

**Zeitschrift:** Bauen + Wohnen = Construction + habitation = Building + home : internationale Zeitschrift

**Herausgeber:** Bauen + Wohnen

**Band:** 13 (1959)

**Heft:** 7: Kunststoff, Holz = Matière synthétique, bois = Synthetic material, wood

## Werbung

### Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. [Mehr erfahren](#)

### Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. [En savoir plus](#)

### Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. [Find out more](#)

**Download PDF:** 17.01.2026

**ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>**

# Leichtmetall



# Vordächer

# keller

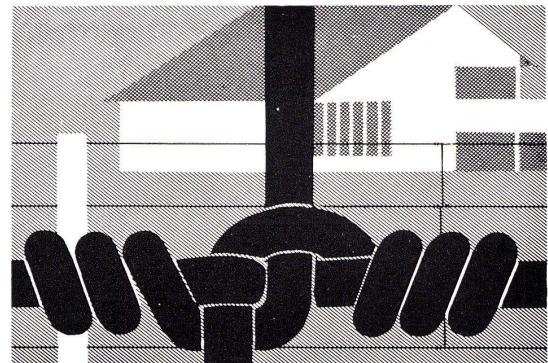
Alfons Keller  
Blechschlosserei  
Leichtmetallbau  
St. Gallen, St. Jakob-Straße 11  
Tel. (071) 24 82 33

# Anliker

INNENEINRICHTUNGEN  
LANGENTHAL Tel. (063) 212 27  
BERN Gerechtigkeitsgasse 73  
Anlikerkeller Tel. (031) 253 72

Eine der unbegrenzten  
Anwendungsmöglich-  
keiten der ANLICKER-  
Typenmöbel und  
-Stangenbibliotheken.

Verlangen Sie unseren  
TST-Prospekt!



Zürich 3:  
Grubenstr. 29  
Tel. (051) 33 25 50  
Basel:  
Ob. Rebgasse 40  
Tel. (061) 32 45 92

**EMIL HITZ**

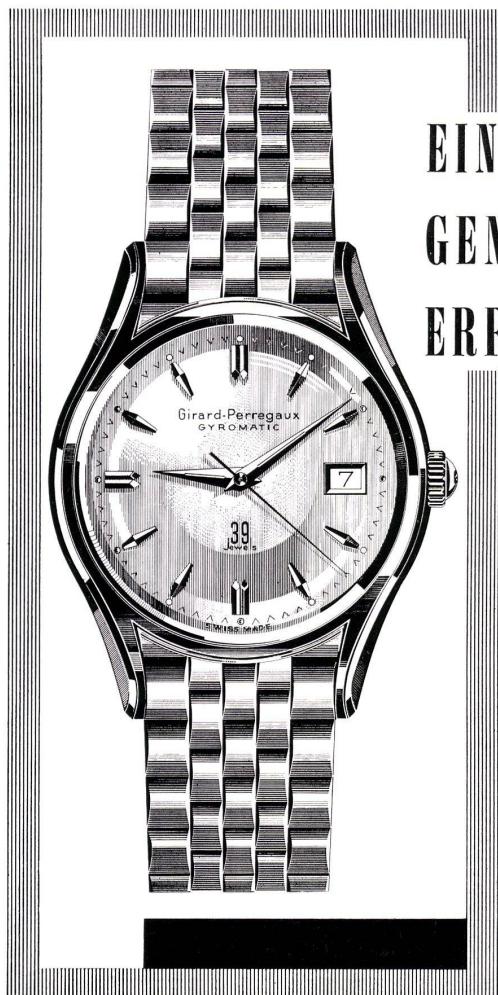
**Fabrik für  
Drahtgeflechte**

**Knotengitter «unlösbar»  
die moderne Einfriedung**

Passt sich der Landschaft an,  
verletzt nicht, ist durch-  
bruchsicher, stabil und sehr  
wirtschaftlich. Patentiert.  
Verlangen Sie Offerte.

Beachten Sie an der G/59 die von mir  
auf beiden Ufern ausgeführte Knoten-  
gitter-Umzäunung!

G|59



## EINE GENIALE ERFINDUNG

Automatisch  
Wasserdicht  
Stoßgesichert

Mit Datum  
Edelstahl 255,-  
Gold 18 Kt. 685,-  
Mit Goldband 2090,-

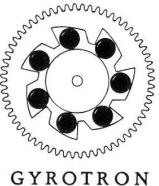
Ohne Datum  
Edelstahl 237,-  
Gold 18 Kt. 665,-

**GIRARD-PERREGAUX**  
Uhren von Weltruf seit 1791

## 39 Rubine

das ist die exklusive Bezeichnung für die erste automatische Uhr mit Gyrotron-Funktion. Die Gyrotronen (Rubinen-Rollager) reagieren auf die kleinste Armbewegung. Deshalb weist die neue Girard-Perregaux «39 Rubine» eine unerwartet hohe Gangreserve auf.

Das Gyrotron arbeitet ohne Stöße, ohne Reibung, ohne Verschleiss. Sein Rubinen-Rollager ersetzt auf geniale Weise die früheren, eher komplizierten automatischen Aufzugsysteme.



Lassen Sie sich diese interessante Neuheit beim offiziellen Girard-Perregaux Vertreter unverbindlich zeigen:

**BARTH**

Bahnhofstrasse 94

Zürich

Zur Beurteilung der Festigkeit einer Konstruktion müssen schließlich aus den wirklichen Schnittkräften für eine Anzahl hervorstechende Punkte der Schale die Haupt schnittkräfte<sup>6</sup> nach Größe und Richtung bestimmt werden. Hierzu ist es noch erforderlich, im betrachteten Punkt den Winkel  $\omega$  zwischen den Erzeugenden (siehe Abb. 4) zu kennen. Dieser kann mit Hilfe nachstehender Formel berechnet werden:

$$\cos \omega = \frac{(\delta z / \delta \xi) (\delta z / \delta \eta) + \cos 2\varphi}{\sqrt{[1 + (\delta z / \delta \xi)^2] [1 + (\delta z / \delta \eta)^2]}} \quad (15)$$

Da man es hier mit schiefen Schnittkräften bzw. Spannungen zu tun hat, muß die gebräuchliche Kreiskonstruktion nach Mohr etwas geändert werden. In Abbildung 6a ist die gewöhnliche Konstruktion nach Mohr für einen ebenen Spannungszustand gegeben; mit ihr bestimmt man aus den Normalspannungen  $\sigma_x$  und  $\sigma_y$  und der Schubspannung  $\tau$  – wirksam in zwei zueinander senkrechten Flächenelementen, beide senkrecht zur spannungslosen Ebene – die Hauptspannungen  $\sigma_1$  und  $\sigma_2$  nach Richtung und Größe. Abbildung 6b zeigt die geänderte Konstruktion, um aus den schiefen Schnittkräften  $n_x$ ,  $n_y$  und  $\vartheta$  – wirksam in zwei Flächenelementen, die einen spitzen Winkel  $\omega$  miteinander bilden – die Haupt schnittkräfte  $n_1$  und  $n_2$  nach Richtung und Größe zu bestimmen.<sup>7</sup>

Weiterhin kann man dann in der Mittel ebene der Schale zwei Kurvenscharen zeichnen, welche die Eigenschaft besitzen, daß in jedem Schnittpunkt die beiden Tangenten an die betreffenden Kurven die Richtungen der Haupt schnittkräfte  $n_1$  und  $n_2$  in jenem Punkt angeben. Diese Kurven sind die Haupt schnittkrafttrajektorien; man nennt sie auch Hauptspannungstrajektorien, da ja die Schnittkraft geteilt durch die Dicke der Schale die Spannung ergibt.

Verwendet man vorgespannten Beton, so erhebt sich unter andern die Frage, welche Spannkräfte man in den Kabeln (verlegt in Richtung der Erzeugenden) mindestens anzu bringen hat; mit anderen Worten, welche Schnittdruckkräfte man in der  $\xi$ - bzw. in der  $\eta$ -Richtung dem Spannungszustand mindestens überlagern muß, damit in keinem einzigen durch den betrachteten Punkt gehenden Flächenelement noch eine Zugspannung auftritt. Die graphische Lösung dieses Problems ist in Abbildung 6c angegeben.

### Randstörungen

Wie bereits oben erwähnt, kann die Schale in der Nähe der steifen Randglieder nicht ungestört die Formänderungen erfahren, welche dem Membranspannungszustand entsprechen. Denkt man sich nämlich das Randglied von der Schale gelöst, so daß diese Formänderungen ungehindert stattfinden können, so würden Schalenrand und Randglied sich nachher nicht mehr passend aneinanderfügen. Letzteres kann man nur erreichen, wenn das Randglied Kräfte (Normal-, Schub- und Querkräfte) und Momente (Biege- und Torsionsmomente) auf den Schalenrand ausübt, und umgekehrt die Schale entgegengesetzte Kräfte und Momente auf das Randglied derart, daß die damit einhergehenden zusätzlichen Formänderungen eine vollkommene Anpassung ermöglichen. Die Berechnung dieser Randstörungen, die dem Membranspannungszustand überlagert werden müssen, gehört zu den

<sup>6</sup> Analog definiert als die Hauptspannungen in der zweidimensionalen Spannungslehre, nämlich als die Schnittkräfte in solchen Flächenelementen, in denen keine Schubkräfte, sondern nur Normalkräfte vorhanden sind (dies sind dann gleichzeitig die größten und kleinsten im betrachtenden Punkt auftretenden Schnittkräfte).

<sup>7</sup> C. G. J. Vreedenburgh, Hyparschalen, bearbeitet von W. Grijm, Centr. Comm. Studiebelangen, Delft 1954, Seite 17-26.

schwierigsten Problemen der Schalentheorie.

Ersetzt man die Hyparschale in einem kleinen Bereich durch eine Schiebungsfläche von Kreisen mit den Radien  $r_1$  und  $r_2$ , so gilt bei schwachen Krümmungen für das Randstörungsproblem (näherungsweise) folgende Differentialgleichung:

$$\triangle\triangle\triangle\triangle w = -\frac{D}{K} (1 - v^2)$$

$$\left[ \frac{1}{r_2^2} \frac{\delta^4 w}{\delta x^4} - \frac{2}{r_1 r_2} \frac{\delta^4 w}{\delta x^2 \delta y^2} + \frac{1}{r_1^2} \frac{\delta^4 w}{\delta y^4} \right] \quad (16)$$

Hierin ist:

$w$  = Verlagerung eines Schalenpunktes in Richtung der Normalen,

$$\triangle = \frac{\delta^2}{\delta x^2} + \frac{\delta^2}{\delta y^2}, \quad D = \frac{E\delta}{1 - v^2}$$

$$K = \frac{E\delta^3}{12(1 - v^2)}$$

$\delta$  = Schalendicke,  
 $E$  = Elastizitätsmodul,  
 $v$  = Poissonsche Querzahl.

Die Größen  $D$  und  $K$  stellen die Dehnungssteifigkeit bzw. Biegssteifigkeit der Schale dar.

Ist  $w$  bekannt, so kann die gesamte Kraftverteilung bestimmt werden. Man findet, daß die von den Randpunkten ausgehenden Störungen stets aus der Überlagerung zweier Wellen bestehen, die beide in vielen Fällen schnell abklingen, so daß in gewisser Entfernung von den Randgliedern kaum noch etwas von den Randstörungen zu bemerken ist.

Unter anderm wegen der Tatsache, daß eine Berechnung nach Gleichung (16) überaus schwierig ist und bei komplizierteren Randbedingungen, wie sie beim Phillips Pavillon herrschen, sogar un durchführbar, erscheint uns die folgende näherungs mäßige Berechnung zur Bestimmung der Größenordnung der Randstörungen in Hyparschalen für die Praxis durchaus genügend. Diese Rechenmethode basiert auf der Tatsache, daß eine Schale, was die Biegungserscheinungen betrifft, verglichen werden kann mit einer Platte auf elastischer Unterlage. Denkt man sich also einen Streifen der Hyparschale senkrecht zum Randglied, so verhält sich dieser Streifen annähernd wie ein Träger auf elastischer Unterlage. Sind die Hauptkrümmungen der Hyparschale im betrachteten Randpunkt  $k_1$  bzw.  $k_2$ ,<sup>8</sup> so beträgt die Bettungskonstante für den äquivalenten Träger auf elastischer Unterlage ungefähr:

$$c = E\delta (k_1^2 + k_2^2). \quad (17)$$

(Unter der Bettungskonstante einer elastischen Unterlage versteht man den Gegen druck je Flächeneinheit, der je Einheit der Zusammensetzung entsteht. Je größer  $c$ , um so größer die Bettungssteifigkeit.) Der Verlauf der Randstörung, nunmehr ausschließlich bestimmt durch das Biegemoment  $m$  und die Querkraft  $q$  (beide je Längeneinheit der Schale), kann nun in einfacher Weise berechnet werden. Es ergibt sich, daß man den Verlauf der Randstörungen durch eine «Wellenlänge» und eine «Dämpfung» beschreiben kann, die beide durch eine charakteristische Länge bestimmt werden:

$$\lambda = \frac{0.76 \sqrt{\delta}}{\sqrt{k_1^2 + k_2^2}} \quad (18)$$

Man kann annehmen, daß in einer Entfernung von ungefähr  $3.5\lambda$  vom Rand der Einfluß der Störung vernachlässigt werden kann. Aus (18) sieht man, daß die Störungsbereiche um so kleiner sind, je geringer die Schalendicke und je größer die Hauptkrümmungen (d. h. je kleiner die Hauptkrümmungsradien).

Kann die Befestigung der Schale im Rand glied als völlig starre Einspannung an gesehen werden, so verlaufen das Rand

<sup>8</sup> Bei einem hyperbolischen Paraboloid fallen die Hauptkrümmungsrichtungen in einem bestimmten Punkt zusammen mit den beiden Winkelhalbierenden der beiden durch diesen Punkt gehenden Erzeugenden.