugehörige Plattenspannung (y-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ, \mathbf{y}	=	73.0	[N/mm ²]	79.4	[N/mm ²]	87.9	[N/mm ²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	30.4%	\checkmark	29.4%	\checkmark	27.9%	\checkmark	

zugehörige Steifenspannung

-	<u> </u>	NOC		S	OC	ULC		
σ ,st,x	=	-11.7	[N/mm²]	-12.7	[N/mm²]	-14.1	[N/mm²]	
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-4.9%	\checkmark	-4.7%	\checkmark	-4.5%	\checkmark	

zugehörige vert. Trägerspannungen

		NOC		S	SOC		ULC	
σ, vt, y	=	7.5	[N/mm²]	8.0	[N/mm²]	Γ	10.4	[N/mm ²]
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]
AN	=	3.1%	\checkmark	2.9%	\checkmark		3.3%	\checkmark

		NOC		S	OC	ULC		
σ ,ht,x	=	-33.8	[N/mm²]	-42.7	[N/mm²]	-42.3	[N/mm²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]	
AN	=	14.1%	\checkmark	15.8%	\checkmark	13.4%	\checkmark	

Vergleichsspannung Stauwand (Unterwasserseite)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Bereich

k.A.

Vergleichsspannung

		NOC		S	SOC		C
$\sigma, \mathbf{v}, \mathbf{u}$	=	88.4	[N/mm ²]	121.7	[N/mm ²]	118.0	[N/mm ²]
$\sigma,{ m zul}$	=	306.0	[N/mm ²]	306.0	[N/mm²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	28.9%	\checkmark	39.8%	\checkmark	36.4%	\checkmark
		Pl. Nr.14	B3 vert.			5	

zugehörige Plattenspannung (x-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ,x	=	-31.9	[N/mm²]	-39.0	[N/mm²]	-42.3	[N/mm ²]	
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-13.3%	\checkmark	-14.5%	\checkmark	-13.4%	\checkmark	

zugehörige Plattenspannung (y-Richtung)

-								
		NOC		S	OC	ULC		
σ, \mathbf{y}	=	-9.6	[N/mm ²]	-11.7	[N/mm ²]	-12.7	[N/mm ²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-4.0%	\checkmark	-4.3%	\checkmark	-4.0%	√ √	

zugehörige Steifenspannung

-	NOC		S	OC	ULC		
σ ,st,x	=	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm ²]
$\sigma,{\it zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark

zugehörige vert. Trägerspannungen

		NOC		S	00	ULC		
σ, vt, y	=	41.5	[N/mm²]	66.5	[N/mm²]	59.4	[N/mm²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	17.3%	\checkmark	24.6%	\checkmark	18.9%	\checkmark	

		NOC		S	OC	ULC		
σ ,ht,x	=	-36.1	[N/mm²]	-45.6	[N/mm²]	-45.2	[N/mm²]	
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm²]	
AN	=	15.0%	\checkmark	16.9%	\checkmark	14.3%	\checkmark	

Vergleichsspannung Stauwand (Unterwasserseite)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 Mittlerer Bereich

k.A.

Vergleichsspannung

	[N	C	S	SOC		ILC
$\sigma, \mathbf{v}, \mathbf{u}$	=	107.7	[N/mm ²]	116.4	[N/mm ²]	133.6	[N/mm²]
$\sigma,{\sf zul}$	=	306.0	[N/mm ²]	306.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	35.2%	\checkmark	38.0%	\checkmark	41.2%	\checkmark
		Pl. Nr.28	B1 hor.				

zugehörige Plattenspannung (x-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ, \mathbf{x}	=	-19.9	[N/mm²]	-62.8	[N/mm²]	-69.5	[N/mm ²]	
$\sigma,{\sf zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-8.3%	\checkmark	-23.3%	\checkmark	-22.1%	\checkmark	

zugehörige Plattenspannung (y-Richtung)

		NOC			SOC			ULC		
σ, \mathbf{y}	=	-66.3	[N/mm ²]		-18.8	[N/mm ²]		-20.9	[N/mm ²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]		270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-27.6%	\checkmark	<u> </u>	7.0%	\checkmark	L	-6.6%	\checkmark	

zugehörige Steifenspannung

~	- [NOC		S	C	ULC		
σ ,st,x	=	-1.5	[N/mm ²]	0.0	[N/mm ²]	0.0	[N/mm ²]	
$\sigma,{\sf zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-0.6%	\checkmark	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark	

zugehörige vert. Trägerspannungen

		NOC		S	00	ULC		
σ, vt, y	=	-50.4	[N/mm²]	30.6	[N/mm²]	41.6	[N/mm ²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-21.0%	\checkmark	11.3%	\checkmark	13.2%	\checkmark	

		NOC		S	00	ULC		
σ ,ht,x	=	0.0	[N/mm²]	-47.2	[N/mm²]	-52.5	[N/mm²]	
σ,\mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	0.0%	\checkmark	17.5%	\checkmark	16.7%	\checkmark	

Vergleichsspannung Stauwand (Unterwasserseite)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Unterer Bereich

k.A.

Verglei	chssp	annung		202				
	[NOC		S	SOC		ULC	
$\sigma, \mathbf{v}, \mathbf{u}$	=	103.6	[N/mm²]	111.7	[N/mm ²]		128.7	[N/mm ²]
$\sigma,{\sf zul}$	=	306.0	[N/mm ²]	306.0	[N/mm ²]		324.0	[N/mm ²]
AN	=	33.8%	\checkmark	36.5%	\checkmark		39.7%	\checkmark
	0.5	Pl. Nr.37	B3 vert.					

zugehörige Plattenspannung (x-Richtung)

		NOC		S	00	ULC		
σ, \mathbf{x}	=	-49.9	[N/mm²]	-54.3	[N/mm²]	-60.1	[N/mm²]	
$\sigma,{ m zul}$	\equiv	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	-20.8%	\checkmark	-20.1%	\checkmark	-19.1%	\checkmark	

zugehörige Plattenspannung (y-Richtung)

		NOC		S	ULC			
σ, \mathbf{y}	=	-15.0	[N/mm ²]	-16.3	[N/mm ²]		-18.0	[N/mm ²]
$\sigma,{\it zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	8	315.0	[N/mm ²]
AN	=	-6.2%	\checkmark	-6.0%	\checkmark		-5.7%	\checkmark

zugehörige Steifenspannung

-	NOC		C	SOC		ULC	
σ ,st,x	=	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm²]	0.0	[N/mm ²]
$\sigma,{ m zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark	0.0%	\checkmark

zugehörige vert. Trägerspannungen

		N	C	SOC			ULC
σ, vt, y	=	39.2	[N/mm²]	41.9	[N/mm²]	53	.5 [N/mm²]
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315	.0 [N/mm²]
AN	=	16.3%	\checkmark	15.5%	\checkmark	17.0	% √

		NOC		S	OC	ULC		
σ , ht, x	=	-39.4	[N/mm²]	-42.3	[N/mm²]	-47.0	[N/mm²]	
σ, \mathbf{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]	
AN	=	16.4%	\checkmark	15.7%	\checkmark	14.9%	\checkmark	

Hubkraft

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Berechnet für Lastfall:	SOC, BB	
Hubkraft**:	3336.3 kN	3374.0 1.1 %
min. Zylinderkraft**:	988.5 kN	1087.0 10.0 %
Zylinderlänge (geöffnet):	19398 mm	19400.0 0.0 %
Zylinderlänge (geschlossen):	10793 mm	10800.0 0.1 %
min. Schließsicherheit:	2.0	k.A.
Reibsicherheitsbeiwert:	1.2	
max. Hubwinkel ϵ :	40.1 °	

	3		max. Schließ- moment	Schließ- sicherheit *	Hubmoment	notwendige Hubkraft
	[°]	[kNm]	[kNm]		[kNm]	[kN]
geschlossen	0.0	13639.5	22787.1	2.0	37813.7	2740.6
•	2.1	19194.6	23367.7	3.3	37453.2	2712.6
	4.2	19802.2	23890.8	3.5	37067.7	2686.6
	6.3	20352.0	24355.6	3.8	36657.8	2662.6
	8.4	20843.1	24761.4	4.0	36224.0	2641.1
	10.6	21274.8	25107.8	4.3	35767.1	2622.3
	12.7	21646.5	25394.1	4.6	35287.5	2606.8
	14.8	21957.8	25620.1	5.0	34785.9	2594.9
	16.9	22208.3	25785.6	5.4	34263.0	2587.5
	19.0	22397.8	25890.2	5.8	33719.3	2585.3
	21.1	22526.1	25934.2	6.2	33155.6	2589.2
	23.2	22593.2	25917.4	6.7	32572.3	2600.6
	25.3	22599.3	25840.1	7.1	31970.3	2621.1
	27.4	22544.4	25702.5	7.7	31350.1	2652.8
	29.5	22429.0	25505.1	8.2	30712.3	2698.3
	31.7	22253.4	25248.3	8.7	30057.6	2761.6
	33.8	22018.3	24932.7	9.2	29386.7	2847.8
	35.9	21724.1	24559.1	9.7	28700.1	2964.2
	38.0	21371.8	24128.3	10.2	27998.5	3121.6
offen	40.1	20962.2	23641.1	10.6	27282.5	3336.3

* Beinhaltet den Reibsicherheitsbeiwert

** Bezieht sich auf das gesamte Radialschütz

Auflagerkraft (Drehlager)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

max. Lagerkraft (beim Öffnen):	radial Belastung	14470.8 kN	14512.0
	axiale Belastung	1022.0 kN	k.A.
max. Lagerkraft (beim Schließen)	radial Belastung	14487.2 kN	14546.0
	axiale Belastung	1023.1 kN	k.A.
max. Hubwinkel ε:		40.1 °	

Werte entsprechen Kräfte auf eine Lagerstelle.

		b	eim Öffnei	n l	be	beim Schließen		
	ω	horizontale Auflagerkraft	vertikale Auflagerkraft	Auflagerkraft	horizontale Auflagerkraft	vertikale Auflagerkraft	Auflagerkraft	
	[°]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
geschlossen	0.0	14232.3	2616.5	14470.8	14225.3	2742.1	14487.2	
~	2.1	13228.7	2099.5	13394.2	13224.3	2217.7	13409.0	
	4.2	12249.9	1637.6	12358.8	12247.8	1748.8	12372.0	
	6.3	11299.3	1228.5	11365.9	11299.3	1332.9	11377.6	
	8.4	10380.2	869.8	10416.6	10382.0	967.5	10427.0	
	10.6	9495.8	558.6	9512.2	9499.2	650.0	9521.4	
	12.7	8648.9	292.1	8653.9	8653.6	377.3	8661.9	
	14.8	7842.4	67.0	7842.7	7848.2	146.4	7849.6	
	16.9	7078.7	-120.0	7079.7	7085.5	-46.1	7085.7	
	19.0	6360.3	-272.3	6366.1	6367.9	-203.6	6371.2	
	21.1	5689.3	-393.6	5702.9	5697.6	-329.8	5707.1	
	23.2	5067.9	-487.7	5091.3	5076.7	-428.6	5094.7	
	25.3	4497.9	-558.7	4532.5	4507.1	-503.8	4535.2	
	27.4	3981.3	-610.7	4027.8	3990.8	-559.7	4029.8	
	29.5	3519.9	-648.0	3579.0	3529.6	-600.6	3580.4	
	31.7	3115.7	-675.3	3188.1	3125.6	-631.2	3188.7	
	33.8	2771.1	-697.8	2857.6	2781.2	-656.6	2857.6	
	35.9	2489.1	-720.8	2591.4	2499.3	-682.2	2590.7	
	38.0	2273.7	-751.0	2394.5	2284.0	-714.7	2393.2	
offen	40.1	2131.3	-796.1	2275.1	2141.7	-761.7	2273.2	

Werte entsprechen Kräfte auf eine Lagerstelle.

Armkräfte (während der Hubbewegung)

max. Kraft auf oberen Arm (Öffnen)	6585.5 kN	6502.0 -1.3 %
max. Kraft auf oberen Arm (Schließen)	6303.1 kN	5940.7 -5.8 %
max. Kraft auf unteren Arm (Öffnen)	8232.1 kN	8356.7 1.5 %
max. Kraft auf unteren Arm (Schließen)	8527.6 kN	8944.5 4.9 %

Werte entsprechen Kraft auf jeweils einen Arm.

		beim Ö	Offnen	beim S	chließen
	З	obere Armkraft	untere Armkraft	obere Armkraft	untere Armkraft
	[°]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]
geschlossen	0.0	6585.5	8232.1	6303.1	8527.6
	2.1	5709.0	8001.0	5441.6	8278.5
	4.2	4912.5	7731.0	4659.8	7991.1
	6.3	4192.9	7426.9	3954.6	7670.1
	8.4	3547.0	7093.5	3322.8	7320.6
	10.6	2971.6	6735.8	2760.9	6947.4
	12.7	2463.1	6358.7	2265.5	6555.5
	14.8	2018.1	5967.2	1833.0	6150.0
	16.9	1632.7	5566.3	1459.7	5735.9
	19.0	1303.1	5161.2	1141.5	5318.3
	21.1	1025.5	4757.0	874.7	4902.4
	23.2	795.8	4359.0	655.2	4493.4
	25.3	609.9	3972.3	478.8	4096.7
	27.4	463.8	3602.7	341.5	3717.8
	29.5	353.1	3255.9	238.8	3362.5
	31.7	273.5	2938.1	166.6	3036.9
	33.8	220.8	2656.0	120.5	2748.0
	35.9	190.2	2417.7	95.8	2503.6
	38.0	177.4	2232.6	88.1	2313.1
offen	40.1	177.3	2113.2	92.4	2189.1

Werte entsprechen Kraft auf jeweils einen Arm.

Arme

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Arm

Spannu	ingsna	achweis					
		N	C	S	00	UL	_C
$\sigma, \operatorname{arm}$	=	103.5	[N/mm²]	133.4	[N/mm²]	124.4	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	≡	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]
AN	=	43.1%	\checkmark	49.4%	\checkmark	39.5%	\checkmark
	-			157.0	17.7 %	-	

Knicknachweis

		20000						
	[NOC		SOC		ULC		
$\sigma_{\rm ,knick}$	=	129.00	[N/mm²]	164.13	[N/mm²]	159	9.07	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	210.0	[N/mm²]	240.0	[N/mm ²]	28	30.0	[N/mm²]
AN	=	61.4%	\checkmark	68.4%	\checkmark	56	.8%	\checkmark
	-			188.4	14.8 %			

Unterer Arm

Spannungsnachweis

	-	NOC		SOC		ULC	
$\sigma, \operatorname{arm}$	=	116.9	[N/mm²]	148.4	[N/mm ²]	135.7	[N/mm ²]
$\sigma,$ zul	\equiv	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]
AN	=	48.7%	\checkmark	55.0%	\checkmark	43.1%	\checkmark
	_			163.3	10.0 %	C	

Knicknachweis

	[NOC		SOC		ULC	
$\sigma,$ knick	=	151.30	[N/mm²]	191.34	[N/mm²]	178.91	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	210.0	[N/mm²]	240.0	[N/mm²]	280.0	[N/mm²]
AN	=	72.0%	\checkmark	79.7%	\checkmark	63.9%	\checkmark
	-			193.3	1.0 %		

Die Nachweise für SOC berücksichtigen die zusätzlichen Kräfte aufgrund des Hubvorganges. (z.B. Einwirkung der Zylinderkraft auf die Normalkraft im Arm, erhöhtes Lagerreibmoment,...)

Verformungen

Oberer Hauptträger

Verform	nung -	Feldmitte	•					
	NOC			SOC		ULC		
f,м,о	=	1.458	[mm]	1.841	[mm]	1.823	[mm]	
		1.3	-9.4 %	1.7	-9.3 %	1		
Verformung - Rand								
	[NOC		SOC		ULC		
f,R,o	=	0.740	[mm]	0.935	[mm]	0.926	[mm]	
		07	1 / 0/	0.0	18 %			

Unterer Hauptträger

Verformung - Feldmitte									
	NOC		SOC		ULC				
f,M,u =	1.812	[mm]	1.948	[mm]	2.164	[mm]			
	1.7	-6.2 %	1.8	-6.5 %					

Verformung - Rand									
	NOC		SOC		ULC				
f,R,u =	0.921	[mm]	0.989	[mm]	1.099	[mm]			
	0.8	-10.9 %	0.9	-8.0 %					

Vertikaler Träger

Verformung - Schneide									
	NOC		SOC		ULC				
f,u =	4.838	[mm]	4.818	[mm]	5.661	[mm]			
	4.4	-9.3 %	4.3	-10.1 %					

Die in den Skizzen dargestellten Verformungen werden als positive Werte angegeben.


Verformungen

Oberer Arm

	NC	C	SC	C	UL	С
f,a,o =	8.312	[mm]	10.499	[mm]	10.397	[mm]

Unterer Arm

Stauchung

	NC	C	SC	C	ULC	
f,a,u =	9.788	[mm]	10.518	[mm]	11.685	[mm]

horizontale Verschiebung der Schneide

Versch	iebung	- Schütz	mitte				
	Г	NC	C	SC	C	UL	С
f,s,m	=[-1.533	[mm]	-1.583	[mm]	-1.811	[mm]

Verschiebung - Rand

	[NC	C	SC	C	UL	С
f,s,R	=[-2.330	[mm]	-2.368	[mm]	-2.740	[mm]
						-	

Relativverschiebung zwischen Rand und Mitte

		NC	C	SC	C	UL	ULC	
∆f,s	=	0.796	[mm]	0.785	[mm]	0.929	[mm]	

Die Verschiebung an der Schneide berücksichtigt die Verformungen der hor. Hauptträgern, der vert. Trägern sowie der Arme.

Die in den Skizzen dargestellten Verformungen werden als positive Werte angegeben.



k.A

Verformungen

Hauptträgerverformung inklusive Armstauchung

Oberer Hauptträger

Verform	Verformung - Feldmitte								
		NC	C	SC	C		ULC		
f,M,a,o		9.769	[mm]	12.341	[mm]	12.22	20 [mm]		

Verformung - Rand

	Ē	NOC		SC	SOC		ULC	
f,R,a,o	=[7.571	[mm]	9.564	[mm]	9.471	[mm]	

Unterer Hauptträger

Verform	ung	- Feldmitte					
		NC	C	SC	C	UL	С
f,M,a,u	=	11.600	[mm]	12.466	[mm]	13.849	[mm]

Verformung - Rand

	NOC		SOC		ULC	
f,R,a,u =	8.867	[mm]	9.529	[mm]	10.586	[mm]

Die in den Skizzen dargestellten Verformungen werden als positive Werte angegeben.

k.A.

12.3. Vergleich Tsankov Kamak



	Unterer Ste	eifenbereich		
Steifenanzahl	3	Steg	h,st	200 mm
Steifenabstand	326 mm		t,st	12 mm

Oberer Ha		
Steg	h,st	450 mm
	t,st	12 mm
Gurt	b,g	400 mm
	t,g	20 mm

Vertikale T	räger	
Steg	h, st, oberkante	250 mm
	h,st,mitte	450 mm
	h, st, unterkante	250 mm
	t,st	12 mm
Gurt	b,g	200 mm
	t,g	15 mm

Unterer Ha	aupträger	
Steg	h,st	550 mm
	t,st	12 mm
Gurt	b,g	400 mm
	t,g	20 mm

Stauwanddicke t,pl	1
Oberer Steifenbereich	13 mm
Mittlerer Steifenbereich	13 mm
Unterer Steifenbereich	13 mm

Vertikale Träger			
Bereich zwischen den Armen		Bereich außerhalb der Arme	
Trägeranzahl	1	Trägeranzahl "1" od. "0"	0
Trägerabstand innen	3000 mm	Trägerabstand außen	1650 mm

Oberer Arm (Kastenquerschnitt)	
Kastenhöhe	310 mm
Kastebbreite	280 mm
Blechstärke oberer Gurt	30 mm
Blechstärke unterer Gurt	30 mm
Blechstärke Stege	10 mm

Unterer Arm (Kastenquerschnitt)	
Kastenhöhe	310 mm
Kastenbreite	280 mm
Blechstärke oberer Gurt	30 mm
Blechstärke unterer Gurt	30 mm
Blechstärke Stege	10 mm

Korrosionszuschlag	
Stauwand	1 mm
Arme	0 mm
restlicher Schützkörper	0 mm

Anaeaebene	Blechstärken	inkludieren d	en

Korrosionszuschlag!

Winkelstellung Arme



4 °

Hubzylinder	
Anhängeradius Rz	7.35 m
Anhängewinkel δ	27 °
max. Hubwinkel ε	53.55 °
Zylinderüberlänge	1 m

Oberer Anhängepunkt	
Xz	1.60 m
Уz	3.55 m

Balast	
Gewicht	0.0 kN
Radius Rb	5.30 m
Positionierungswinkel γ	63.6 °
Dichte	2400 kg/m^3
Volumen	0.00 m^3

Seitendichtung	
Reibbeiwert µ	0.15
Breite	55 mm
Vorspannung	2 N/mm

Angriffsbreite Wasserdruck (Di	chtung)
Kopfdichtungsbreite	0 mm
Fußdichtungsbreite	15 mm



Kopfdichtung (falls vorhand	en)
Reibbeiwert µ	0
Höhe	105 mm
Vorspannung	1 N/mm

Anpresskraft (Dichtung)	
Fußdichtung	10 N/mm
Kopfdichtung	0 N/mm

Drehlager Arme	
Lagerreibungsbeiwert µ	0.2
Lagerdurchmesser	160 mm

Erhöhungsfaktor Gewicht	10 %
Lastfall für Hubkraftberechnung	SOC, BB

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Bereich

max. Spa	nnu	ng Stauw	and							
		N	C		S	00		UL	.C]
σ ,st,pl,o	=	11.5	[N/mm ²]		44.3	[N/mm ²]		31.6	[N/mm ²]] [
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	240.0	[N/mm ²]		270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]	S
AN	=	4.8%	\checkmark		16.4%	\checkmark		10.0%	\checkmark	
		Steifennr.4	6	Ι	38.1	-14.1 %	-			-
max. Spa	nnu	ng Steife				0				
		N	C		S	oc		UL	.C]
σ ,st,g,o	=	38.1	[N/mm ²]		147.4	[N/mm ²]		105.1	[N/mm ²]	1
$\sigma_{,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]		270.0	[N/mm ²]		315.0	[N/mm ²]	
AN	=	15.9%	\checkmark		54.6%	\checkmark		33.4%	\checkmark	
		Steifennr.4			144.5	-1.9 %	_			-
max. Sch	ubs	pannung								20
		N	C		S	00		UL	.C]
au,st,max	=	4.4	[N/mm ²]		17.0	[N/mm ²]		12.2	[N/mm ²]	1
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]		156.0	[N/mm ²]		182.0	[N/mm ²]	
AN	=	3.2%	\checkmark		10.9%	\checkmark		6.7%	\checkmark	
	10	Steifennr.4	12		17.2	1.0 %				-
max. Verg	gleig	chsspann	ung							
		N	C		S	00		UL	.C]
σ ,st,v	=	11.0	[N/mm ²]		42.5	[N/mm ²]		30.3	[N/mm ²]	1
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	270.0	[N/mm ²]		288.0	[N/mm ²]		324.0	[N/mm ²]	
AN	=	4.1%	\checkmark		14.8%	\checkmark		9.4%	\checkmark	
		Steifennr.4			k.A.					-
Beulen	25									201
		N	C		S	00		UL	.C]
AN	=	13.4%	\checkmark		46.7%	\checkmark		29.6%	\checkmark	
	C.	Steifennr.4			k.A.					20

Stauwand Ost,pl,o

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Mittlerer Bereich

max. Sp	annu	ng Stauw	/and				
	Γ	N	C	S	oc	U	C
σ ,st,pl,o	=	41.3	[N/mm ²]	64.0	[N/mm ²]	73.1	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	17.2%	\checkmark	23.7%	\checkmark	23.2%	\checkmark
						62.8	-14.0 %
max. Sp	annu	ng Steife		1.00			
		N	C 2C	S	00	UL	C
∕7,st,g,o	=	120.7	[N/mm ²]	187.1	[N/mm ²]	213.6	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	50.3%	\checkmark	69.3%	\checkmark	67.8%	\checkmark
						214.6	0.5 %
max. Scl	hubs	pannung					- 1
		N	DC	S	oc	U	_C
au,st,max	=	17.7	[N/mm ²]	27.4	[N/mm ²]	31.3	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	=	12.7%	\checkmark	17.6%	\checkmark	17.2%	\checkmark
						32.7	4.4 %
max. Ve	rgleic	hsspann	ung				
	<u> </u>	N	C	S	oc	U	C
σ ,st,v	=	44.0	[N/mm ²]	68.2	[N/mm ²]	77.8	[N/mm ²]
σ,zul	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	16.3%	\checkmark	23.7%	\checkmark	24.0%	\checkmark
				-		80.8	3.8 %

Beulen

	Γ	NO	С	SO	С	UL	.C
AN	=	40.2%	\checkmark	56.0%	\checkmark	56.9%	\checkmark
						k.A.	

Stauwand Gst.g.o

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Unterer Bereich

max. Spa	annu	ng Stauw	vand				
	Γ	N	00	S	oc	UL	C
σ ,st,pl,o	=	42.9	[N/mm ²]	61.1	[N/mm ²]	71.9	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
٩N	=	17.9%	\checkmark	22.6%	\checkmark	22.8%	\checkmark
			in in			64.0	-11.0 %
nax. Spa	annu	ng Steife				S	
	1	N	00	S	oc	UL	C
∵,st,g,o	=	113.9	[N/mm ²]	162.3	[N/mm ²]	190.9	[N/mm ²]
∕,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	47.4%	\checkmark	60.1%	\checkmark	60.6%	\checkmark
						185.0	-3.1 %
nax. Scl	hubs	pannung			9		
	ſ	N	00	S	oc	UL	_C
au,st,max	=	16.3	[N/mm ²]	23.2	[N/mm ²]	27.3	[N/mm ²]
			Statute (255)	0000000000	1000000 ADA		

Stauwand

 $\sigma_{\rm st,pl,o}$

		N	oc	S	OC	UL	_C
au,st,max	=	16.3	[N/mm ²]	23.2	[N/mm ²]	27.3	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	=	11.7%	\checkmark	14.9%	\checkmark	15.0%	\checkmark
					24	27.1	-0.9 %

max. Vergleichsspannung

	ſ	N	00	S	oc	UL	_C
$\sigma_{,\rm st,v}$	=[43.2	[N/mm ²]	61.6	[N/mm ²]	72.5	[N/mm ²]
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	16.0%	\checkmark	21.4%	\checkmark	22.4%	\checkmark
	-					74.5	2.8 %

Beulen

	Γ	NO	С	so	C	ULC)
AN	=	37.9%	\checkmark	48.6%	\checkmark	50.8%	\checkmark
						k.A.	

Vertikaler Träger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

		N	00	S	oc	UL	_C
σ ,vt,pl,o	=	-16.8	[N/mm ²]	-24.7	[N/mm ²]	-22.4	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	7.0%	\checkmark	9.1%	\checkmark	7.1%	~
				-26.9	8.9 %		
				20.0	0.000000000		
max. Sp	annu	ng Gurt		20.0			
max. Sp	annur	ng Gurt N	oc	S		UL	_C
max. Sp $\sigma_{, {\rm vt,g,u}}$	annur =	ng Gurt No 48.6	OC [N/mm²]	S0 71.3	OC [N/mm²]	Ul 64.8	_C [N/mm²]
max. Sp ர,vt,g,u ர,zul	annui = =	ng Gurt No 48.6 240.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	50.0 71.3 270.0	OC [N/mm ²] [N/mm ²]	UL 64.8 315.0	_C [N/mm ²] [N/mm ²]
max. Sp ர,vt.g,u ர,zul AN	annur = = =	ng Gurt No 48.6 240.0 20.3%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	50.0 71.3 270.0 26.4%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	Ul 64.8 315.0 20.6%	_C [N/mm²] [N/mm²] √



Stützbereich

	Γ	N	C	S	oc	ULC			
$\sigma,$ vt,pl,o	=	31.1	[N/mm ²]	44.3	[N/mm ²]	64.5	[N/mm ²]		
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]		
AN	=	13.0%	\checkmark	16.4%	\checkmark	20.5%	\checkmark		
	1.5			48.2	8.8 %				

max. Spannung Gurt

	Γ	N	C	S	oc	UL	_C
σ,vt,g,u	=	-45.2	[N/mm ²]	-64.5	[N/mm ²]	-93.8	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	18.8%	\checkmark	23.9%	\checkmark	29.8%	\checkmark
				-70.2	9.0 %		

max. Schubspannung

	Γ	N	C	S	oc	U	_C
au,vt,max	=	42.6	[N/mm ²]	64.4	[N/mm ²]	75.5	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	i = i	30.6%	\checkmark	41.3%	\checkmark	41.5%	\checkmark
				62.5	-2.9 %		

max. Vergleichsspannung

	ſ	NOC		SOC		ULC	
$\sigma_{\rm ,vt,v}$	=	68.6	[N/mm ²]	102.6	[N/mm ²]	125.5	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	i = i	25.4%	\checkmark	35.6%	\checkmark	38.7%	\checkmark
	10			k.A.			

Beuler	ı - Steg			02-20	
	Γ	NO	С	SOC	ULC
AN	=[20.0%	\checkmark	27.2% √	29.3% 🗸



Beulen - Gurt

	Γ	NOC	SOC	ULC
AN	=[26.6% 🗸	30.1% √	34.3% 🗸

Biegedrillknicken

		NOC		SOC		ULC	
Le (vorh.)	=	3630.3		3630.3		3630.3	
Le (zul.)	=	18979.8		14794.8		11438.3	
AN	=	19.1%	\checkmark	24.5%	\checkmark	31.7%	\checkmark

Maßgebender Träger

/ertikaler Träger (N	litte)	rtikaler
----------------------	--------	----------

vertikaler Träger (Arme)

•	•	•	•	•	•		•	•	•	•	•		•	•					•			•		•	•				•	•	
•		•	•	•	F		-	•	•	•	•	•	•	•	•	•	0	•	•		-	•	•	•	F	ŀ	•	•	•	•	
		•	•			Ī				•	•		•	•	•							•				Ŀ		•	•	•	ł
-	•	•	•	•	•	ł	•	•		•	•		•	•	•	•	•					*		•	•	ŀ	•		•	•	ł
-	-	•	•	•	•	ł	•	•	•	•	•	-	•	•	•	•	•	•	•		•	•	•	•	-	ŀ	•	•	•	•	ł
÷	•	•	•	•	•	ł	•			•	•		•	•	•	•					÷		•	•		ŀ					ł
	•	•	•	-	-	ł	•	•	-	•	•	÷	•	•	•	•		•	•	•	•	•	•	•	•	ŀ	•	•	-	•	ł
•	•	•	•	•				•	•	•	•	•	•	•	•	•		•	•	•	•	•	•	•		ŀ	•	•	•	•	
• •		•	•	•		1			•	•	• •	•	•	•	•	• •		1	•		•	•	•	•		ľ	•	•	•	•	

vertikaler Träger (Mitte)

Oberer horizontaler Hauptträger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

		N	oc	S	oc	UL	_C
$\sigma_{,{\sf ht,pl,o}}$	=	-24.5	[N/mm ²]	-73.8	[N/mm ²]	-41.0	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	10.2%	\checkmark	27.3%	\checkmark	13.0%	\checkmark
				-52.0	-28.3 %		
				-02.0	20.0 /0		
max. Sp	annui	ng Gurt		-02.0	20.0 /0		
max. Sp	annui	ng Gurt N	00	-32.8 S	00	UL	_C
max. Sp $\sigma_{, ht,g,u}$	annui =	ng Gurt No 44.7	OC [N/mm²]		OC [N/mm²]	Ul 74.9	_C [N/mm²]
max. Sp ர,ht,g,u ர,zul	annui = =	ng Gurt No 44.7 240.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	St 134.7 270.0	OC [N/mm ²] [N/mm ²]	UL 74.9 315.0	_C [N/mm²] [N/mm²]
max. Sp ர,ht,g,u ர,zul AN	annu = = =	ng Gurt No 44.7 240.0 18.6%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	Si 134.7 270.0 49.9%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	UI 74.9 315.0 23.8%	_C [N/mm²] [N/mm²] √



Stützbereich

[N/mm ²
[N/mm ²
\checkmark

		N	00	S	oc	UL	C
$\sigma_{\rm ,ht,g,u}$	=	-6.0	[N/mm ²]	-18.1	[N/mm ²]	-10.1	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	2.5%	\checkmark	6.7%	\checkmark	3.2%	\checkmark
				-16.8	-7.0 %		14 C.

max. Schubspannung

	ſ	NOC		S	oc	ULC	
au,ht,max	=	26.0	[N/mm ²]	78.4	[N/mm ²]	43.6	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	=	18.7%	\checkmark	50.3%	\checkmark	24.0%	\checkmark
				727	-7 4 %		

max. Vergleichsspannung

		NOC		S	oc	ULC		
$\sigma_{\rm ,ht,v}$	=	40.0	[N/mm ²]	120.5	[N/mm ²]	67.0	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]	
AN	=	14.8%	\checkmark	41.8%	\checkmark	20.7%	\checkmark	
				k.A.				

Beulen - Steg NOC SOC ULC 17.3% 46.8% 23.1% AN 1 1 1 =

k.A.

Beulen - Gurt

		NOC	SOC	ULC	
AN	=	14.6% 🗸	24.0% 🗸	16.9% 🗸	

Biegedrillknicken

Biegeariii													
		NOC		SOC		ULC							
Le (vorh.)	Ξ	3000.0		3000.0		3000.0							
Le (zul.)	Ξ	286278.6		105547.3		213439.4							
AN	=	1.0%	\checkmark	2.8%	\checkmark	1.4%	\checkmark						

Unterer horizontaler Hauptträger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

		N	oc	S	oc	UL	_C
$\sigma_{,\rm ht,pl,o}$	=	-54.2	[N/mm ²]	-81.2	[N/mm ²]	-90.9	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	22.6%	\checkmark	30.1%	\checkmark	28.9%	\checkmark
				-62.9	-22.6 %		
				02.0			
max. Sp	annu	ng Gurt		02.0			
max. Sp	annui	ng Gurt N	oc	S	oc	UL	C
max. Sp $\sigma_{, ht, g, u}$	annui =	n g Gurt N 94.6	OC [N/mm²]	S02.0	OC [N/mm²]	UL 158.6	_C [N/mm²]
max. Sp ர,ht,g,u ர,zul	annui = =	ng Gurt No 94.6 240.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	Se 141.7 270.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	UL 158.6 315.0	_C [N/mm²] [N/mm²]
max. Sp ர,ht,g,u ர,zul AN	annui = = =	ng Gurt No 94.6 240.0 39.4%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	State	OC [N/mm²] [N/mm²] √	UL 158.6 315.0 50.4%	_C [N/mm²] [N/mm²] √



٦

Stützbereich

		NOC		S	oc	ULC		
$\sigma_{,\rm ht,pl,o}$	=	17.7	[N/mm ²]	26.5	[N/mm ²]	29.7	[N/mm ²]	
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	7.4%	\checkmark	9.8%	\checkmark	9.4%	\checkmark	
	1.5			24.2	-8.8 %			

ix. Spain ıy Ē NOC

		N	C	S	oc	ULC	
$\sigma_{\rm ,ht,g,u}$	=	-13.0	[N/mm ²]	-19.5	[N/mm ²]	-21.8	[N/mm ²]
$\sigma_{,zul}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	5.4%	\checkmark	7.2%	\checkmark	6.9%	\checkmark
				-17.8	-8.6 %		

max. Schubspannung

[N	00	S	oc	ULC	
au,ht,max	=	58.1	[N/mm ²]	87.0	[N/mm ²]	97.4	[N/mm ²]
au,zul	=	139.0	[N/mm ²]	156.0	[N/mm ²]	182.0	[N/mm ²]
AN	=	41.8%	\checkmark	55.8%	\checkmark	53.5%	\checkmark
				82.7	-5.0 %		

max. Vergleichsspannung

		NOC		S	oc	ULC	
$\sigma_{\rm ,ht,v}$	=	87.4	[N/mm ²]	130.9	[N/mm ²]	146.5	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	270.0	[N/mm ²]	288.0	[N/mm ²]	324.0	[N/mm ²]
AN	=	32.4%	\checkmark	45.4%	\checkmark	45.2%	\checkmark
	-			k.A.			

Beulen - Steg

	NOC		SOC		ULC	
AN =	36.9%	/ 2	19.8%	\checkmark	49.5%	\checkmark



Beulen - Gurt

	Γ	NOC	SOC	ULC	
AN =	:[21.6% 🗸	25.0% 🗸	25.0% 🗸	

Biegedrillknicken

		NOC		SOC		ULC	
Le (vorh.)	=	3000.0		3000.0		3000.0	
Le (zul.)	=	131834.4		97799.0		98291.1	1.02
AN	=	2.3%	\checkmark	3.1%	\checkmark	3.1%	\checkmark

nach	DIN 19704	_1	976 und DIN 18800					
Ober	rer Bereich							
	_		Gran .					
	Randspan	nu		<u> </u>				
	<i>(</i> T 4		1.0 [N/mm2]	15.0 [N/mm2]	12.4 [N/mm2]			
	0,1 x	-	4.9 [IN/IIII-]	15.9 [IV/IIIII-]	12.4 [N/mm²]			
	σ ,zul	=	240.0 [N/mm²]	270.0 [N/mm²]	315.0 [N/mm ²]			
	AN	=	2.0% √	5.9% √	3.9% √			
	Pandenan		P1.1V1.4					
	Ranuspan	nu	NOC	SOC	ULC			
	σ.1γ	=	1.5 [N/mm ²]	4.8 [N/mm ²]	3.7 [N/mm ²]			
	σ.zul	=	240.0 [N/mm ²]	270.0 [N/mm ²]	315.0 [N/mm ²]			
	AN	=	0.6%	1.8%	1.2%			
			PI.Nr.4		······································			
	Randspan	nu	ng 4x	19 <u>17 - 19</u> 1				
			NOC	SOC	ULC			
	σ ,4x	=	2.2 [N/mm ²]	7.1 [N/mm²]	5.6 [N/mm ²]			
	σ ,zul	=	240.0 [N/mm ²]	270.0 [N/mm ²]	315.0 [N/mm ²]			
	AN	=	0.9% 🗸	2.6% 🗸	1.8% 🗸			
	_		PI.Nr.4					
	Randspan	nu	ng 4y	C 000				
	~ .		NUC	SUC	10.7 [N/mm2]			
	0 ,4y	-	7.4 [N/IIII-]	23.5 [N/IIII-]	10.7 [IV/IIIIF]			
	σ,zul	=	240.0 [N/mm²]	270.0 [N/mm²]	315.0 [N/mm²]			
	AN	=	3.1% √	8.7% √	5.9% √			
	maßgeber	do	Pl.Nr.4					
	mabyeber	luc	innerhalb	der Arme				
		3			außerhalb der Ar	me		
				_				
	G]				
	O 1y=0,3	-0-	1x		Ч			
	σı	(
	σ4y ··································							
			σ _{4x=0,3*} σ _{4y}					
]		<u></u>		
					<u></u>			
					innerhalb c	ler Arme		
	Beulen							
		1	NOC	500				

	[NOC		SOC		ULC	
vorh. Sicherheit	=	19.50	[N/mm ²]	6.47	[N/mm ²]	11.63	[N/mm ²]
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1.4	[N/mm ²]	1.3	[N/mm ²]
AN	=	6.9%	\checkmark	20.9%	\checkmark	10.7%	\checkmark

k.A.

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 Mittlerer Bereich

Dandar		~ 1.						
Ranus	Jannun [NO NO	OC	S	00	U	_C	
σ ,1x	=	22.2	[N/mm ²]	33.8	[N/mm ²]	38.8	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	9.2%	\checkmark	12.5%	\checkmark	12.3%	\checkmark	
				43.4	28.2 %			
Randsp	bannun	ig 1y		51 702-8				
		N	00	S	OC	UI	_C	
σ ,1y	=	6.7	[N/mm ²]	10.1	[N/mm ²]	11.7	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	2.8%	\checkmark	3.8%	\checkmark	3.7%	\checkmark	
				13.0	28.3 %			
Randsp	bannun	g 4x		1		5		
	Г	N	00	S	SOC		ULC	
σ ,4x	=	9.8	[N/mm ²]	14.9	[N/mm ²]	17.1	[N/mm ²]	
$\sigma_{,{\rm zul}}$	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	4.1%	\checkmark	5.5%	\checkmark	5.4%	\checkmark	
				19.0	27.4 %			
Randsp	bannun	ig 4y						
		NOC		S	SOC		ULC	
σ ,4y	=	32.6	[N/mm ²]	49.6	[N/mm ²]	57.1	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	



=

13.6%

Beulen

AN

	Г	NOC		S	SOC		ULC	
vorh. Sicherheit	=[8.76	[N/mm ²]	5.85	[N/mm ²]	5.22	[N/mm ²]	
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1.4	[N/mm ²]	1.3	[N/mm ²]	
AN	=	15.4%	\checkmark	23.1%	\checkmark	23.9%	\checkmark	
				k.A.				

18.4%

63

18.1%

1

Biegespannung Kragarm

		NOC		S	OC	ULC		
σ ,4 y	=	157.1	[N/mm²]	239.5	[N/mm²]	275.1	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	65.4%	\checkmark	88.7%	\checkmark	87.3%	~	
	10			k.A.				

10.8%

1

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 <u>Unterer Bereich</u>

Randsp	bannun	ng 1x					
	Γ	N	00	S	00	UI	_C
σ ,1x	=	13.7	[N/mm ²]	19.7	[N/mm ²]	23.2	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	5.7%	\checkmark	7.3%	\checkmark	7.4%	\checkmark
				20.1	1.8 %		
Randsp	bannun	ng 1y					
		N	00	S	OC	UL	_C
σ ,1y	=	4.1	[N/mm ²]	5.9	[N/mm ²]	6.9	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	1.7%	\checkmark	2.2%	\checkmark	2.2%	\checkmark
				6.0	1.3 %		
Randsp	bannun	ng 4x					
		N	00	S	OC	UI	_C
<i>σ</i> ,4x	=	6.0	[N/mm²]	8.7	[N/mm ²]	10.2	[N/mm ²]
σ ,zul	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]
AN	=	2.5%	\checkmark	3.2%	\checkmark	3.2%	\checkmark
				8.9	2.6 %		
Randsp	pannun	ng 4y			×		
	_ L	NOC		S	oc	UL	_C
<i>σ</i> ,4y	=	20.2	[N/mm²]	28.9	[N/mm ²]	33.9	[N/mm²]
σ_{zul}	=	240.0	[N/mm ²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]



=

8.4%

Beulen

AN

	Г	NOC		S	SOC		ULC	
vorh. Sicherheit	=	8.27	[N/mm ²]	5.55	[N/mm ²]	4.90	[N/mm ²]	
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1.4	[N/mm ²]	1.3	[N/mm ²]	
AN	=	16.3%	\checkmark	24.3%	\checkmark	25.5%	\checkmark	
	10			k.A.	101			

10.7%

4.5

Biegespannung Kragarm

	Γ	NOC		S	OC	ULC		
σ,4y	=	189.0	[N/mm ²]	230.0	[N/mm²]	251.0	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm ²]	315.0	[N/mm ²]	
AN	=	78.7%	\checkmark	85.2%	\checkmark	79.7%	\checkmark	
				k.A.				

Hubkraft

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Berechnet für Lastfall:	SOC, BB	
Hubkraft**:	349.2 kN	370.0 6.0 %
min. Zylinderkraft**:	64.7 kN	73.0 12.8 %
Zylinderlänge (geöffnet):	8481 mm	8500.0 0.2 %
Zylinderlänge (geschlossen):	4982 mm	5004.0 0.4 %
min. Schließsicherheit:	1.3	k.A.
Reibsicherheitsbeiwert:	1.2	
max. Hubwinkel ε:	53.6 °	

	ε	min. Schließ- moment *	max. Schließ- moment	Schließ- sicherheit *	Hubmoment	notwendige Hubkraft
	[°]	[kNm]	[kNm]		[kNm]	[kN]
geschlossen	0.0	218.1	953.0	1.3	1177.0	349.2
	2.8	849.6	968.0	7.8	1176.7	341.8
	5.6	862.7	980.0	8.4	1174.1	334.4
	8.5	873.1	989.2	9.1	1169.1	327.1
	11.3	880.7	995.4	9.8	1161.9	319.8
	14.1	885.5	998.7	10.6	1152.4	312.6
	16.9	887.6	999.0	11.4	1140.7	305.3
	19.7	886.9	996.4	12.3	1126.7	298.1
	22.5	883.4	990.9	13.3	1110.5	291.0
	25.4	877.2	982.4	14.3	1092.1	283.9
	28.2	868.2	971.1	15.4	1071.6	276.9
	31.0	856.5	956.9	16.5	1049.1	270.0
	33.8	842.1	939.9	17.6	1024.5	263.1
	36.6	825.1	920.1	18.7	997.9	256.4
	39.5	805.5	897.6	19.7	969.3	249.8
	42.3	783.4	872.4	20.6	938.9	243.4
	45.1	758.9	844.7	21.4	906.7	237.2
	47.9	730.3	813.1	20.9	874.2	231.7
	50.7	699.3	779.0	20.1	840.1	226.4
offen	53.6	666.5	742.9	19.2	804.0	221.5

* Beinhaltet den Reibsicherheitsbeiwert

** Bezieht sich auf das gesamte Radialschütz

Auflagerkraft (Drehlager)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

max. Lagerkraft (beim Öffnen):	radial Belastung	1358.1 kN	1361.0
	axiale Belastung	62.7 kN	k.A.
max. Lagerkraft (beim Schließen)	radial Belastung	1358.8 kN	1362.0
	axiale Belastung	62.8 kN	k.A.
max. Hubwinkel ϵ :		53.6 °	

Werte entsprechen Kräfte auf eine Lagerstelle.

		b	eim Öffner	٦	be	im Schließe	en
	ε	horizontale Auflagerkraft	vertikale Auflagerkraft	Auflagerkraft	horizontale Auflagerkraft	vertikale Auflagerkraft	Auflagerkraft
	[°]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]
geschlossen	0.0	1317.2	330.8	1358.1	1316.3	337.0	1358.8
	2.8	1213.3	264.1	1241.7	1212.6	270.1	1242.3
	5.6	1111.1	205.0	1129.9	1110.6	210.8	1130.4
	8.5	1011.2	153.3	1022.8	1010.9	158.9	1023.3
	11.3	914.2	108.6	920.6	914.0	114.0	921.1
	14.1	820.6	70.5	823.6	820.5	75.8	824.0
	16.9	730.9	38.6	732.0	731.0	43.7	732.3
	19.7	645.6	12.5	645.7	645.8	17.4	646.0
	22.5	565.0	-8.4	565.1	565.3	-3.6	565.3
	25.4	489.5	-24.6	490.2	489.9	-19.9	490.3
	28.2	419.5	-36.6	421.0	419.9	-32.1	421.2
	31.0	355.0	-45.1	357.8	355.6	-40.7	357.9
	33.8	296.3	-50.5	300.6	297.0	-46.3	300.5
	36.6	243.5	-53.5	249.4	244.3	-49.4	249.2
	39.5	196.7	-54.8	204.2	197.6	-50.8	204.0
	42.3	155.9	-54.8	165.3	156.8	-50.9	164.9
	45.1	121.1	-54.2	132.6	122.0	-50.4	132.1
	47.9	92.2	-53.5	106.6	93.2	-49.9	105.7
	50.7	69.0	-53.3	87.2	70.1	-49.8	86.0
offen	53.6	51.2	-54.2	74.6	52.4	-50.7	73.0

Werte entsprechen Kräfte auf eine Lagerstelle.

Armkräfte (während der Hubbewegung)

max. Kraft auf oberen Arm (Öffnen)	519.2 kN	523.0 0.7 %
max. Kraft auf oberen Arm (Schließen)	505.6 kN	504.0 -0.3 %
max. Kraft auf unteren Arm (Öffnen)	872.3 kN	879.0 0.8 %
max. Kraft auf unteren Arm (Schließen)	886.2 kN	883.0 -0.4 %

Werte entsprechen Kraft auf jeweils einen Arm.

		beim C	Offnen	beim S	chließen
	ε	obere Armkraft	untere Armkraft	obere Armkraft	untere Armkraft
	[°]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]
geschlossen	0.0	519.2	872.3	505.6	886.2
	2.8	425.9	844.8	412.6	858.2
	5.6	343.4	811.2	330.4	824.1
	8.5	271.1	772.2	258.5	784.6
	11.3	208.6	728.6	196.4	740.5
	14.1	155.4	681.1	143.6	692.6
	16.9	111.0	630.6	99.5	641.6
	19.7	74.8	577.7	63.6	588.3
	22.5	46.2	523.2	35.2	533.4
	25.4	24.5	468.0	13.9	477.8
	28.2	9.2	412.7	-1.1	422.1
	31.0	-0.3	358.1	-10.4	367.2
	33.8	-4.8	304.9	-14.6	313.6
	36.6	-4.9	253.7	-14.4	262.1
	39.5	-1.2	205.3	-10.5	213.4
	42.3	5.5	160.3	-3.5	168.1
	45.1		119.3	5.8	126.8
	47.9	25.3	83.3	16.7	90.5
	50.7	37.0	52.5	28.6	59.4
offen	53.6	49.2	27.2	41.0	33.8

Werte entsprechen Kraft auf jeweils einen Arm.

Arme

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Arm

Spannu	ingsna	achweis					
NOC		SOC		ULC			
$\sigma,$ arm	=	26.3	[N/mm²]	69.5	[N/mm²]	40.1	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	(=	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]
AN	=	11.0%	\checkmark	25.7%	\checkmark	12.7%	\checkmark
	-			k.A.		-	

Knicknachweis

	Γ	NOC		S	00	ULC	
$\sigma,$ knick	=	21.28	[N/mm²]	80.85	[N/mm²]	33.91	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	210.0	[N/mm²]	240.0	[N/mm²]	280.0	[N/mm ²]
AN	=	10.1%	\checkmark	33.7%	\checkmark	12.1%	\checkmark
	-			k.A.			

Unterer Arm

Spannungsnachweis

	- [NOC		S	C	ULC	
$\sigma,$ arm	=	114.5	[N/mm ²]	168.9	[N/mm²]	151.8	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	240.0	[N/mm²]	270.0	[N/mm²]	315.0	[N/mm²]
AN	-	47.7%	\checkmark	62.6%	\checkmark	48.2%	\checkmark
	9 <u>.</u>			135.7	-19.7 %		

Knicknachweis

		NOC		S	C	ULC	
$\sigma,$ knick	=	71.28	[N/mm²]	171.94	[N/mm²]	101.46	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	210.0	[N/mm²]	240.0	[N/mm²]	280.0	[N/mm²]
AN	=	33.9%	\checkmark	71.6%	\checkmark	36.2%	\checkmark
	10		6	156.2	-9.2 %		

Die Nachweise für SOC berücksichtigen die zusätzlichen Kräfte aufgrund des Hubvorganges. (z.B. Einwirkung der Zylinderkraft auf die Normalkraft im Arm, erhöhtes Lagerreibmoment,...)

Verformungen

Oberer Hauptträger

Verformung - Feldmitte						
	NC	C	SC	DC 0	ULO	0
f, M, o =	2.499	[mm]	7.531	[mm]	4.190	[mm]
			5.6	-25.6 %		

Verformung	- Rand		
	NOC	SOC	ULC
f,R,o =	1.260 [mm]	3.798 [mm]	2.113 [mm]
		29 -250%	

Unterer Hauptträger

Verformung - Feldmitte							
		NC	C	SC)C	ULO	0
f,M,u	=	4.453	[mm]	6.670	[mm]	7.466	[mm]
				5.1	-23.5 %		

Verformung - Rand							
		NC	C	SC	DC 0	UL	С
f,R,u	=	2.246	[mm]	3.363	[mm]	3.765	[mm]
				2.6	-22.7 %		

Vertikaler Träger

Verformung - Schneide							
	NOC		SO	С	UL	.C	
f,u =	0.448 [r	mm]	0.617	[mm]	0.751	[mm]	
			0.7	5.4 %			

Die in den Skizzen dargestellten Verformungen werden als positive Werte angegeben.



12.4. Vergleich Ermenek



Unterer Steifenbereich							
Steifenanzahl 2 Steg h,st 180 mm							
Steifenabstand 366 mm t,st 15 mm							

Oberer Ha	upträger	
Steg	h,st	400 mm
	t,st	15 mm
Gurt	b,g	240 mm
	t,g	20 mm

Vertikale T	räger	
Steg	h, st, oberkante	300 mm
	h,st,mitte	400 mm
	h,st,unterkante	300 mm
	t,st	15 mm
Gurt	b,g	220 mm
	t,g	20 mm

Unterer Ha	upträger	
Steg	h,st	400 mm
	t,st	15 mm
Gurt	b,g	240 mm
	t,g	20 mm

Stauwanddicke t,pl	
Oberer Steifenbereich	20 mm
Mittlerer Steifenbereich	20 mm
Unterer Steifenbereich	20 mm

Vertikale Träger			
Bereich zwischen den Armen		Bereich außerhalb der Arme	
Trägeranzahl	1	Trägeranzahl "1" od. "0"	0
Trägerabstand innen	1280 mm	Trägerabstand außen	1650 mm

Oberer Arm (Kastenquerschnitt)	
Kastenhöhe	220 mm
Kastebbreite	206 mm
Blechstärke oberer Gurt	25 mm
Blechstärke unterer Gurt	25 mm
Blechstärke Stege	8 mm

Unterer Arm (Kastenquerschnitt)	
Kastenhöhe	220 mm
Kastenbreite	206 mm
Blechstärke oberer Gurt	25 mm
Blechstärke unterer Gurt	25 mm
Blechstärke Stege	8 mm

Korrosionszuschlag	
Stauwand	1 mm
Arme	0 mm
restlicher Schützkörper	0 mm

Winkelstellung Arme	4 °

Angegebene Blechstärken inkludieren den Korrosionszuschlag!



Hubzylinder	
Anhängeradius Rz	4.9766 m
Anhängewinkel δ	41.8 °
max. Hubwinkel ε	40.1 °
Zylinderüberlänge	1 m

Oberer Anhängepunkt	
Xz	1.91 m
Уz	1.93 m

Balast		
Gewicht	36.5 kN	
Radius Rb	5.30 m	
Positionierungswinkel γ	63.6 °	
Dichte	2400 kg/m^3	
Volumen	1.55 m^3	

Seitendichtung	
Reibbeiwert µ	0.15
Breite	50 mm
Vorspannung	2 N/mm

Angriffsbreite Wasserdruck (Dichtung)					
Kopfdichtungsbreite	33 mm				
Fußdichtungsbreite	15 mm				



Kopfdichtung (falls vorhand	len)
Reibbeiwert µ	0.15
Höhe	105 mm
Vorspannung	1 N/mm

Anpresskraft (Dichtung)	
Fußdichtung	5 N/mm
Kopfdichtung	5 N /mm

Drehlager Arme	
Lagerreibungsbeiwert µ	0.15
Lagerdurchmesser	200 mm

Erhöhungsfaktor Gewicht	10 %
Lootfoll für Hubkroftboroobnung	SOC PR
Lastrall fur Hubkrattberechnung	SOC, BB

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Mittlerer Bereich

max. Spannung Stauwand											
		N	C	S	SOC		UL				
σ ,st,pl,o	=[49.5	[N/mm ²]	59.2	[N/mm ²]		57.5	[N/mm ²]	4		
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]		210.0	[N/mm ²]	Stauwand		
AN	=	31.0%	\checkmark	32.9%	\checkmark		27.4%	\checkmark			
	0			54.3	-8.3 %						
max. Spannung Steife											
	[N	C	S	00		UL	_C			
σ ,st,g,o	=	112.6	[N/mm ²]	134.7	[N/mm ²]		130.7	[N/mm ²]			
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]		210.0	[N/mm ²]			
AN	=	70.4%	\checkmark	74.8%	\checkmark		62.2%	\checkmark			
				147.1	9.2 %				-		
max. Schu	ıbs	pannung									
	[N	C	S	00		UL				
au,st,max	=	31.2	[N/mm ²]	37.3	[N/mm ²]		36.2	[N/mm ²]			
au,zul	=	92.0	[N/mm ²]	104.0	[N/mm ²]		121.0	[N/mm ²]			
AN	=	33.9%	\checkmark	35.8%	\checkmark	1	29.9%	\checkmark			
	51			41.8	12.2 %						
max. Verg	leic	hsspann	ung								
	[N	C	S	SOC		UL				
σ ,st,v	=	61.4	[N/mm ²]	73.4	[N/mm ²]		71.2	[N/mm ²]			
σ ,zul	=	180.0	[N/mm ²]	192.0	[N/mm ²]		216.0	[N/mm ²]			
AN	=	34.1%	\checkmark	38.2%	\checkmark	1	33.0%	\checkmark			
				k.A.							
Beulen	12										
	[N	DC OC	S	SOC		UL	_C			
AN	=[42.4%	\checkmark	45.6%	\checkmark		39.3%	\checkmark			
				k.A.							

 $\sigma_{\rm st,pl,o}$

 $U_{\sigma_{st,g,o}}$

Vertikaler Träger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

max. Sp	annu	ng Stauw	and			
	[NOC		S	00	ULC
σ ,vt,pl,o	=	-17.8	[N/mm ²]	-21.4	[N/mm ²]	-20.6 [N/mm ²]
$\sigma_{,{\sf zul}}$	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0 [N/mm ²]
AN	=	11.1%	\checkmark	11.9%	\checkmark	9.8% 🗸
	0.00			-21.6	1.0 %	
max. Sp	annu	ng Gurt			A	
		NOC		S	00	ULC
$\sigma,$ vt,g,u	=	29.5	[N/mm ²]	35.5	[N/mm ²]	34.3 [N/mm ²]
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0 [N/mm ²]
AN	=	18.4%	\checkmark	19.7%	\checkmark	16.3% 🗸
	-			25.5	0 2 %	

Stützbereich

 σ ,zul

AN

max. Sp	annu	ng Stauw	/and					
	Γ	NOC		S	C	ULC		
σ ,vt,pl,o	=	26.1	[N/mm²]	32.0	[N/mm ²]	30.5	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	160.0	[N/mm²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	16.3%	\checkmark	17.8%	\checkmark	14.5%	\checkmark	
				32.3	1.1 %			
max. Sp	annu	ng Gurt						
		NOC		S	SOC		_C	
$\sigma,$ vt,g,u	=	-32.4	[N/mm ²]	-39.8	[N/mm ²]	-38.0	[N/mm ²]	

180.0 [N/mm²]

 $\sqrt{}$

0.5 %

210.0 [N/mm²]

1

18.1%

max. Schubspannung

=

=

160.0 [N/mm²]

1

20.3%

	NOC		S	ULC			
au ,vt,max	=	42.9	[N/mm ²]	51.2	[N/mm ²]	49.8	[N/mm ²]
au,zul	=	92.0	[N/mm ²]	104.0	[N/mm ²]	121.0	[N/mm ²]
AN	=	46.7%	\checkmark	49.2%	\checkmark	41.1%	\checkmark
	1			52.9	3.3 %		

22.1%

-40.0

max. Vergleichsspannung

		NOC		SOC		ULC	
σ ,vt,v	=	64.9	[N/mm ²]	78.6	[N/mm ²]	75.4	[N/mm ²]
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	180.0	[N/mm²]	192.0	[N/mm ²]	216.0	[N/mm ²]
AN	=	36.1%	\checkmark	41.0%	\checkmark	34.9%	\checkmark
				k.A.			

 $\sigma_{\text{vt,pl,o}}$

σ_{vt,g,u}

Stauwand

E

Beuler	1 - Steg							
		NOC		SOC		ULC		
AN	=	34.0%	\checkmark	36.5% √		31.5%	\checkmark	



Beulen - Gurt

		NOC	SOC	ULC
AN	=[18.3% 🗸	19.2% 🗸	17.7% 🗸

Biegedrillknicken

	Î	NOC		SOC		ULC	
Le (vorh.)	=	2255.8		2255.8		2255.8	
Le (zul.)	=	23764.5		21524.6		25383.3	
AN	=	9.5%	\checkmark	10.5%	\checkmark	8.9%	\checkmark

Maßgebender Träger

lortikalar.	Trägor	(Arma)
elukalei	ITayer	(AITTIC)

vertikaler Träger (Arme)



Oberer horizontaler Hauptträger

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Feldbereich

		NOC		S	oc	ULC	
σ ,ht,pl,o	=[-45.0	[N/mm ²]	-54.8	[N/mm ²]	-52.5	[N/mm ²]
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]
AN	=	28.1%	\checkmark	30.4%	\checkmark	25.0%	\checkmark
	0.55		6	45.0	173%		
				-45.3	-17.5 70		
max. Sp	annu	ng Gurt		-45.3	-17.3 %	-	
max. Sp	annui	ng Gurt N	00	-45.3	oc	UL	.C
max. Sp σ,ht,g,u	annui =	ng Gurt No 88.8	OC [N/mm²]	-45.3 S(108.2	OC [N/mm ²]	UL 103.6	_C [N/mm²]
max. Sp σ,ht,g,u σ,zul	annu = =	ng Gurt No 88.8 160.0	OC [N/mm²] [N/mm²]	-45.3 St 108.2 180.0	OC [N/mm ²] [N/mm ²]	UL 103.6 210.0	_C [N/mm²] [N/mm²]
max. Sp ர,ht,g,u ர,zul AN	annu = = =	ng Gurt N 88.8 160.0 55.5%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	-45.3 S(108.2 180.0 60.1%	OC [N/mm²] [N/mm²] √	UL 103.6 210.0 49.3%	_C [N/mm²] [N/mm²] √



Stützbereich

		NOC		S	oc	ULC		
σ ,ht,pl,o	=	3.2	[N/mm ²]	3.9	[N/mm ²]	3.7	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	2.0%	\checkmark	2.2%	\checkmark	1.8%	\checkmark	
	0.000			3.7	-3.9 %			
max. Spa	annur	ng Gurt						
		N	20	S	SOC		ULC	
σ ,ht,g,u	=	-3.0	[N/mm ²]	-3.6	[N/mm ²]	-3.5	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	1.9%	\checkmark	2.0%	\checkmark	1.7%	\checkmark	
				-3.6	-1.5 %			

		NOC		S	SOC		_C
au ,ht,max	=	61.7	[N/mm ²]	75.2	[N/mm ²]	72.0	[N/mm ²]
au,zul	=	92.0	[N/mm ²]	104.0	[N/mm ²]	121.0	[N/mm ²]
AN	=	67.0%	\checkmark	72.3%	\checkmark	59.5%	\checkmark
	122			75.9	1.0 %		

max. Vergleichsspannung

		NOC		S	00	ULC		
σ ,ht,v	=[83.2	[N/mm ²]	101.3	[N/mm ²]	97.1	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	180.0	[N/mm ²]	192.0	[N/mm ²]	216.0	[N/mm ²]	
AN	=	46.2%	\checkmark	52.8%	\checkmark	44.9%	\checkmark	
				k.A.				

Beulen - Steg								
		NO	С	SO	С	ULC)	7
AN	=	51.2%	\checkmark	56.1%	\checkmark	47.8%	\checkmark	

k.A.

Beulen - Gurt

		NOC	SOC	ULC	
AN	=	6.2% 🗸	6.5% 🗸	6.0% 🗸	

Biegedrillknicken

		NOC		SOC		ULC	
Le (vorh.)	Ξ	1280.0		1280.0		1280.0	
Le (zul.)	Ξ	282627.2		257720.5		302628.5	
AN	=	0.5%	\checkmark	0.5%	\checkmark	0.4%	\checkmark

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800 Mittlerer Bereich

Randsp	annur	ng 1x						
	Γ	N	C	S	OC	UL	_C	
σ ,1x	=	46.1	[N/mm ²]	55.0	[N/mm ²]	53.5	[N/mm ²]	
$\sigma, {\sf zul}$	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	28.8%	\checkmark	30.6%	\checkmark	25.5%	\checkmark	
				57.5	4.5 %			
Randsp	annur	ng 1y						
		N	C	S	00	UL	_C	
σ ,1y	=	13.8	[N/mm ²]	16.5	[N/mm ²]	16.0	[N/mm ²]	
$\sigma,{\sf zul}$	=	160.0	[N/mm²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	8.7%	\checkmark	9.2%	\checkmark	7.6%	\checkmark	
		22		17.3	4.5 %	1072 17		
Randsp	pannur	ng 4x			212			
	L	N	C	S	SOC		ULC	
σ ,4x	=	20.2	[N/mm ²]	24.1	[N/mm ²]	23.4	[N/mm ²]	
$\sigma_{\rm ,zul}$	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	12.6%	\checkmark	13.4%	\checkmark	11.2%	\checkmark	
				25.1	4.2 %			
Randsp	pannur	ng 4y						
		N	C	S	00	UL	_C	
σ ,4y	=	67.4	[N/mm ²]	80.3	[N/mm ²]	78.1	[N/mm ²]	
$\sigma,{\sf zul}$	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	42.1%	\checkmark	44.6%	\checkmark	37.2%	\checkmark	
				83.8	4.2 %			



Beulen

	Г	NOC		S	SOC		ULC	
vorh. Sicherheit	=[10.40	[N/mm ²]	8.73	[N/mm ²]	8.97	[N/mm ²]	
zul. Sicherheit	=	1.4	[N/mm ²]	1.4	[N/mm ²]	1.3	[N/mm ²]	
AN	=	13.0%	\checkmark	15.5%	\checkmark	13.9%	\checkmark	
Biegespa	nnu	ng Kraga	ırm	k.A.		-		
		N	DC I	S S		U	_C	

		NOC		5	500		ULC	
σ ,4 y	=	6.5	[N/mm ²]	7.7	[N/mm ²]	7.5	[N/mm ²]	
σ ,zul	=	160.0	[N/mm ²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm ²]	
AN	=	4.1%	\checkmark	4.3%	\checkmark	3.6%	\checkmark	
				k.A.		-		

Hubkraft

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Berechnet für Lastfall:	SOC, BB	
Hubkraft**:	222.4 kN	233.8 5.1 %
min. Zylinderkraft**:	14.3 kN	9.5 -33.4 %
Zylinderlänge (geöffnet):	5547 mm	5552.0 0.1 %
Zylinderlänge (geschlossen):	3702 mm	3391.0 -8.4 %
min. Schließsicherheit:	0.4	k.A.
Reibsicherheitsbeiwert:	1.2	
max. Hubwinkel ϵ :	40.1 °	

	З	min. Schließ- moment *	max. Schließ- moment	Schließ- sicherheit *	Hubmoment	notwendige Hubkraft
	[°]	[kNm]	[kNm]		[kNm]	[kN]
geschlossen	0.0	-34.7	270.5	0.4	541.2	222.4
_	2.1	234.8	282.4	0.6	543.6	220.4
	4.2	246.7	293.8	0.7	545.5	218.3
	6.3	258.1	304.5	0.7	546.9	216.2
	8.4	268.9	314.7	0.7	547.8	214.1
	10.6	279.1	324.3	0.7	548.0	212.0
	12.7	288.8	333.2	0.7	547.7	209.9
	14.8	297.8	341.5	0.7	546.9	207.8
	16.9	306.2	349.1	0.8	545.4	205.7
	19.0	314.0	356.2	0.8	543.4	203.6
	21.1	321.1	362.5	0.8	540.9	201.5
	23.2	327.7	368.2	0.8	537.7	199.4
	25.3	333.6	373.3	0.8	534.0	197.3
	27.4	338.9	377.7	0.8	529.7	195.3
	29.5	343.5	381.5	0.8	524.8	193.3
	31.7	347.5	384.6	0.9	519.4	191.3
	33.8	350.8	387.0	0.9	513.4	189.5
	35.9	353.6	388.7	0.9	506.8	187.7
	38.0	355.7	389.9	0.9	499.7	185.9
offen	40.1	357.1	390.3	0.9	492.0	184.3

* Beinhaltet den Reibsicherheitsbeiwert

** Bezieht sich auf das gesamte Radialschütz

Auflagerkraft (Drehlager)

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

max. Lagerkraft (beim Öffnen):	radial Belastung	1043.4 kN	1051.0
	axiale Belastung	0.0 kN	k.A.
max. Lagerkraft (beim Schließen)	radial Belastung	1045.4 kN	1053.0
	axiale Belastung	0.0 kN	k.A.
max. Hubwinkel ϵ :		40.1 °	

Werte entsprechen Kräfte auf eine Lagerstelle.

_		b	eim Öffnei	า	beim Schließen			
	ω	horizontale Auflagerkraft	vertikale Auflagerkraft	Auflagerkraft	horizontale Auflagerkraft	vertikale Auflagerkraft	Auflagerkraft	
	[°]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
geschlossen	0.0	917.3	497.3	1043.4	912.6	509.9	1045.4	
	2.1	879.5	454.7	990.0	875.0	467.1	991.9	
	4.2	840.4	413.7	936.7	836.2	426.1	938.5	
	6.3	800.3	374.6	883.6	796.3	386.8	885.3	
	8.4	759.1	337.2	830.6	755.4	349.3	832.2	
	10.6	717.0	301.6	777.8	713.5	313.6	779.4	
	12.7	674.0	267.9	725.3	670.7	279.8	726.8	
	14.8	630.3	236.1	673.0	627.2	247.9	674.4	
	16.9	585.9	206.2	621.1	583.0	217.8	622.4	
	19.0	540.9	178.1	569.5	538.2	189.6	570.6	
	21.1	495.4	152.0	518.2	493.0	163.3	519.3	
	23.2	449.6	127.7	467.4	447.3	138.9	468.4	
	25.3	403.5	105.4	417.0	401.3	116.4	417.9	
	27.4	357.1	85.0	367.1	355.1	95.8	367.8	
	29.5	310.6	66.4	317.6	308.8	77.1	318.2	
	31.7	264.1	49.7	268.7	262.4	60.2	269.2	
	33.8	217.6	34.8	220.3	216.0	45.2	220.7	
	35.9	171.2	21.8	172.6	169.8	31.9	172.7	
	38.0	125.0	10.5	125.5	123.7	20.4	125.4	
offen	40.1	79.2	0.9	79.2	78.0	10.7	78.7	

Werte entsprechen Kräfte auf eine Lagerstelle.

Armkräfte (während der Hubbewegung)

max. Kraft auf oberen Arm (Öffnen)	466.1 kN	466.5 0.1 %
max. Kraft auf oberen Arm (Schließen)	434.2 kN	434.5 0.1 %
max. Kraft auf unteren Arm (Öffnen)	617.8 kN	617.4 -0.1 %
max. Kraft auf unteren Arm (Schließen)	649.6 kN	662.5 2.0 %

Werte entsprechen Kraft auf jeweils einen Arm.

		beim Č	Offnen	beim Schließen		
	З	obere Armkraft	untere Armkraft	obere Armkraft	untere Armkraft	
	[°]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
geschlossen	0.0	466.1	599.4	434.2	632.8	
	2.1	400.2	610.1	368.6	643.0	
	4.2	338.9	616.2	307.4	648.6	
	6.3	282.0	617.8	250.8	649.6	
	8.4	229.8	614.8	198.8	646.1	
	10.6	182.1	607.4	151.4	638.2	
	12.7	139.0	595.7	108.6	625.9	
	14.8	100.6	579.6	70.5	609.2	
	16.9	66.7	559.3	37.0	588.3	
	19.0	37.5	534.9	8.1	563.2	
	21.1	12.9	506.4	-16.1	534.1	
	23.2	-7.2	474.0	-35.8	501.0	
	25.3	-22.7	437.7	-50.8	464.0	
	27.4	-33.6	397.6	-61.4	423.3	
	29.5	-40.1	354.0	-67.4	378.9	
	31.7	-42.2	306.8	-68.9	331.0	
	33.8	-39.8	256.3	-66.0	279.6	
	35.9	-33.2	202.5	-58.8	225.1	
	38.0	-22.2	145.6	-47.3	167.3	
offen	40.1	-7.1	85.7	-31.5	106.6	

Werte entsprechen Kraft auf jeweils einen Arm.

Arme

nach DIN 19704_1976 und DIN 18800

Oberer Arm

Spannu	ingsna	achweis						
		NOC		S	SOC		ULC	
$\sigma,$ arm	\cong	73.3	[N/mm²]	92.3	[N/mm²]	84.9	[N/mm²]	
$\sigma,$ zul	Ξ	160.0	[N/mm²]	180.0	[N/mm ²]	210.0	[N/mm²]	
AN	=	45.8%	\checkmark	51.3%	\checkmark	40.4%	\checkmark	
	-			kΑ				

Knicknachweis

		NOC		SOC		ULC	
$\sigma,{\rm knick}$	=	56.87	[N/mm²]	70.63	[N/mm²]	66.10	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	140.0	[N/mm²]	160.0	[N/mm²]	185.0	[N/mm²]
AN	=	40.6%	\checkmark	44.1%	\checkmark	35.7%	\checkmark
				k.A.		68-	

Unterer Arm

Spannungsnachweis ULC NOC SOC 57.3 [N/mm²] σ ,arm = 50.0 [N/mm²] 74.2 [N/mm²] = 160.0 [N/mm²] 180.0 [N/mm²] 210.0 [N/mm²] $\sigma,{\sf zul}$ AN 31.2% 41.2% 1 27.3% = \checkmark \checkmark 85.4 15.1 %

Knicknachweis

	[NOC		S	00	ULC	
$\sigma,{\rm knick}$	=	60.61	[N/mm²]	92.57	[N/mm²]	69.93	[N/mm²]
$\sigma,$ zul	=	140.0	[N/mm²]	160.0	[N/mm²]	185.0	[N/mm²]
AN	=	43.3%	\checkmark	57.9%	\checkmark	37.8%	\checkmark
	-			105.2	13.6 %		

Die Nachweise für SOC berücksichtigen die zusätzlichen Kräfte aufgrund des Hubvorganges. (z.B. Einwirkung der Zylinderkraft auf die Normalkraft im Arm, erhöhtes Lagerreibmoment,...)

Verformungen

Oberer Hauptträger

Verform	nung -	Feldmitte)				
		NO)C	SC	DC 0	UL	С
f,M,o	=	0.984	[mm]	1.199	[mm]	1.149	[mm]
				k.A.			

Verform	ung -	Rand					
		NC	C	SC	DC 0	UL	С
f,R,o	=	0.268	[mm]	0.326	[mm]	0.312	[mm]
	26			k.A.			

Unterer Hauptträger

Verform	ung -	Feldmitte)				
_		NOC		SOC		ULC	
f,M,u	=	1.000	[mm]	1.191	[mm]	1.158	[mm]
				1.0	-14.4 %		

Verform	nung -	Rand					
		NOC		SOC		ULC	
f,R,u	=	0.272	[mm]	0.324	[mm]	0.315	[mm]
				0.3	-4.6 %		

Vertikaler Träger

Verformun	g - :	Schneide	•					
		NOC		SOC		ULC		
f,u	=	0.163	[mm]	0.199	[mm]	0.190	[mm]	
	32			0.2	0.4 %			

Die in den Skizzen dargestellten Verformungen werden als positive Werte angegeben.

